

タービン建屋の地震応答計算書に関する補足説明資料

1. 工事計画添付書類に係る補足説明資料

V-2-2-5「タービン建屋の地震応答計算書」の記載内容を補足するための資料を以下に示す。

- 別紙 1 地震応答解析における既工認と今回工認の解析モデル及び手法の比較
- 別紙 2 地震応答解析における耐震壁及び鉄骨部のせん断スケルトン曲線の設定
- 別紙 3 地震応答解析における材料物性の不確かさに関する検討
- 別紙 4 タービン建屋のねじれによる影響について
- 別紙 5 水平つなぎばねの諸元及び非線形性を考慮した解析
- 別紙 6 タービン建屋と T/G 架台の相対変位について

(参考資料 1) 計算機プログラム (解析コード) の概要

別紙1 地震応答解析における既工認と今回工認の  
解析モデル及び手法の比較

## 目 次

1. 概要 .....	別紙1-1
2. 地震応答解析モデル及び手法の比較 .....	別紙1-2

別紙1-1 タービン建屋の地震応答解析モデルの変更点について



## 1. 概要

本資料は、タービン建屋の既工認時及び今回工認時の地震応答解析モデル及び手法の比較を示すものである。

## 2. 地震応答解析モデル及び手法の比較

タービン建屋の地震応答解析モデル及び手法の比較を表2-1に示す。鉛直モデルの諸元の設定方法を表2-2に示す。また、今回工認時の地震応答解析モデルを図2-1及び図2-2に示す。

比較に用いる既工認時の地震応答解析モデル及び手法は、建設工認である。

表 2-1 地震応答解析モデル及び手法の比較

項目	内容	既工認*1	今回工認	備考
入力地震動の算定法	水平	設計用模擬地震波を用いて、一次元波動論により算定	同左	—
	鉛直	—*2	設計用模擬地震波を用いて、一次元波動論により算定	—
解析コード		D Y N A 2	T D A S	—
建屋のモデル化	モデル	多質点系SRモデル	同左	—
	材料物性	検討時の各規準に基づき設定 ・コンクリートのヤング係数 建屋部及びT/G架台 E = 26.5kN/mm <sup>2</sup> (SI換算) 基礎スラブ E = 25.5kN/mm <sup>2</sup> (SI換算) ・コンクリートのポアソン比 ν = 0.167 ・鉄骨のヤング係数 E = 205kN/mm <sup>2</sup> (SI換算) ・鉄骨のポアソン比 ν = 0.3	適用規準の見直しによる再設定 ・コンクリートのヤング係数 建屋部及びT/G架台 E = 28.8kN/mm <sup>2</sup> 基礎スラブ E = 27.9kN/mm <sup>2</sup> ・コンクリートのポアソン比 ν = 0.2 ・鉄骨のヤング係数 E = 205kN/mm <sup>2</sup> ・鉄骨のポアソン比 ν = 0.3	①, ②
	剛性評価	耐震壁を考慮 (設計基準強度)	耐震壁及び補助壁を考慮 (実強度)	③, ④
	減衰定数	・水平方向 : RC (SRC含む) : 5% S : 2%	・水平方向 : RC (SRC含む) : 5% S : 2% ・鉛直方向 : RC (SRC含む) : 5% S : 2%	—
	回転拘束ばね	—	・鉛直方向 : 屋根トラス端部回転拘束ばね (K <sub>θ</sub> ) 屋根トラス端部の柱による曲げ変形を拘束する効果として、屋根トラス端部が柱に剛接されているものとした場合の回転ばね剛性を考慮	—
地盤のモデル化	底面ばね	振動アドミッタンス理論に基づく近似法 ・水平方向 : 水平及び回転ばねを考慮	振動アドミッタンス理論に基づく近似法 ・水平方向 : 水平及び回転ばねを考慮 ・鉛直方向 : 鉛直ばねを考慮	⑤
	側面ばね	Novakの方法により設定 ・水平ばねのみ考慮	Novakの方法により設定 ・水平ばねのみ考慮 (表層の新期砂層は無視)	⑥
非線形特性	耐震壁	・水平方向 : 考慮せず	・水平方向 : 非線形特性を考慮 ・鉛直方向 : 考慮せず	⑤, ⑦
	底面ばね	・水平方向 : 考慮せず ・鉛直方向 : —*2	・水平方向 : 考慮せず ・鉛直方向 : 考慮せず	

注記\*1 : 柏崎刈羽原子力発電所7号機『既工事計画認可申請書 添付資料IV-2-9「タービン建屋の耐震性についての計算書」(3資庁第6675号平成3年8月23日認可)』

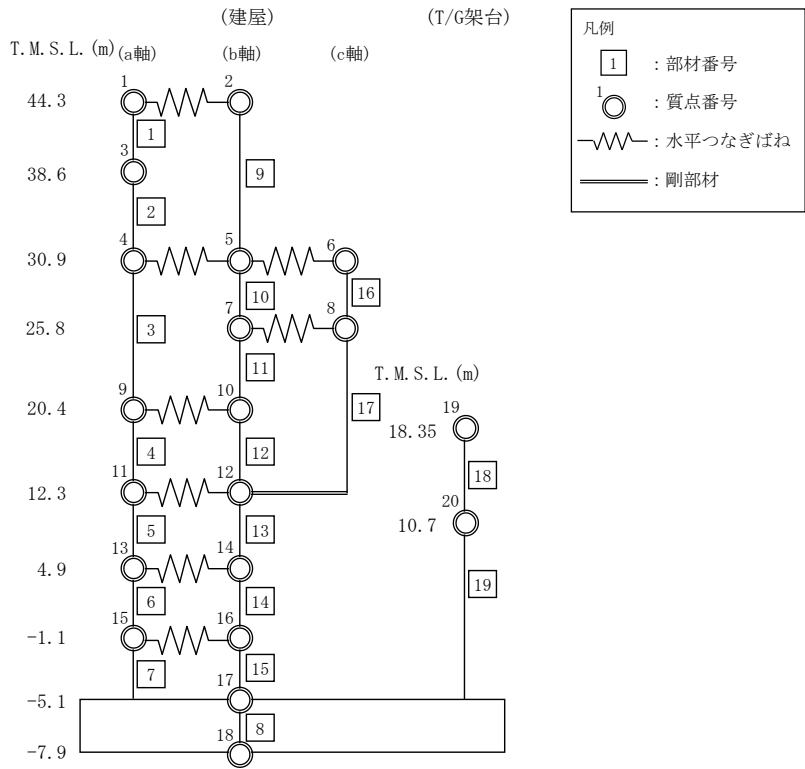
\*2 : 既工認時は、水平方向のみ地震応答解析を実施し、鉛直方向は静的地震力を考慮。

【具体的な反映事項】（表の備考欄に対応）

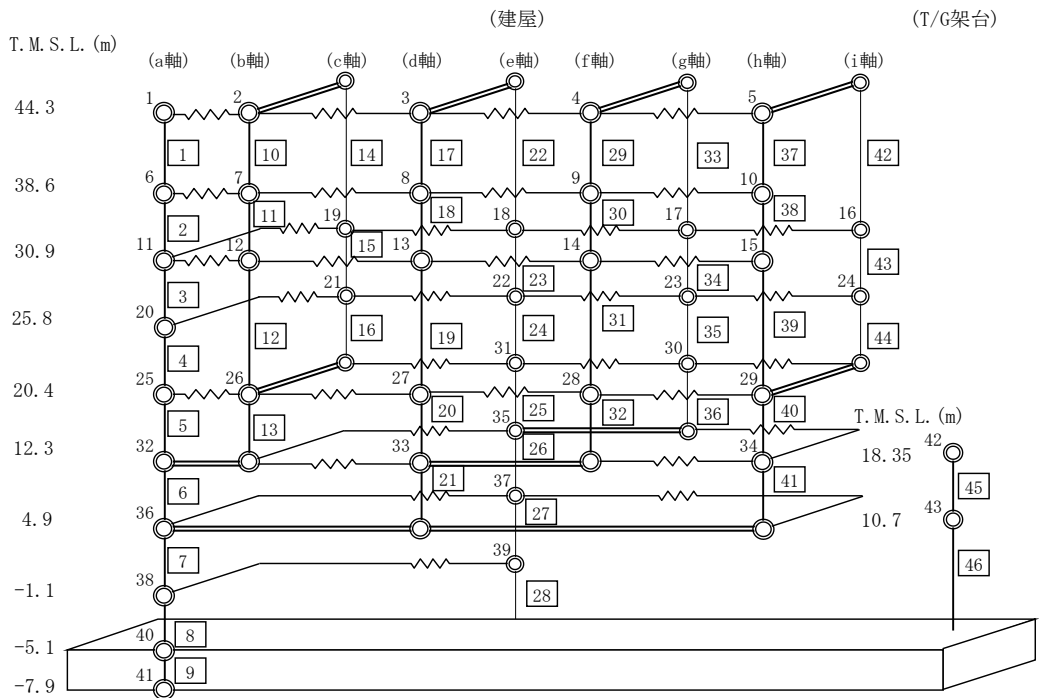
- ① コンクリートのヤング係数及びポアソン比は、「鉄筋コンクリート構造計算規準・同解説－許容応力度設計法－」（（社）日本建築学会，1999改定）に基づく。
- ② 鉄骨部のヤング係数は、「鋼構造設計規準－許容応力度設計法－」（（社）日本建築学会，2005改定）に基づく。
- ③ 地震時の挙動をより実応答に近い形で評価するため，実際には耐震壁として考慮可能であると考えられる壁を補助壁として，その分の剛性を考慮。補助壁の評価方法については原子炉建屋の地震応答計算書についての補足説明資料「別紙1-3 地震応答解析モデルにおける補助壁の評価方法について」に示す。
- ④ 地震時の挙動をより実応答に近い形で評価するため，建屋剛性の評価においてコンクリート実強度に基づき評価される実剛性を考慮。コンクリート実剛性の採用については原子炉建屋の地震応答計算書についての補足説明資料「別紙1-4 地震応答解析モデルにおけるコンクリート実剛性の採用について」に示す。
- ⑤ 「原子力発電所耐震設計技術指針 J E A G 4 6 0 1 -1991 追補版」（（社）日本電気協会）に基づく。
- ⑥ 地震時の挙動をより実応答に近い形で評価するため，地盤表層部（新期砂層）の地盤ばねを考慮しない。地盤表層部（新期砂層）の地盤ばねの取扱いについては原子炉建屋の地震応答計算書についての補足説明資料「別紙1-6 表層ばねの取扱いについて」に示す。
- ⑦ 耐震壁及び鉄骨部の非線形特性の設定については別紙2に示す。

表2-2 鉛直モデルの諸元の設定方法

部位	質量	剛性
耐震壁 補助壁 柱	鉛直モデルに対応する 水平モデルの質点の質量	水平方向モデルにおいて剛性を考慮している耐震壁及び補助壁の全軸断面積及び鉛直剛性として考慮できる柱の軸断面積の和より軸剛性を算出
屋根トラス	質点の支配面積より算出	曲げ変形とせん断変形を生じる質点系の曲げせん断はりモデルとして剛性を算出。なお、曲げ剛性は、主トラス上下弦材の中心軸に関する断面2次モーメントを用いて算出し、せん断剛性は、斜材の断面積に軸変形によって生じるせん断変形量を考慮した等価せん断断面積を用いて算出



NS方向



EW方向

注：東京湾平均海面（以下「T. M. S. L.」という。）

図 2-1 地震応答解析モデル（水平方向）

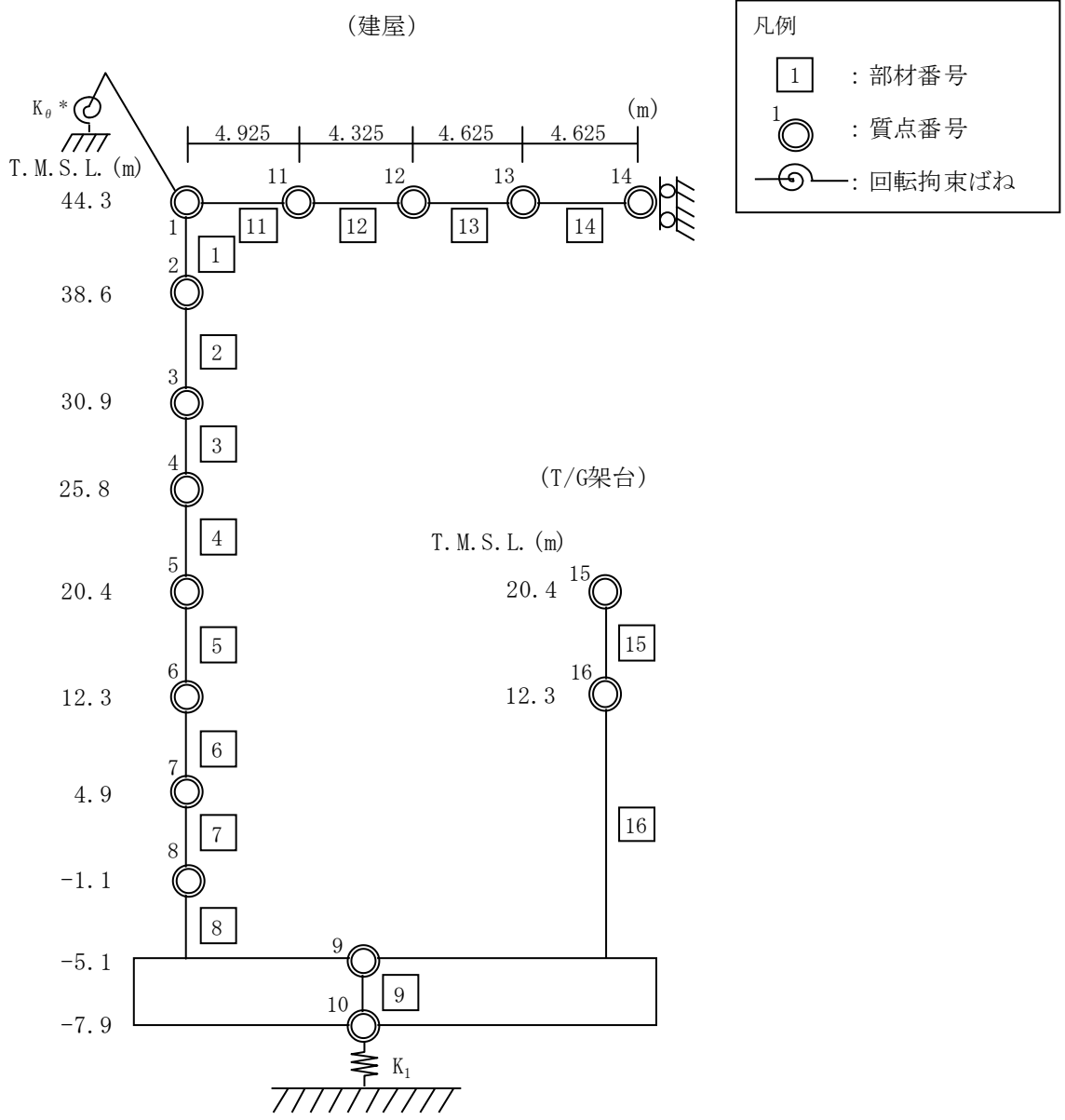


図2-2 地震応答解析モデル (鉛直方向)

## 別紙1-1 タービン建屋の地震応答解析モデルの変更点について



## 目 次

1. 概要 .....	別紙1-1-1
2. タービン建屋の地震応答解析モデルの変更について .....	別紙1-1-1
2.1 補助壁の考慮 .....	別紙1-1-1
2.2 コンクリート実剛性の考慮 .....	別紙1-1-8
2.3 表層地盤ばねの変更 .....	別紙1-1-9
2.4 既工認モデルと今回工認モデルの諸元の比較 .....	別紙1-1-10

## 1. 概要

今回工認におけるタービン建屋の水平方向の地震応答解析モデル（以下「今回工認モデル」という。）は基本的には既工認時の地震応答解析モデル（以下「既工認モデル」という。）に基づいて設定しているが、解析モデルの精緻化を目的とし、既工認モデルから変更を行っている。本資料では、変更の概要を示す。

## 2. タービン建屋の地震応答解析モデルの変更について

### 2.1 補助壁の考慮

今回工認においては、地震時の挙動をより実応答に近い形で評価するため、動的地震荷重算定時の地震応答解析において使用する建屋剛性の評価に関して、既工認モデルでは耐震要素として考慮しなかったが、実際には耐震壁として考慮可能であると考えられる壁を補助壁として、その分の剛性を考慮する。

補助壁の選定基準の設定に当たっては、「原子力施設鉄筋コンクリート構造計算規準・同解説（（社）日本建築学会，2005制定）」を参考にした。図2-1に補助壁として剛性を考慮する範囲を示す。

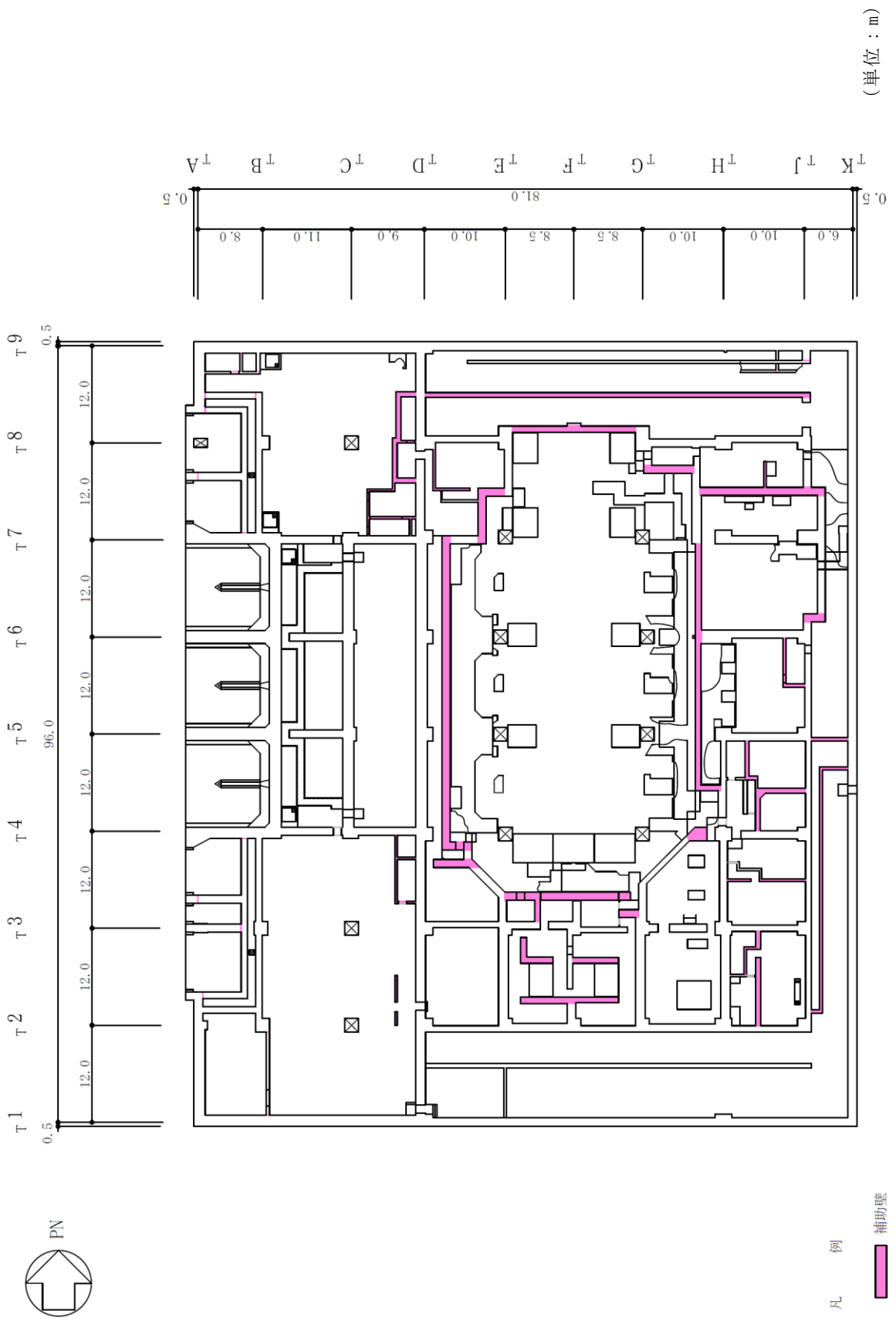
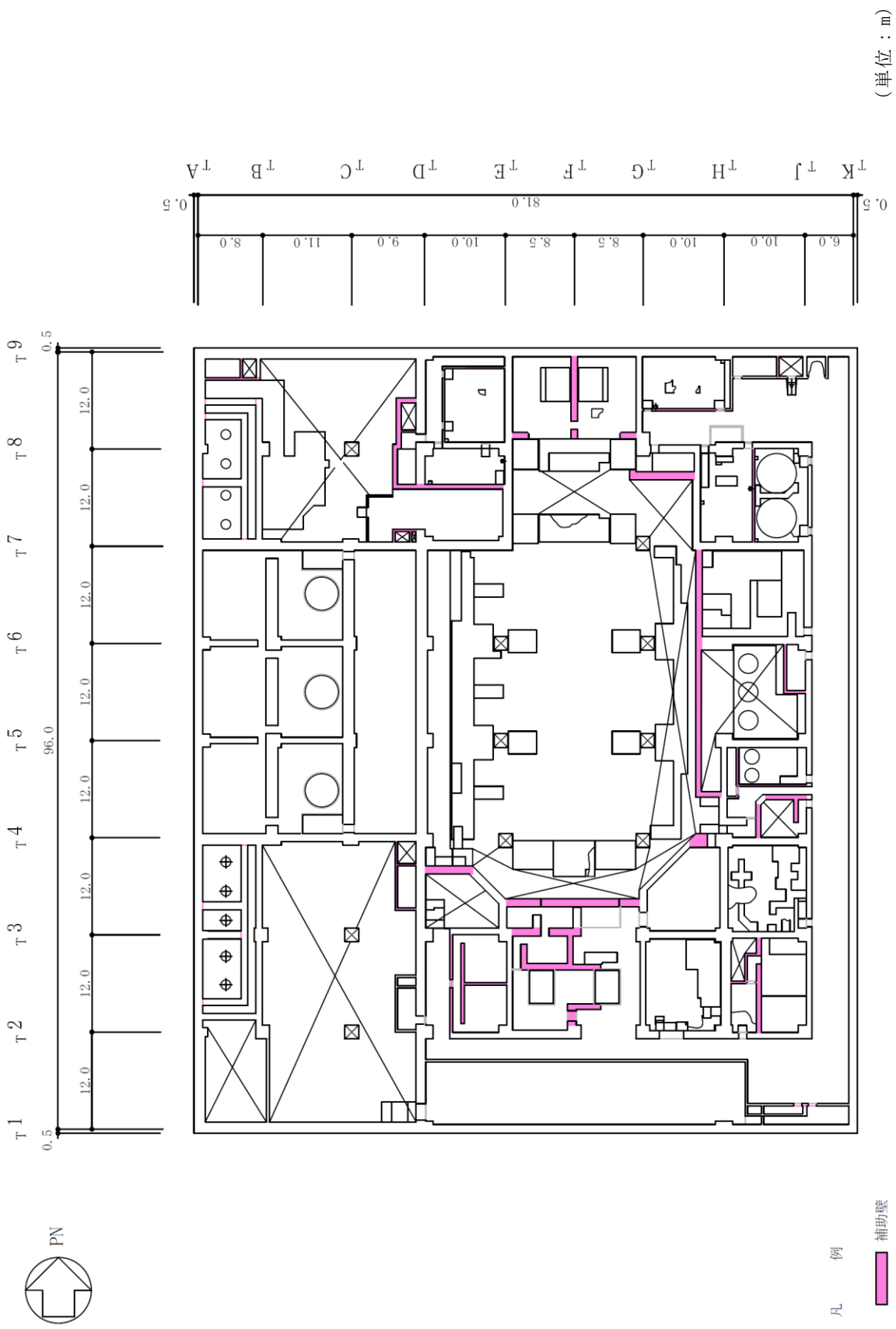


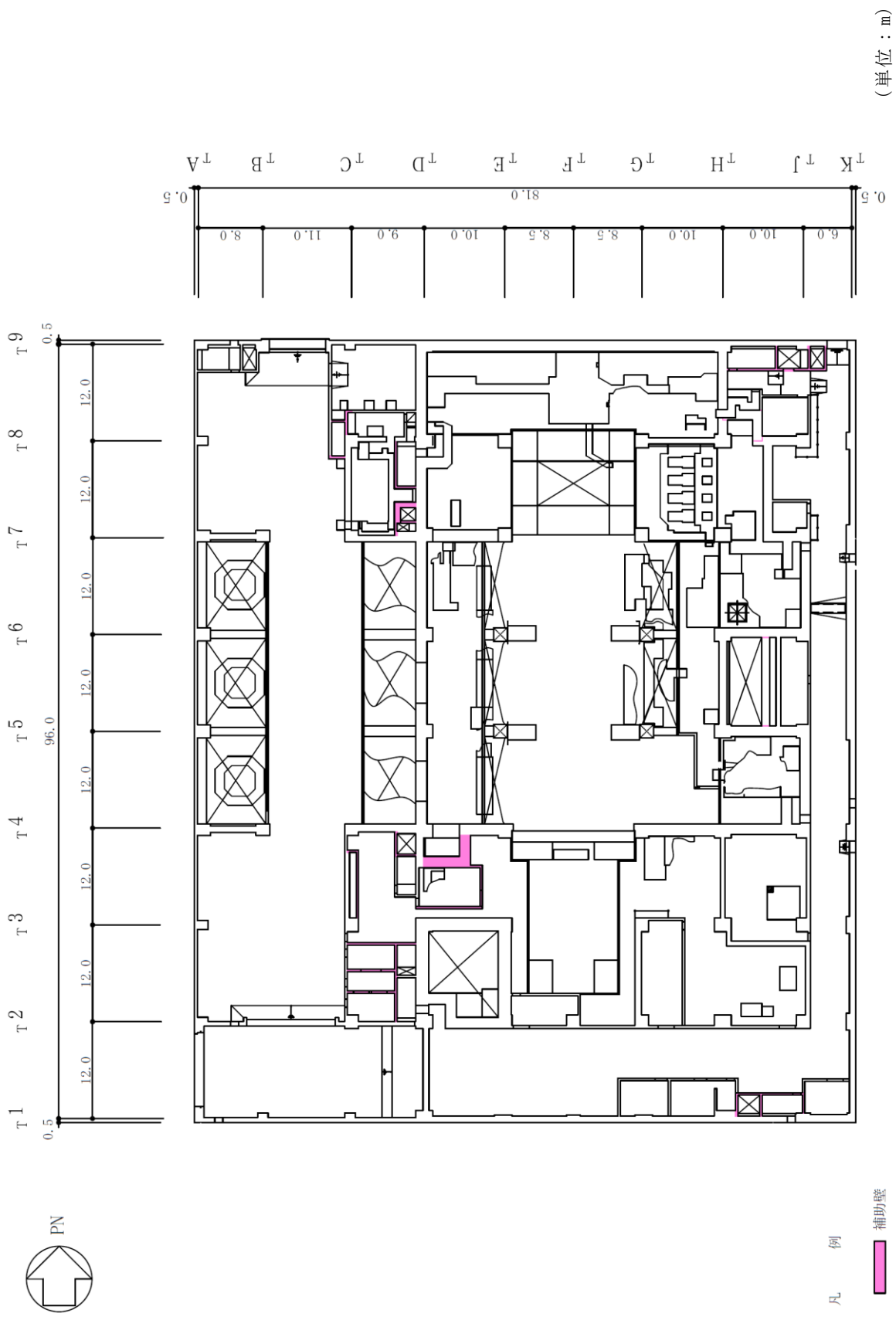
図2-1 補助壁の考慮範囲 (B2F, T.M.S.L.-5.1m) (1/6)



(単位：m)

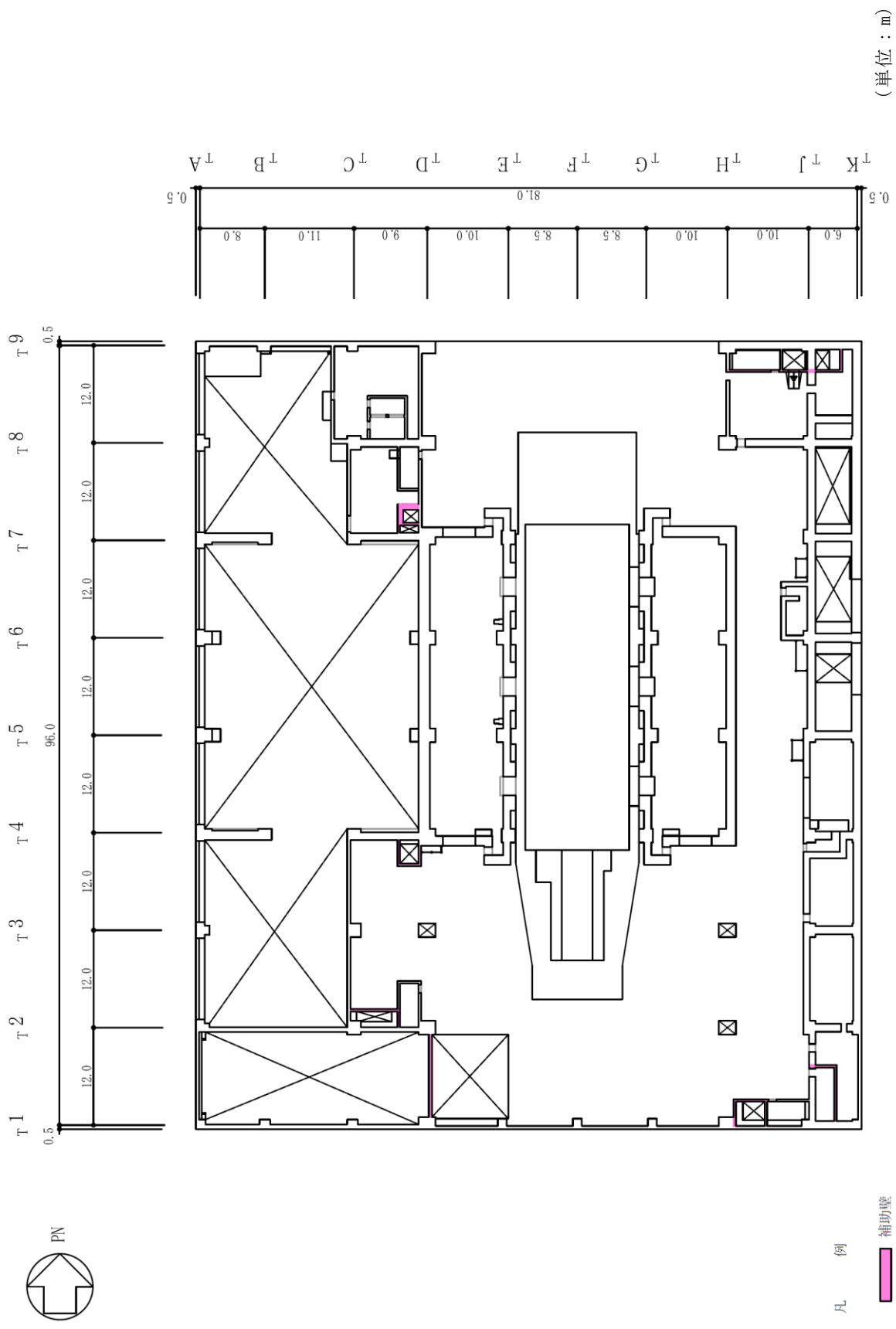
図2-1 補助壁の考慮範囲 (MB2F, T.M.S.L.-1.1m) (2/6)





(単位：m)

図2-1 補助壁の考慮範囲 (1F, T.M.S.L. 12.3m) (4/6)



(単位：m)

図2-1 補助壁の考慮範囲 (2F, T.M.S.L. 20.4m) (5/6)

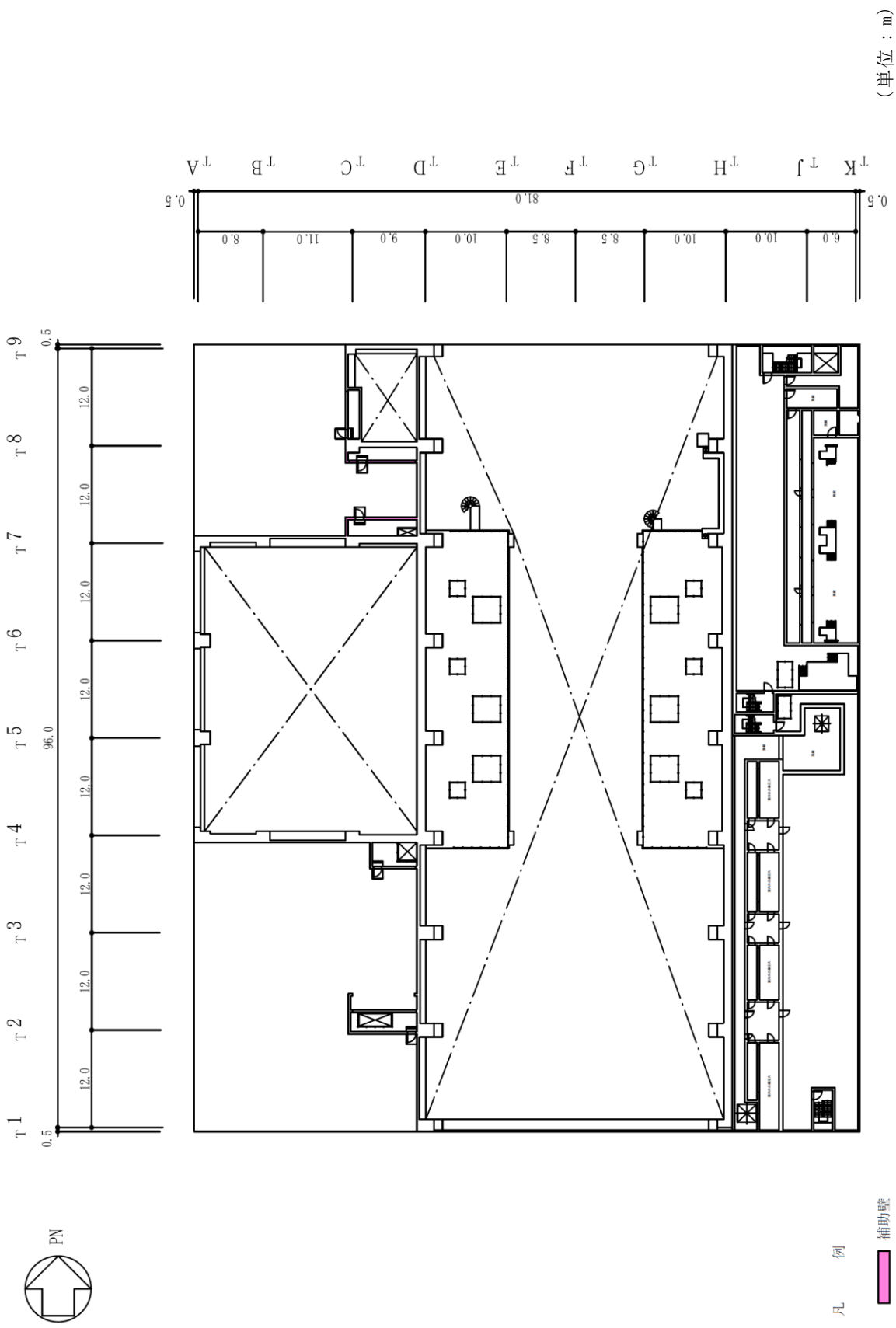


図2-1 補助壁の考慮範囲 (3F, T.M.S.L. 30.9m) (6/6)



## 2.2 コンクリート実剛性の考慮

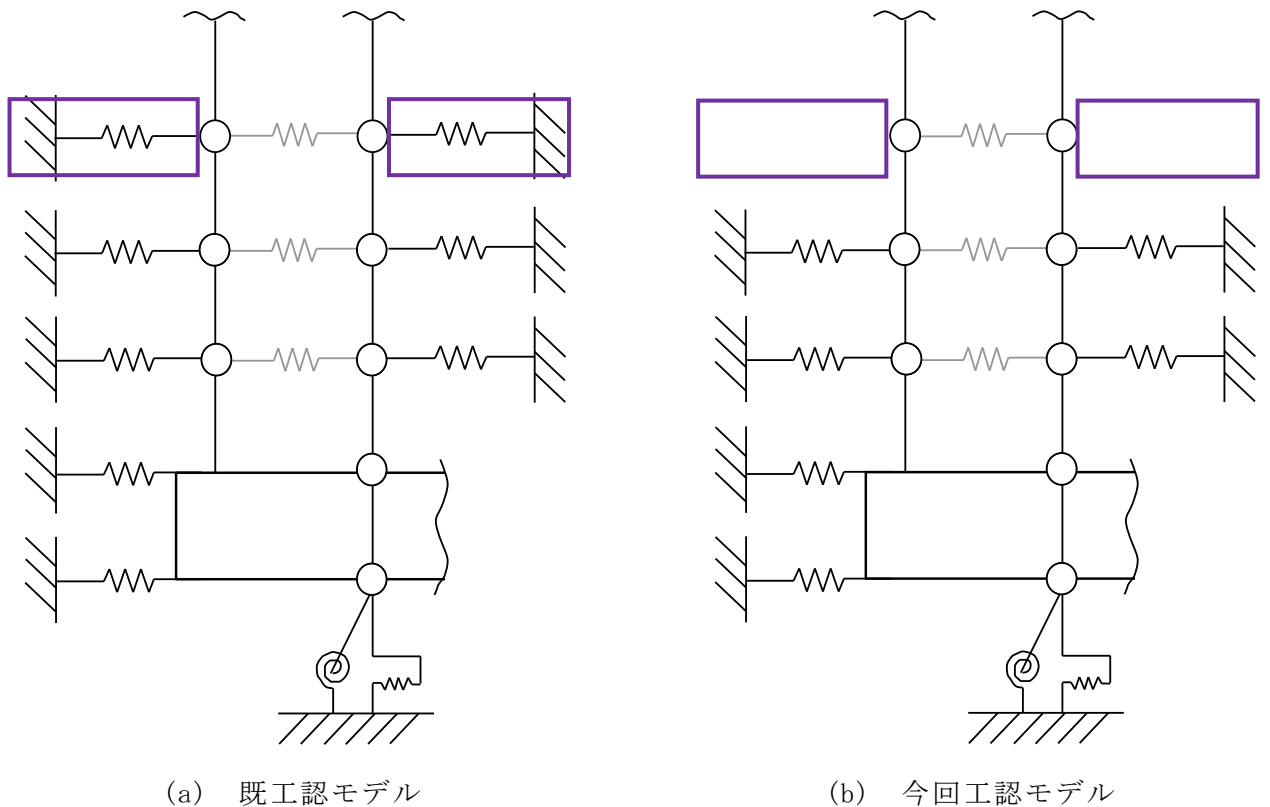
今回工認においては、地震時の挙動をより実応答に近い形で評価するため、動的地震荷重算定時の地震応答解析において使用する建屋剛性の評価に関して、コンクリート実強度に基づき評価される実剛性を用いる。ただし、許容値の算定に当たっては、設計基準強度（330kgf/cm<sup>2</sup>：32.3N/mm<sup>2</sup>）を用いる。表2-1に既工認モデル及び今回工認モデルで用いるコンクリートの材料物性値を示す。

表2-1 地震応答解析に用いるコンクリートの材料物性値の設定

材料物性値	既工認モデル	今回工認モデル
コンクリート強度 F <sub>c</sub>	設計基準強度 建屋部, T/G架台 : 32.3 (N/mm <sup>2</sup> ) (330 (kgf/cm <sup>2</sup> )) 基礎スラブ : 29.4 (N/mm <sup>2</sup> ) (300 (kgf/cm <sup>2</sup> ))	実強度 建屋部, T/G架台 : 43.1 (N/mm <sup>2</sup> ) (440 (kgf/cm <sup>2</sup> )) 基礎スラブ : 39.2 (N/mm <sup>2</sup> ) (400 (kgf/cm <sup>2</sup> ))
コンクリートの単位体積重量 γ	22.6 (kN/m <sup>3</sup> ) (2.3 (tf/m <sup>3</sup> ))	23.5 (kN/m <sup>3</sup> ) (2.4 (tf/m <sup>3</sup> ))
ヤング係数 E	$2.1 \times 10^5 \times \left(\frac{\gamma}{2.3}\right)^{1.5} \times \sqrt{\frac{F_c}{200}}$ (kgf/cm <sup>2</sup> )	$3.35 \times 10^4 \times \left(\frac{\gamma}{24}\right)^2 \times \left(\frac{F_c}{60}\right)^{\frac{1}{3}}$ (N/mm <sup>2</sup> )
せん断弾性係数 G	$\frac{E}{2(1+\nu)}$	$\frac{E}{2(1+\nu)}$
ポアソン比 ν	0.167	0.2
適用規準	鉄筋コンクリート構造計算規準・同解説（（社）日本建築学会，1988改定）	原子力施設鉄筋コンクリート構造計算規準・同解説（（社）日本建築学会，2005制定）

### 2.3 表層地盤ばねの変更

既工認モデルでは地盤表層部（新期砂層）についても地盤ばねとして考慮していたが、今回工認モデルでは、基準地震動  $S_s$  による地盤応答レベルを踏まえ、表層部では建屋-地盤相互作用が見込めないと判断し、地震時の挙動をより実応答に近い形で評価するため、この部分の地盤ばねを考慮しない。図2-2に地震応答解析モデルにおける表層地盤ばねの変更の概念図を示す。



: 表層地盤ばねの変更箇所

図2-2 表層地盤ばねの変更（概念図）

#### 2.4 既工認モデルと今回工認モデルの諸元の比較

表2-2に既工認モデルと今回工認モデルの諸元の比較を示す。

表2-2 既工認モデルと今回工認モデルの諸元の比較 (NS方向) (1/4)

(a) 既工認モデル

T. M. S. L. (m)	T/G架台	建屋		
		(1)	(2)	
44.3		3,490	2,132	
		2,510	681	
38.6		(3)		
		5,335		
30.9		1,157		
		(4)	(5)	(6)
25.8		10,907	4,207	845
		3,123	7,658	140
20.4		(7)	(8)	
		4,221	2,365	
12.3		45,062	25,191	
		(19)	(9)	(10)
4.9		10,551	19,023	9,960
		-	35,409	39,879
-1.1		(20)	(11)	(12)
		7,159	17,465	20,883
-5.1		-	61,510	51,560
		(13)	(14)	
-7.9		16,692	21,037	
		58,791	75,605	
		(15)	(16)	
		11,854	15,095	
		39,286	104,103	
		(17)		
		50,405		
		385,830		
		(18)		
		27,015		
		151,634		

	T/G架台	建屋		
		(1)	(2)	
44.3		(1)	(2)	
		4.0	2.7	
38.6		(3)		
		-		
30.9		5.8		
		-	-	
25.8		(4)	(5)	(6)
		200.0	94.6	1.1
20.4		(7)	(8)	
		-	64,644	-
12.3		(9)	(10)	
		84,328	50,284	4.5
4.9	10.2	(11)	(12)	
		153.2	133.7	
-1.1	-	(13)	(14)	
		82,226	72,329	-
-5.1		(20)	(11)	(12)
		-	235.7	255.6
		(15)	(16)	
		148,356	108,286	
		(13)	(14)	
		220.5	349.1	
		129,870	178,046	
		(15)	(16)	
		241.9	327.9	
		145,704	171,477	
		(17)		
		7,954		
		-		

(質点番号)
重量(t)
回転慣性重量 ( $\times 10^2 t \cdot m^2$ )

部材番号
せん断断面積 ( $m^2$ )
断面二次モーメント ( $m^4$ )

①コンクリート部 建屋及びT/G架台

ヤング係数 E  $2.7 \times 10^6$  (t/m<sup>2</sup>)  
 せん断弾性係数 G  $1.2 \times 10^6$  (t/m<sup>2</sup>)  
 ポアソン比  $\nu$  0.167

減衰定数 h 5%

基礎形状 97.0m(NS方向)×82.0m(EW方向)×2.0m又は2.8m(厚さ)

②コンクリート部 基礎スラブ

ヤング係数 E  $2.6 \times 10^6$  (t/m<sup>2</sup>)  
 せん断弾性係数 G  $1.1 \times 10^6$  (t/m<sup>2</sup>)  
 ポアソン比  $\nu$  0.167

減衰定数 h 5%



: 「2.1 補助壁の考慮」による変更箇所

: 「2.2 コンクリート実剛性の考慮」による変更箇所

表2-2 既工認モデルと今回工認モデルの諸元の比較 (NS方向) (2/4)

(b) 今回工認モデル

T. M. S. L. (m)	T/G架台	建屋		
		1	2	
44.3		1	2	
		34230	20910	
38.6		24.6	6.7	
		3		
30.9		52320		
		11.3		
25.8		4	5	6
		106960	41250	8290
20.4		30.6	75.1	1.4
		7	8	
12.3		41390	23190	
		441.9	247.0	
4.9		19	9	10
		103470	186550	97680
-1.1		-	347.2	391.1
		20	11	12
-5.1		70210	171270	204800
		-	603.2	505.6
-7.9		13	14	
		163700	206300	
		576.5	741.4	
		15	16	
		116250	148030	
		385.3	1020.9	
		17		
		494300		
		3783.7		
		18		
		264930		
		1487.0		
		質点番号		
		重量(kN)		
		回転慣性重量 ( $\times 10^3 \text{kN} \cdot \text{m}^2$ )		

T. M. S. L. (m)	T/G架台	建屋		
		1	9	
44.3		1	9	
		4.00	2.70	
38.6		-		
		2		
30.9		5.80		
		-		
25.8		3	10	16
		204.1	95.4	1.1
20.4		64600		-
		11		17
12.3		84300	120.5	
		50300		4.5
4.9		18	4	12
		13.9	168.6	146.5
-1.1		-	82200	72300
		19	5	13
-5.1		248.0	282.0	
		148400	108300	
-7.9		6	14	
		251.5	393.6	
		129900	178000	
		7	15	
		273.8	392.0	
		145700	171500	
		8		
		7954.0		
		-		
		部材番号		
		せん断断面積 ( $\text{m}^2$ )		
		断面二次モーメント ( $\text{m}^4$ )		

①コンクリート部 建屋及びT/G架台

②コンクリート部 基礎スラブ

ヤング係数 E $2.88 \times 10^4$ (N/mm <sup>2</sup> )	ヤング係数 E $2.79 \times 10^4$ (N/mm <sup>2</sup> )
せん断弾性係数 G $1.20 \times 10^4$ (N/mm <sup>2</sup> )	せん断弾性係数 G $1.16 \times 10^4$ (N/mm <sup>2</sup> )
ポアソン比 $\nu$ 0.20	ポアソン比 $\nu$ 0.20
減衰定数 h 5%	減衰定数 h 5%
基礎形状 97.0m(NS方向)×82.0m(EW方向)×2.0m又は2.8m(厚さ)	



: 「2.1 補助壁の考慮」による変更箇所

: 「2.2 コンクリート実剛性の考慮」による変更箇所

表2-2 既工認モデルと今回工認モデルの諸元の比較 (EW方向) (3/4)

(a) 既工認モデル

T. M. S. L. (m)	T/G架台	建屋								
		(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)	
44.3		451	1,341	1,339	1,358	1,133				
		17	645	644	653	325				
38.6		577	1,300	1,274	1,207	977				
		36	637	624	590	288				
30.9		1,145	1,609	221	3,171	2,029	3,384	2,023	1,913	464
		146	794	0	1,010	617	1,088	615	606	69
25.8		1,113		1,705	1,171				1,334	
		73		827	81		95		388	
20.4		10,551	1,541	5,375	4,832	2,548	5,214	2,631	6,842	
		-	79	8,085	2,537	1,409	2,776	1,588	9,342	
12.3		7,159	12,798	7,738	8,542				9,270	
		-	32,897	15,075	16,960				19,378	
4.9		29,538			8,191					
		107,002			16,673					
-1.1		18,867			8,082					
		68,159			10,738					
-5.1		50,405								
		538,238								
-7.9		27,015								
		212,080								

(質点番号)
重量(t)
回転慣性重量 ( $\times 10^2 t \cdot m^2$ )

T. M. S. L. (m)	T/G架台	建屋							
		(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)
44.3		1.30	0.72	0.72	0.72	0.72	0.72	0.72	0.09
		-	-	0.06	-	0.09	-	0.09	-
38.6		1.90	0.91	0.91	0.91	0.91	0.91	0.91	-
		-	-	-	-	-	-	-	-
30.9		25.3	14.4	26.8	29.2	26.8	29.2	35.2	233
		7,074	-	-	3,772	-	3,772	-	233
25.8		42.2	8.4	26.4	26.4	26.4	26.4	24.2	24.2
		25,111	222	99	452	559	294	559	1,318
20.4		25.3	59.9	57.2	45.9	30.4	11.9	16.2	101.0
		-	38,110	12,036	2,247	1,022	157	372	27,633
12.3		153.0		60.7	109.5			97.9	
		69,335		3,640	14,180			55,072	
4.9	11.4	357.4		108.7					
		141,670		13,128					
-1.1	-	376.7		132.2					
		147,630		11,394					
-5.1		7,954							
		-							

部材番号
せん断断面積(m <sup>2</sup> )
断面二次モーメント(m <sup>4</sup> )

①コンクリート部 建屋及びT/G架台

②コンクリート部 基礎スラブ

ヤング係数 E $2.7 \times 10^6 (t/m^2)$	ヤング係数 E $2.6 \times 10^6 (t/m^2)$
せん断弾性係数 G $1.2 \times 10^6 (t/m^2)$	せん断弾性係数 G $1.1 \times 10^6 (t/m^2)$
ポアソン比 $\nu$ 0.167	ポアソン比 $\nu$ 0.167

減衰定数 h 5% 減衰定数 h 5%

基礎形状 97.0m(NS方向)×82.0m(EW方向)×2.0m又は2.8m(厚さ)

：「2.1 補助壁の考慮」による変更箇所

：「2.2 コンクリート実剛性の考慮」による変更箇所

表2-2 既工認モデルと今回工認モデルの諸元の比較 (EW方向) (4/4)

(b) 今回工認モデル

T. M. S. L. (m)	T/G架台	建屋									
		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10
44.3		4430	13150	13130	13320	11110					
		0.2	6.3	6.3	6.4	3.2					
38.6		5660	12750	12490	11840	9580					
		0.4	6.2	6.1	5.8	2.8					
30.9		11	12	19	13	18	14	17	15	16	
		11230	15770	2170	31100	19900	33180	19840	18760	18760	4550
25.8		1.4	7.8	0.0	9.9	6.1	10.7	6.0	5.9	0.7	
		20		21		22		23		24	
20.4		10920		16720		11480		12390		13070	
		0.7		8.1		0.8		0.9		3.8	
12.3		42	25	26	27	31	28	30	29		
		103470	15110	52710	47390	24990	51130	25800	67100		
-1.1		-	0.8	79.3	24.9	13.8	27.2	15.6	91.6		
		43	32		33	35			34		
-5.1		70210	125510		75880	83770			90910		
		-	322.6		147.8	166.3			190.0		
-7.9		36				37					
		289670				80330					
-7.9		1049.3				163.5					
		38				39					
-7.9		185020				79260					
		668.4				105.3					
-7.9		40									
		494300									
-7.9		5278.3									
		41									
-7.9		264930									
		2079.8									

質点番号
重量(kN)
回転慣性重量 (×10 <sup>8</sup> kg・m <sup>2</sup> )

T. M. S. L. (m)	T/G架台	建屋									
		1	10	14	17	22	29	33	37	42	
44.3		1.30	0.72		0.72		0.72		0.72		
		-	-	0.06	-	0.09	-	0.09	-	0.09	
38.6		2	11		18		30		38		
		1.90	0.91	-	0.91	-	0.91	-	0.91	-	
30.9		3	12	15	19	23	31	34	39	43	
		25.3	15.0	0.3	26.8	29.2	26.8	31.1	37.8	14.9	
25.8		7100				3800		3800		200	
		4		16		24		35		44	
20.4		42.9		9.6		26.9		28.2		24.2	
		25100	200	100	500	600	300	600	1300	1400	
12.3		5	13		20	25	32	36	40		
		25.3	61.4	62.8	45.9	37.6	11.9	19.3	107.4		
-1.1		-	38100	12000	2200	1000	200	400	27600		
		46	6		21	26			41		
-5.1		175.5			67.3	111.4			117.1		
		69300			3600	14200			55100		
-7.9		7				27					
		427.5				128.3					
-7.9		141700				13100					
		8				28					
-7.9		495.7				154.9					
		147600				11400					
-7.9		9									
		7954.0									

部材番号
せん断断面積 (m <sup>2</sup> )
断面二次モーメント (m <sup>4</sup> )

①コンクリート部 建屋及びT/G架台

②コンクリート部 基礎スラブ

ヤング係数 E 2.88 ×10 <sup>4</sup> (N/mm <sup>2</sup> )	ヤング係数 E 2.79 ×10 <sup>4</sup> (N/mm <sup>2</sup> )
せん断弾性係数 G 1.20 ×10 <sup>4</sup> (N/mm <sup>2</sup> )	せん断弾性係数 G 1.16 ×10 <sup>4</sup> (N/mm <sup>2</sup> )
ポアソン比 ν 0.20	ポアソン比 ν 0.20
減衰定数 h 5%	減衰定数 h 5%
基礎形状 97.0m(NS方向)×82.0m(EW方向)×2.0m又は2.8m(厚さ)	



: 「2.1 補助壁の考慮」による変更箇所

: 「2.2 コンクリート実剛性の考慮」による変更箇所

別紙2 地震応答解析における耐震壁及び鉄骨部の  
せん断スケルトン曲線の設定



## 目 次

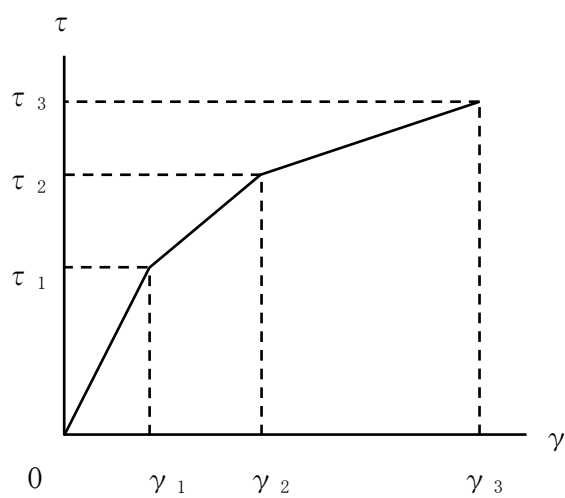
1. 概要	別紙 2-1
2. 耐震壁の非線形特性の設定について	別紙 2-2
2.1 第1折点の設定	別紙 2-3
2.2 第2折点の設定	別紙 2-3
2.3 終局点の設定	別紙 2-4
3. 補助壁の非線形特性の設定について	別紙 2-6
3.1 第1折点の設定	別紙 2-7
4. 鉄骨部の非線形特性の設定について	別紙 2-8
4.1 第1折点の設定	別紙 2-9
5. せん断スケルトン曲線の設定について	別紙 2-11
5.1 タービン建屋	別紙 2-11
5.1.1 水平方向モデル	別紙 2-11
5.1.2 使用材料の物性値	別紙 2-17
5.1.3 RC造耐震壁のせん断スケルトン曲線の諸数値	別紙 2-18
5.1.4 RC造補助壁のせん断スケルトン曲線の諸数値	別紙 2-31
5.1.5 鉄骨部のせん断スケルトン曲線の諸数値	別紙 2-33
6. まとめ	別紙 2-34

## 1. 概要

柏崎刈羽原子力発電所のタービン建屋については、鉄筋コンクリート造の耐震壁を主体とした構造物で、屋根部分が鉄骨造（トラス構造）となっている。このため、これらの建物・構築物の地震応答解析においては、鉄筋コンクリート造耐震壁（以下「RC造耐震壁」という。）、鉄筋コンクリート造補助壁（以下「RC造補助壁」という。）及び鉄骨部の非線形特性を考慮している。本資料は、これらの耐震壁、補助壁及び鉄骨部のせん断スケルトン曲線の設定について説明するものである。

## 2. 耐震壁の非線形特性の設定について

RC造耐震壁のせん断応力度－せん断ひずみ関係（ $\tau - \gamma$  関係）は、「原子力発電所耐震設計技術指針 J E A G 4 6 0 1 -1991 追補版（（社）日本電気協会）」（以下「J E A G 4 6 0 1 -1991追補版」という。）に基づき，トリリニア型スケルトン曲線とする。せん断応力度－せん断ひずみ関係を図2-1に示す。



- $\tau_1$  : 第1折点のせん断応力度
- $\tau_2$  : 第2折点のせん断応力度
- $\tau_3$  : 終局点のせん断応力度
- $\gamma_1$  : 第1折点のせん断ひずみ
- $\gamma_2$  : 第2折点のせん断ひずみ
- $\gamma_3$  : 終局点のせん断ひずみ ( $4.0 \times 10^{-3}$ )

図 2-1 せん断応力度－せん断ひずみ関係

## 2.1 第1折点の設定

RC造耐震壁におけるせん断スケルトン曲線の第1折点は、J E A G 4 6 0 1 -1991追補版に基づき、以下の式より算出している。

$$\tau_1 = \sqrt{\sqrt{F_c} (\sqrt{F_c + \sigma_v})}$$

$$\gamma_1 = \tau_1 / G$$

ここで、

$F_c$  : コンクリートの圧縮強度 (kgf/cm<sup>2</sup>)

$G$  : コンクリートのせん断弾性係数 (kgf/cm<sup>2</sup>)

$\sigma_v$  : 縦軸応力度 (kgf/cm<sup>2</sup>) (圧縮を正とする。)

## 2.2 第2折点の設定

RC造耐震壁におけるせん断スケルトン曲線の第2折点は、J E A G 4 6 0 1 -1991追補版に基づき、以下の式より算出している。

$$\tau_2 = 1.35 \tau_1$$

$$\gamma_2 = 3\gamma_1$$

### 2.3 終局点の設定

RC造耐震壁におけるせん断スケルトン曲線の終局点は、J E A G 4 6 0 1 -1991追補版に基づき、以下の式より算出している。

$\tau_s \leq 4.5\sqrt{F c}$  の場合

$$\tau_3 = \left( 1 - \frac{\tau_s}{4.5\sqrt{F c}} \right) \tau_0 + \tau_s$$

$\tau_s > 4.5\sqrt{F c}$  の場合

$$\tau_3 = 4.5\sqrt{F c}$$

$$\gamma_3 = 4.0 \times 10^{-3}$$

ここで、

$$\tau_0 = \left( 3 - \frac{1.8M}{QD} \right) \sqrt{F c}$$

ただし、 $M/(QD) > 1$  のとき  $M/(QD) = 1$

$$\tau_s = \frac{(P_V + P_H) \cdot {}_s\sigma_y}{2} + \frac{(\sigma_V + \sigma_H)}{2}$$

ここで、

$F c$  : コンクリートの圧縮強度 (kgf/cm<sup>2</sup>)

$P_V, P_H$  : 縦, 横筋比 (実数)

$\sigma_V, \sigma_H$  : 縦, 横軸応力度 (kgf/cm<sup>2</sup>) (圧縮を正とする。)

${}_s\sigma_y$  : 鉄筋降伏応力度 (kgf/cm<sup>2</sup>)

$M/(QD)$  : シアスパン比

ただし、耐震壁のうち内壁の終局せん断強度は、以下の式により算定している。

$$\tau_3 = \frac{0.068 p_{t_e}^{0.23} (F_c + 18)}{\sqrt{M/(QD) + 0.12}} + 0.85 \sqrt{p_{w_h} \sigma_{w_h}} + 0.1 \sigma_0$$

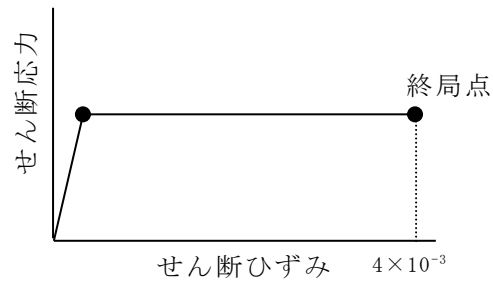
$$\gamma_3 = 4.0 \times 10^{-3}$$

ここで、

- $F_c$  : コンクリートの圧縮強度 (N/mm<sup>2</sup>)
- $p_{t_e}$  : 等価引張鉄筋比 (%)
- $p_{w_h}$  :  $b_e$ を厚さと考えた場合の水平せん断補強筋比 (実数)  
ただし、 $p_{w_h}$ の値が1.2%以上の場合は、1.2%として計算する。
- $b_e$  : I型断面と長さ及び断面積が等しい矩形断面の幅 (mm)  
ただし、 $b_e$ は壁厚  $t$  の1.5倍以下とする。
- $\sigma_{w_h}$  : 水平せん断補強筋の材料強度 (N/mm<sup>2</sup>)
- $M/(QD)$  : シアスパン比
- $\sigma_0$  : 耐震壁の全断面積に対する平均軸方向応力度 (N/mm<sup>2</sup>)

3. 補助壁の非線形特性の設定について

RC造補助壁のせん断応力度－せん断ひずみ関係（ $\tau - \gamma$  関係）は，J E A G 4 6 0 1 -1991追補版で評価される第1折点で降伏する，完全弾塑性型のスケルトン曲線として評価する方針とする。終局点を与えるせん断ひずみについても J E A G 4 6 0 1 -1991追補版の記載による値を採用する。せん断応力度－せん断ひずみ関係を図3-1に示す。



$\tau_1$  : 第1折点のせん断応力度

$\tau_3$  : 終局点のせん断応力度 ( $\tau_3 = \tau_1$ )

$\gamma_1$  : 第1折点のせん断ひずみ

$\gamma_3$  : 終局点のせん断ひずみ ( $4.0 \times 10^{-3}$ )

図 3-1 せん断応力度－せん断ひずみ関係

### 3.1 第1折点の設定

RC造補助壁におけるせん断スケルトン曲線の第1折点は、J E A G 4 6 0 1 -1991追補版に基づき、以下の式より算出している。

$$\tau_1 = \sqrt{\sqrt{F_c} (\sqrt{F_c} + \sigma_v)}$$

$$\gamma_1 = \tau_1 / G$$

ここで、

$F_c$  : コンクリートの圧縮強度 (kgf/cm<sup>2</sup>)

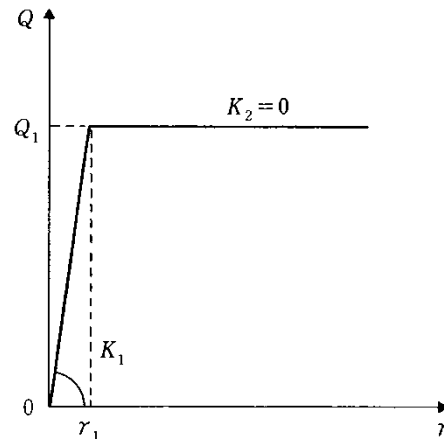
$G$  : コンクリートのせん断弾性係数 (kgf/cm<sup>2</sup>)

$\sigma_v$  : 縦軸応力度 (kgf/cm<sup>2</sup>) (圧縮を正とする。)



4. 鉄骨部の非線形特性の設定について

鉄骨部のせん断力-せん断ひずみ関係（ $Q-\gamma$ 関係）は，J E A G 4 6 0 1 -1991追補版に基づき，バイリニア型スケルトン曲線とする。せん断力-せん断ひずみ関係を図4-1に示す。



$Q_1$ ：第1折点のせん断力

$\gamma_1$ ：第1折点のせん断ひずみ

$K_1$ ：第1せん断剛性

$K_2$ ：第2せん断剛性

図 4-1 せん断力-せん断ひずみ関係

#### 4.1 第1折点の設定

鉄骨造におけるせん断スケルトン曲線の第1折点は，J E A G 4 6 0 1 -1991 追補版に基づき，以下の式より算出している。

$$Q_1 = \frac{2F A \cos \theta}{0.710 + 1.12 \lambda_e}$$

$$\gamma_1 = Q_1 / K_1$$

ここで， $Q_1 \leq 2A F \cos \theta$

F : ブレースの許容応力度を決定する場合の基準値 (tf/cm<sup>2</sup>)

A : ブレースの断面積 (cm<sup>2</sup>)

$\theta$  : ブレースとはりのなす角度 (rad)

$\bar{\lambda}_e$  : ブレースの一般化細長比  $= \lambda_e \sqrt{\frac{F}{\pi^2 E}}$

$\lambda_e$  : 有効細長比  $= \alpha \cdot \lambda$

$\alpha$  : 座屈長さ係数

$\lambda$  : ブレースの端部及び中央交差部をピンとした場合の細長比  $= L / i_y$

L : ブレースの端部及び中央交差部の節点間距離  $= \frac{1}{2} \sqrt{S^2 + H^2}$

S : 架構の柱間の距離 (cm)

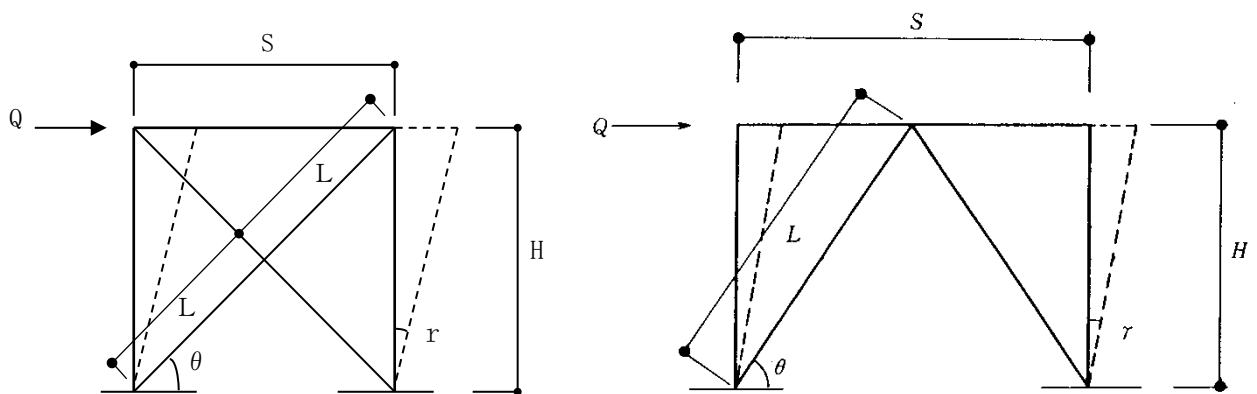
H : 架構の階高 (cm)

$i_y$  : ブレースの弱軸についての断面二次半径 (cm)

E : 鋼材のヤング係数 (tf/cm<sup>2</sup>)

K<sub>1</sub> : 第1せん断剛性 (tf/rad)

K<sub>2</sub> : 第2せん断剛性 (tf/rad)



(a) X型ブレース

(b) K型ブレース

図 4-2 ブレース付きラーメン架構

前述で設定したスケルトン曲線を完全弾塑性型モデルのバイリニア型スケルトン曲線と、スリップ型モデルのバイリニア型スケルトン曲線に分離する。

両者への分離は、分配率  $\beta_1$  により定める。なお、 $\beta_1$  はブレースの一般化細長比の関数により、次式で算定する。

$$\beta_1 = 1.29 - 1.12 \bar{\lambda}_e$$

完全弾塑性型モデルのスケルトン曲線は、次式により算定する（図 4-3 参照）。

$$Q_{P1} = Q_1 \cdot \beta_1$$

$$\gamma_{P1} = \gamma_1$$

スリップ型モデルのスケルトン曲線は、次式により算定する（図 4-4 参照）。

$$Q_{S1} = Q_1 (1 - \beta_1)$$

$$\gamma_{S1} = \gamma_1$$

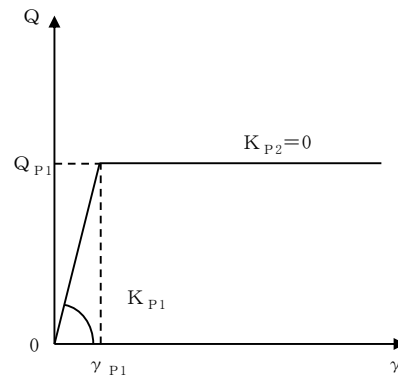


図 4-3 完全弾塑性型モデルのスケルトン曲線

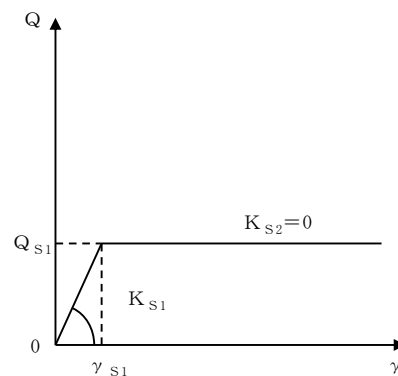


図 4-4 スリップ型モデルのスケルトン曲線

## 5. せん断スケルトン曲線の設定について

### 5.1 タービン建屋

#### 5.1.1 水平方向モデル

水平方向は，地盤との相互作用を考慮し，耐震壁等の曲げ及びせん断剛性を評価した多質点系モデルとしている。地震応答解析モデルを図5-1に，解析モデルの諸元を表5-1及び表5-2に示す。

また，各部材のモデル化について表5-3に示す。なお，基礎部，TG架台及びモデル化範囲に耐震壁・鉄骨ブレースのない部材は線形でモデル化している。

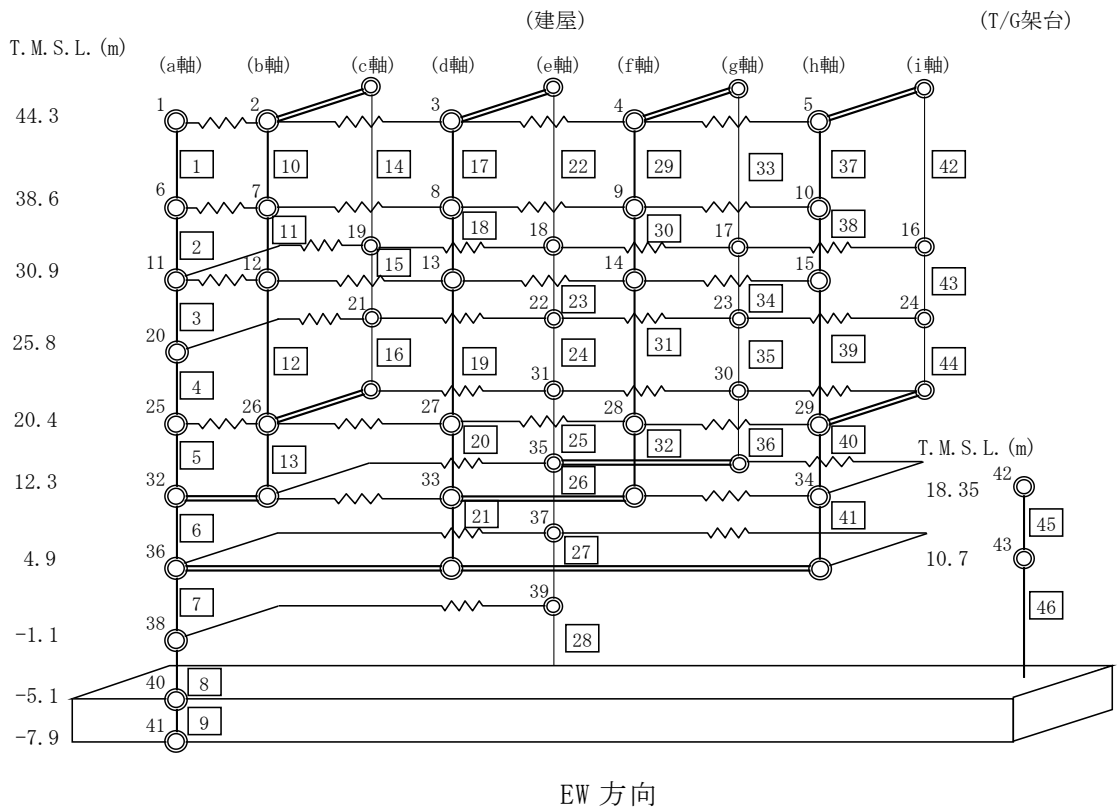
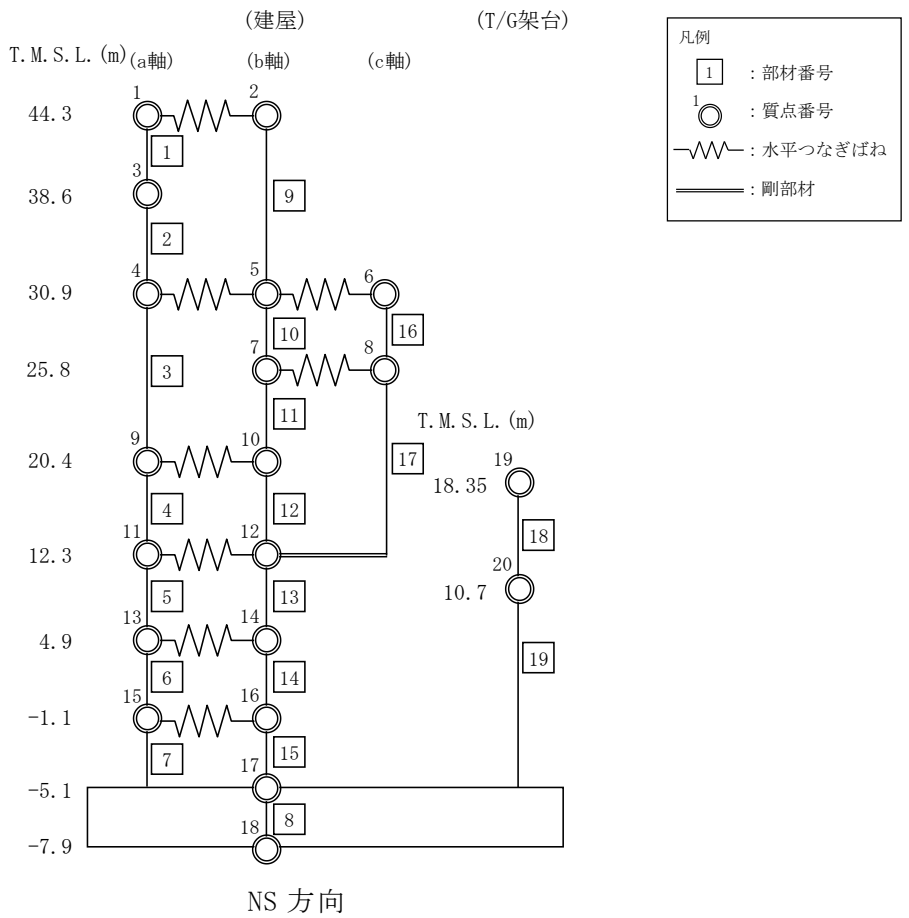


図 5-1 地震応答解析モデル (水平方向)

表 5-1 地震応答解析モデル諸元 (NS 方向)

(a) 重量・回転慣性重量

T. M. S. L. (m)	T/G架台	建屋		
		1	2	
44.3		34230	20910	
		24.6	6.7	
38.6		3		
		52320		
30.9		11.3		
		4	5	6
25.8		106960	41250	8290
		30.6	75.1	1.4
20.4			7	8
			41390	23190
12.3			441.9	247.0
		19	9	10
4.9		103470	186550	97680
		-	347.2	391.1
-1.1		20	11	12
		70210	171270	204800
-5.1		-	603.2	505.6
			13	14
-7.9			163700	206300
			576.5	741.4
			15	16
			116250	148030
			385.3	1020.9
			17	
			494300	
			3783.7	
			18	
			264930	
			1487.0	

質点番号
重量(kN)
回転慣性重量 (×10 <sup>3</sup> kN・m <sup>2</sup> )

(b) せん断断面積・断面二次モーメント

T. M. S. L. (m)	T/G架台	建屋		
		1	9	
44.3		4.00		
		-	2.70	
38.6		2		
		5.80		
30.9		-		
		3	10	16
25.8		204.1	95.4	1.1
			64600	-
20.4			11	17
			84300	120.5
12.3			50300	4.5
		18	4	12
4.9		13.9	168.6	146.5
		-	82200	72300
-1.1			5	13
			248.0	282.0
-5.1			148400	108300
			6	14
			251.5	393.6
			129900	178000
			7	15
			273.8	392.0
			145700	171500
			8	
			7954.0	
			-	

①コンクリート部 建屋及びT/G架台  
ヤング係数 E 2.88 × 10<sup>4</sup> (N/mm<sup>2</sup>)  
せん断弾性係数 G 1.20 × 10<sup>4</sup> (N/mm<sup>2</sup>)  
ポアソン比 ν 0.20  
減衰定数 h 5%

②コンクリート部 基礎スラブ  
ヤング係数 E 2.79 × 10<sup>4</sup> (N/mm<sup>2</sup>)  
せん断弾性係数 G 1.16 × 10<sup>4</sup> (N/mm<sup>2</sup>)  
ポアソン比 ν 0.20  
減衰定数 h 5%

③鉄骨部  
ヤング係数 E 2.05 × 10<sup>5</sup> (N/mm<sup>2</sup>)  
せん断弾性係数 G 7.90 × 10<sup>4</sup> (N/mm<sup>2</sup>)  
ポアソン比 ν 0.30  
減衰定数 h 2%

基礎形状 97.0m(NS方向) × 82.0m(EW方向)  
× 2.0m又は2.8m(厚さ)

部材番号
せん断断面積(m <sup>2</sup> )
断面二次モーメント(m <sup>4</sup> )

表 5-2 地震応答解析モデル諸元 (EW 方向) (1/2)

(a) 重量・回転慣性重量

		質点番号										
		重量 (kN)										
		回転慣性重量 ( $\times 10^5 \text{kN} \cdot \text{m}^2$ )										
T. M. S. L. (m)	T/G架台	建屋										
44.3		1	2	3		4		5				
		4430	13150	13130		13320		11110				
38.6		0.2	6.3	6.3		6.4		3.2				
		6	7	8		9		10				
		5660	12750	12490		11840		9580				
		0.4	6.2	6.1		5.8		2.8				
30.9		11	12	19	13	18	14	17	15	16		
		11230	15770	2170	31100	19900	33180	19840	18760	4550		
		1.4	7.8	0.0	9.9	6.1	10.7	6.0	5.9	0.7		
25.8		20		21		22		23		24		
		10920		16720		11480		12390		13070		
		0.7		8.1		0.8		0.9		3.8		
		42	25	26	27	31	28	30	29			
20.4		103470	15110	52710	47390	24990	51130	25800	67100			
		-	0.8	79.3	24.9	13.8	27.2	15.6	91.6			
12.3		43	32	33		35		34				
		70210	125510	75880		83770		90910				
		-	322.6	147.8		166.3		190.0				
4.9		36					37					
		289670					80330					
		1049.3					163.5					
		38					39					
-1.1		185020					79260					
		668.4					105.3					
		40										
-5.1		494300										
		5278.3										
-7.9		41										
		264930										
		2079.8										

表 5-2 地震応答解析モデル諸元 (EW 方向) (2/2)

(b) セン断断面積・断面二次モーメント

		部材番号								
		せん断断面積 (m <sup>2</sup> )								
		断面二次モーメント (m <sup>4</sup> )								
T. M. S. L. (m)	T/G架台	建屋								
44.3		1	10	14	17	22	29	33	37	42
		1.30	0.72		0.72		0.72		0.72	
-		-	0.06	-	0.09	-	0.09	-	0.09	
2		11		18		30		38		
1.90		0.91	-	0.91	-	0.91	-	0.91	-	
-		-		-		-		-		
3		12	15	19	23	31	34	39	43	
25.3			0.3		29.2		31.1		14.9	
7100		15.0	-	26.8	3800	26.8	3800	37.8	200	
25.8			4		16		24		35	44
		42.9		9.6		26.9		28.2	24.2	
		25100	200	100	500	600	300	600	1300	
20.4	45	5	13		20	25	32	36	40	
	25.3	61.4	62.8		45.9	37.6	11.9	19.3	107.4	
	-	38100	12000		2200	1000	200	400	27600	
12.3	46	6			21	26			41	
		175.5			67.3	111.4			117.1	
		69300			3600	14200			55100	
4.9	11.4	7				27				
		427.5				128.3				
		141700				13100				
-1.1	-	8				28				
		495.7				154.9				
		147600				11400				
-5.1		9								
		7954.0								
		-								

①コンクリート部 建屋及びT/G架台

ヤング係数 E  $2.88 \times 10^4$  (N/mm<sup>2</sup>)  
 せん断弾性係数 G  $1.20 \times 10^4$  (N/mm<sup>2</sup>)  
 ポアソン比  $\nu$  0.20  
 減衰定数 h 5%

②コンクリート部 基礎スラブ

ヤング係数 E  $2.79 \times 10^4$  (N/mm<sup>2</sup>)  
 せん断弾性係数 G  $1.16 \times 10^4$  (N/mm<sup>2</sup>)  
 ポアソン比  $\nu$  0.20  
 減衰定数 h 5%

③鉄骨部

ヤング係数 E  $2.05 \times 10^5$  (N/mm<sup>2</sup>)  
 せん断弾性係数 G  $7.90 \times 10^4$  (N/mm<sup>2</sup>)  
 ポアソン比  $\nu$  0.30  
 減衰定数 h 2%

基礎形状 97.0m(NS方向)×82.0m(EW方向)  
 ×2.0m又は2.8m(厚さ)



表 5-3 各部材のモデル化

	せん断スケルトン曲線を 設定している部材		線形でモデル化 している部材	
	RC 部材	S 部材	RC 部材	S 部材
NS 方向	3, 4, 5, 6, 7, 10, 11, 12, 13, 14, 15	1, 2, 9, 16	8, 17, 18, 19	—
EW 方向	3, 4, 5, 6, 7, 8, 12, 13, 16, 19, 20, 21, 23, 24, 25, 26, 27, 28, 31, 32, 34, 35, 36, 39, 40, 41, 43, 44	1, 2, 10, 11, 17, 18, 29, 30, 37, 38	9, 15, 45, 46	14, 22, 33, 42

### 5.1.2 使用材料の物性値

地震応答解析に用いるタービン建屋の使用材料の物性値を表5-4及び表5-5に示す。

表 5-4 使用材料の物性値（コンクリート）

使用材料	ヤング係数 E (N/mm <sup>2</sup> )	せん断弾性係数 G (N/mm <sup>2</sup> )	減衰定数 h (%)
コンクリート* : $\sigma_c = 43.1 \text{ (N/mm}^2\text{)}$ ( $\sigma_c = 440 \text{ kgf/cm}^2$ )	$2.88 \times 10^4$	$1.20 \times 10^4$	5

注記\*：実強度に基づくコンクリート強度。

表 5-5 使用材料の物性値（鉄筋）

使用材料	降伏応力度 $s \sigma_y \text{ (N/mm}^2\text{)}$
鉄筋：SD35（SD345相当*）	345

注記\*：建設当時の鉄筋の種類はSD35であるが、現在の規格（SD345）に読み替えた降伏応力度を示す。

### 5.1.3 RC造耐震壁のせん断スケルトン曲線の諸数値

#### (1) 第1折点

RC造耐震壁の各要素におけるせん断スケルトン曲線の第1折点の設定根拠を表5-6に示す。

表 5-6 せん断スケルトン曲線 ( $\tau - \gamma$  関係, 第 1 折点) (1/3)

(a) NS方向

部材 番号	通り	コンクリート 強度 $F_c$ ( $N/mm^2$ )	せん断弾性 係数 $G$ ( $\times 10^4 N/mm^2$ )	断面積 $A_s$ ( $m^2$ )	縦軸応力度 $\sigma_v$ ( $N/mm^2$ )	$\tau_1$ ( $N/mm^2$ )	$\gamma_1$ ( $\times 10^{-3}$ )
3	TG (T4~T7)	43.1	1.20	32.3	0.21	2.16	0.180
	TH (T4~T7)	43.1	1.20	47.0	0.67	2.37	0.198
	TJ (T3~T9)	43.1	1.20	62.6	0.51	2.30	0.192
	TK (T1~T5)	43.1	1.20	45.8	0.29	2.20	0.183
	TK (T8~T9)	43.1	1.20	5.4	0.34	2.22	0.186
4	TG (T2~T3)	43.1	1.20	11.0	0.31	2.21	0.185
	TH (T3~T6)	43.1	1.20	23.8	0.77	2.41	0.202
	TH (T8~T9)	43.1	1.20	15.1	0.60	2.34	0.195
	TJ (T3~T5)	43.1	1.20	29.8	0.67	2.37	0.198
	TK (T1~T9)	43.1	1.20	73.5	0.72	2.39	0.200
5	TG (T2~T4)	43.1	1.20	30.4	0.50	2.29	0.192
	TH (T3~T5)	43.1	1.20	21.8	1.39	2.66	0.223
	TH (T7~T9)	43.1	1.20	38.6	1.47	2.70	0.225
	TJ (T2~T7)	43.1	1.20	52.7	1.27	2.62	0.219
	TK (T1~T9)	43.1	1.20	92.2	0.88	2.46	0.205
6	TG (T2~T3)	43.1	1.20	9.6	0.99	2.51	0.209
	TG (T8~T9)	43.1	1.20	10.7	0.74	2.40	0.200
	TH (T2~T5)	43.1	1.20	26.4	1.56	2.73	0.228
	TJ (T2~T8)	43.1	1.20	52.6	1.47	2.69	0.225
	TK (T1~T9)	43.1	1.20	106.6	1.01	2.51	0.210
7	TF (T2~T3)	43.1	1.20	5.9	0.31	2.21	0.185
	TG (T2~T3)	43.1	1.20	16.8	1.27	2.62	0.219
	TH (T2~T5)	43.1	1.20	34.6	1.64	2.76	0.231
	TH (T7~T8)	43.1	1.20	16.0	0.00	2.06	0.172
	TJ (T2~T9)	43.1	1.20	64.3	1.71	2.78	0.233
	TK (T1~T9)	43.1	1.20	104.3	1.19	2.58	0.216
10	TC (T8~T9)	43.1	1.20	3.8	0.09	2.10	0.176
	TD (T1~T9)	43.1	1.20	58.5	0.34	2.22	0.186
	TE (T4~T7)	43.1	1.20	32.3	0.13	2.12	0.177
11	TC (T2~T4)	43.1	1.20	7.6	0.18	2.14	0.179
	TC (T7~T9)	43.1	1.20	10.0	0.20	2.15	0.180
	TD (T2~T9)	43.1	1.20	65.1	0.38	2.24	0.187
	TE (T4~T7)	43.1	1.20	32.3	0.22	2.16	0.181
12	TC (T2~T4)	43.1	1.20	7.3	0.23	2.17	0.181
	TC (T7~T9)	43.1	1.20	9.6	0.37	2.23	0.187
	TD (T2~T4)	43.1	1.20	42.5	0.45	2.27	0.190
	TD (T7~T9)	43.1	1.20	52.4	0.61	2.34	0.196
	TE (T2~T3)	43.1	1.20	21.9	0.13	2.12	0.177
13	TA (T1~T9)	43.1	1.20	91.7	0.36	2.23	0.187
	TB (T1~T2)	43.1	1.20	3.7	0.39	2.24	0.188
	TC (T4~T7)	43.1	1.20	56.7	0.25	2.18	0.182
	TD (T1~T4)	43.1	1.20	46.5	0.76	2.41	0.201
	TD (T7~T9)	43.1	1.20	24.5	1.10	2.55	0.213
	TE (T2~T3)	43.1	1.20	19.5	0.57	2.32	0.194
	TE (T7~T8)	43.1	1.20	13.0	0.89	2.46	0.206
14	TA (T1~T9)	43.1	1.20	114.1	0.48	2.28	0.191
	TB (T2~T8)	43.1	1.20	78.1	0.51	2.30	0.192
	TC (T4~T7)	43.1	1.20	55.6	0.52	2.30	0.193
	TD (T1~T4)	43.1	1.20	39.2	1.23	2.60	0.217
	TD (T7~T9)	43.1	1.20	26.0	1.22	2.60	0.217
	TE (T2~T3)	43.1	1.20	13.6	1.12	2.56	0.214
	TE (T7~T9)	43.1	1.20	22.5	0.90	2.47	0.206
15	TA (T1~T2)	43.1	1.20	18.3	0.33	2.22	0.185
	TA (T8~T9)	43.1	1.20	12.8	0.32	2.21	0.185
	TB (T2~T8)	43.1	1.20	89.2	0.52	2.30	0.193
	TC (T4~T7)	43.1	1.20	56.6	0.77	2.41	0.202
	TD (T1~T9)	43.1	1.20	114.4	1.31	2.63	0.220
	TE (T2~T3)	43.1	1.20	16.8	1.27	2.62	0.219
	TE (T7~T8)	43.1	1.20	13.4	1.34	2.64	0.221
TF (T2~T3)	43.1	1.20	5.9	0.31	2.21	0.185	

表5-6 せん断スケルトン曲線 ( $\tau - \gamma$  関係, 第1折点) (2/3)

(b) EW方向

部材 番号	通り	コンクリート 強度 $F_c$ ( $N/mm^2$ )	せん断弾性 係数 $G$ ( $\times 10^4 N/mm^2$ )	断面積 $A_s$ ( $m^2$ )	縦軸応力度 $\sigma_v$ ( $N/mm^2$ )	$\tau_1$ ( $N/mm^2$ )	$\gamma_1$ ( $\times 10^{-3}$ )
3	T1 (TD~TK)	43.1	1.20	25.3	0.38	2.24	0.187
4	T1 (TA~TK)	43.1	1.20	42.2	0.69	2.38	0.199
5	T1 (TA~TK)	43.1	1.20	59.9	0.51	2.30	0.192
6	T1 (TA~TK)	43.1	1.20	80.4	0.73	2.40	0.200
	T2 (TD~TH)	43.1	1.20	47.6	0.76	2.41	0.201
	T3 (TD~TE)	43.1	1.20	15.1	0.42	2.26	0.189
	T3 (TH~TJ)	43.1	1.20	7.1	0.80	2.42	0.203
7	T1 (TA~TK)	43.1	1.20	98.8	0.85	2.44	0.204
	T2 (TE~TJ)	43.1	1.20	32.2	1.23	2.60	0.217
	T3 (TG~TJ)	43.1	1.20	19.5	1.15	2.57	0.215
	T4 (TH~TJ)	43.1	1.20	16.8	1.35	2.65	0.221
	T5 (TH~TJ)	43.1	1.20	11.9	1.47	2.70	0.225
	T6 (TH~TJ)	43.1	1.20	16.8	2.00	2.89	0.241
	T7 (TH~TJ)	43.1	1.20	15.3	2.15	2.94	0.246
	T8 (TD~TE)	43.1	1.20	11.5	0.94	2.48	0.208
	T8 (TG~TJ)	43.1	1.20	19.1	2.11	2.93	0.245
T9 (TA~TK)	43.1	1.20	97.5	0.78	2.42	0.202	
8	T1 (TA~TK)	43.1	1.20	98.8	1.00	2.51	0.209
	T2 (TD~TJ)	43.1	1.20	39.1	1.54	2.72	0.227
	T3 (TD~TJ)	43.1	1.20	37.2	1.07	2.54	0.212
	T4 (TH~TJ)	43.1	1.20	15.3	1.51	2.71	0.226
	T5 (TH~TJ)	43.1	1.20	11.9	1.66	2.76	0.231
	T6 (TH~TJ)	43.1	1.20	16.0	2.14	2.94	0.246
	T8 (TD~TE)	43.1	1.20	11.9	1.38	2.66	0.222
	T8 (TG~TJ)	43.1	1.20	19.6	2.59	3.09	0.258
	T9 (TA~TK)	43.1	1.20	98.8	1.13	2.56	0.214
12	T2 (TJ~TK)	43.1	1.20	7.2	0.49	2.29	0.191
	T3 (TJ~TK)	43.1	1.20	7.2	0.38	2.24	0.187
13	T2 (TC~TJ)	43.1	1.20	31.1	0.81	2.43	0.203
	T3 (TD~TE)	43.1	1.20	19.0	0.28	2.19	0.183
	T3 (TH~TJ)	43.1	1.20	7.1	0.81	2.43	0.203
16	T2 (TC~TD)	43.1	1.20	8.4	0.24	2.17	0.182
19	T4 (TG~TH)	43.1	1.20	12.4	0.44	2.27	0.189
	T4 (TJ~TK)	43.1	1.20	7.2	0.27	2.19	0.183
	T5 (TJ~TK)	43.1	1.20	7.2	0.28	2.19	0.183
20	T4 (TG~TJ)	43.1	1.20	30.4	0.71	2.39	0.200
	T5 (TH~TJ)	43.1	1.20	15.5	0.91	2.47	0.207
21	T4 (TG~TJ)	43.1	1.20	12.9	0.79	2.42	0.202
	T5 (TH~TJ)	43.1	1.20	7.1	1.13	2.56	0.214
	T6 (TH~TJ)	43.1	1.20	16.8	1.17	2.58	0.215
	T7 (TG~TJ)	43.1	1.20	23.9	0.89	2.46	0.206
23	T4 (TA~TE)	43.1	1.20	29.2	0.55	2.32	0.194
24	T4 (TA~TB)	43.1	1.20	7.5	0.25	2.18	0.182
	T4 (TC~TE)	43.1	1.20	18.9	0.34	2.22	0.185
25	T4 (TA~TB)	43.1	1.20	7.4	0.31	2.20	0.184
	T4 (TC~TE)	43.1	1.20	23.0	0.72	2.39	0.200
26	T4 (TA~TD)	43.1	1.20	32.2	0.69	2.38	0.199
	T5 (TA~TC)	43.1	1.20	16.0	0.27	2.19	0.183
	T6 (TA~TC)	43.1	1.20	16.0	0.26	2.18	0.182
	T7 (TA~TE)	43.1	1.20	38.7	0.75	2.40	0.201
27	T4 (TA~TD)	43.1	1.20	31.5	0.88	2.46	0.205
	T5 (TA~TC)	43.1	1.20	15.6	0.25	2.18	0.182
	T6 (TA~TC)	43.1	1.20	15.6	0.26	2.18	0.183
	T7 (TA~TE)	43.1	1.20	39.4	0.92	2.47	0.207
28	T4 (TA~TD)	43.1	1.20	35.8	0.92	2.47	0.207
	T5 (TA~TC)	43.1	1.20	25.0	0.62	2.35	0.196
	T6 (TA~TC)	43.1	1.20	25.0	0.62	2.35	0.196
	T7 (TA~TD)	43.1	1.20	39.8	0.86	2.45	0.205

表5-6 せん断スケルトン曲線 ( $\tau - \gamma$  関係, 第1折点) (3/3)

(b) EW方向

部材 番号	通り	コンクリート 強度 $F_c$ ( $N/mm^2$ )	せん断弾性 係数 $G$ ( $\times 10^4 N/mm^2$ )	断面積 $A_s$ ( $m^2$ )	縦軸応力度 $\sigma_v$ ( $N/mm^2$ )	$\tau_1$ ( $N/mm^2$ )	$\gamma_1$ ( $\times 10^{-3}$ )
31	T6 (TJ~TK)	43.1	1.20	7.2	0.30	2.20	0.184
	T7 (TG~TH)	43.1	1.20	12.4	0.43	2.26	0.189
	T7 (TJ~TK)	43.1	1.20	7.2	0.26	2.19	0.183
32	T6 (TH~TJ)	43.1	1.20	11.9	1.28	2.62	0.219
34	T7 (TA~TE)	43.1	1.20	29.2	0.57	2.33	0.194
35	T7 (TA~TB)	43.1	1.20	7.5	0.25	2.18	0.182
	T7 (TC~TE)	43.1	1.20	18.9	0.38	2.24	0.187
36	T7 (TA~TB)	43.1	1.20	7.5	0.30	2.20	0.184
	T7 (TC~TD)	43.1	1.20	8.7	0.63	2.35	0.196
39	T8 (TH~TK)	43.1	1.20	17.6	0.45	2.27	0.190
	T9 (TH~TK)	43.1	1.20	17.6	0.63	2.35	0.197
40	T8 (TC~TD)	43.1	1.20	6.8	0.16	2.14	0.179
	T8 (TG~TJ)	43.1	1.20	20.5	0.95	2.49	0.208
	T9 (TA~TB)	43.1	1.20	5	0.31	2.21	0.185
	T9 (TC~TJ)	43.1	1.20	68.7	0.37	2.24	0.187
41	T8 (TG~TH)	43.1	1.20	11.6	1.19	2.58	0.216
	T9 (TA~TK)	43.1	1.20	80.4	0.74	2.40	0.201
43	T8 (TC~TD)	43.1	1.20	6.5	0.16	2.14	0.179
	T9 (TC~TD)	43.1	1.20	6.5	0.13	2.12	0.177
44	T8 (TC~TD)	43.1	1.20	6.5	0.16	2.14	0.179
	T9 (TA~TD)	43.1	1.20	17.7	0.24	2.18	0.182

(2) 第2折点

RC造耐震壁の各要素におけるせん断スケルトン曲線の第2折点の設定根拠を表5-7に示す。

表 5-7 せん断スケルトン曲線 ( $\tau - \gamma$  関係, 第 2 折点) (1/3)

(a) NS方向

部材 番号	通り	$\tau_2$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\gamma_2$ ( $\times 10^{-3}$ )
3	TG (T4~T7)	2.91	0.541
	TH (T4~T7)	3.20	0.594
	TJ (T3~T9)	3.10	0.576
	TK (T1~T5)	2.96	0.550
	TK (T8~T9)	3.00	0.557
4	TG (T2~T3)	2.98	0.554
	TH (T3~T6)	3.26	0.605
	TH (T8~T9)	3.15	0.586
	TJ (T3~T5)	3.20	0.594
	TK (T1~T9)	3.23	0.599
5	TG (T2~T4)	3.10	0.575
	TH (T3~T5)	3.59	0.668
	TH (T7~T9)	3.64	0.676
	TJ (T2~T7)	3.53	0.656
	TK (T1~T9)	3.32	0.616
6	TG (T2~T3)	3.38	0.628
	TG (T8~T9)	3.24	0.601
	TH (T2~T5)	3.68	0.684
	TJ (T2~T8)	3.64	0.675
	TK (T1~T9)	3.39	0.630
7	TF (T2~T3)	2.98	0.554
	TG (T2~T3)	3.53	0.656
	TH (T2~T5)	3.72	0.692
	TH (T7~T8)	2.78	0.516
	TJ (T2~T9)	3.76	0.698
10	TK (T1~T9)	3.49	0.648
	TC (T8~T9)	2.84	0.527
	TD (T1~T9)	3.00	0.557
	TE (T4~T7)	2.87	0.532
	TE (T4~T7)	2.87	0.532
11	TC (T2~T4)	2.90	0.538
	TC (T7~T9)	2.91	0.540
	TD (T2~T9)	3.02	0.561
	TE (T4~T7)	2.92	0.542
12	TC (T2~T4)	2.93	0.543
	TC (T7~T9)	3.02	0.560
	TD (T2~T4)	3.06	0.569
	TD (T7~T9)	3.16	0.587
	TE (T2~T3)	2.86	0.532
13	TA (T1~T9)	3.01	0.560
	TB (T1~T2)	3.03	0.563
	TC (T4~T7)	2.94	0.546
	TD (T1~T4)	3.25	0.604
	TD (T7~T9)	3.44	0.639
	TE (T2~T3)	3.14	0.583
14	TE (T7~T8)	3.32	0.617
	TA (T1~T9)	3.08	0.573
	TB (T2~T8)	3.10	0.576
	TC (T4~T7)	3.11	0.578
	TD (T1~T4)	3.51	0.652
	TD (T7~T9)	3.51	0.651
15	TE (T2~T3)	3.45	0.641
	TE (T7~T9)	3.33	0.619
	TA (T1~T2)	2.99	0.556
	TA (T8~T9)	2.99	0.555
	TB (T2~T8)	3.11	0.578
	TC (T4~T7)	3.26	0.605
	TD (T1~T9)	3.56	0.660
TE (T2~T3)	3.53	0.656	
TE (T7~T8)	3.57	0.663	
TF (T2~T3)	2.98	0.554	



表5-7 せん断スケルトン曲線 ( $\tau - \gamma$  関係, 第2折点) (2/3)

(b) EW方向

部材 番号	通り	$\tau_2$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\gamma_2$ ( $\times 10^{-3}$ )
3	T1 (TD~TK)	3.02	0.561
4	T1 (TA~TK)	3.21	0.596
5	T1 (TA~TK)	3.10	0.577
6	T1 (TA~TK)	3.24	0.601
	T2 (TD~TH)	3.25	0.604
	T3 (TD~TE)	3.05	0.566
	T3 (TH~TJ)	3.27	0.608
7	T1 (TA~TK)	3.30	0.613
	T2 (TE~TJ)	3.51	0.652
	T3 (TG~TJ)	3.47	0.644
	T4 (TH~TJ)	3.57	0.664
	T5 (TH~TJ)	3.64	0.676
	T6 (TH~TJ)	3.90	0.724
	T7 (TH~TJ)	3.97	0.738
	T8 (TD~TE)	3.35	0.623
	T8 (TG~TJ)	3.95	0.734
T9 (TA~TK)	3.26	0.606	
8	T1 (TA~TK)	3.38	0.628
	T2 (TD~TJ)	3.67	0.682
	T3 (TD~TJ)	3.42	0.636
	T4 (TH~TJ)	3.66	0.679
	T5 (TH~TJ)	3.73	0.693
	T6 (TH~TJ)	3.97	0.737
	T8 (TD~TE)	3.59	0.667
	T8 (TG~TJ)	4.17	0.775
	T9 (TA~TK)	3.46	0.642
12	T2 (TJ~TK)	3.09	0.574
	T3 (TJ~TK)	3.02	0.561
13	T2 (TC~TJ)	3.28	0.609
	T3 (TD~TE)	2.96	0.549
	T3 (TH~TJ)	3.28	0.609
16	T2 (TC~TD)	2.93	0.545
19	T4 (TG~TH)	3.06	0.568
	T4 (TJ~TK)	2.95	0.549
	T5 (TJ~TK)	2.96	0.549
20	T4 (TG~TJ)	3.22	0.599
	T5 (TH~TJ)	3.34	0.620
21	T4 (TG~TJ)	3.27	0.607
	T5 (TH~TJ)	3.45	0.642
	T6 (TH~TJ)	3.48	0.646
	T7 (TG~TJ)	3.32	0.617
23	T4 (TA~TE)	3.13	0.581
24	T4 (TA~TB)	2.94	0.546
	T4 (TC~TE)	2.99	0.556
25	T4 (TA~TB)	2.98	0.553
	T4 (TC~TE)	3.22	0.599
26	T4 (TA~TD)	3.21	0.596
	T5 (TA~TC)	2.95	0.549
	T6 (TA~TC)	2.95	0.547
	T7 (TA~TE)	3.24	0.602
27	T4 (TA~TD)	3.32	0.616
	T5 (TA~TC)	2.94	0.546
	T6 (TA~TC)	2.95	0.548
	T7 (TA~TE)	3.34	0.620
28	T4 (TA~TD)	3.34	0.620
	T5 (TA~TC)	3.17	0.588
	T6 (TA~TC)	3.17	0.588
	T7 (TA~TD)	3.31	0.614

表5-7 せん断スケルトン曲線 ( $\tau - \gamma$  関係, 第2折点) (3/3)

(b) EW方向

部材 番号	通り	$\tau_2$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\gamma_2$ ( $\times 10^{-3}$ )
31	T6 (TJ~TK)	2.98	0.553
	T7 (TG~TH)	3.05	0.567
	T7 (TJ~TK)	2.95	0.548
32	T6 (TH~TJ)	3.54	0.657
34	T7 (TA~TE)	3.14	0.583
35	T7 (TA~TB)	2.94	0.546
	T7 (TC~TE)	3.02	0.561
36	T7 (TA~TB)	2.97	0.552
	T7 (TC~TD)	3.17	0.589
39	T8 (TH~TK)	3.07	0.570
	T9 (TH~TK)	3.18	0.590
40	T8 (TC~TD)	2.89	0.536
	T8 (TG~TJ)	3.36	0.623
	T9 (TA~TB)	2.98	0.554
	T9 (TC~TJ)	3.02	0.561
41	T8 (TG~TH)	3.49	0.648
	T9 (TA~TK)	3.24	0.602
43	T8 (TC~TD)	2.88	0.536
	T9 (TC~TD)	2.86	0.532
44	T8 (TC~TD)	2.88	0.536
	T9 (TA~TD)	2.94	0.545

(3) 終局点

RC造耐震壁の終局点は、「2.3 終局点の設定」に基づき、各層の終局せん断応力度を算出する。 $\sigma_H$ は安全側に0.0としている。

RC造耐震壁の各要素におけるせん断スケルトン曲線の終局点の設定根拠を表5-8に示す。また、タービン建屋のT.M.S.L. 12.3 m～T.M.S.L. 20.4 mについて、各耐震壁の配筋（一例）を示したものを図5-2に示す。

表 5-8 せん断スケルトン曲線 ( $\tau - \gamma$  関係, 終局点) (1/3)

(a) NS方向

部材番号	通り	$P_V$ ( $p_{te}^*$ )	$P_H$ ( $p_{wh}^*$ )	縦軸応力度 $\sigma_v$ ( $N/mm^2$ )	M/QD	$\tau_3$ ( $N/mm^2$ )	$\gamma_3$ ( $\times 10^{-3}$ )
3	TG (T4~T7) *	0.00073	0.00296	0.21	0.400	4.05	4.000
	TH (T4~T7) *	0.00065	0.00303	0.67	0.784	3.29	4.000
	TJ (T3~T9) *	0.00036	0.00360	0.51	0.400	3.71	4.000
	TK (T1~T5)	0.00509	0.00455	0.29	0.400	5.66	4.000
	TK (T8~T9)	0.00347	0.00497	0.34	1.000	3.76	4.000
4	TG (T2~T3) *	0.00195	0.00281	0.31	0.400	4.84	4.000
	TH (T3~T6) *	0.00183	0.00298	0.77	1.917	2.93	4.000
	TH (T8~T9) *	0.00156	0.00274	0.60	1.915	2.81	4.000
	TJ (T3~T5) *	0.00106	0.00431	0.67	0.920	3.57	4.000
	TK (T1~T9)	0.00556	0.00484	0.72	0.635	5.18	4.000
5	TG (T2~T4) *	0.00085	0.00306	0.50	0.400	4.21	4.000
	TH (T3~T5) *	0.00122	0.00334	1.39	1.071	3.42	4.000
	TH (T7~T9) *	0.00097	0.00273	1.47	1.100	3.19	4.000
	TJ (T2~T7) *	0.00048	0.00354	1.27	0.400	3.96	4.000
	TK (T1~T9)	0.00760	0.00533	0.88	0.400	6.11	4.000
6	TG (T2~T3) *	0.00211	0.00303	0.99	0.949	3.80	4.000
	TG (T8~T9) *	0.00207	0.00291	0.74	2.153	2.87	4.000
	TH (T2~T5) *	0.00102	0.00468	1.56	0.795	3.84	4.000
	TJ (T2~T8) *	0.00048	0.00506	1.47	0.400	4.17	4.000
	TK (T1~T9)	0.00657	0.00461	1.01	0.400	5.98	4.000
7	TF (T2~T3) *	0.00195	0.00281	0.31	0.422	4.76	4.000
	TG (T2~T3) *	0.00170	0.00432	1.27	1.032	3.77	4.000
	TH (T2~T5) *	0.00079	0.00447	1.64	0.770	3.71	4.000
	TH (T7~T8) *	0.00143	0.00458	0.00	2.232	2.84	4.000
	TJ (T2~T9) *	0.00035	0.00508	1.71	0.400	3.99	4.000
TK (T1~T9)	0.00657	0.00461	1.19	0.400	6.02	4.000	
10	TC (T8~T9) *	0.00281	0.00387	0.09	0.400	5.31	4.000
	TD (T1~T9) *	0.00050	0.00482	0.34	0.400	4.05	4.000
	TE (T4~T7) *	0.00073	0.00296	0.13	0.400	4.05	4.000
11	TC (T2~T4) *	0.00210	0.00422	0.18	0.400	5.09	4.000
	TC (T7~T9) *	0.00157	0.00391	0.20	0.400	4.79	4.000
	TD (T2~T9) *	0.00042	0.00468	0.38	0.400	3.93	4.000
	TE (T4~T7) *	0.00073	0.00296	0.22	0.400	4.06	4.000
12	TC (T2~T4) *	0.00300	0.00319	0.23	0.889	4.07	4.000
	TC (T7~T9) *	0.00157	0.00564	0.37	0.477	4.77	4.000
	TD (T2~T4) *	0.00102	0.00392	0.45	0.751	3.69	4.000
	TD (T7~T9) *	0.00080	0.00340	0.61	0.763	3.48	4.000
	TE (T2~T3) *	0.00123	0.00312	0.13	0.656	3.83	4.000
13	TA (T1~T9)	0.00868	0.00533	0.36	0.400	6.09	4.000
	TB (T1~T2) *	0.00300	0.00460	0.39	0.553	4.97	4.000
	TC (T4~T7) *	0.00044	0.00424	0.25	0.400	3.89	4.000
	TD (T1~T4) *	0.00060	0.00384	0.76	0.709	3.47	4.000
	TD (T7~T9) *	0.00104	0.00392	1.10	1.050	3.41	4.000
	TE (T2~T3) *	0.00143	0.00277	0.57	0.899	3.54	4.000
TE (T7~T8) *	0.00173	0.00244	0.89	0.819	3.75	4.000	
14	TA (T1~T9)	0.00804	0.00429	0.48	0.400	5.96	4.000
	TB (T2~T8) *	0.00032	0.00446	0.51	0.400	3.75	4.000
	TC (T4~T7) *	0.00044	0.00424	0.52	0.478	3.73	4.000
	TD (T1~T4) *	0.00067	0.00539	1.23	0.741	3.72	4.000
	TD (T7~T9) *	0.00097	0.00523	1.22	1.096	3.50	4.000
	TE (T2~T3) *	0.00211	0.00408	1.12	1.220	3.66	4.000
	TE (T7~T9) *	0.00094	0.00346	0.90	0.539	4.01	4.000
15	TA (T1~T2)	0.00552	0.00459	0.33	1.000	3.99	4.000
	TA (T8~T9)	0.00599	0.00459	0.32	1.000	4.05	4.000
	TB (T2~T8) *	0.00032	0.00402	0.52	0.400	3.69	4.000
	TC (T4~T7) *	0.00044	0.00424	0.77	0.555	3.60	4.000
	TD (T1~T9) *	0.00034	0.00446	1.31	0.400	3.86	4.000
	TE (T2~T3) *	0.00170	0.00432	1.27	1.486	3.38	4.000
	TE (T7~T8) *	0.00194	0.00533	1.34	1.390	3.64	4.000
TF (T2~T3) *	0.00195	0.00281	0.31	0.422	4.76	4.000	

注記\* : 内壁を示す。

表5-8 せん断スケルトン曲線 ( $\tau - \gamma$ 関係, 終局点) (2/3)

(b) EW方向

部材番号	通り	$P_V$ ( $p_{te}^*$ )	$P_H$ ( $p_{wh}^*$ )	縦軸応力度 $\sigma_v$ ( $N/mm^2$ )	M/QD	$\tau_3$ ( $N/mm^2$ )	$\gamma_3$ ( $\times 10^{-3}$ )
3	T1 (TD~TK)	0.00893	0.00423	0.38	0.400	6.01	4.000
4	T1 (TA~TK)	0.00593	0.00562	0.69	0.400	5.94	4.000
5	T1 (TA~TK)	0.00355	0.00392	0.51	0.400	5.51	4.000
6	T1 (TA~TK)	0.00781	0.00517	0.73	0.400	6.08	4.000
	T2 (TD~TH) *	0.00129	0.00271	0.76	1.581	2.91	4.000
	T3 (TD~TE) *	0.00161	0.00271	0.42	3.000	2.43	4.000
	T3 (TH~TJ) *	0.00242	0.00301	0.80	2.618	2.78	4.000
7	T1 (TA~TK)	0.00684	0.00422	0.85	0.400	5.93	4.000
	T2 (TE~TJ) *	0.00134	0.00513	1.23	2.479	2.92	4.000
	T3 (TG~TJ) *	0.00123	0.00382	1.15	0.750	3.87	4.000
	T4 (TH~TJ) *	0.00188	0.00316	1.35	3.000	2.65	4.000
	T5 (TH~TJ) *	0.00188	0.00316	1.47	3.000	2.66	4.000
	T6 (TH~TJ) *	0.00188	0.00414	2.00	2.273	3.08	4.000
	T7 (TH~TJ) *	0.00188	0.00316	2.15	3.000	2.73	4.000
	T8 (TD~TE) *	0.00188	0.00316	0.94	0.985	3.70	4.000
	T8 (TG~TJ) *	0.00123	0.00284	2.11	1.302	3.23	4.000
	T9 (TA~TK)	0.00572	0.00422	0.78	0.400	5.81	4.000
8	T1 (TA~TK)	0.00684	0.00422	1.00	0.400	5.97	4.000
	T2 (TD~TJ) *	0.00064	0.00445	1.54	0.570	3.89	4.000
	T3 (TD~TJ) *	0.00090	0.00428	1.07	1.325	3.16	4.000
	T4 (TH~TJ) *	0.00188	0.00414	1.51	3.000	2.80	4.000
	T5 (TH~TJ) *	0.00192	0.00535	1.66	3.000	2.97	4.000
	T6 (TH~TJ) *	0.00188	0.00525	2.14	2.405	3.18	4.000
	T8 (TD~TE) *	0.00191	0.00517	1.38	1.025	3.96	4.000
	T8 (TG~TJ) *	0.00123	0.00392	2.59	1.164	3.54	4.000
	T9 (TA~TK)	0.00572	0.00422	1.13	0.400	5.90	4.000
12	T2 (TJ~TK) *	0.00253	0.00405	0.49	2.482	2.96	4.000
	T3 (TJ~TK) *	0.00253	0.00405	0.38	3.000	2.79	4.000
	T3 (TC~TJ) *	0.00137	0.00366	0.81	1.233	3.33	4.000
13	T3 (TD~TE) *	0.00141	0.00311	0.28	1.368	3.10	4.000
	T3 (TH~TJ) *	0.00242	0.00209	0.81	3.000	2.52	4.000
	T3 (TH~TJ) *	0.00242	0.00209	0.81	3.000	2.52	4.000
16	T2 (TC~TD) *	0.00255	0.00203	0.24	0.806	3.90	4.000
19	T4 (TG~TH) *	0.00225	0.00455	0.44	1.548	3.42	4.000
	T4 (TJ~TK) *	0.00253	0.00512	0.27	2.340	3.12	4.000
	T5 (TJ~TK) *	0.00253	0.00405	0.28	3.000	2.78	4.000
20	T4 (TG~TJ) *	0.00087	0.00267	0.71	2.655	2.34	4.000
	T5 (TH~TJ) *	0.00161	0.00271	0.91	3.000	2.48	4.000
21	T4 (TG~TJ) *	0.00163	0.00258	0.79	3.000	2.46	4.000
	T5 (TH~TJ) *	0.00242	0.00251	1.13	3.000	2.62	4.000
	T6 (TH~TJ) *	0.00188	0.00316	1.17	1.782	3.08	4.000
	T7 (TG~TJ) *	0.00106	0.00282	0.89	3.000	2.36	4.000
23	T4 (TA~TE) *	0.00093	0.00396	0.55	0.400	4.41	4.000
24	T4 (TA~TB) *	0.00257	0.00374	0.25	1.150	3.71	4.000
	T4 (TC~TE) *	0.00131	0.00419	0.34	0.522	4.33	4.000
25	T4 (TA~TB) *	0.00257	0.00277	0.31	1.603	3.20	4.000
	T4 (TC~TE) *	0.00102	0.00340	0.72	0.727	3.69	4.000
26	T4 (TA~TD) *	0.00086	0.00360	0.69	0.670	3.70	4.000
	T5 (TA~TC) *	0.00141	0.00301	0.27	0.531	4.19	4.000
	T6 (TA~TC) *	0.00141	0.00301	0.26	0.559	4.12	4.000
	T7 (TA~TE) *	0.00066	0.00368	0.75	0.438	4.03	4.000
27	T4 (TA~TD) *	0.00086	0.00360	0.88	0.771	3.56	4.000
	T5 (TA~TC) *	0.00134	0.00543	0.25	0.684	4.14	4.000
	T6 (TA~TC) *	0.00141	0.00531	0.26	0.683	4.16	4.000
	T7 (TA~TE) *	0.00066	0.00368	0.92	0.508	3.88	4.000
28	T4 (TA~TD) *	0.00065	0.00477	0.92	0.857	3.46	4.000
	T5 (TA~TC) *	0.00084	0.00492	0.62	0.666	3.85	4.000
	T6 (TA~TC) *	0.00084	0.00492	0.62	0.666	3.85	4.000
	T7 (TA~TD) *	0.00065	0.00505	0.86	0.764	3.60	4.000

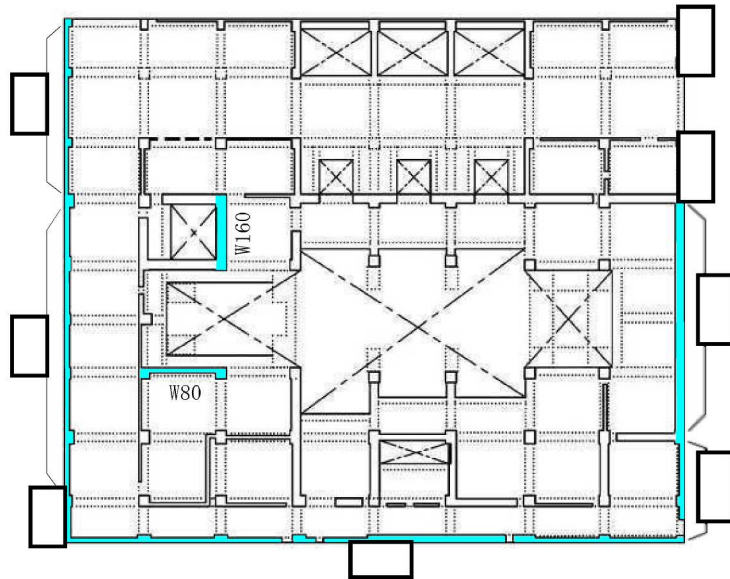
注記\* : 内壁を示す。

表5-8 せん断スケルトン曲線 ( $\tau - \gamma$  関係, 終局点) (3/3)

(b) EW方向

部材 番号	通り	$P_V$ ( $P_{te}^*$ )	$P_H$ ( $P_{wh}^*$ )	縦軸応力度 $\sigma_V$ ( $N/mm^2$ )	M/QD	$\tau_3$ ( $N/mm^2$ )	$\gamma_3$ ( $\times 10^{-3}$ )
31	T6 (TJ~TK) *	0.00239	0.00425	0.30	3.000	2.79	4.000
	T7 (TG~TH) *	0.00225	0.00455	0.43	1.571	3.41	4.000
	T7 (TJ~TK) *	0.00253	0.00512	0.26	2.379	3.11	4.000
32	T6 (TH~TJ) *	0.00188	0.00316	1.28	1.523	3.25	4.000
34	T7 (TA~TE) *	0.00093	0.00396	0.57	0.400	4.41	4.000
35	T7 (TA~TB) *	0.00257	0.00374	0.25	1.188	3.67	4.000
	T7 (TC~TE) *	0.00131	0.00419	0.38	0.540	4.29	4.000
36	T7 (TA~TB) *	0.00257	0.00374	0.30	1.583	3.35	4.000
	T7 (TC~TD) *	0.00216	0.00363	0.63	1.365	3.44	4.000
39	T8 (TH~TK) *	0.00115	0.00450	0.45	1.257	3.29	4.000
	T9 (TH~TK) *	0.01185	0.00794	0.63	1.000	5.44	4.000
40	T8 (TC~TD) *	0.00255	0.00203	0.16	3.000	2.47	4.000
	T8 (TG~TJ) *	0.00123	0.00287	0.95	3.000	2.42	4.000
	T9 (TA~TB)	0.00395	0.00478	0.31	1.000	3.79	4.000
	T9 (TC~TJ)	0.00479	0.00247	0.37	0.400	5.46	4.000
41	T8 (TG~TH) *	0.00188	0.00235	1.19	3.000	2.51	4.000
	T9 (TA~TK)	0.00644	0.00517	0.74	0.400	5.95	4.000
43	T8 (TC~TD) *	0.00255	0.00203	0.16	1.194	3.39	4.000
	T9 (TC~TD)	0.00312	0.00478	0.13	1.000	3.61	4.000
44	T8 (TC~TD) *	0.00255	0.00203	0.16	1.194	3.39	4.000
	T9 (TA~TD)	0.00346	0.00478	0.24	1.000	3.70	4.000

注記\* : 内壁を示す。



記号*	縦筋	横筋
	内 : D16@200 外 : D16@200	内 : D16@200 外 : D16@200
	内 : D19@200 外 : D19@200	内 : D19@200 外 : D19@200
	内 : D19@200 外 : D19@200	内 : D19@200 外 : D19@200
	内 : D22@200 外 : D22@200	内 : D22@200 外 : D22@200
	内 : D22@200 外 : D22@200	内 : D22@200 外 : D22@200
	内 : D29@200 外 : D29@200	内 : D29@200 外 : D29@200
W160	内 : D25@200 外 : D25@200	内 : D25@200 外 : D25@200

注記\* : 記号に含まれる数値は壁厚(cm)を表す。

(例 : )

図 5-2 耐震壁の配筋図 (T. M. S. L. 12. 3m~T. M. S. L. 20. 4m)

#### 5.1.4 RC造補助壁のせん断スケルトン曲線の諸数値

##### (1) 第1折点

RC造補助壁の各要素におけるせん断スケルトン曲線の第1折点の設定根拠を表5-9に示す。



表 5-9 せん断スケルトン曲線 ( $\tau - \gamma$  関係, 第 1 折点)

(a) NS方向

部材番号	コンクリート強度 $F_c$ ( $N/mm^2$ )	せん断弾性係数 $G$ ( $\times 10^4 N/mm^2$ )	当該部分が支える重量 (kN)	断面積 ( $m^2$ )	縦軸応力度 $\sigma_v^*$ ( $N/mm^2$ )	$\tau_1$ ( $N/mm^2$ )	$\gamma_1$ ( $\times 10^{-3}$ )
3	43.1	1.20	64580	633.7	0.10	2.11	0.176
4	43.1	1.20	284230	732.1	0.39	2.24	0.187
5	43.1	1.20	376070	1036.5	0.36	2.23	0.186
6	43.1	1.20	370000	1211.6	0.31	2.20	0.184
7	43.1	1.20	264280	1290.4	0.20	2.16	0.180
10	43.1	1.20	156500	640.8	0.24	2.18	0.181
11	43.1	1.20	64580	633.7	0.10	2.11	0.176
12	43.1	1.20	284230	732.1	0.39	2.24	0.187
13	43.1	1.20	376070	1036.5	0.36	2.23	0.186
14	43.1	1.20	370000	1211.6	0.31	2.20	0.184
15	43.1	1.20	264280	1290.4	0.20	2.16	0.180

注記\* : 縦軸応力度  $\sigma_v =$  当該部分が支える重量 / 断面積。

(b) EW方向

部材番号	コンクリート強度 $F_c$ ( $N/mm^2$ )	せん断弾性係数 $G$ ( $\times 10^4 N/mm^2$ )	当該部分が支える重量 (kN)	断面積 ( $m^2$ )	縦軸応力度 $\sigma_v^*$ ( $N/mm^2$ )	$\tau_1$ ( $N/mm^2$ )	$\gamma_1$ ( $\times 10^{-3}$ )
4	43.1	1.20	64580	633.7	0.10	2.11	0.176
5	43.1	1.20	284230	732.1	0.39	2.24	0.187
6	43.1	1.20	376070	1036.5	0.36	2.23	0.186
7	43.1	1.20	370000	1211.6	0.31	2.20	0.184
8	43.1	1.20	264280	1290.4	0.20	2.16	0.180
12	43.1	1.20	64580	633.7	0.10	2.11	0.176
13	43.1	1.20	284230	732.1	0.39	2.24	0.187
16	43.1	1.20	64580	633.7	0.10	2.11	0.176
21	43.1	1.20	376070	1036.5	0.36	2.23	0.186
24	43.1	1.20	64580	633.7	0.10	2.11	0.176
25	43.1	1.20	284230	732.1	0.39	2.24	0.187
26	43.1	1.20	376070	1036.5	0.36	2.23	0.186
27	43.1	1.20	370000	1211.6	0.31	2.20	0.184
28	43.1	1.20	264280	1290.4	0.20	2.16	0.180
34	43.1	1.20	156500	640.8	0.24	2.18	0.181
35	43.1	1.20	64580	633.7	0.10	2.11	0.176
36	43.1	1.20	284230	732.1	0.39	2.24	0.187
39	43.1	1.20	64580	633.7	0.10	2.11	0.176
40	43.1	1.20	284230	732.1	0.39	2.24	0.187
41	43.1	1.20	376070	1036.5	0.36	2.23	0.186
43	43.1	1.20	156500	640.8	0.24	2.18	0.181

注記\* : 縦軸応力度  $\sigma_v =$  当該部分が支える重量 / 断面積。

5.1.5 鉄骨部のせん断スケルトン曲線の諸数値

(1) 第1折点

鉄骨部の各要素におけるせん断スケルトン曲線の第1折点の諸数値を表5-10に示す。

表 5-10 せん断スケルトン曲線 (Q- $\gamma$  関係, 第1折点)

(a) NS方向

部材 番号	第1折点			
	Q <sub>1</sub> (kN)	Q <sub>P1</sub> (kN)	Q <sub>S1</sub> (kN)	$\gamma_1$ ( $\times 10^{-3}$ )
1	102152	68434	33719	2.267
2	144630	81384	63245	2.210
9	39258	23165	16093	1.345
16	10695	6087	4607	0.860

(b) EW方向

部材 番号	第1折点			
	Q <sub>1</sub> (kN)	Q <sub>P1</sub> (kN)	Q <sub>S1</sub> (kN)	$\gamma_1$ ( $\times 10^{-3}$ )
1	51436	34029	17407	3.474
10	25094	15399	9695	3.088
17	25094	15399	9695	3.088
29	25094	15399	9695	3.088
37	25094	15399	9695	3.088
2	73864	45701	28163	3.442
11	54999	39973	15026	5.351
18	54999	39973	15026	5.351
30	54999	39973	15026	5.351
38	54999	39973	15026	5.351

## 6. まとめ

柏崎刈羽原子力発電所のタービン建屋におけるせん断スケルトン曲線の設定について整理した。耐震壁及び補助壁について算出したせん断スケルトン曲線の諸数値を表6-1に、鉄骨部について算出したせん断スケルトン曲線の諸数値を表6-2に示す。

表 6-1 せん断スケルトン曲線 ( $\tau - \gamma$  関係) (1/2)

(a) NS 方向

部材 番号	第1折点		第2折点		終局点	
	$\tau_1$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\gamma_1$ ( $\times 10^{-3}$ )	$\tau_2$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\gamma_2$ ( $\times 10^{-3}$ )	$\tau_3$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\gamma_3$ ( $\times 10^{-3}$ )
3	2.19	0.182	2.94	0.541	3.95	4.000
4	2.36	0.197	3.11	0.554	4.08	4.000
5	2.51	0.210	3.36	0.575	4.54	4.000
6	2.38	0.199	3.12	0.601	4.35	4.000
7	2.57	0.214	3.38	0.516	4.45	4.000
10	2.18	0.182	2.94	0.527	4.09	4.000
11	2.20	0.183	2.94	0.538	4.02	4.000
12	2.26	0.189	2.99	0.532	3.60	4.000
13	2.29	0.191	3.02	0.546	4.32	4.000
14	2.35	0.196	3.09	0.573	4.20	4.000
15	2.41	0.201	3.13	0.554	3.50	4.000

表 6-1 せん断スケルトン曲線 ( $\tau - \gamma$  関係) (2/2)

(b) EW方向

部材 番号	第1折点		第2折点		終局点	
	$\tau_1$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\gamma_1$ ( $\times 10^{-3}$ )	$\tau_2$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\gamma_2$ ( $\times 10^{-3}$ )	$\tau_3$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\gamma_3$ ( $\times 10^{-3}$ )
3	2.24	0.187	3.02	0.561	6.01	4.000
4	2.37	0.198	3.19	0.596	5.87	4.000
5	2.30	0.191	3.08	0.577	5.43	4.000
6	2.33	0.194	3.04	0.566	4.18	4.000
7	2.39	0.199	3.09	0.606	4.09	4.000
8	2.36	0.197	3.01	0.628	3.92	4.000
12	2.26	0.188	3.02	0.561	2.85	4.000
13	2.34	0.195	3.09	0.549	3.07	4.000
16	2.16	0.180	2.83	0.545	3.68	4.000
19	2.22	0.185	3.00	0.549	3.17	4.000
20	2.42	0.201	3.26	0.599	2.39	4.000
21	2.47	0.206	3.26	0.607	2.57	4.000
23	2.32	0.193	3.13	0.581	4.41	4.000
24	2.20	0.184	2.96	0.546	4.12	4.000
25	2.32	0.194	2.99	0.553	3.31	4.000
26	2.19	0.182	2.94	0.547	3.70	4.000
27	2.23	0.186	2.89	0.546	3.41	4.000
28	2.27	0.190	2.96	0.588	3.28	4.000
31	2.23	0.185	3.01	0.548	3.16	4.000
32	2.62	0.218	3.54	0.657	3.25	4.000
34	2.32	0.193	3.08	0.583	4.28	4.000
35	2.21	0.184	2.94	0.546	3.99	4.000
36	2.28	0.190	2.94	0.552	3.21	4.000
39	2.30	0.192	3.05	0.570	4.21	4.000
40	2.28	0.190	3.03	0.536	4.42	4.000
41	2.27	0.189	2.94	0.602	4.70	4.000
43	2.13	0.178	2.79	0.532	3.33	4.000
44	2.16	0.180	2.92	0.536	3.61	4.000

表 6-2 せん断スケルトン曲線 (Q- $\gamma$  関係)

(a) NS方向

部材 番号	第1折点			
	Q <sub>1</sub> (kN)	Q <sub>P1</sub> (kN)	Q <sub>S1</sub> (kN)	$\gamma_1$ ( $\times 10^{-3}$ )
1	102152	68434	33719	2.267
2	144630	81384	63245	2.210
9	39258	23165	16093	1.345
16	10695	6087	4607	0.860

(b) EW方向

部材 番号	第1折点			
	Q <sub>1</sub> (kN)	Q <sub>P1</sub> (kN)	Q <sub>S1</sub> (kN)	$\gamma_1$ ( $\times 10^{-3}$ )
1	51436	34029	17407	3.474
10	25094	15399	9695	3.088
17	25094	15399	9695	3.088
29	25094	15399	9695	3.088
37	25094	15399	9695	3.088
2	73864	45701	28163	3.442
11	54999	39973	15026	5.351
18	54999	39973	15026	5.351
30	54999	39973	15026	5.351
38	54999	39973	15026	5.351

## 別紙3 地震応答解析における材料物性の不確かさに関する検討

## 目 次

1. 概要	別紙 3-1
1.1 検討概要	別紙 3-1
1.2 検討方針	別紙 3-1
2. 材料物性の不確かさの分析	別紙 3-2
2.1 建屋剛性の不確かさ	別紙 3-2
2.2 地盤剛性の不確かさ	別紙 3-2
3. 材料物性の不確かさを考慮した設計用地震力の設定	別紙 3-3
3.1 設計用地震力の設定方法	別紙 3-3
3.2 材料物性の不確かさの設定	別紙 3-5
4. 地震応答解析による建屋剛性及び地盤剛性の不確かさの影響検討	別紙 3-6
4.1 検討概要	別紙 3-6
4.2 不確かさの影響検討	別紙 3-9
4.2.1 建屋剛性及び地盤剛性の変動による影響	別紙 3-9
4.2.2 建屋剛性の変動による影響	別紙 3-48
4.3 まとめ	別紙 3-87
5. 機器・配管系評価への影響	別紙 3-88

別紙 3-1 材料物性の不確かさを考慮した検討に用いる地震動の選定について

別紙 3-2 材料物性の不確かさを考慮した地震応答解析結果



## 1. 概要

### 1.1 検討概要

本資料は、柏崎刈羽原子力発電所7号機のタービン建屋の地震応答解析における材料物性の不確かさに関する検討について説明するものである。

地震応答解析に用いる材料定数は材料物性の不確かさの変動幅を適切に考慮することとしているが、本資料では、地震応答解析に影響を及ぼす建屋剛性（コンクリート剛性）、地盤剛性（地盤のせん断波速度）の不確かさについて検討を行うとともに、その変動幅を設定し、地震応答解析結果における影響を検討する。また、検討結果を踏まえ、建物・構築物の耐震計算書において、材料物性の不確かさを考慮して設定する設計用地震力を検討する。さらに、材料物性の不確かさの影響評価として、機器・配管系の評価への影響についても検討する。

### 1.2 検討方針

建物・構築物の動的地震力は、建物・構築物の地震応答解析（時刻歴応答解析法）により求められており、地盤剛性、建屋剛性、地盤のばね定数の算定及び減衰定数、地震動の位相特性などの影響を受ける。特に床応答スペクトルの変動に影響を及ぼす要因は、建屋剛性及び地盤剛性であることが確認されている。\*

地震応答解析モデルの建屋剛性は、建設時コンクリートの91日強度の平均値に基づく実強度を用いて算出しているが、平均値に対するばらつきを考慮する必要があると考えられる。また、建物・構築物と地盤との相互作用を考慮したモデルによる地震応答解析において、地盤のせん断波速度の不確かさが建屋応答へ影響を及ぼすことが考えられる。

よって、建屋剛性の不確かさ要因としてはコンクリート剛性を、地盤剛性の不確かさ要因としては地盤のせん断波速度を考慮することとし、それぞれの不確かさが建屋応答及び耐震安全性に及ぼす影響について考察を行い、耐震評価における材料物性の不確かさを考慮した設計用地震力の設定について検討する。また、建屋剛性及び地盤剛性の不確かさを考慮したモデルにより地震応答解析を実施し、建屋応答並びに建物・構築物及び機器・配管系の耐震安全性に及ぼす影響について確認する。

注記\*：日本電気協会：「参考資料 4.7 鉛直方向の設計用床応答スペクトルの拡幅率」，第29回耐震設計分科会資料 No. 29-4-5-7，平成20年1月18日

## 2. 材料物性の不確かさの分析

### 2.1 建屋剛性の不確かさ

建屋剛性の不確かさとして、建屋剛性の算定に用いるコンクリート実強度のばらつきがある。コンクリート実強度については、91日強度の平均値に基づく値を基本ケースとし、プラス側とマイナス側を考慮する。

建屋剛性の不確かさを考慮することにより、部材の発生応力、変位及びせん断ひずみが不確かさを考慮しないケース（以下「基本ケース」という。）に対して変動すると考えられる。

よって、建物・構築物の耐震評価において、設計用地震力に建屋剛性の不確かさを考慮する。

### 2.2 地盤剛性の不確かさ

地盤剛性の不確かさについては、地盤のせん断波速度が変動することにより、地盤剛性が変動する。

地盤剛性の不確かさを考慮することにより、部材の発生応力、変位及びせん断ひずみが基本ケースに対して変動すると考えられる。

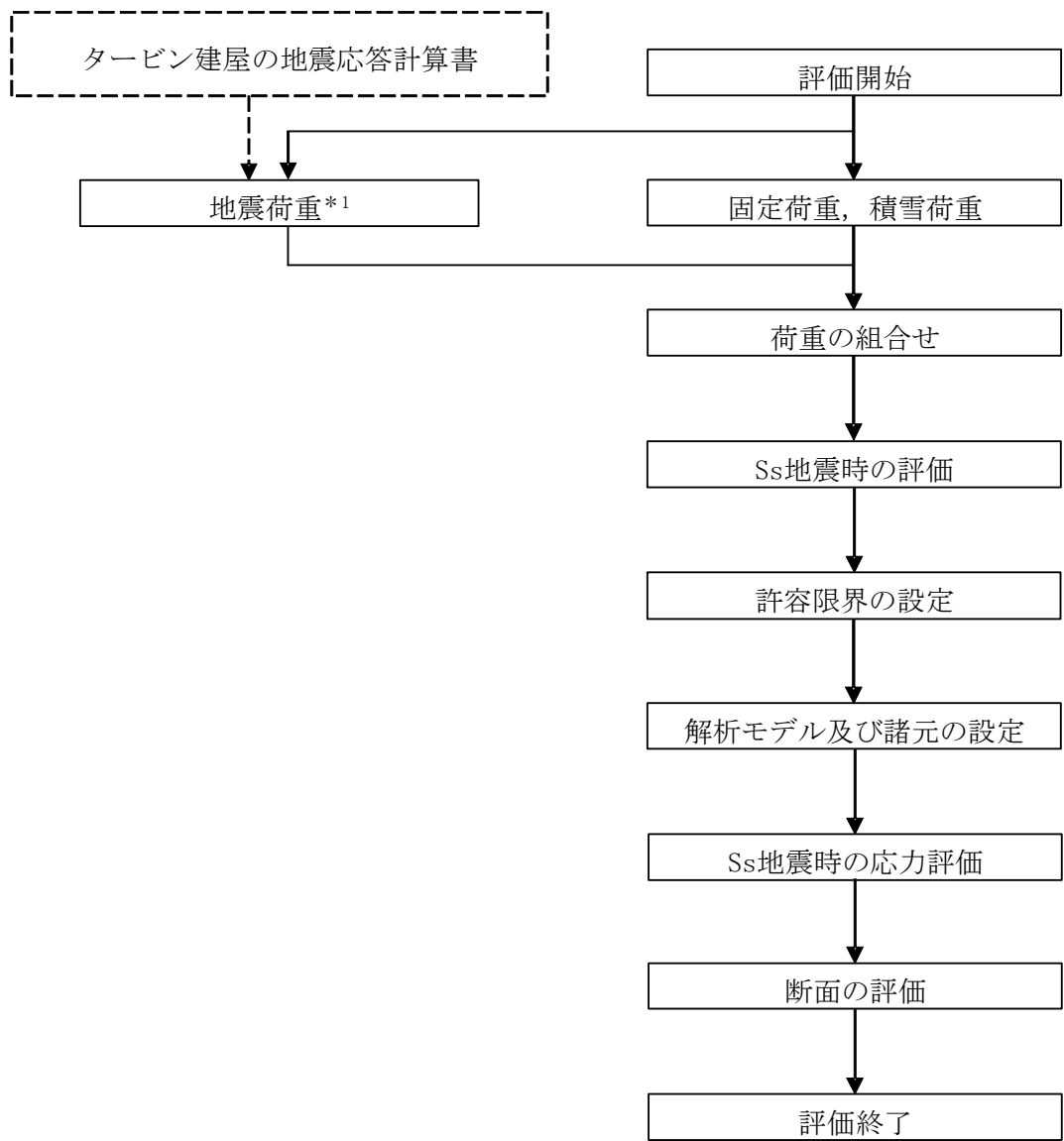
よって、建物・構築物の耐震評価において、設計用地震力に地盤剛性の不確かさを考慮する。

### 3. 材料物性の不確かさを考慮した設計用地震力の設定

#### 3.1 設計用地震力の設定方法

基本ケース及び材料物性の不確かさを考慮したケースの地震荷重を用いた解析を実施することで、材料物性の不確かさを設計用地震力として考慮する。不確かさを考慮したケースの質点系モデルの応答値の算出にあたっては、基本ケースにおける建屋応答を確認したうえで、建屋応答への影響の大きい波に対して実施する（別紙 3-1「材料物性の不確かさを考慮した検討に用いる地震動の選定について」参照）。材料物性の不確かさを設計用地震力として考慮した建屋耐震性評価フローの例を図 3-1 に示す。

応力解析による耐震評価において、地震荷重は、質点系モデルによる地震応答解析より得られた最大応答値から算出するが、地震応答解析から得られた最大応答値は、Ss-1～Ss-8 の入力地震動ごとに異なるため、保守的な評価として、入力地震動ごとに得られた応答値のうち最大の応答値から算出される地震荷重を採用することとする。なお、材料物性の不確かさを考慮した地震応答解析結果は別紙 3-2「材料物性の不確かさを考慮した地震応答解析結果」に示す。



注記\*1：建屋剛性及び地盤剛性の不確かさを考慮する。

図 3-1 建屋耐震性評価フロー（応力解析による評価）

### 3.2 材料物性の不確かさの設定

材料物性の不確かさを考慮した質点系モデルの応答値の算出にあたり，建屋剛性（コンクリート強度），地盤のせん断波速度の不確かさを設定する。

建屋の地震応答解析モデルにおける建屋剛性の算定に用いるコンクリート実強度の評価は，基本ケースでは建設時コンクリートの91日強度の平均値に基づき設定する。ここでは，保守的に材齢91日以降の強度上昇を無視している。不確かさの検討にあたっては，データベースである91日強度の分布を考慮し，平均値に対して $\pm 1\sigma$ のばらつきを考慮する。さらに，実強度値のマイナス側については，91日強度の値として95%信頼区間の下限値に相当する値（平均値 $-2\sigma$ ）を，プラス側については，実機の経年後のコア強度の平均値を考慮する。

表 3-1 コンクリート強度の不確かさ検討の考え方

地震応答解析モデル	コンクリート強度
基本ケース	実強度（91日強度） 43.1N/mm <sup>2</sup>
不確かさ	<ul style="list-style-type: none"> <li>• <math>+1\sigma</math> 46.0N/mm<sup>2</sup></li> <li>• <math>-1\sigma</math> 40.2N/mm<sup>2</sup></li> <li>• コア強度平均 55.7N/mm<sup>2</sup></li> <li>• <math>-2\sigma</math> 37.2N/mm<sup>2</sup></li> </ul>

地盤剛性の不確かさの影響評価においては，弾性波速度試験結果に基づく地盤のせん断波速度の不確かさを考慮する。

基本ケースでは，地盤調査結果の平均値を元に設定した地盤のせん断波速度により地盤剛性を設定している。地盤剛性の不確かさ検討にあたっては，初期せん断波速度に対して，標準偏差に相当するばらつきを考慮する。

表 3-2 地盤剛性の不確かさ検討の考え方

地震応答解析モデル	せん断波速度
基本ケース	標準地盤（平均値）
不確かさ	<ul style="list-style-type: none"> <li>• +地盤 新期砂層（+13%），古安田層（+25%），西山層（+10%）</li> <li>• -地盤 新期砂層（-13%），古安田層（-25%），西山層（-10%）</li> </ul>

#### 4. 地震応答解析による建屋剛性及び地盤剛性の不確かさの影響検討

##### 4.1 検討概要

建屋剛性（コンクリート強度）及び地盤剛性（地盤のせん断波速度）の不確かさを考慮したケースの建屋応答への影響を確認する。

検討ケースを表 4-1 に、地震応答解析モデル図を図 4-1 及び図 4-2 に示す。ここで、コンクリート剛性を実強度（43.1N/mm<sup>2</sup>）、地盤のせん断波速度を標準地盤とした検討ケースを基本ケースとする。

建物のコンクリート強度の不確かさのうち、 $\pm 1\sigma$  のケースと地盤剛性の不確かさについては、建屋-地盤連成モデルの剛性が最も硬い側（全体系の固有周期が短い側）及び最も柔らかい側（全体系の固有周期が長い側）の組合せで検討を行う。

表 4-1 中の塗りつぶし部分は、基本ケースとの差異を示す。

検討ケースのうち、ケース 4 及びケース 5 においては、コンクリート剛性を極端に変動させたケースであり、地盤剛性は標準地盤とする。

本資料においては、代表として、Ss-1 による影響検討の結果を示す。

表 4-1 検討ケース

検討ケース	コンクリート剛性	地盤剛性	備考
①ケース 1 (工認モデル)	実強度 (43.1N/mm <sup>2</sup> )	標準地盤	基本ケース
②ケース 2 (建屋剛性 + $\sigma$ , 地盤剛性 + $\sigma$ )	実強度 + $\sigma$ (46.0N/mm <sup>2</sup> )	標準地盤 + $\sigma$ (新期砂層 + 13%, 古安田層 + 25%, 西山層 + 10%)	
③ケース 3 (建屋剛性 - $\sigma$ , 地盤剛性 - $\sigma$ )	実強度 - $\sigma$ (40.2N/mm <sup>2</sup> )	標準地盤 - $\sigma$ (新期砂層 - 13%, 古安田層 - 25%, 西山層 - 10%)	
④ケース 4 (建屋剛性コア平均)	実強度 (コア平均) (55.7N/mm <sup>2</sup> )	標準地盤	
⑤ケース 5 (建屋剛性 - 2 $\sigma$ )	実強度 - 2 $\sigma$ (37.2N/mm <sup>2</sup> )	標準地盤	

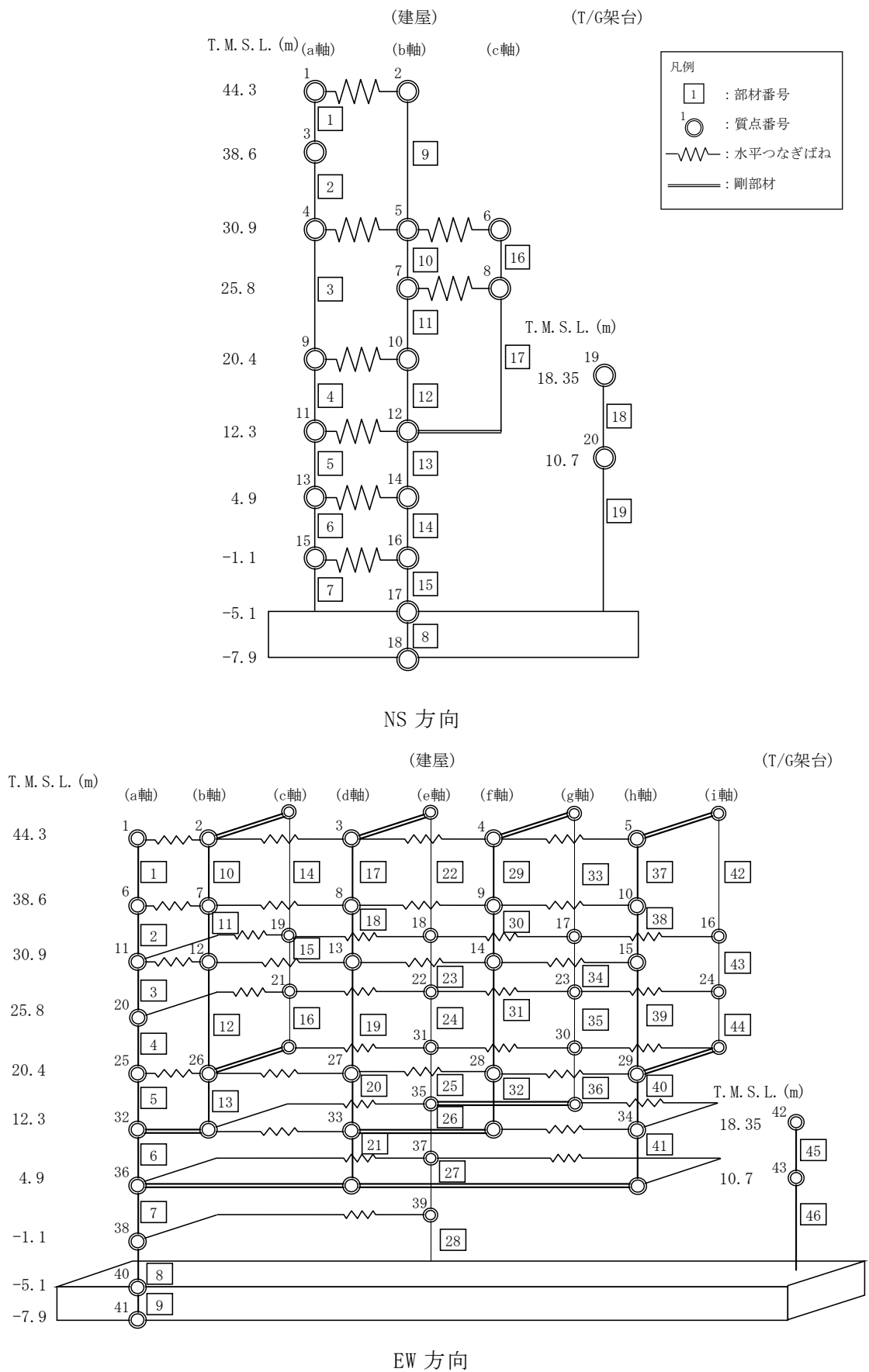
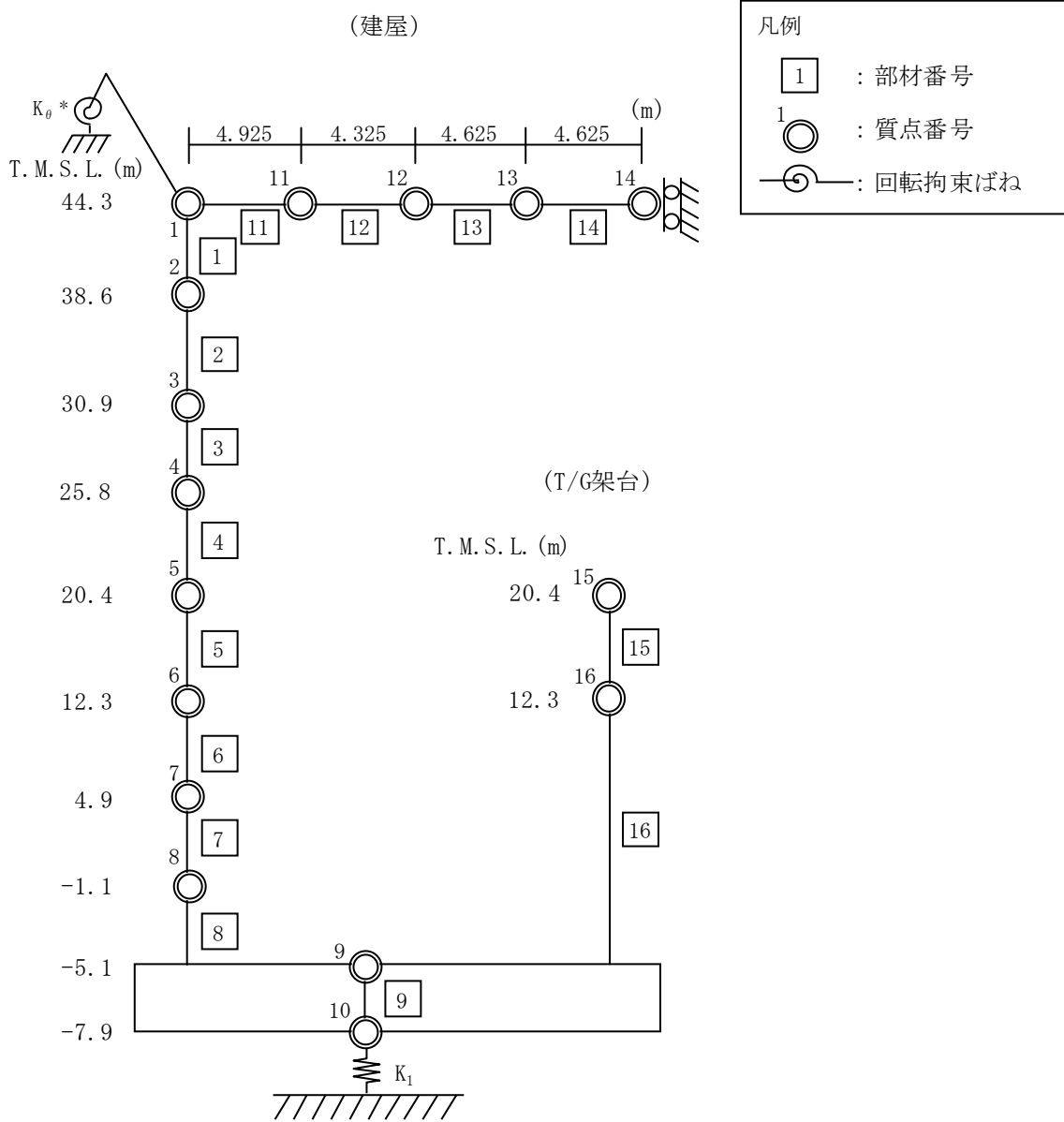


図 4-1 タービン建屋の地震応答解析モデル (水平方向)



注記\* : 屋根トラス端部回転拘束ばね

図 4-2 タービン建屋の地震応答解析モデル (鉛直方向)



## 4.2 不確かさの影響検討

### 4.2.1 建屋剛性及び地盤剛性の変動による影響

#### (1) 影響検討方針

建屋剛性及び地盤剛性を変動させた地震応答解析モデルにより固有値解析及び地震応答解析を実施し、基本ケースの結果と比較する。入力地震動は Ss-1 とする。建屋剛性は、基本ケース（実強度  $43.1\text{N/mm}^2$ ）に対して  $\pm 1\sigma$  の変動を、地盤剛性は標準地盤に対して  $\pm \sigma$  の変動を考慮する。

#### (2) 固有値解析結果

建屋剛性及び地盤剛性を変動させた地震応答解析モデルにより固有値解析を実施した。固有値解析結果を表 4-2，刺激関数図を図 4-3～図 4-8 に示す。表，図中では基本ケースをケース 1，建屋剛性  $+\sigma$  地盤剛性  $+\sigma$  としたケースをケース 2，建屋剛性  $-\sigma$  地盤剛性  $-\sigma$  としたケースをケース 3 として示す。

基本ケースに対する建屋剛性及び地盤剛性を変動させたモデルの固有振動数の変動幅は、 $-9\% \sim +9\%$  程度である。

表 4-2 固有値解析結果（ケース 1～3, Ss-1）

（単位：Hz）

次数	NS方向			EW方向			鉛直方向		
	ケース1	ケース2	ケース3	ケース1	ケース2	ケース3	ケース1	ケース2	ケース3
1	2.74	2.89 (1.06)	2.54 (0.93)	2.56	2.68 (1.05)	2.40 (0.94)	2.56	2.57 (1.00)	2.56 (1.00)
2	3.40	3.52 (1.04)	3.30 (0.97)	3.22	3.27 (1.02)	3.16 (0.98)	4.32	4.70 (1.09)	3.93 (0.91)
3	4.65	4.76 (1.02)	4.55 (0.98)	3.95	4.12 (1.04)	3.80 (0.96)	11.56	11.57 (1.00)	11.56 (1.00)
4	5.52	5.58 (1.01)	5.43 (0.98)	4.44	4.47 (1.01)	4.42 (0.99)	14.22	14.25 (1.00)	14.20 (1.00)
5	5.63	5.66 (1.01)	5.60 (1.00)	5.85	5.87 (1.00)	5.72 (0.98)	17.75	17.92 (1.01)	17.54 (0.99)
6	7.49	8.08 (1.08)	6.92 (0.92)	6.01	6.16 (1.03)	5.84 (0.97)	20.62	20.62 (1.00)	20.61 (1.00)
7	9.18	9.29 (1.01)	9.06 (0.99)	6.56	6.64 (1.01)	6.35 (0.97)	24.70	24.70 (1.00)	24.69 (1.00)
8	10.89	10.91 (1.00)	10.87 (1.00)	6.72	6.92 (1.03)	6.65 (0.99)	28.40	28.73 (1.01)	28.03 (0.99)

注：（ ）内は，ケース 1 に対する比率を示す。

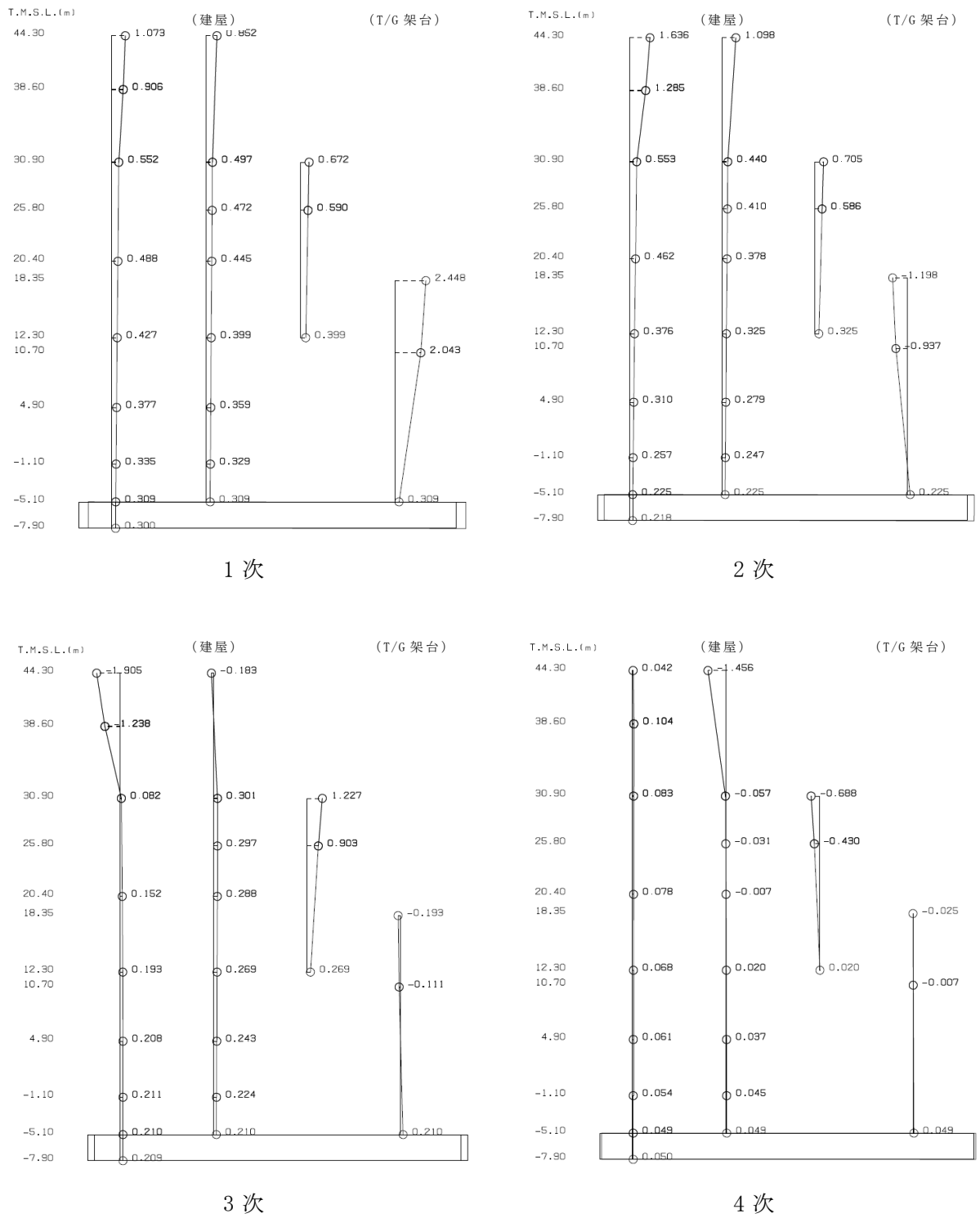
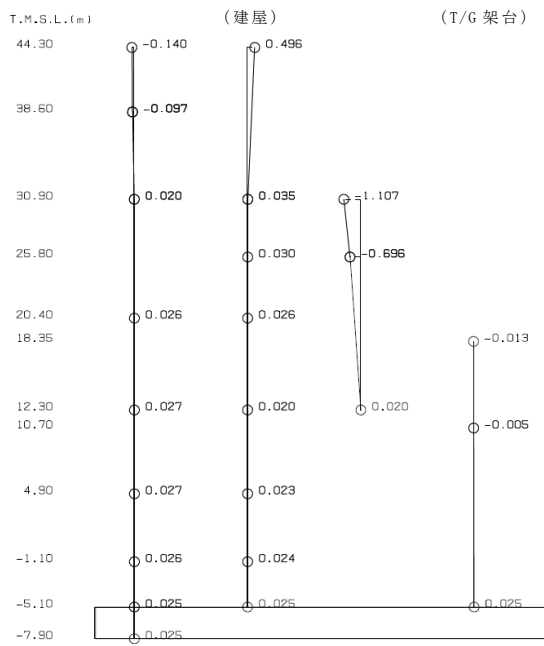
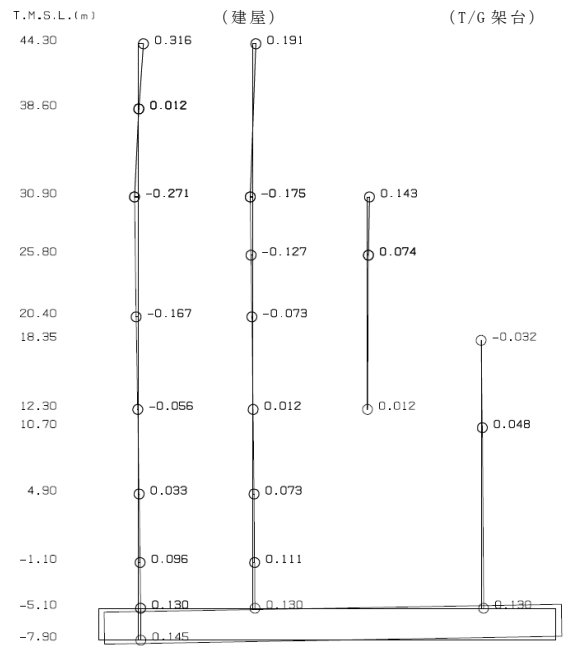


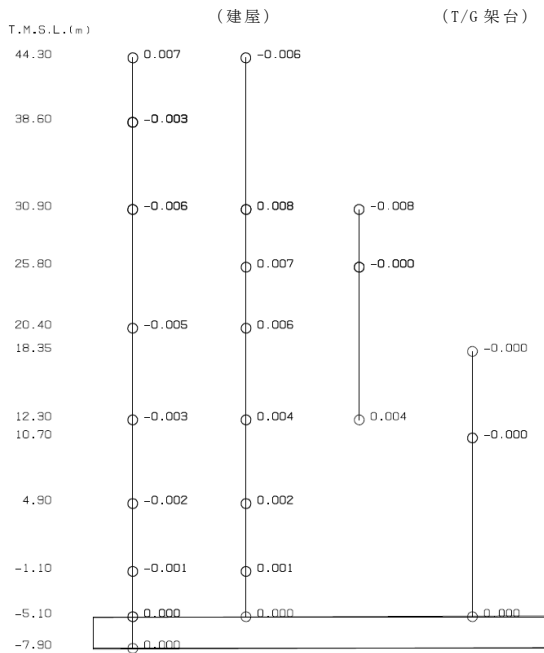
図 4-3 刺激関数図 (ケース 2)  
(NS 方向, Ss-1) (1/2)



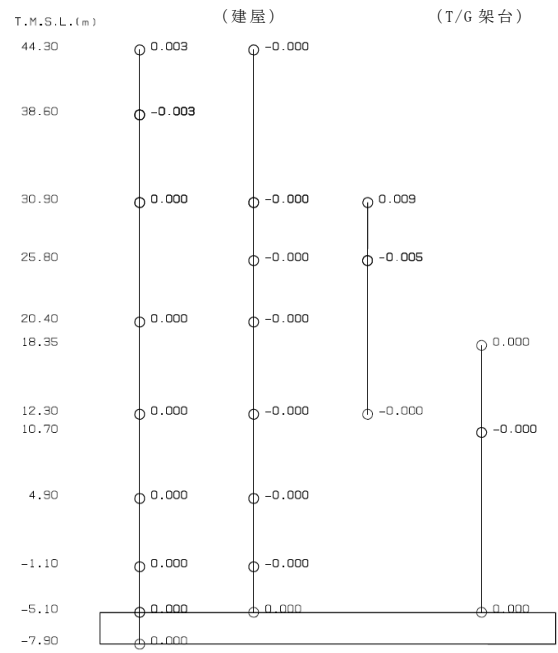
5 次



6 次

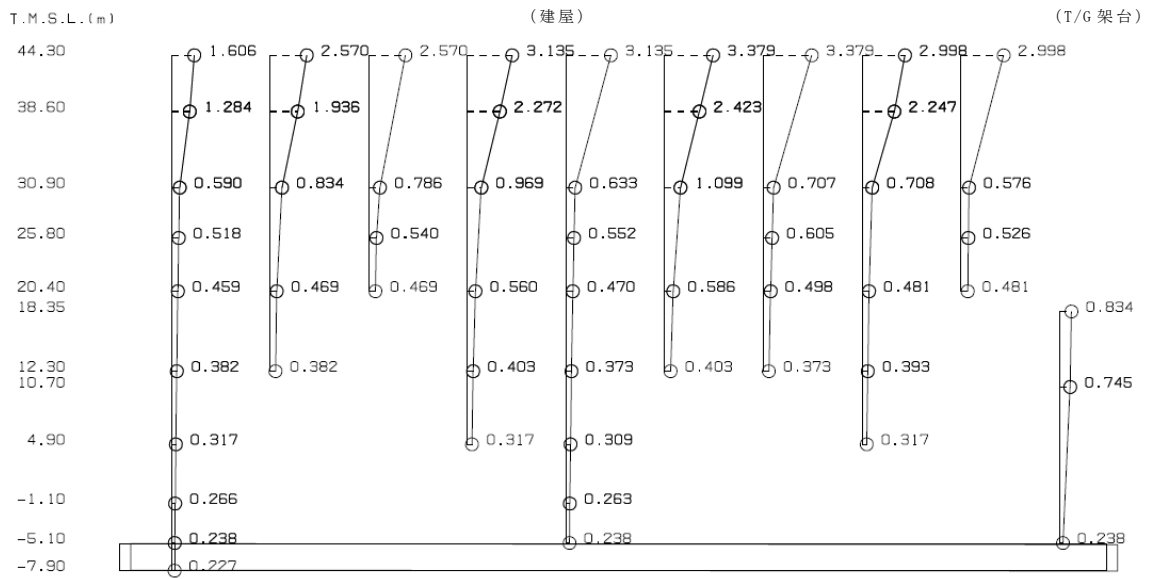


7 次

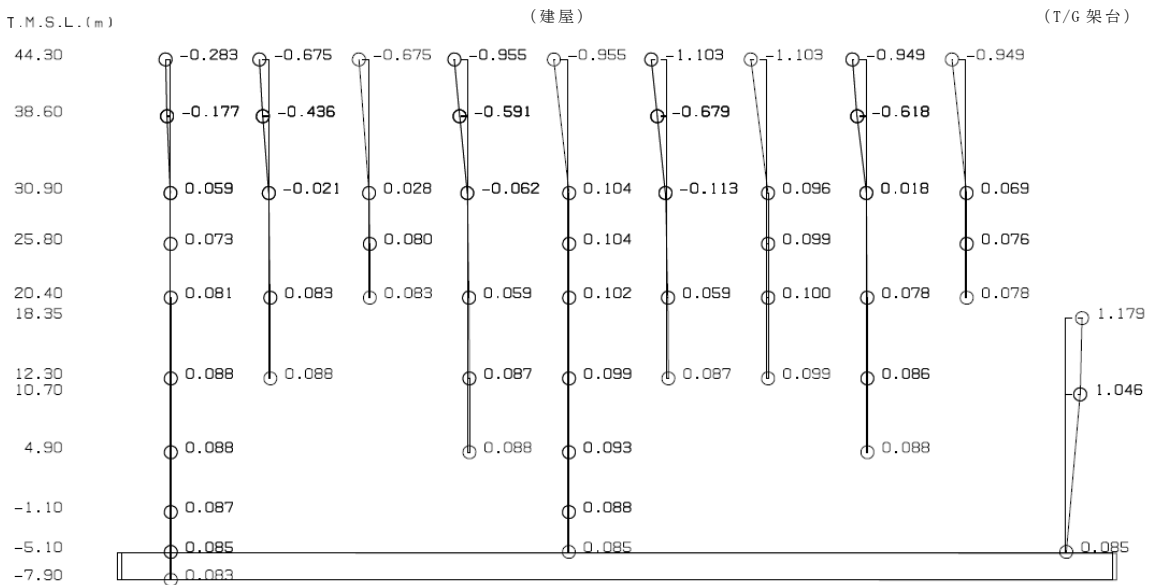


8 次

図 4-3 刺激関数図 (ケース 2)  
(NS 方向, Ss-1) (2/2)

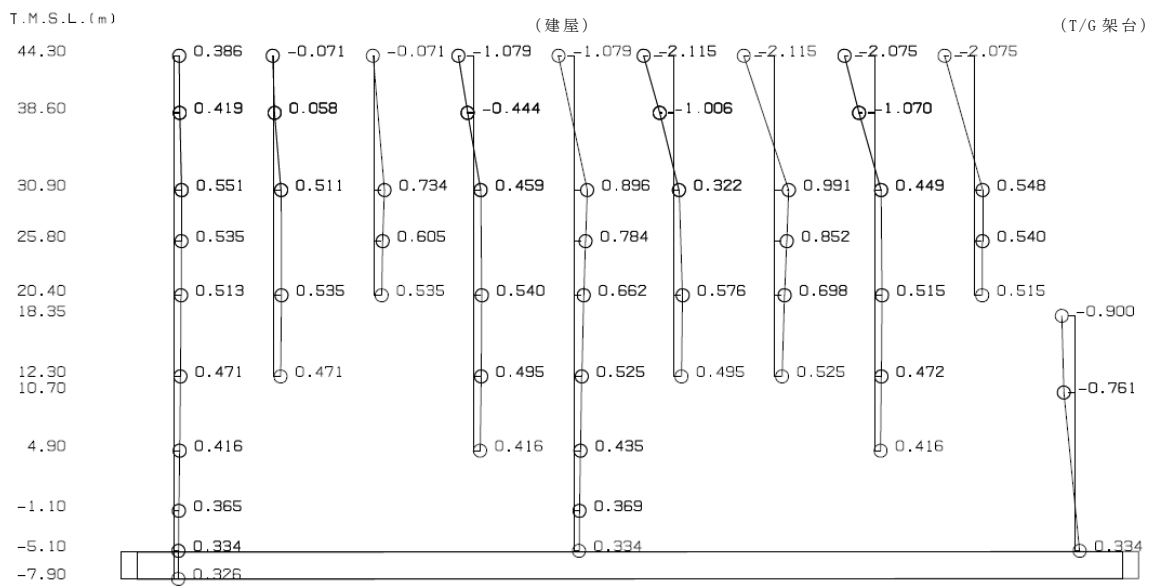


1 次

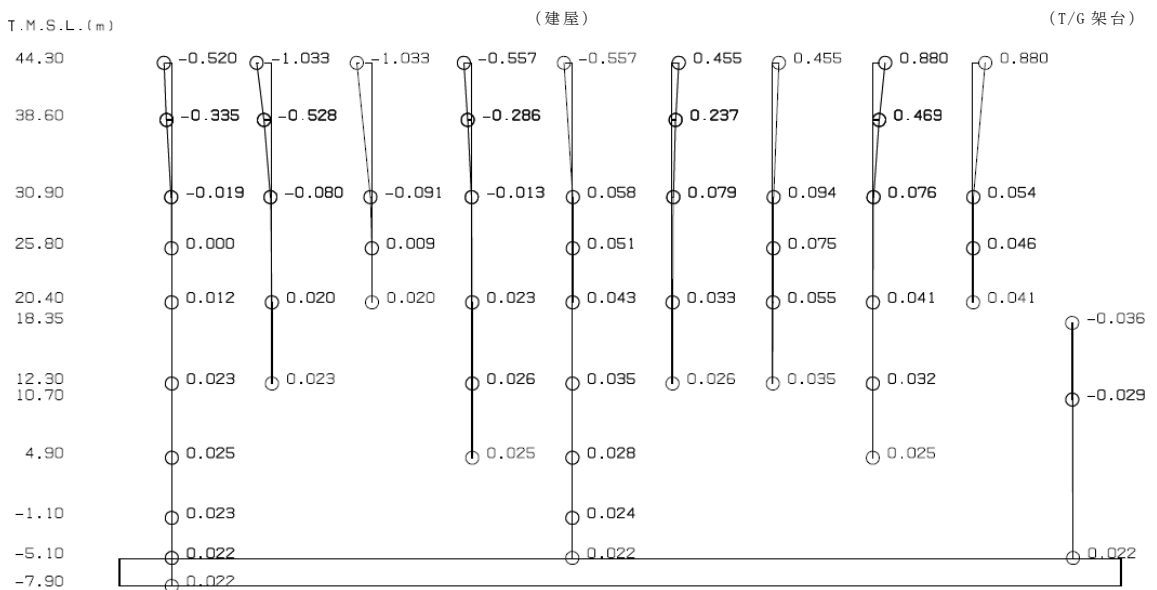


2 次

図 4-4 刺激関数図 (ケース 2)  
(EW 方向, Ss-1) (1/4)



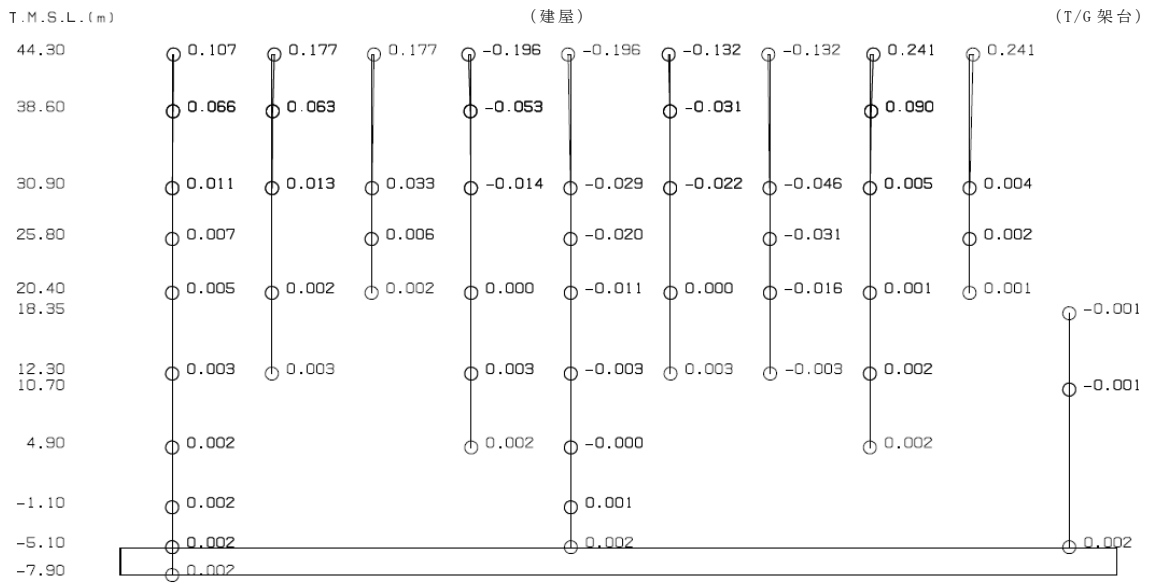
3 次



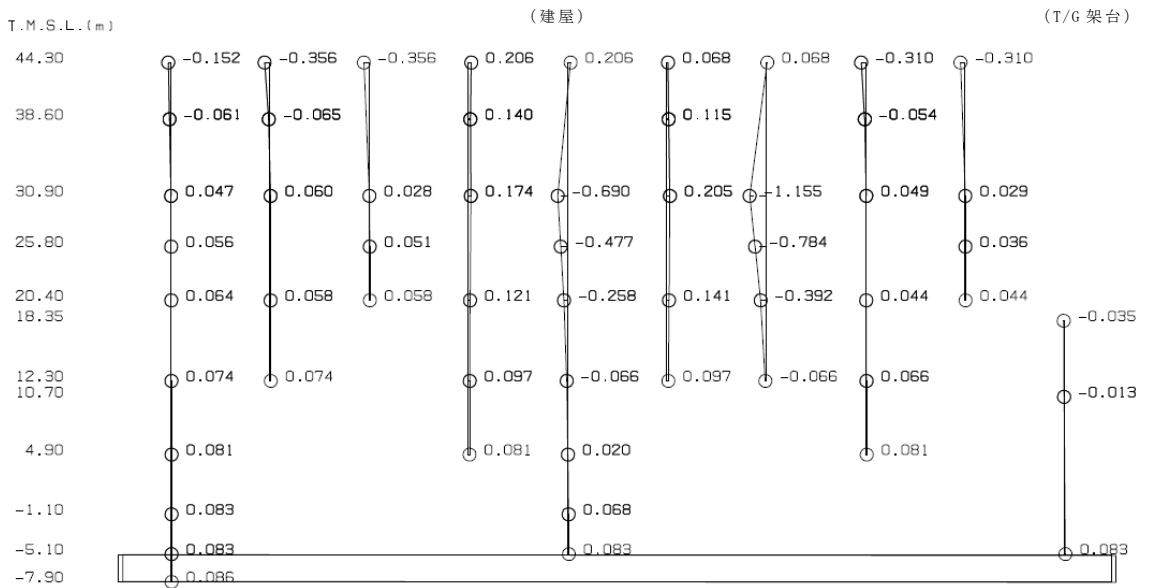
4 次

図 4-4 刺激関数図 (ケース 2)

(EW 方向, Ss-1) (2/4)

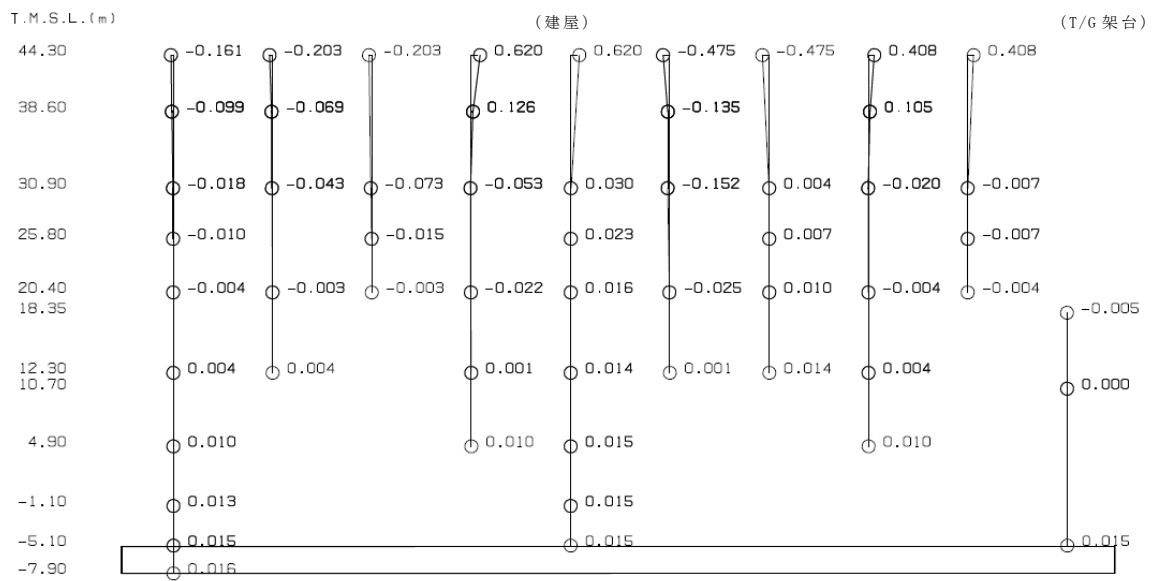


5 次

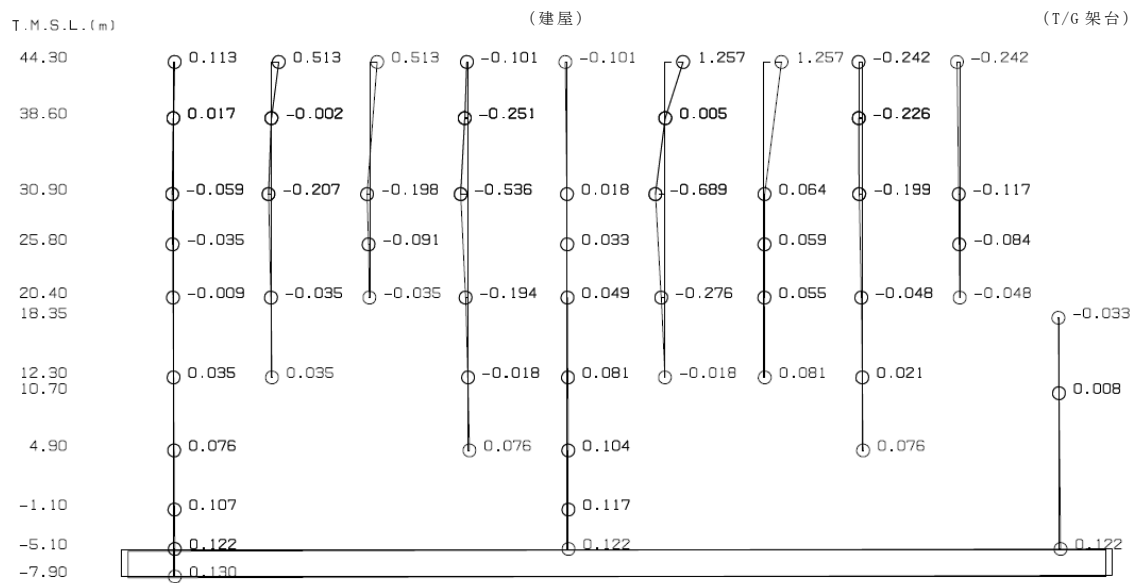


6 次

図 4-4 刺激関数図 (ケース 2)  
(EW 方向, Ss-1) (3/4)



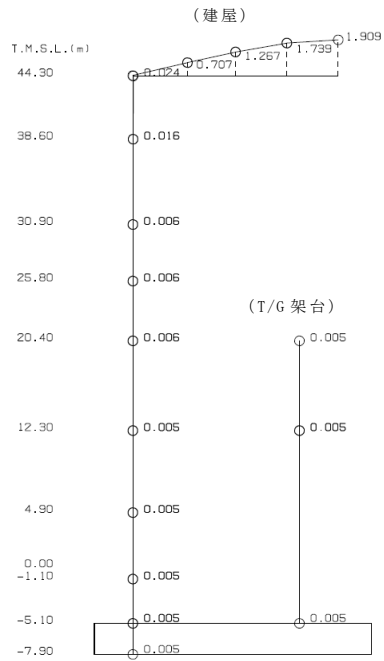
7 次



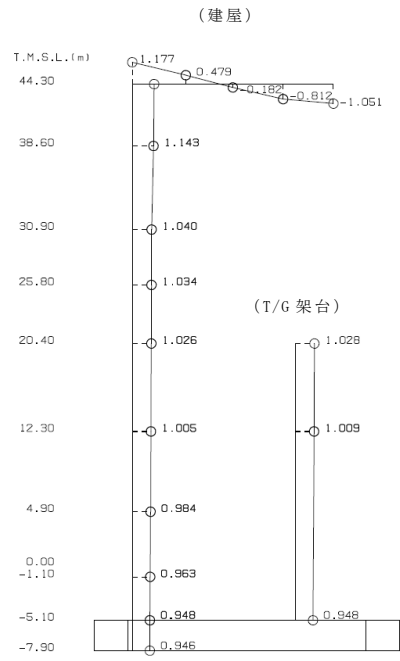
8 次

図 4-4 刺激関数図 (ケース 2)  
(EW 方向, Ss-1) (4/4)

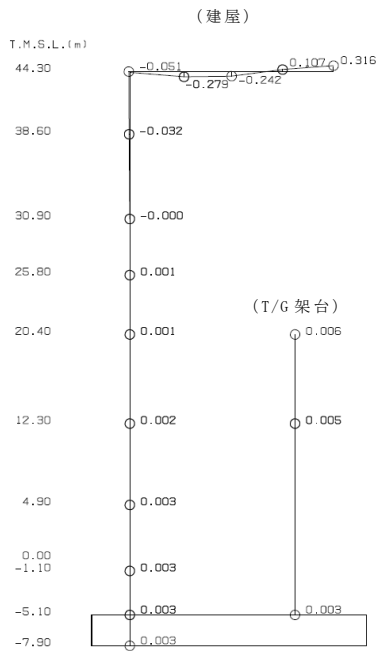




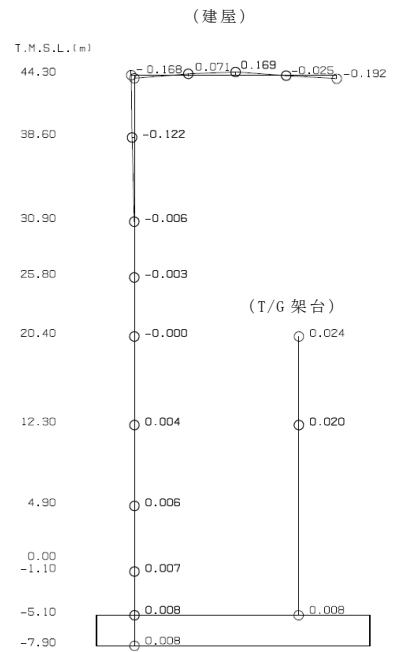
1 次



2 次

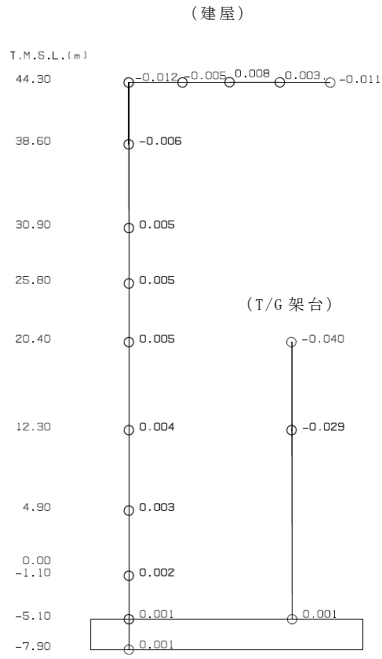


3 次



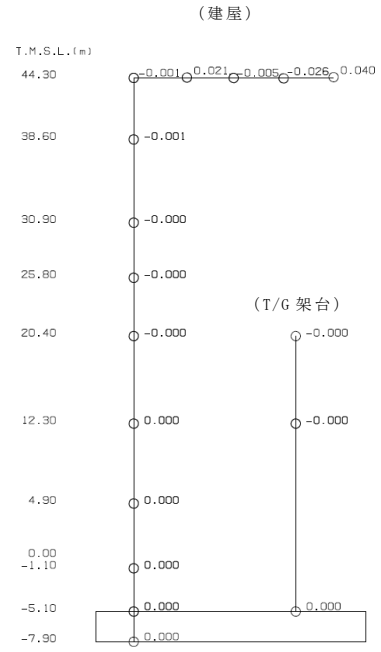
4 次

図 4-5 刺激関数図 (ケース 2)  
(鉛直方向, Ss-1) (1/2)



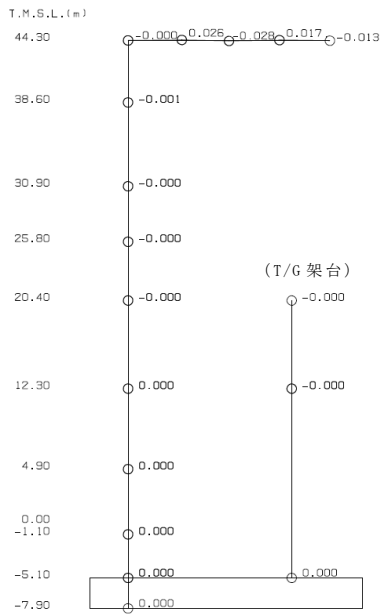
5 次

(建屋)

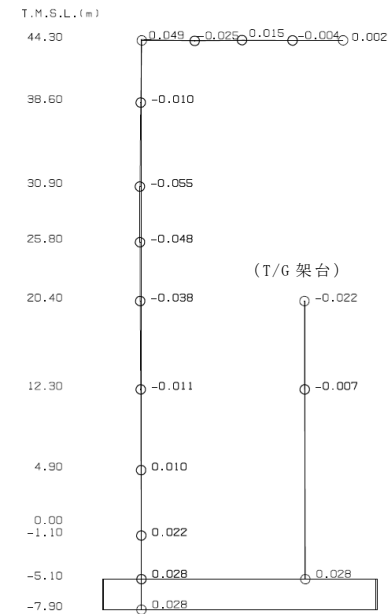


6 次

(建屋)



7 次



8 次

図 4-5 刺激関数図 (ケース 2)

(鉛直方向, Ss-1) (2/2)

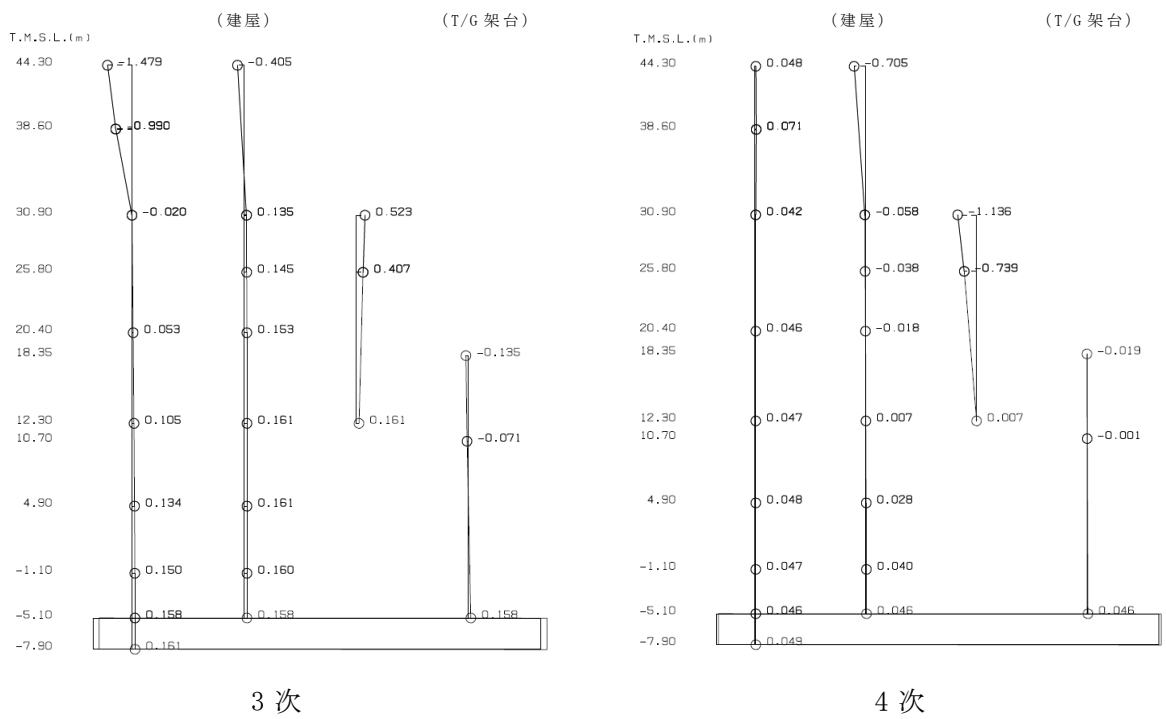
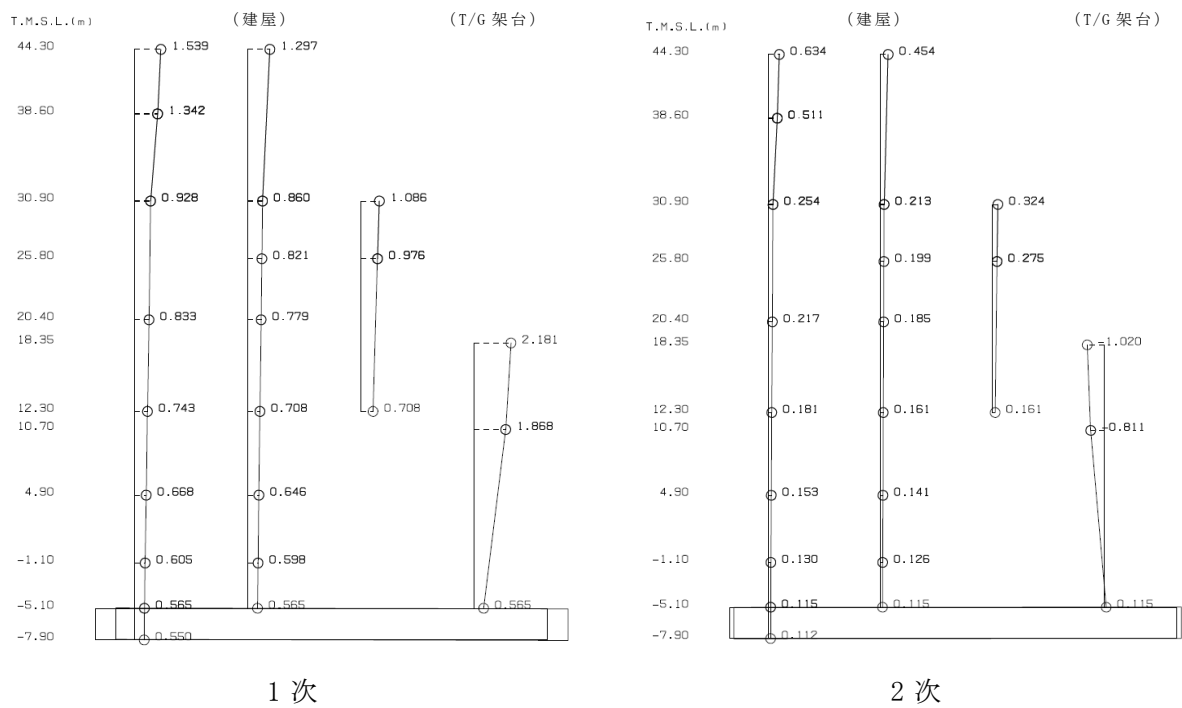


図4-6 刺激関数図 (ケース3)  
(NS方向, Ss-1) (1/2)

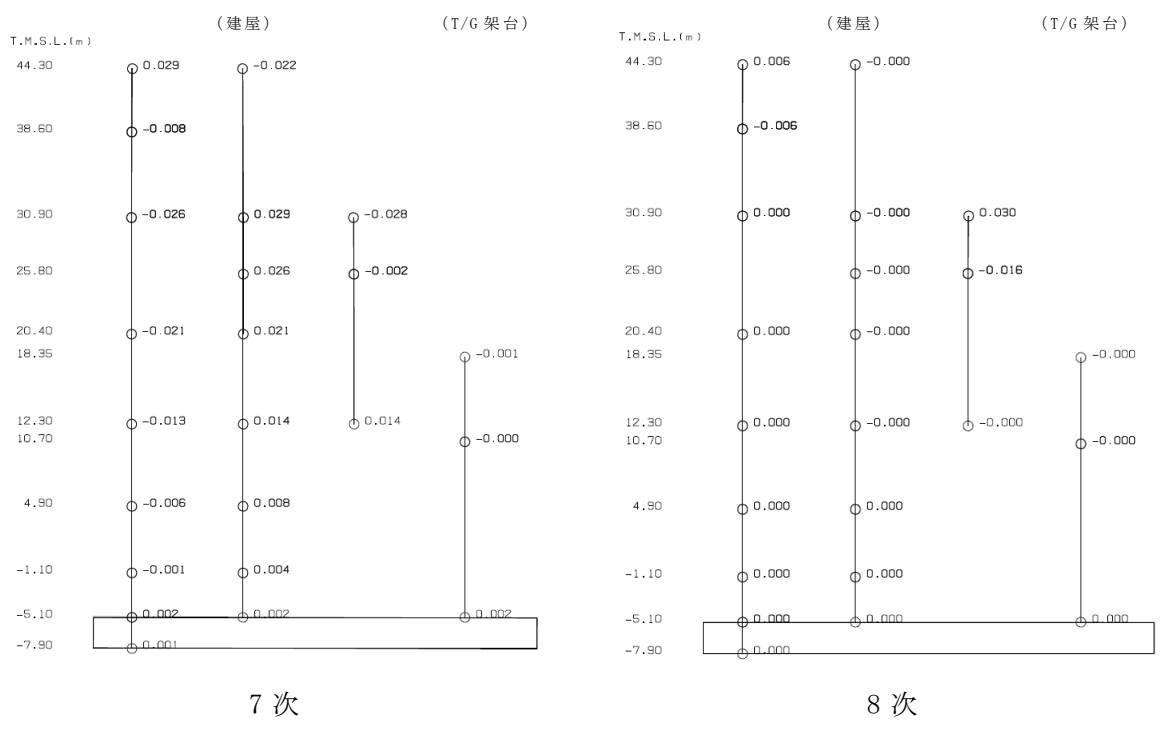
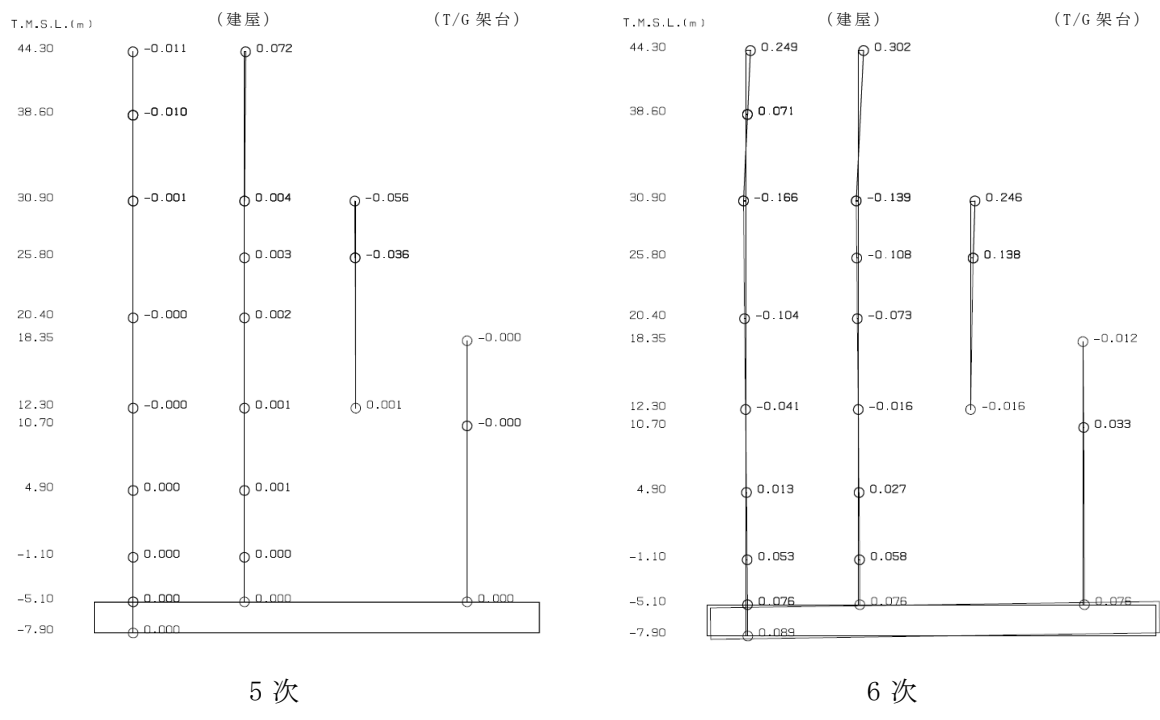
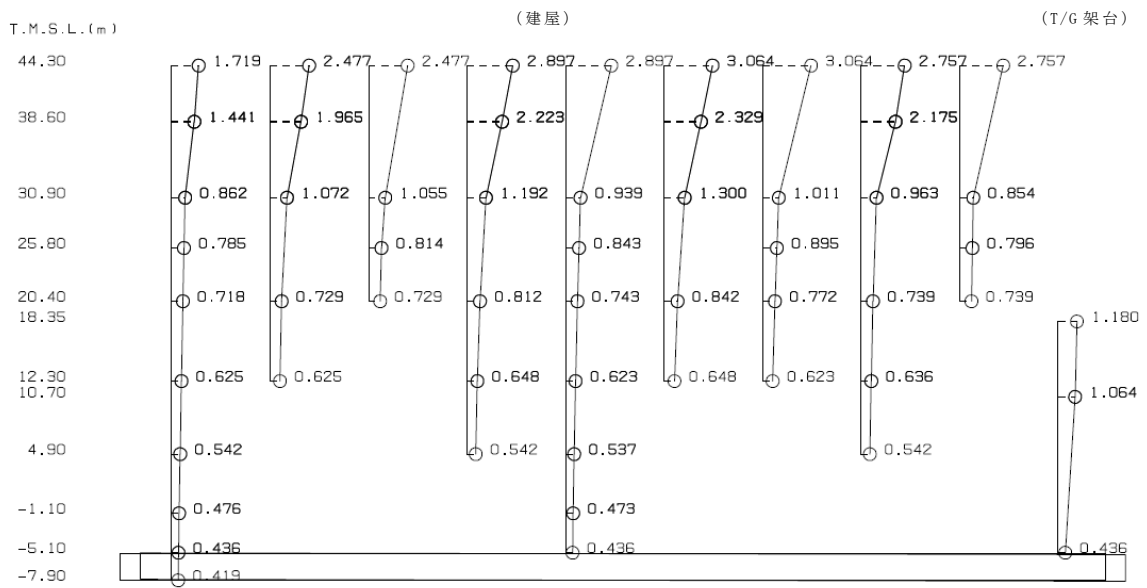
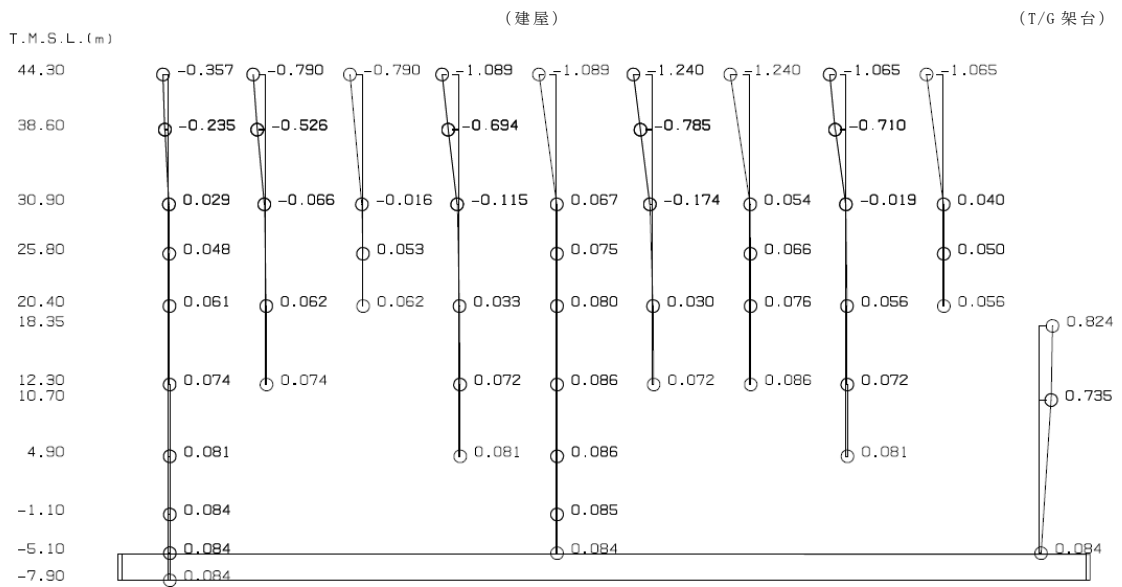


図 4-6 刺激関数図 (ケース 3)  
(NS 方向, Ss-1) (2/2)



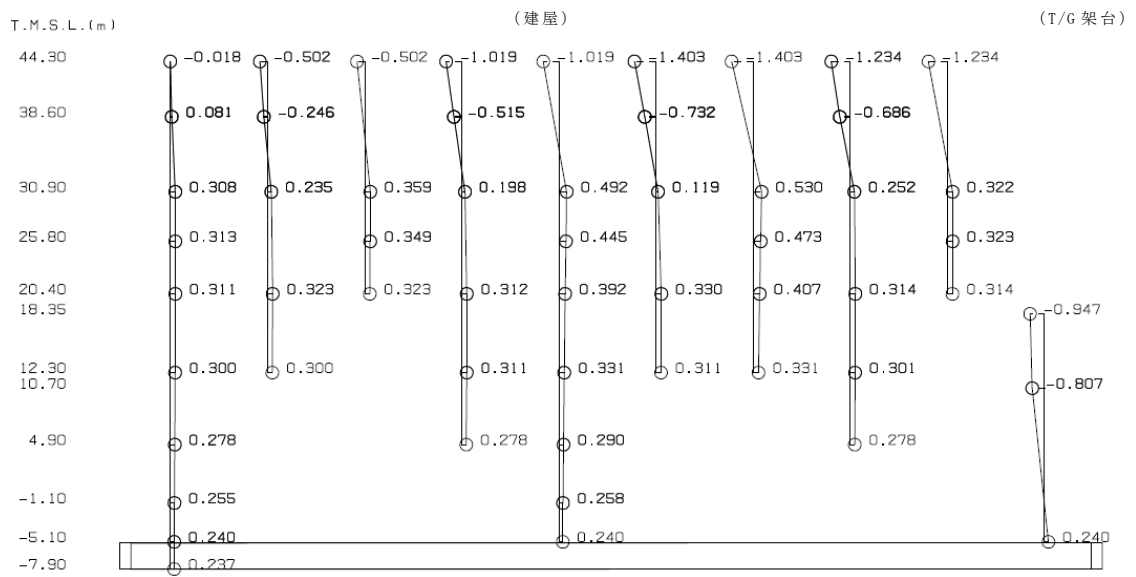
1 次



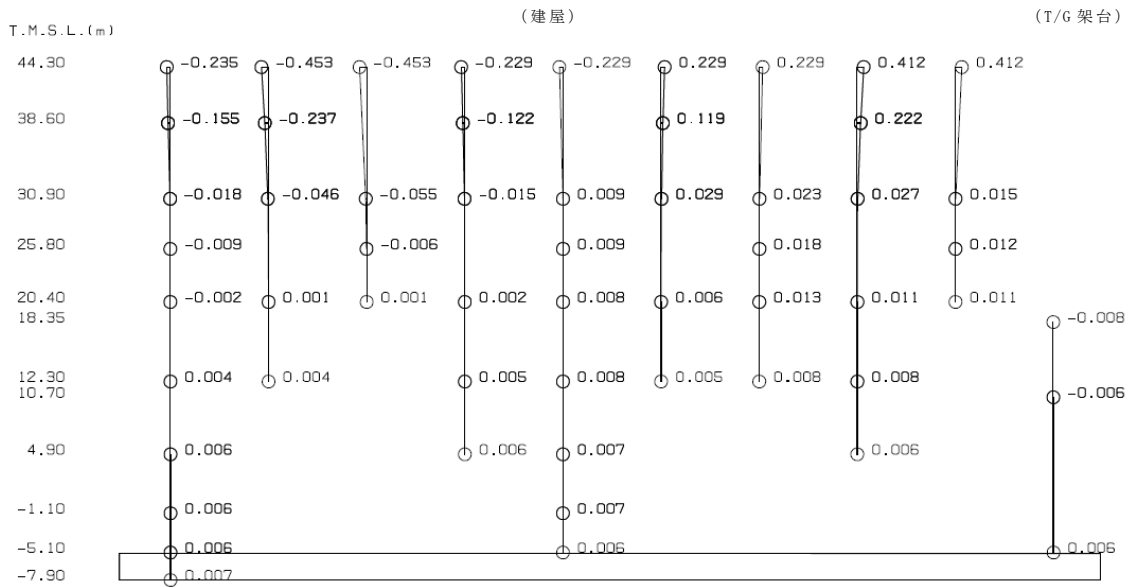
2 次

図 4-7 刺激関数図 (ケース 3)

(EW 方向, Ss-1) (1/4)

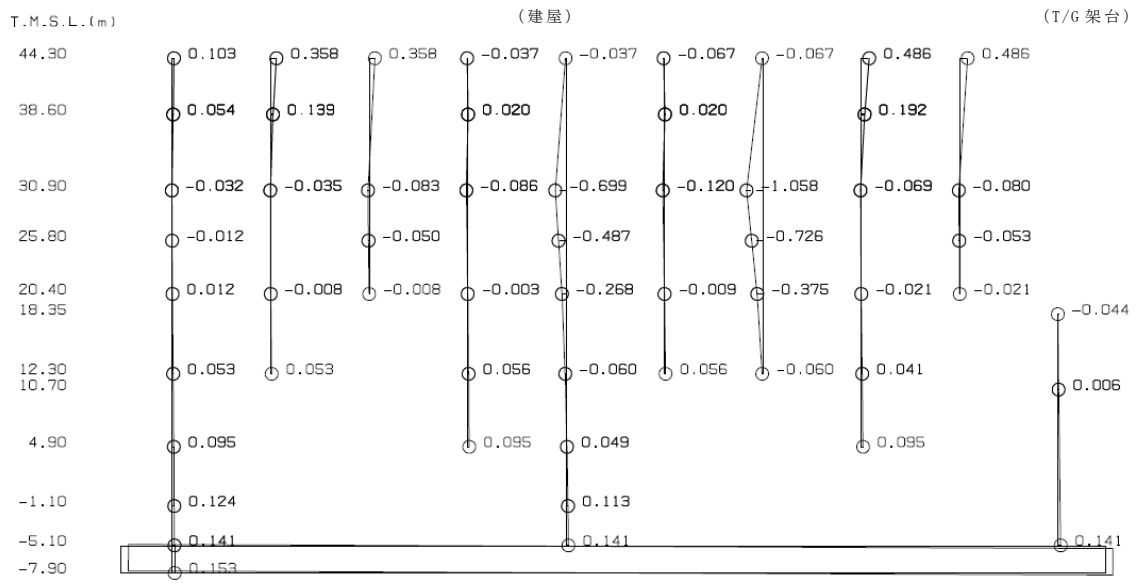


3 次

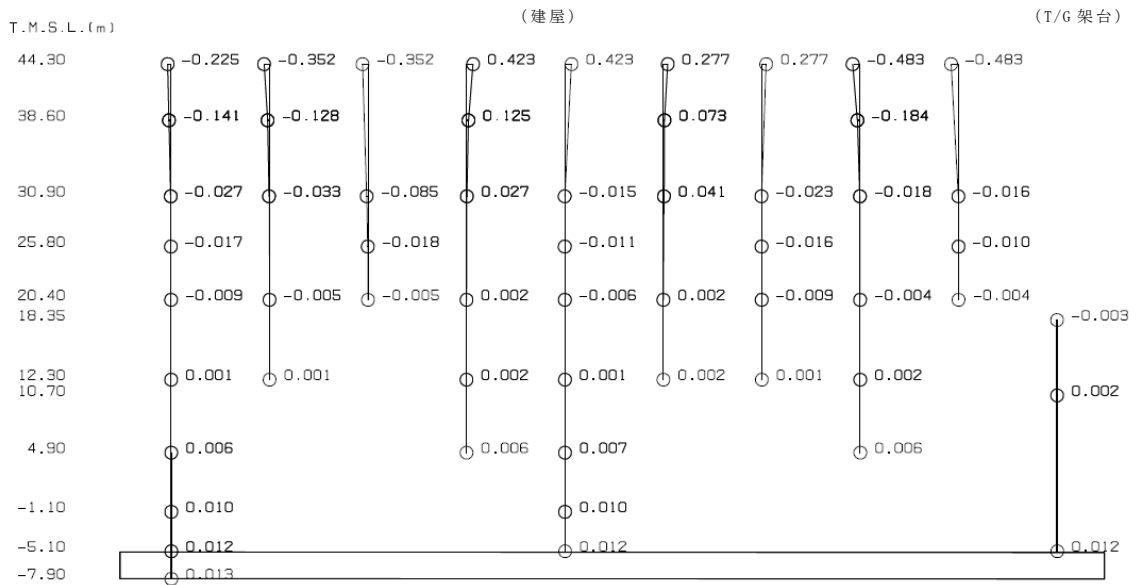


4 次

図 4-7 刺激関数図 (ケース 3)  
(EW 方向, Ss-1) (2/4)



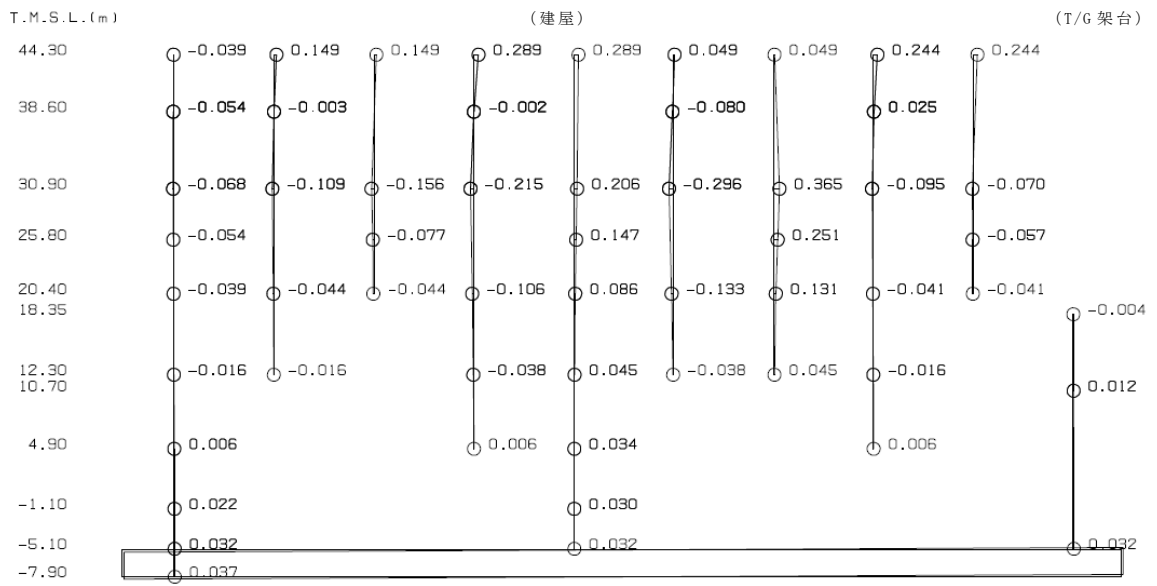
5 次



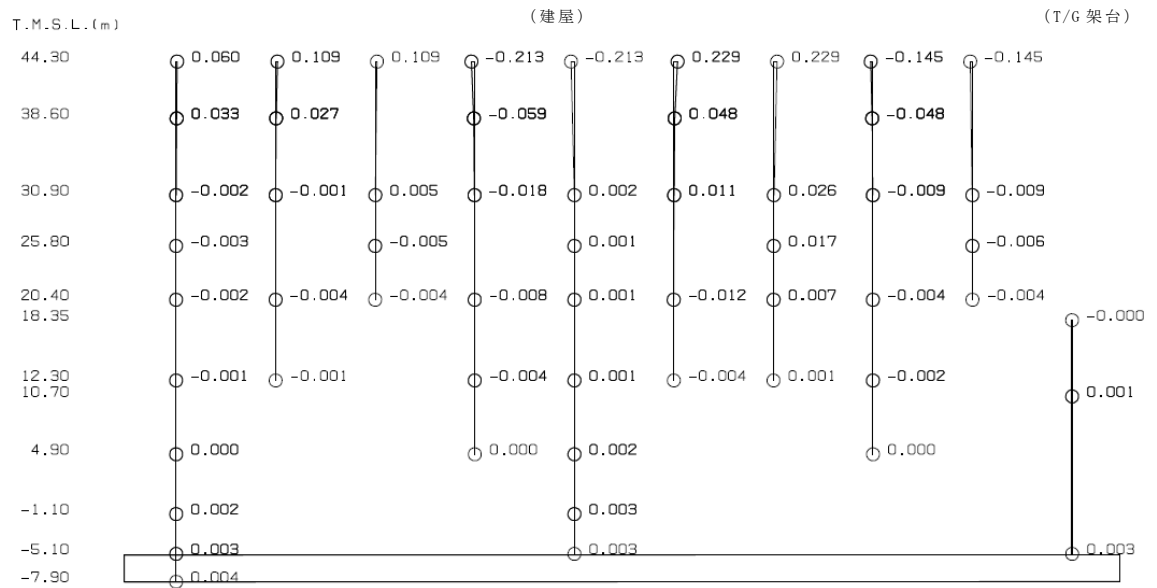
6 次

図 4-7 刺激関数図 (ケース 3)

(EW 方向, Ss-1) (3/4)



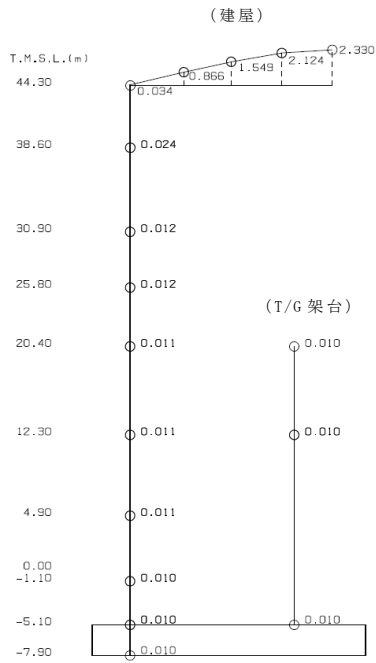
7 次



8 次

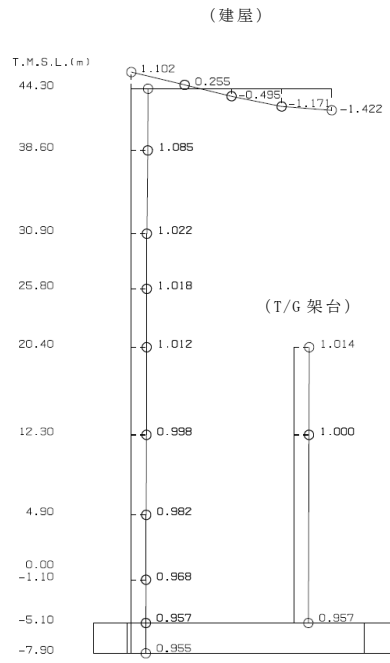
図 4-7 刺激関数図 (ケース 3)  
(EW 方向, Ss-1) (4/4)





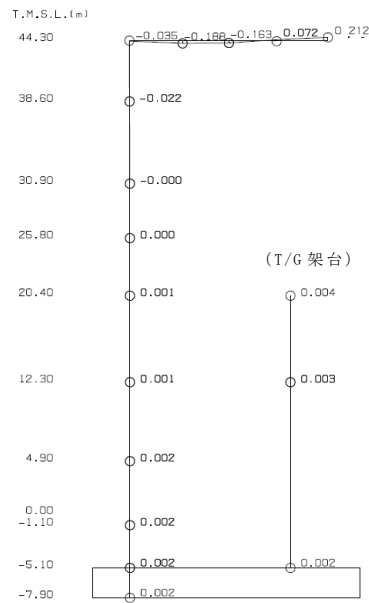
1 次

(建屋)

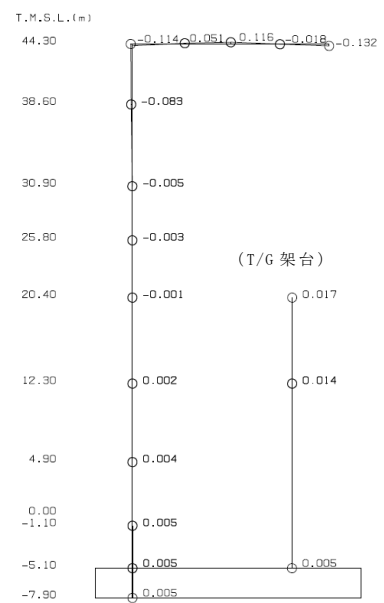


2 次

(建屋)

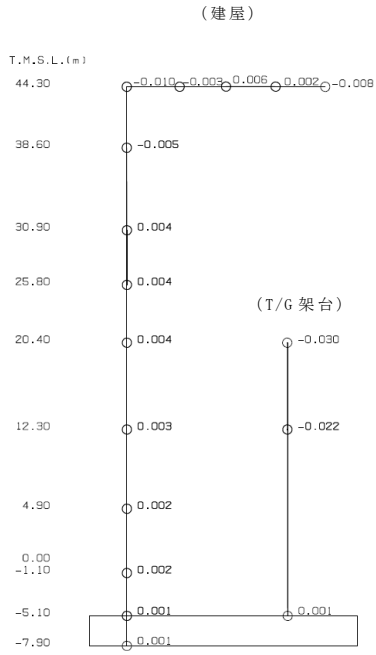


3 次



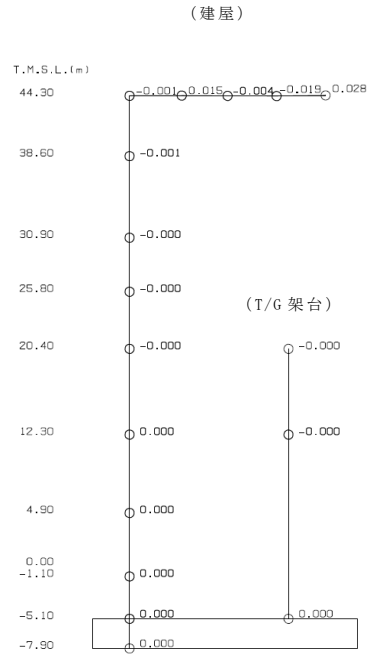
4 次

図 4-8 刺激関数図 (ケース 3)  
(鉛直方向, Ss-1) (1/2)



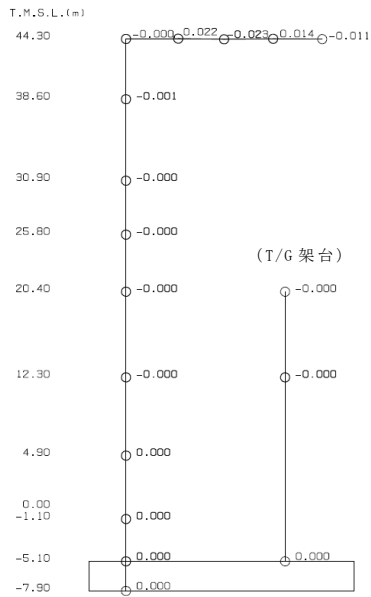
5 次

(建屋)

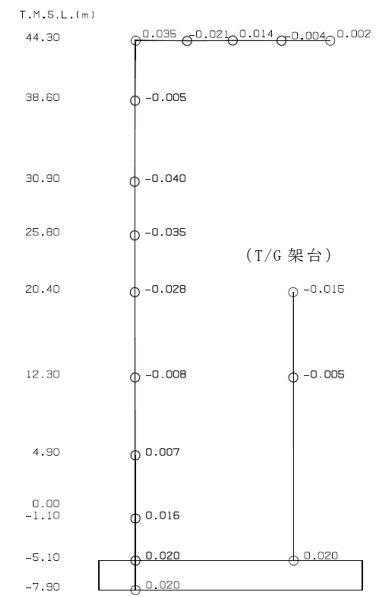


6 次

(建屋)



7 次



8 次

図 4-8 刺激関数図 (ケース 3)

(鉛直方向, Ss-1) (2/2)

(3) 地震応答解析結果

建屋剛性及び地盤剛性を変動させた地震応答解析モデルによる地震応答解析結果を基本ケースの結果と比較した。入力地震動は Ss-1 とする。最大応答値の比較を図 4-9～図 4-21 及び表 4-3～表 4-13 に示す。また、接地率を表 4-14～表 4-16 に示す

水平方向について、ケース 1～3 の最大応答加速度、最大応答せん断力、最大応答曲げモーメント、最大せん断ひずみは概ね同等である。最大応答変位については、ケース 2 で小さくなり、ケース 3 で大きくなる傾向であることを確認した。

鉛直方向についても、水平方向と同様にケース 1～3 の最大応答加速度、最大応答軸力は概ね同等であり、最大応答変位については、ケース 2 で小さくなり、ケース 3 で大きくなる傾向であることを確認した。

これらは、建屋剛性及び地盤剛性が大きくなる側に変動する場合は、モデル剛性の増加に伴い変位は小さくなり、小さくなる側に変動する場合は、モデル剛性の減少に伴い変位は大きくなったと考えられる。

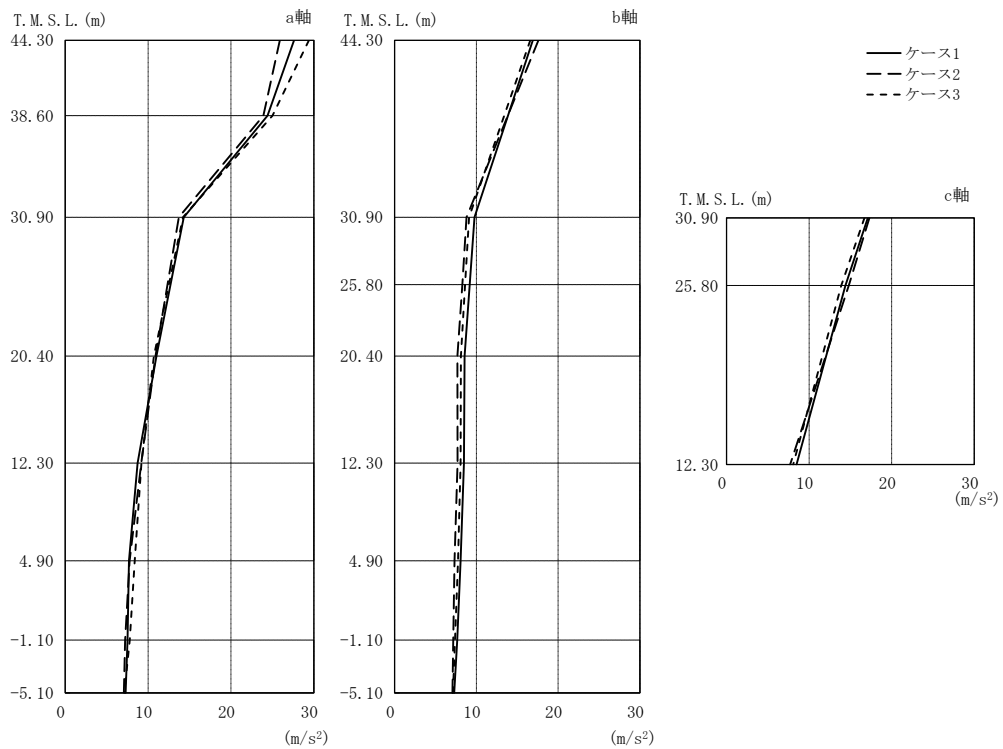


図 4-9 最大応答加速度 (Ss-1, NS 方向)

表 4-3 最大応答加速度 (Ss-1, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	②	③
a 軸	1	27.6	25.9	29.4
	3	24.4	23.9	25.0
	4	14.3	13.7	14.2
	9	11.0	10.9	10.7
	11	8.73	9.18	9.20
	13	7.69	7.76	8.38
	15	7.51	7.23	7.79
b 軸	2	16.9	17.6	16.6
	5	9.77	8.79	9.10
	7	9.18	8.28	8.62
	10	8.55	7.67	8.10
	12	8.48	7.70	8.07
	14	8.07	7.32	7.76
	16	7.66	7.18	7.39
17	7.29	7.08	7.13	
c 軸	6	17.1	17.3	16.7
	8	14.4	14.8	13.9

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

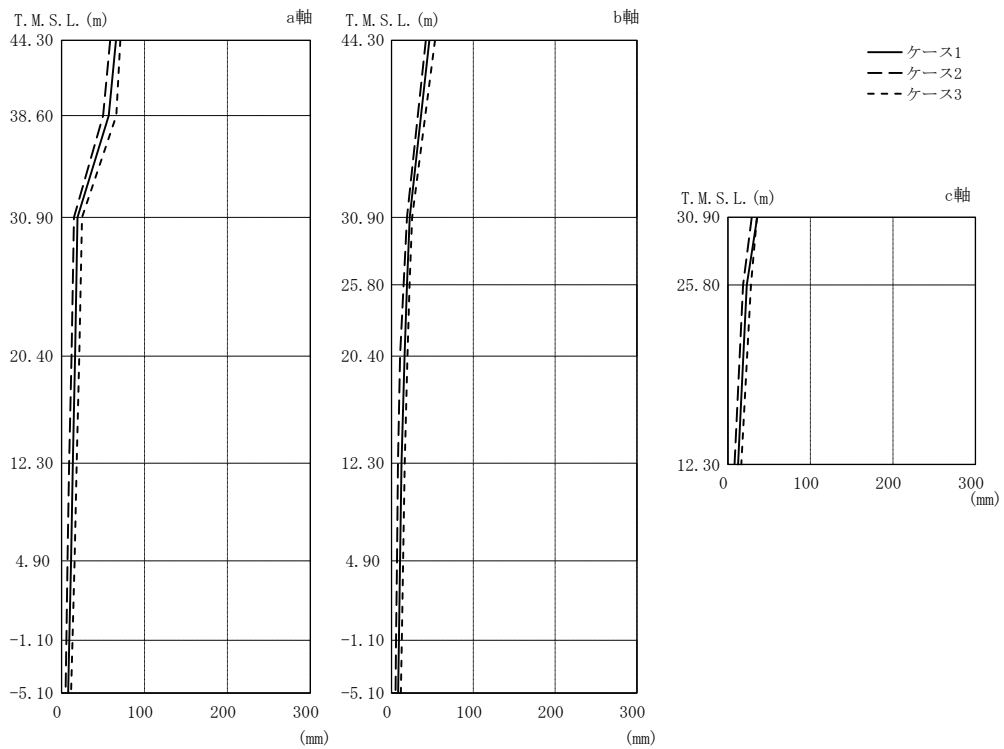


図 4-10 最大応答変位 (Ss-1, NS 方向)

表 4-4 最大応答変位 (Ss-1, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	65.5	58.6	70.9
	3	56.8	50.0	65.9
	4	19.1	14.9	24.6
	9	16.3	11.9	21.2
	11	13.5	9.10	18.2
	13	11.3	7.14	15.7
	15	9.29	5.70	13.1
b 軸	2	46.2	41.9	53.0
	5	22.2	18.8	25.1
	7	18.8	14.6	21.9
	10	15.9	10.4	19.4
	12	12.2	7.89	16.1
	14	10.4	6.53	14.1
	16	8.96	5.49	12.5
c 軸	6	35.4	28.9	35.0
	8	22.8	18.2	27.9

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

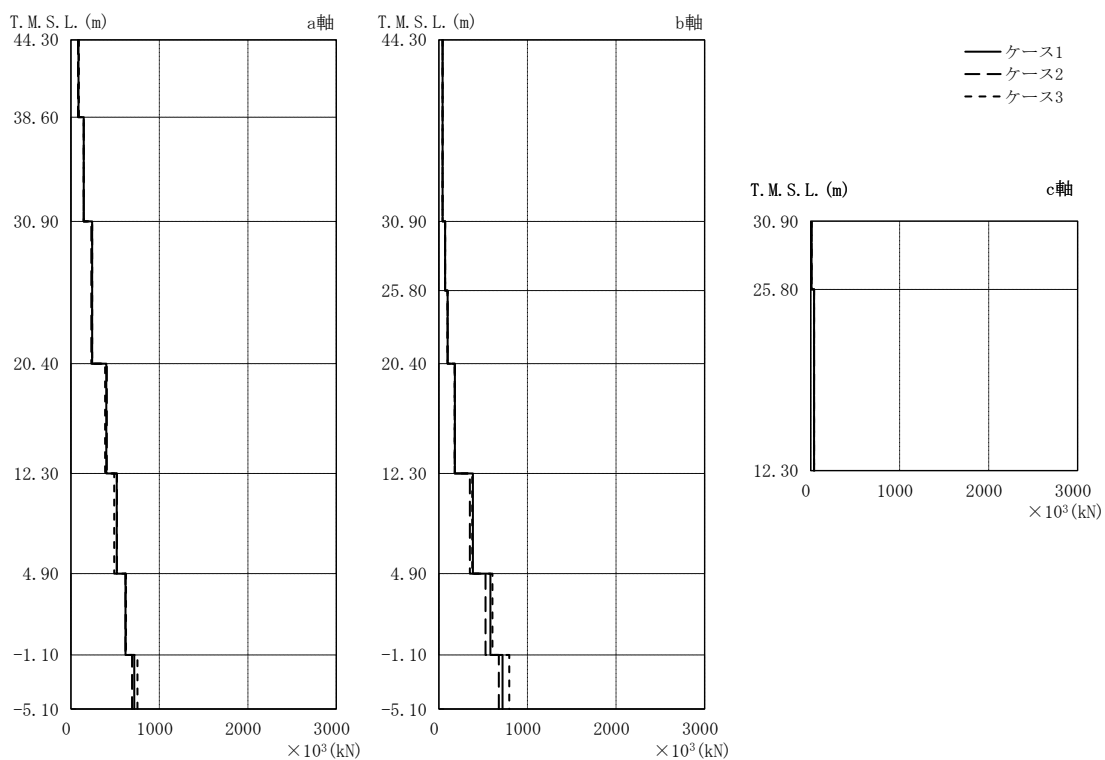


図 4-11 最大応答せん断力 (Ss-1, NS 方向)

表 4-5 最大応答せん断力 (Ss-1, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)		
		①	②	③
a 軸	1	86.3	80.8	90.3
	2	145	145	145
	3	241	232	241
	4	401	406	388
	5	519	521	490
	6	617	618	624
	7	716	692	753
b 軸	9	41.2	41.2	41.2
	10	70.4	70.0	69.7
	11	99.4	98.6	97.9
	12	180	178	178
	13	384	350	377
	14	581	527	605
	15	718	676	794
c 軸	16	10.8	10.8	10.8
	17	38.0	38.6	38.2

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

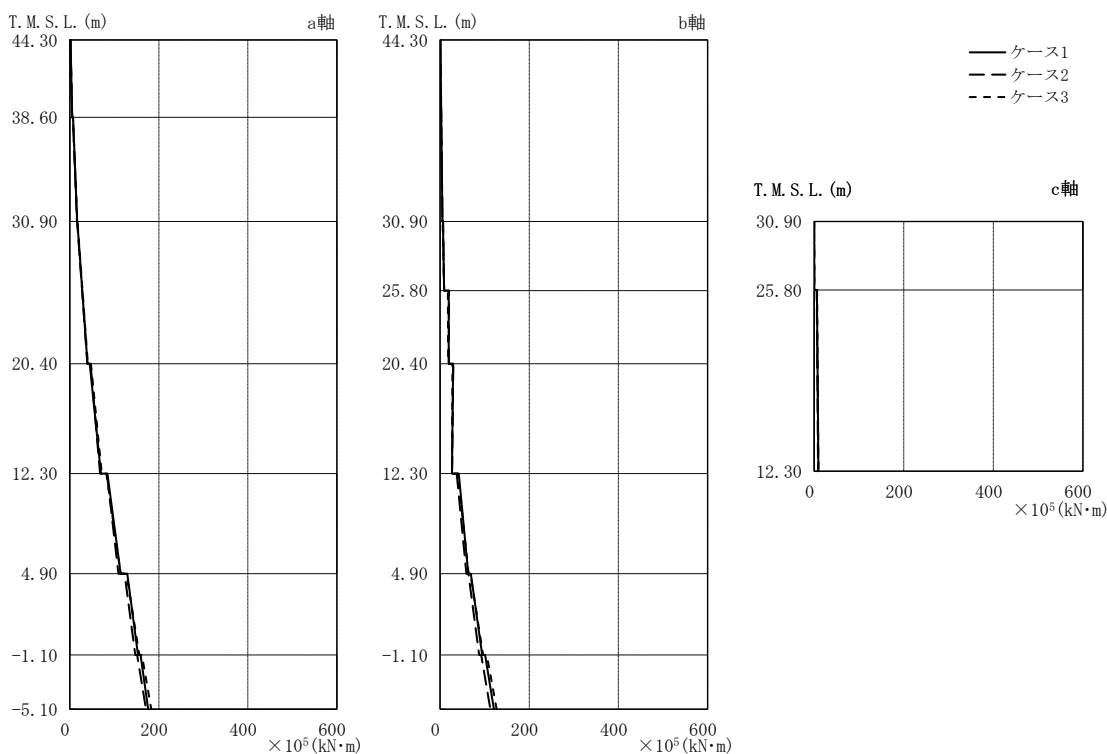


図 4-12 最大応答曲げモーメント (Ss-1, NS 方向)

表 4-6 最大応答曲げモーメント (Ss-1, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	1.27	1.44	1.16
		5.18	4.83	5.36
	2	7.18	6.65	6.75
		16.4	16.1	16.7
	3	16.7	16.3	17.0
		39.8	39.3	40.4
	4	44.8	46.6	47.2
69.7		67.8	71.9	
5	84.3	83.3	81.9	
	114	109	114	
6	129	123	127	
	153	147	156	
7	159	151	162	
	176	171	183	
b 軸	9	0.673	0.778	0.587
		5.54	5.54	5.54
	10	6.44	6.89	5.79
		9.14	9.13	9.13
	11	19.5	20.1	17.6
		19.3	19.7	18.3
	12	29.3	29.8	27.8
26.8		26.9	26.8	
13	41.9	37.4	40.2	
	63.4	59.2	64.2	
14	68.9	63.6	68.2	
	94.7	87.8	96.3	
15	101	92.1	105	
	121	113	127	
c 軸	16	0.272	0.247	0.246
		0.638	0.634	0.607
17	6.30	5.60	6.50	
	9.76	8.80	9.63	

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

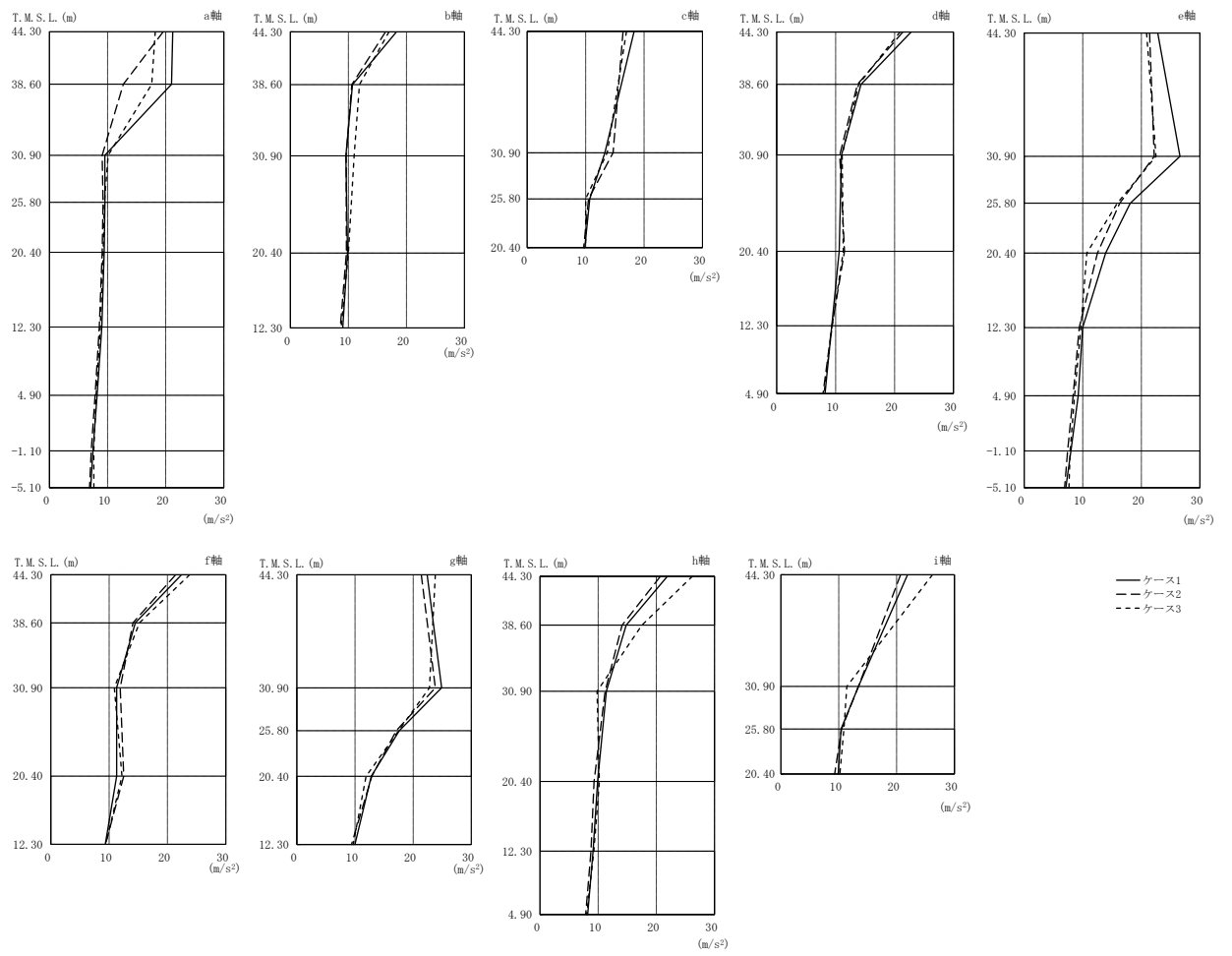


図 4-13 最大応答加速度 (Ss-1, EW 方向)



表 4-7 最大応答加速度 (Ss-1, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	②	③
a 軸	1	21.2	19.6	18.2
	6	21.0	12.7	17.6
	11	9.53	9.07	10.1
	20	9.55	9.23	9.46
	25	9.42	9.07	9.25
	32	9.02	8.58	8.75
	36	8.19	7.85	8.02
	38	7.50	7.19	7.62
	40	7.10	6.90	7.64
b 軸	2	18.3	16.4	17.0
	7	10.7	10.6	11.9
	12	9.57	9.62	11.0
	26	9.85	9.66	10.0
c 軸	19	13.3	14.7	13.7
	21	10.7	10.5	10.0
d 軸	3	22.8	21.4	20.9
	8	14.3	13.7	13.9
	13	11.0	10.7	11.1
	27	10.6	11.5	11.3
	33	9.34	9.37	9.41
e 軸	18	26.6	22.2	22.5
	22	18.1	16.3	15.9
	31	13.9	12.5	10.7
	35	9.98	9.39	9.68
	37	9.22	8.36	8.59
	39	7.98	7.40	7.84
f 軸	4	22.4	21.4	23.8
	9	14.5	14.1	15.2
	14	11.3	11.9	10.9
	28	11.3	12.5	12.2
g 軸	17	24.9	23.8	22.8
	23	17.6	17.1	17.5
	30	12.8	12.9	11.9
h 軸	5	21.9	20.7	26.2
	10	14.8	14.1	17.5
	15	11.4	11.2	9.81
	29	9.90	9.29	10.2
	34	9.12	8.76	9.25
i 軸	16	13.4	13.4	11.4
	24	10.4	10.5	10.9

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

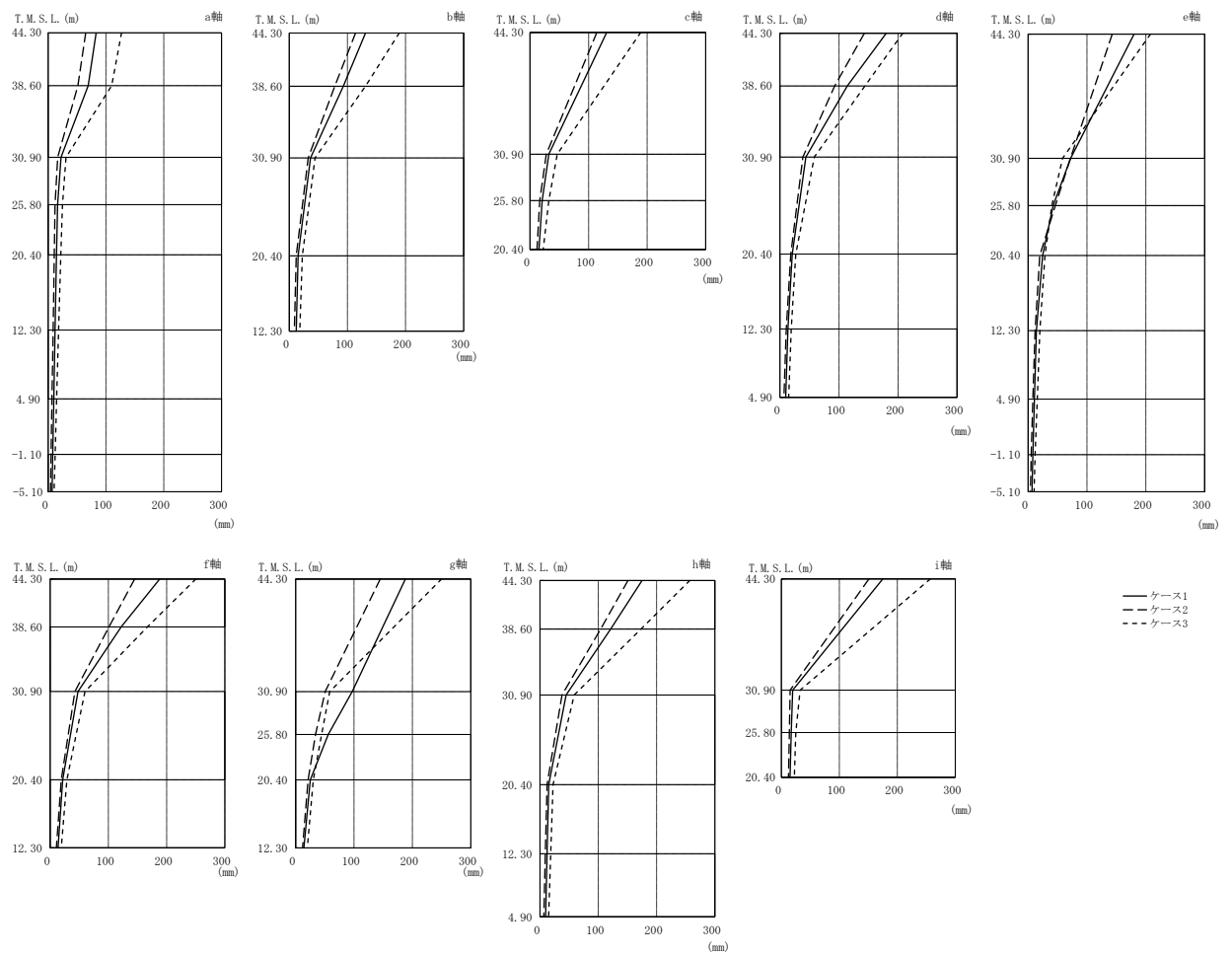


図 4-14 最大応答変位 (Ss-1, EW 方向)

表 4-8 最大応答変位 (Ss-1, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	83.1	65.1	127
	6	69.2	51.4	110
	11	22.3	16.6	30.9
	20	16.3	11.9	24.7
	25	14.4	10.6	21.9
	32	12.0	8.72	18.1
	36	9.72	6.60	14.7
	38	7.84	4.95	12.1
	40	6.65	3.97	10.2
b 軸	2	131	114	189
	7	93.0	78.2	131
	12	36.5	32.5	44.3
	26	15.2	11.9	22.4
c 軸	19	32.2	27.7	46.5
	21	20.7	16.6	32.2
d 軸	3	180	143	208
	8	114	92.6	144
	13	43.8	38.7	58.1
	27	20.8	18.3	26.7
	33	13.5	10.7	19.1
e 軸	18	72.4	72.0	58.6
	22	42.6	46.3	40.4
	31	24.6	19.8	28.7
	35	14.1	11.8	20.0
	37	10.8	8.13	15.6
	39	8.03	5.27	11.9
f 軸	4	188	145	250
	9	122	101	167
	14	47.7	42.5	59.7
	28	21.4	19.0	28.7
g 軸	17	96.8	50.5	58.3
	23	55.8	34.1	44.4
	30	25.0	21.2	30.2
h 軸	5	175	151	257
	10	121	104	173
	15	44.9	37.8	58.7
	29	15.0	12.2	22.3
	34	12.2	9.17	18.4
i 軸	16	19.5	15.1	32.4
	24	17.0	13.8	24.8

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

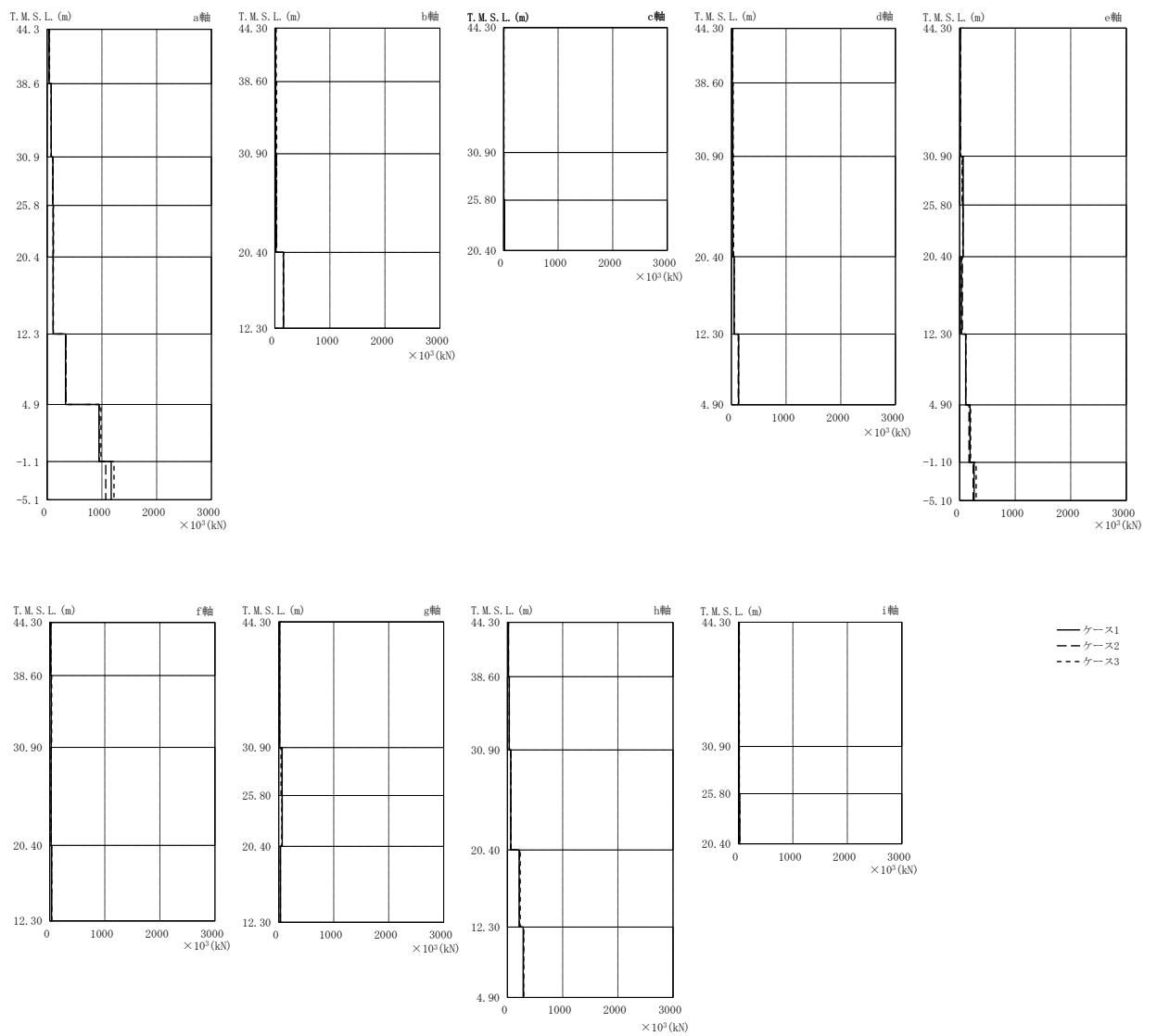


図 4-15 最大応答せん断力 (Ss-1, EW 方向)

表 4-9 最大応答せん断力 (Ss-1, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	35.1	33.4	42.5
	2	74.2	74.2	74.3
	3	105	101	108
	4	110	107	114
	5	108	108	113
	6	335	344	340
	7	946	951	983
	8	1170	1070	1220
b 軸	10	9.14	15.0	25.2
	11	14.5	17.4	32.2
	12	21.4	27.8	33.5
	13	156	158	152
c 軸	14	4.56	4.05	6.17
	15	5.56	4.87	7.17
	16	20.2	19.4	18.4
d 軸	17	16.6	21.3	24.9
	18	24.1	27.0	32.5
	19	22.6	27.1	40.3
	20	49.4	48.9	51.7
	21	134	126	132
e 軸	22	10.9	16.0	15.2
	23	65.3	51.9	44.6
	24	63.8	61.9	56.9
	25	32.8	50.7	32.5
	26	109	113	110
	27	188	170	198
	28	261	244	298
f 軸	29	20.5	19.7	22.6
	30	28.4	28.0	34.4
	31	25.7	27.0	24.0
	32	33.8	35.9	34.5
g 軸	33	19.6	10.4	16.3
	34	59.8	63.3	41.3
	35	62.8	63.0	56.2
	36	30.8	30.3	30.3
h 軸	37	18.4	18.1	18.8
	38	31.3	34.7	34.5
	39	60.7	61.2	63.6
	40	212	217	231
	41	285	292	295
i 軸	42	12.0	10.6	15.4
	43	14.4	13.1	17.1
	44	22.0	21.4	23.8

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

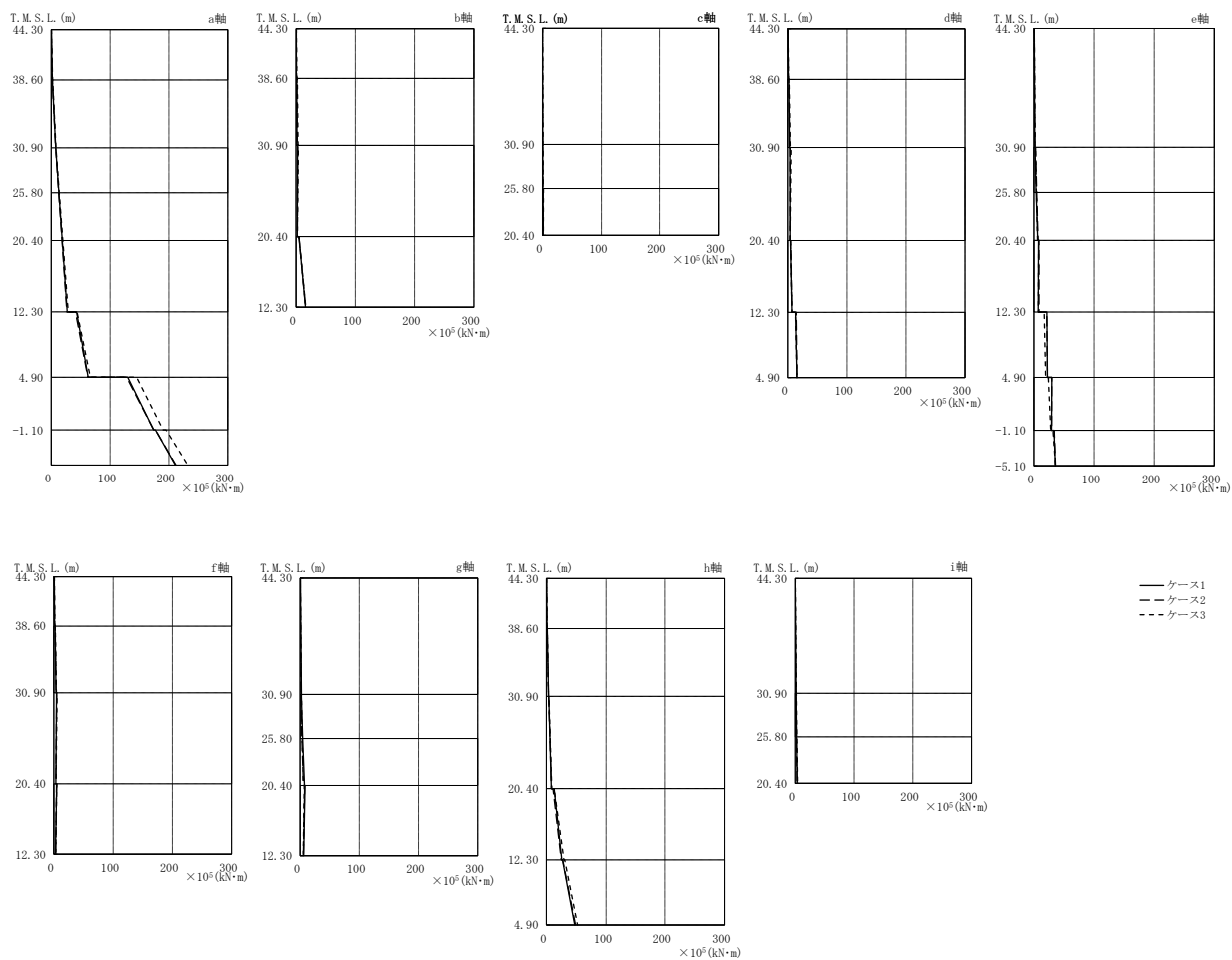


図 4-16 最大応答曲げモーメント (Ss-1, EW 方向)

表 4-10 最大応答曲げモーメント (Ss-1, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	0.323	0.308	0.391
		2.00	1.90	2.42
	2	2.01	1.92	2.56
		7.71	7.60	8.07
	3	7.71	7.63	8.06
		13.0	12.7	13.6
	4	13.0	12.7	13.6
		18.9	18.4	19.7
5	18.9	18.4	19.7	
	27.3	26.7	28.9	
6	43.0	41.2	43.9	
	62.7	62.2	66.4	
7	130	128	145	
	174	174	190	
8	177	177	195	
	211	212	232	
b 軸	10	0.555	0.474	0.639
		0.611	0.883	1.59
	11	1.28	1.51	2.27
		1.68	2.24	3.34
12	2.61	3.06	3.99	
	2.16	2.25	2.31	
13	4.87	4.90	4.71	
	16.0	16.2	16.5	
c 軸	14	0.190	0.203	0.228
		0.640	0.572	0.876
	15	0.640	0.572	0.876
d 軸	16	0.847	0.751	1.14
		1.12	1.06	1.75
	1.36	1.36	1.48	
e 軸	17	0.606	0.591	0.621
		1.17	1.38	1.54
	18	1.89	1.95	2.39
		3.08	3.42	4.34
	19	3.84	4.09	5.69
3.94		4.03	3.91	
f 軸	20	4.65	5.19	4.52
		6.95	6.99	7.06
	21	13.1	14.3	12.9
g 軸	22	0.461	0.435	0.465
		1.36	1.78	1.93
	23	1.79	2.72	2.47
		3.55	4.54	3.98
	24	3.61	4.62	4.11
		6.27	6.79	5.96
	25	7.57	8.34	7.81
		6.99	8.37	7.26
26	21.4	21.3	16.9	
	22.4	22.4	19.4	
27	29.8	29.6	24.0	
	29.2	29.3	27.8	
28	33.2	33.6	31.6	
	35.6	35.8	35.7	
h 軸	29	0.583	0.575	0.811
		1.27	1.34	1.56
	30	2.05	2.18	2.36
		3.62	3.67	4.28
31	4.38	4.86	5.28	
	3.35	3.34	3.73	
32	4.81	4.41	4.94	
	2.53	3.11	3.16	
i 軸	33	0.591	0.490	0.422
		2.21	1.45	2.07
	34	1.95	1.74	2.24
		4.28	2.86	3.45
35	4.36	2.96	3.57	
	7.35	5.69	5.20	
36	8.38	7.73	6.91	
	6.08	5.38	5.35	
j 軸	37	0.316	0.307	0.357
		1.14	1.08	1.10
	38	1.42	1.28	1.53
		3.56	3.57	3.52
	39	3.97	3.81	4.13
8.16		8.35	9.07	
40	12.9	11.1	12.9	
	25.7	24.8	29.3	
41	27.0	27.3	30.7	
	47.4	48.8	52.2	
k 軸	42	0.0819	0.0666	0.314
		1.62	1.46	1.89
	43	1.65	1.48	2.01
		2.26	2.10	2.68
44	2.32	2.08	2.86	
	3.45	3.14	4.08	

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

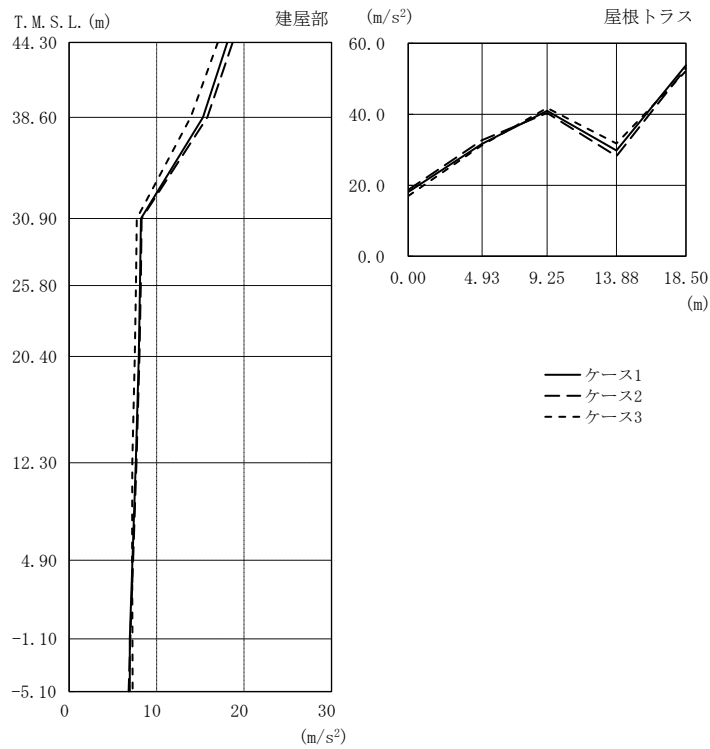


図 4-17 最大応答加速度 (Ss-1, 鉛直方向)

表 4-11 最大応答加速度 (Ss-1, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	②	③
建屋部	1	18.1	18.7	17.0
	2	15.3	15.8	13.9
	3	8.21	8.30	7.74
	4	8.11	8.19	7.65
	5	7.97	8.05	7.51
	6	7.63	7.70	7.22
	7	7.25	7.32	7.21
	8	6.94	7.00	7.25
	9	6.93	6.80	7.26
屋根トラス	1	18.1	18.7	17.0
	11	31.7	32.7	31.3
	12	41.0	40.4	41.8
	13	29.8	28.2	31.8
	14	53.8	53.0	52.2

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル



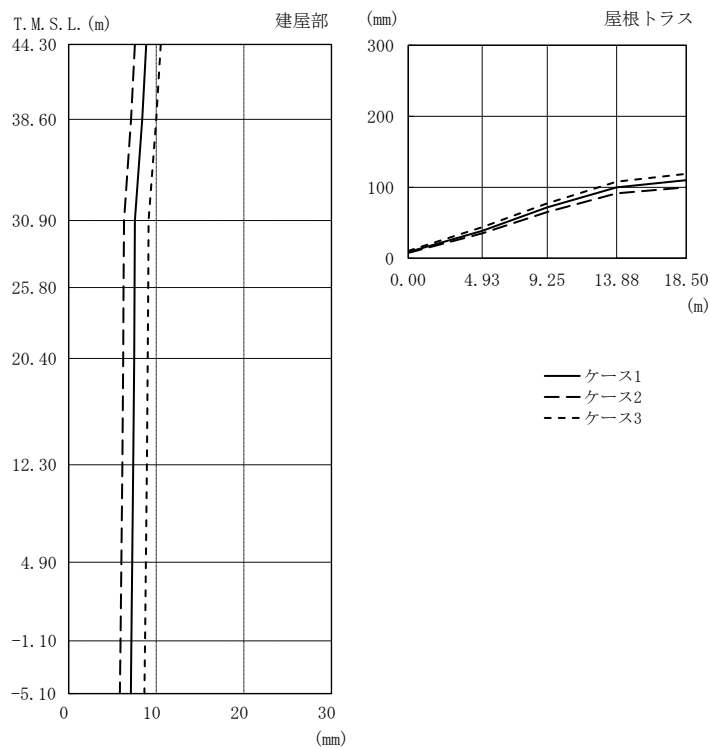


図 4-18 最大応答変位 (S<sub>s</sub>-1, 鉛直方向)

表 4-12 最大応答変位 (S<sub>s</sub>-1, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
建屋部	1	8.86	7.56	10.5
	2	8.40	7.12	10.0
	3	7.56	6.31	9.12
	4	7.52	6.27	9.08
	5	7.48	6.23	9.03
	6	7.36	6.12	8.93
	7	7.25	6.02	8.82
	8	7.15	5.92	8.72
	9	7.09	5.85	8.65
屋根トラス	1	8.86	7.56	10.5
	11	38.7	35.0	43.7
	12	71.8	65.2	77.4
	13	100	91.4	108
	14	110	100	119

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

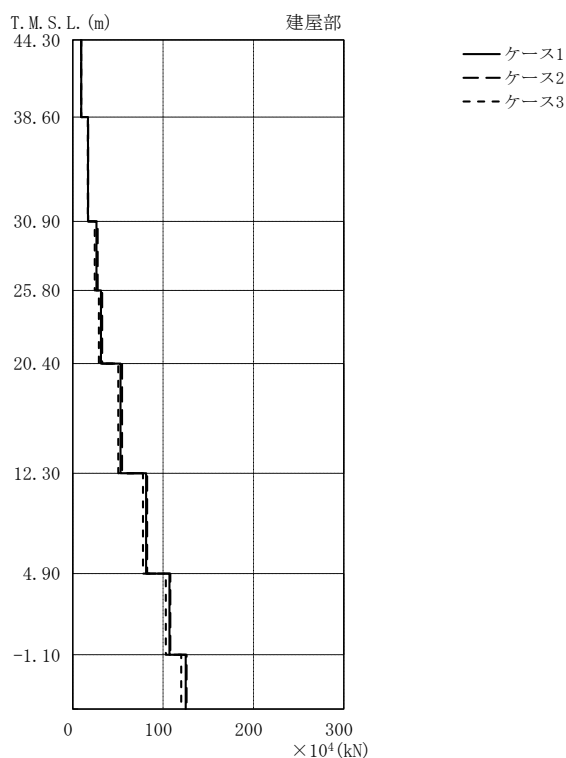


図 4-19 最大応答軸力 (SS-1, 鉛直方向)

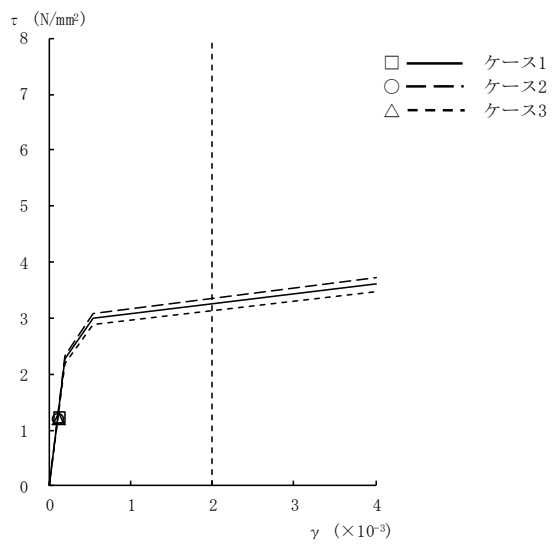
表 4-13 最大応答軸力 (SS-1, 鉛直方向)

部位	部材番号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4$ kN)		
		①	②	③
建屋部	1	9.33	9.18	9.45
	2	16.8	17.0	16.6
	3	26.3	27.5	24.3
	4	31.2	32.6	28.8
	5	52.9	54.6	50.4
	6	81.1	82.3	77.8
	7	107	108	103
	8	125	126	120

注: ①工認モデル

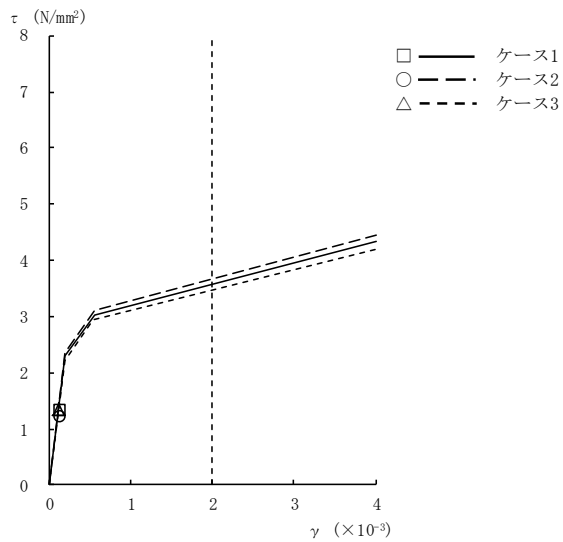
②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル



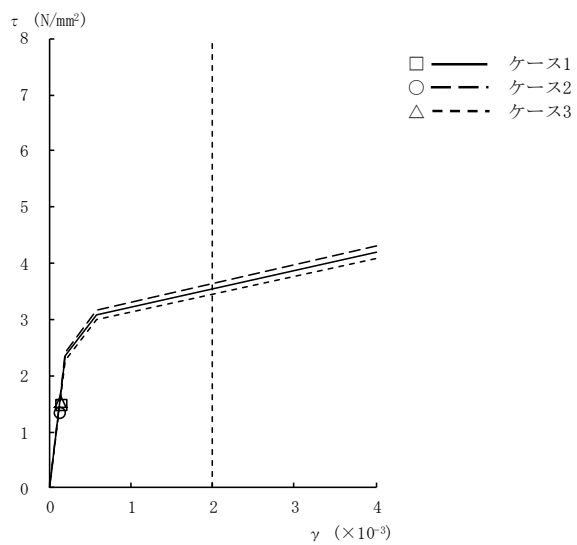
[b 軸]

図 4-20  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-1, NS 方向, 1F) (1/4)



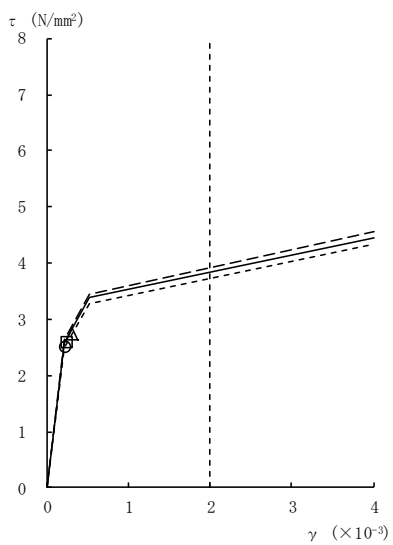
[b 軸]

図 4-20  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-1, NS 方向, B1F) (2/4)

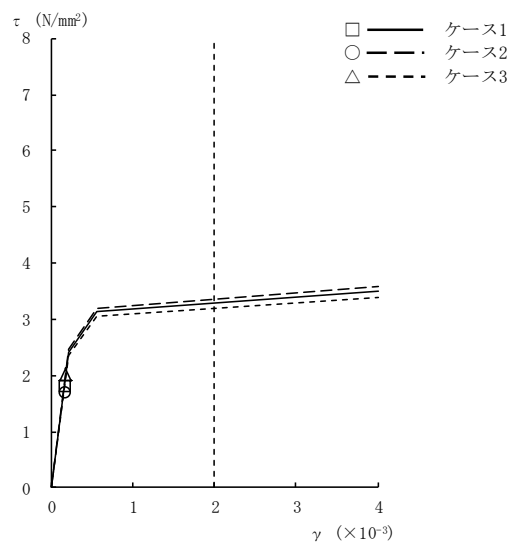


[b 軸]

図 4-20 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-1, NS 方向, MB2F) (3/4)

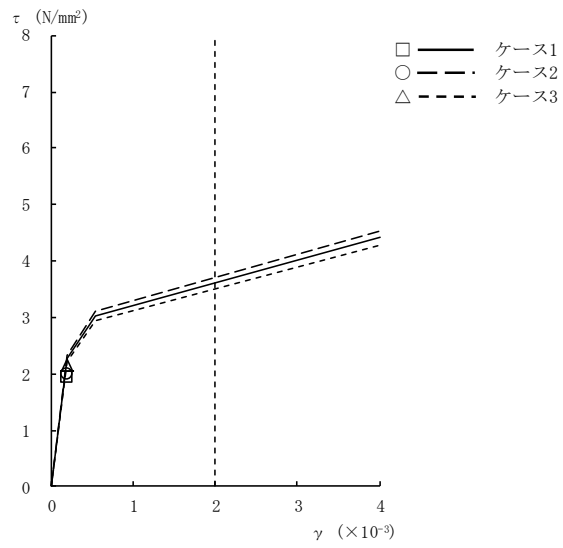


[a 軸]



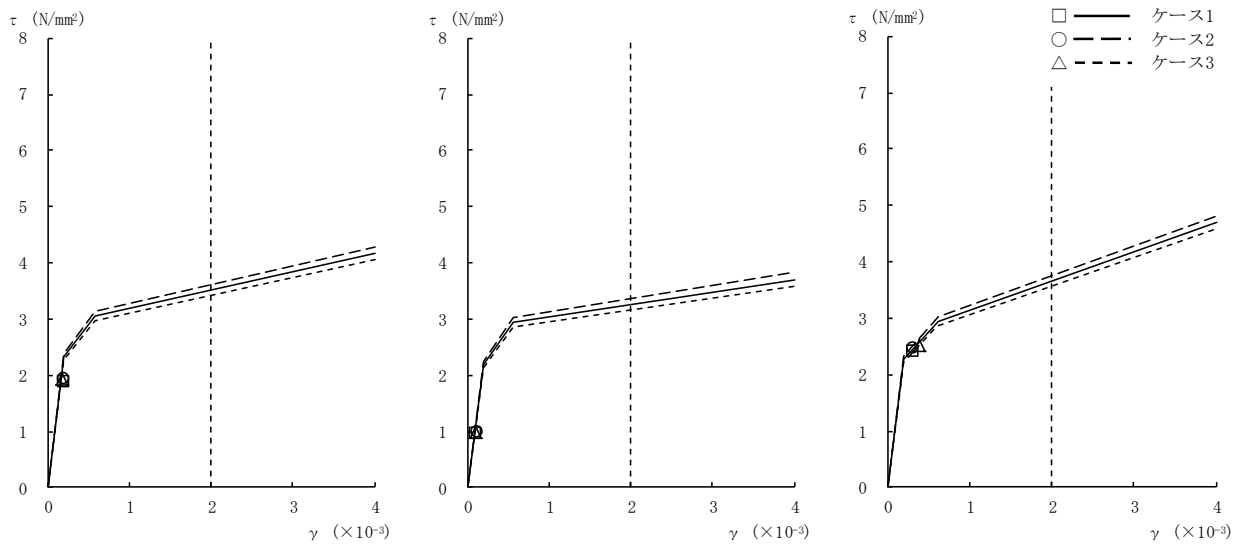
[b 軸]

図 4-20 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-1, NS 方向, B2F) (4/4)



[h 軸]

図 4-21 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-1, EW 方向, 1F) (1/4)



[a 軸]

[e 軸]

[h 軸]

図 4-21 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-1, EW 方向, B1F) (2/4)

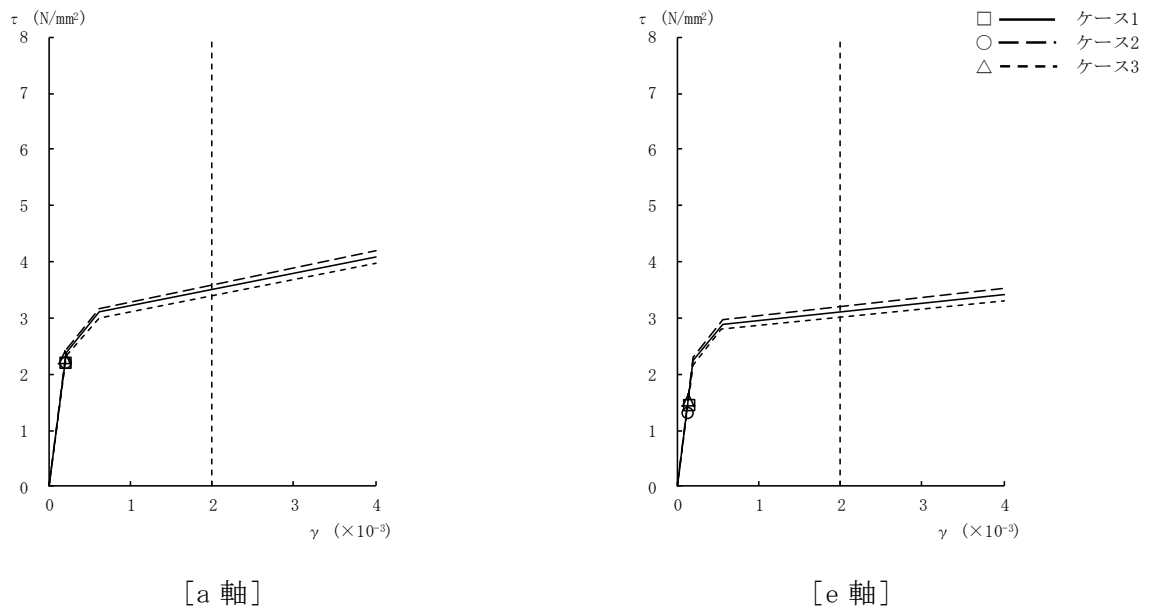


図 4-21  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-1, EW 方向, MB2F) (3/4)

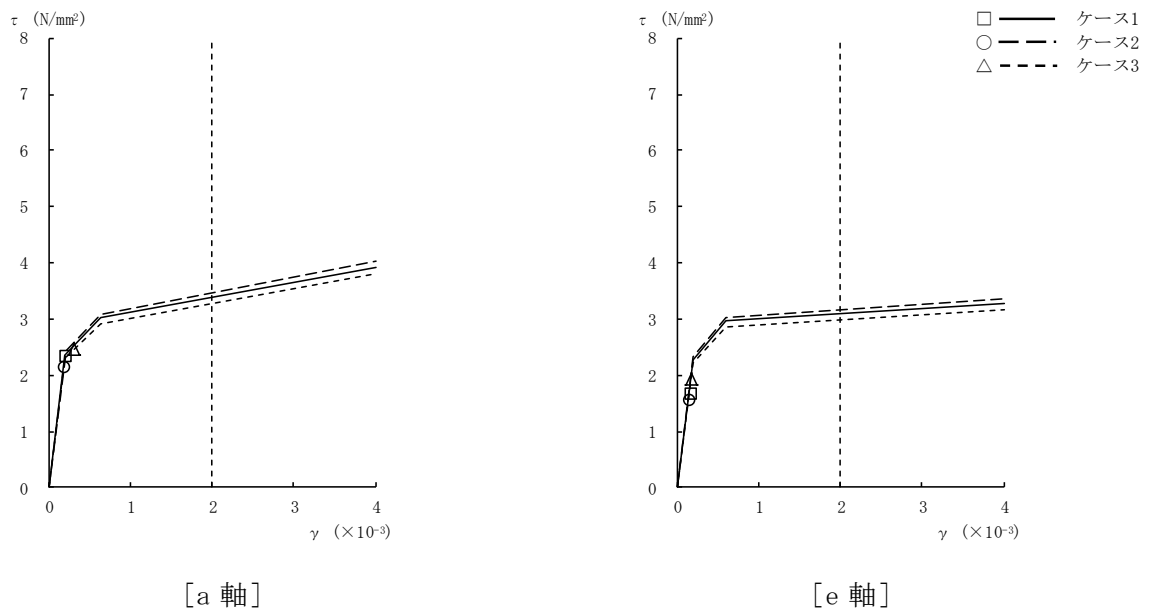


図 4-21  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-1, EW 方向, B2F) (4/4)

表 4-14 地震応答解析結果に基づく接地率（ケース 1）

(a) NS 方向

基準地震動 $S_s$	最大接地圧 ( $\text{kN/m}^2$ )	最大転倒モーメント ( $\times 10^6 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )	最小接地率 (%)
Ss-1	738	38.2	100.0

(b) EW 方向

基準地震動 $S_s$	最大接地圧 ( $\text{kN/m}^2$ )	最大転倒モーメント ( $\times 10^6 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )	最小接地率 (%)
Ss-1	718	31.5	100.0

表 4-15 地震応答解析結果に基づく接地率（ケース 2）

(a) NS 方向

基準地震動 $S_s$	最大接地圧 ( $\text{kN/m}^2$ )	最大転倒モーメント ( $\times 10^6 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )	最小接地率 (%)
Ss-1	700	33.6	100.0

(b) EW 方向

基準地震動 $S_s$	最大接地圧 ( $\text{kN/m}^2$ )	最大転倒モーメント ( $\times 10^6 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )	最小接地率 (%)
Ss-1	721	32.0	100.0

表 4-16 地震応答解析結果に基づく接地率（ケース 3）

(a) NS 方向

基準地震動 $S_s$	最大接地圧 ( $\text{kN/m}^2$ )	最大転倒モーメント ( $\times 10^6 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )	最小接地率 (%)
Ss-1	739	37.7	100.0

(b) EW 方向

基準地震動 $S_s$	最大接地圧 ( $\text{kN/m}^2$ )	最大転倒モーメント ( $\times 10^6 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )	最小接地率 (%)
Ss-1	744	34.5	100.0

#### 4.2.2 建屋剛性の変動による影響

##### (1) 影響検討方針

建屋剛性を変動させた地震応答解析モデルにより固有値解析及び地震応答解析を実施し、基本ケースの結果と比較する。入力地震動は  $S_s-1$  とする。建屋剛性は、基本ケース（実強度  $43.1\text{N/mm}^2$ ）に対してコア強度平均（ $55.7\text{N/mm}^2$ ）及び実強度  $-2\sigma$ （ $37.2\text{N/mm}^2$ ）の変動を考慮する。なお、地盤剛性は基本ケースと同一とする。

##### (2) 固有値解析結果

建屋剛性を変動させた地震応答解析モデルにより固有値解析を実施した。固有値解析結果を表 4-3、刺激関数図を図 4-22～図 4-27 に示す。表、図中においては基本ケースをケース 1、コンクリート強度をコア強度平均としたモデルをケース 4、実強度  $-2\sigma$  としたモデルをケース 5 として示す。

基本ケースに対する建屋剛性を変動させたモデルの固有振動数の変動幅は、 $-2\%$ ～ $+6\%$ 程度である。



表 4-17 固有値解析結果 (ケース 1, ケース 4, ケース 5)

(単位: Hz)

次数	NS方向			EW方向			鉛直方向		
	ケース1	ケース4	ケース5	ケース1	ケース4	ケース5	ケース1	ケース4	ケース5
1	2.74	2.81 (1.03)	2.71 (0.99)	2.56	2.60 (1.02)	2.53 (0.99)	2.56	2.57 (1.00)	2.56 (1.00)
2	3.40	3.56 (1.05)	3.35 (0.98)	3.22	3.35 (1.04)	3.16 (0.98)	4.32	4.33 (1.00)	4.32 (1.00)
3	4.65	4.69 (1.01)	4.64 (1.00)	3.95	4.08 (1.03)	3.90 (0.99)	11.56	11.57 (1.00)	11.56 (1.00)
4	5.52	5.59 (1.01)	5.45 (0.99)	4.44	4.54 (1.02)	4.41 (0.99)	14.22	14.31 (1.01)	14.18 (1.00)
5	5.63	5.83 (1.04)	5.59 (0.99)	5.85	5.95 (1.02)	5.79 (0.99)	17.75	18.86 (1.06)	17.33 (0.98)
6	7.49	7.57 (1.01)	7.46 (1.00)	6.01	6.25 (1.04)	5.92 (0.98)	20.62	20.62 (1.00)	20.61 (1.00)
7	9.18	9.64 (1.05)	8.99 (0.98)	6.56	6.71 (1.02)	6.49 (0.99)	24.70	24.70 (1.00)	24.69 (1.00)
8	10.89	10.96 (1.01)	10.86 (1.00)	6.72	6.85 (1.02)	6.68 (0.99)	28.40	30.07 (1.06)	27.78 (0.98)

注: ( ) 内は, ケース 1 に対する比率を示す。

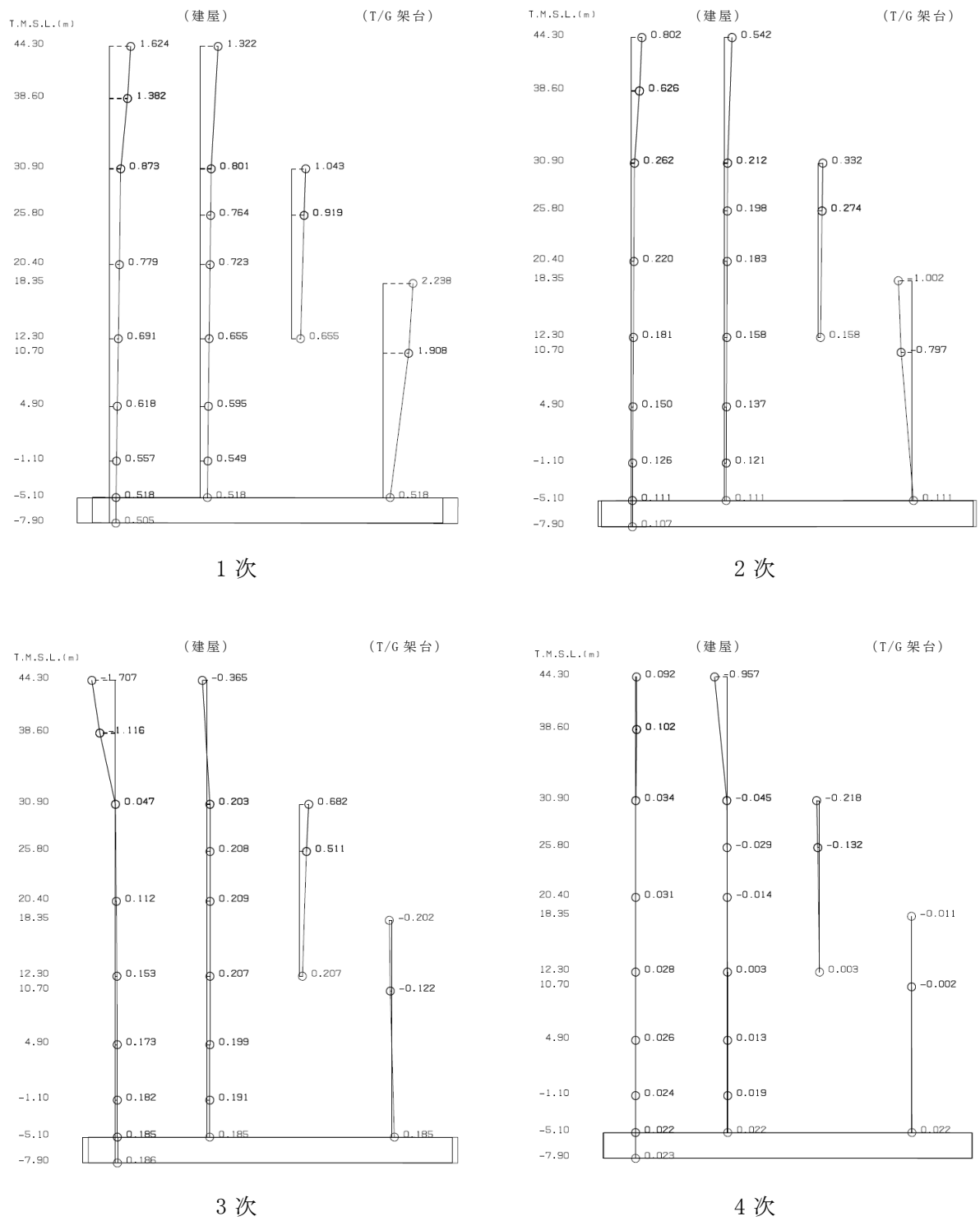


図 4-22 刺激関数図 (ケース 4)  
(NS 方向, Ss-1) (1/2)

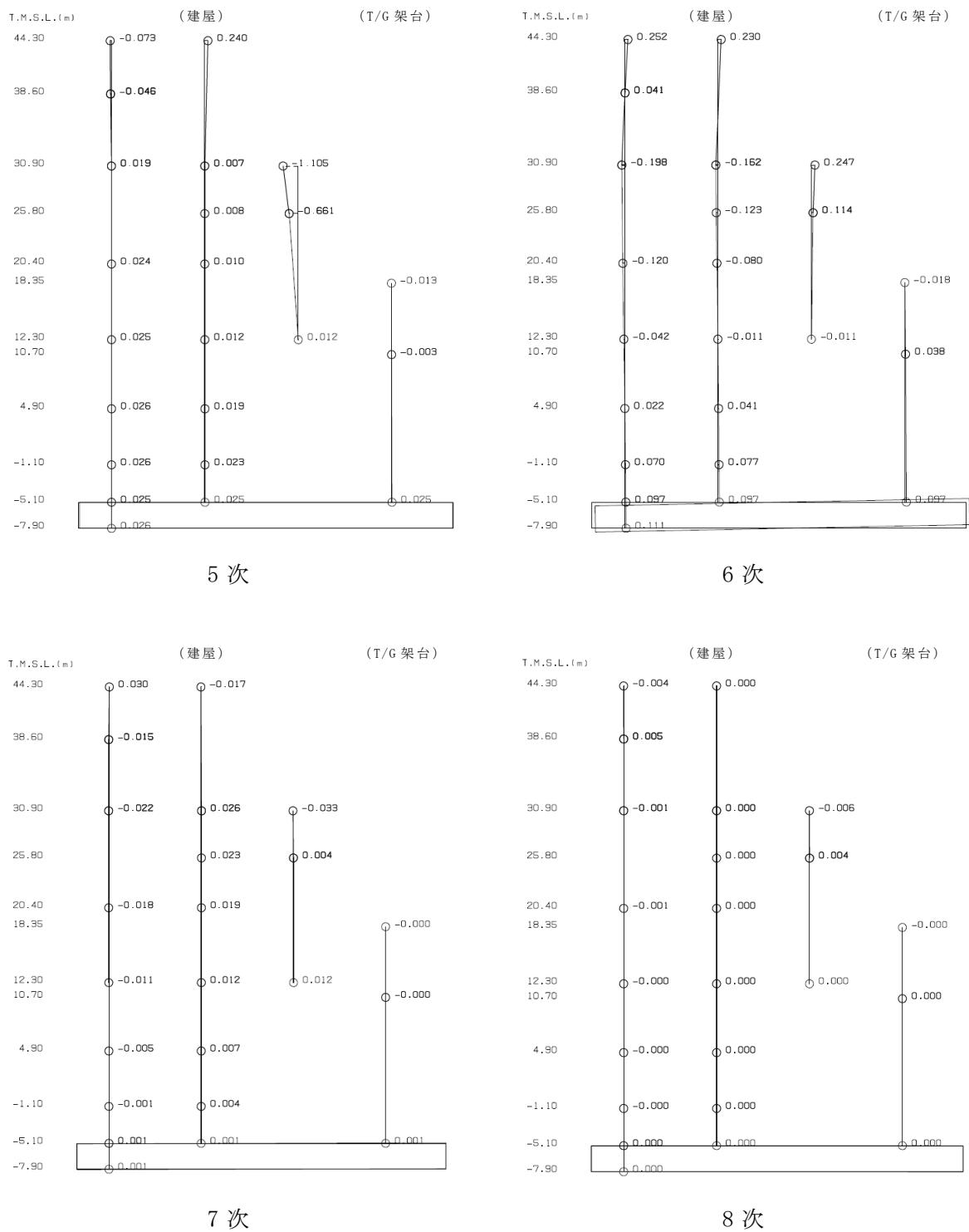
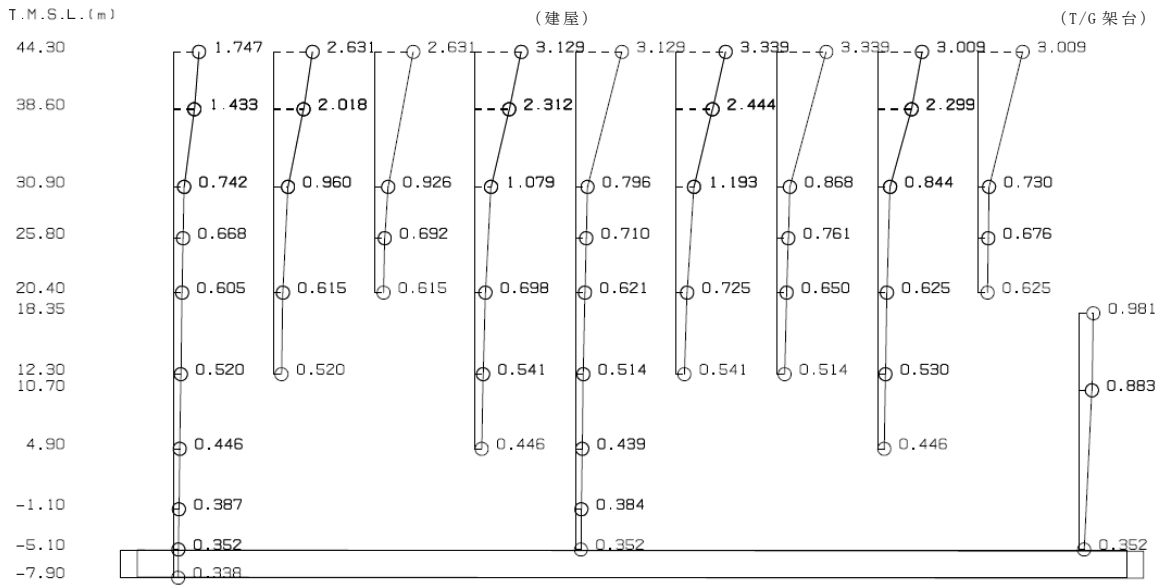
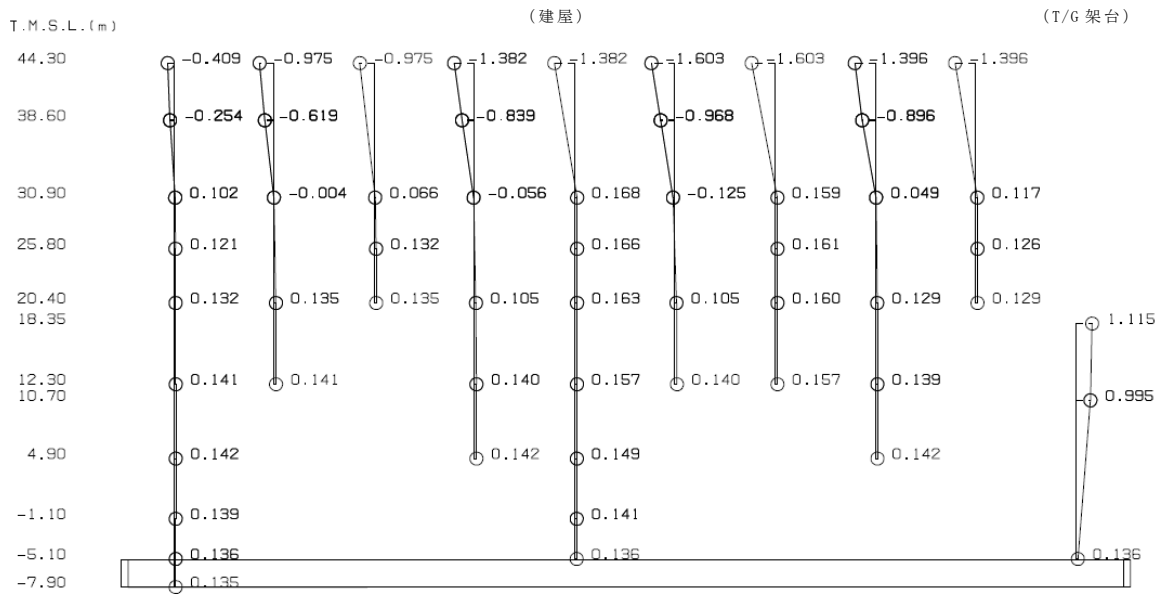


図 4-22 刺激関数図 (ケース 4)  
(NS 方向, Ss-1) (2/2)

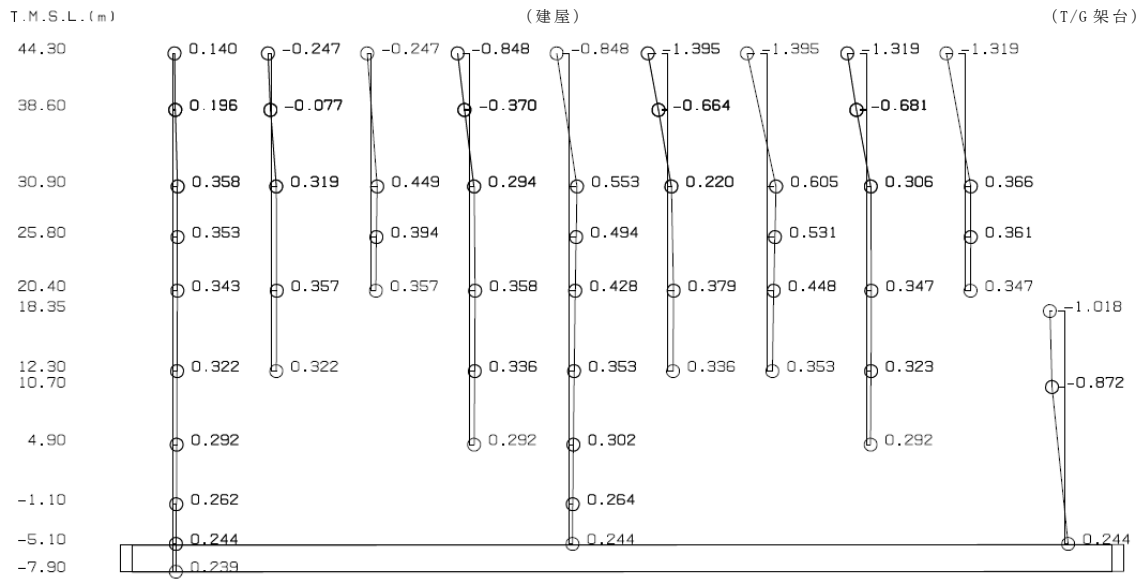


1 次

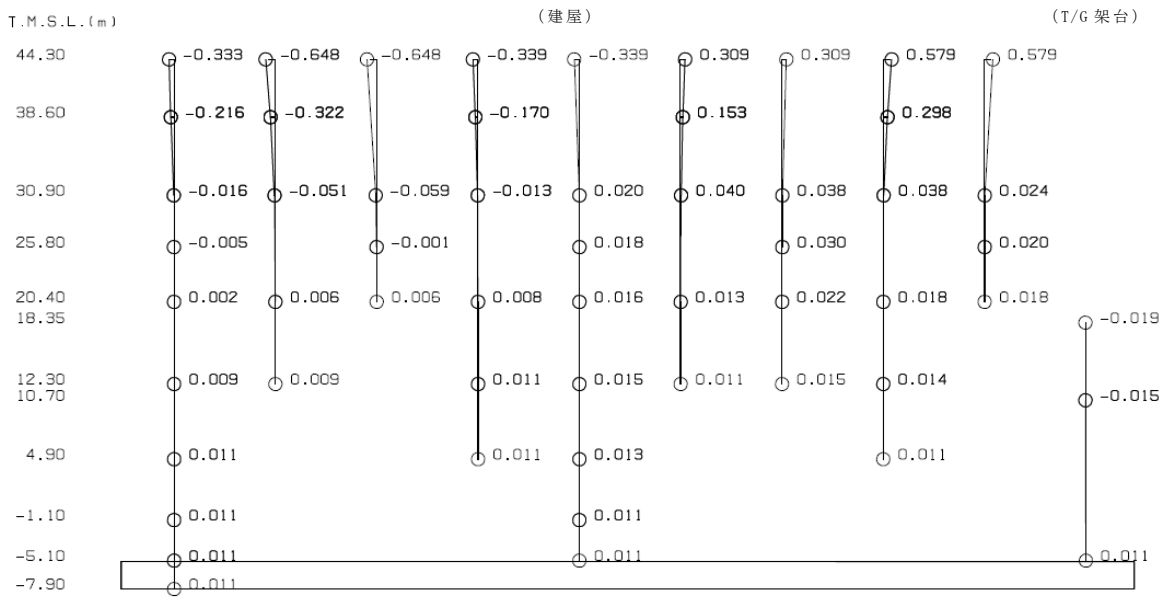


2 次

図 4-23 刺激関数図 (ケース 4)  
(EW 方向, Ss-1) (1/4)

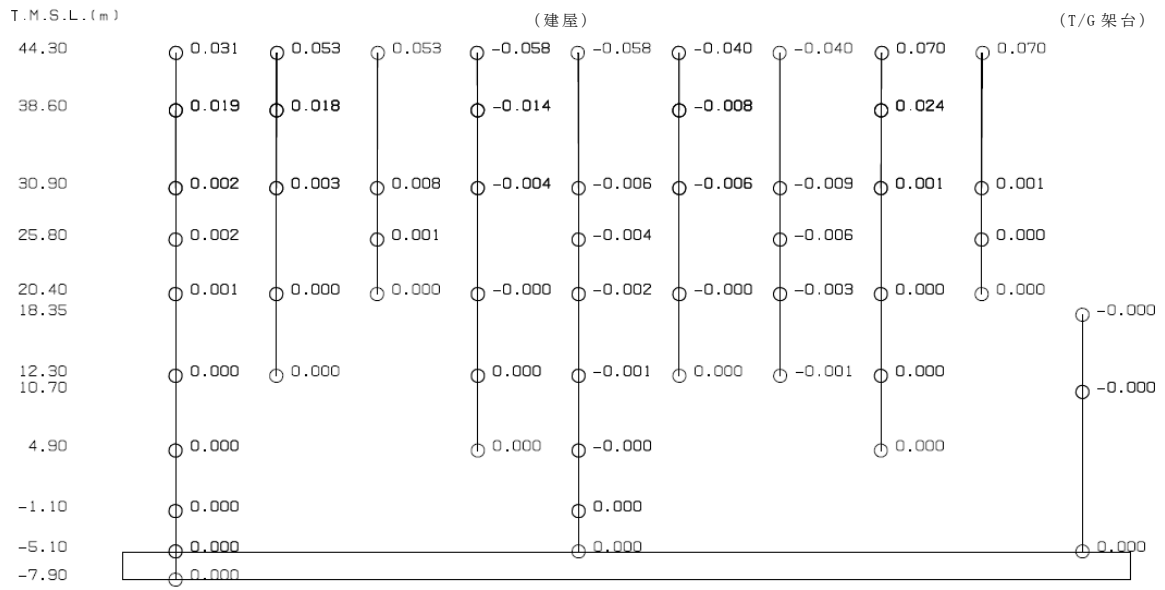


3次

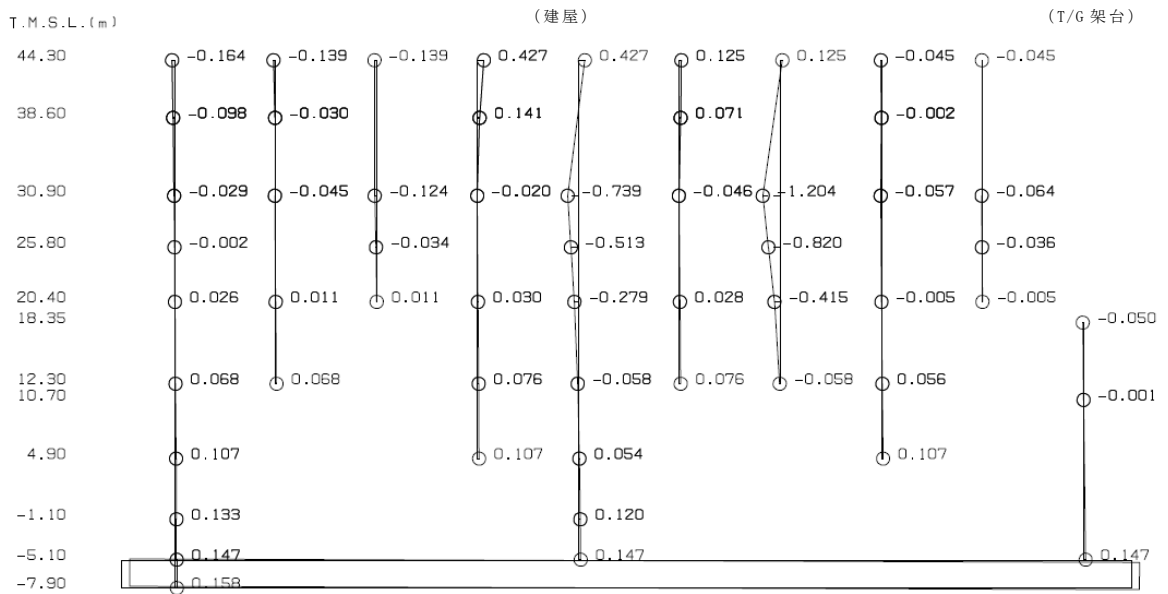


4次

図 4-23 刺激関数図 (ケース 4)  
(EW 方向, Ss-1) (2/4)

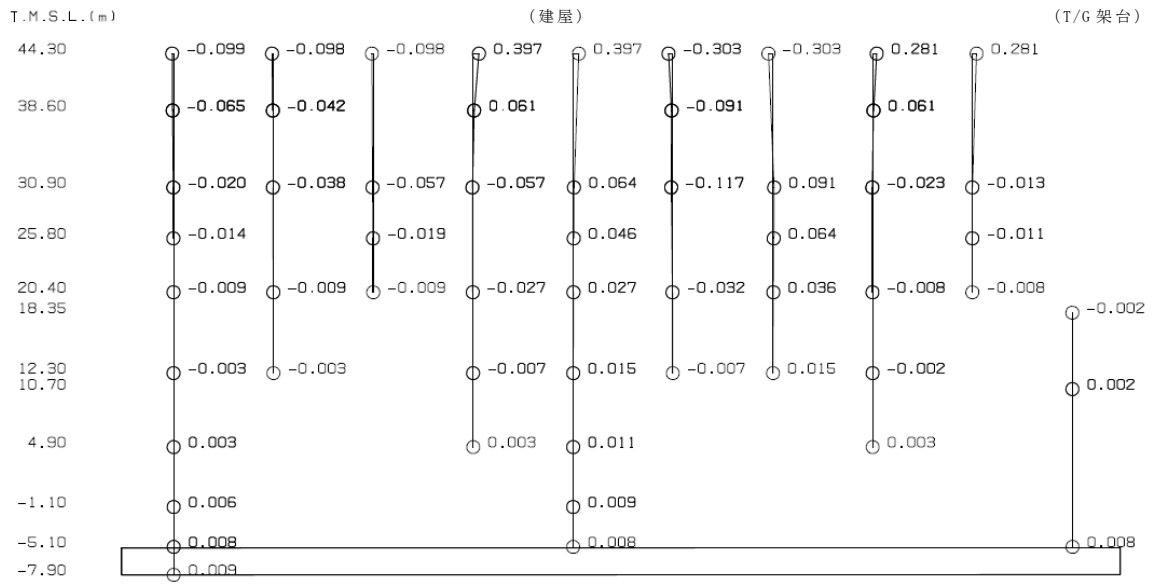


5 次

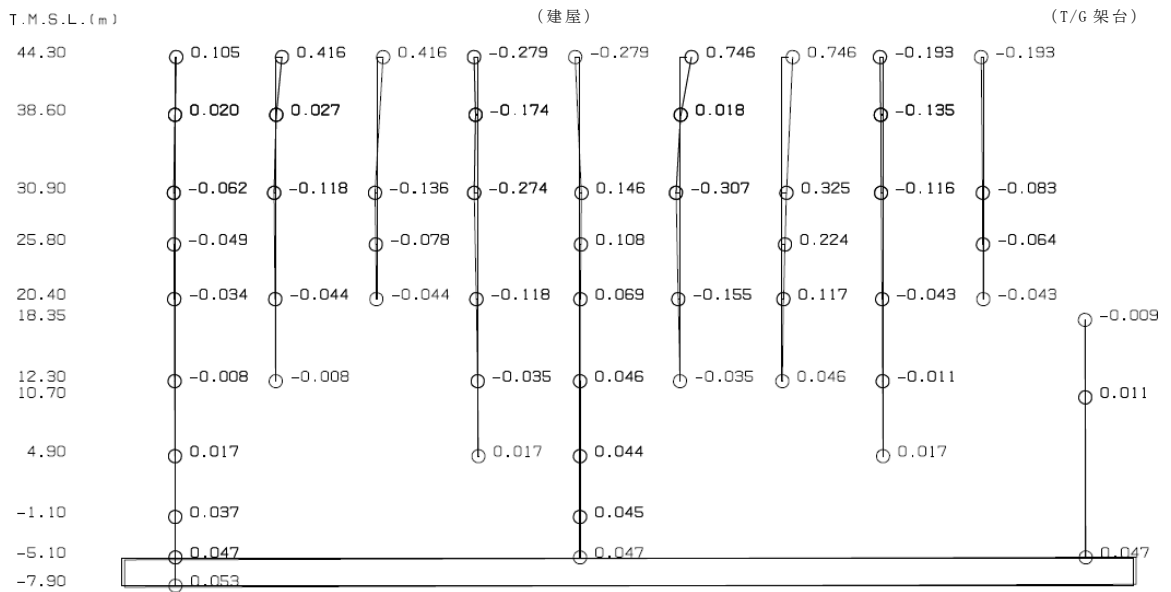


6 次

図 4-23 刺激関数図 (ケース 4)  
(EW 方向, Ss-1) (3/4)

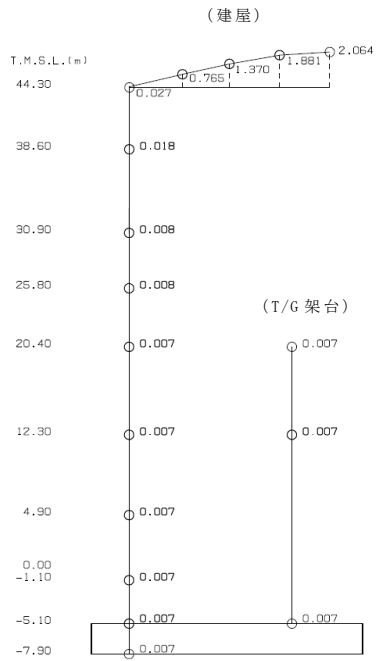


7次



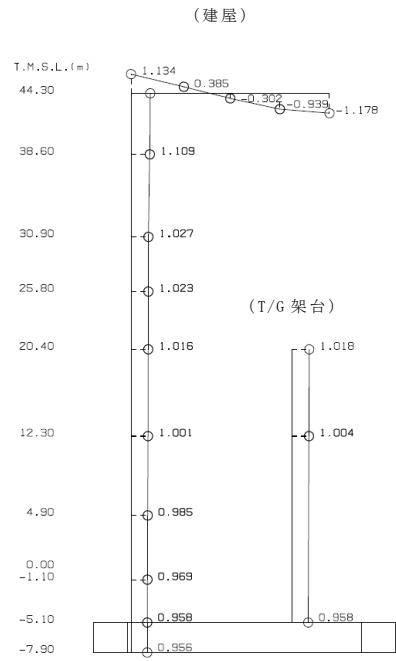
8次

図 4-23 刺激関数図 (ケース 4)  
(EW 方向, Ss-1) (4/4)



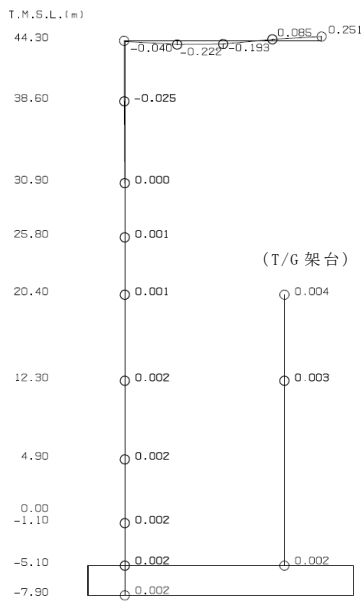
1 次

(建屋)

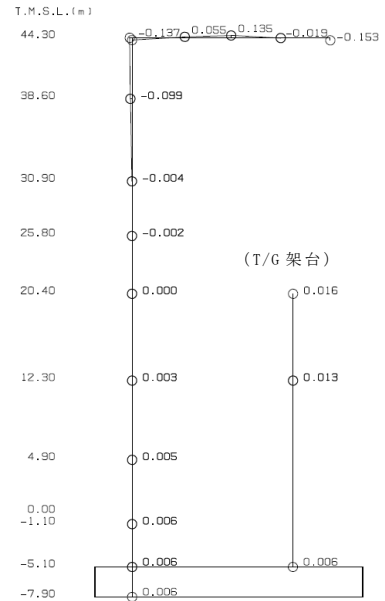


2 次

(建屋)



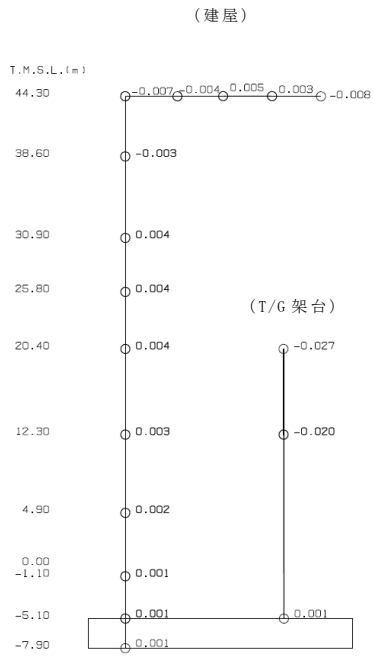
3 次



4 次

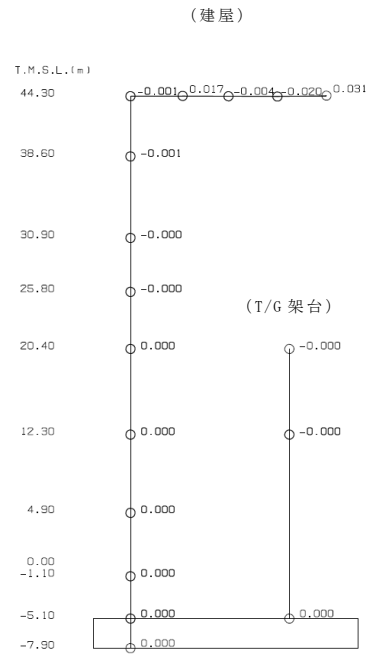
図 4-24 刺激関数図 (ケース 4)  
(鉛直方向, Ss-1) (1/2)





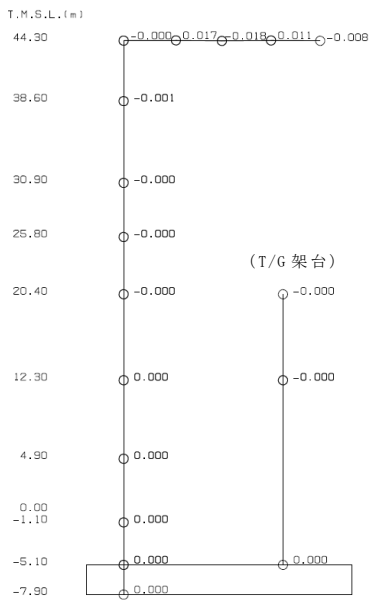
5 次

(建屋)

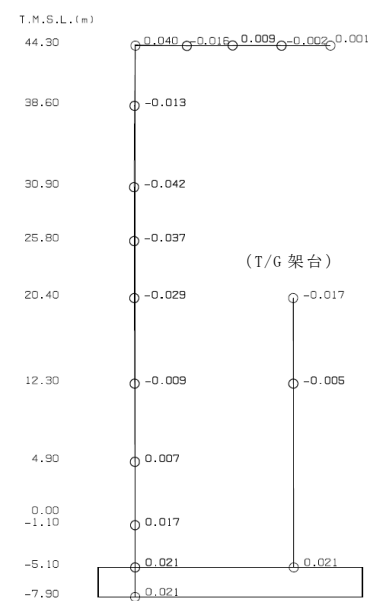


6 次

(建屋)



7 次



8 次

図 4-24 刺激関数図 (ケース 4)  
(鉛直方向, Ss-1) (2/2)

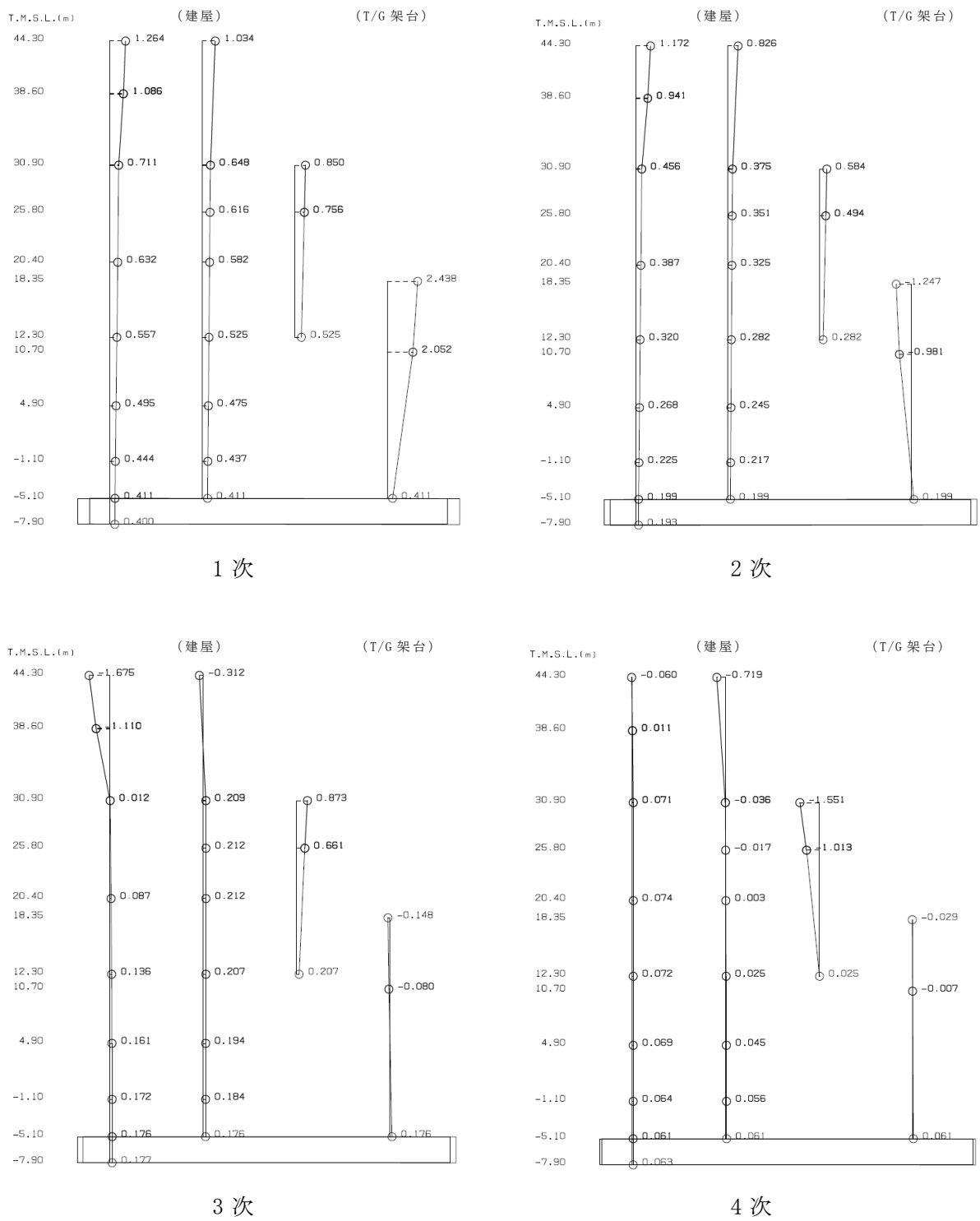
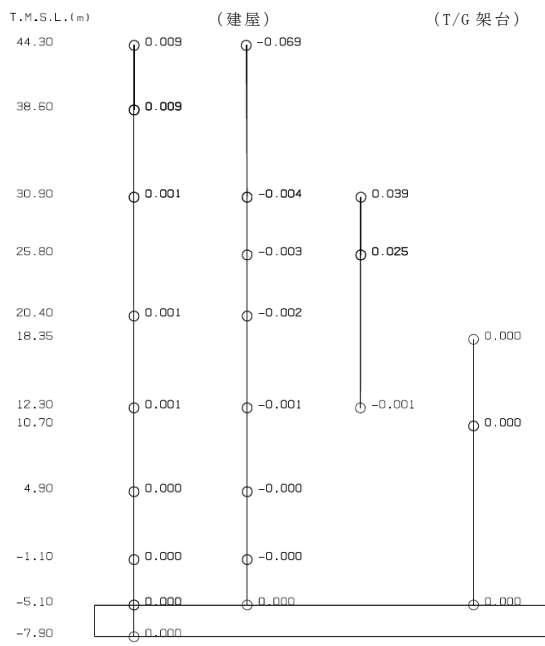
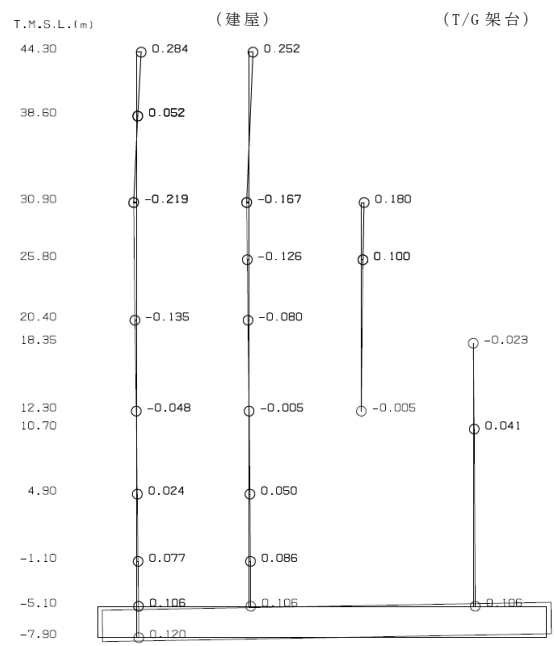


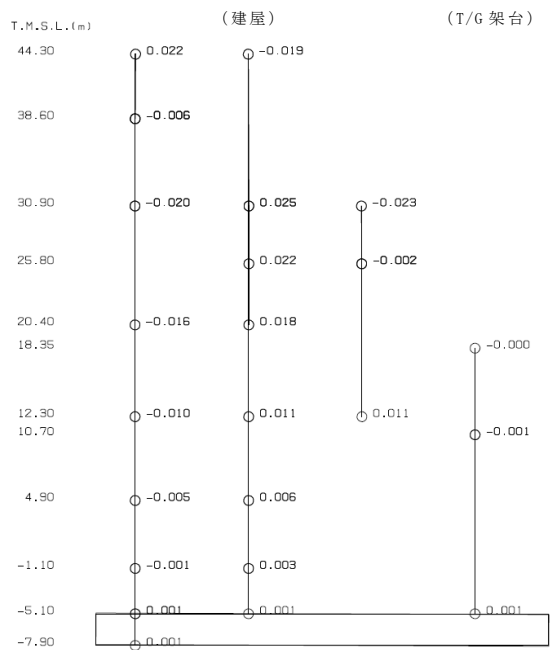
図 4-25 刺激関数図 (ケース 5)  
(NS 方向, Ss-1) (1/2)



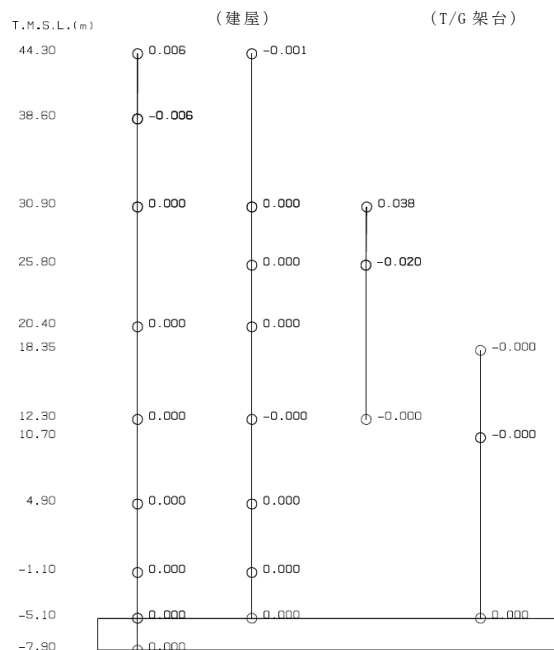
5 次



6 次

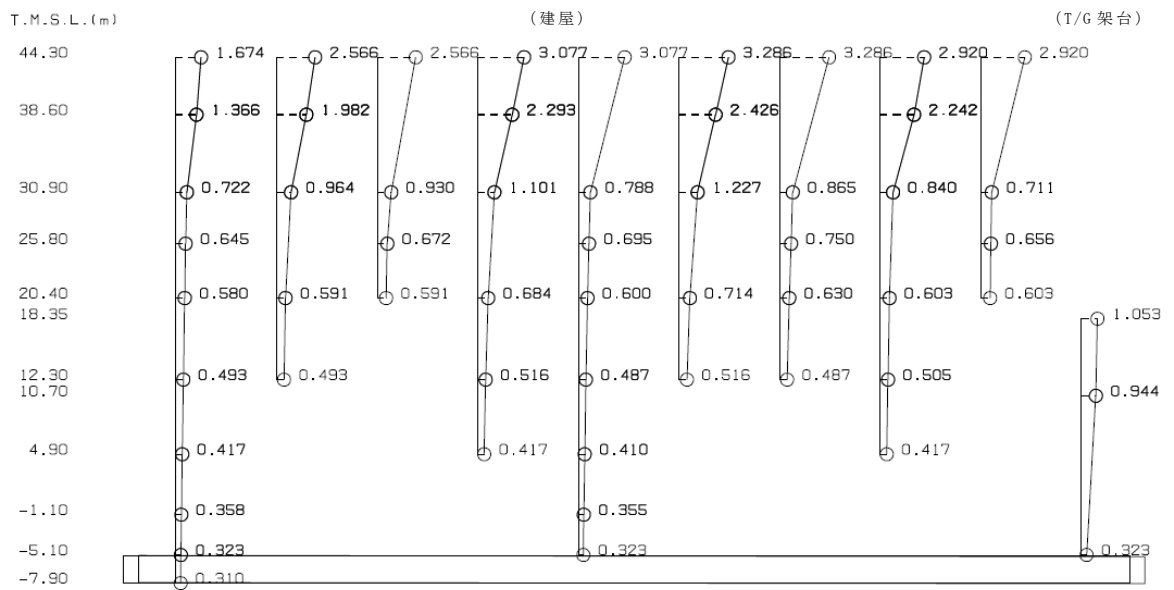


7 次

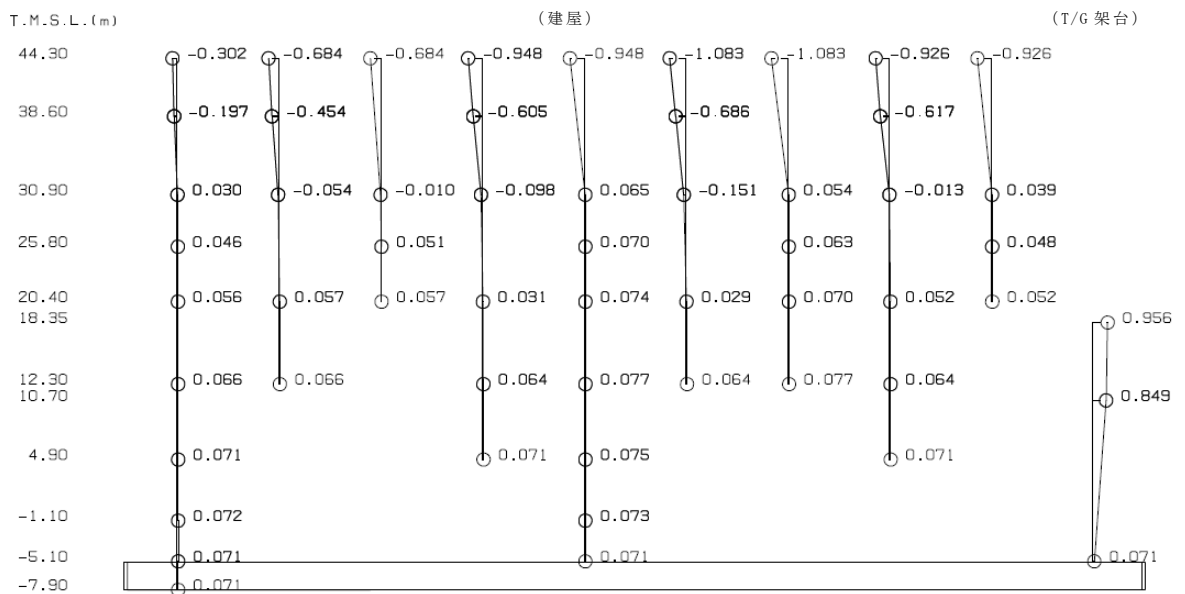


8 次

図 4-25 刺激関数図 (ケース 5)  
(NS 方向, Ss-1) (2/2)

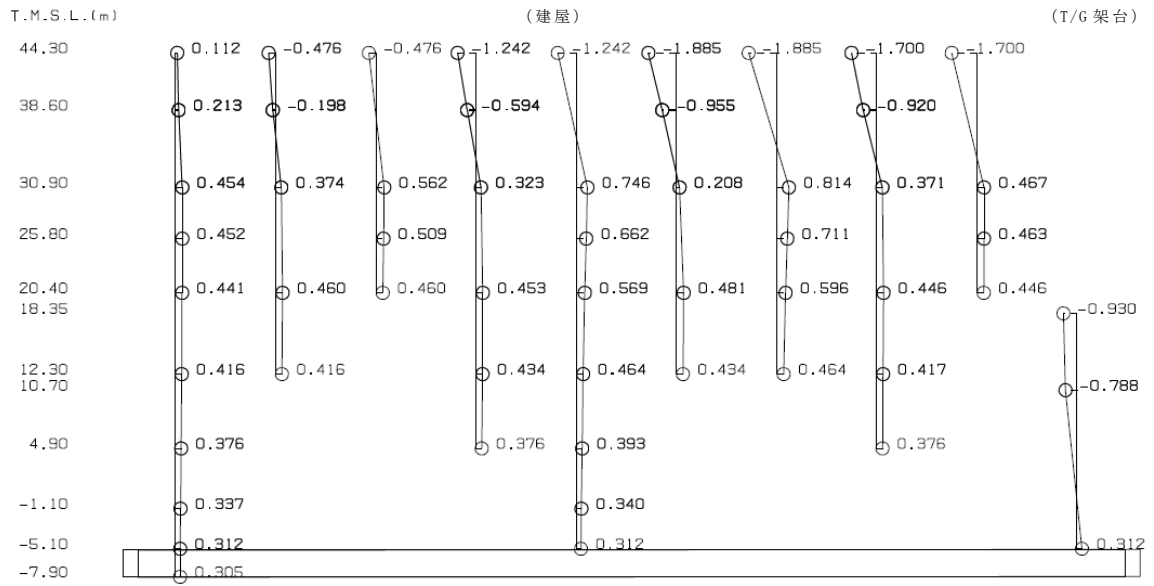


1 次

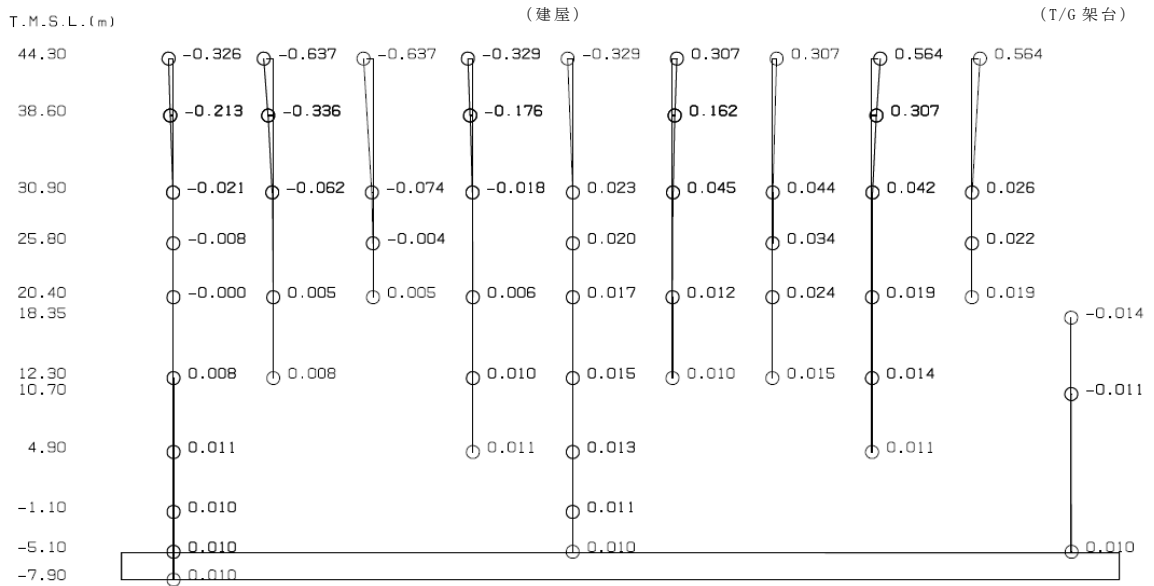


2 次

図 4-26 刺激関数図 (ケース 5)  
(EW 方向, Ss-1) (1/4)

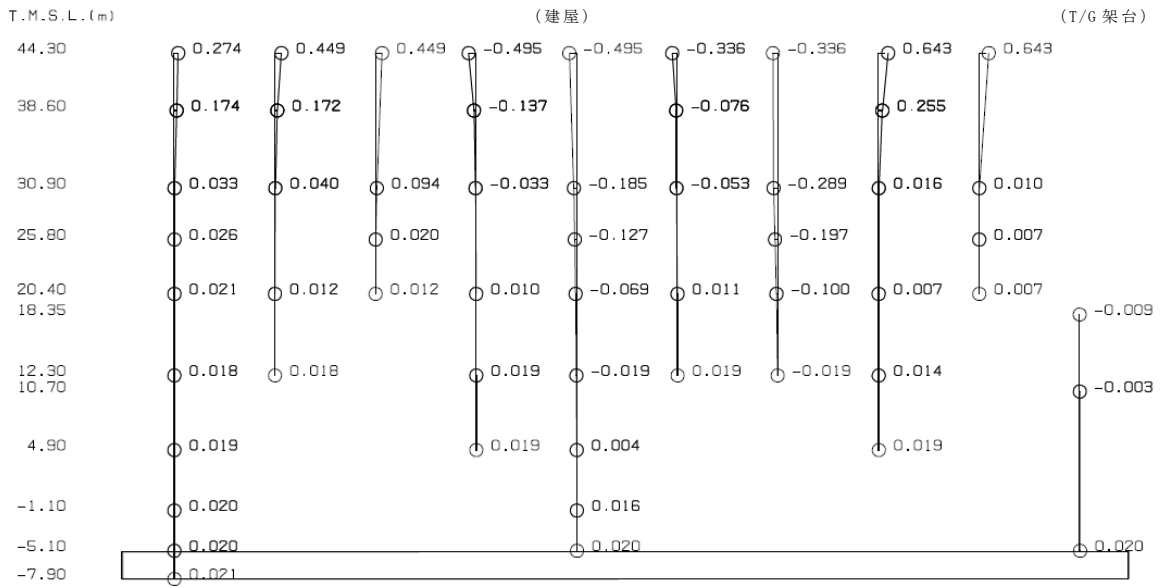


3 次

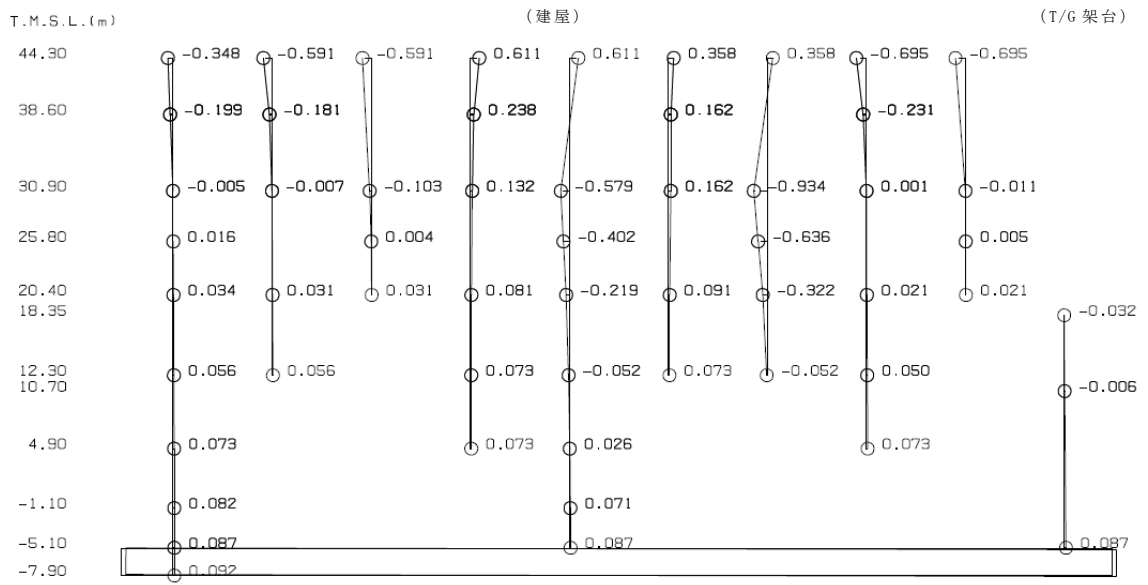


4 次

図 4-26 刺激関数図 (ケース 5)  
(EW 方向, Ss-1) (2/4)

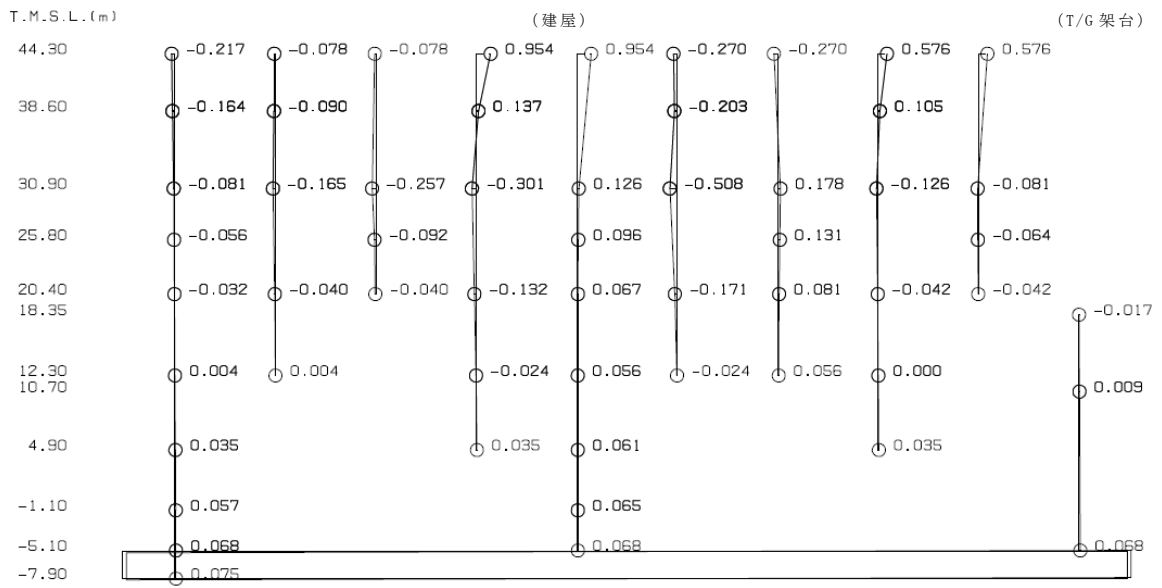


5 次

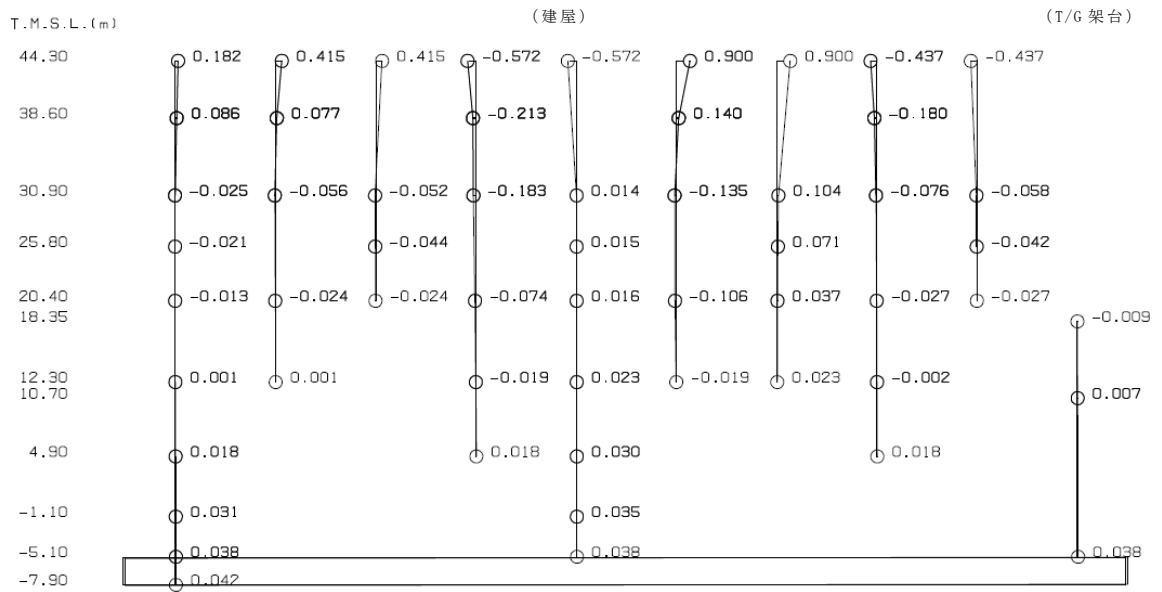


6 次

図 4-26 刺激関数図 (ケース 5)  
(EW 方向, Ss-1) (3/4)

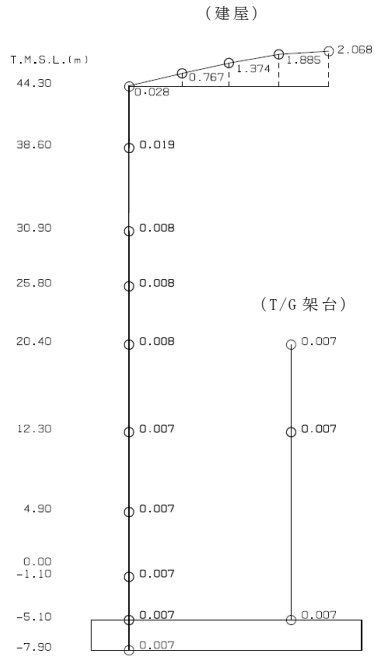


7 次



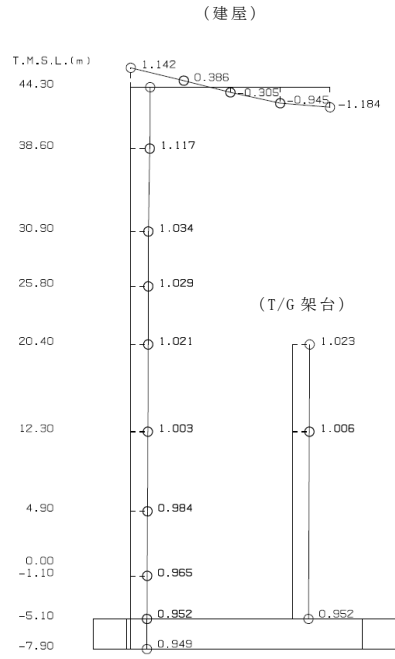
8 次

図 4-26 刺激関数図 (ケース 5)  
(EW 方向, Ss-1) (4/4)



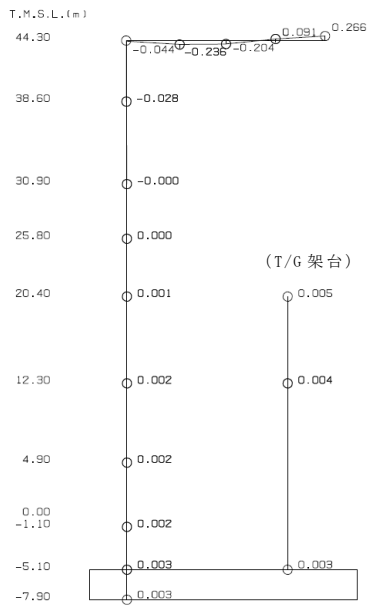
1 次

(建屋)

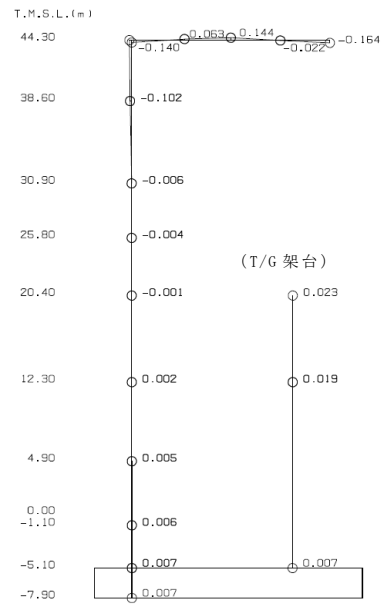


2 次

(建屋)



3 次



4 次

図 4-27 刺激関数図 (ケース 5)  
(鉛直方向, Ss-1) (1/2)





(3) 地震応答解析結果

建屋剛性を変動させた地震応答解析モデルによる地震応答解析結果を基本ケースの結果と比較した。入力地震動は Ss-1 とする。最大応答値の比較を図 4-28～図 4-40 及び表 4-18～表 4-28 に示す。また、接地率を表 4-29～表 4-31 に示す。

水平方向について、ケース 1, 4, 5 の最大応答加速度、最大応答せん断力、最大応答曲げモーメント、最大せん断ひずみは概ね同等である。最大応答変位については、ケース 4 で小さくなり、ケース 5 で大きくなる傾向であることを確認した。

鉛直方向についても、水平方向と同様にケース 1, 4, 5 の最大応答加速度、最大応答軸力は概ね同等であり、最大応答変位については、ケース 4 で小さくなり、ケース 5 で大きくなる傾向であることを確認した。

これらは、建屋剛性が大きくなる側に変動する場合は、剛性の増加に伴い変位は小さくなり、小さくなる側に変動する場合は、剛性の減少に伴い変位は大きくなったと考えられる。

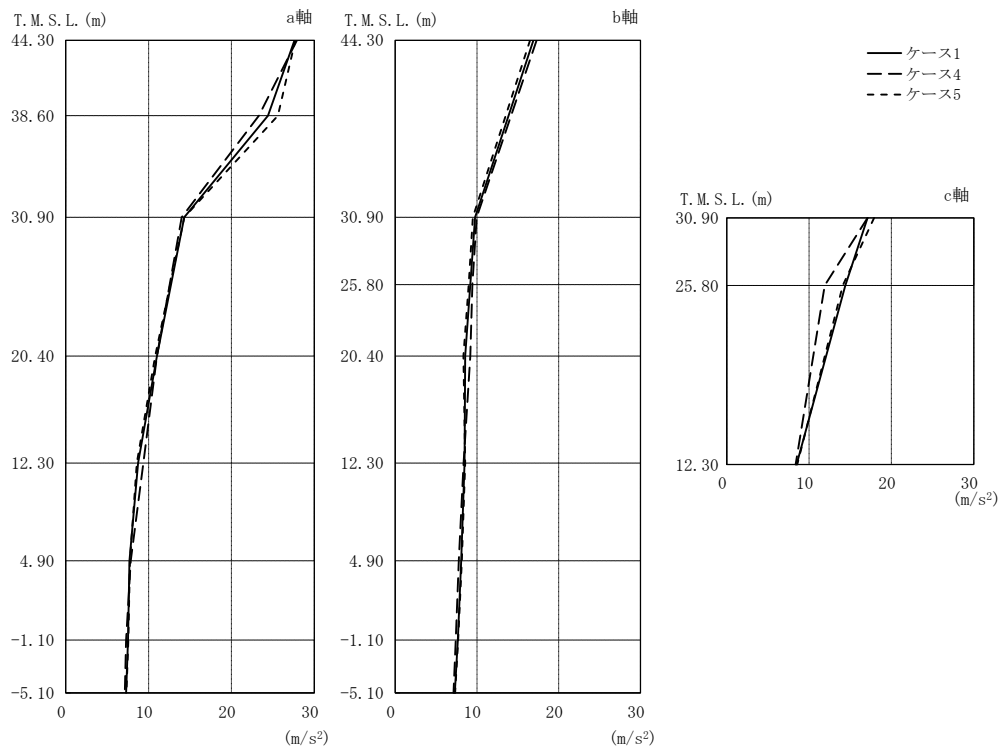


図 4-28 最大応答加速度 (Ss-1, NS 方向)

表 4-18 最大応答加速度 (Ss-1, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
a 軸	1	27.6	27.9	27.7
	3	24.4	23.3	25.6
	4	14.3	14.0	14.3
	9	11.0	11.0	10.8
	11	8.73	9.36	8.57
	13	7.69	7.85	7.75
	15	7.51	7.29	7.56
b 軸	2	16.9	17.3	16.5
	5	9.77	9.96	9.50
	7	9.18	9.43	8.98
	10	8.55	9.18	8.34
	12	8.48	8.37	8.56
	14	8.07	7.77	8.14
	16	7.66	7.41	7.69
c 軸	6	17.1	17.1	17.9
	8	14.4	11.9	14.1

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

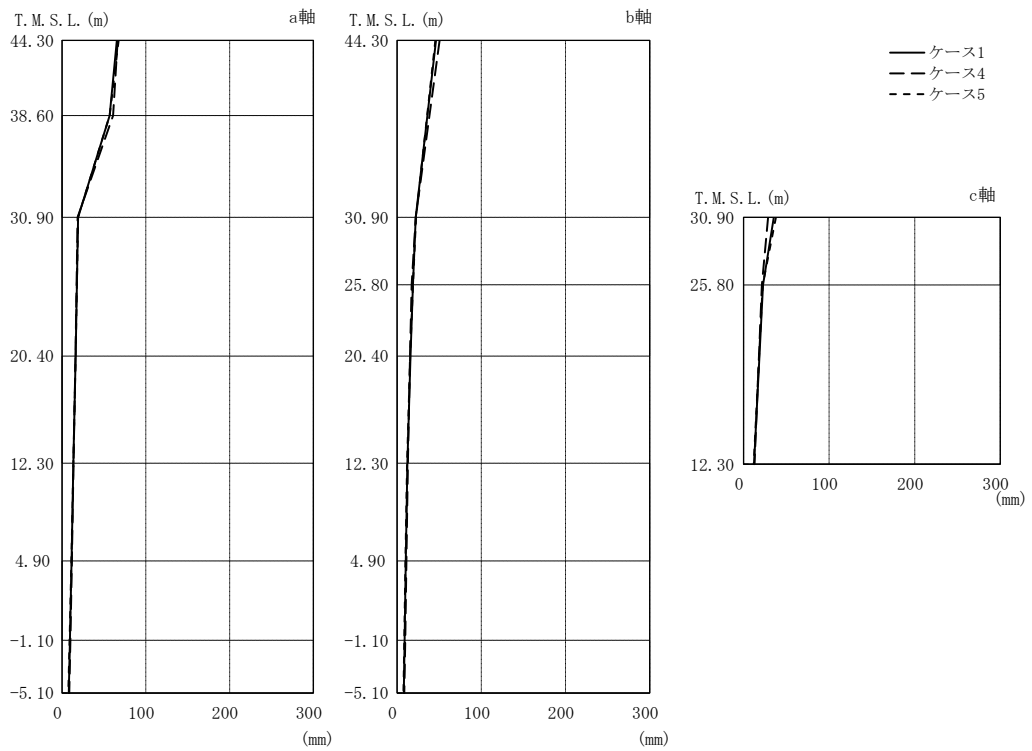


図 4-29 最大応答変位 (Ss-1, NS 方向)

表 4-19 最大応答変位 (Ss-1, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	65.5	66.4	67.5
	3	56.8	60.9	56.8
	4	19.1	18.5	19.2
	9	16.3	16.1	16.3
	11	13.5	13.7	13.4
	13	11.3	11.7	11.1
	15	9.29	9.88	8.97
b 軸	2	46.2	50.5	45.5
	5	22.2	22.2	22.6
	7	18.8	17.4	18.9
	10	15.9	15.4	15.6
	12	12.2	12.9	11.9
	14	10.4	11.1	10.0
	16	8.96	9.68	8.55
c 軸	6	35.4	28.7	37.8
	8	22.8	21.5	22.4

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

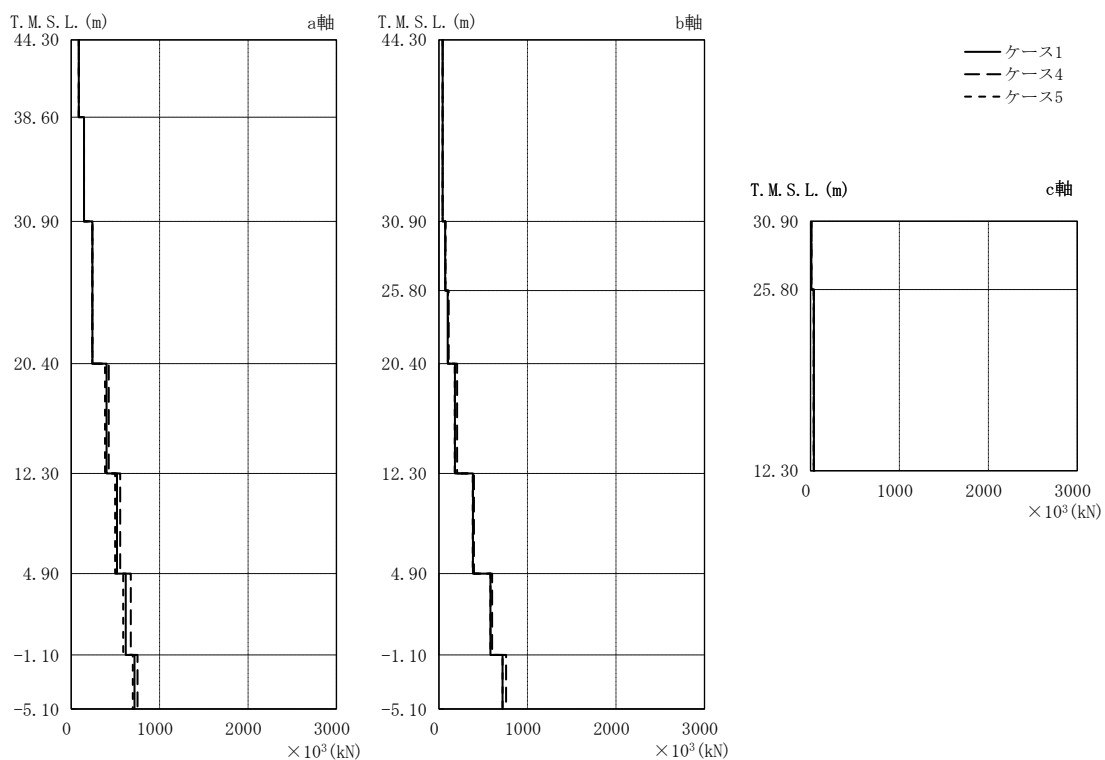


図 4-30 最大応答せん断力 (Ss-1, NS 方向)

表 4-20 最大応答せん断力 (Ss-1, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)		
		①	④	⑤
a 軸	1	86.3	85.9	86.4
	2	145	145	145
	3	241	239	240
	4	401	425	383
	5	519	554	498
	6	617	674	589
	7	716	751	697
b 軸	9	41.2	41.2	41.2
	10	70.4	74.4	71.9
	11	99.4	110	102
	12	180	205	179
	13	384	396	382
	14	581	601	581
	15	718	758	718
c 軸	16	10.8	10.8	10.8
	17	38.0	35.9	37.3

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

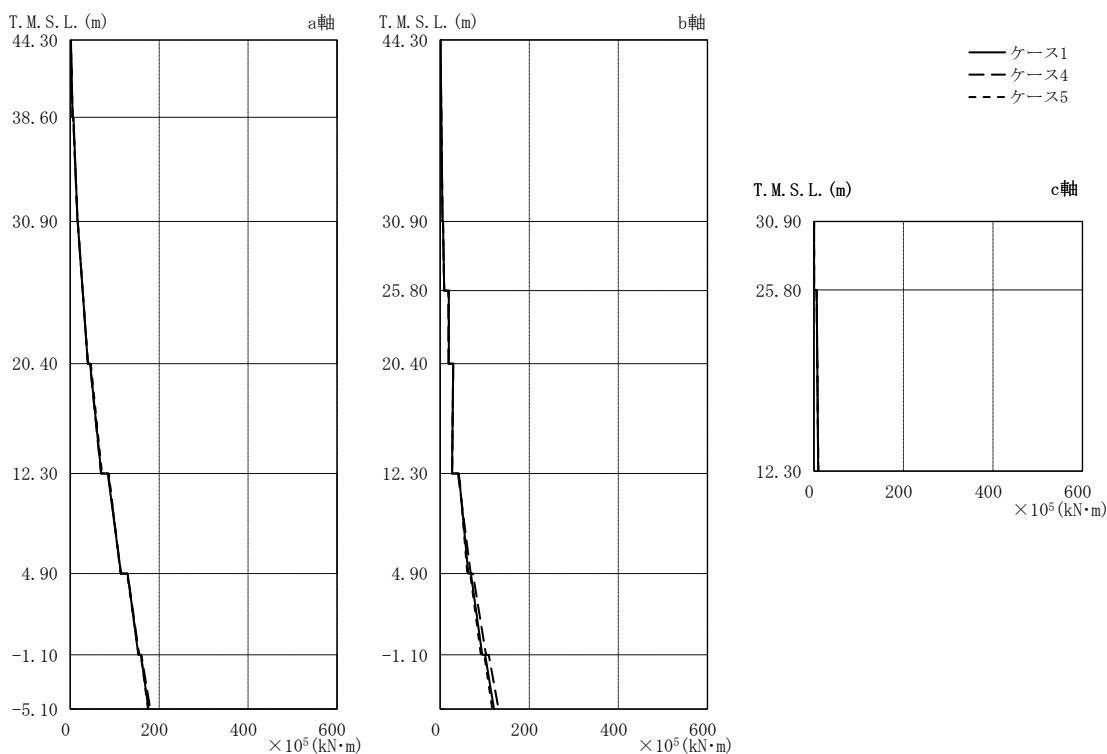


図 4-31 最大応答曲げモーメント (Ss-1, NS 方向)

表 4-21 最大応答曲げモーメント (Ss-1, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5$ kN·m)		
		①	④	⑤
a 軸	1	1.27	1.19	1.29
		5.18	5.12	5.16
	2	7.18	6.60	6.71
		16.4	16.4	16.4
	3	16.7	16.7	16.7
		39.8	39.8	39.6
	4	44.8	44.4	46.3
69.7		69.0	71.2	
5	84.3	85.3	86.7	
	114	114	113	
6	129	129	128	
	153	155	154	
7	159	160	159	
	176	180	175	
b 軸	9	0.673	0.619	0.681
		5.54	5.53	5.55
	10	6.44	6.32	6.26
		9.14	9.17	9.16
	11	19.5	18.2	19.5
		19.3	18.7	19.7
	12	29.3	29.5	29.3
26.8		27.0	26.7	
13	41.9	40.2	42.7	
	63.4	68.7	61.0	
14	68.9	73.5	67.6	
	94.7	103	91.6	
15	101	109	99.1	
	121	131	117	
c 軸	16	0.272	0.317	0.294
		0.638	0.646	0.630
17	6.30	5.70	6.32	
	9.76	9.78	9.77	

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

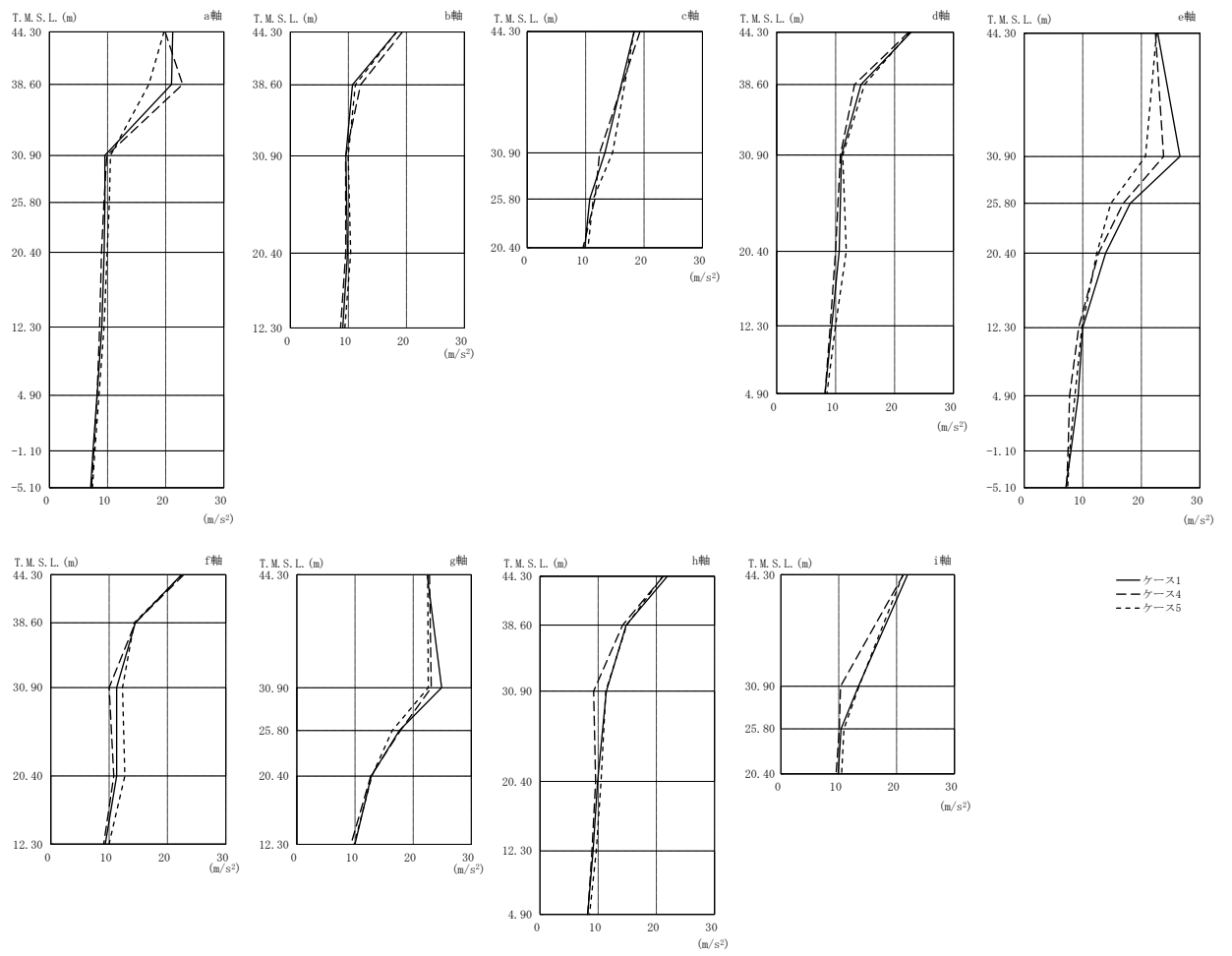


図 4-32 最大応答加速度 (Ss-1, EW 方向)

表 4-22 最大応答加速度 (Ss-1, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
a 軸	1	21.2	19.9	19.7
	6	21.0	22.9	17.1
	11	9.53	9.88	10.5
	20	9.55	9.37	10.3
	25	9.42	8.95	9.93
	32	9.02	8.64	9.39
	36	8.19	8.20	8.52
	38	7.50	7.62	7.81
	40	7.10	7.23	7.40
b 軸	2	18.3	19.3	18.3
	7	10.7	12.1	11.2
	12	9.57	9.52	9.96
	26	9.85	9.55	10.4
c 軸	19	13.3	12.4	14.6
	21	10.7	11.6	11.3
d 軸	3	22.8	22.4	22.6
	8	14.3	13.2	14.9
	13	11.0	10.8	11.2
	27	10.6	9.98	11.8
	33	9.34	9.08	9.98
e 軸	18	26.6	23.8	20.7
	22	18.1	16.9	14.8
	31	13.9	12.7	12.4
	35	9.98	9.29	9.84
	37	9.22	7.74	8.65
	39	7.98	7.48	7.76
f 軸	4	22.4	22.8	22.5
	9	14.5	14.5	14.3
	14	11.3	10.0	12.3
	28	11.3	10.8	12.7
g 軸	17	24.9	23.1	22.6
	23	17.6	17.8	16.4
	30	12.8	12.7	12.9
h 軸	5	21.9	21.2	21.1
	10	14.8	14.2	14.9
	15	11.4	9.22	11.3
	29	9.90	9.55	10.5
	34	9.12	8.94	9.68
i 軸	16	13.4	10.3	13.5
	24	10.4	10.1	10.9

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル



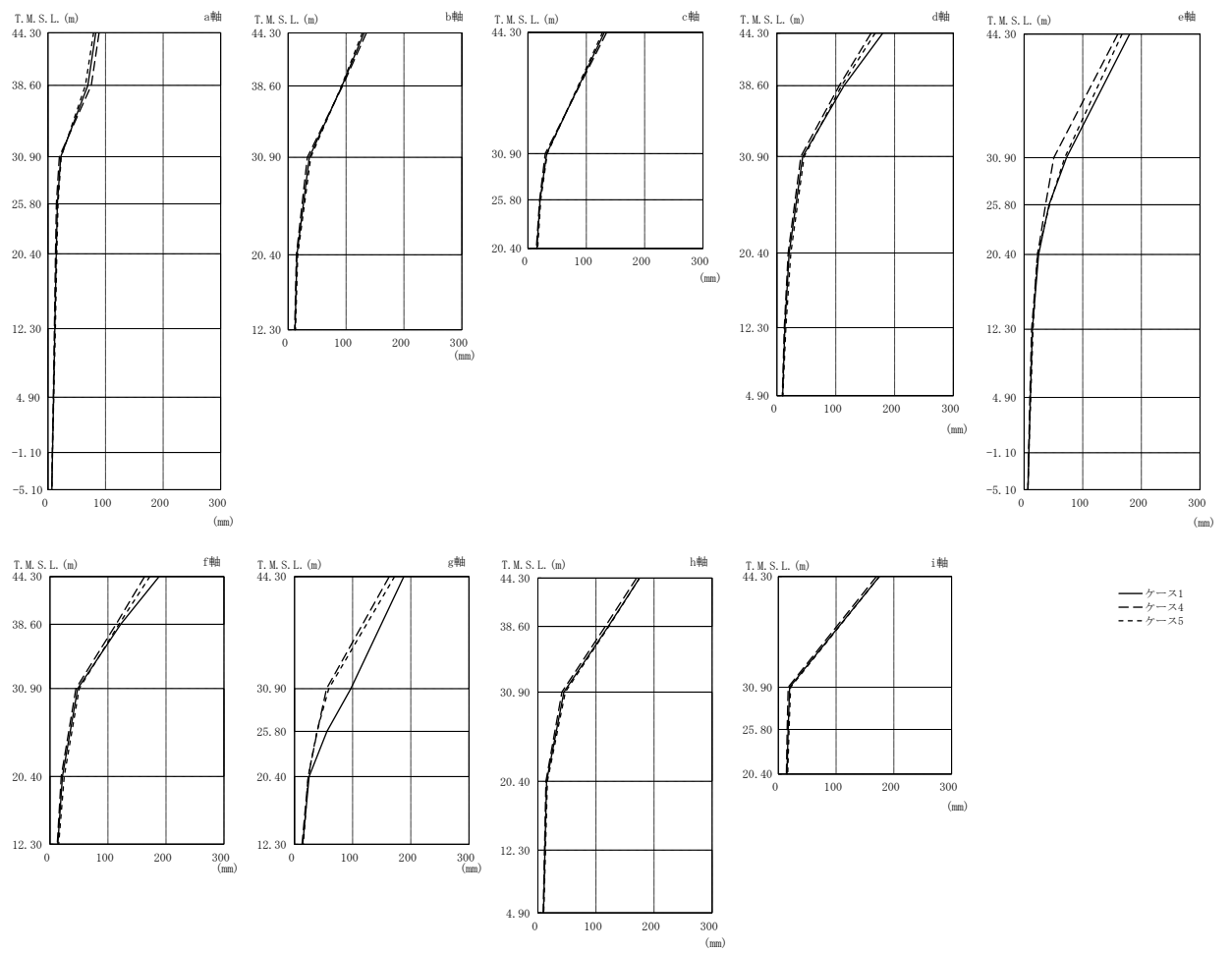


図 4-33 最大応答変位 (Ss-1, EW 方向)

表 4-23 最大応答変位 (Ss-1, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	83.1	88.8	79.3
	6	69.2	75.2	65.0
	11	22.3	19.7	23.0
	20	16.3	14.6	17.4
	25	14.4	13.1	15.3
	32	12.0	11.1	12.8
	36	9.72	9.14	10.0
	38	7.84	7.53	7.96
	40	6.65	6.47	6.58
b 軸	2	131	135	128
	7	93.0	94.2	92.2
	12	36.5	33.1	39.1
	26	15.2	14.3	16.6
c 軸	19	32.2	29.6	33.1
	21	20.7	20.0	22.0
d 軸	3	180	160	167
	8	114	106	110
	13	43.8	40.7	46.3
	27	20.8	19.1	23.6
	33	13.5	12.5	15.1
e 軸	18	72.4	50.6	69.4
	22	42.6	36.6	43.5
	31	24.6	23.2	22.4
	35	14.1	12.9	15.2
	37	10.8	9.87	11.3
	39	8.03	7.67	8.09
f 軸	4	188	163	172
	9	122	114	119
	14	47.7	44.7	50.5
	28	21.4	19.4	24.5
g 軸	17	96.8	55.0	58.8
	23	55.8	39.2	38.5
	30	25.0	23.5	23.6
h 軸	5	175	170	175
	10	121	116	122
	15	44.9	41.4	47.3
	29	15.0	13.9	16.3
	34	12.2	11.3	13.0
i 軸	16	19.5	17.1	21.2
	24	17.0	15.3	18.5

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

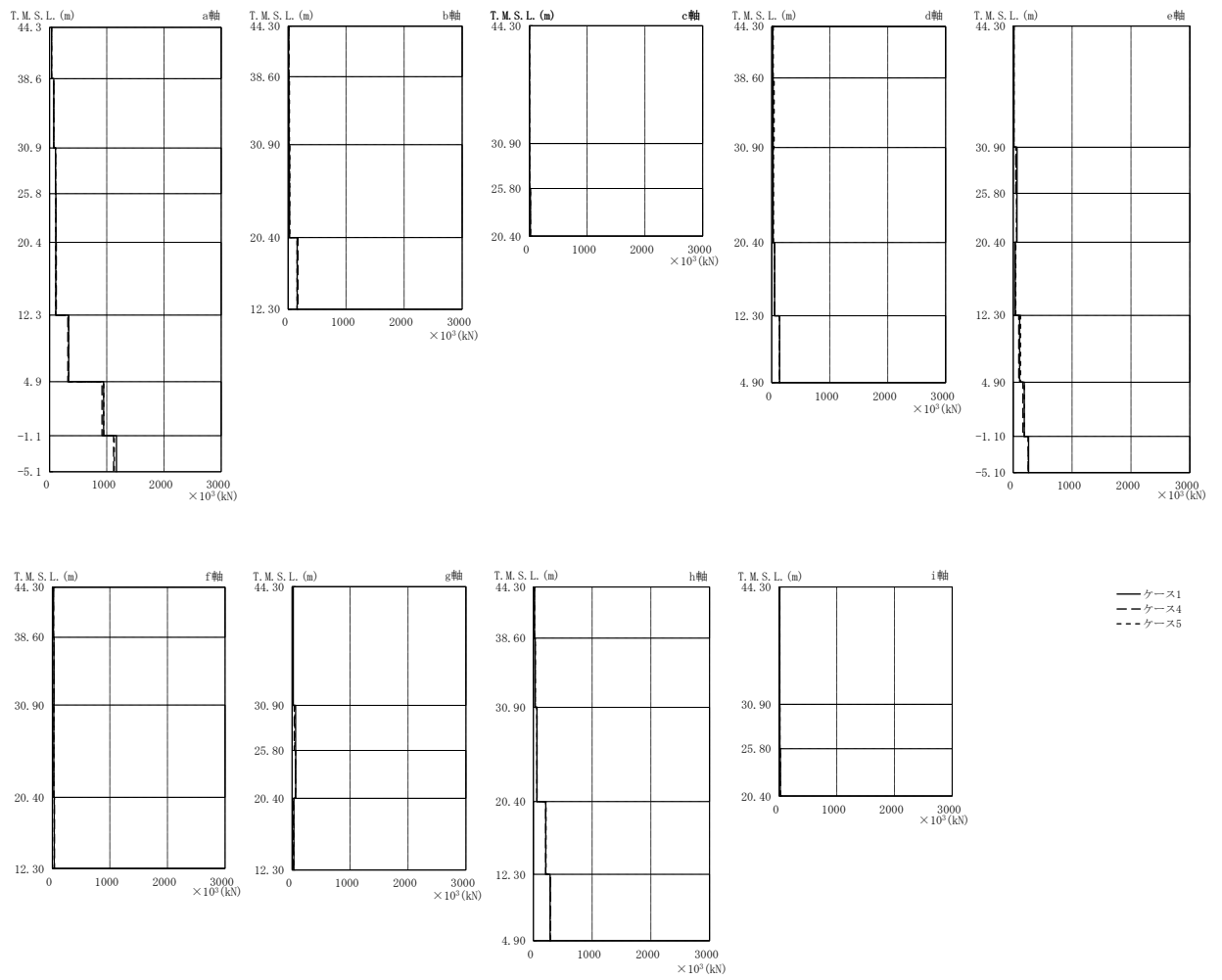


図 4-34 最大応答せん断力 (Ss-1, EW 方向)

表 4-24 最大応答せん断力 (Ss-1, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	35.1	35.7	34.3
	2	74.2	74.3	74.2
	3	105	107	104
	4	110	112	108
	5	108	117	109
	6	335	319	335
	7	946	917	947
	8	1170	1120	1130
b 軸	10	9.14	16.6	13.0
	11	14.5	17.1	22.7
	12	21.4	25.0	28.7
	13	156	171	154
c 軸	14	4.56	4.90	4.36
	15	5.56	5.87	5.48
	16	20.2	20.4	19.6
d 軸	17	16.6	17.2	25.2
	18	24.1	19.4	40.6
	19	22.6	21.6	29.4
	20	49.4	48.8	47.8
	21	134	135	137
e 軸	22	10.9	11.5	12.6
	23	65.3	43.3	46.5
	24	63.8	57.9	57.9
	25	32.8	34.2	43.6
	26	109	93.3	124
	27	188	164	188
	28	261	253	258
f 軸	29	20.5	21.4	20.5
	30	28.4	30.6	27.6
	31	25.7	26.7	28.5
	32	33.8	37.3	34.0
g 軸	33	19.6	11.9	12.1
	34	59.8	36.5	47.1
	35	62.8	56.2	58.1
	36	30.8	21.7	29.2
h 軸	37	18.4	17.6	17.4
	38	31.3	31.2	32.4
	39	60.7	62.7	59.8
	40	212	210	214
	41	285	293	284
i 軸	42	12.0	11.8	11.5
	43	14.4	13.3	13.7
	44	22.0	20.0	22.0

注: ①工認モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
 ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

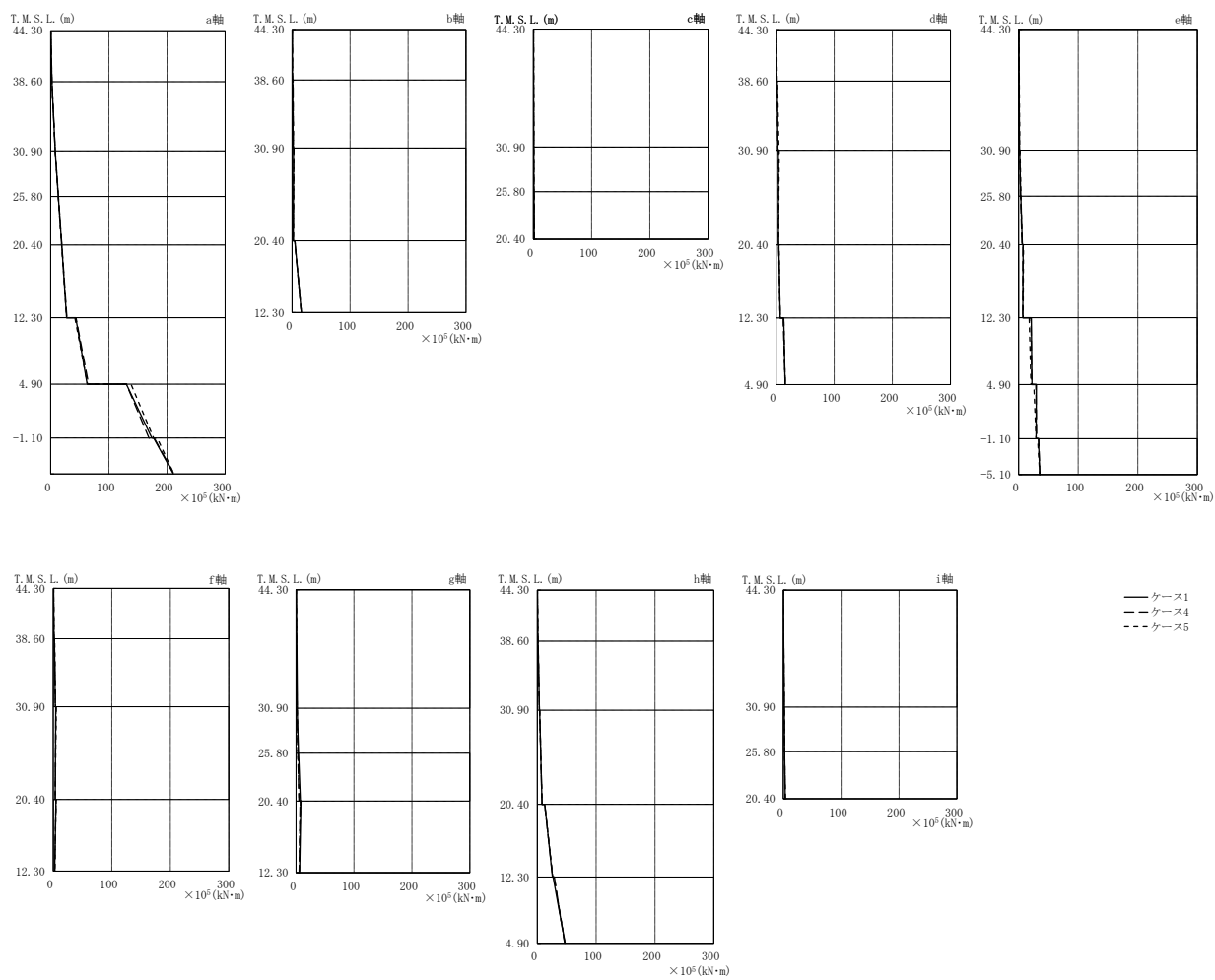


図 4-35 最大応答曲げモーメント (Ss-1, EW 方向)

表 4-25 最大応答曲げモーメント (Ss-1, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	0.323 2.00	0.329 2.03	0.315 1.95
	2	2.01 7.71	2.09 7.75	1.97 7.67
	3	7.71 13.0	7.76 13.2	7.68 12.9
	4	13.0 18.9	13.2 19.1	12.9 18.7
	5	18.9 27.3	19.1 27.9	18.7 27.4
	6	43.0 62.7	43.4 65.1	41.6 63.2
	7	130 174	130 169	138 177
	8	177 211	178 212	183 212
b 軸	10	0.555 0.611	0.519 0.966	0.448 0.678
	11	1.28 1.68	1.67 2.36	1.34 2.34
	12	2.61 2.16	3.17 2.24	3.11 2.17
	13	4.87 16.0	4.62 16.1	4.85 16.0
c 軸	14	0.190 0.640	0.214 0.726	0.211 0.607
	15	0.640 0.847	0.726 0.937	0.607 0.815
	16	1.12 1.36	1.28 1.41	1.19 1.36
d 軸	17	0.606 1.17	0.521 1.13	0.710 1.78
	18	1.89 3.08	1.89 2.87	2.39 4.67
	19	3.84 3.94	4.08 3.95	5.30 4.20
	20	4.65 6.95	4.42 7.15	4.96 6.80
	21	13.1 15.5	12.2 15.7	13.1 15.5
e 軸	22	0.461 1.36	0.389 1.49	0.498 1.75
	23	1.79 3.55	1.69 3.20	2.37 3.87
	24	3.61 6.27	3.27 5.69	3.97 6.08
	25	7.57 6.99	7.23 7.07	8.16 7.50
	26	21.4 22.4	20.8 22.1	17.8 20.8
	27	29.8 29.2	29.0 30.4	25.6 29.3
	28	33.2 35.6	33.7 35.5	31.9 35.4
	f 軸	29	0.583 1.27	0.526 1.36
30		2.05 3.62	1.92 3.94	2.38 3.57
31		4.38 3.35	4.58 3.39	5.07 3.40
32		4.81 2.53	4.75 2.59	4.92 2.69
g 軸	33	0.591 2.21	0.415 1.48	0.417 1.66
	34	1.95 4.28	1.74 2.94	1.87 2.97
	35	4.36 7.35	3.03 5.03	3.06 5.43
	36	8.38 6.08	7.06 5.37	7.36 5.35
h 軸	37	0.316 1.14	0.303 1.13	0.282 1.13
	38	1.42 3.56	1.36 3.63	1.40 3.49
	39	3.97 8.16	4.04 8.10	3.98 8.21
	40	12.9 25.7	12.7 26.2	12.6 26.3
	41	27.0 47.4	28.9 46.4	28.6 46.8
i 軸	42	0.0819 1.62	0.0600 1.63	0.0767 1.59
	43	1.65 2.26	1.65 2.28	1.62 2.22
	44	2.32 3.45	2.25 3.17	2.27 3.34

注: ①工認モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

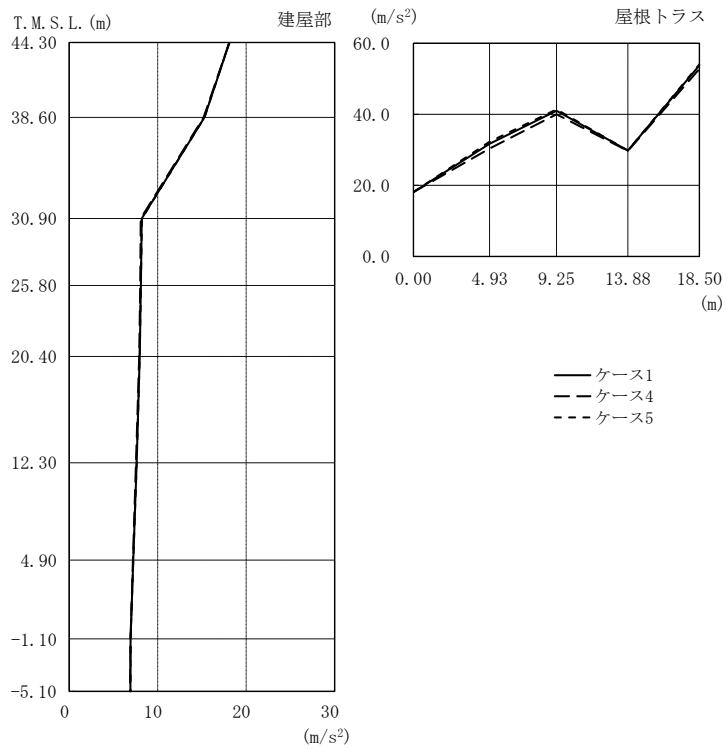


図 4-36 最大応答加速度 (Ss-1, 鉛直方向)

表 4-26 最大応答加速度 (Ss-1, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
建屋部	1	18.1	18.1	18.1
	2	15.3	15.2	15.3
	3	8.21	8.10	8.22
	4	8.11	8.03	8.12
	5	7.97	7.92	7.97
	6	7.63	7.55	7.63
	7	7.25	7.22	7.25
	8	6.94	6.95	6.94
	9	6.93	6.89	6.95
屋根トラス	1	18.1	18.1	18.1
	11	31.7	30.4	32.3
	12	41.0	40.0	41.4
	13	29.8	29.7	29.8
	14	53.8	52.8	54.1

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

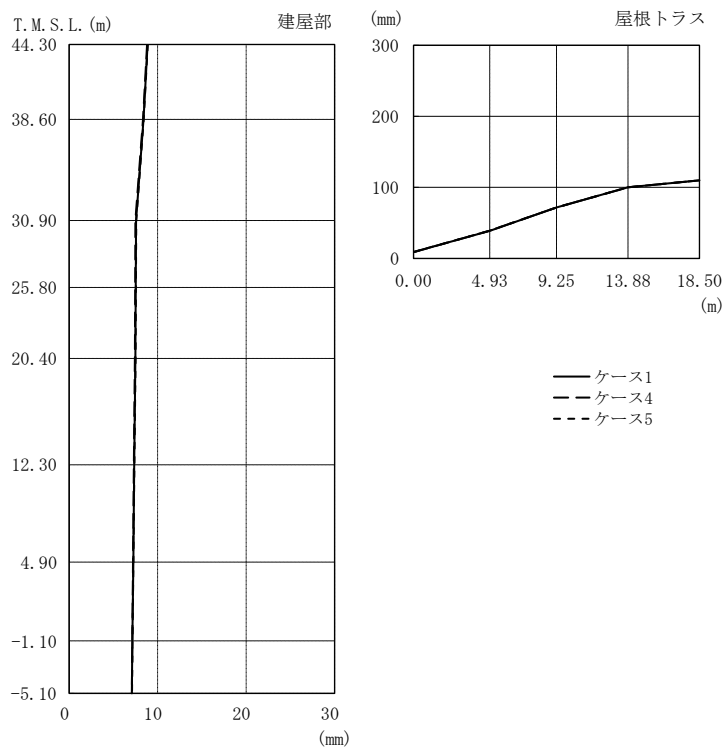


図 4-37 最大応答変位 (Ss-1, 鉛直方向)

表 4-27 最大応答変位 (Ss-1, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
建屋部	1	8.86	8.81	8.88
	2	8.40	8.34	8.43
	3	7.56	7.49	7.59
	4	7.52	7.46	7.55
	5	7.48	7.42	7.50
	6	7.36	7.32	7.38
	7	7.25	7.22	7.26
	8	7.15	7.14	7.16
	9	7.09	7.08	7.10
屋根トラス	1	8.86	8.81	8.88
	11	38.7	38.9	39.0
	12	71.8	71.8	71.8
	13	100	100	100
	14	110	110	110

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル



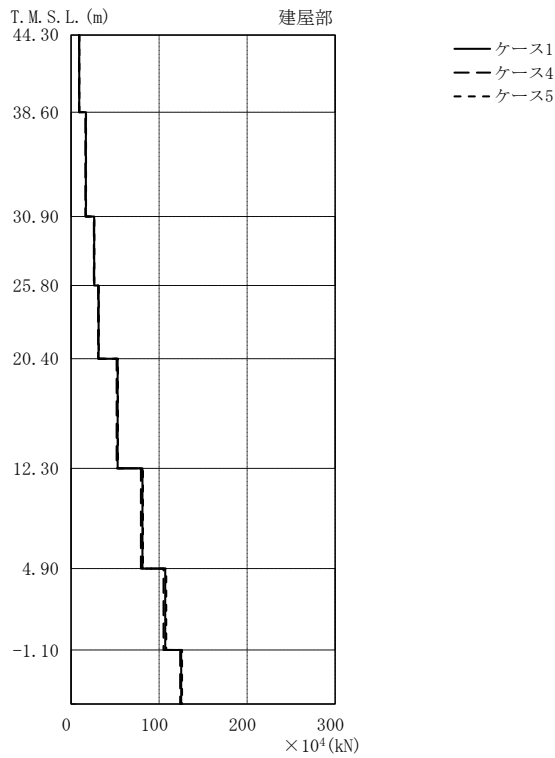


図 4-38 最大応答軸力 (SS-1, 鉛直方向)

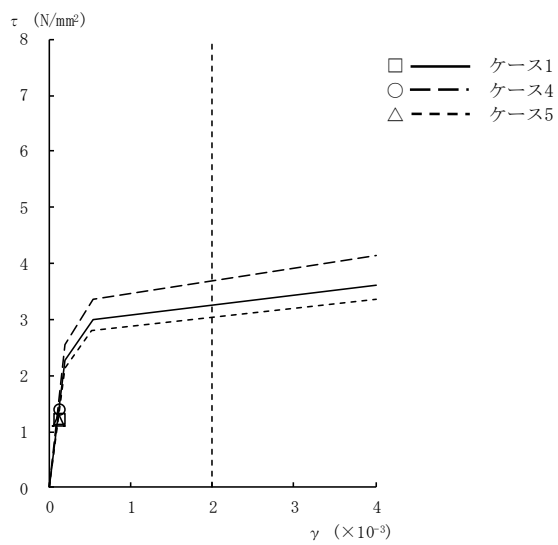
表 4-28 最大応答軸力 (SS-1, 鉛直方向)

部位	部材番号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
建屋部	1	9.33	9.10	9.39
	2	16.8	16.2	17.0
	3	26.3	25.9	26.5
	4	31.2	30.6	31.4
	5	52.9	51.8	53.2
	6	81.1	79.4	81.6
	7	107	105	108
	8	125	124	126

注: ①工認モデル

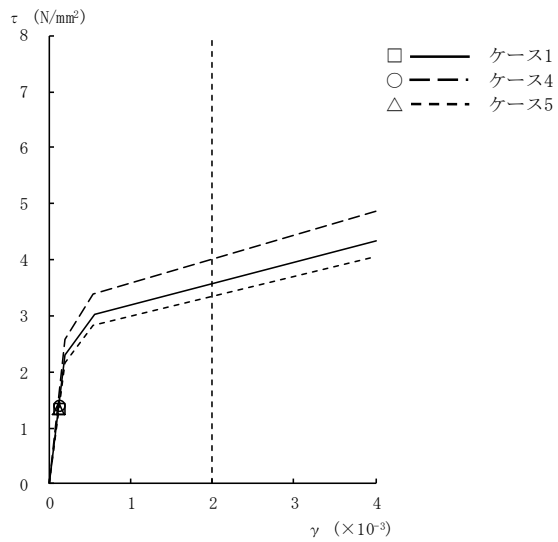
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル



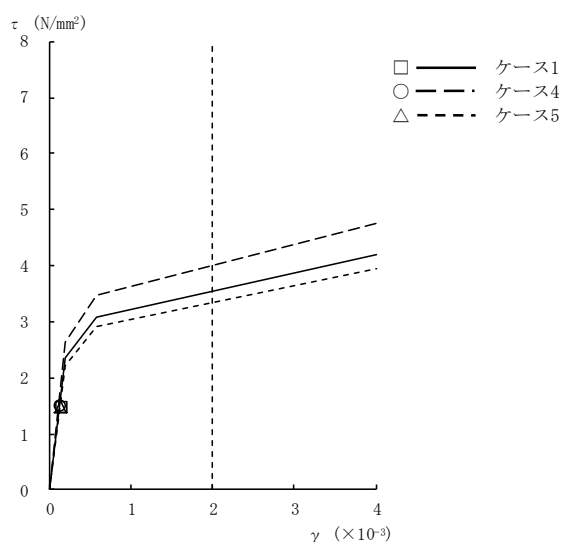
[b 軸]

図 4-39  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-1, NS 方向, 1F) (1/4)



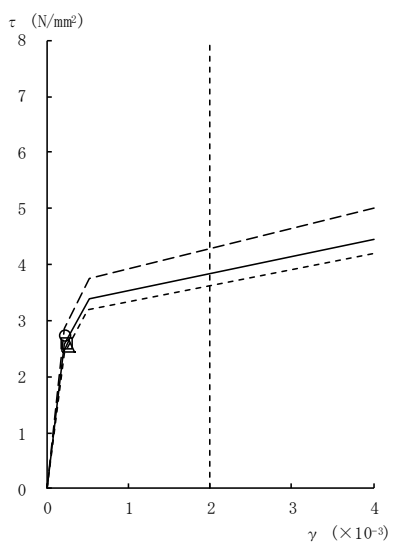
[b 軸]

図 4-39  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-1, NS 方向, B1F) (2/4)

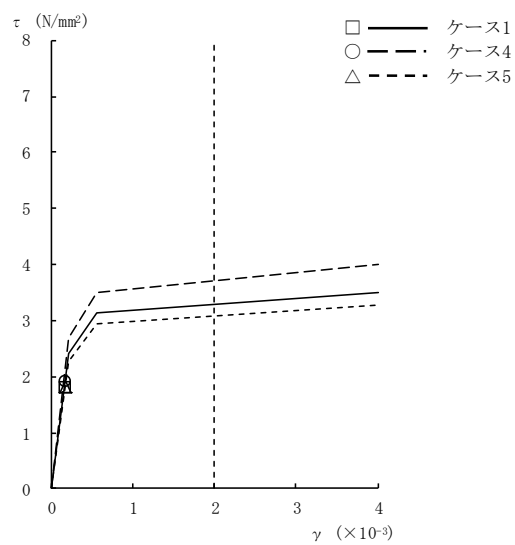


[b 軸]

図 4-39 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-1, NS 方向, MB2F) (3/4)

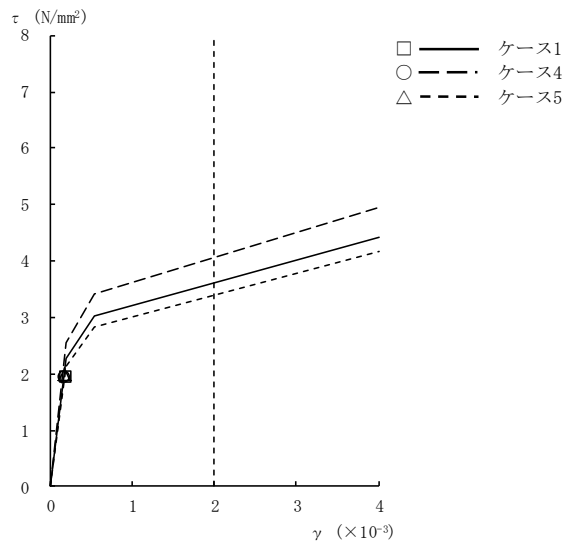


[a 軸]



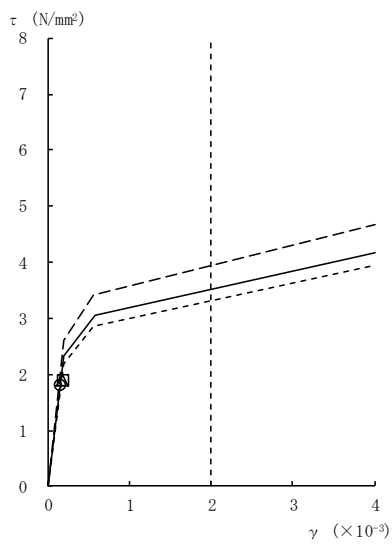
[b 軸]

図 4-39 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-1, NS 方向, B2F) (4/4)

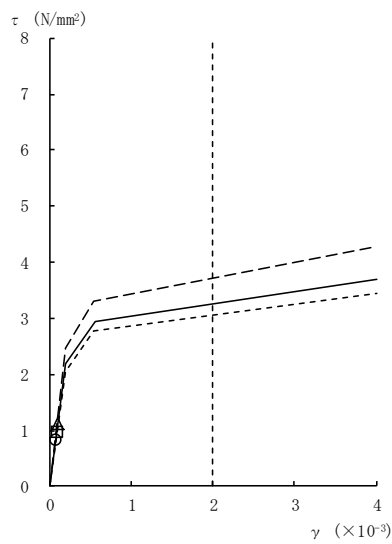


[h 軸]

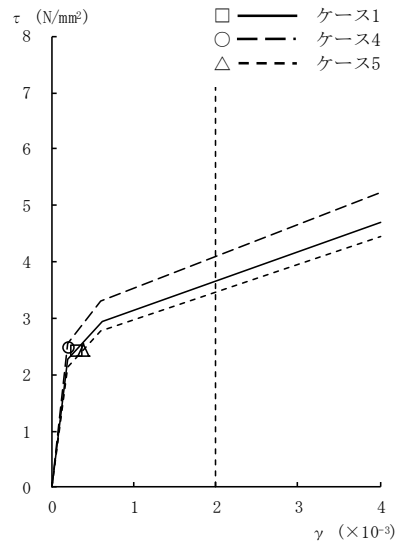
図 4-40 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-1, EW 方向, 1F) (1/4)



[a 軸]



[e 軸]



[h 軸]

図 4-40 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-1, EW 方向, B1F) (2/4)

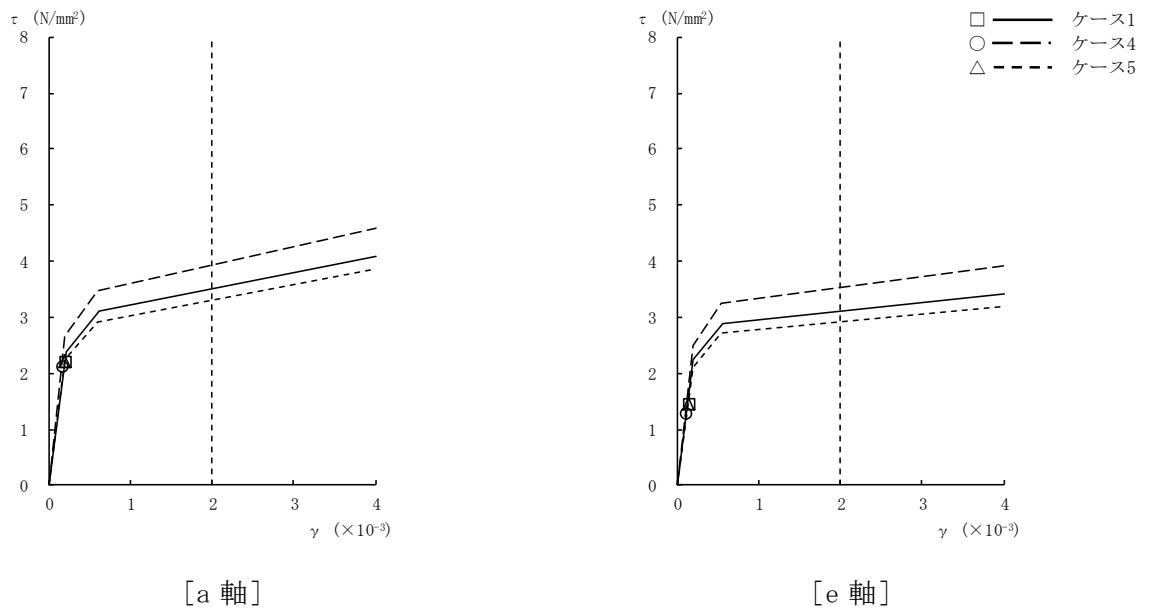


図 4-40  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-1, EW 方向, MB2F) (3/4)

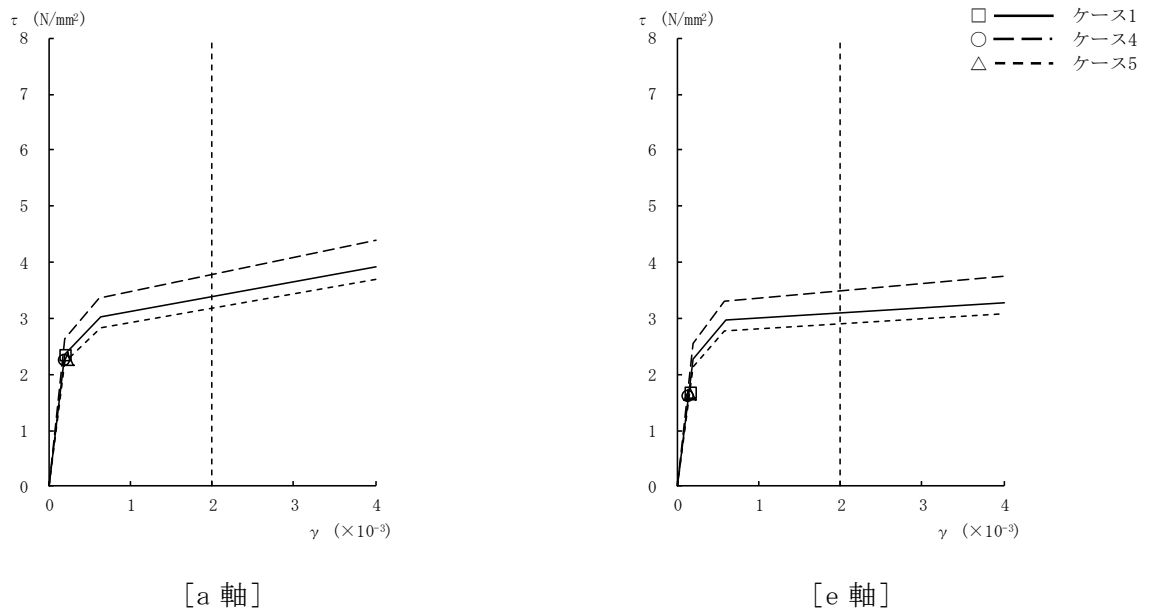


図 4-40  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-1, EW 方向, B2F) (4/4)

表 4-29 地震応答解析結果に基づく接地率（ケース 1）

(a) NS 方向

基準地震動 $S_s$	最大接地圧 ( $\text{kN/m}^2$ )	最大転倒モーメント ( $\times 10^6 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )	最小接地率 (%)
Ss-1	738	38.2	100.0

(b) EW 方向

基準地震動 $S_s$	最大接地圧 ( $\text{kN/m}^2$ )	最大転倒モーメント ( $\times 10^6 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )	最小接地率 (%)
Ss-1	718	31.5	100.0

表 4-30 地震応答解析結果に基づく接地率（ケース 4）

(a) NS 方向

基準地震動 $S_s$	最大接地圧 ( $\text{kN/m}^2$ )	最大転倒モーメント ( $\times 10^6 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )	最小接地率 (%)
Ss-1	729	37.0	100.0

(b) EW 方向

基準地震動 $S_s$	最大接地圧 ( $\text{kN/m}^2$ )	最大転倒モーメント ( $\times 10^6 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )	最小接地率 (%)
Ss-1	748	33.7	100.0

表 4-31 地震応答解析結果に基づく接地率（ケース 5）

(a) NS 方向

基準地震動 $S_s$	最大接地圧 ( $\text{kN/m}^2$ )	最大転倒モーメント ( $\times 10^6 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )	最小接地率 (%)
Ss-1	736	38.2	100.0

(b) EW 方向

基準地震動 $S_s$	最大接地圧 ( $\text{kN/m}^2$ )	最大転倒モーメント ( $\times 10^6 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )	最小接地率 (%)
Ss-1	716	31.5	100.0

#### 4.3 まとめ

建屋剛性及び地盤剛性の不確かさを考慮した地震応答解析結果より、以下の傾向を確認した。

##### ■ 建屋剛性及び地盤剛性の不確かさ

- ・発生応力は基本ケースと概ね同等である。
- ・建屋剛性及び地盤剛性を大きくなる側（実強度 $+\sigma$ ，地盤剛性 $+\sigma$ ）に変動させたケースの変位は基本ケースより小さく，小さくなる側（実強度 $-\sigma$ ，地盤剛性 $-\sigma$ ）に変動させたケースの変位は基本ケースより大きい。

##### ■ 建屋剛性の不確かさ

- ・発生応力は基本ケースと概ね同等である。
- ・建屋剛性を大きくなる側（コア強度平均）に変動させたケースの変位は基本ケースより小さく，小さくなる側（実強度 $-2\sigma$ ）に変動させたケースの変位は基本ケースより大きい。

地震応答解析結果の傾向については、以下の理由により発生したと考えられる。

建屋剛性及び地盤剛性の不確かさを考慮したケースについては、発生応力は変動があるものの概ね同等であり、建屋－地盤連成モデルの剛性が変化するため、変位は変動する。建屋剛性及び地盤剛性が大きくなる側に変動する場合は、モデル剛性の増加に伴い変位は小さくなり、小さくなる側に変動する場合は、モデル剛性の減少に伴い変位は大きくなったと考えられる。

以上より、「2. 材料物性の不確かさの分析」にて考察した傾向を地震応答解析結果により確認した。

## 5. 機器・配管系評価への影響

材料物性の不確かさは、設計用床応答曲線等において、表 4-1 に示す全ての検討ケースの地震応答解析の結果を包絡させることにより考慮している。



別紙3-1 材料物性の不確かさを考慮した検討に用いる地震動の  
選定について

## 目 次

1. 概要 .....	別紙 3-1-1
2. 選定方法 .....	別紙 3-1-1
3. 地震動の選定 .....	別紙 3-1-3
4. 材料物性の不確かさを考慮した検討に用いる地震動 .....	別紙 3-1-12

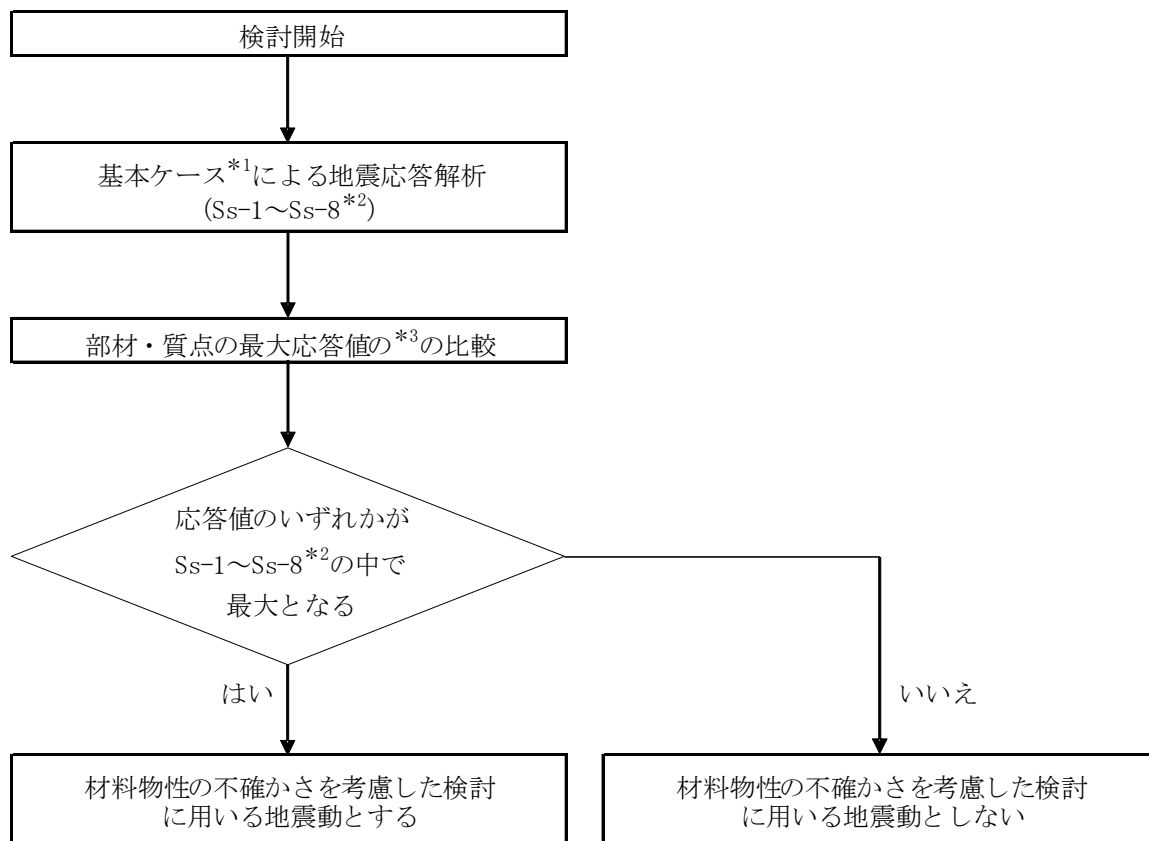
## 1. 概要

材料物性の不確かさの考慮にあたっては、建屋及び地震動（基準地震動  $S_s$  または弾性設計用地震動  $S_d$ ）ごとの基本ケースにおける建屋応答を確認したうえで、建屋応答への影響の大きい波に対して検討を実施する。本資料では、材料物性の不確かさを考慮した検討に用いる地震動の選定方法および地震動の選定結果について説明する。

## 2. 選定方法

材料物性の不確かさを考慮した検討に用いる地震動の選定方法を以下に示す。また、選定方法のフローを図 2-1 に示す。

- ①基本ケース（コンクリート強度：実強度（ $43.1\text{N/mm}^2$ ），地盤のせん断波速度：標準地盤）による地震応答解析を行う。
- ②地震応答解析結果より、部材及び質点の最大応答値の比較を行う。ここで用いる応答値は、基準地震動  $S_s$  については、加速度、変位、せん断力、曲げモーメント、軸力及びせん断ひずみとし、弾性設計用地震動  $S_d$  については、加速度、変位、せん断力、曲げモーメント及び軸力とする。
- ③応答値のいずれかが基準地震動  $S_s$  あるいは弾性設計用地震動  $S_d$  の中で最大となる波を、材料物性の不確かさを考慮した検討に用いる地震動とする。



注記 \*1: コンクリート強度: 実強度, 地盤のせん断波速度: 標準地盤, RC造部の減衰定数: 5%

\*2: 弾性設計用地震動 Sd による不確かさ検討に用いる地震動の選定の際は, 「Ss-1~Ss-8」を「Sd-1~Sd-8」に読み替える。

\*3: 応答値は, 基準地震動 Ss については, 加速度, 変位, せん断力, 曲げモーメント, 軸力及びせん断ひずみとし, 弾性設計用地震動 Sd については, 加速度, 変位, せん断力, 曲げモーメント及び軸力とする。

図 2-1 材料物性の不確かさを考慮した検討に用いる地震動の選定法のフロー

### 3. 地震動の選定

タービン建屋は、基準地震動  $S_s$  に対する不確かさを考慮した解析を全波において実施しているため、ここでは弾性設計用地震動  $S_d$  に対する地震動の選定結果を記載する。タービン建屋の弾性設計用地震動  $S_d$  に対する応答を表 3-1～表 3-11 に示す。なお、表 3-1～表 3-11 は「タービン建屋の地震応答解析」に記載の表であり、最大値を網掛けとしている。

「2. 選定方法」に基づき確認した結果、 $S_d-1$ 、 $S_d-2$ 、 $S_d-3$ 、 $S_d-6$  及び  $S_d-7$  については、応答値のいずれかが  $S_d-1$ ～ $S_d-8$  の中で最大となることから、不確かさ検討に用いる地震動とする。

表 3-1 最大応答加速度一覧表（弾性設計用地震動 S d，NS 方向）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表(m/s <sup>2</sup> )							
		Sd-1	Sd-2	Sd-3	Sd-4	Sd-5	Sd-6	Sd-7	Sd-8
a 軸	1	18.9	23.7	11.2	8.78	6.98	8.89	7.08	11.5
	3	14.2	14.8	8.58	6.38	4.89	6.54	4.91	8.59
	4	7.47	4.80	4.04	2.30	2.64	2.28	2.70	4.30
	9	6.51	3.93	3.98	2.02	2.37	2.03	2.42	3.79
	11	5.23	3.16	3.74	1.79	1.97	1.80	2.00	3.38
	13	4.29	2.63	3.53	1.63	1.67	1.65	1.65	3.08
	15	3.56	2.50	3.33	1.50	1.51	1.53	1.43	2.84
b 軸	2	11.8	13.5	7.38	6.03	5.85	6.70	5.78	6.53
	5	5.15	4.03	3.57	2.06	2.31	2.15	2.14	3.66
	7	4.87	3.80	3.52	1.92	2.19	2.05	2.04	3.48
	10	4.88	3.53	3.51	1.79	2.05	1.90	1.92	3.33
	12	4.29	3.11	3.48	1.60	1.79	1.67	1.70	3.14
	14	3.70	2.80	3.38	1.52	1.60	1.55	1.54	2.96
	16	3.46	2.59	3.28	1.47	1.48	1.50	1.43	2.80
	17	3.35	2.42	3.20	1.42	1.40	1.46	1.37	2.68
c 軸	6	11.1	16.6	10.7	7.16	8.85	7.36	9.19	6.65
	8	7.32	13.1	7.21	4.25	5.97	4.71	5.93	4.73

注：網掛け部分は最大値を示す。

表 3-2 最大応答変位一覧表（弾性設計用地震動 S d，NS 方向）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表(mm)							
		Sd-1	Sd-2	Sd-3	Sd-4	Sd-5	Sd-6	Sd-7	Sd-8
a 軸	1	35.0	31.3	20.5	14.7	12.4	15.7	11.2	22.8
	3	27.8	21.8	15.6	11.2	9.45	11.9	8.38	17.8
	4	11.8	6.71	6.26	4.16	3.77	4.36	3.59	7.83
	9	9.49	5.71	5.26	3.28	3.10	3.42	2.97	6.43
	11	7.27	4.76	4.29	2.48	2.45	2.59	2.37	5.14
	13	5.57	3.99	3.48	1.87	1.95	1.95	1.91	4.11
	15	4.16	3.35	2.77	1.37	1.52	1.43	1.51	3.21
b 軸	2	22.3	18.2	12.4	10.3	8.19	11.2	7.81	14.7
	5	8.80	5.74	5.34	3.27	3.12	3.47	2.98	6.34
	7	8.03	5.35	4.96	2.95	2.87	3.13	2.76	5.86
	10	7.22	4.94	4.54	2.62	2.60	2.77	2.51	5.33
	12	5.77	4.26	3.81	2.08	2.14	2.20	2.09	4.43
	14	4.69	3.72	3.17	1.62	1.75	1.71	1.73	3.67
	16	3.86	3.30	2.67	1.28	1.45	1.34	1.45	3.07
	17	3.30	2.99	2.30	1.05	1.25	1.09	1.26	2.63
c 軸	6	13.7	22.8	10.9	7.53	9.16	8.44	9.26	9.65
	8	10.9	13.2	8.18	5.75	6.54	6.40	6.46	7.78

注：網掛け部分は最大値を示す。

表 3-3 最大応答せん断力一覧表（弾性設計用地震動 S d , NS 方向）

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表(×10 <sup>3</sup> kN)							
		Sd-1	Sd-2	Sd-3	Sd-4	Sd-5	Sd-6	Sd-7	Sd-8
a 軸	1	60.9	72.6	36.0	27.5	21.9	28.2	22.1	35.7
	2	132	145	82.0	59.5	47.2	62.3	48.0	80.0
	3	205	156	110	78.9	62.4	83.6	57.5	118
	4	312	213	143	107	85.9	111	78.6	170
	5	387	253	176	130	110	134	105	217
	6	463	287	227	158	138	161	135	278
	7	507	303	271	180	158	183	154	328
b 軸	9	29.9	29.2	17.8	14.8	12.9	16.2	12.6	17.3
	10	49.2	42.2	27.3	23.0	18.3	25.2	17.4	31.5
	11	69.7	55.9	40.4	30.9	24.9	33.6	23.0	45.3
	12	131	84.7	72.9	51.5	47.2	54.9	43.3	83.1
	13	234	176	159	96.7	90.2	104	85.0	155
	14	339	230	236	135	132	143	126	236
	15	405	269	289	164	160	173	156	303
c 軸	16	7.99	10.8	7.73	5.18	6.45	5.33	6.65	4.66
	17	23.1	39.5	23.1	14.0	19.1	14.8	19.5	15.1

注：網掛け部分は最大値を示す。

表 3-4 最大応答曲げモーメント一覧表（弾性設計用地震動 S d , NS 方向）

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表(×10 <sup>5</sup> kN・m)							
		Sd-1	Sd-2	Sd-3	Sd-4	Sd-5	Sd-6	Sd-7	Sd-8
a 軸	1	0.792 3.47	0.737 4.26	0.362 2.13	0.272 1.62	0.220 1.26	0.283 1.66	0.230 1.30	0.352 2.11
	2	3.56 13.7	4.31 15.5	2.16 8.47	1.65 6.16	1.27 4.90	1.69 6.47	1.32 5.00	2.15 8.31
	3	13.8 34.3	15.7 31.9	8.56 20.0	6.26 14.4	4.93 11.5	6.55 15.2	5.05 11.1	8.40 20.8
	4	39.7 60.7	33.3 45.5	20.9 32.3	15.4 23.6	11.7 18.4	16.0 25.0	11.6 16.7	21.7 35.3
	5	65.1 93.2	47.5 66.2	33.5 45.7	24.7 34.1	18.7 26.3	26.2 35.8	17.4 24.1	36.6 52.0
	6	97.2 125	67.9 85.1	46.6 57.8	35.0 44.1	27.3 34.9	36.8 46.0	25.0 32.0	53.0 69.0
	7	127 146	85.9 98.0	58.3 66.5	44.5 51.4	35.5 41.1	46.5 53.4	32.5 37.8	69.5 82.2
b 軸	9	0.372 4.04	0.348 3.94	0.217 2.40	0.176 1.99	0.155 1.74	0.193 2.19	0.151 1.70	0.206 2.33
	10	4.66 6.28	4.29 6.34	2.55 3.75	2.13 3.28	1.84 2.75	2.32 3.59	1.80 2.66	2.53 4.09
	11	10.8 12.3	8.29 11.0	6.02 7.94	4.14 5.67	3.48 4.75	4.47 6.16	3.24 4.38	5.21 7.54
	12	16.9 19.9	12.6 18.8	9.97 15.1	6.43 10.3	5.41 8.88	6.95 11.2	4.97 7.96	8.44 14.8
	13	28.0 42.3	26.0 38.1	20.2 28.5	13.5 20.4	11.8 17.6	14.5 22.0	10.8 16.2	17.7 28.6
	14	46.5 65.0	39.9 52.5	30.8 39.9	21.4 29.2	18.7 25.9	22.9 31.2	17.1 24.1	29.7 43.1
	15	68.5 84.4	54.4 63.6	42.1 51.1	30.3 36.5	27.1 32.9	32.3 38.9	25.1 30.8	44.5 56.1
c 軸	16	0.0340 0.407	0.198 0.559	0.0297 0.394	0.0192 0.265	0.0239 0.329	0.0198 0.272	0.0247 0.340	0.0173 0.239
	17	2.59 5.45	1.54 6.69	1.33 3.70	0.682 2.35	0.666 3.17	0.727 2.57	0.607 3.18	0.638 2.48

注：網掛け部分は最大値を示す。

表 3-5 最大応答加速度一覧表（弾性設計用地震動 S d , EW 方向）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表(m/s <sup>2</sup> )							
		Sd-1	Sd-2	Sd-3	Sd-4	Sd-5	Sd-6	Sd-7	Sd-8
a 軸	1	6.75	8.76	6.99	6.59	4.83	7.19	6.51	6.60
	6	5.95	7.53	5.97	5.18	3.81	5.55	5.19	5.46
	11	4.60	5.18	3.61	4.00	3.71	4.18	4.55	3.98
	20	4.41	4.82	3.58	3.75	3.64	3.88	4.37	3.72
	25	4.25	4.50	3.52	3.49	3.55	3.59	4.17	3.49
	32	4.14	4.16	3.40	3.10	3.39	3.16	3.87	3.23
	36	3.93	3.89	3.23	2.76	3.19	2.96	3.53	2.91
	38	3.68	3.54	3.12	2.62	3.01	2.80	3.21	2.76
b 軸	40	3.51	3.35	3.06	2.50	2.89	2.67	3.05	2.65
	2	11.5	13.1	9.72	8.87	7.63	9.54	10.0	8.77
	7	7.93	9.11	7.14	5.68	4.72	6.18	7.34	6.58
	12	5.43	5.80	4.26	4.91	4.11	5.42	5.53	4.70
c 軸	26	4.63	4.66	3.69	3.65	3.67	3.78	4.39	3.72
	19	11.3	14.0	8.09	8.12	7.97	8.32	7.12	5.99
d 軸	21	5.52	5.86	4.28	4.25	3.90	4.44	4.83	4.10
	3	15.8	15.4	10.8	11.6	11.5	11.7	10.8	9.23
	8	9.18	10.3	7.92	7.04	5.00	7.51	6.82	6.77
	13	6.75	6.35	5.10	5.24	4.17	5.43	5.02	5.10
	27	5.01	4.83	3.97	3.54	3.71	3.58	4.42	4.15
e 軸	33	4.58	4.68	3.58	3.09	3.42	3.16	4.20	3.47
	18	8.08	7.45	5.74	6.94	7.51	7.79	9.23	4.87
	22	6.80	5.49	4.81	5.42	5.66	6.18	6.80	4.25
	31	5.51	4.60	4.44	4.56	4.79	5.08	5.51	3.80
	35	4.36	3.72	3.63	3.46	3.72	3.70	4.28	3.41
	37	3.93	3.44	3.16	2.77	3.36	2.92	3.88	3.03
f 軸	39	3.67	3.43	3.05	2.62	3.07	2.79	3.13	2.75
	4	16.7	16.1	14.3	10.7	13.1	11.4	12.7	12.3
	9	10.2	10.9	8.24	6.52	5.65	6.86	7.13	7.06
	14	6.48	7.63	5.32	5.06	5.07	5.31	5.18	5.21
g 軸	28	5.64	5.70	4.28	4.13	3.85	3.96	4.91	3.71
	17	11.3	10.3	8.20	9.01	9.96	9.98	11.8	5.11
	23	8.40	7.02	6.68	7.17	6.94	7.51	8.50	4.24
h 軸	30	5.96	4.93	5.48	4.96	5.28	5.20	6.72	3.89
	5	13.7	14.1	10.6	7.99	7.74	9.14	10.9	10.5
	10	8.90	10.4	7.62	6.05	5.64	6.58	6.18	7.63
	15	8.39	5.44	4.14	4.71	4.11	5.00	4.70	3.85
	29	4.51	4.66	3.66	3.57	3.71	3.74	4.54	3.82
i 軸	34	4.16	4.47	3.38	3.13	3.44	3.21	4.02	3.32
	16	6.32	5.48	3.98	4.12	4.11	4.39	5.32	4.87
	24	5.18	5.17	3.85	3.86	3.90	4.09	4.95	4.32

注：網掛け部分は最大値を示す。



表 3-6 最大応答変位一覧表（弾性設計用地震動 S d , EW 方向）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表(mm)							
		Sd-1	Sd-2	Sd-3	Sd-4	Sd-5	Sd-6	Sd-7	Sd-8
a 軸	1	27.0	33.5	22.6	16.5	15.3	19.3	25.5	22.0
	6	20.2	26.2	17.5	13.1	12.6	15.1	18.2	17.5
	11	8.14	11.4	7.16	6.70	6.82	7.14	8.11	8.11
	20	7.35	9.85	6.05	5.89	5.98	6.23	7.23	7.05
	25	6.69	8.56	5.17	5.17	5.24	5.43	6.42	6.16
	32	5.70	6.90	4.05	4.14	4.27	4.32	5.22	4.97
	36	4.66	5.48	3.10	3.15	3.30	3.27	4.01	3.89
	38	3.73	4.30	2.48	2.32	2.45	2.40	2.97	2.97
b 軸	40	3.14	3.55	2.14	1.82	1.94	1.87	2.34	2.40
	2	52.9	57.1	40.5	25.7	23.0	32.1	58.0	37.0
	7	36.5	41.6	29.2	19.6	17.9	23.3	31.5	27.5
	12	14.9	19.8	13.6	9.81	9.62	11.4	15.6	13.4
c 軸	26	7.00	8.58	5.19	5.40	5.46	5.66	6.76	6.29
	19	13.2	14.5	10.5	9.82	10.2	10.7	11.7	11.2
d 軸	21	8.24	10.1	6.29	6.58	6.62	6.92	8.07	7.49
	3	66.3	66.7	49.2	31.0	27.1	37.7	47.4	44.4
	8	44.1	47.8	34.4	22.2	20.3	26.7	31.7	32.0
	13	17.7	22.7	15.9	11.0	11.0	12.5	12.2	14.9
	27	7.86	10.7	6.15	6.23	6.41	6.53	7.98	7.44
e 軸	33	6.13	7.49	4.32	4.44	4.61	4.62	5.72	5.34
	18	15.5	13.0	10.2	11.7	10.9	13.8	14.3	9.39
	22	12.5	10.7	7.86	8.93	8.84	10.4	11.2	8.07
	31	9.32	8.57	5.87	6.52	6.74	7.04	8.45	6.70
	35	6.36	6.53	4.11	4.36	4.51	4.58	5.72	5.03
	37	4.88	5.24	3.09	3.18	3.33	3.32	4.17	3.87
f 軸	39	3.73	4.20	2.50	2.30	2.44	2.38	2.98	2.95
	4	67.5	68.3	50.2	30.8	28.0	36.0	44.2	46.5
	9	45.9	49.3	35.6	22.9	21.0	26.5	30.3	33.4
	14	18.8	23.3	16.8	12.1	11.8	13.4	13.2	15.5
g 軸	28	8.67	11.6	7.07	6.91	7.04	7.30	8.62	8.08
	17	20.1	16.2	14.4	16.1	14.5	18.0	18.6	11.6
	23	15.5	12.3	10.7	11.8	11.2	13.1	14.2	9.40
h 軸	30	10.6	9.18	6.78	7.36	7.70	8.04	9.64	7.30
	5	60.1	63.4	45.3	29.0	25.0	32.7	38.4	43.5
	10	43.0	46.9	33.4	21.8	19.6	24.9	27.3	32.1
	15	13.6	18.1	11.9	8.61	8.50	9.52	9.71	11.8
i 軸	29	7.16	8.74	5.39	5.56	5.64	5.84	6.97	6.46
	34	5.90	7.07	4.18	4.32	4.43	4.51	5.46	5.14
	16	8.31	10.7	6.76	6.85	6.96	7.24	8.50	7.94
i 軸	24	7.80	9.68	6.05	6.22	6.32	6.55	7.77	7.21

注：網掛け部分は最大値を示す。

表 3-7 最大応答せん断力一覧表（弾性設計用地震動 S d，EW 方向）

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表(×10 <sup>3</sup> kN)							
		Sd-1	Sd-2	Sd-3	Sd-4	Sd-5	Sd-6	Sd-7	Sd-8
a 軸	1	16.9	17.0	12.5	8.16	6.62	9.50	19.9	10.3
	2	41.0	40.9	30.4	19.1	15.2	22.3	39.3	25.4
	3	56.8	58.3	42.8	28.5	22.6	32.7	36.7	37.4
	4	57.2	62.1	44.4	31.6	26.0	36.0	38.4	39.6
	5	54.1	68.2	47.7	36.3	33.5	40.7	43.7	42.4
	6	143	186	126	130	122	138	151	129
	7	464	537	368	393	395	411	478	406
	8	564	646	431	438	469	456	543	484
b 軸	10	7.68	7.05	5.32	7.19	5.92	7.67	16.5	5.91
	11	13.5	11.9	8.53	9.97	8.59	9.68	30.2	9.14
	12	13.3	14.2	10.5	12.6	12.8	12.3	17.7	13.5
	13	58.3	69.4	47.3	54.4	52.0	57.7	65.0	51.4
c 軸	14	2.30	1.96	1.65	1.03	0.997	1.18	2.75	1.32
	15	3.49	3.33	2.59	2.36	1.97	2.61	2.75	1.95
	16	11.2	11.4	8.30	9.08	8.39	9.70	9.96	8.50
d 軸	17	12.2	12.0	9.66	10.5	11.6	10.9	13.5	8.70
	18	13.9	16.4	12.9	12.6	13.5	12.9	18.5	13.0
	19	20.2	24.1	20.6	18.2	19.3	19.3	27.9	21.9
	20	35.4	36.7	32.9	31.6	31.6	33.1	35.8	33.5
	21	76.9	72.7	62.7	57.4	59.5	59.6	72.6	56.0
e 軸	22	4.51	3.90	3.26	2.43	2.23	2.64	3.62	2.59
	23	21.4	19.2	19.0	21.1	19.6	23.0	23.7	13.0
	24	27.2	22.6	23.2	25.4	25.1	27.9	29.9	17.6
	25	28.5	27.8	26.8	27.1	27.6	28.1	30.2	22.5
	26	70.2	70.7	65.3	65.4	66.2	69.2	77.4	62.4
	27	117	108	89.3	91.7	97.3	95.8	107	95.3
	28	164	149	107	111	128	117	135	127
f 軸	29	14.0	14.2	13.0	10.2	12.1	11.1	13.1	11.8
	30	16.5	18.8	15.7	13.3	13.6	14.2	18.0	14.5
	31	8.98	6.22	5.62	5.56	3.89	6.66	7.65	4.33
	32	23.9	21.3	16.3	13.8	14.9	15.7	18.4	9.43
g 軸	33	4.73	4.04	3.13	2.88	2.98	3.16	3.54	2.42
	34	11.9	10.3	9.83	11.2	11.3	12.5	14.0	7.03
	35	21.3	16.9	16.8	18.9	19.0	20.6	22.0	11.6
	36	13.4	13.7	12.7	10.0	11.5	11.0	13.6	13.0
h 軸	37	12.5	13.8	9.94	8.09	8.62	9.27	10.3	9.47
	38	24.7	26.0	20.4	16.8	15.5	17.6	20.0	18.6
	39	50.0	51.2	47.0	35.1	32.1	38.3	38.6	43.5
	40	98.1	114	90.0	89.3	88.3	96.9	106	88.1
	41	129	152	114	118	117	127	145	118
i 軸	42	4.28	4.25	3.02	1.83	1.57	2.06	2.80	2.68
	43	4.88	5.48	4.08	3.21	3.09	3.55	3.40	4.20
	44	11.4	11.9	8.80	8.81	8.75	9.56	10.7	9.55

注：網掛け部分は最大値を示す。

表 3-8 最大応答曲げモーメント一覧表（弾性設計用地震動 Sd, EW 方向）

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表(×10 <sup>5</sup> kN・m)							
		Sd-1	Sd-2	Sd-3	Sd-4	Sd-5	Sd-6	Sd-7	Sd-8
a 軸	1	0.156 0.964	0.157 0.969	0.115 0.711	0.0751 0.465	0.0609 0.377	0.0875 0.542	0.183 1.13	0.0950 0.588
	2	0.967 4.11	0.970 4.12	0.712 3.05	0.466 1.93	0.378 1.54	0.544 2.26	1.13 4.16	0.589 2.54
	3	4.11 7.01	4.13 7.10	3.05 5.21	1.93 3.37	1.54 2.67	2.26 3.86	4.16 6.02	2.54 4.43
	4	7.01 10.1	7.10 10.3	5.21 7.57	3.37 5.06	2.67 4.03	3.86 5.76	6.02 7.88	4.43 6.55
	5	10.1 14.4	10.3 15.7	7.57 11.2	5.06 7.98	4.04 6.69	5.76 9.03	7.88 10.3	6.55 9.90
	6	21.3 29.3	25.8 39.0	19.3 28.1	15.3 24.2	14.6 23.6	16.8 26.3	16.0 26.8	16.9 26.0
	7	68.6 90.0	84.2 114	67.0 87.4	61.9 84.1	59.8 81.8	66.3 89.7	67.6 95.7	62.7 86.1
	8	91.7 113	115 139	89.0 105	85.9 102	83.3 99.7	91.7 109	97.5 119	87.5 107
b 軸	10	0.303 0.500	0.315 0.439	0.271 0.420	0.168 0.460	0.163 0.411	0.181 0.481	0.389 1.13	0.265 0.337
	11	0.945 1.59	0.827 1.27	0.859 1.18	0.704 1.24	0.626 1.13	0.720 1.28	1.47 3.19	0.752 1.01
	12	1.77 2.16	1.62 2.08	1.69 2.03	1.51 1.93	1.38 1.81	1.57 2.01	3.67 2.22	1.46 1.99
	13	3.21 7.74	3.41 8.77	3.29 7.05	3.05 6.83	2.77 6.98	3.21 7.13	2.88 8.05	2.89 7.03
c 軸	14	0.103 0.306	0.112 0.317	0.0646 0.236	0.0601 0.148	0.0466 0.125	0.0586 0.162	0.0499 0.355	0.0276 0.172
	15	0.306 0.450	0.317 0.487	0.236 0.345	0.148 0.262	0.125 0.197	0.162 0.290	0.355 0.454	0.172 0.252
	16	0.588 0.981	0.684 0.972	0.479 0.883	0.454 0.814	0.277 0.720	0.470 0.887	0.530 0.930	0.292 0.694
d 軸	17	0.344 0.814	0.372 0.773	0.278 0.632	0.170 0.601	0.183 0.628	0.193 0.636	0.279 1.05	0.252 0.524
	18	1.28 1.94	1.32 1.90	1.06 1.65	0.699 1.56	0.814 1.63	0.798 1.65	1.50 2.87	0.907 1.39
	19	2.67 3.69	2.56 3.66	2.24 3.61	1.62 3.27	1.91 2.91	1.78 3.39	3.59 3.31	1.92 3.18
	20	4.14 6.12	4.05 6.34	4.11 6.21	3.41 5.63	3.16 5.37	3.58 5.81	3.59 5.70	3.43 5.88
	21	9.57 11.5	10.4 12.5	10.5 11.7	8.57 11.4	8.05 11.5	9.35 11.6	8.74 11.8	8.79 11.6
e 軸	22	0.109 0.617	0.0806 0.555	0.0631 0.462	0.0886 0.310	0.0813 0.272	0.101 0.333	0.139 0.447	0.0390 0.348
	23	0.654 1.51	0.745 1.70	0.556 1.31	0.446 1.44	0.367 1.26	0.521 1.61	0.586 1.72	0.370 0.979
	24	1.52 2.74	1.72 2.93	1.32 2.57	1.47 2.83	1.28 2.56	1.63 3.12	1.76 3.23	0.982 1.79
	25	2.95 4.75	3.18 4.68	2.77 4.60	3.02 4.86	2.84 4.57	3.42 5.23	3.90 5.42	1.86 3.68
	26	9.93 13.6	9.40 13.1	8.41 13.0	9.23 13.2	8.87 13.3	10.0 14.1	10.2 14.2	6.28 10.5
	27	14.8 19.7	14.2 18.9	14.0 18.9	14.5 19.1	14.3 19.6	15.7 20.0	15.6 20.5	11.0 16.7
	28	20.3 24.7	19.7 24.0	19.4 23.2	19.6 23.9	19.8 24.0	20.6 24.1	21.5 25.2	16.9 22.0
	29	0.360 0.949	0.388 0.849	0.257 0.747	0.186 0.583	0.152 0.655	0.192 0.617	0.208 0.778	0.200 0.641
f 軸	30	1.28 2.37	1.27 2.26	0.992 2.02	0.740 1.53	0.718 1.65	0.766 1.63	0.970 2.20	0.754 1.71
	31	2.96 2.89	2.88 2.61	2.39 2.29	1.77 1.78	1.82 1.57	1.89 1.88	2.54 2.26	2.00 2.09
	32	3.82 2.24	3.10 2.01	2.97 2.04	2.48 1.82	2.06 1.54	2.62 1.94	3.08 1.81	2.29 1.87
	33	0.183 0.612	0.168 0.552	0.132 0.465	0.159 0.277	0.171 0.280	0.181 0.295	0.195 0.450	0.0671 0.363
g 軸	34	0.783 1.12	0.822 1.30	0.592 0.944	0.522 1.01	0.429 0.824	0.572 1.15	0.616 1.15	0.518 0.838
	35	1.15 2.07	1.34 2.08	0.978 1.86	1.05 1.99	0.875 1.87	1.20 2.27	1.20 2.36	0.862 1.39
	36	3.08 3.13	2.89 2.98	2.33 2.92	2.71 3.13	2.66 2.82	3.17 3.38	3.28 3.38	1.70 2.19
h 軸	37	0.296 0.805	0.195 0.809	0.154 0.662	0.135 0.478	0.0929 0.498	0.130 0.531	0.168 0.703	0.145 0.580
	38	1.09 2.53	1.02 2.74	0.831 2.32	0.627 1.65	0.556 1.70	0.632 1.89	0.915 2.42	0.696 2.07
	39	3.33 7.37	3.00 7.31	2.68 7.20	1.91 5.55	1.72 4.59	1.96 5.91	2.87 6.21	2.31 6.63
	40	8.92 16.8	9.09 18.3	8.36 15.4	6.34 13.1	5.59 12.7	6.95 14.2	6.92 14.3	7.70 14.3
	41	17.4 25.6	18.9 29.9	16.1 24.0	14.0 22.4	13.3 21.8	15.2 24.3	15.0 25.7	14.5 22.6
i 軸	42	0.0481 0.571	0.0153 0.573	0.0136 0.410	0.0102 0.246	0.0140 0.209	0.0109 0.279	0.0133 0.374	0.0110 0.363
	43	0.573 0.814	0.575 0.811	0.413 0.602	0.247 0.391	0.209 0.326	0.280 0.442	0.375 0.456	0.369 0.582
	44	0.811 1.21	0.826 1.36	0.620 1.02	0.405 0.812	0.339 0.810	0.455 0.908	0.480 0.903	0.597 1.04

注：網掛け部分は最大値を示す。

表 3-9 最大応答加速度一覧表（弾性設計用地震動 S d，鉛直方向）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表(m/s <sup>2</sup> )							
		Sd-1	Sd-2	Sd-3	Sd-4	Sd-5	Sd-6	Sd-7	Sd-8
建屋部	1	9.57	4.85	5.73	5.21	5.06	5.91	5.55	4.39
	2	7.96	4.14	4.78	4.12	3.98	4.68	4.27	3.33
	3	4.19	2.91	2.78	2.10	2.10	2.44	2.10	1.83
	4	4.14	2.85	2.74	2.04	2.06	2.36	2.08	1.76
	5	4.06	2.77	2.73	1.97	2.04	2.24	2.05	1.69
	6	3.85	2.59	2.67	1.87	1.97	2.01	1.96	1.57
	7	3.66	2.48	2.62	1.80	1.91	1.91	1.86	1.42
	8	3.49	2.38	2.59	1.79	1.86	1.85	1.79	1.27
	9	3.43	2.32	2.56	1.76	1.85	1.81	1.73	1.21
屋根トラス	1	9.57	4.85	5.73	5.21	5.06	5.91	5.55	4.39
	11	15.6	8.78	8.63	9.08	8.56	7.87	8.72	5.12
	12	20.0	8.32	10.5	9.92	8.17	9.01	9.99	6.35
	13	14.8	7.99	11.5	8.09	7.64	8.30	8.20	6.71
	14	25.9	11.2	15.2	13.1	12.2	13.5	12.6	8.99

注：網掛け部分は最大値を示す。

表 3-10 最大応答変位一覧表（弾性設計用地震動 S d，鉛直方向）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表(mm)							
		Sd-1	Sd-2	Sd-3	Sd-4	Sd-5	Sd-6	Sd-7	Sd-8
建屋部	1	4.22	2.34	4.36	2.49	2.77	2.95	2.69	1.38
	2	3.99	2.23	4.13	2.30	2.63	2.72	2.53	1.23
	3	3.56	2.02	3.72	1.90	2.39	2.31	2.25	0.960
	4	3.54	2.01	3.70	1.88	2.37	2.30	2.24	0.950
	5	3.52	1.99	3.67	1.87	2.36	2.29	2.23	0.950
	6	3.47	1.96	3.62	1.84	2.33	2.27	2.20	0.930
	7	3.42	1.92	3.58	1.81	2.31	2.24	2.19	0.920
	8	3.37	1.89	3.54	1.79	2.28	2.22	2.17	0.900
	9	3.33	1.86	3.50	1.78	2.26	2.21	2.16	0.890
屋根トラス	1	4.22	2.34	4.36	2.49	2.77	2.95	2.69	1.38
	11	18.7	12.4	18.0	11.1	12.0	12.4	12.3	11.1
	12	34.8	21.9	30.8	18.9	21.1	21.2	21.4	19.4
	13	48.5	29.8	42.0	25.3	29.2	28.4	28.8	26.4
	14	53.4	32.6	46.2	27.7	32.3	31.0	31.5	28.9

注：網掛け部分は最大値を示す。

表 3-11 最大応答軸力一覧表（弾性設計用地震動 S d，鉛直方向）

部位	部 材 番 号	最大応答軸力一覧表(×10 <sup>4</sup> kN)							
		Sd-1	Sd-2	Sd-3	Sd-4	Sd-5	Sd-6	Sd-7	Sd-8
建 屋 部	1	4.59	2.20	3.70	2.40	2.81	2.72	3.00	1.63
	2	8.14	4.02	6.24	4.57	4.86	5.18	5.29	3.43
	3	13.6	8.55	10.2	7.55	7.65	8.29	7.72	5.73
	4	16.0	10.4	11.8	8.73	8.76	9.52	8.68	6.88
	5	26.3	18.5	18.6	13.8	13.7	15.9	13.4	11.8
	6	40.8	28.5	27.3	20.7	20.9	23.7	20.5	17.7
	7	54.6	37.7	36.9	27.0	27.4	30.6	27.0	23.1
	8	64.0	43.8	43.8	31.1	31.7	35.1	31.2	26.5

注：網掛け部分は最大値を示す。

#### 4. 材料物性の不確かさを考慮した検討に用いる地震動

建屋及び地震動ごとの材料物性の不確かさを考慮した検討に用いる地震動の選定結果を表 4-1 に示す。地震動の選定にあたり、基本ケースにおける建屋応答の確認は、以下の資料に基づき実施した。

- ・タービン建屋の地震応答解析

表 4-1 材料物性の不確かさを考慮した検討に用いる地震動

建屋名	材料物性の不確かさを考慮した検討に用いる地震動	
	基準地震動 S s	弾性設計用地震動 S d
タービン建屋	Ss-1, Ss-2, Ss-3, Ss-4, Ss-5, Ss-6, Ss-7, Ss-8	Sd-1, Sd-2, Sd-3, Sd-6, Sd-7

別紙3-2 材料物性の不確かさを考慮した地震応答解析結果

## 目 次

1. 概要 .....	別紙 3-2-1
2. 地震応答解析結果 .....	別紙 3-2-1
2.1 建屋剛性及び地盤剛性の不確かさ .....	別紙 3-2-1
2.2 建屋剛性の不確かさ .....	別紙 3-2-255
3. まとめ .....	別紙 3-2-509



## 1. 概要

本資料はタービン建屋の地震応答解析において、材料物性の不確かさを考慮した地震応答解析結果を示すものである。

## 2. 地震応答解析結果

### 2.1 建屋剛性及び地盤剛性の不確かさ

建屋剛性及び地盤剛性の不確かさを考慮した基準地震動  $S_s$  に対する地震応答解析結果を図 2-1～図 2-104 及び表 2-1～表 2-88 に、接地率を表 2-89～表 2-91 に示す。また、弾性設計用地震動  $S_d$  に対する地震応答解析結果を図 2-105～図 2-169 及び表 2-92～表 2-146 に、接地率を表 2-147～表 2-149 に示す。

以後、基本ケースをケース 1、建屋剛性+ $\sigma$  地盤剛性+ $\sigma$  としたケースをケース 2、建屋剛性- $\sigma$  地盤剛性- $\sigma$  としたケースをケース 3 として示す。

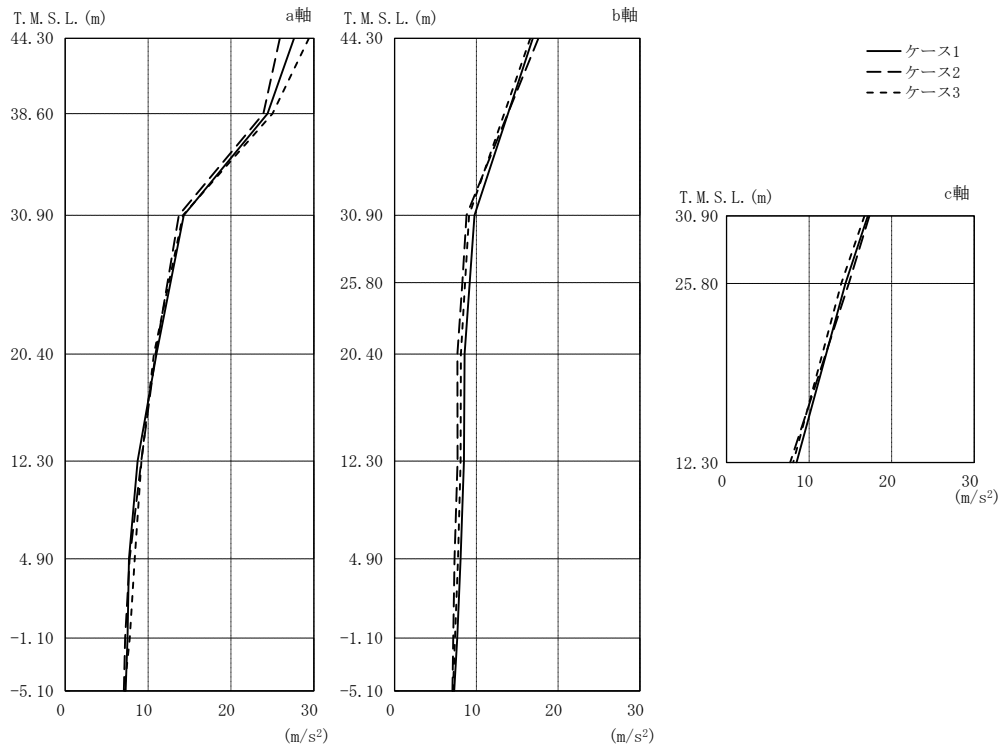


図 2-1 最大応答加速度 (Ss-1, NS 方向)

表 2-1 最大応答加速度 (Ss-1, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	②	③
a 軸	1	27.6	25.9	29.4
	3	24.4	23.9	25.0
	4	14.3	13.7	14.2
	9	11.0	10.9	10.7
	11	8.73	9.18	9.20
	13	7.69	7.76	8.38
	15	7.51	7.23	7.79
b 軸	2	16.9	17.6	16.6
	5	9.77	8.79	9.10
	7	9.18	8.28	8.62
	10	8.55	7.67	8.10
	12	8.48	7.70	8.07
	14	8.07	7.32	7.76
	16	7.66	7.18	7.39
c 軸	6	17.1	17.3	16.7
	8	14.4	14.8	13.9

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

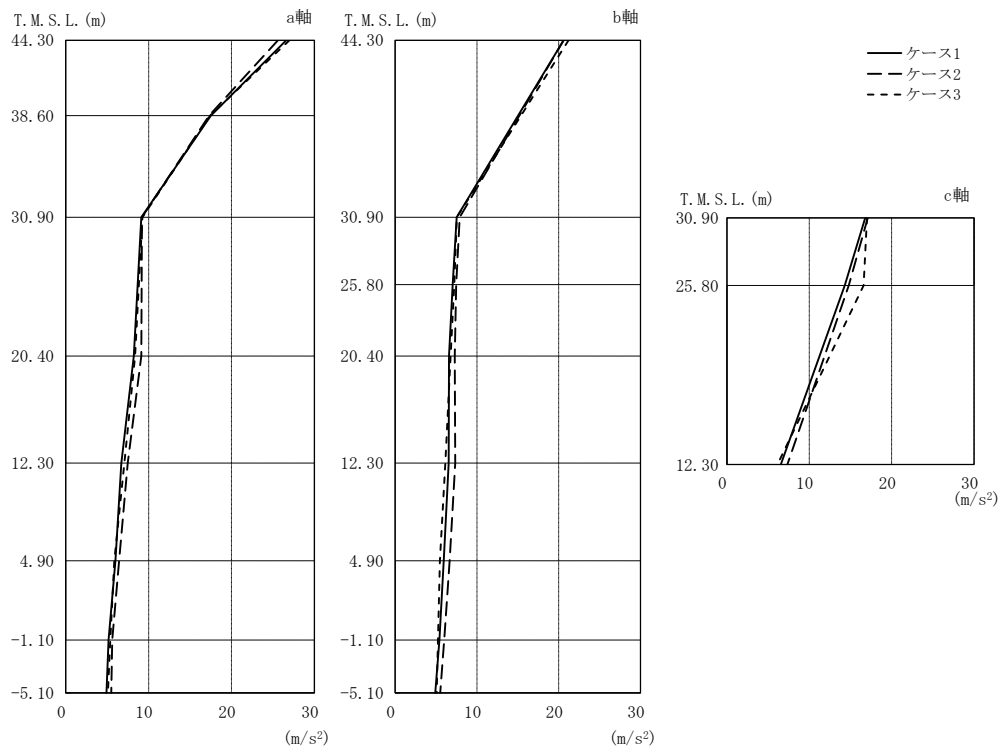


図 2-2 最大応答加速度 (Ss-2, NS 方向)

表 2-2 最大応答加速度 (Ss-2, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	②	③
a 軸	1	26.6	25.6	27.0
	3	17.5	17.3	17.4
	4	9.11	9.20	9.25
	9	8.22	9.11	8.36
	11	6.70	7.47	7.08
	13	6.00	6.43	5.85
	15	5.16	5.60	5.37
b 軸	2	20.6	20.6	21.2
	5	7.53	7.89	7.55
	7	7.04	7.46	7.22
	10	6.58	7.28	6.77
	12	6.54	7.34	6.14
	14	5.93	6.66	5.46
	16	5.41	5.99	5.23
c 軸	6	16.8	17.1	17.0
	8	14.3	14.8	16.6

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

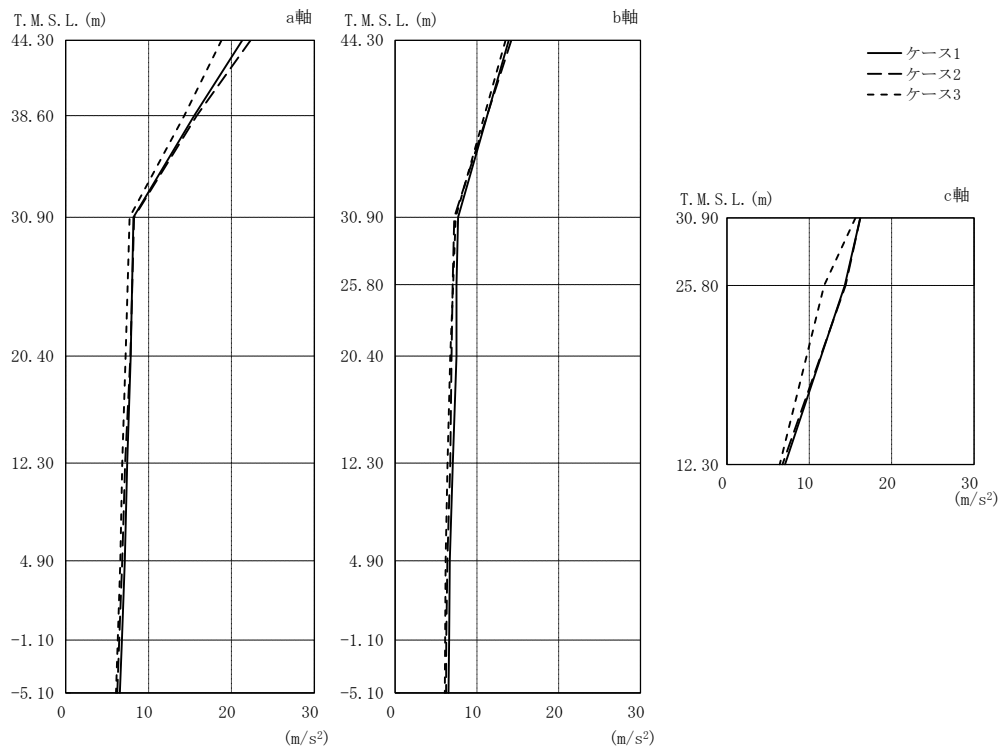


図 2-3 最大応答加速度 (Ss-3, NS 方向)

表 2-3 最大応答加速度 (Ss-3, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	②	③
a 軸	1	21.3	22.3	18.8
	3	15.5	15.8	14.3
	4	8.18	8.24	7.70
	9	7.85	7.81	7.22
	11	7.42	7.16	6.83
	13	7.14	6.82	6.59
	15	6.79	6.45	6.29
b 軸	2	13.9	14.2	13.5
	5	7.70	7.23	7.41
	7	7.51	7.03	7.10
	10	7.51	6.89	6.75
	12	7.05	6.75	6.41
	14	6.68	6.38	6.18
	16	6.60	6.26	6.12
c 軸	6	16.2	16.2	15.6
	8	14.3	14.4	11.8

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

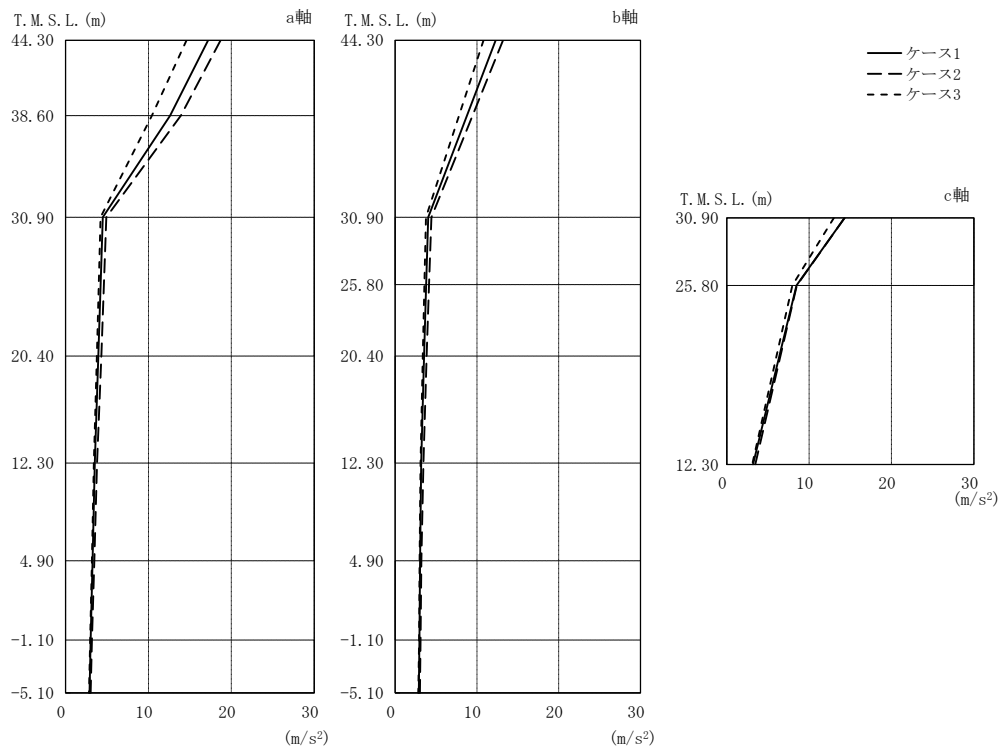


図 2-4 最大応答加速度 (Ss-4, NS 方向)

表 2-4 最大応答加速度 (Ss-4, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	②	③
a 軸	1	17.2	18.7	14.6
	3	12.6	13.9	10.4
	4	4.49	4.91	4.22
	9	3.95	4.31	3.77
	11	3.52	3.80	3.41
	13	3.25	3.46	3.17
	15	3.02	3.18	2.97
b 軸	2	12.3	13.2	10.8
	5	4.04	4.44	3.77
	7	3.79	4.14	3.57
	10	3.54	3.85	3.37
	12	3.19	3.46	3.10
	14	3.05	3.20	2.99
	16	2.96	3.10	2.92
c 軸	6	14.3	14.3	13.0
	8	8.46	8.50	7.96

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

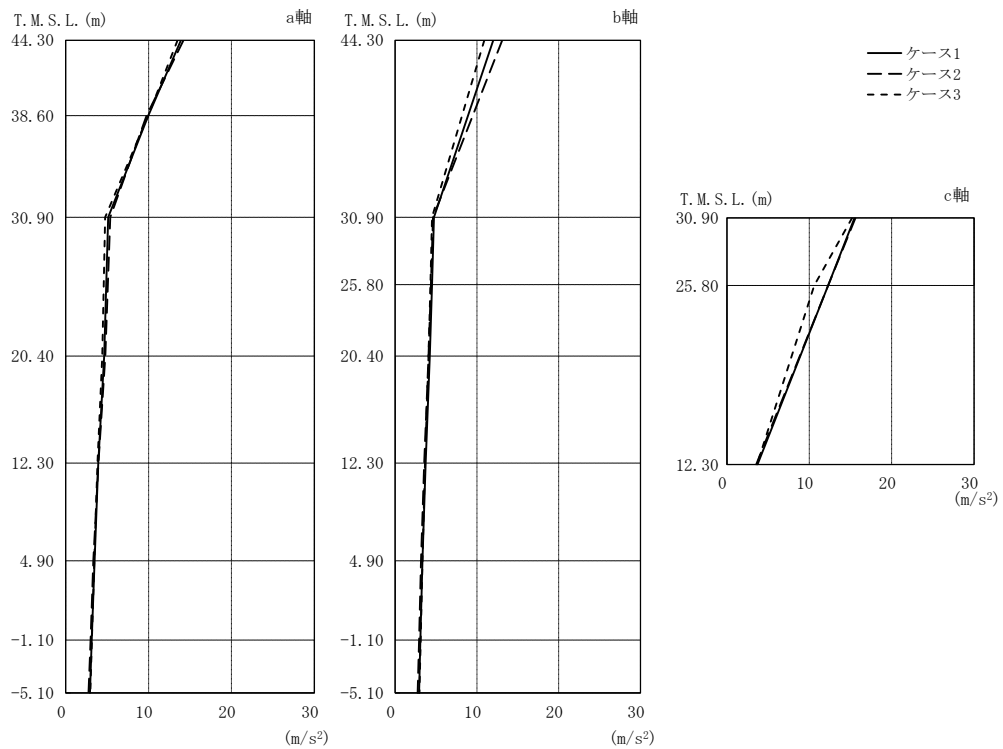


図 2-5 最大応答加速度 (Ss-5, NS 方向)

表 2-5 最大応答加速度 (Ss-5, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	②	③
a 軸	1	13.9	14.2	13.5
	3	9.96	9.76	9.94
	4	5.12	5.37	4.75
	9	4.65	4.78	4.41
	11	3.93	3.94	3.84
	13	3.48	3.33	3.45
	15	3.14	3.00	3.16
b 軸	2	12.0	13.1	10.9
	5	4.75	4.63	4.51
	7	4.51	4.38	4.32
	10	4.23	4.09	4.09
	12	3.72	3.56	3.66
	14	3.34	3.17	3.34
	16	3.09	2.93	3.12
17	2.92	2.76	2.97	
c 軸	6	15.5	15.6	15.2
	8	12.3	12.3	10.6

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

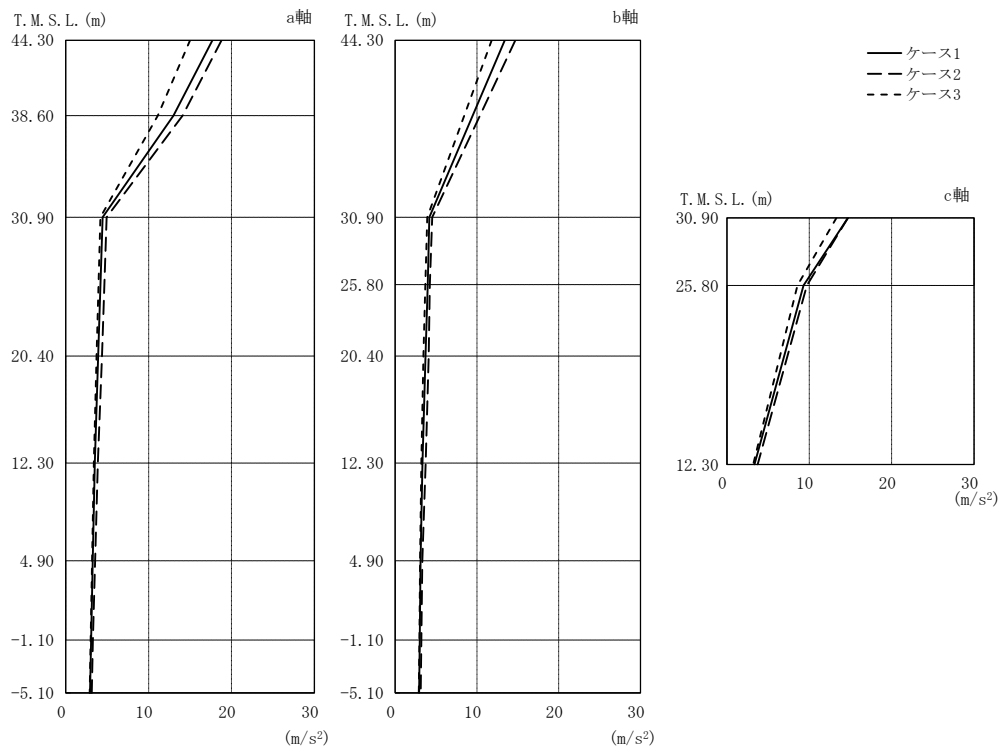


図 2-6 最大応答加速度 (Ss-6, NS 方向)

表 2-6 最大応答加速度 (Ss-6, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	②	③
a 軸	1	17.7	18.8	15.0
	3	13.0	14.1	11.1
	4	4.45	4.94	4.19
	9	3.92	4.38	3.72
	11	3.51	3.88	3.39
	13	3.25	3.54	3.18
	15	3.06	3.28	3.01
b 軸	2	13.4	14.7	11.8
	5	4.18	4.54	3.93
	7	3.99	4.23	3.69
	10	3.71	4.10	3.46
	12	3.34	3.73	3.20
	14	3.10	3.32	3.04
	16	3.00	3.21	2.97
c 軸	6	14.7	14.7	13.3
	8	9.31	9.71	8.56

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

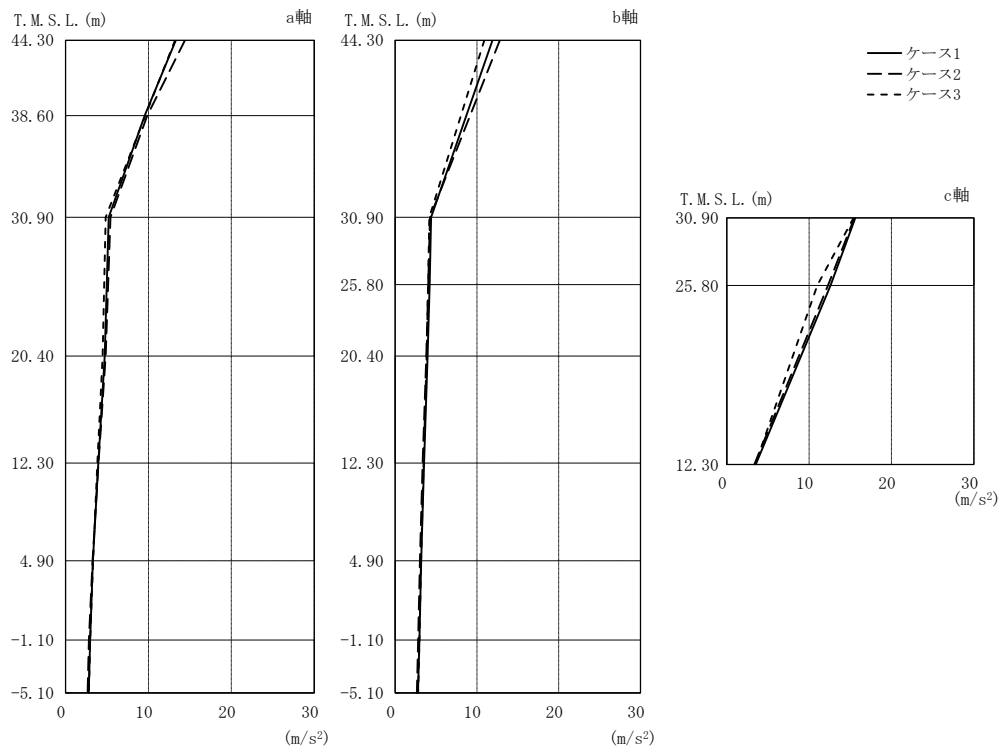


図 2-7 最大応答加速度 (Ss-7, NS 方向)

表 2-7 最大応答加速度 (Ss-7, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	②	③
a 軸	1	13.3	14.4	13.2
	3	9.54	9.84	9.61
	4	5.21	5.41	4.83
	9	4.73	4.83	4.47
	11	3.95	3.96	3.84
	13	3.30	3.25	3.31
	15	2.96	2.82	2.97
b 軸	2	11.9	12.8	10.9
	5	4.40	4.25	4.18
	7	4.21	4.05	4.03
	10	3.97	3.81	3.84
	12	3.53	3.35	3.47
	14	3.19	3.02	3.17
	16	2.96	2.82	2.96
c 軸	6	15.6	15.5	15.4
	8	12.6	12.3	11.0

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル



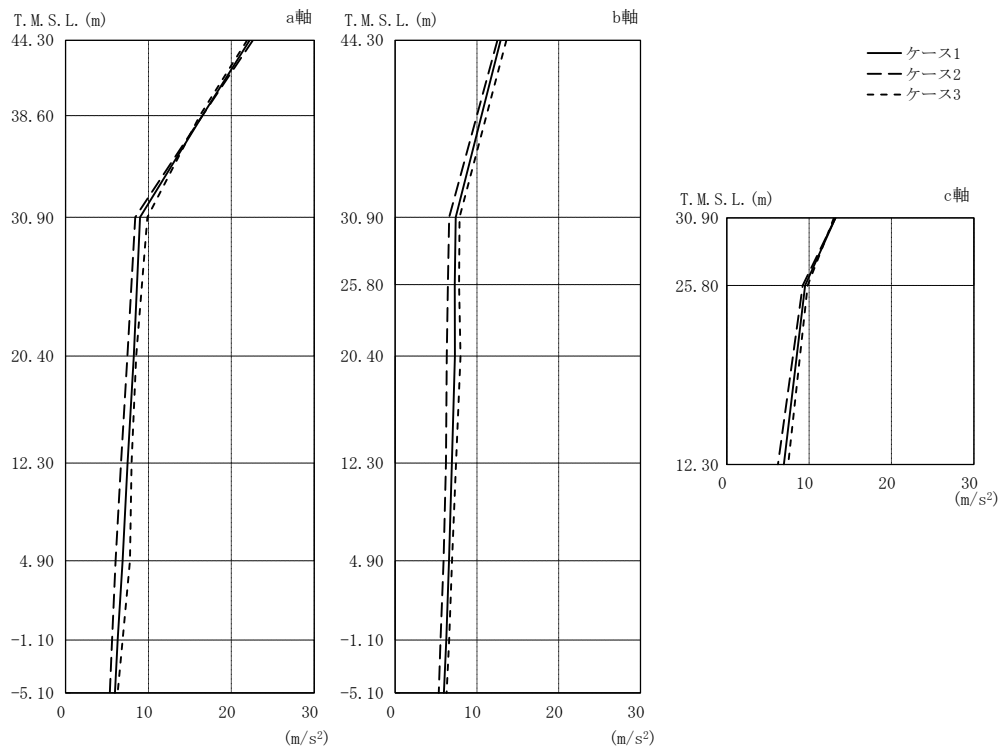


図 2-8 最大応答加速度 (Ss-8, NS 方向)

表 2-8 最大応答加速度 (Ss-8, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	②	③
a 軸	1	22.2	22.6	21.9
	3	16.5	16.5	16.2
	4	8.99	8.41	9.86
	9	8.23	7.45	8.51
	11	7.47	6.69	7.96
	13	6.88	6.03	7.77
	15	6.28	5.61	6.88
b 軸	2	12.9	12.5	13.6
	5	7.41	6.61	7.87
	7	7.28	6.44	7.82
	10	7.31	6.32	7.99
	12	6.94	6.21	7.45
	14	6.58	5.91	6.96
	16	6.26	5.55	6.60
c 軸	6	13.2	13.2	13.0
	8	9.51	9.23	9.82

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

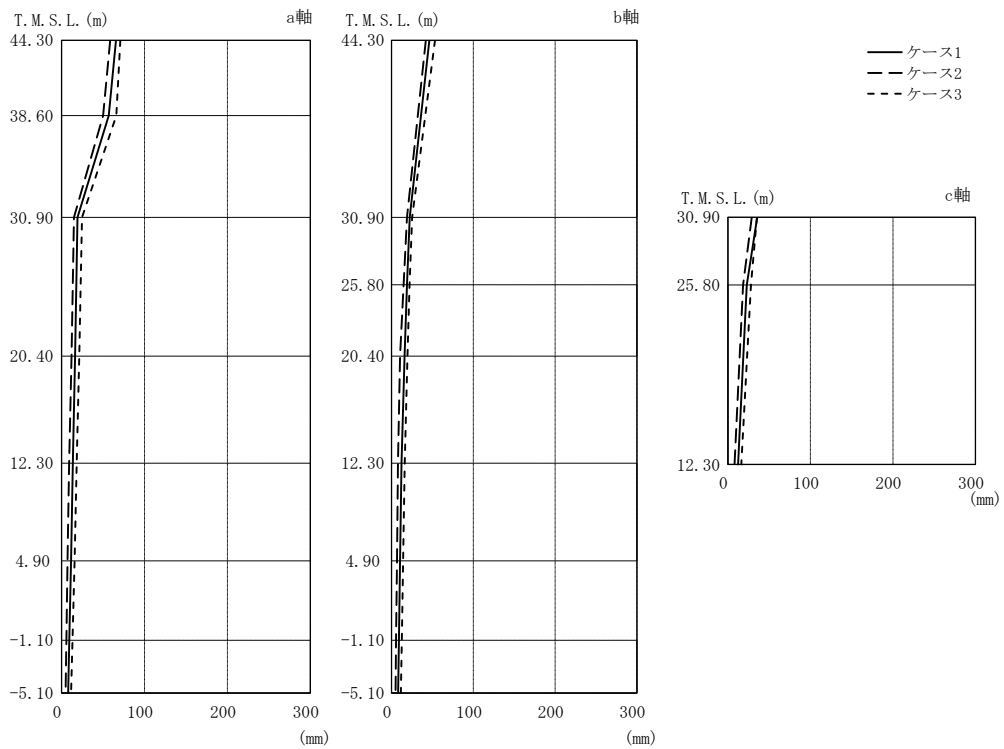


図 2-9 最大応答変位 (Ss-1, NS 方向)

表 2-9 最大応答変位 (Ss-1, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	65.5	58.6	70.9
	3	56.8	50.0	65.9
	4	19.1	14.9	24.6
	9	16.3	11.9	21.2
	11	13.5	9.10	18.2
	13	11.3	7.14	15.7
	15	9.29	5.70	13.1
b 軸	2	46.2	41.9	53.0
	5	22.2	18.8	25.1
	7	18.8	14.6	21.9
	10	15.9	10.4	19.4
	12	12.2	7.89	16.1
	14	10.4	6.53	14.1
	16	8.96	5.49	12.5
c 軸	6	35.4	28.9	35.0
	8	22.8	18.2	27.9

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

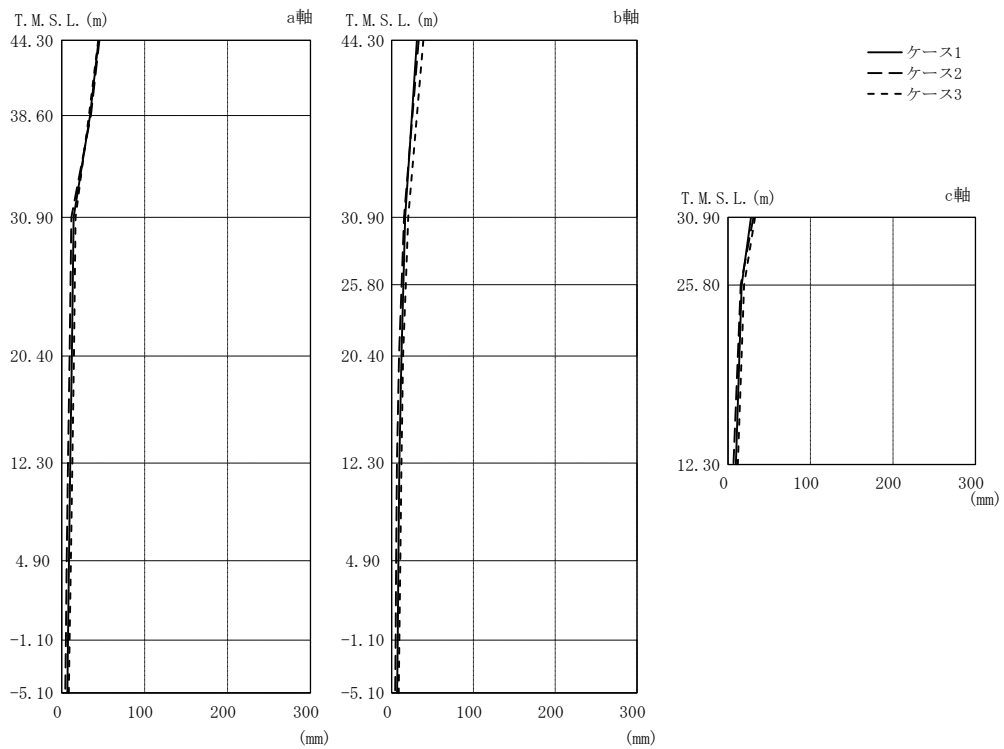


図 2-10 最大応答変位 (Ss-2, NS 方向)

表 2-10 最大応答変位 (Ss-2, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	44.4	45.4	44.0
	3	34.1	35.1	32.7
	4	14.4	11.5	16.6
	9	12.1	9.47	14.6
	11	10.2	7.55	12.7
	13	8.70	5.92	11.0
	15	7.46	4.90	9.52
b 軸	2	30.8	33.0	38.8
	5	16.4	15.1	20.2
	7	14.3	12.1	17.2
	10	11.9	9.01	13.9
	12	9.42	6.49	11.9
	14	8.24	5.52	10.5
	16	7.31	4.77	9.33
c 軸	6	27.9	30.7	32.7
	8	16.6	15.3	19.4

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

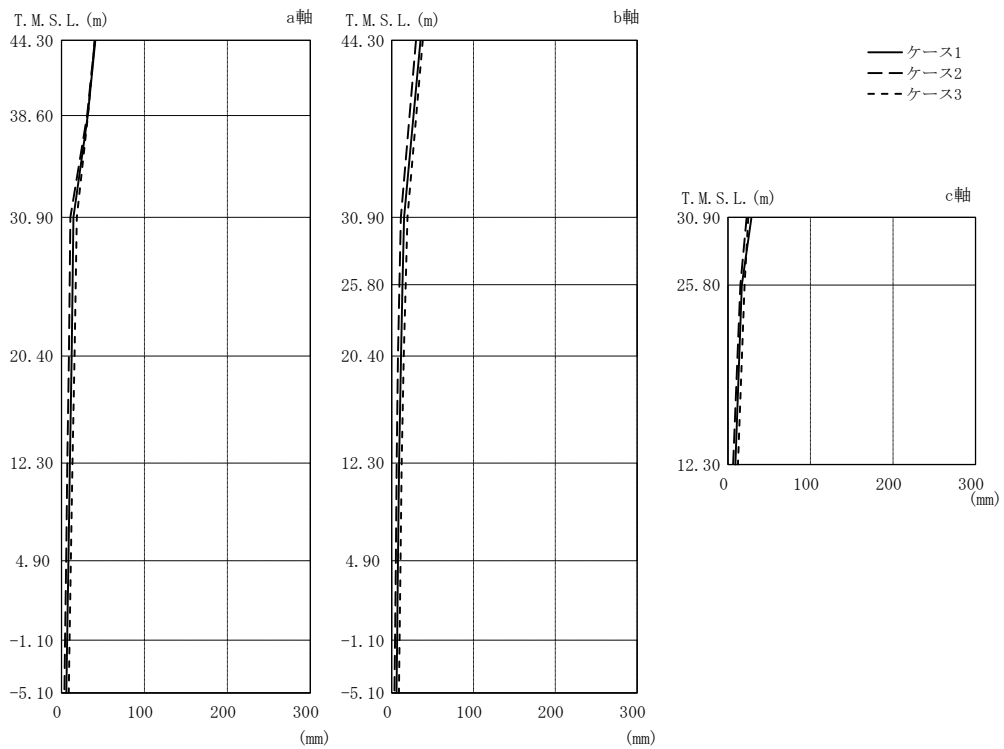


図 2-11 最大応答変位 (Ss-3, NS 方向)

表 2-11 最大応答変位 (Ss-3, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	40.8	40.2	39.9
	3	31.6	30.9	31.7
	4	14.3	10.7	18.3
	9	12.1	8.79	15.6
	11	9.98	6.97	13.1
	13	8.26	5.50	11.2
	15	6.74	4.21	9.73
b 軸	2	35.2	29.6	38.0
	5	15.1	11.1	19.2
	7	13.1	9.34	17.0
	10	11.3	7.68	14.7
	12	8.95	6.10	12.1
	14	7.60	4.94	10.7
	16	6.52	4.03	9.53
17	5.73	3.36	8.71	
c 軸	6	28.4	22.6	24.6
	8	16.8	14.9	20.1

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

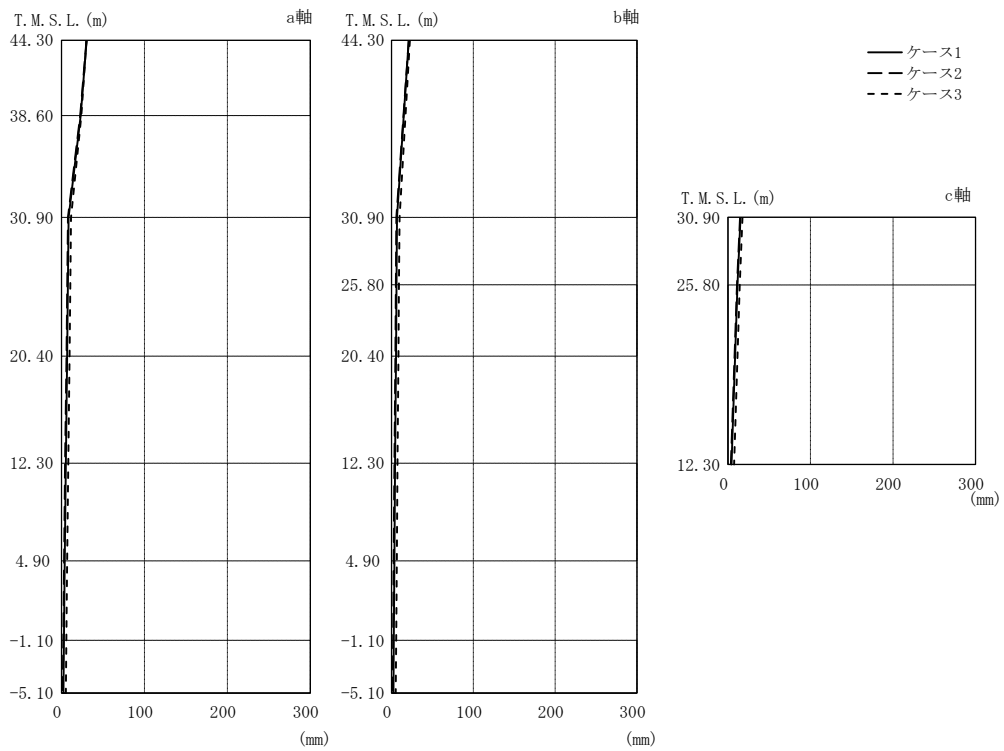


図 2-12 最大応答変位 (Ss-4, NS 方向)

表 2-12 最大応答変位 (Ss-4, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	30.3	30.0	30.1
	3	23.0	22.5	23.8
	4	8.45	7.67	11.4
	9	6.67	5.91	9.61
	11	5.08	4.30	8.03
	13	3.89	3.07	6.81
	15	2.93	2.07	5.77
b 軸	2	20.9	20.9	22.3
	5	6.63	5.89	9.72
	7	6.01	5.25	9.07
	10	5.35	4.59	8.39
	12	4.29	3.48	7.28
	14	3.41	2.57	6.34
	16	2.77	1.90	5.61
17	2.33	1.45	5.08	
c 軸	6	15.1	14.6	17.5
	8	11.5	10.9	14.2

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

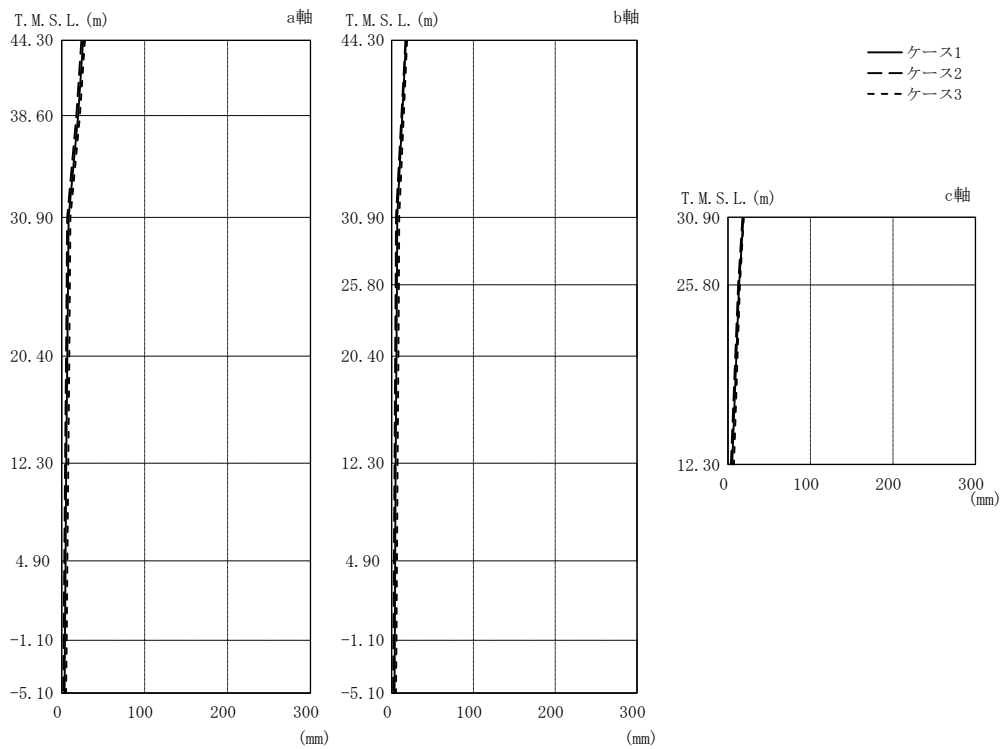


図 2-13 最大応答変位 (Ss-5, NS 方向)

表 2-13 最大応答変位 (Ss-5, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	25.7	23.6	27.9
	3	19.8	17.6	21.9
	4	8.26	6.50	10.4
	9	6.81	5.23	9.08
	11	5.45	4.01	7.81
	13	4.61	3.05	6.78
	15	3.88	2.26	5.87
b 軸	2	17.5	16.8	18.9
	5	6.86	5.23	9.18
	7	6.33	4.77	8.68
	10	5.75	4.27	8.13
	12	4.92	3.40	7.20
	14	4.29	2.67	6.39
	16	3.78	2.13	5.74
c 軸	6	18.6	17.5	19.0
	8	13.4	12.3	14.3

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

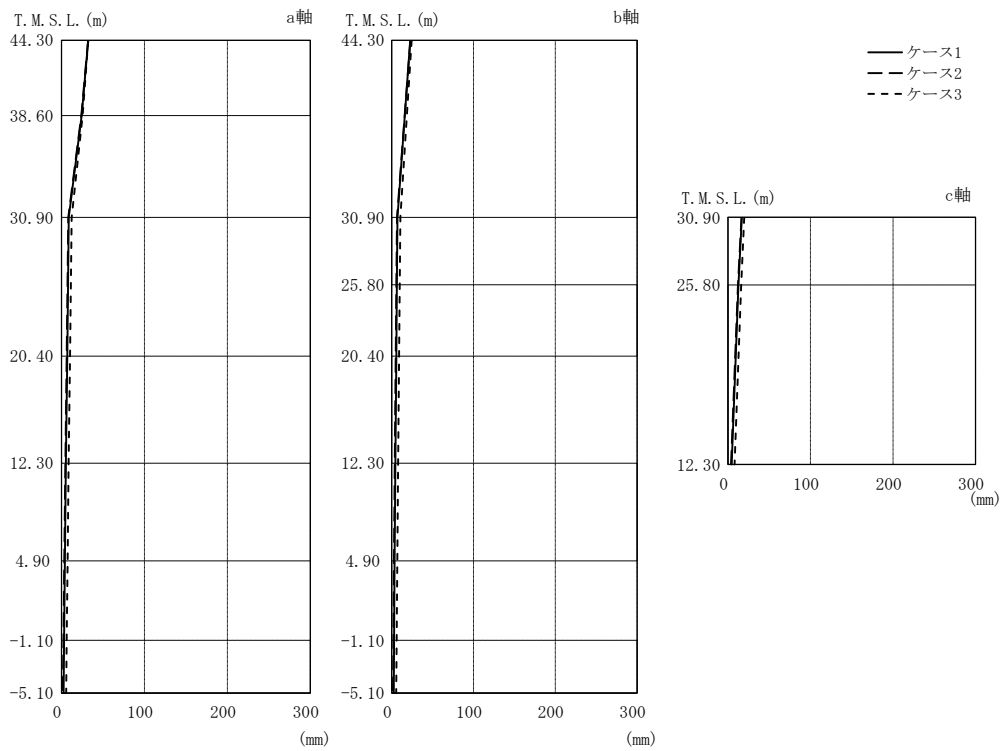


図 2-14 最大応答変位 (Ss-6, NS 方向)

表 2-14 最大応答変位 (Ss-6, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	32.1	32.0	32.2
	3	24.2	23.9	25.4
	4	8.74	8.07	12.1
	9	6.87	6.20	10.2
	11	5.21	4.51	8.57
	13	3.98	3.23	7.29
	15	3.00	2.18	6.21
b 軸	2	22.5	22.8	24.3
	5	6.95	6.32	10.5
	7	6.27	5.62	9.78
	10	5.58	4.89	9.03
	12	4.44	3.68	7.84
	14	3.52	2.72	6.84
	16	2.85	2.01	6.06
17	2.48	1.53	5.50	
c 軸	6	16.8	16.3	19.6
	8	12.7	12.1	15.9

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

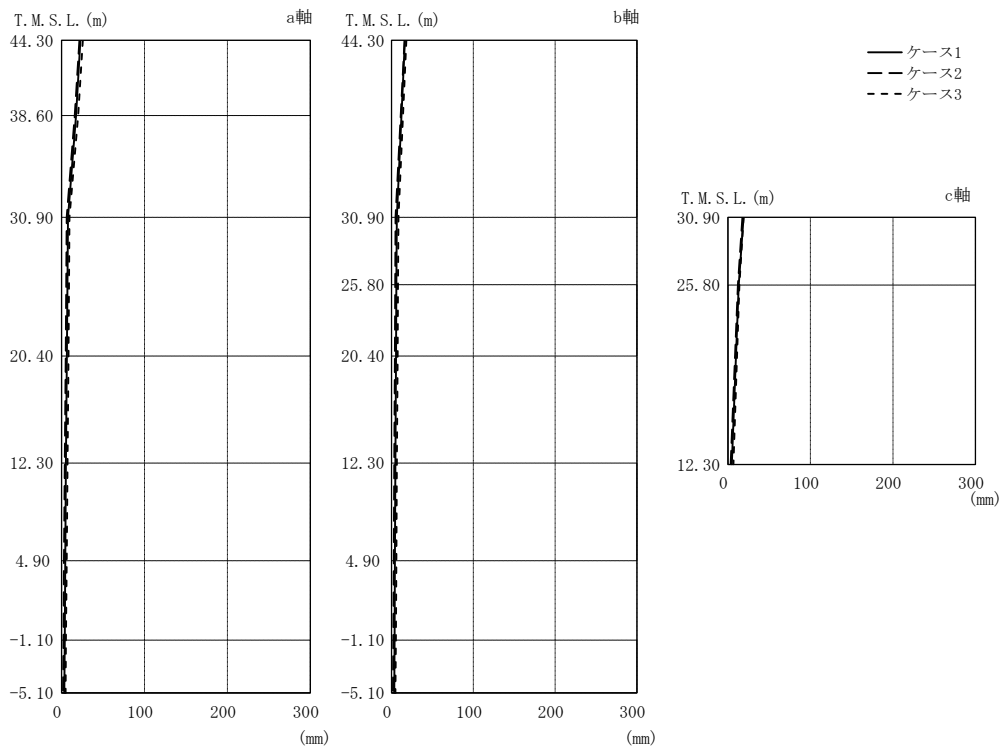


図 2-15 最大応答変位 (Ss-7, NS 方向)

表 2-15 最大応答変位 (Ss-7, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	22.6	21.5	25.5
	3	17.5	15.8	20.0
	4	7.73	6.10	9.38
	9	6.38	4.93	8.19
	11	5.10	3.81	7.04
	13	4.37	2.93	6.10
	15	3.72	2.21	5.27
b 軸	2	16.2	15.9	18.1
	5	6.39	4.92	8.36
	7	5.89	4.51	7.89
	10	5.35	4.05	7.37
	12	4.63	3.27	6.51
	14	4.07	2.60	5.76
	16	3.62	2.10	5.16
c 軸	6	18.8	17.5	18.9
	8	13.0	12.0	13.8

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル



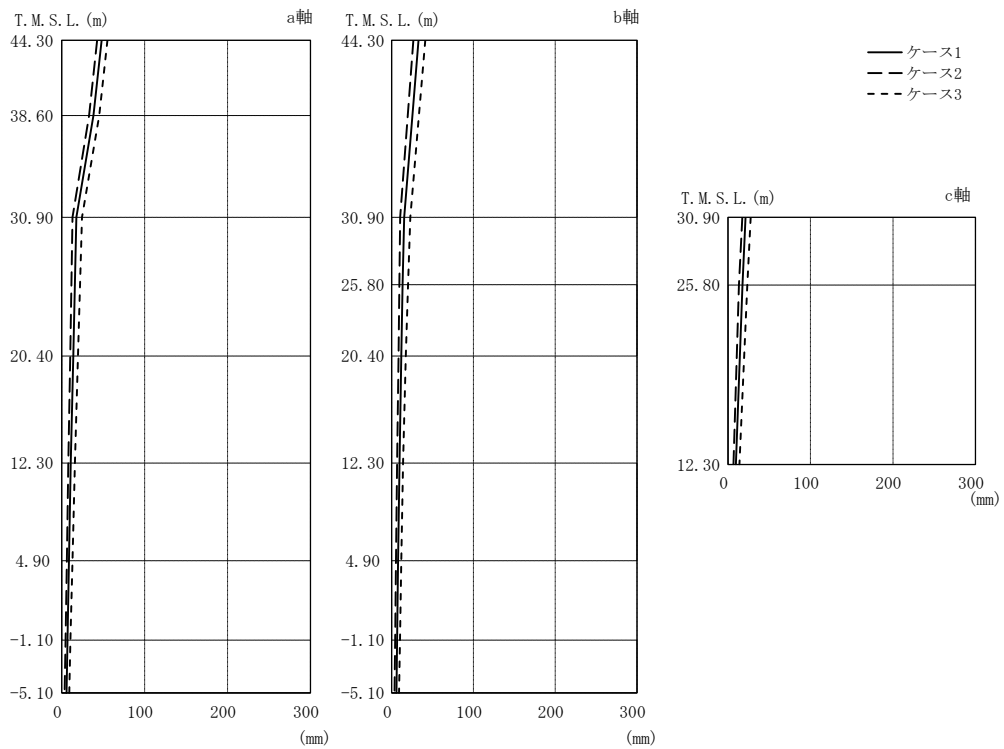


図 2-16 最大応答変位 (Ss-8, NS 方向)

表 2-16 最大応答変位 (Ss-8, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	48.1	42.7	55.1
	3	38.2	33.0	45.2
	4	17.6	13.0	24.5
	9	13.9	10.3	19.6
	11	10.9	7.96	15.8
	13	8.72	6.11	12.9
	15	6.90	4.52	10.5
b 軸	2	32.9	26.6	41.1
	5	15.3	10.3	22.8
	7	13.4	9.34	20.0
	10	11.8	8.31	17.2
	12	9.49	6.60	13.8
	14	7.89	5.28	11.8
	16	6.66	4.24	10.1
17	5.82	3.49	9.05	
c 軸	6	21.3	17.3	27.5
	8	17.5	13.3	23.3

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

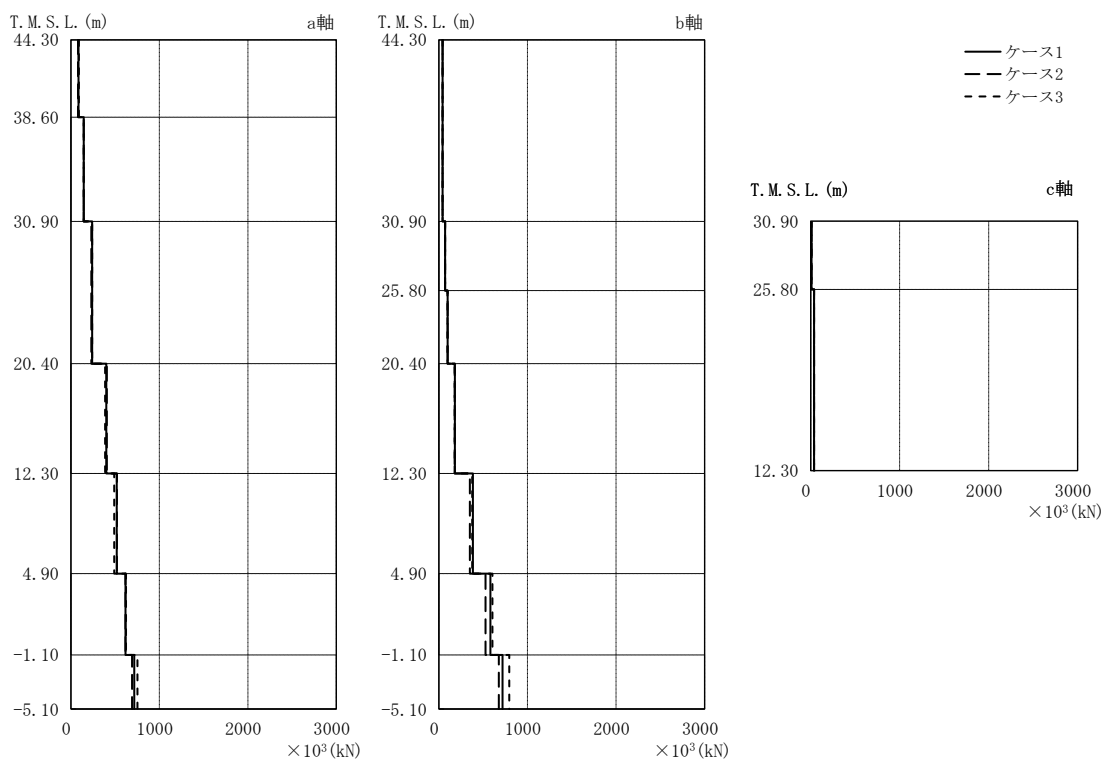


図 2-17 最大応答せん断力 (Ss-1, NS 方向)

表 2-17 最大応答せん断力 (Ss-1, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)		
		①	②	③
a 軸	1	86.3	80.8	90.3
	2	145	145	145
	3	241	232	241
	4	401	406	388
	5	519	521	490
	6	617	618	624
	7	716	692	753
b 軸	9	41.2	41.2	41.2
	10	70.4	70.0	69.7
	11	99.4	98.6	97.9
	12	180	178	178
	13	384	350	377
	14	581	527	605
	15	718	676	794
c 軸	16	10.8	10.8	10.8
	17	38.0	38.6	38.2

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

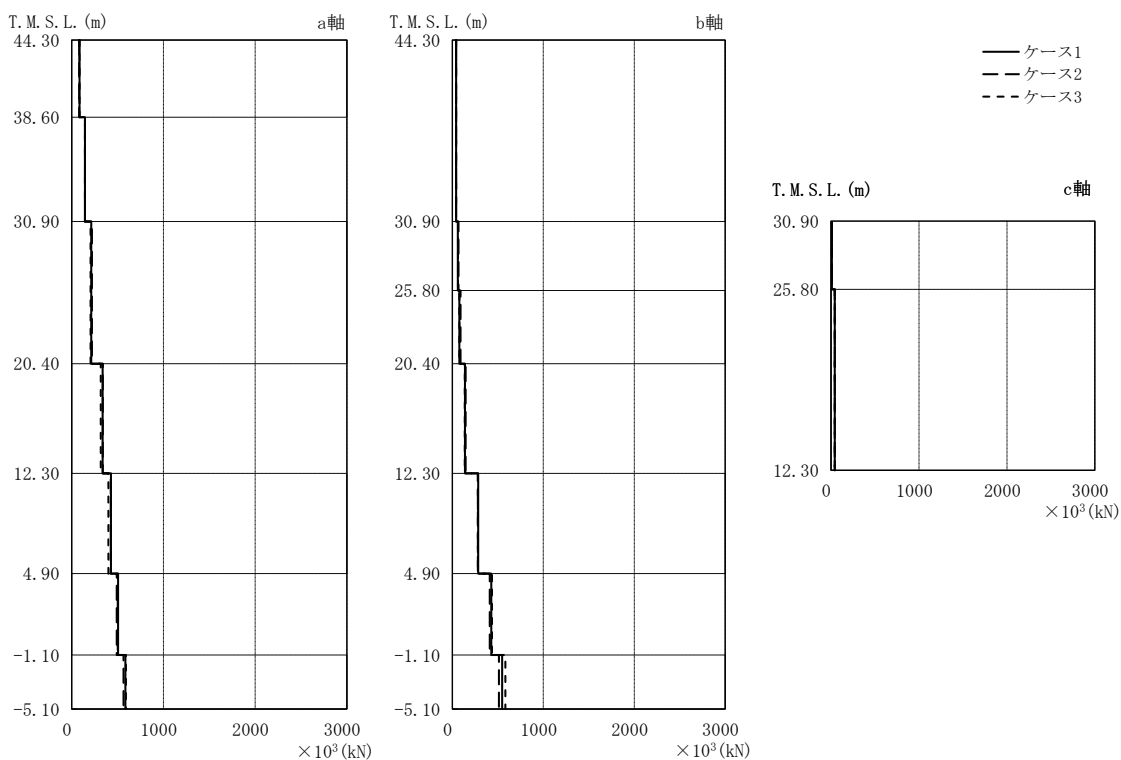


図 2-18 最大応答せん断力 (Ss-2, NS 方向)

表 2-18 最大応答せん断力 (Ss-2, NS 方向)

部 位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)		
		①	②	③
a 軸	1	85.4	81.6	85.3
	2	145	145	145
	3	213	220	205
	4	336	339	317
	5	428	425	399
	6	505	490	501
	7	585	564	590
b 軸	9	41.2	41.2	41.2
	10	59.3	67.0	61.1
	11	76.3	90.8	76.8
	12	139	146	137
	13	285	281	281
	14	428	412	435
	15	547	512	583
c 軸	16	10.8	10.8	10.8
	17	42.3	43.2	44.1

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

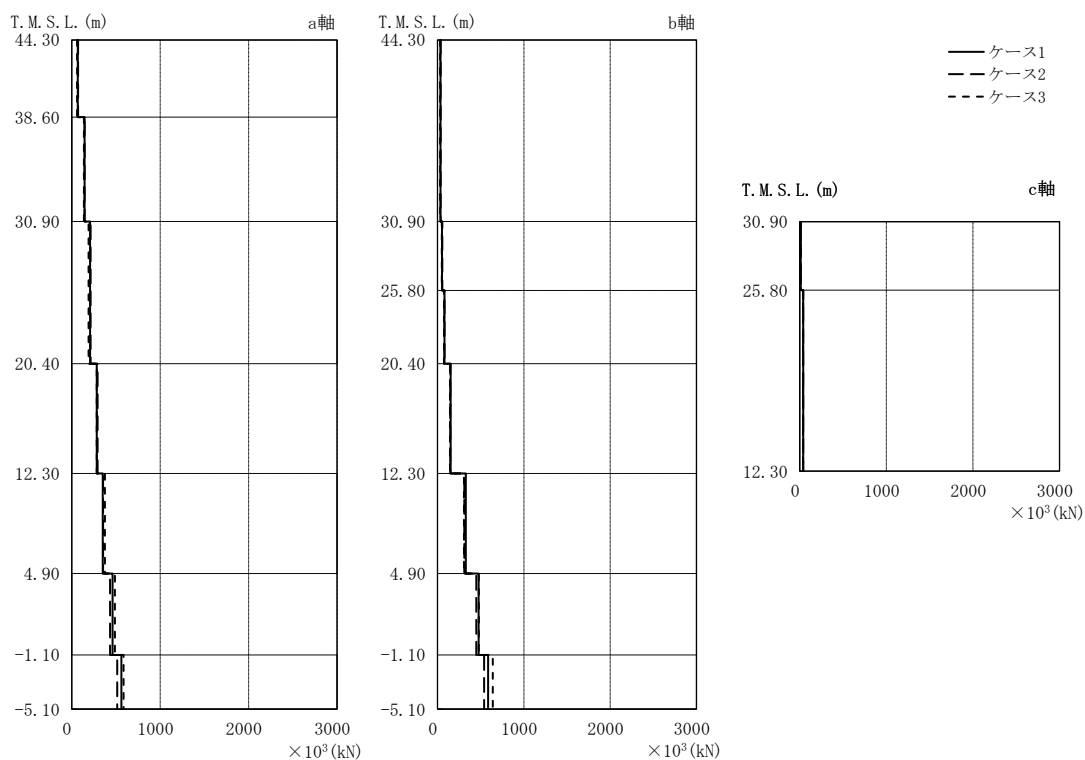


図 2-19 最大応答せん断力 (Ss-3, NS 方向)

表 2-19 最大応答せん断力 (Ss-3, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)		
		①	②	③
a 軸	1	68.8	71.4	60.7
	2	145	145	139
	3	207	213	191
	4	283	292	283
	5	350	354	375
	6	462	434	489
	7	562	514	586
b 軸	9	34.1	36.5	29.9
	10	52.4	55.1	50.1
	11	81.3	81.1	75.5
	12	152	149	144
	13	328	311	306
	14	477	450	479
	15	586	539	640
c 軸	16	10.8	10.8	10.8
	17	38.5	38.9	36.8

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

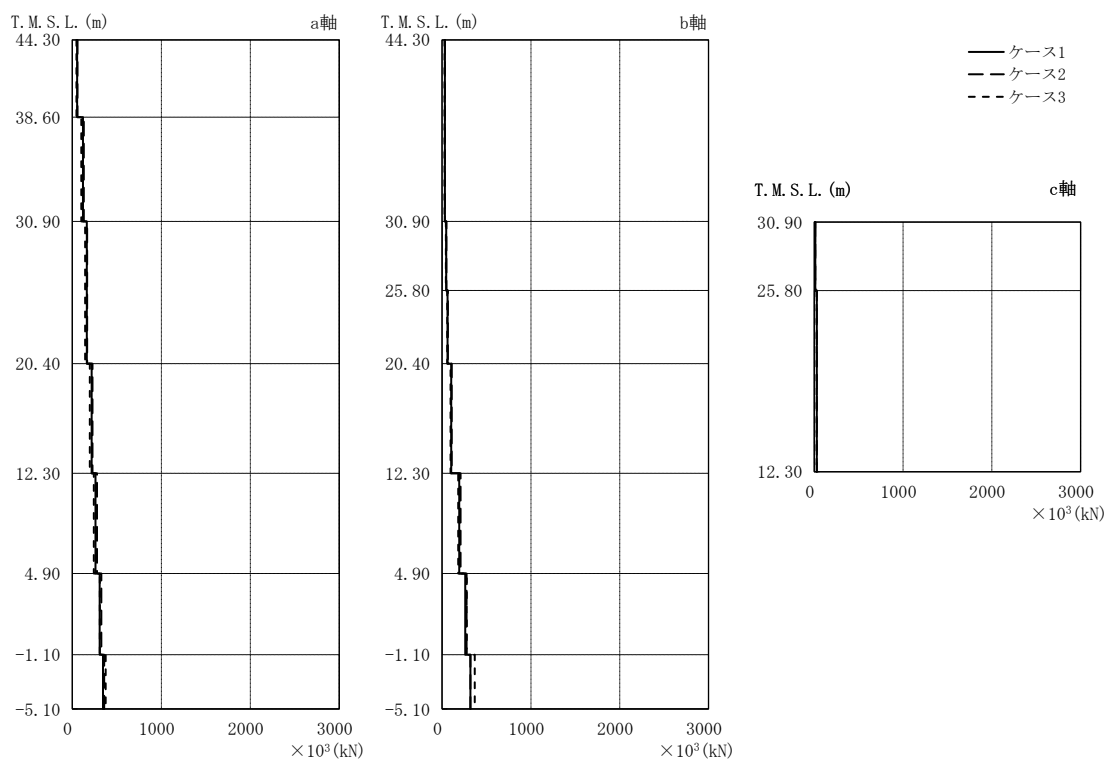


図 2-20 最大応答せん断力 (Ss-4, NS 方向)

表 2-20 最大応答せん断力 (Ss-4, NS 方向)

部 位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)		
		①	②	③
a 軸	1	53.7	58.1	45.3
	2	119	129	101
	3	162	167	143
	4	217	227	197
	5	260	276	241
	6	307	325	309
	7	345	357	374
b 軸	9	30.3	31.7	26.5
	10	45.5	48.6	41.5
	11	60.4	64.4	56.5
	12	102	109	95.7
	13	193	207	182
	14	261	275	277
	15	319	318	368
c 軸	16	10.4	10.3	9.43
	17	28.4	27.4	26.4

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

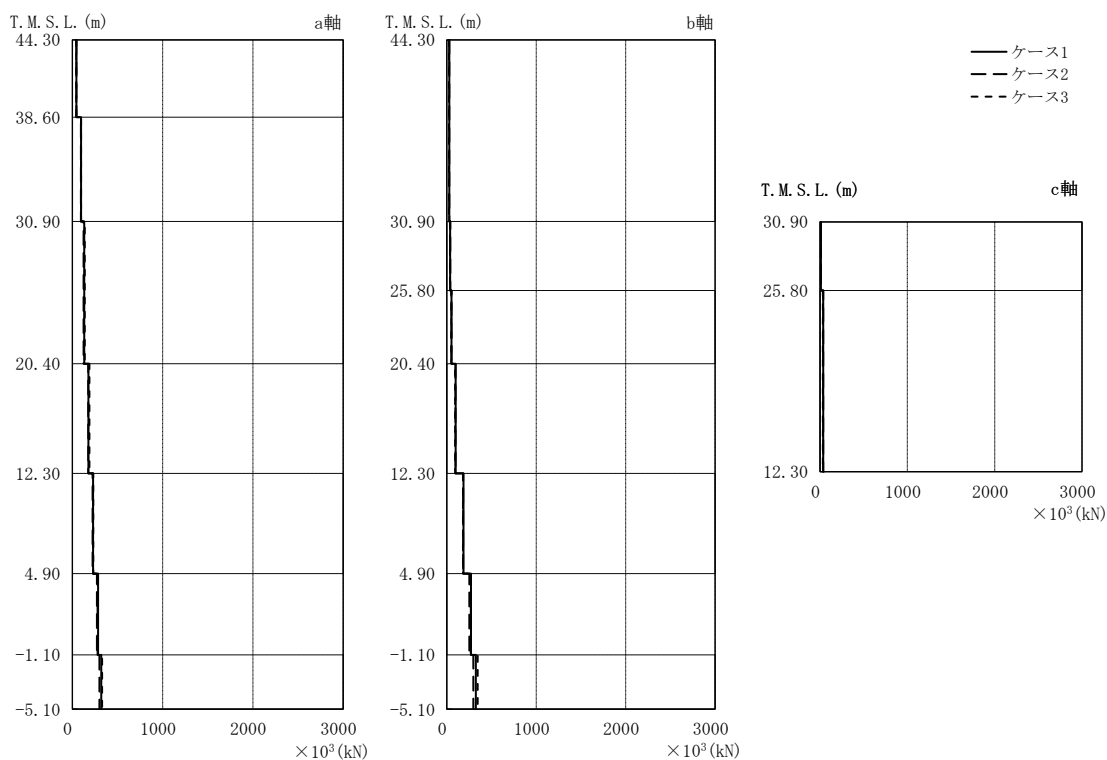


図 2-21 最大応答せん断力 (Ss-5, NS 方向)

表 2-21 最大応答せん断力 (Ss-5, NS 方向)

部 位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)		
		①	②	③
a 軸	1	43.6	45.1	42.7
	2	95.9	94.5	95.3
	3	131	123	136
	4	178	175	189
	5	229	224	231
	6	284	271	280
	7	320	300	330
b 軸	9	26.7	28.2	24.1
	10	37.3	39.1	35.4
	11	51.4	51.3	49.1
	12	97.5	95.8	92.3
	13	187	182	180
	14	270	252	269
	15	324	296	344
c 軸	16	10.8	10.8	10.8
	17	37.7	37.9	33.8

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

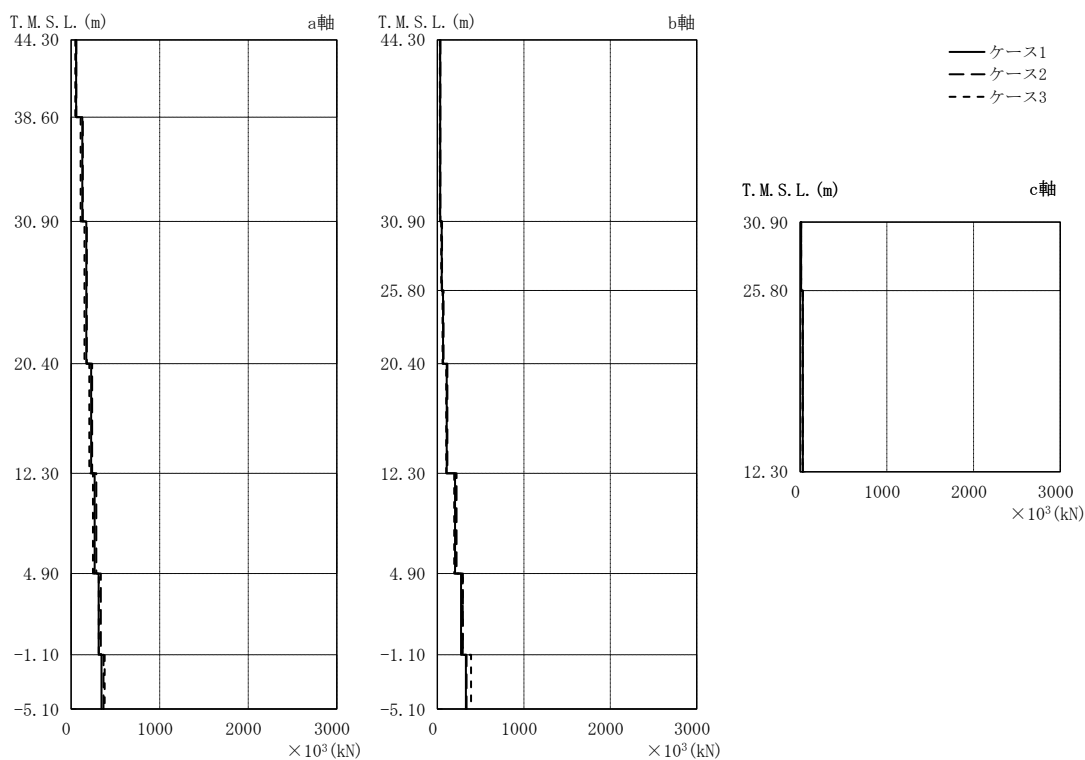


図 2-22 最大応答せん断力 (Ss-6, NS 方向)

表 2-22 最大応答せん断力 (Ss-6, NS 方向)

部 位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)		
		①	②	③
a 軸	1	57.0	58.8	48.5
	2	126	133	108
	3	172	177	152
	4	226	237	206
	5	267	285	248
	6	311	335	314
	7	344	366	380
b 軸	9	32.7	34.8	28.7
	10	49.2	53.0	44.5
	11	64.7	70.3	60.2
	12	108	116	102
	13	205	221	195
	14	274	294	293
	15	329	338	389
c 軸	16	10.7	10.7	9.66
	17	29.3	30.6	27.0

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

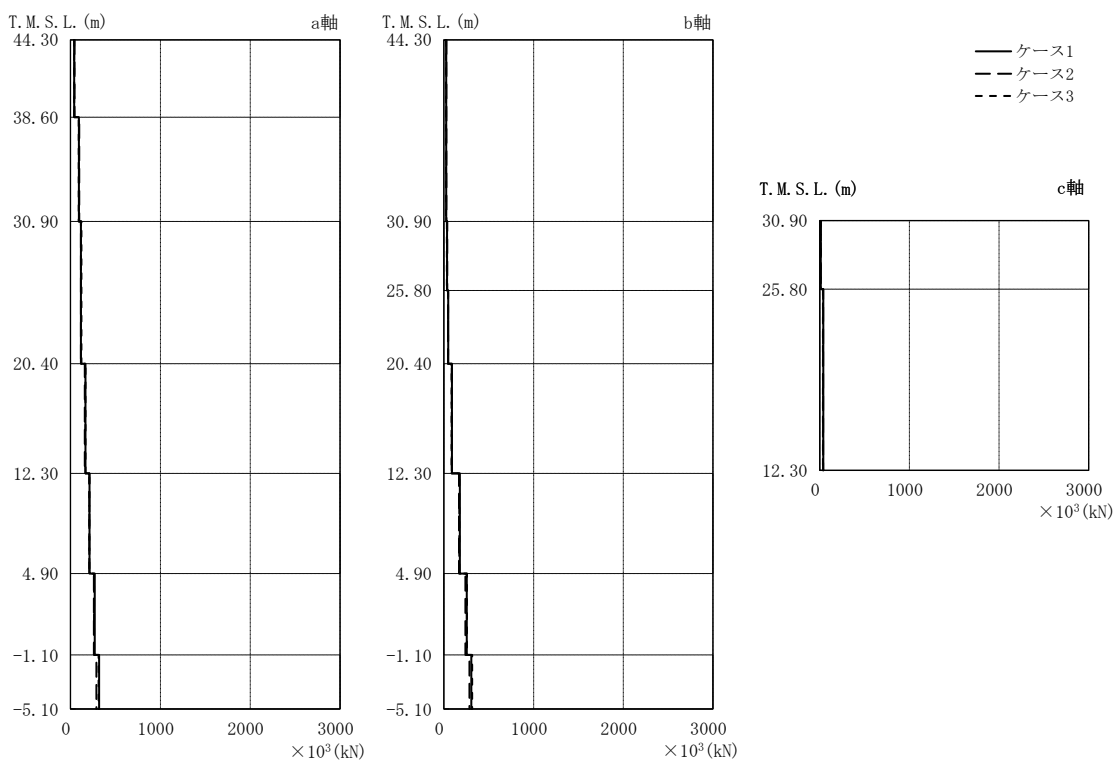


図 2-23 最大応答せん断力 (Ss-7, NS 方向)

表 2-23 最大応答せん断力 (Ss-7, NS 方向)

部 位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)		
		①	②	③
a 軸	1	41.3	45.2	41.2
	2	92.3	97.4	92.0
	3	116	115	121
	4	166	159	166
	5	212	209	209
	6	269	260	262
	7	319	289	313
b 軸	9	26.2	27.2	23.9
	10	35.2	36.3	32.5
	11	48.0	46.8	46.1
	12	90.2	87.0	86.5
	13	177	169	172
	14	255	239	257
	15	306	285	314
c 軸	16	10.8	10.8	10.8
	17	38.6	37.9	34.7

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル



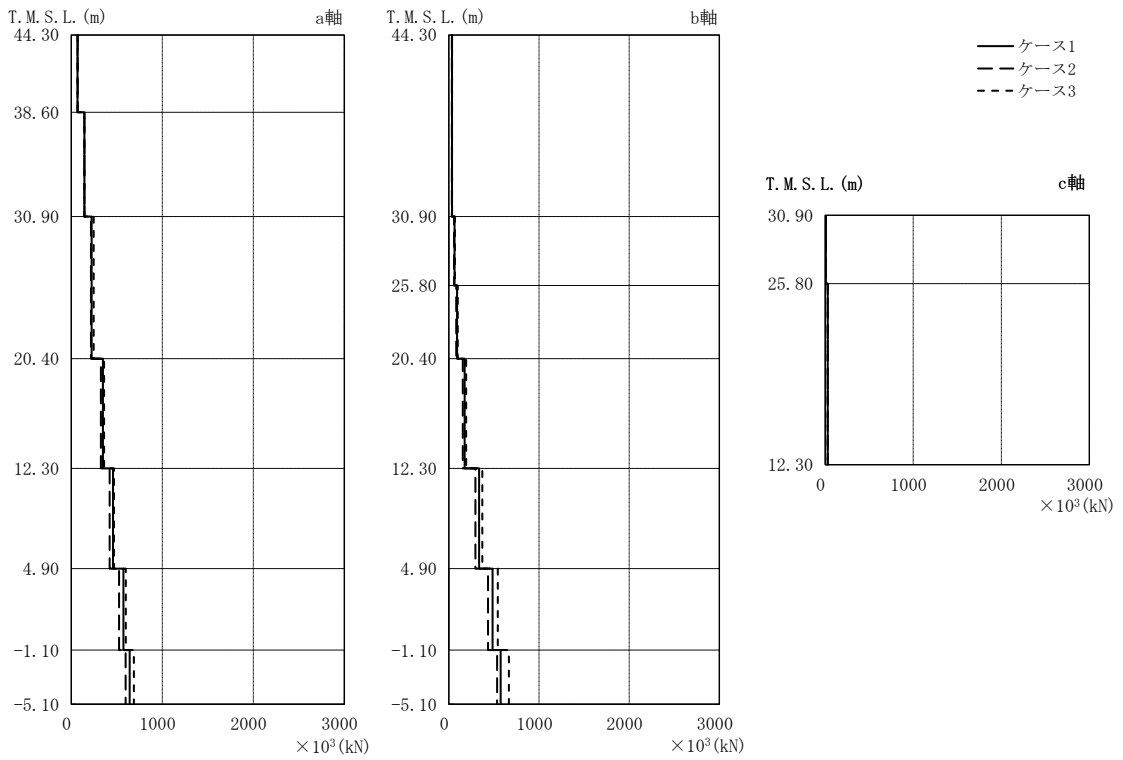


図 2-24 最大応答せん断力 (Ss-8, NS 方向)

表 2-24 最大応答せん断力 (Ss-8, NS 方向)

部 位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)		
		①	②	③
a 軸	1	68.7	69.4	68.3
	2	145	145	145
	3	224	216	245
	4	348	326	360
	5	459	422	470
	6	574	525	599
	7	642	598	687
b 軸	9	34.2	32.6	35.7
	10	62.3	57.2	66.7
	11	90.7	82.2	98.2
	12	175	154	191
	13	336	294	370
	14	484	435	543
	15	575	535	665
c 軸	16	9.20	9.22	8.76
	17	30.1	29.3	29.7

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

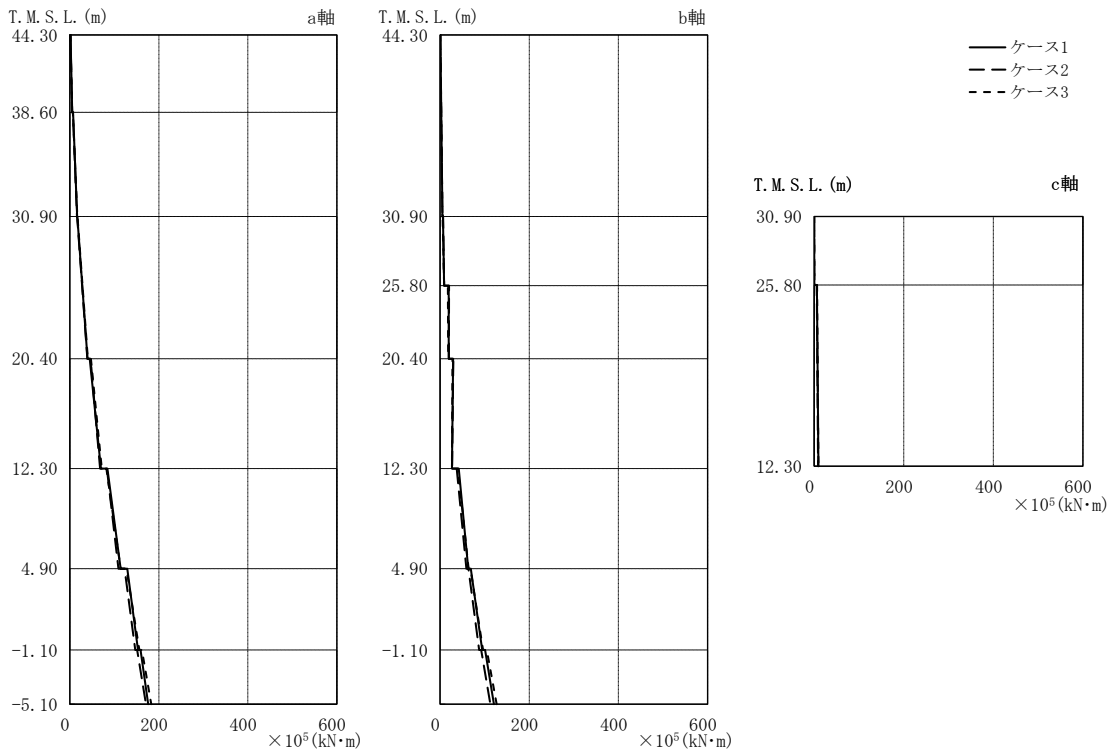


図 2-25 最大応答曲げモーメント (Ss-1, NS 方向)

表 2-25 最大応答曲げモーメント (Ss-1, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	1.27	1.44	1.16
		5.18	4.83	5.36
	2	7.18	6.65	6.75
		16.4	16.1	16.7
	3	16.7	16.3	17.0
		39.8	39.3	40.4
	4	44.8	46.6	47.2
69.7		67.8	71.9	
5	84.3	83.3	81.9	
	114	109	114	
6	129	123	127	
	153	147	156	
7	159	151	162	
	176	171	183	
b 軸	9	0.673	0.778	0.587
		5.54	5.54	5.54
	10	6.44	6.89	5.79
		9.14	9.13	9.13
	11	19.5	20.1	17.6
		19.3	19.7	18.3
	12	29.3	29.8	27.8
26.8		26.9	26.8	
13	41.9	37.4	40.2	
	63.4	59.2	64.2	
14	68.9	63.6	68.2	
	94.7	87.8	96.3	
15	101	92.1	105	
	121	113	127	
c 軸	16	0.272	0.247	0.246
		0.638	0.634	0.607
	17	6.30	5.60	6.50
9.76		8.80	9.63	

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

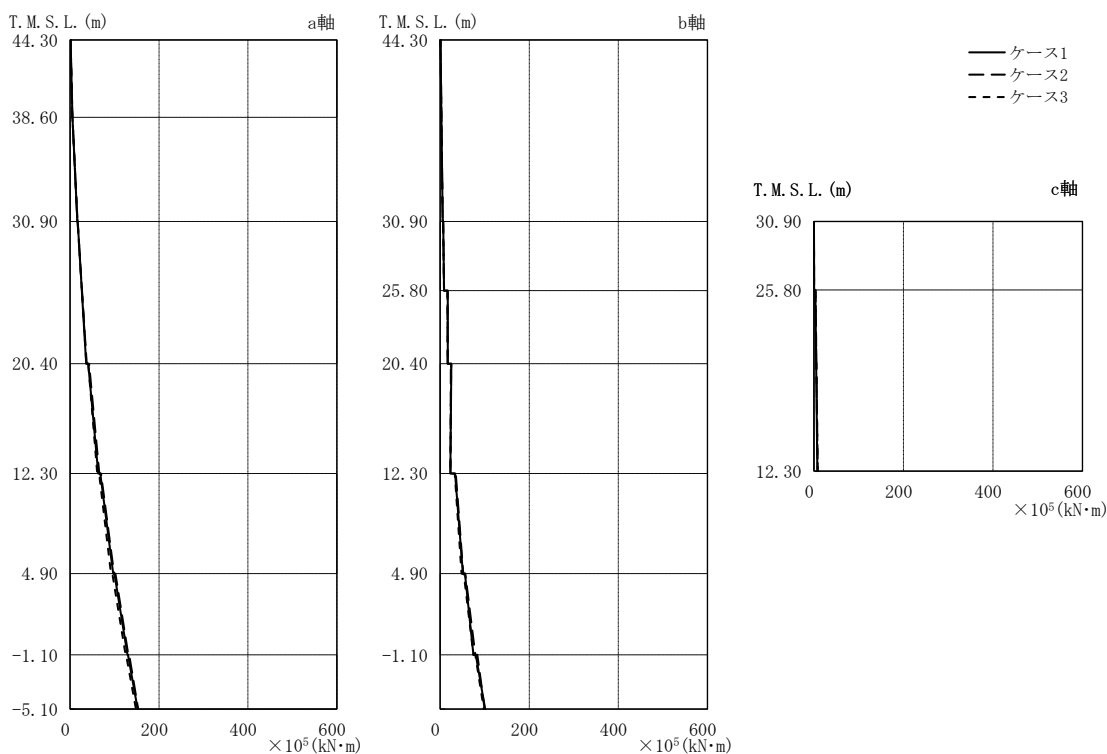


図 2-26 最大応答曲げモーメント (Ss-2, NS 方向)

表 2-26 最大応答曲げモーメント (Ss-2, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5$ kN·m)		
		①	②	③
a 軸	1	1.01	1.03	1.01
		5.16	4.93	5.21
	2	5.30	5.33	5.42
		16.5	16.4	16.6
	3	17.0	16.7	17.2
		36.2	37.3	36.5
	4	40.8	42.7	40.7
63.3		65.6	60.9	
5	68.1	69.6	65.2	
	96.9	98.8	92.1	
6	99.6	102	95.2	
	129	131	125	
7	130	133	126	
	152	153	148	
b 軸	9	0.875	0.970	0.793
		5.62	5.63	5.56
	10	6.72	6.71	6.43
		8.92	8.76	8.69
	11	17.1	16.5	16.5
		17.3	16.8	17.0
	12	25.3	24.0	24.8
22.8		23.2	23.0	
13	33.6	35.0	32.7	
	51.0	51.9	48.2	
14	55.8	56.5	53.0	
	74.8	78.9	74.8	
15	80.0	83.4	78.9	
	101	100	97.9	
c 軸	16	0.175	0.185	0.178
		0.570	0.568	0.575
17	3.27	3.66	3.46	
	7.67	8.37	8.59	

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

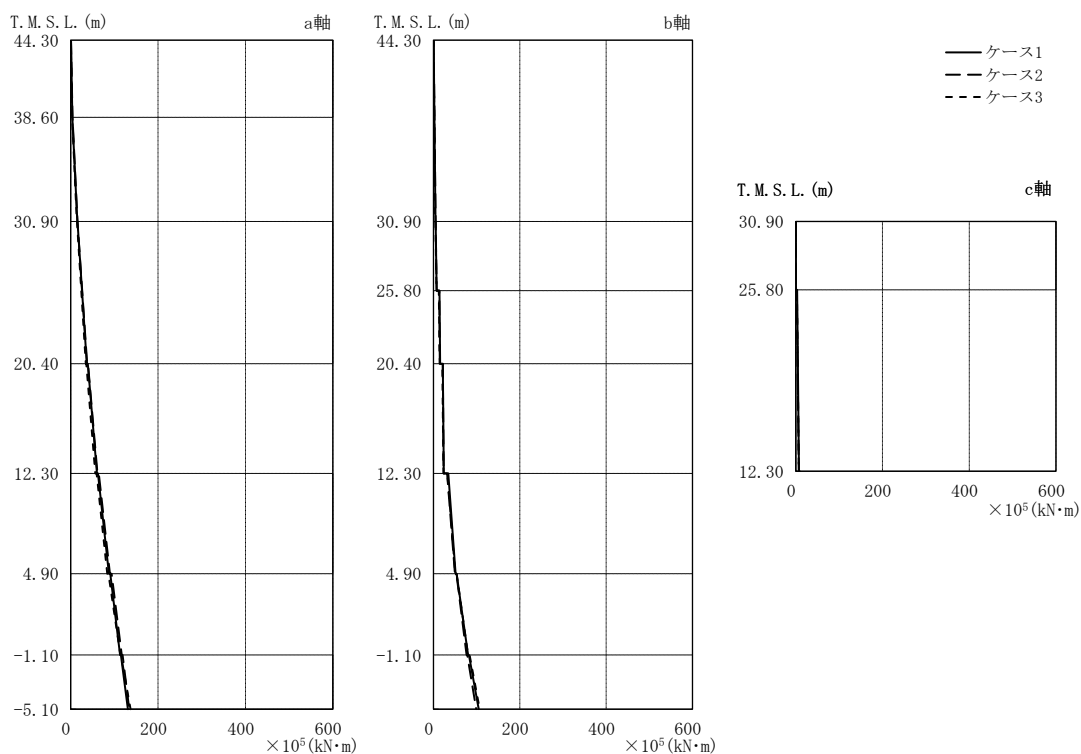


図 2-27 最大応答曲げモーメント (Ss-3, NS 方向)

表 2-27 最大応答曲げモーメント (Ss-3, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5$ kN·m)		
		①	②	③
a 軸	1	0.754 4.03	0.830 4.25	0.610 3.58
	2	4.11 15.3	4.37 15.6	3.63 14.4
	3	15.6 36.9	15.9 37.7	14.5 34.6
	4	39.2 60.3	39.7 61.5	36.0 56.6
	5	62.7 87.8	64.6 89.8	59.6 83.9
	6	90.8 113	93.7 117	86.4 114
	7	115 131	119 134	115 137
b 軸	9	0.414 4.59	0.441 4.90	0.377 4.07
	10	4.96 7.43	5.17 7.54	4.74 6.96
	11	13.9 15.3	13.4 14.7	12.5 14.4
	12	21.5 23.8	21.6 23.5	20.4 23.2
	13	34.5 51.3	31.8 49.6	32.2 50.4
	14	53.7 80.2	53.1 76.8	53.5 80.3
	15	82.0 105	78.3 99.1	83.6 107
c 軸	16	0.202 0.589	0.235 0.618	0.169 0.573
	17	3.32 7.41	2.57 6.93	2.78 6.94

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

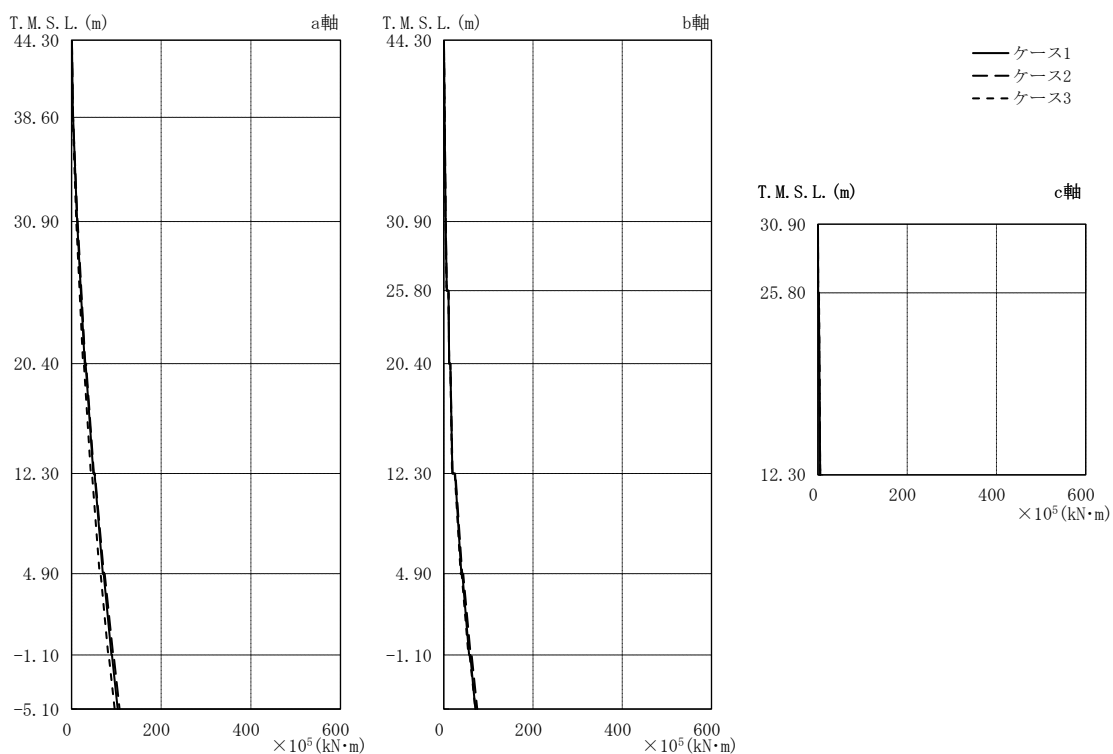


図 2-28 最大応答曲げモーメント (Ss-4, NS 方向)

表 2-28 最大応答曲げモーメント (Ss-4, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	0.546	0.568	0.472
		3.17	3.43	2.70
	2	3.23	3.48	2.77
		12.3	13.2	10.5
	3	12.5	13.4	10.7
		29.5	30.7	25.7
	4	31.2	32.5	27.4
48.5		49.9	43.1	
5	51.1	52.2	45.6	
	69.7	72.1	62.7	
6	71.8	74.0	64.8	
	89.0	92.7	81.8	
7	90.1	93.7	82.9	
	103	107	96.2	
b 軸	9	0.364	0.381	0.318
		4.07	4.25	3.56
	10	4.19	4.34	3.84
		6.51	6.80	5.76
	11	10.6	10.3	10.6
		12.0	11.8	12.0
	12	14.7	14.7	14.7
19.0		19.6	18.3	
13	25.1	26.0	24.5	
	39.4	41.3	37.7	
14	41.5	43.5	39.9	
	56.8	60.0	55.3	
15	59.2	62.4	57.8	
	70.8	74.8	70.7	
c 軸	16	0.0384	0.0383	0.0350
		0.529	0.527	0.482
17	2.15	1.95	2.49	
	5.06	5.05	5.27	

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

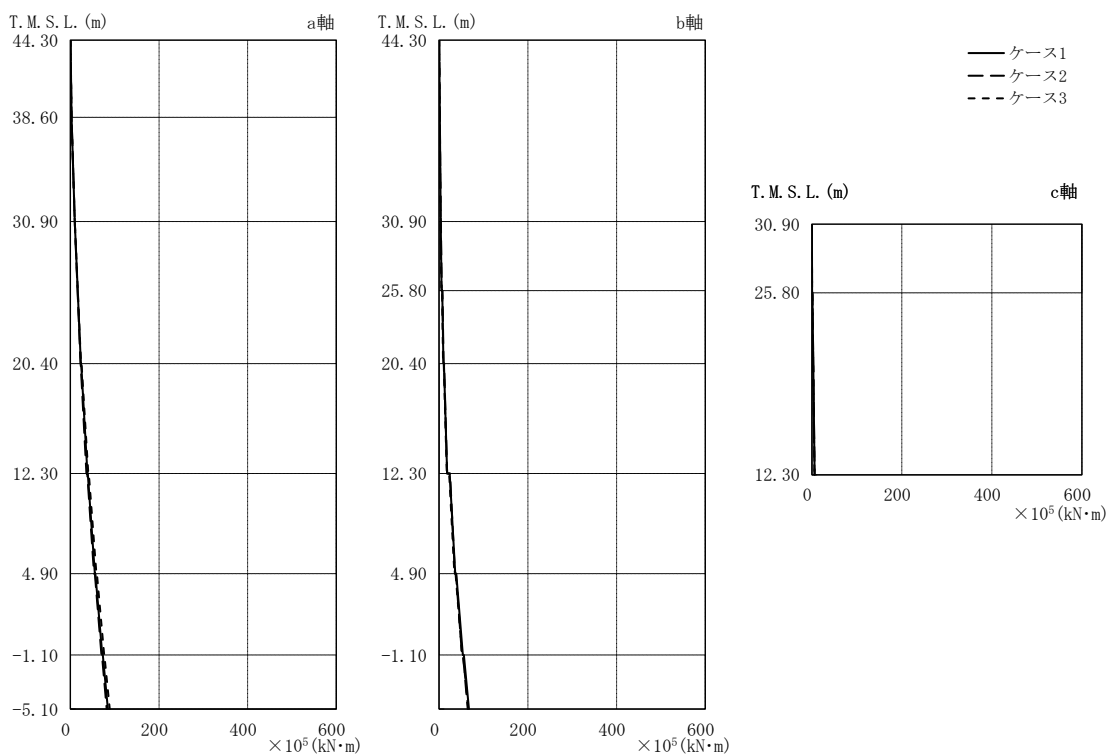


図 2-29 最大応答曲げモーメント (Ss-5, NS 方向)

表 2-29 最大応答曲げモーメント (Ss-5, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	0.436	0.445	0.417
		2.53	2.57	2.50
	2	2.55	2.58	2.53
		9.94	9.82	9.86
	3	10.0	9.86	9.95
		23.7	22.8	24.2
	4	24.3	23.1	25.0
38.6		36.1	40.3	
5	39.4	38.0	41.5	
	55.3	53.5	58.7	
6	56.5	55.4	59.7	
	72.2	70.3	76.2	
7	73.3	71.4	76.7	
	84.7	82.1	88.8	
b 軸	9	0.320	0.338	0.288
		3.60	3.79	3.24
	10	3.79	4.02	3.41
		5.66	5.97	5.12
	11	7.09	7.50	6.54
		9.69	10.2	8.98
	12	11.1	11.4	10.4
18.3		18.2	17.3	
13	23.9	24.5	22.7	
	36.5	35.7	34.7	
14	38.9	37.9	37.0	
	53.4	51.6	51.6	
15	56.0	54.1	54.1	
	67.4	64.5	65.8	
c 軸	16	0.133	0.135	0.0591
		0.556	0.553	0.555
17	1.33	1.33	1.32	
	6.23	6.25	5.74	

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

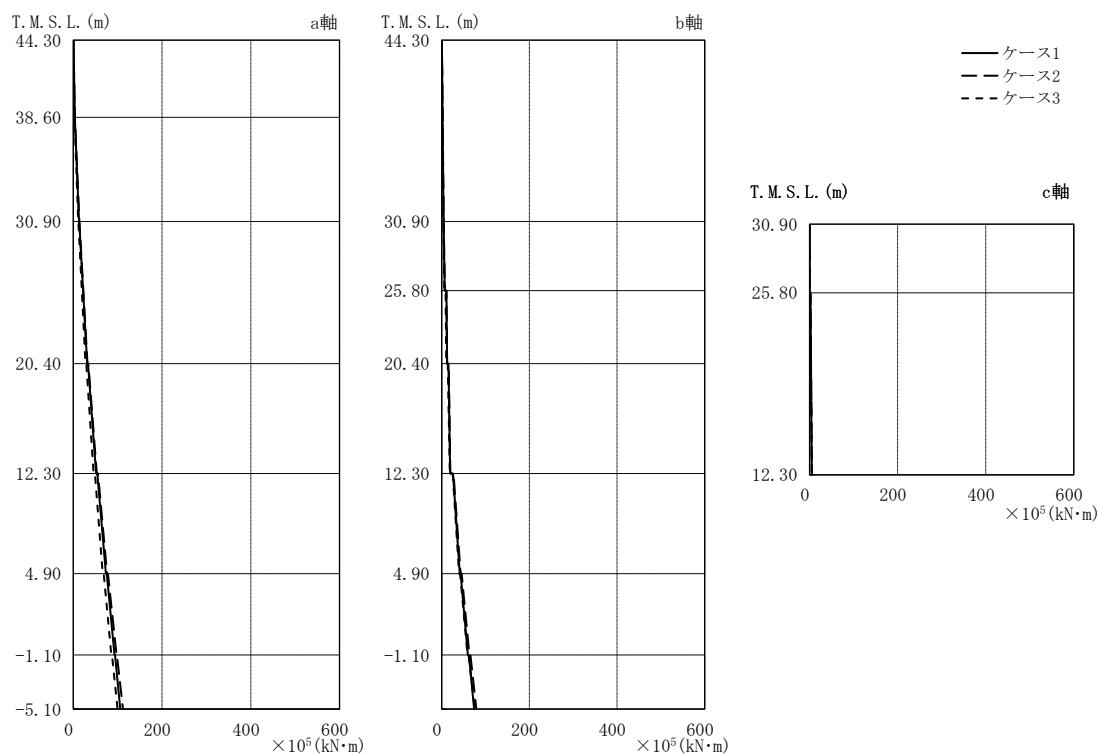


図 2-30 最大応答曲げモーメント (Ss-6, NS 方向)

表 2-30 最大応答曲げモーメント (Ss-6, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	0.569	0.589	0.502
		3.40	3.49	2.92
	2	3.47	3.56	2.99
		13.1	13.8	11.3
	3	13.3	13.9	11.5
		31.3	32.2	27.4
	4	33.3	34.0	29.5
51.4		53.1	45.8	
5	54.2	55.6	48.8	
	73.4	76.2	66.3	
6	75.6	78.2	68.7	
	93.1	97.5	85.8	
7	94.2	98.5	87.1	
	106	112	100	
b 軸	9	0.392	0.416	0.344
		4.39	4.66	3.86
	10	4.45	4.66	3.99
		6.94	7.31	6.25
	11	10.8	10.9	9.10
		12.3	12.4	10.3
	12	15.6	16.2	14.1
19.3		19.9	18.5	
13	26.0	27.0	25.2	
	41.2	43.2	39.6	
14	43.3	45.5	41.9	
	59.6	63.1	58.9	
15	61.9	65.5	61.3	
	74.2	78.9	75.5	
c 軸	16	0.0396	0.0397	0.0358
		0.544	0.544	0.494
17	1.86	1.84	1.99	
	5.23	5.46	5.07	

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

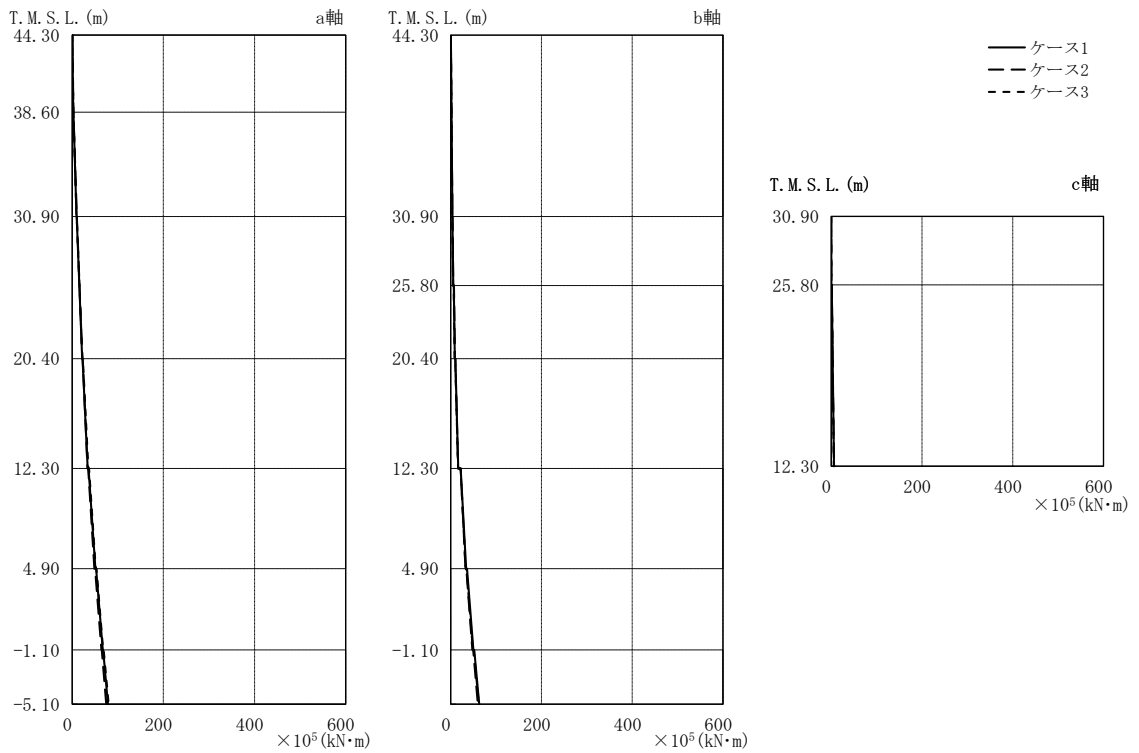


図 2-31 最大応答曲げモーメント (Ss-7, NS 方向)

表 2-31 最大応答曲げモーメント (Ss-7, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	0.426	0.464	0.409
		2.41	2.66	2.42
	2	2.45	2.70	2.45
		9.55	10.2	9.54
	3	9.65	10.3	9.62
		21.7	22.1	22.3
	4	22.7	23.1	23.2
34.0		33.5	35.5	
5	35.7	34.9	36.8	
	50.7	48.6	51.6	
6	52.5	50.3	53.2	
	67.0	64.0	68.0	
7	68.0	64.9	69.0	
	78.6	74.8	80.0	
b 軸	9	0.313	0.325	0.286
		3.52	3.67	3.22
	10	3.71	3.88	3.41
		5.47	5.68	5.04
	11	6.66	6.93	6.36
		9.00	9.30	8.57
	12	9.95	10.2	9.75
16.6		16.1	16.1	
13	22.0	21.9	21.3	
	33.8	32.4	32.7	
14	35.8	34.2	34.6	
	49.8	47.4	48.6	
15	51.9	49.3	50.8	
	62.9	59.6	62.0	
c 軸	16	0.115	0.104	0.0508
		0.554	0.555	0.553
17	1.21	1.18	1.25	
	6.22	6.08	5.80	

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル



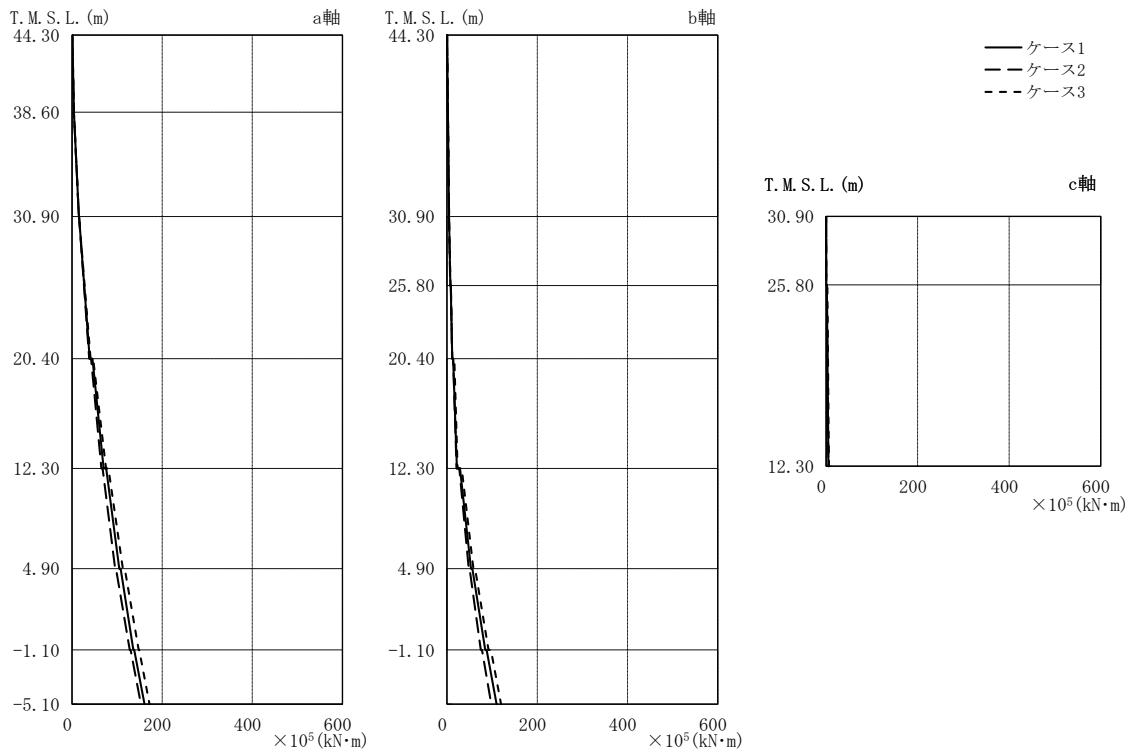


図 2-32 最大応答曲げモーメント (Ss-8, NS 方向)

表 2-32 最大応答曲げモーメント (Ss-8, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	0.941	0.847	0.945
		4.13	4.08	4.08
	2	4.25	4.16	4.18
		15.4	15.4	15.4
	3	15.8	15.6	15.7
		39.2	38.1	41.0
	4	45.5	42.2	47.0
70.1		65.1	75.3	
5	75.8	67.8	80.7	
	105	95.7	113	
6	108	97.4	117	
	136	128	148	
7	138	130	149	
	161	153	172	
b 軸	9	0.414	0.395	0.431
		4.55	4.35	4.75
	10	4.41	4.32	4.52
		7.49	7.04	7.79
	11	8.22	8.79	8.50
		11.7	11.3	11.6
	12	13.7	13.4	16.2
22.1		21.3	23.3	
13	28.8	27.2	32.8	
	53.2	48.1	58.4	
14	56.2	50.3	62.2	
	84.6	75.0	92.1	
15	87.8	77.5	97.2	
	110	98.0	120	
c 軸	16	0.0341	0.0342	0.0354
		0.472	0.472	0.450
17	1.70	1.47	2.66	
	4.98	4.83	6.27	

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

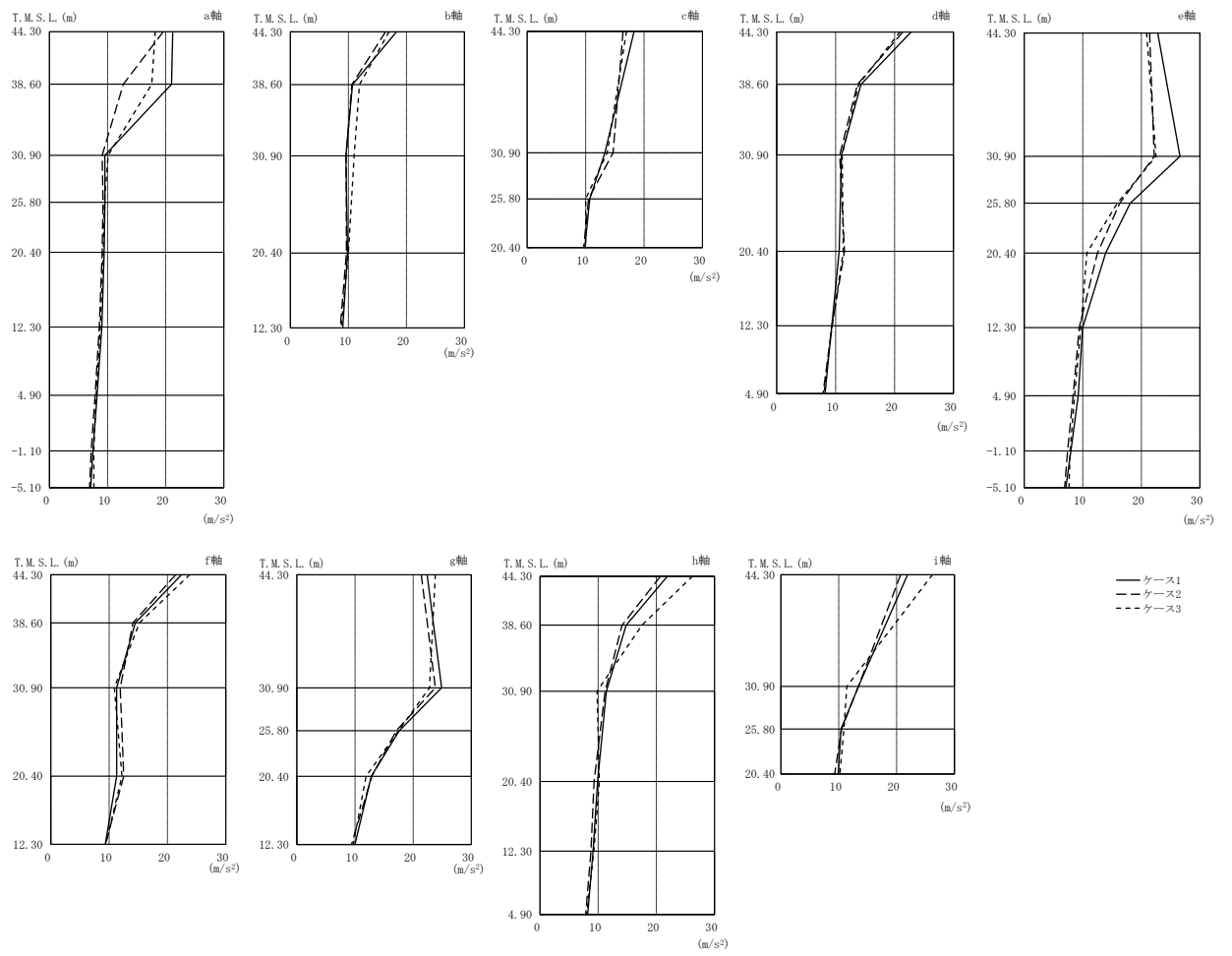


図 2-33 最大応答加速度 (Ss-1, EW 方向)

表 2-33 最大応答加速度 (Ss-1, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	②	③
a 軸	1	21.2	19.6	18.2
	6	21.0	12.7	17.6
	11	9.53	9.07	10.1
	20	9.55	9.23	9.46
	25	9.42	9.07	9.25
	32	9.02	8.58	8.75
	36	8.19	7.85	8.02
	38	7.50	7.19	7.62
	40	7.10	6.90	7.64
b 軸	2	18.3	16.4	17.0
	7	10.7	10.6	11.9
	12	9.57	9.62	11.0
	26	9.85	9.66	10.0
c 軸	19	13.3	14.7	13.7
	21	10.7	10.5	10.0
d 軸	3	22.8	21.4	20.9
	8	14.3	13.7	13.9
	13	11.0	10.7	11.1
	27	10.6	11.5	11.3
	33	9.34	9.37	9.41
e 軸	18	26.6	22.2	22.5
	22	18.1	16.3	15.9
	31	13.9	12.5	10.7
	35	9.98	9.39	9.68
	37	9.22	8.36	8.59
	39	7.98	7.40	7.84
f 軸	4	22.4	21.4	23.8
	9	14.5	14.1	15.2
	14	11.3	11.9	10.9
	28	11.3	12.5	12.2
g 軸	17	24.9	23.8	22.8
	23	17.6	17.1	17.5
	30	12.8	12.9	11.9
h 軸	5	21.9	20.7	26.2
	10	14.8	14.1	17.5
	15	11.4	11.2	9.81
	29	9.90	9.29	10.2
	34	9.12	8.76	9.25
i 軸	16	13.4	13.4	11.4
	24	10.4	10.5	10.9

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

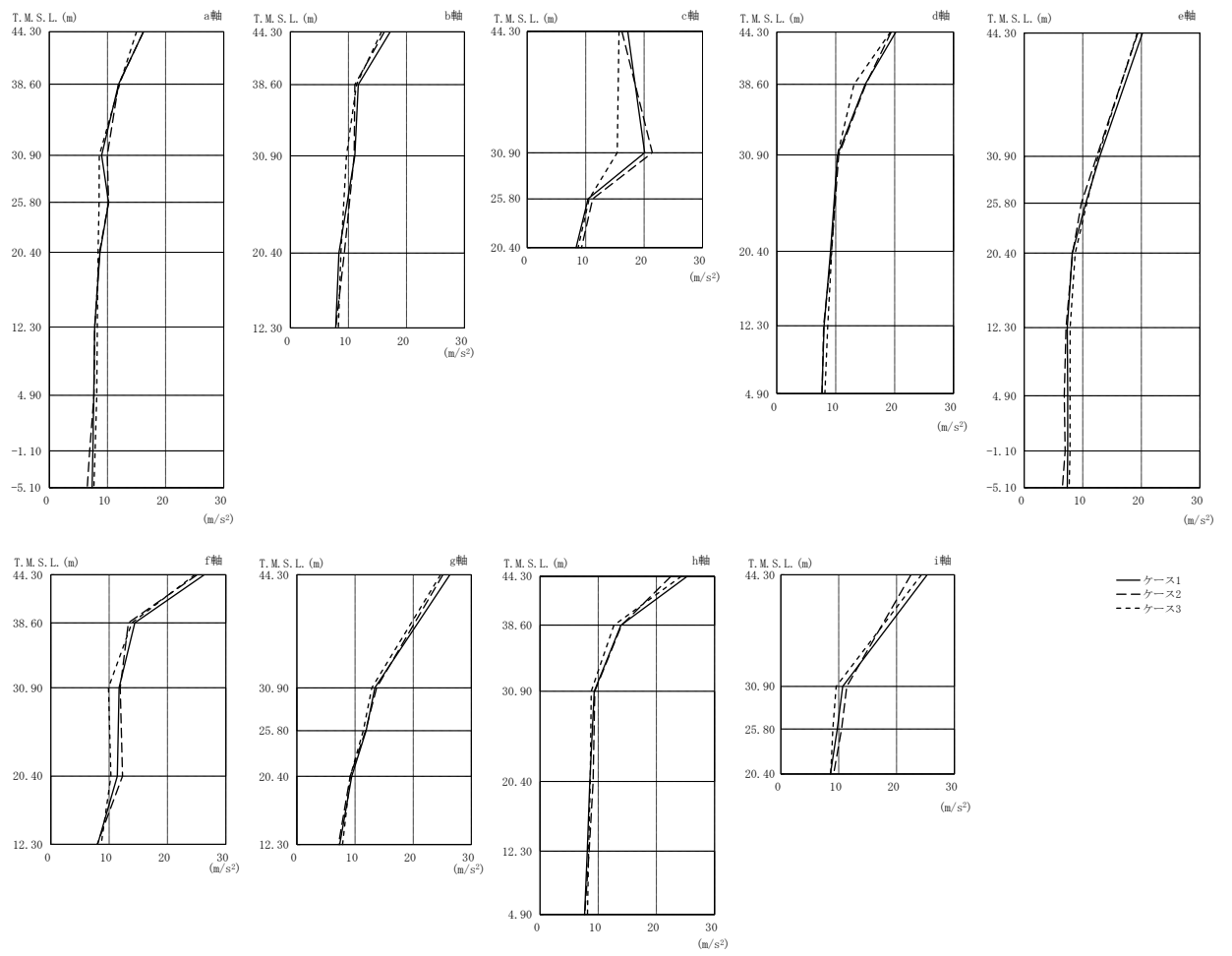


図 2-34 最大応答加速度 (Ss-2, EW 方向)

表 2-34 最大応答加速度 (Ss-2, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	②	③
a 軸	1	16.2	16.2	15.0
	6	11.9	11.9	12.1
	11	8.99	9.96	8.60
	20	10.2	10.2	8.55
	25	8.71	8.63	8.39
	32	7.80	7.81	8.26
	36	7.65	7.68	8.15
	38	7.50	6.94	7.87
	40	7.36	6.53	7.67
b 軸	2	17.2	16.2	15.7
	7	11.7	11.1	11.4
	12	11.1	11.0	9.66
	26	8.37	9.29	8.70
c 軸	19	20.1	21.4	15.4
	21	10.4	11.2	10.6
d 軸	3	20.2	19.4	19.3
	8	15.0	15.1	13.1
	13	10.3	10.5	10.3
	27	9.11	9.29	9.33
	33	8.02	7.95	8.64
e 軸	18	12.9	12.4	12.6
	22	10.5	9.75	10.7
	31	8.21	8.27	8.71
	35	7.35	7.14	7.85
	37	7.43	6.85	7.82
	39	7.43	7.00	7.82
f 軸	4	26.3	25.1	24.7
	9	14.4	13.3	13.9
	14	11.7	11.9	9.89
	28	11.4	12.3	10.3
g 軸	17	13.4	13.7	12.9
	23	11.9	11.8	11.4
	30	9.42	9.17	9.18
h 軸	5	25.3	22.5	24.3
	10	13.9	14.0	12.7
	15	9.32	9.40	8.79
	29	8.56	9.12	8.63
	34	8.12	8.44	8.34
i 軸	16	10.7	11.4	9.56
	24	9.76	10.5	8.99

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

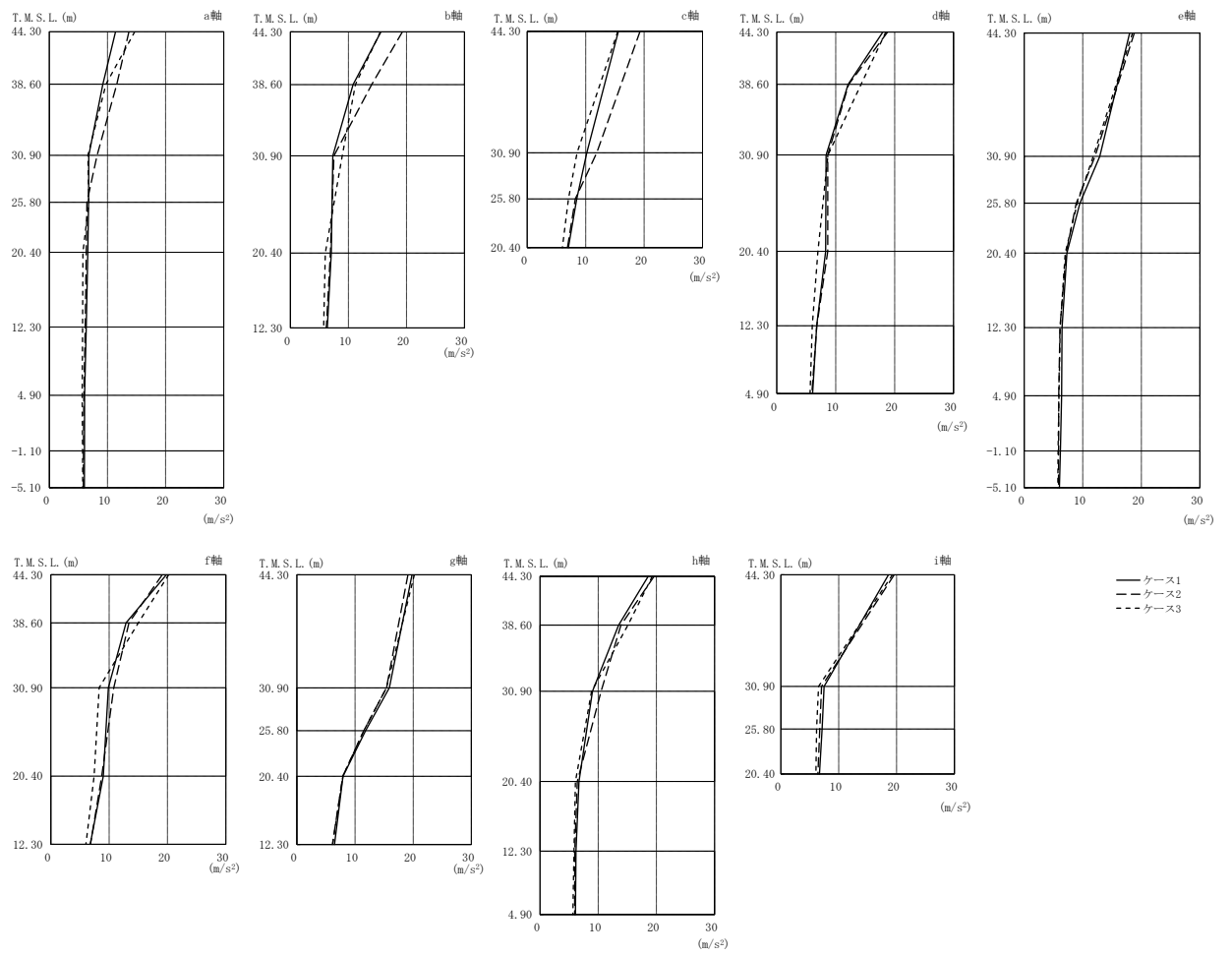


図 2-35 最大応答加速度 (Ss-3, EW 方向)

表 2-35 最大応答加速度 (Ss-3, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	②	③
a 軸	1	11.4	13.7	14.7
	6	9.20	11.6	9.74
	11	6.79	8.22	6.63
	20	6.76	6.46	6.81
	25	6.62	6.36	5.78
	32	6.36	6.18	5.73
	36	6.07	5.94	5.65
	38	6.04	5.88	5.72
	40	6.02	5.86	5.75
b 軸	2	15.6	19.3	15.5
	7	10.8	14.0	11.2
	12	7.32	7.50	8.94
	26	7.04	6.89	6.01
c 軸	19	10.2	11.9	8.53
	21	8.47	8.22	7.06
d 軸	3	18.0	18.8	18.5
	8	12.1	12.2	14.3
	13	8.36	8.65	8.69
	27	8.29	8.65	6.97
	33	6.76	6.79	6.02
e 軸	18	12.9	12.1	11.8
	22	9.50	8.89	9.06
	31	7.30	7.16	7.01
	35	6.47	6.10	6.14
	37	6.38	5.90	5.93
	39	6.18	5.88	5.79
f 軸	4	19.8	19.1	20.2
	9	12.9	13.4	15.0
	14	9.86	10.8	8.30
	28	8.99	8.74	7.42
g 軸	17	15.9	15.4	15.4
	23	11.8	11.5	11.5
	30	7.93	7.89	7.91
h 軸	5	18.6	19.6	19.3
	10	13.5	13.9	15.1
	15	9.01	10.5	8.85
	29	6.68	6.40	6.07
	34	6.18	5.96	5.83
i 軸	16	7.48	7.04	6.53
	24	7.14	6.73	6.17

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

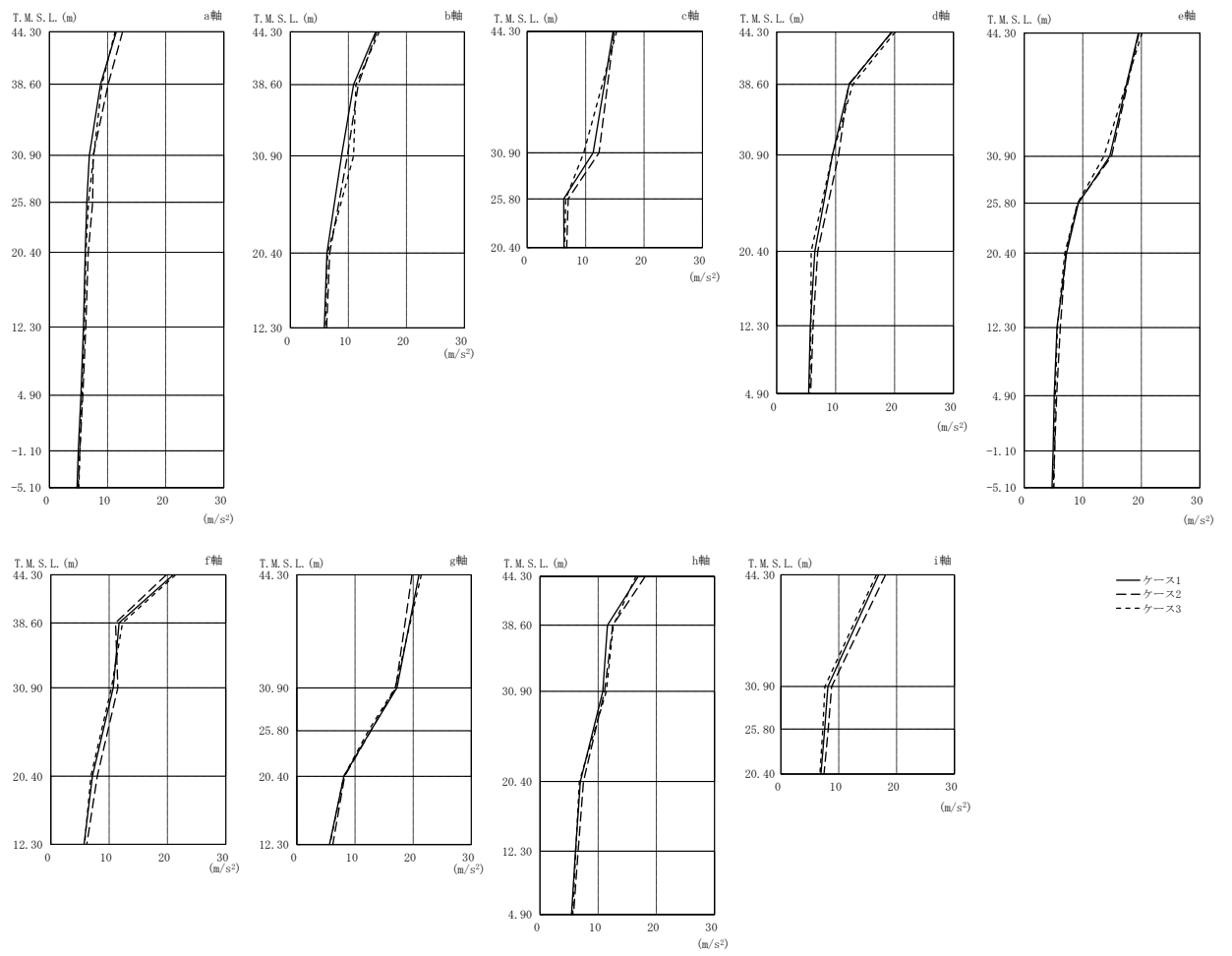


図 2-36 最大応答加速度 (Ss-4, EW 方向)



表 2-36 最大応答加速度 (Ss-4, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	②	③
a 軸	1	11.5	12.6	11.3
	6	8.78	10.1	9.04
	11	6.87	7.54	7.61
	20	6.43	7.43	6.72
	25	6.17	6.67	6.27
	32	5.85	6.25	6.01
	36	5.41	5.75	5.60
	38	4.97	5.23	5.25
	40	4.75	4.94	5.06
b 軸	2	14.7	14.9	15.3
	7	10.9	11.7	11.3
	12	8.82	9.82	10.9
	26	6.30	6.78	6.42
c 軸	19	11.3	12.3	9.69
	21	6.27	7.01	6.61
d 軸	3	19.5	19.6	20.1
	8	12.3	12.2	12.9
	13	9.45	10.5	9.45
	27	6.47	6.95	5.85
	33	5.70	6.17	5.79
e 軸	18	14.6	14.9	13.6
	22	9.24	9.13	9.10
	31	7.23	7.09	6.94
	35	5.60	6.17	5.68
	37	5.13	5.53	5.29
	39	4.93	5.19	5.18
f 軸	4	21.0	19.8	21.4
	9	11.7	11.1	12.3
	14	10.7	11.5	10.4
	28	7.14	7.97	6.87
g 軸	17	17.2	17.0	16.9
	23	12.7	12.7	12.3
	30	8.08	8.21	8.07
h 軸	5	16.9	18.1	16.5
	10	11.6	12.5	12.6
	15	10.8	11.1	11.4
	29	6.93	7.46	6.76
	34	6.10	6.55	6.16
i 軸	16	8.12	8.78	7.61
	24	7.58	8.19	7.24

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

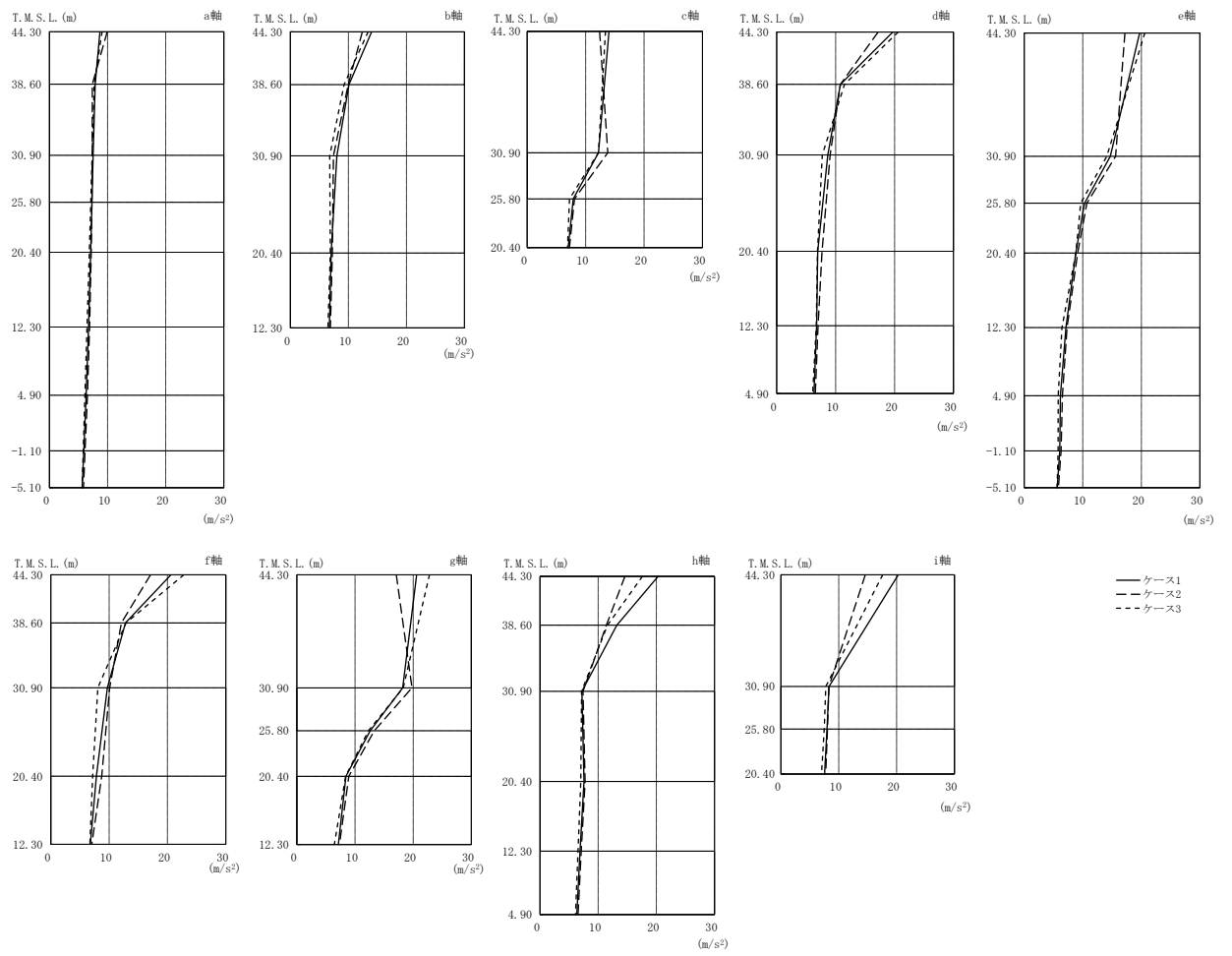


図 2-37 最大応答加速度 (Ss-5, EW 方向)

表 2-37 最大応答加速度 (Ss-5, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	②	③
a 軸	1	8.69	9.94	9.05
	6	7.88	7.37	7.70
	11	7.52	7.36	7.35
	20	7.33	7.30	7.12
	25	7.09	7.18	6.86
	32	6.73	6.90	6.47
	36	6.32	6.54	6.10
	38	5.91	6.12	5.82
	40	5.63	5.85	5.62
b 軸	2	14.0	12.4	13.4
	7	10.1	9.96	9.25
	12	8.02	7.43	6.78
	26	7.02	7.23	6.90
c 軸	19	12.2	13.8	12.2
	21	7.89	8.10	7.25
d 軸	3	19.7	17.2	20.6
	8	10.8	10.8	11.5
	13	8.66	9.06	7.73
	27	6.95	7.69	6.91
	33	6.77	7.02	6.71
e 軸	18	14.7	15.6	14.1
	22	10.3	10.7	9.64
	31	8.81	9.12	8.82
	35	7.12	7.31	6.44
	37	6.18	6.52	5.81
	39	6.06	6.30	5.78
f 軸	4	20.6	17.1	22.8
	9	12.8	12.1	12.9
	14	9.69	10.1	8.07
	28	7.82	8.73	7.17
g 軸	17	18.2	19.8	18.3
	23	12.6	13.3	12.3
	30	8.44	8.93	8.38
h 軸	5	20.3	14.6	17.6
	10	13.2	11.4	11.6
	15	7.20	7.39	7.15
	29	7.56	7.75	7.02
	34	6.87	7.09	6.54
i 軸	16	8.32	8.31	7.77
	24	7.98	8.06	7.49

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

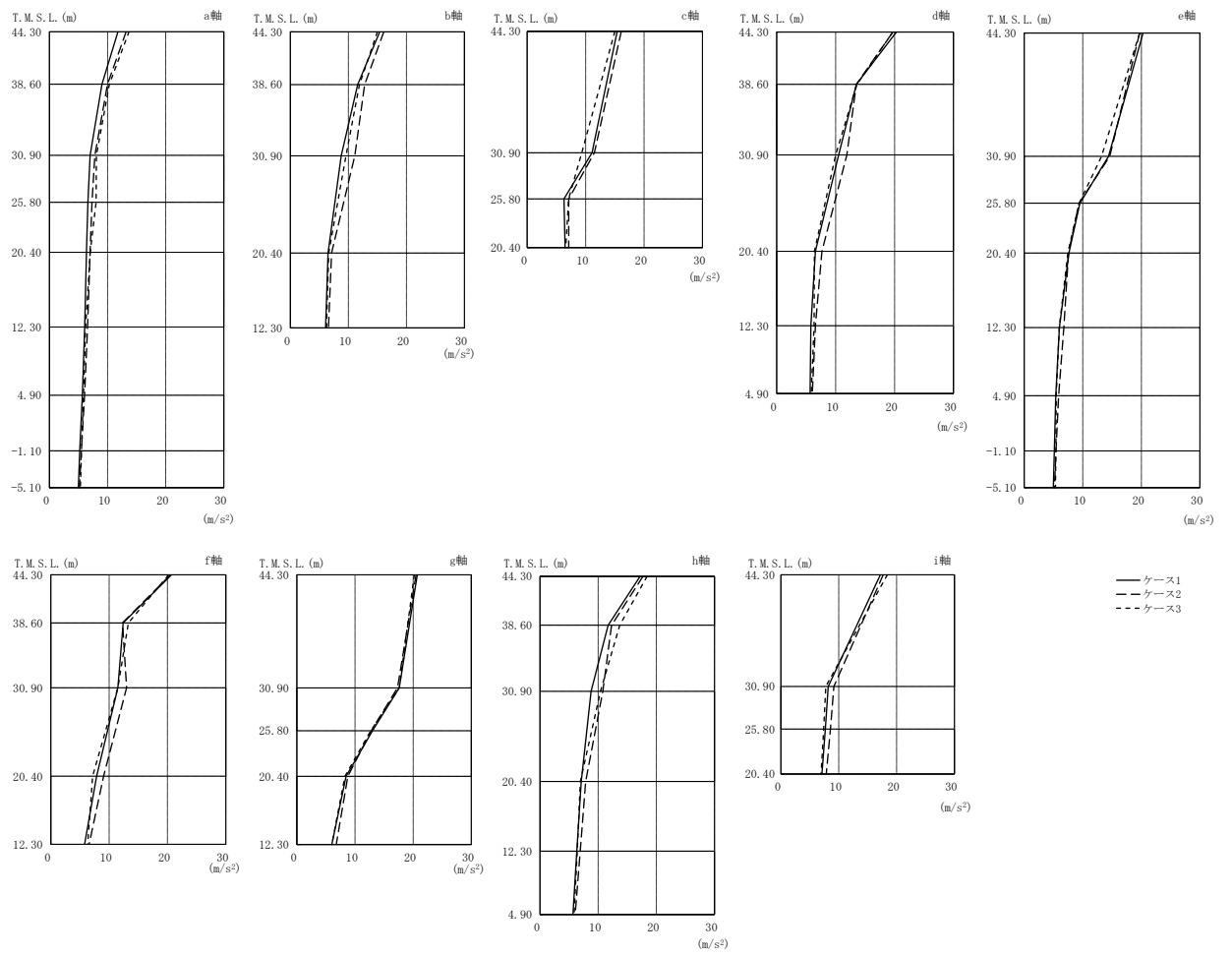


図 2-38 最大応答加速度 (Ss-6, EW 方向)

表 2-38 最大応答加速度 (Ss-6, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	②	③
a 軸	1	11.8	13.2	13.7
	6	9.04	9.99	10.3
	11	7.00	7.82	8.08
	20	6.62	7.33	8.02
	25	6.38	7.00	7.02
	32	6.07	6.56	6.22
	36	5.66	6.04	5.85
	38	5.21	5.49	5.51
	40	4.98	5.16	5.33
b 軸	2	15.4	16.1	15.0
	7	11.6	12.8	11.9
	12	8.76	11.1	9.58
	26	6.49	7.11	6.60
c 軸	19	11.1	11.5	9.35
	21	6.30	7.12	7.10
d 軸	3	20.3	19.7	19.7
	8	13.5	13.5	13.6
	13	10.5	11.9	10.0
	27	6.57	7.67	6.39
	33	5.80	6.56	6.33
e 軸	18	14.4	14.6	13.2
	22	9.50	9.36	9.38
	31	7.64	7.56	7.45
	35	6.01	6.76	6.00
	37	5.38	5.87	5.46
	39	5.14	5.43	5.40
f 軸	4	20.7	20.5	20.2
	9	12.4	12.3	13.3
	14	11.5	13.0	11.5
	28	7.86	9.06	7.17
g 軸	17	17.6	17.3	17.6
	23	13.0	12.8	12.7
	30	8.45	8.76	8.27
h 軸	5	17.2	17.7	18.4
	10	11.7	12.3	13.7
	15	8.78	10.8	10.4
	29	7.09	7.84	6.94
	34	6.32	6.91	6.41
i 軸	16	8.18	9.17	7.76
	24	7.69	8.57	7.40

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

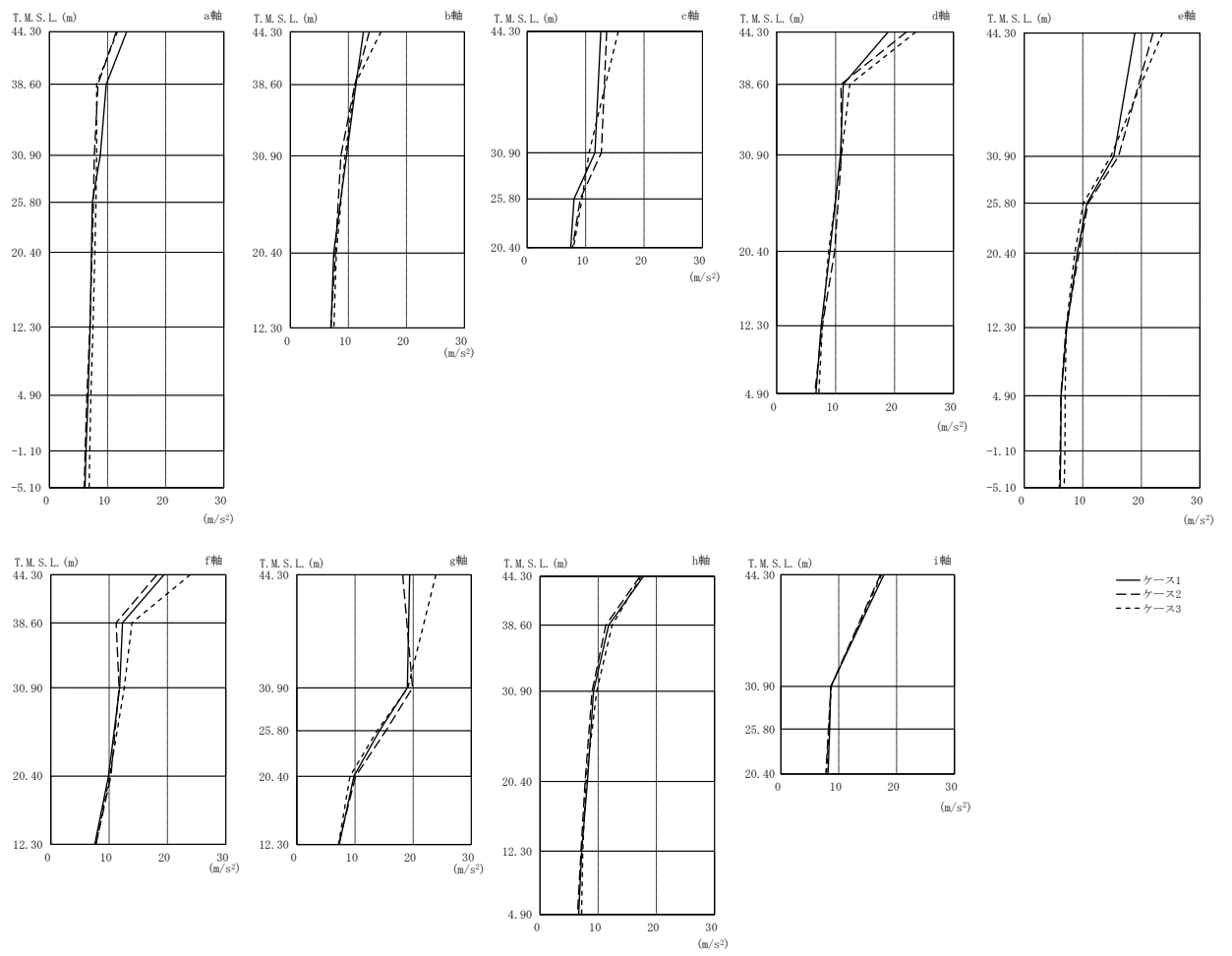


図 2-39 最大応答加速度 (Ss-7, EW 方向)

表 2-39 最大応答加速度 (Ss-7, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	②	③
a 軸	1	13.3	11.5	11.7
	6	9.78	8.34	8.13
	11	8.74	7.72	8.13
	20	7.38	7.56	8.00
	25	7.23	7.35	7.82
	32	7.00	6.96	7.50
	36	6.65	6.45	7.14
	38	6.30	6.15	6.95
	40	6.12	5.99	6.82
b 軸	2	12.6	13.6	15.6
	7	11.3	11.1	11.1
	12	9.67	8.71	9.43
	26	7.46	7.76	7.93
c 軸	19	11.6	12.7	10.6
	21	8.02	9.08	9.39
d 軸	3	18.9	22.0	23.6
	8	11.3	10.9	12.4
	13	10.8	11.0	11.0
	27	9.03	9.83	8.80
	33	7.53	7.74	7.75
e 軸	18	15.3	16.1	14.8
	22	10.7	10.9	10.1
	31	9.08	9.35	8.63
	35	7.27	7.14	7.17
	37	6.30	6.26	7.00
	39	6.24	6.14	6.96
f 軸	4	19.4	18.2	23.9
	9	12.3	11.2	13.9
	14	11.8	11.7	12.6
	28	9.88	10.3	10.1
g 軸	17	19.0	19.9	19.1
	23	14.2	15.3	13.8
	30	9.81	10.1	9.12
h 軸	5	17.8	17.2	17.4
	10	11.8	11.3	12.4
	15	9.20	8.96	9.75
	29	8.15	7.76	7.89
	34	7.16	7.05	7.36
i 軸	16	8.63	8.66	8.71
	24	8.43	8.23	8.31

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

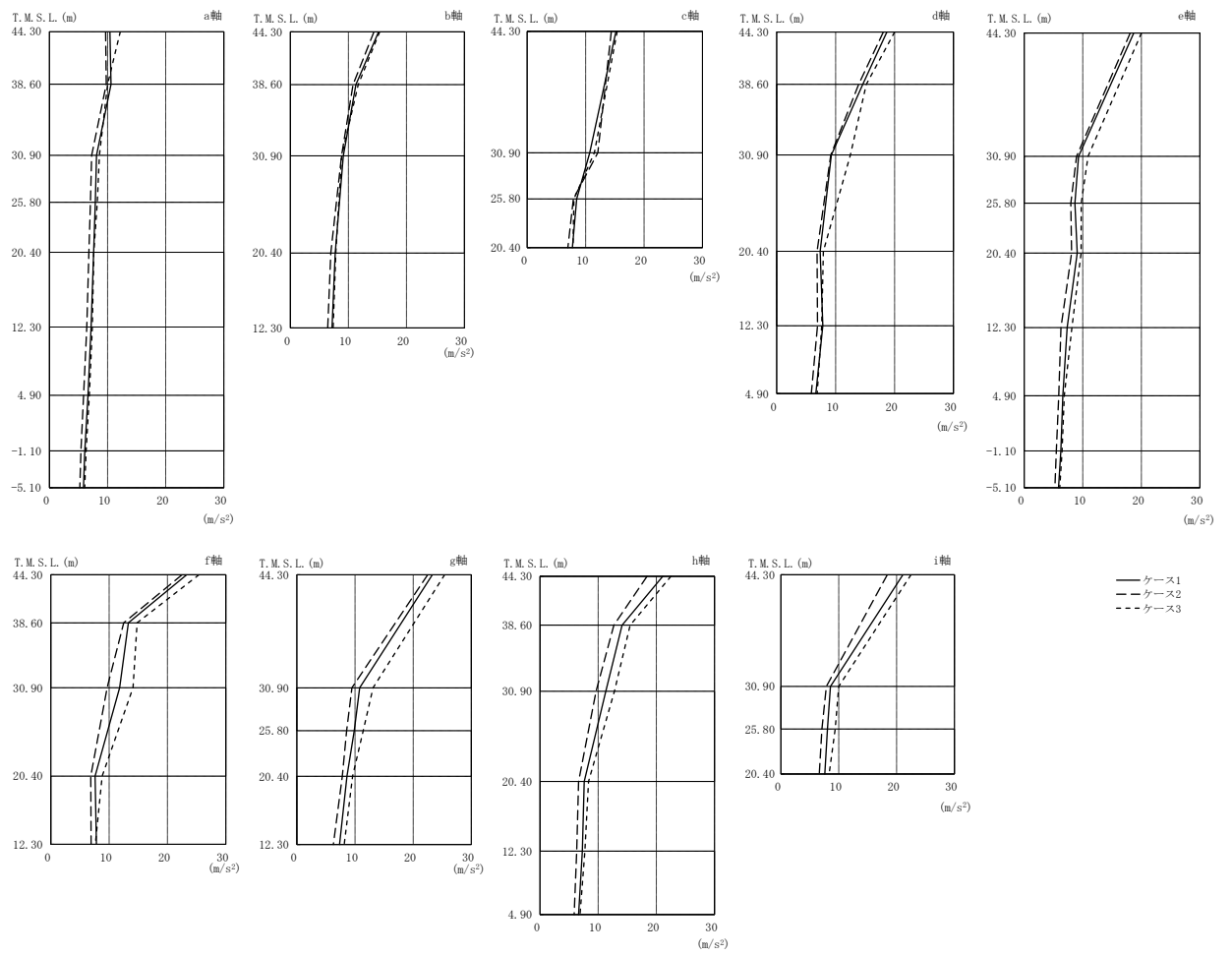


図 2-40 最大応答加速度 (Ss-8, EW 方向)



表 2-40 最大応答加速度 (Ss-8, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	②	③
a 軸	1	10.4	9.67	12.2
	6	10.6	9.77	10.0
	11	8.11	7.27	8.59
	20	7.89	7.05	8.24
	25	7.61	6.79	7.63
	32	7.17	6.43	7.37
	36	6.63	5.87	6.87
	40	6.09	5.42	6.31
b 軸	2	15.2	14.4	15.4
	7	11.3	10.8	11.7
	12	9.13	8.81	8.84
	26	7.74	6.96	7.83
c 軸	19	10.7	12.1	11.5
	21	8.47	7.90	8.01
d 軸	3	18.7	18.1	20.0
	8	14.6	13.9	15.2
	13	9.26	9.18	12.5
	27	7.37	6.85	7.91
	33	7.82	6.91	7.64
e 軸	18	9.28	8.93	10.9
	22	8.65	7.95	9.73
	31	9.06	8.09	9.71
	35	7.33	6.28	8.14
	37	6.60	5.90	6.85
	39	6.25	5.49	6.47
f 軸	4	23.3	22.5	25.4
	9	13.3	12.5	14.8
	14	11.8	9.66	14.1
	28	7.60	6.85	8.80
g 軸	17	10.8	9.47	13.1
	23	9.87	8.55	11.4
	30	8.62	7.81	9.58
h 軸	5	21.1	18.4	22.5
	10	14.1	12.7	15.5
	15	11.3	9.64	12.8
	29	7.60	6.63	8.34
	34	7.28	6.31	7.72
i 軸	16	8.57	7.86	10.0
	24	8.06	7.10	9.40

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

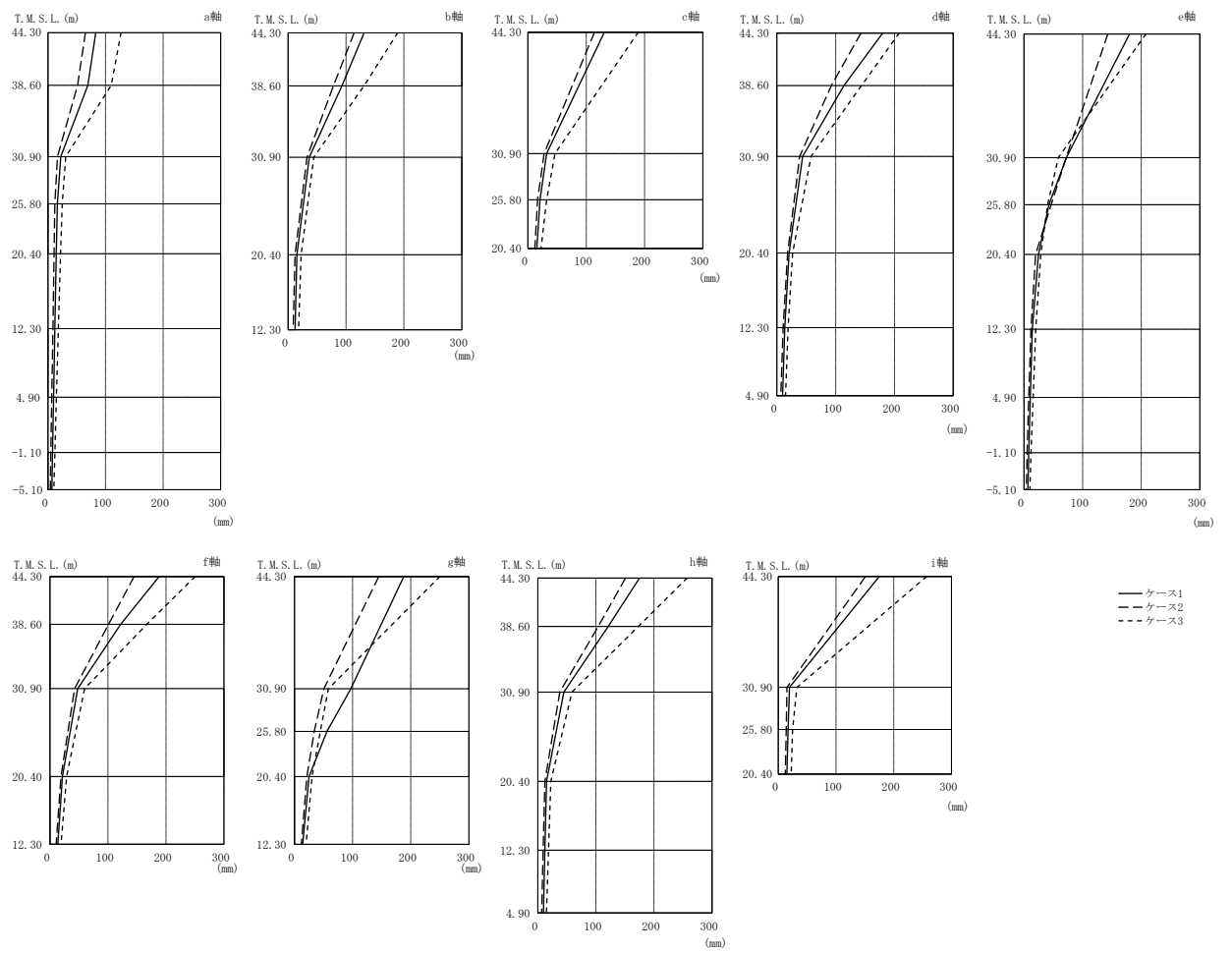


図 2-41 最大応答変位 (Ss-1, EW 方向)

表 2-41 最大応答変位 (Ss-1, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	83.1	65.1	127
	6	69.2	51.4	110
	11	22.3	16.6	30.9
	20	16.3	11.9	24.7
	25	14.4	10.6	21.9
	32	12.0	8.72	18.1
	36	9.72	6.60	14.7
	38	7.84	4.95	12.1
	40	6.65	3.97	10.2
b 軸	2	131	114	189
	7	93.0	78.2	131
	12	36.5	32.5	44.3
	26	15.2	11.9	22.4
c 軸	19	32.2	27.7	46.5
	21	20.7	16.6	32.2
d 軸	3	180	143	208
	8	114	92.6	144
	13	43.8	38.7	58.1
	27	20.8	18.3	26.7
	33	13.5	10.7	19.1
e 軸	18	72.4	72.0	58.6
	22	42.6	46.3	40.4
	31	24.6	19.8	28.7
	35	14.1	11.8	20.0
	37	10.8	8.13	15.6
	39	8.03	5.27	11.9
f 軸	4	188	145	250
	9	122	101	167
	14	47.7	42.5	59.7
	28	21.4	19.0	28.7
g 軸	17	96.8	50.5	58.3
	23	55.8	34.1	44.4
	30	25.0	21.2	30.2
h 軸	5	175	151	257
	10	121	104	173
	15	44.9	37.8	58.7
	29	15.0	12.2	22.3
	34	12.2	9.17	18.4
i 軸	16	19.5	15.1	32.4
	24	17.0	13.8	24.8

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

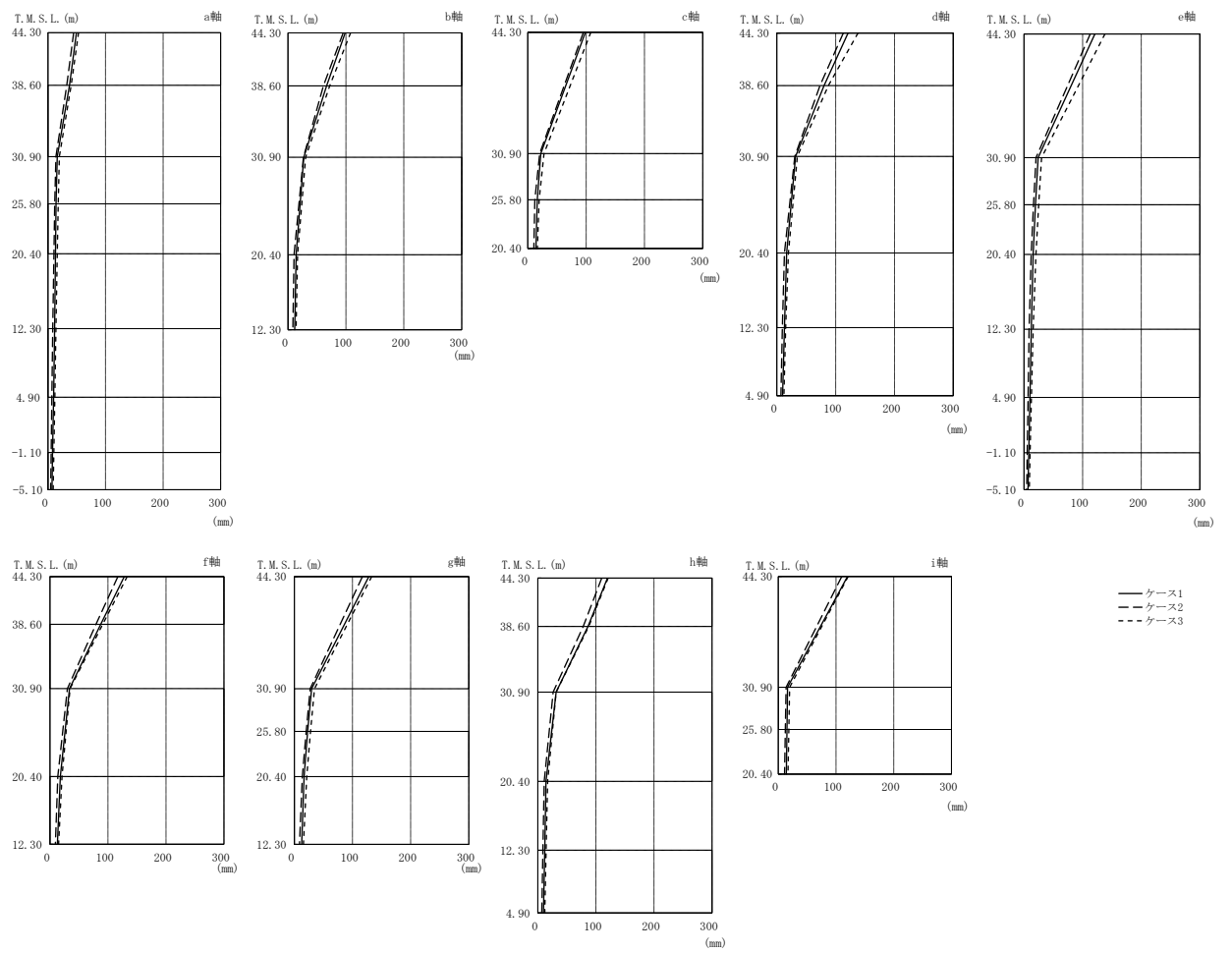


図 2-42 最大応答変位 (Ss-2, EW 方向)

表 2-42 最大応答変位 (Ss-2, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	49.6	44.7	53.1
	6	37.5	32.7	40.3
	11	16.2	13.8	19.8
	20	14.0	11.8	17.9
	25	13.1	10.3	16.2
	32	11.6	8.29	13.9
	36	9.72	6.83	11.9
	38	7.97	5.50	10.2
	40	6.85	4.62	9.03
b 軸	2	98.7	95.3	108
	7	66.7	61.1	71.9
	12	27.1	26.7	30.4
	26	14.0	10.4	16.5
c 軸	19	22.3	20.4	27.7
	21	16.2	12.0	19.4
d 軸	3	121	113	138
	8	80.2	73.4	87.6
	13	31.8	30.6	34.8
	27	16.6	12.9	19.6
	33	12.8	9.31	14.9
e 軸	18	24.1	20.6	29.9
	22	19.6	16.3	25.1
	31	15.6	12.3	20.4
	35	12.5	8.68	15.6
	37	10.1	7.01	12.6
	39	8.06	5.56	10.3
f 軸	4	128	117	133
	9	87.5	79.3	90.9
	14	33.6	30.1	34.6
	28	17.8	13.5	20.7
g 軸	17	29.7	27.1	34.5
	23	22.8	20.4	27.8
	30	16.8	13.6	21.3
h 軸	5	120	110	121
	10	86.2	78.1	87.7
	15	31.5	26.4	31.6
	29	14.0	10.9	16.9
	34	11.9	8.67	14.3
i 軸	16	16.0	13.5	19.8
	24	15.2	12.2	18.4

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

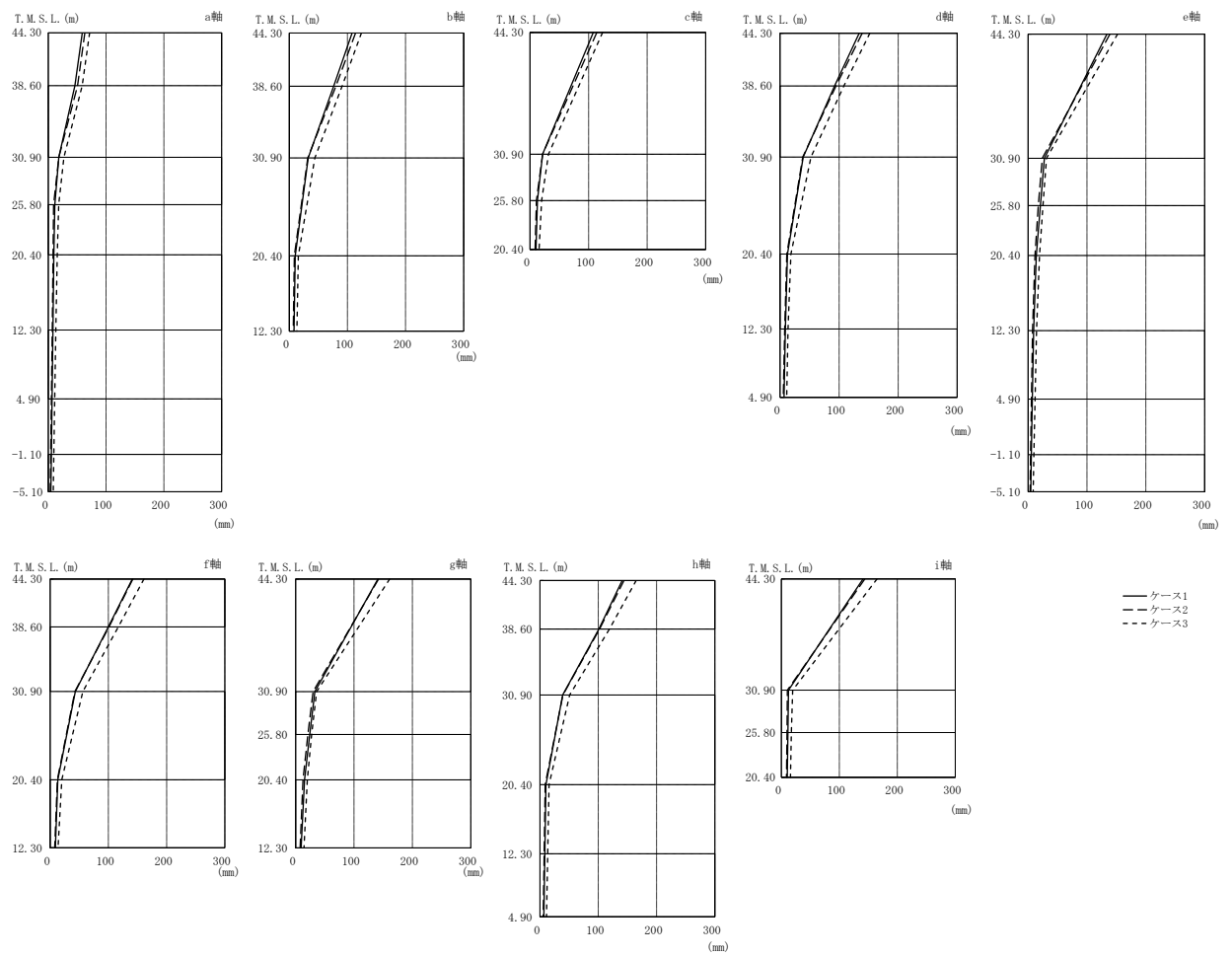


図 2-43 最大応答変位 (Ss-3, EW 方向)

表 2-43 最大応答変位 (Ss-3, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	58.9	63.3	71.5
	6	46.0	50.7	58.7
	11	18.2	18.3	27.1
	20	11.4	9.16	18.0
	25	9.69	8.27	15.6
	32	8.16	6.86	13.0
	36	6.64	5.39	11.2
	38	5.35	4.16	9.67
	40	4.51	3.40	8.68
b 軸	2	108	114	124
	7	76.4	80.2	90.9
	12	32.6	31.8	43.9
	26	10.2	8.75	15.5
c 軸	19	21.6	21.5	31.5
	21	12.6	10.9	19.8
d 軸	3	134	139	152
	8	92.3	94.8	108
	13	39.2	38.4	52.2
	27	12.4	11.3	18.3
	33	8.92	7.71	13.5
e 軸	18	27.7	24.1	31.2
	22	20.9	17.4	25.3
	31	14.0	11.6	19.5
	35	9.39	7.57	14.3
	37	7.20	5.67	11.8
	39	5.43	4.16	9.77
f 軸	4	141	142	161
	9	100	101	117
	14	43.1	42.4	56.1
	28	13.2	12.3	19.9
g 軸	17	32.8	29.9	36.0
	23	24.1	20.9	27.4
	30	15.3	12.5	19.9
h 軸	5	141	144	165
	10	101	102	119
	15	39.0	39.4	50.9
	29	10.2	8.80	15.6
	34	8.34	7.09	13.2
i 軸	16	12.2	10.3	19.5
	24	11.2	9.69	17.2

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

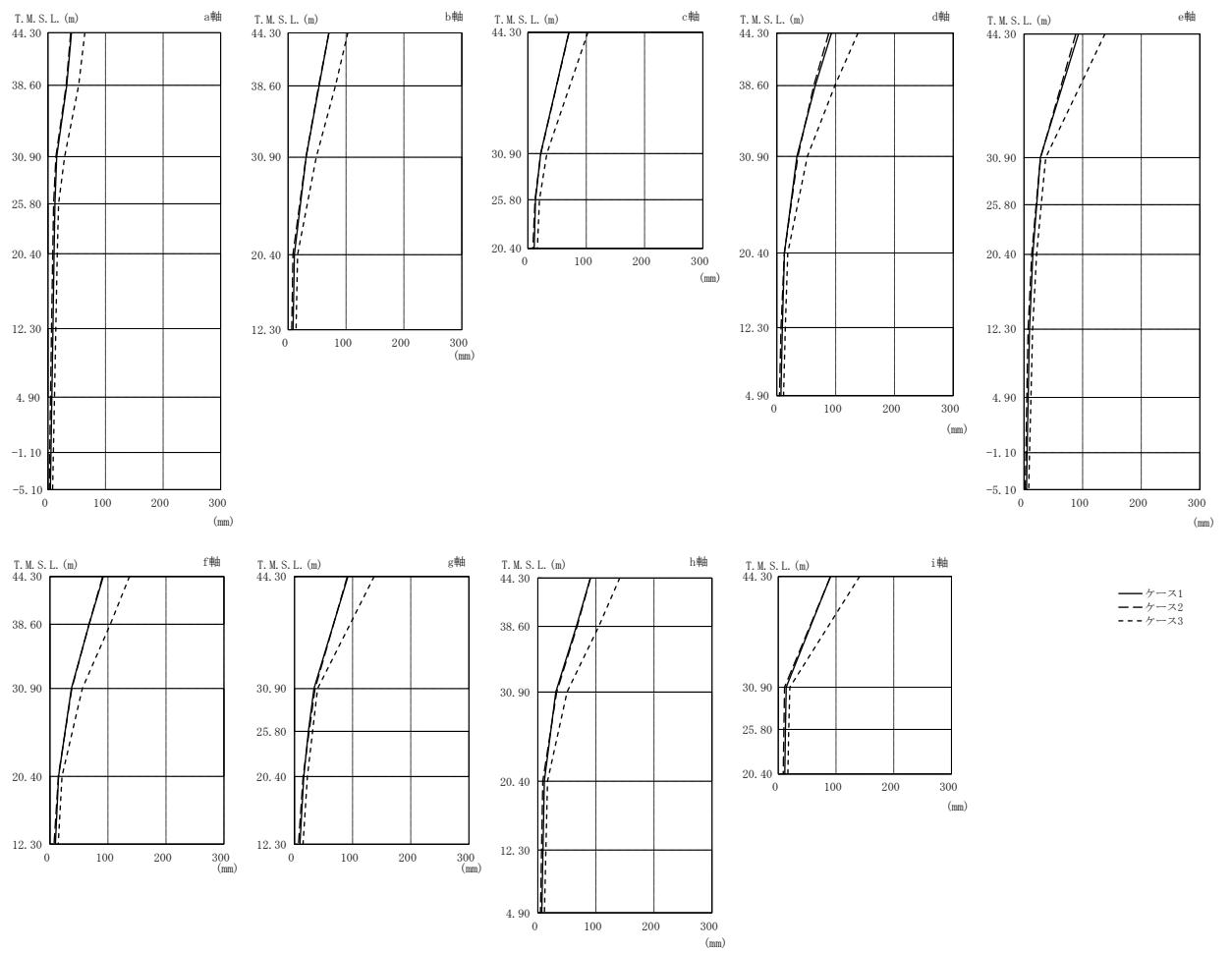


図 2-44 最大応答変位 (Ss-4, EW 方向)



表 2-44 最大応答変位 (Ss-4, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	40.9	39.6	64.0
	6	32.6	31.6	53.3
	11	15.2	13.8	28.9
	20	12.2	9.75	18.4
	25	10.6	8.18	16.2
	32	8.58	6.18	13.6
	36	6.78	4.45	11.3
	38	5.25	3.13	9.35
	40	4.28	2.35	8.17
b 軸	2	70.2	70.5	103
	7	53.5	52.8	81.8
	12	31.1	30.8	48.6
	26	10.8	8.39	16.3
c 軸	19	22.0	22.1	32.6
	21	13.1	12.3	19.8
d 軸	3	92.9	88.3	138
	8	65.3	62.9	98.6
	13	34.1	35.7	51.9
	27	12.9	12.7	18.5
	33	9.32	7.03	14.3
e 軸	18	27.9	28.5	37.1
	22	21.6	20.8	29.4
	31	15.0	13.1	21.5
	35	9.37	6.90	14.7
	37	7.08	4.79	11.8
	39	5.24	3.16	9.38
f 軸	4	91.9	90.7	137
	9	67.6	67.3	104
	14	36.9	37.6	55.8
	28	14.8	14.4	20.7
g 軸	17	33.5	35.3	39.7
	23	23.9	25.2	31.1
	30	15.9	14.8	22.2
h 軸	5	90.4	90.6	141
	10	66.3	67.6	105
	15	31.0	32.4	50.3
	29	11.2	8.60	16.7
	34	8.93	6.45	13.9
i 軸	16	13.7	10.9	20.0
	24	12.4	9.73	18.2

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

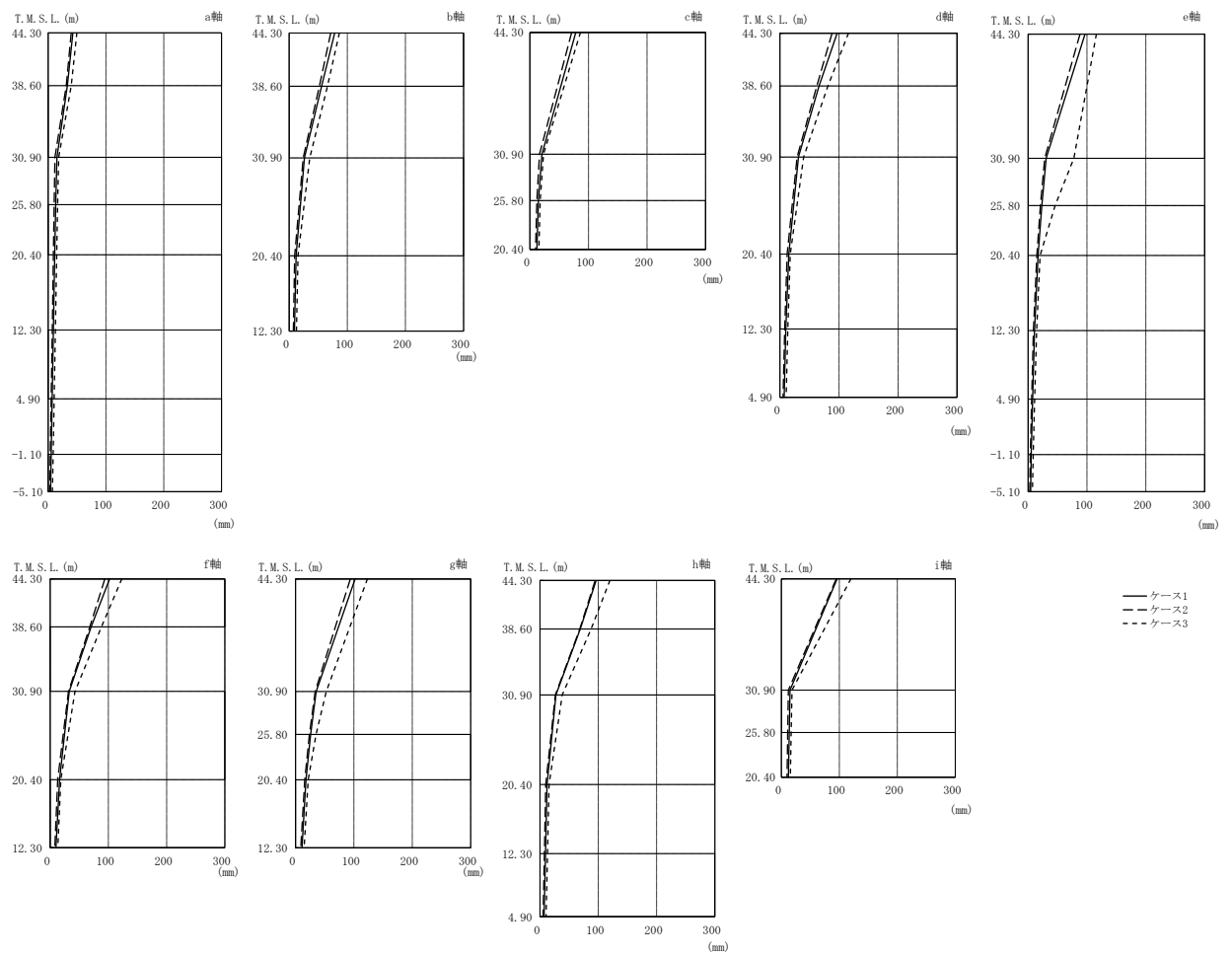


図 2-45 最大応答変位 (Ss-5, EW 方向)

表 2-45 最大応答変位 (Ss-5, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	42.8	40.0	49.7
	6	33.3	31.2	40.0
	11	15.1	11.8	18.2
	20	13.1	10.3	16.4
	25	11.4	8.97	14.8
	32	9.12	7.11	12.5
	36	6.97	5.23	10.4
	38	5.20	3.63	8.58
	40	4.27	2.91	7.38
b 軸	2	78.3	71.4	86.2
	7	55.7	52.0	65.8
	12	26.2	24.2	35.3
	26	11.9	9.55	15.2
c 軸	19	20.6	16.4	23.3
	21	14.6	11.9	17.5
d 軸	3	96.7	88.1	116
	8	66.1	62.5	81.3
	13	31.2	29.0	40.1
	27	15.0	12.2	17.3
	33	9.94	7.94	13.2
e 軸	18	30.7	28.3	77.8
	22	23.3	20.9	45.9
	31	17.0	14.8	20.4
	35	11.0	9.03	14.6
	37	7.72	6.01	11.2
	39	5.26	3.72	8.64
f 軸	4	102	93.8	123
	9	70.4	68.1	88.1
	14	32.7	31.4	42.6
	28	16.1	13.0	18.3
g 軸	17	35.3	33.6	52.6
	23	25.8	23.7	35.2
	30	17.9	15.8	21.6
h 軸	5	96.3	94.6	120
	10	68.9	68.2	87.6
	15	27.3	26.4	38.1
	29	12.1	9.77	15.5
	34	9.48	7.47	12.9
i 軸	16	14.9	12.0	18.3
	24	13.5	10.9	16.9

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

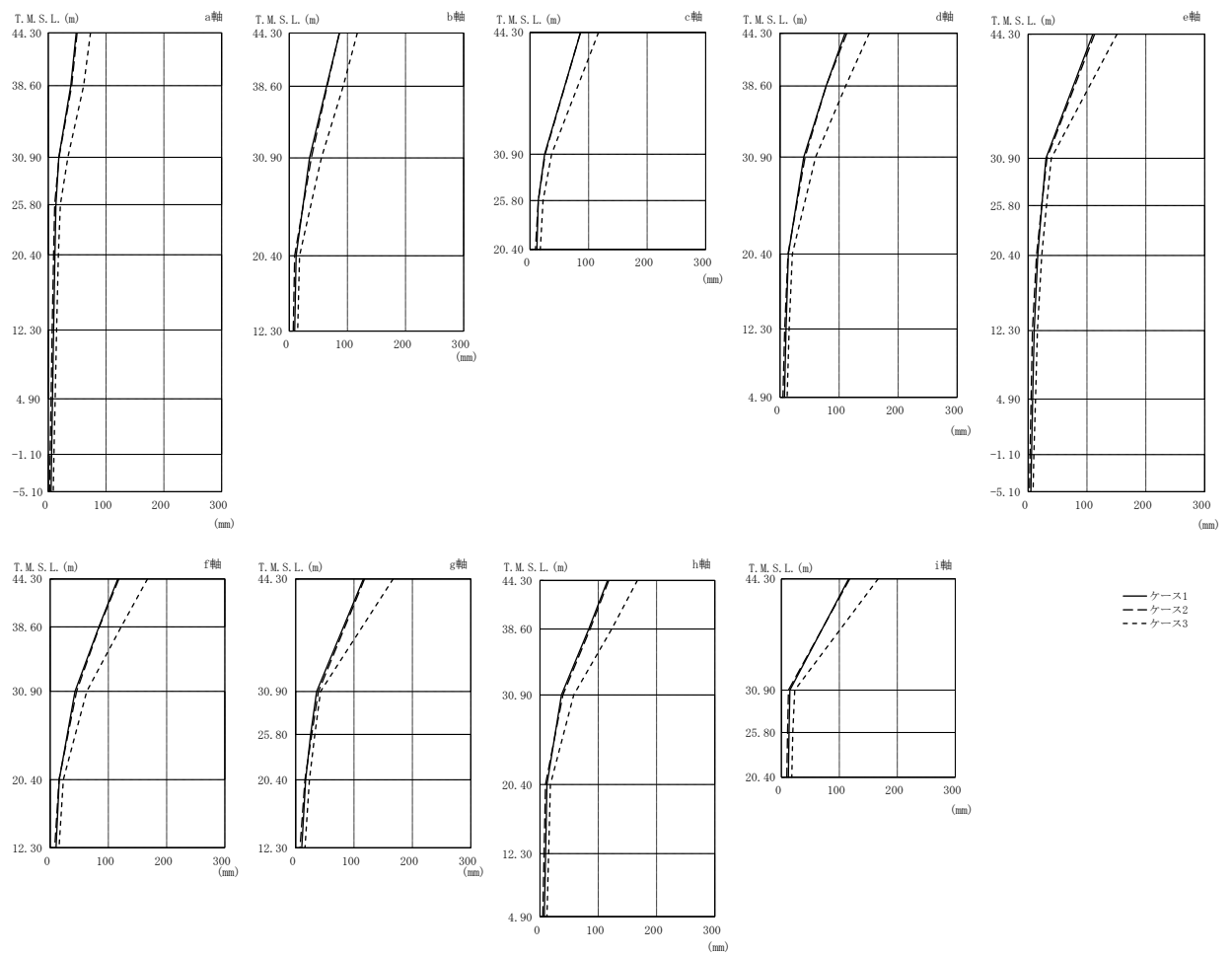


図 2-46 最大応答変位 (Ss-6, EW 方向)

表 2-46 最大応答変位 (Ss-6, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	48.4	49.9	73.1
	6	39.0	40.4	61.2
	11	18.2	18.6	33.9
	20	13.3	11.1	20.9
	25	11.5	9.20	17.4
	32	9.30	6.79	14.4
	36	7.37	4.77	11.9
	38	5.76	3.26	9.83
	40	4.73	2.39	8.57
b 軸	2	86.2	86.1	117
	7	64.2	65.2	92.7
	12	34.9	37.8	55.2
	26	11.7	9.29	17.6
c 軸	19	25.0	25.8	36.9
	21	14.2	14.1	22.3
d 軸	3	110	113	151
	8	78.0	78.1	111
	13	40.0	42.3	60.2
	27	13.9	13.4	20.7
	33	10.0	7.86	15.3
e 軸	18	30.3	32.1	39.3
	22	23.4	23.1	31.2
	31	16.4	14.3	23.1
	35	10.4	7.41	15.9
	37	7.81	5.08	12.6
	39	5.77	3.27	9.88
f 軸	4	116	118	167
	9	83.8	84.4	122
	14	42.7	45.2	62.7
	28	15.6	15.3	22.7
g 軸	17	36.0	39.0	42.6
	23	25.6	27.6	32.9
	30	17.2	15.9	23.6
h 軸	5	116	118	167
	10	83.6	85.8	123
	15	36.9	39.3	57.9
	29	12.0	9.41	17.9
	34	9.61	6.99	14.7
i 軸	16	14.7	12.3	23.2
	24	13.3	10.7	19.8

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

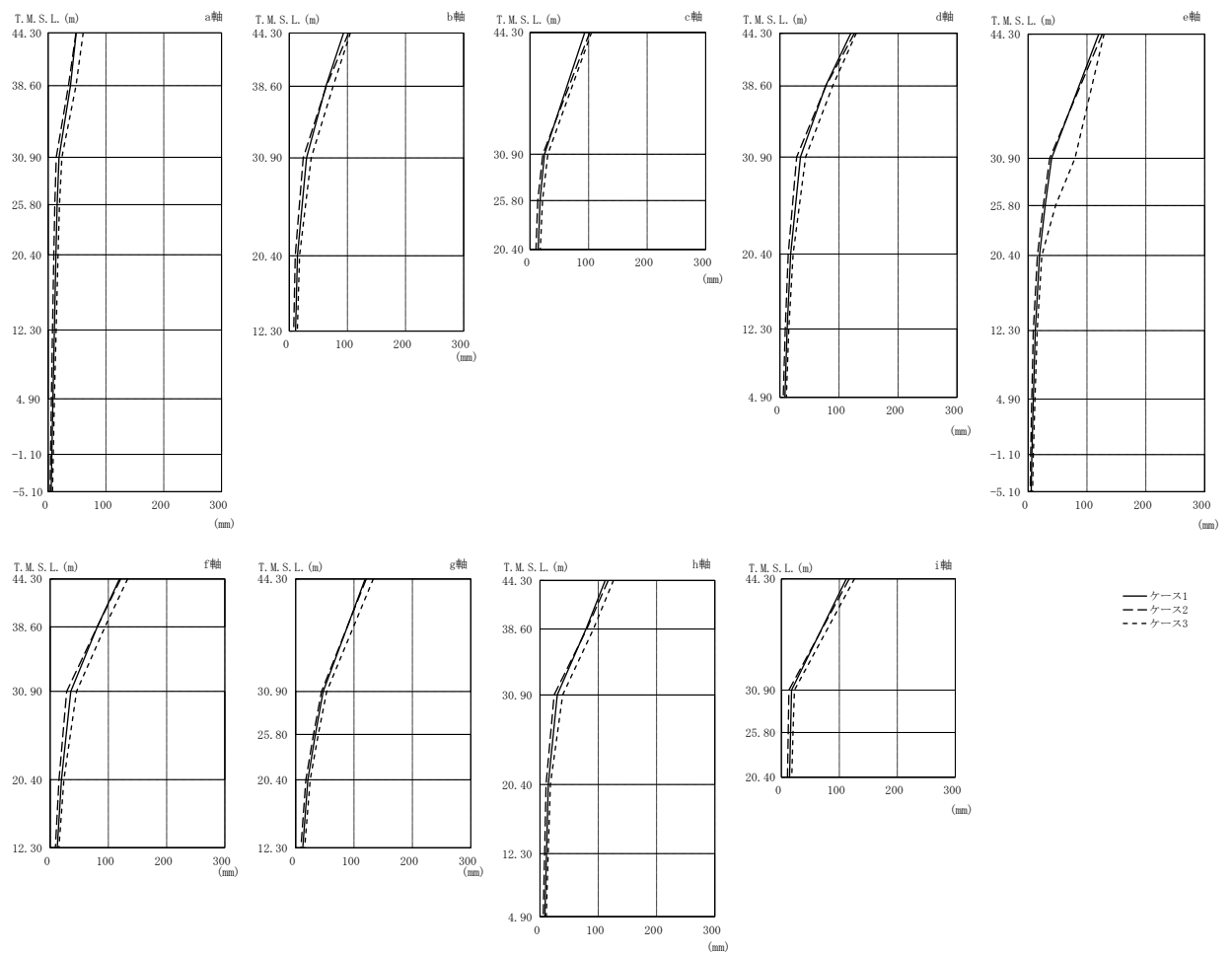


図 2-47 最大応答変位 (Ss-7, EW 方向)

表 2-47 最大応答変位 (Ss-7, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	48.5	48.2	60.6
	6	38.6	35.2	48.2
	11	18.8	14.0	23.9
	20	15.5	11.5	19.5
	25	13.5	9.79	17.1
	32	10.8	7.58	13.8
	36	8.35	5.54	10.8
	38	6.40	4.28	8.76
	40	5.23	3.56	7.51
b 軸	2	93.4	102	105
	7	63.0	63.8	75.5
	12	29.7	24.0	37.7
	26	14.0	10.2	17.6
c 軸	19	24.8	22.0	30.4
	21	17.1	13.3	21.4
d 軸	3	120	126	129
	8	77.3	77.8	89.2
	13	34.6	28.3	43.5
	27	18.2	13.9	22.2
	33	12.1	8.85	15.0
e 軸	18	39.9	36.7	79.6
	22	29.1	25.8	46.8
	31	19.4	15.8	23.4
	35	12.2	8.86	15.4
	37	8.92	6.30	11.6
	39	6.43	4.43	8.83
f 軸	4	119	121	133
	9	80.8	80.8	94.2
	14	35.4	28.4	45.2
	28	19.4	15.2	23.5
g 軸	17	47.1	44.2	53.1
	23	33.8	30.6	38.7
	30	21.0	17.5	24.9
h 軸	5	112	117	126
	10	78.8	80.1	91.6
	15	29.6	24.3	38.9
	29	14.2	10.5	17.9
	34	11.1	7.92	14.1
i 軸	16	17.6	13.1	22.5
	24	15.8	11.8	20.1

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

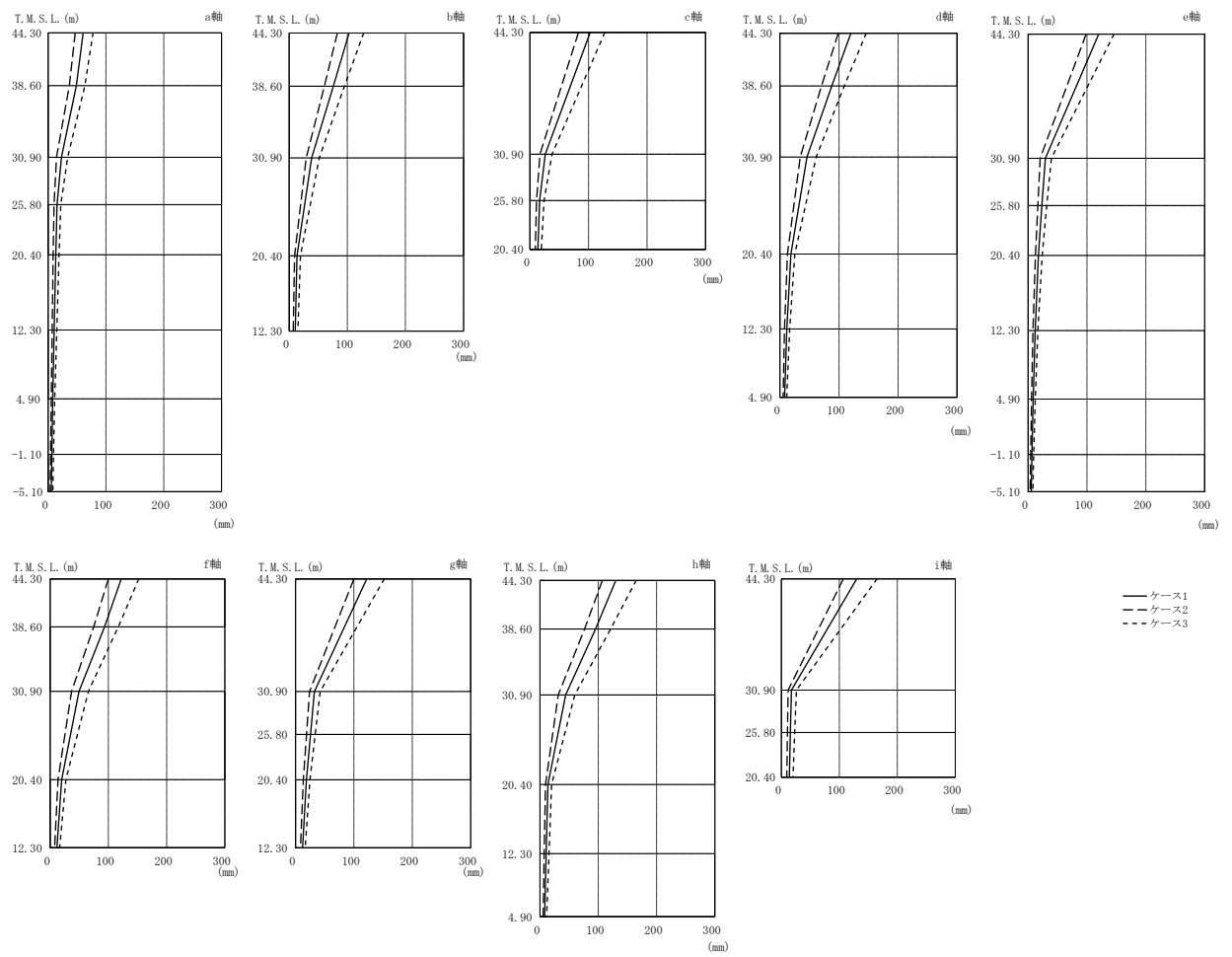


図 2-48 最大応答変位 (Ss-8, EW 方向)



表 2-48 最大応答変位 (Ss-8, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	60.7	46.8	77.7
	6	48.7	36.6	63.6
	11	23.0	14.5	33.8
	20	15.4	10.1	21.8
	25	13.3	8.75	18.8
	32	10.4	6.93	14.9
	36	7.84	5.43	11.3
	38	6.33	4.22	9.24
	40	5.46	3.48	8.17
b 軸	2	103	82.9	128
	7	76.0	60.5	95.1
	12	38.7	29.2	51.7
	26	13.5	9.24	19.4
c 軸	19	26.2	17.2	37.9
	21	16.7	11.4	24.2
d 軸	3	120	98.6	146
	8	87.7	70.4	109
	13	45.8	34.2	61.3
	27	18.5	12.7	25.1
	33	11.6	7.67	16.4
e 軸	18	29.4	20.5	39.5
	22	23.4	16.5	31.6
	31	17.6	12.5	23.9
	35	12.0	8.35	16.6
	37	8.66	5.81	12.3
	39	6.40	4.27	9.37
f 軸	4	122	100	152
	9	93.4	74.7	117
	14	49.5	36.8	65.7
	28	19.8	13.5	27.0
g 軸	17	32.3	24.0	42.1
	23	25.6	18.9	33.7
	30	18.6	13.4	24.8
h 軸	5	130	107	165
	10	95.3	76.3	121
	15	44.1	31.4	59.7
	29	13.7	9.37	20.0
	34	10.6	7.20	15.5
i 軸	16	17.4	11.7	26.0
	24	15.5	10.5	22.9

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

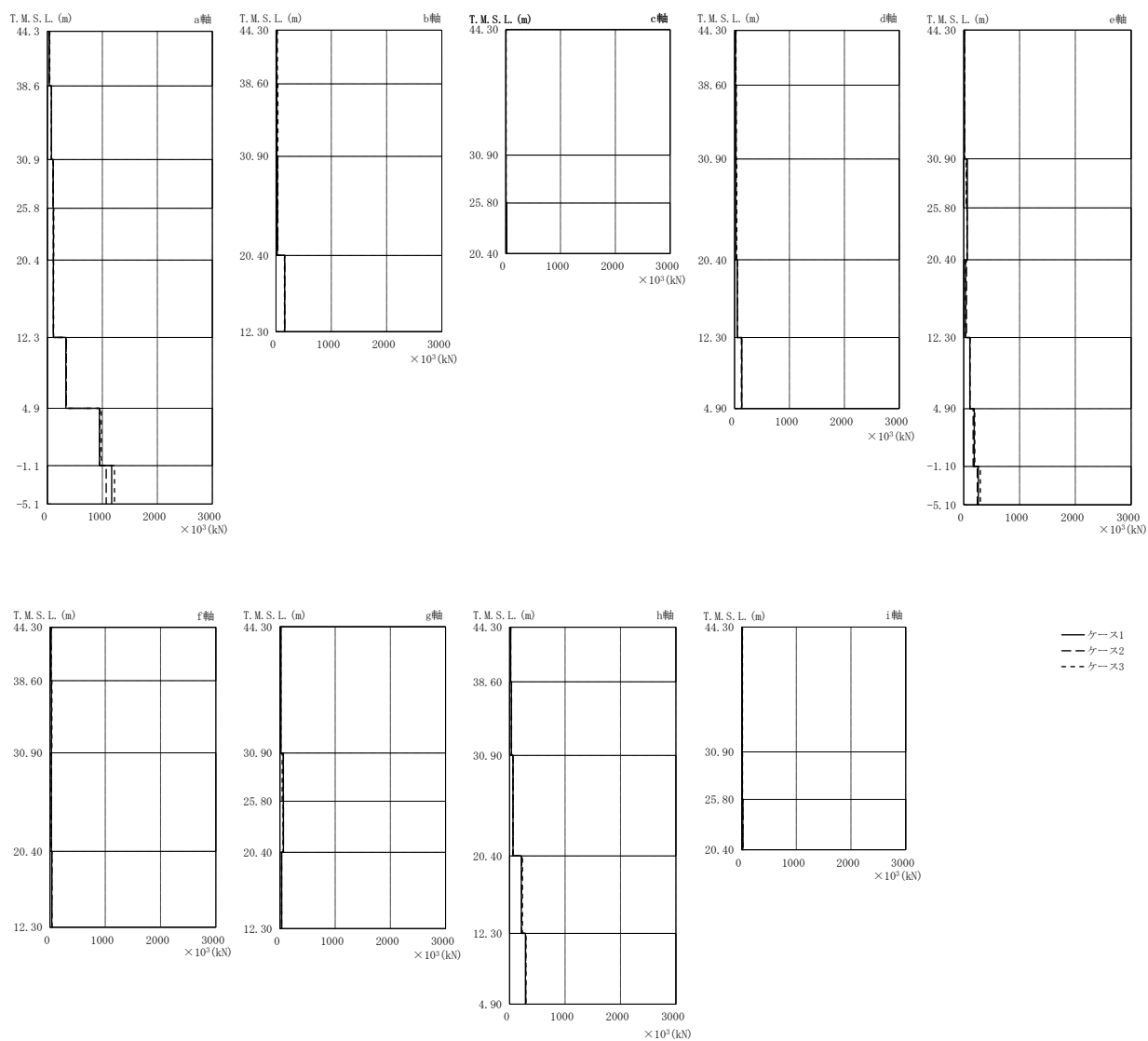


図 2-49 最大応答せん断力 (Ss-1, EW 方向)

表 2-49 最大応答せん断力 (Ss-1, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	35.1	33.4	42.5
	2	74.2	74.2	74.3
	3	105	101	108
	4	110	107	114
	5	108	108	113
	6	335	344	340
	7	946	951	983
	8	1170	1070	1220
b 軸	10	9.14	15.0	25.2
	11	14.5	17.4	32.2
	12	21.4	27.8	33.5
	13	156	158	152
c 軸	14	4.56	4.05	6.17
	15	5.56	4.87	7.17
	16	20.2	19.4	18.4
d 軸	17	16.6	21.3	24.9
	18	24.1	27.0	32.5
	19	22.6	27.1	40.3
	20	49.4	48.9	51.7
	21	134	126	132
e 軸	22	10.9	16.0	15.2
	23	65.3	51.9	44.6
	24	63.8	61.9	56.9
	25	32.8	50.7	32.5
	26	109	113	110
	27	188	170	198
	28	261	244	298
f 軸	29	20.5	19.7	22.6
	30	28.4	28.0	34.4
	31	25.7	27.0	24.0
	32	33.8	35.9	34.5
g 軸	33	19.6	10.4	16.3
	34	59.8	63.3	41.3
	35	62.8	63.0	56.2
	36	30.8	30.3	30.3
h 軸	37	18.4	18.1	18.8
	38	31.3	34.7	34.5
	39	60.7	61.2	63.6
	40	212	217	231
	41	285	292	295
i 軸	42	12.0	10.6	15.4
	43	14.4	13.1	17.1
	44	22.0	21.4	23.8

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

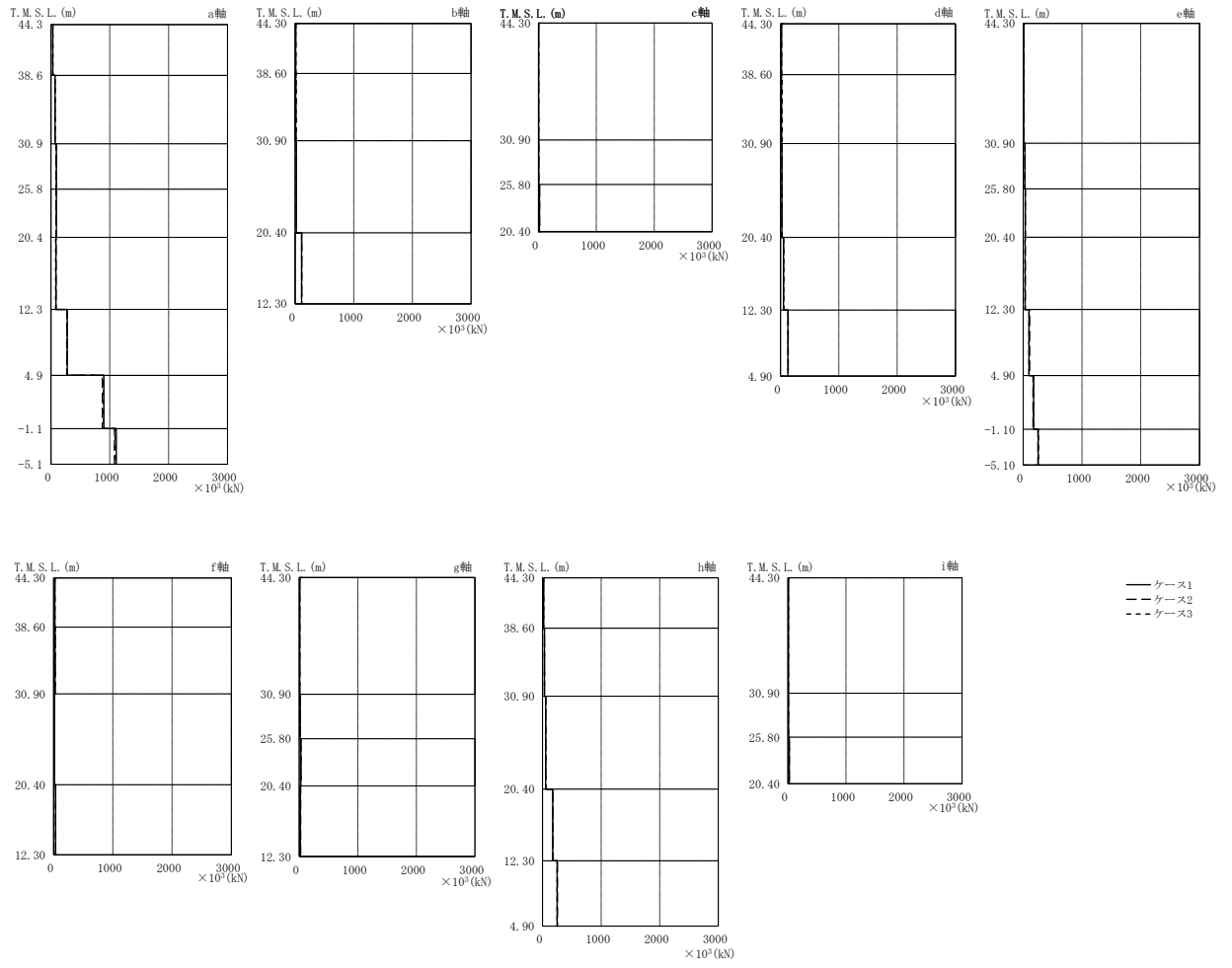


図 2-50 最大応答せん断力 (Ss-2, EW 方向)

表 2-50 最大応答せん断力 (Ss-2, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	30.8	30.0	32.9
	2	70.6	68.7	74.2
	3	92.2	85.6	93.5
	4	92.6	85.7	92.9
	5	85.0	87.6	80.1
	6	278	272	272
	7	899	874	893
	8	1110	1080	1090
b 軸	10	9.82	12.1	13.8
	11	11.3	16.2	19.2
	12	22.6	21.8	24.0
	13	110	115	112
c 軸	14	3.77	3.70	4.27
	15	5.45	5.84	5.21
	16	18.7	20.3	17.9
d 軸	17	14.9	15.1	18.8
	18	15.5	15.5	26.2
	19	23.0	23.7	23.1
	20	50.8	51.0	56.6
	21	126	131	129
e 軸	22	8.40	8.19	9.95
	23	28.0	28.1	27.3
	24	34.4	35.7	33.4
	25	31.7	35.9	29.8
	26	98.1	109	98.8
	27	176	167	178
	28	256	249	260
f 軸	29	20.8	21.6	23.2
	30	24.0	25.7	28.3
	31	16.8	17.8	17.2
	32	34.8	33.3	34.1
g 軸	33	9.26	8.57	9.73
	34	17.4	17.6	17.3
	35	29.3	29.6	28.6
	36	20.9	24.0	17.7
h 軸	37	18.5	17.2	18.8
	38	32.4	32.0	32.3
	39	53.7	54.9	53.9
	40	174	178	172
	41	249	254	248
i 軸	42	8.68	8.01	8.81
	43	8.68	9.08	8.68
	44	22.9	24.1	20.1

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

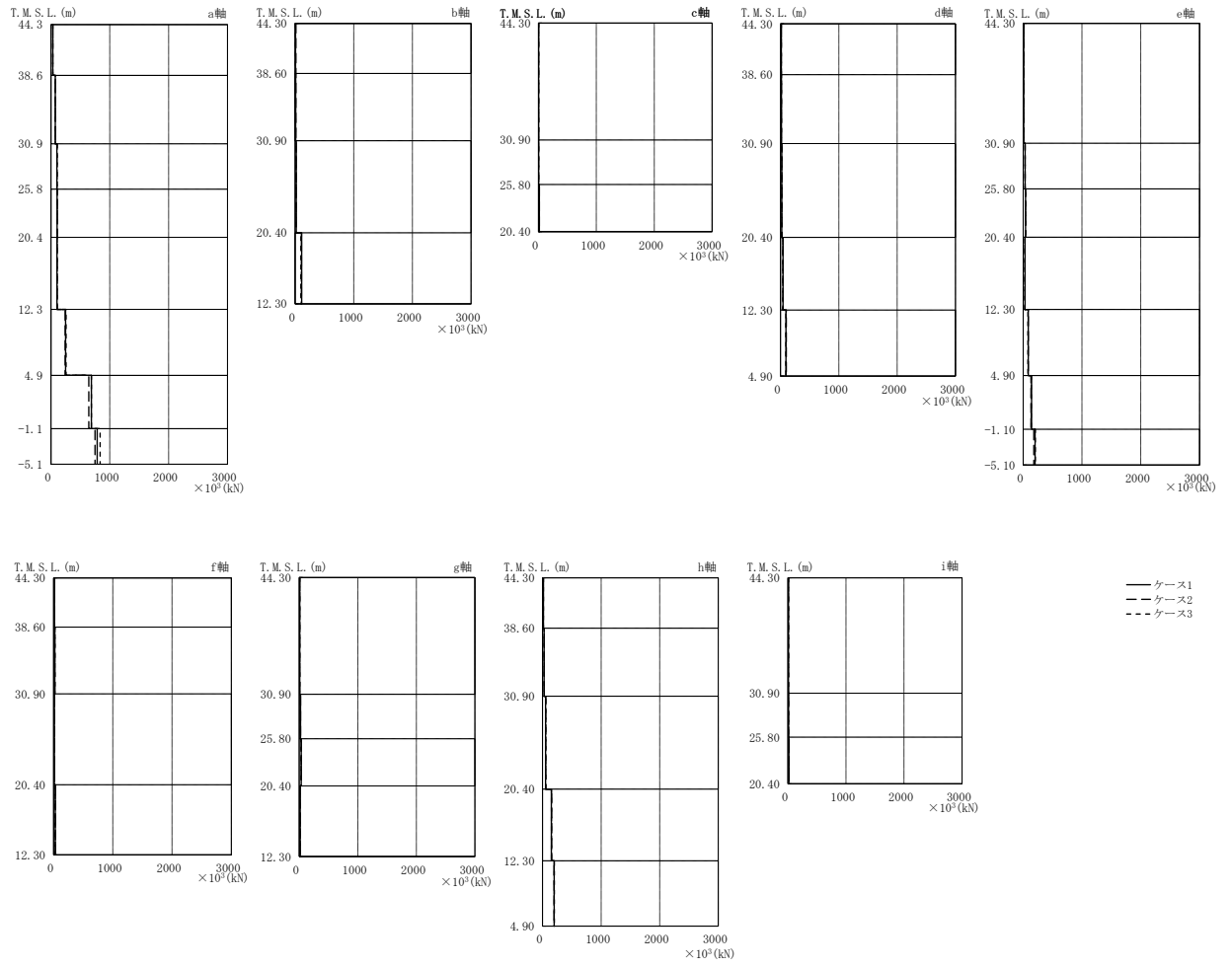


図 2-51 最大応答せん断力 (Ss-3, EW 方向)

表 2-51 最大応答せん断力 (Ss-3, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	30.7	31.8	32.1
	2	73.9	74.2	74.2
	3	101	103	106
	4	105	108	108
	5	102	106	105
	6	248	241	256
	7	688	644	688
	8	786	750	836
b 軸	10	8.50	13.7	6.39
	11	11.0	13.5	9.06
	12	19.1	18.0	16.3
	13	112	108	100
c 軸	14	3.78	4.17	4.08
	15	4.85	5.42	4.94
	16	15.8	15.9	13.9
d 軸	17	12.2	13.2	12.5
	18	14.9	15.5	15.7
	19	20.7	23.5	21.4
	20	41.2	39.7	40.5
	21	93.0	98.3	91.4
e 軸	22	8.48	8.92	9.28
	23	31.9	32.7	32.5
	24	40.2	40.0	41.4
	25	29.7	30.9	28.5
	26	85.5	85.7	79.5
	27	142	133	137
	28	201	180	206
f 軸	29	15.6	15.4	15.7
	30	21.4	20.6	23.0
	31	13.4	15.7	13.3
	32	28.9	30.2	27.5
g 軸	33	8.74	8.74	9.81
	34	22.9	22.0	21.7
	35	35.0	33.9	33.3
	36	16.2	15.6	15.1
h 軸	37	13.9	13.6	14.1
	38	26.1	26.5	28.7
	39	52.2	56.1	55.5
	40	150	155	152
	41	198	197	200
i 軸	42	9.59	9.90	10.7
	43	10.9	11.8	12.0
	44	17.5	19.5	18.1

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

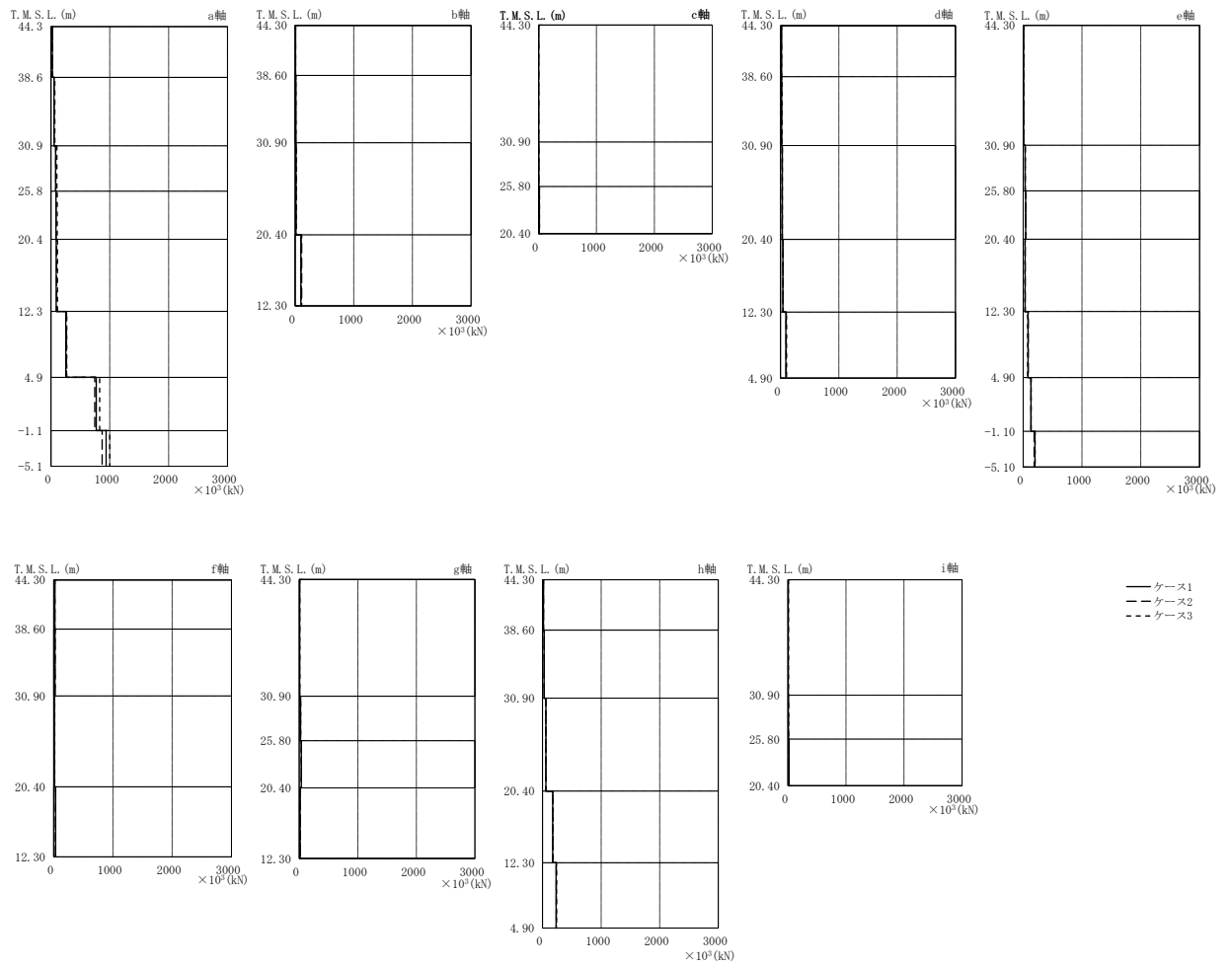


図 2-52 最大応答せん断力 (Ss-4, EW 方向)



表 2-52 最大応答せん断力 (Ss-4, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	23.0	22.0	26.1
	2	51.7	53.2	65.6
	3	79.9	81.9	101
	4	84.8	87.8	107
	5	89.2	96.2	110
	6	252	265	269
	7	771	745	827
	8	938	870	999
b 軸	10	8.52	7.47	8.51
	11	13.4	10.6	13.1
	12	15.3	17.0	22.2
	13	99.0	112	103
c 軸	14	3.35	3.29	3.20
	15	4.12	4.57	4.35
	16	13.8	14.4	15.4
d 軸	17	17.1	15.7	16.5
	18	18.6	16.6	23.7
	19	30.6	27.3	30.6
	20	39.5	42.8	43.0
	21	91.4	96.3	103
e 軸	22	6.79	6.95	8.42
	23	32.4	33.7	33.2
	24	41.6	41.8	41.9
	25	32.0	33.1	29.3
	26	81.9	86.6	76.0
	27	132	132	134
	28	199	187	201
f 軸	29	19.3	18.8	18.4
	30	20.4	22.5	21.3
	31	13.7	14.8	17.0
	32	31.9	31.1	32.8
g 軸	33	7.88	7.73	9.04
	34	22.4	23.1	24.0
	35	36.1	35.5	36.9
	36	14.8	16.3	15.4
h 軸	37	15.4	15.9	15.6
	38	27.2	27.4	29.0
	39	56.4	56.6	55.6
	40	174	176	180
	41	232	236	239
i 軸	42	6.32	6.31	8.75
	43	7.93	8.57	11.1
	44	19.0	19.4	19.9

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

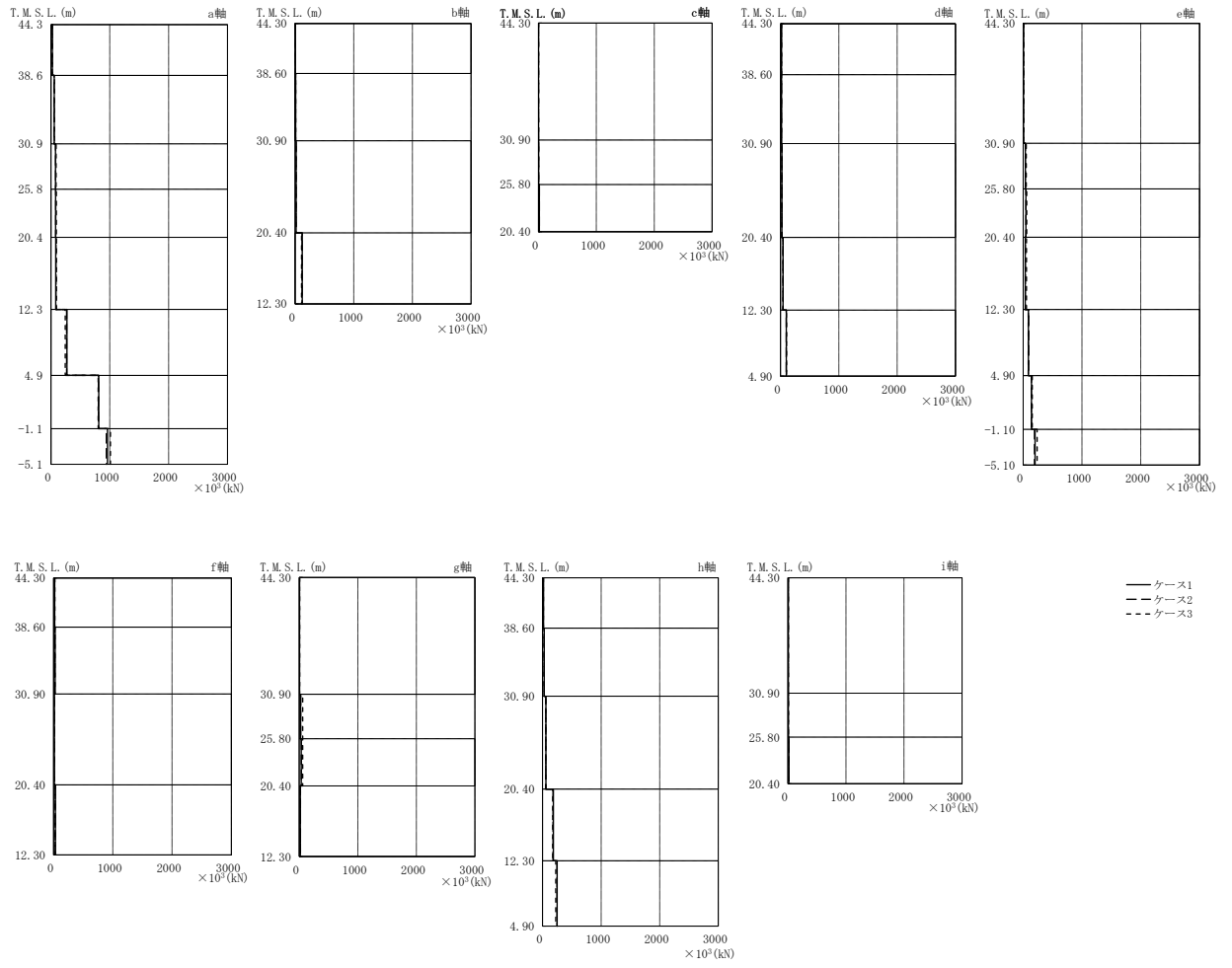


図 2-53 最大応答せん断力 (Ss-5, EW 方向)

表 2-53 最大応答せん断力 (Ss-5, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	23.3	21.0	23.7
	2	55.9	53.4	57.7
	3	77.7	79.1	88.2
	4	79.4	82.0	91.3
	5	81.6	86.1	93.0
	6	272	267	244
	7	812	806	802
	8	961	941	1010
b 軸	10	7.11	6.20	5.87
	11	10.1	8.99	11.2
	12	17.2	17.7	16.4
	13	123	120	110
c 軸	14	2.92	2.59	3.13
	15	3.61	3.85	3.44
	16	16.3	16.0	14.8
d 軸	17	17.2	14.9	16.8
	18	17.8	16.7	15.3
	19	23.5	23.0	21.9
	20	42.1	41.2	43.3
	21	98.4	98.5	102
e 軸	22	5.94	5.48	9.67
	23	35.2	35.2	52.0
	24	45.3	45.3	58.9
	25	33.8	35.2	54.8
	26	88.7	93.3	86.3
	27	140	138	153
	28	201	192	236
f 軸	29	18.5	17.4	20.5
	30	26.2	19.4	23.3
	31	13.8	11.1	9.97
	32	30.3	27.5	28.3
g 軸	33	6.21	5.83	6.84
	34	24.8	24.9	59.7
	35	35.0	36.8	59.1
	36	18.7	21.7	20.6
h 軸	37	15.8	13.6	14.2
	38	28.1	26.5	26.9
	39	57.3	54.6	56.0
	40	184	179	173
	41	248	247	226
i 軸	42	6.50	6.53	7.94
	43	7.31	8.30	9.44
	44	17.7	17.4	16.9

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

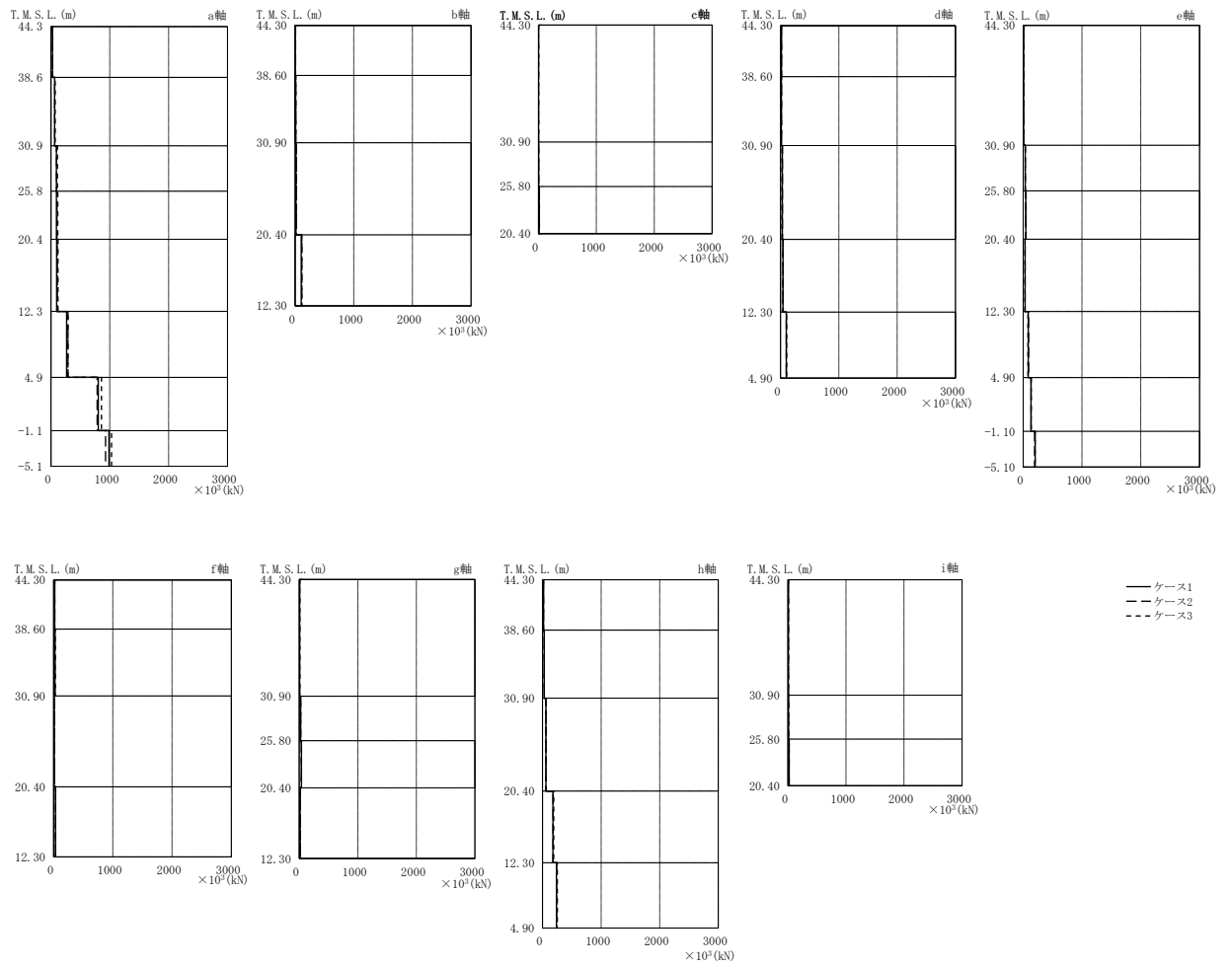


図 2-54 最大応答せん断力 (Ss-6, EW 方向)

表 2-54 最大応答せん断力 (Ss-6, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	25.3	25.5	29.0
	2	61.3	63.4	72.2
	3	92.2	95.7	111
	4	93.1	102	117
	5	97.1	109	120
	6	267	290	290
	7	804	786	859
	8	986	928	1030
b 軸	10	6.44	7.86	6.73
	11	11.3	12.5	11.8
	12	16.8	20.5	23.7
	13	105	116	114
c 軸	14	3.19	3.37	3.56
	15	4.19	4.45	4.84
	16	14.2	15.5	16.0
d 軸	17	14.9	16.1	14.9
	18	13.4	17.5	15.8
	19	30.3	33.2	25.6
	20	41.3	42.3	39.5
	21	97.9	99.4	105
e 軸	22	7.00	7.40	9.21
	23	34.3	35.5	34.6
	24	43.1	43.6	43.5
	25	31.2	32.6	29.9
	26	85.4	92.6	79.6
	27	132	134	136
	28	203	194	202
f 軸	29	18.7	18.8	18.6
	30	22.4	22.7	28.1
	31	11.7	16.1	14.2
	32	32.2	33.7	32.3
g 軸	33	7.95	8.10	10.9
	34	24.2	25.1	25.6
	35	37.8	37.3	38.8
	36	15.6	19.0	16.5
h 軸	37	16.0	15.7	15.5
	38	28.2	27.6	27.5
	39	57.8	58.4	57.8
	40	177	180	190
	41	237	241	253
i 軸	42	8.16	8.47	10.1
	43	9.46	10.5	13.1
	44	20.5	21.5	20.7

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

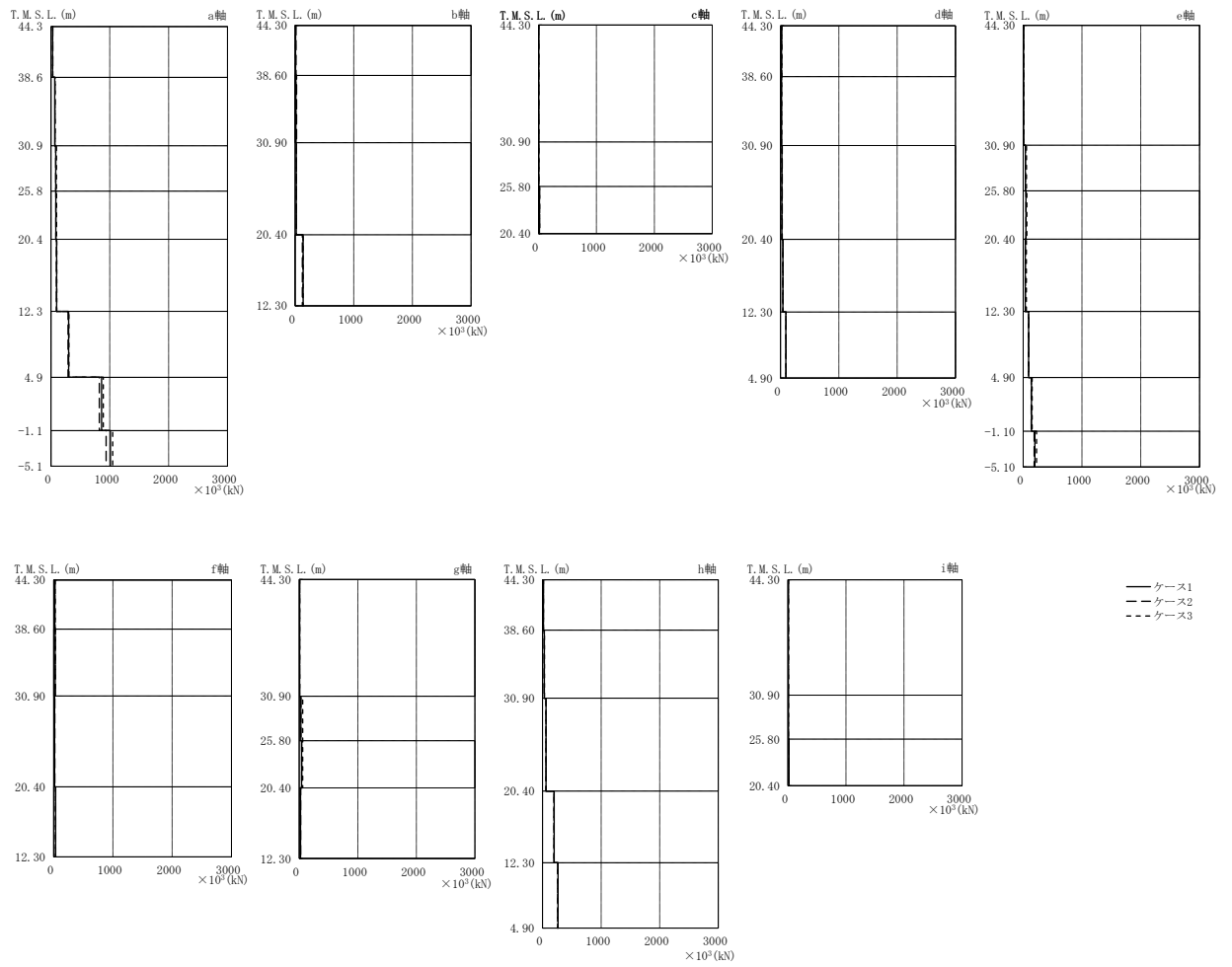


図 2-55 最大応答せん断力 (Ss-7, EW 方向)

表 2-55 最大応答せん断力 (Ss-7, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	27.1	31.4	29.8
	2	64.2	70.0	69.4
	3	82.3	80.9	93.5
	4	84.1	83.9	94.8
	5	96.5	93.1	99.5
	6	300	291	304
	7	861	822	889
	8	1010	937	1050
b 軸	10	8.88	16.6	7.65
	11	13.6	25.0	12.4
	12	20.7	21.5	21.7
	13	137	124	135
c 軸	14	3.53	4.07	3.48
	15	3.76	4.29	4.52
	16	15.9	17.8	17.8
d 軸	17	16.4	18.9	20.3
	18	17.7	15.8	18.8
	19	22.8	28.8	22.6
	20	40.4	40.3	41.4
	21	90.9	95.5	93.0
e 軸	22	6.63	6.83	9.67
	23	36.9	37.5	54.4
	24	45.5	47.7	61.1
	25	34.4	36.1	53.9
	26	91.5	95.1	89.6
	27	140	137	151
	28	197	187	227
f 軸	29	19.5	20.3	23.8
	30	24.7	26.4	26.3
	31	14.7	18.4	14.1
	32	32.0	31.9	30.9
g 軸	33	7.30	7.18	8.01
	34	27.8	27.8	60.5
	35	40.0	42.3	59.2
	36	22.3	25.7	21.2
h 軸	37	14.3	13.9	14.8
	38	29.5	26.9	32.6
	39	60.0	59.4	58.6
	40	199	194	197
	41	264	258	258
i 軸	42	7.77	8.44	8.76
	43	8.41	8.08	9.76
	44	19.3	18.1	19.2

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

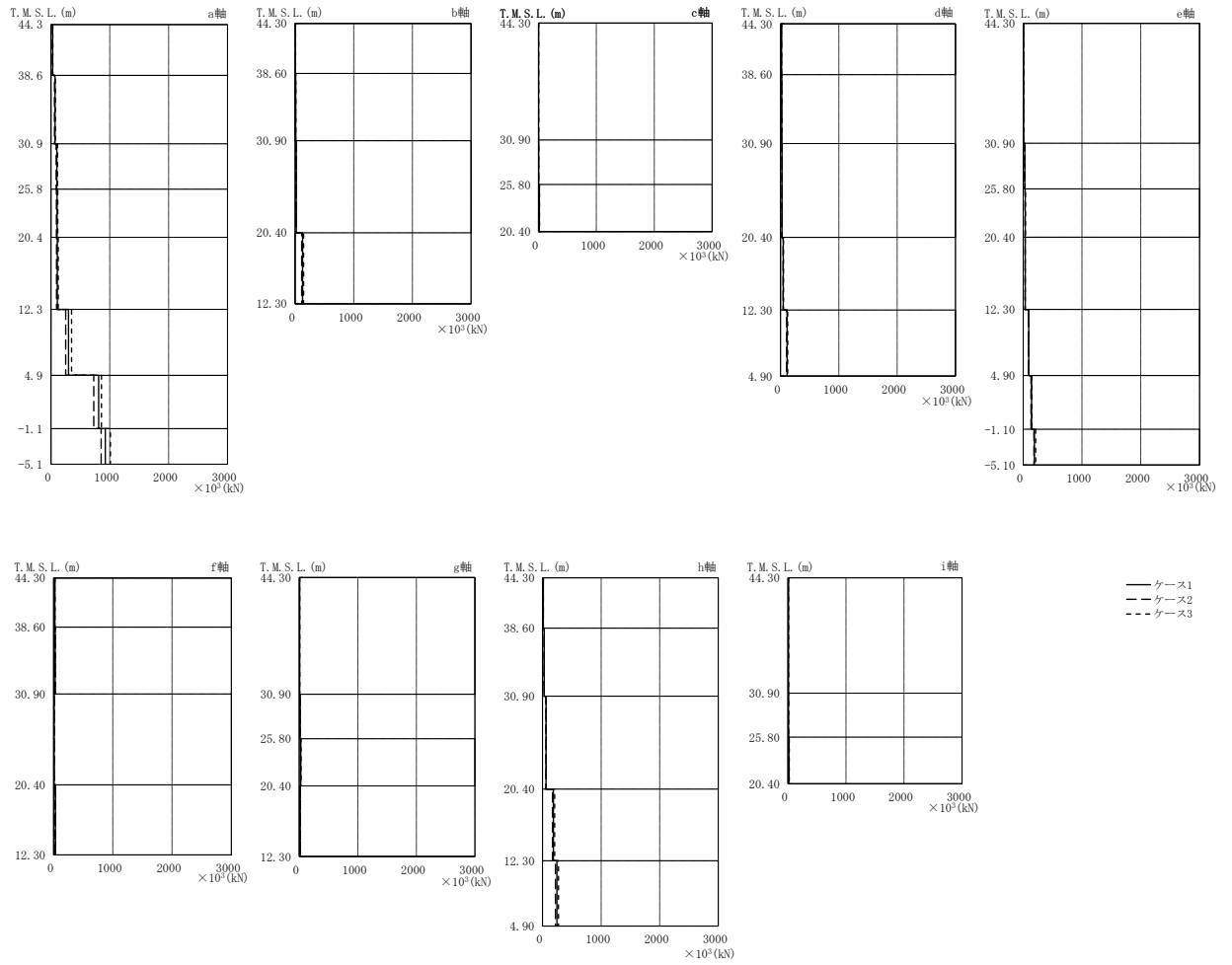


図 2-56 最大応答せん断力 (Ss-8, EW 方向)



表 2-56 最大応答せん断力 (Ss-8, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	28.6	24.1	31.1
	2	69.1	60.0	74.2
	3	100	89.0	112
	4	104	93.1	117
	5	109	95.8	124
	6	298	251	350
	7	811	727	859
	8	925	853	1010
b 軸	10	7.35	6.91	8.01
	11	11.0	10.1	12.6
	12	20.7	18.9	20.1
	13	128	112	146
c 軸	14	3.46	3.09	3.57
	15	4.95	4.63	5.32
	16	16.7	15.8	17.5
d 軸	17	16.4	16.1	17.4
	18	20.2	18.6	20.7
	19	24.6	23.8	24.3
	20	46.3	45.0	49.4
	21	113	104	121
e 軸	22	7.13	6.00	8.54
	23	26.3	24.0	29.4
	24	34.5	31.1	38.0
	25	33.3	32.6	33.1
	26	92.9	90.4	90.1
	27	141	133	147
	28	190	182	211
f 軸	29	21.7	21.3	22.9
	30	26.5	25.9	28.0
	31	8.85	10.3	9.55
	32	31.2	26.8	31.5
g 軸	33	7.23	5.86	8.93
	34	16.7	13.9	19.0
	35	27.6	23.6	31.3
	36	17.2	17.7	17.0
h 軸	37	13.3	13.2	13.3
	38	28.2	26.9	28.5
	39	60.0	57.9	62.4
	40	185	169	206
	41	244	222	271
i 軸	42	8.74	7.41	10.3
	43	10.2	9.27	12.4
	44	17.5	16.9	23.5

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

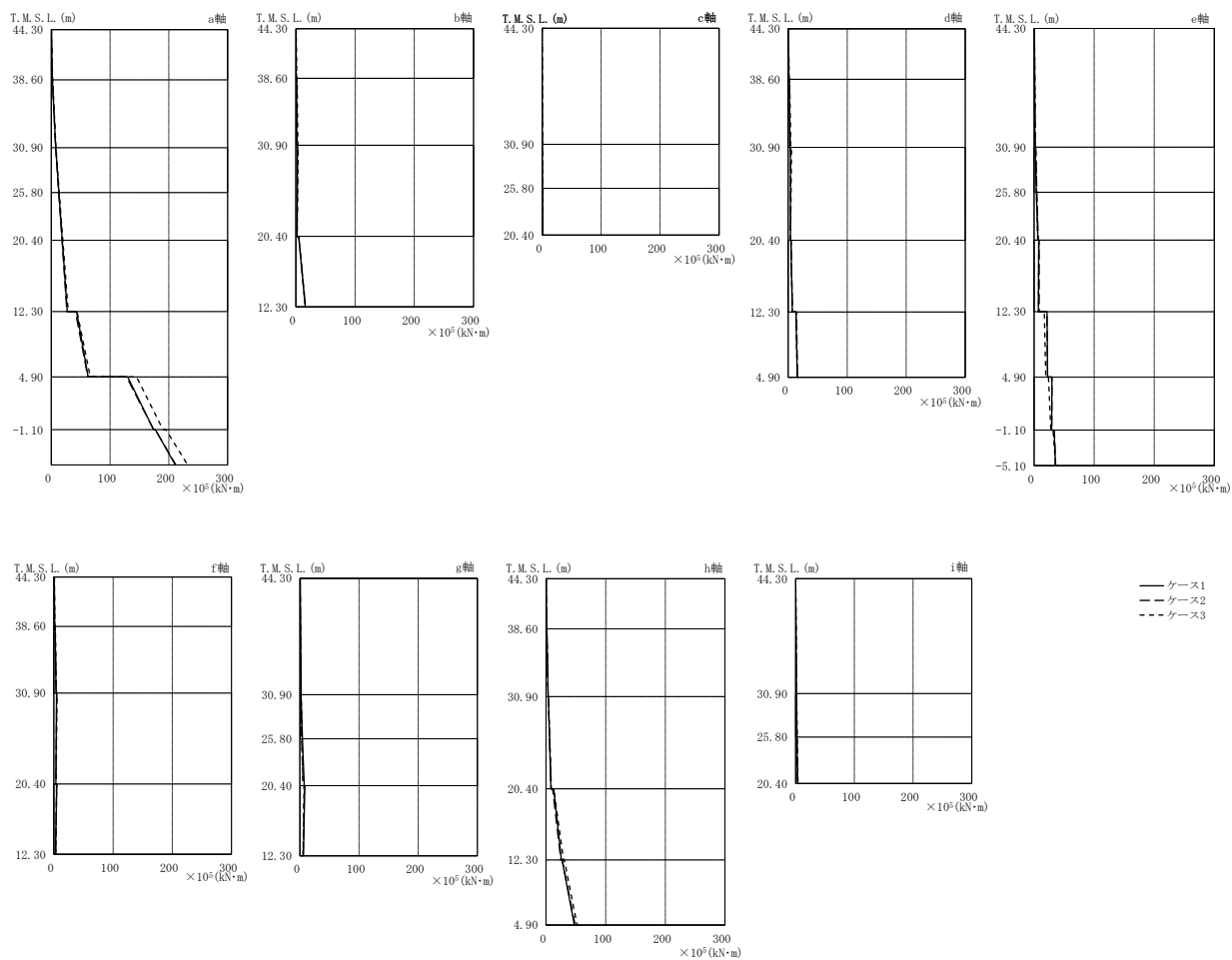


図 2-57 最大応答曲げモーメント (Ss-1, EW 方向)

表 2-57 最大応答曲げモーメント (Ss-1, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	0.323 2.00	0.308 1.90	0.391 2.42
	2	2.01 7.71	1.92 7.60	2.56 8.07
	3	7.71 13.0	7.63 12.7	8.06 13.6
	4	13.0 18.9	12.7 18.4	13.6 19.7
	5	18.9 27.3	18.4 26.7	19.7 28.9
	6	43.0 62.7	41.2 62.2	43.9 66.4
	7	130 174	128 174	145 190
	8	177 211	177 212	195 232
b 軸	10	0.555 0.611	0.474 0.883	0.639 1.59
	11	1.28 1.68	1.51 2.24	2.27 3.34
	12	2.61 2.16	3.06 2.25	3.99 2.31
	13	4.87 16.0	4.90 16.2	4.71 16.5
c 軸	14	0.190 0.640	0.203 0.572	0.228 0.876
	15	0.640 0.847	0.572 0.751	0.876 1.14
	16	1.12 1.36	1.06 1.36	1.75 1.48
d 軸	17	0.606 1.17	0.591 1.38	0.621 1.54
	18	1.89 3.08	1.95 3.42	2.39 4.34
	19	3.84 3.94	4.09 4.03	5.69 3.91
	20	4.65 6.95	5.19 6.99	4.52 7.06
	21	13.1 15.5	14.3 15.6	12.9 15.5
e 軸	22	0.461 1.36	0.435 1.78	0.465 1.93
	23	1.79 3.55	2.72 4.54	2.47 3.98
	24	3.61 6.27	4.62 6.79	4.11 5.96
	25	7.57 6.99	8.34 8.37	7.81 7.26
	26	21.4 22.4	21.3 22.4	16.9 19.4
	27	29.8 29.2	29.6 29.3	24.0 27.8
	28	33.2 35.6	33.6 35.8	31.6 35.7
	f 軸	29	0.583 1.27	0.575 1.34
30		2.05 3.62	2.18 3.67	2.36 4.28
31		4.38 3.35	4.86 3.34	5.28 3.73
32		4.81 2.53	4.41 3.11	4.94 3.16
g 軸	33	0.591 2.21	0.490 1.45	0.422 2.07
	34	1.95 4.28	1.74 2.86	2.24 3.45
	35	4.36 7.35	2.96 5.69	3.57 5.20
	36	8.38 6.08	7.73 5.38	6.91 5.35
h 軸	37	0.316 1.14	0.307 1.08	0.357 1.10
	38	1.42 3.56	1.28 3.57	1.53 3.52
	39	3.97 8.16	3.81 8.35	4.13 9.07
	40	12.9 25.7	11.1 24.8	12.9 29.3
	41	27.0 47.4	27.3 48.8	30.7 52.2
i 軸	42	0.0819 1.62	0.0666 1.46	0.314 1.89
	43	1.65 2.26	1.48 2.10	2.01 2.68
	44	2.32 3.45	2.08 3.14	2.86 4.08

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

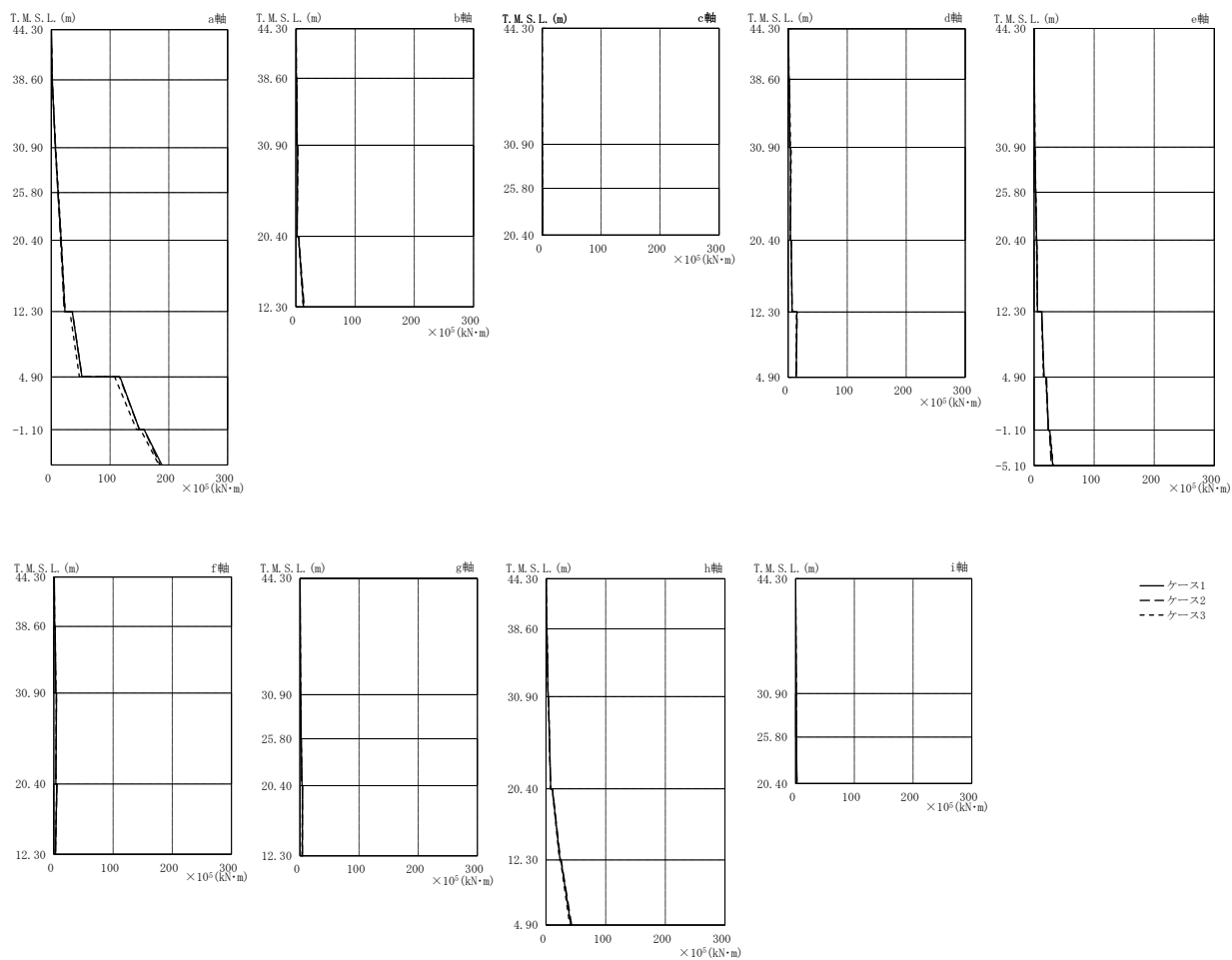


図 2-58 最大応答曲げモーメント (Ss-2, EW 方向)

表 2-58 最大応答曲げモーメント (Ss-2, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	0.284 1.76	0.276 1.71	0.304 1.88
	2	1.76 7.19	1.71 7.00	1.88 7.59
	3	7.19 11.8	7.00 11.4	7.60 12.3
	4	11.8 16.8	11.4 16.0	12.3 17.3
	5	16.8 23.4	16.0 22.1	17.3 23.8
	6	35.9 52.2	35.9 52.4	31.8 47.8
	7	117 150	116 150	108 145
	8	158 188	158 185	152 183
b 軸	10	0.494 0.788	0.495 0.877	0.544 0.767
	11	1.56 2.09	1.68 2.47	1.65 2.21
	12	3.10 2.17	3.48 2.21	3.17 2.22
	13	4.75 13.2	4.97 14.2	4.39 12.5
c 軸	14	0.222 0.479	0.245 0.461	0.182 0.569
	15	0.479 0.705	0.461 0.654	0.569 0.802
	16	1.08 1.20	1.12 1.22	0.959 1.12
d 軸	17	0.593 1.14	0.472 1.20	0.609 1.40
	18	2.08 2.82	1.92 2.95	2.35 3.72
	19	4.26 3.76	4.09 3.79	5.14 3.90
	20	5.08 6.71	5.32 6.57	5.48 6.31
	21	14.6 13.7	15.3 13.7	14.1 13.3
e 軸	22	0.173 1.10	0.198 1.04	0.168 1.26
	23	1.45 2.61	1.22 2.32	1.59 2.67
	24	2.66 4.08	2.35 3.78	2.71 4.02
	25	4.59 5.61	3.95 5.79	4.59 5.38
	26	12.7 16.4	12.5 16.2	12.5 15.5
	27	19.7 24.0	20.8 23.4	19.5 24.1
	28	26.0 31.0	25.2 28.6	26.5 31.7
	f 軸	29	0.767 1.29	0.667 1.26
30		2.24 3.14	2.06 3.26	2.14 3.42
31		4.44 3.26	4.03 3.26	4.47 3.27
32		5.00 2.58	5.25 2.76	4.84 2.47
33		0.276 1.20	0.272 1.07	0.233 1.20
g 軸	34	1.53 2.31	1.35 1.98	1.44 2.24
	35	2.38 3.47	2.03 3.16	2.30 3.38
	36	4.44 4.09	4.10 4.26	4.27 3.59
	37	0.341 1.23	0.278 1.14	0.311 1.28
h 軸	38	1.54 3.38	1.42 3.30	1.60 3.66
	39	4.04 7.81	3.74 7.75	4.31 7.75
	40	10.7 23.5	10.9 24.2	10.3 22.5
	41	25.1 41.7	25.4 43.0	24.3 39.8
	i 軸	42	0.0399 1.17	0.0336 1.07
43		1.17 1.60	1.07 1.47	1.19 1.60
44		1.61 2.19	1.47 2.30	1.61 2.12

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

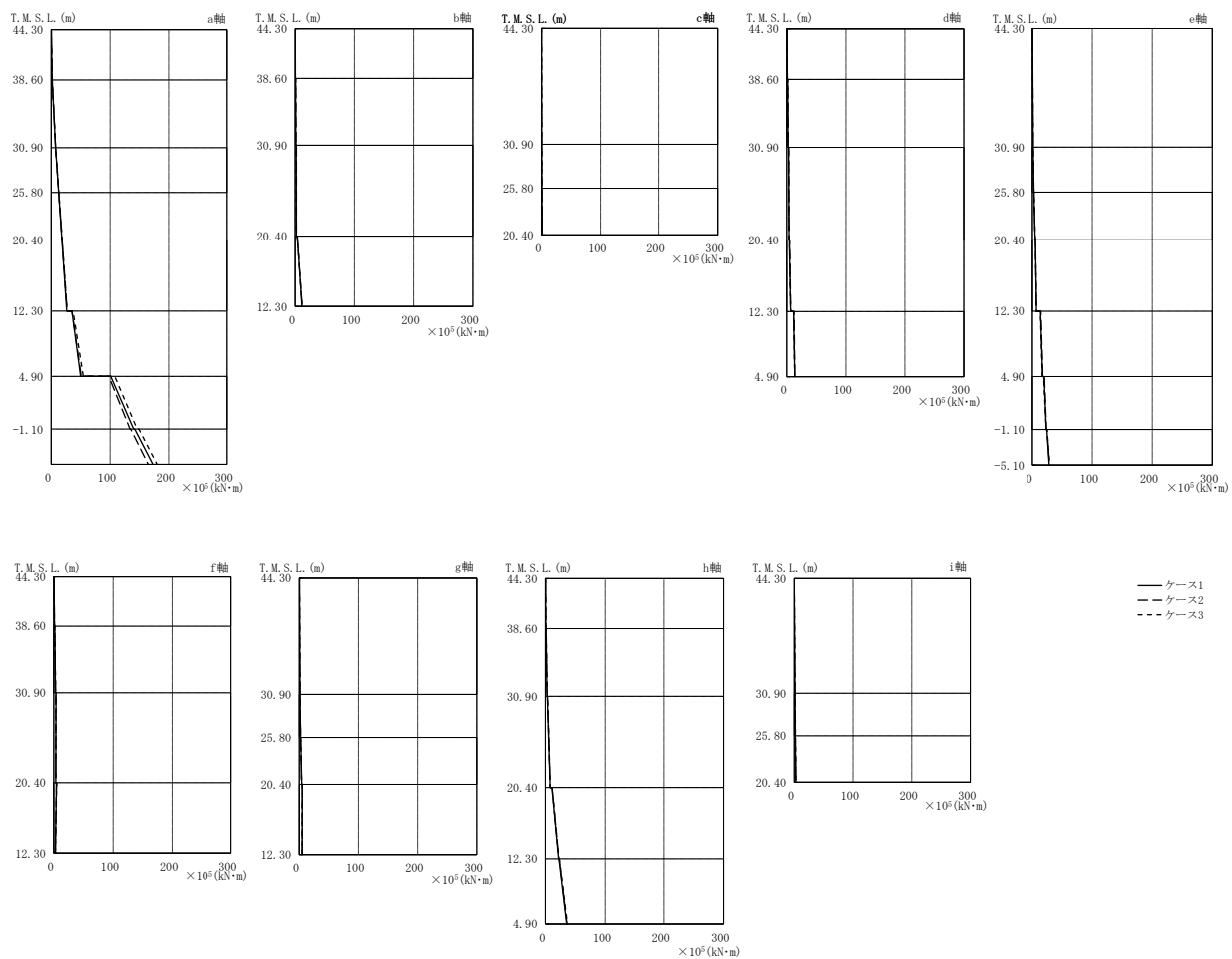


図 2-59 最大応答曲げモーメント (Ss-3, EW 方向)

表 2-59 最大応答曲げモーメント (Ss-3, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	0.283 1.75	0.293 1.81	0.297 1.83
	2	1.75 7.44	1.83 7.53	1.84 7.55
	3	7.44 12.6	7.55 12.8	7.58 12.8
	4	12.6 18.2	12.8 18.6	12.9 18.7
	5	18.2 26.5	18.6 27.2	18.7 27.1
	6	35.3 50.0	35.3 51.1	37.2 54.5
	7	101 140	97.8 134	108 146
	8	142 173	135 165	149 180
b 軸	10	0.374 0.525	0.455 0.656	0.438 0.381
	11	0.988 1.39	1.17 1.64	0.911 1.02
	12	1.93 2.19	2.29 2.20	1.55 2.18
	13	3.72 11.5	3.67 11.9	3.79 11.7
c 軸	14	0.158 0.529	0.167 0.575	0.110 0.575
	15	0.529 0.754	0.575 0.820	0.575 0.796
	16	0.852 1.30	1.05 1.36	0.932 1.32
d 軸	17	0.387 0.900	0.551 0.983	0.440 0.900
	18	1.44 2.08	1.62 2.43	1.49 2.03
	19	2.94 3.82	3.19 3.84	2.93 3.80
	20	4.27 6.54	4.93 6.59	4.41 6.53
	21	11.5 13.5	12.4 13.5	11.5 13.4
e 軸	22	0.218 1.16	0.228 1.20	0.188 1.26
	23	1.23 2.51	1.33 2.61	1.32 2.59
	24	2.55 4.62	2.64 4.61	2.64 4.63
	25	5.21 6.78	5.03 6.81	5.32 6.77
	26	13.7 17.2	14.4 17.4	13.4 16.6
	27	19.6 23.2	20.1 23.6	18.8 23.2
	28	24.3 28.0	24.4 28.5	24.7 29.0
	f 軸	29	0.370 1.05	0.381 1.07
30		1.54 2.76	1.44 2.89	1.55 2.90
31		3.63 3.31	3.42 3.32	3.72 3.31
32		4.54 2.55	4.38 2.55	4.84 2.65
33		0.288 1.19	0.296 1.20	0.260 1.32
g 軸	34	1.30 2.28	1.31 2.15	1.36 2.31
	35	2.36 4.15	2.24 3.95	2.39 4.03
	36	5.16 4.98	5.04 4.91	5.00 4.65
	37	0.257 0.779	0.284 0.871	0.297 0.845
h 軸	38	1.06 2.75	1.27 2.79	1.24 2.97
	39	3.14 7.90	3.59 7.83	3.62 8.07
	40	10.8 22.0	11.0 22.6	11.1 22.5
	41	22.6 35.6	23.1 36.2	23.3 36.9
	i 軸	42	0.0479 1.33	0.0799 1.40
43		1.35 1.91	1.44 1.97	1.49 2.10
44		1.92 2.66	1.98 2.83	2.12 2.91

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

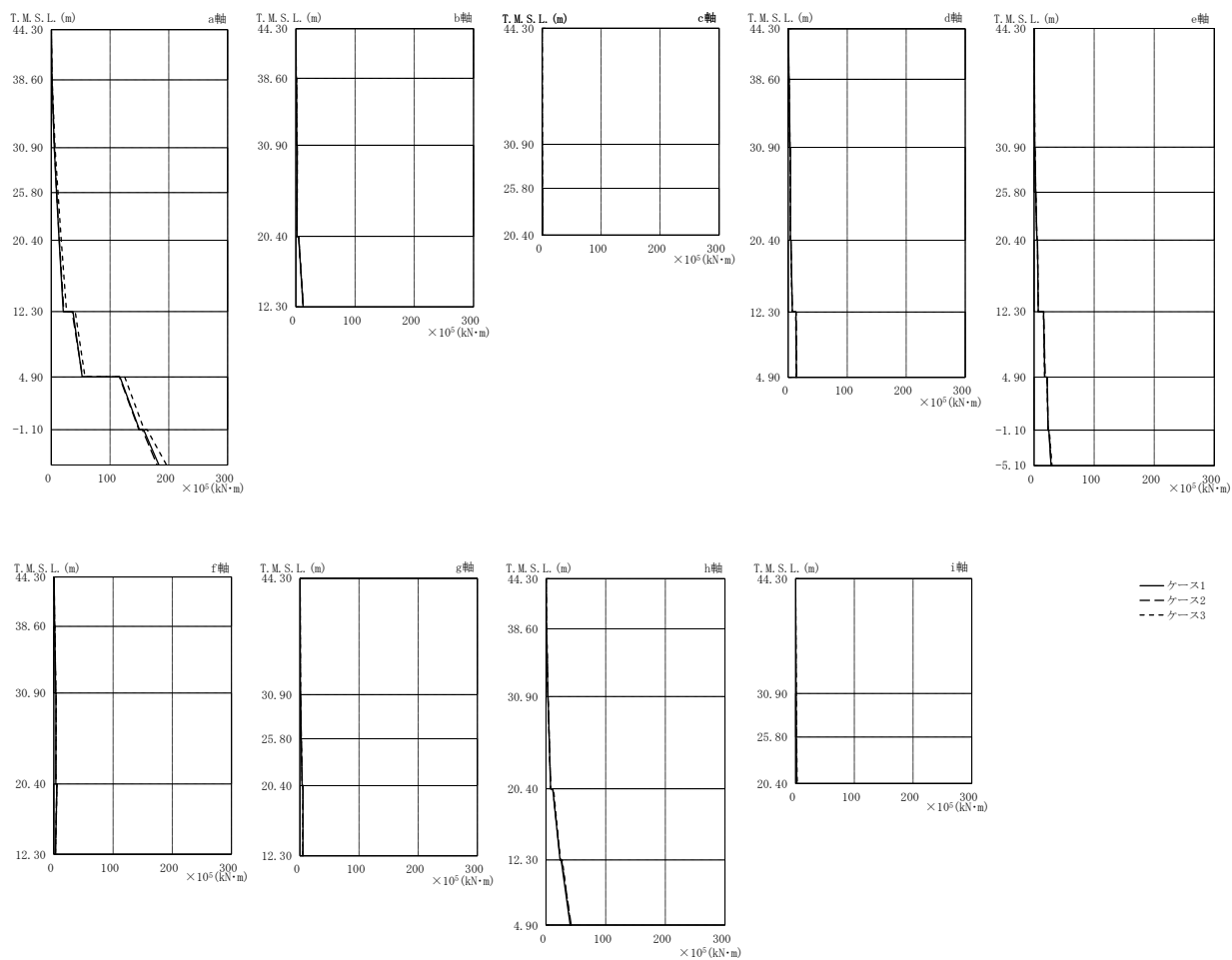


図 2-60 最大応答曲げモーメント (Ss-4, EW 方向)



表 2-60 最大応答曲げモーメント (Ss-4, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	0.212 1.31	0.203 1.26	0.240 1.49
	2	1.31 5.29	1.26 5.35	1.50 6.53
	3	5.29 9.14	5.35 9.30	6.53 11.5
	4	9.14 13.5	9.30 13.9	11.5 17.1
	5	13.5 20.6	13.9 21.4	17.1 26.0
	6	36.9 52.7	35.5 53.5	40.8 57.4
	7	117 150	116 149	125 158
	8	157 183	155 180	163 196
b 軸	10	0.424 0.656	0.447 0.562	0.430 0.758
	11	1.31 1.80	1.25 1.47	1.31 1.95
	12	2.53 2.18	2.26 2.18	2.52 2.20
	13	4.83 12.3	4.77 12.8	4.86 12.5
c 軸	14	0.128 0.443	0.131 0.453	0.129 0.517
	15	0.443 0.603	0.453 0.594	0.517 0.680
	16	0.980 1.22	0.994 1.29	1.09 1.36
d 軸	17	0.395 1.26	0.396 1.07	0.462 1.13
	18	1.79 3.08	1.65 2.51	1.68 2.96
	19	3.95 3.73	3.24 3.72	3.72 3.85
	20	4.78 7.11	4.56 7.03	4.56 6.58
	21	13.2 13.9	13.6 14.4	12.8 13.6
e 軸	22	0.248 0.864	0.254 0.842	0.222 1.06
	23	1.27 2.60	1.35 2.71	1.33 2.59
	24	2.67 4.60	2.78 4.61	2.66 4.57
	25	5.56 6.80	5.63 6.82	5.52 6.79
	26	15.6 17.8	15.9 18.4	15.4 17.4
	27	21.6 23.1	21.8 23.4	21.3 23.2
	28	24.5 28.2	24.8 28.4	25.2 29.7
	f 軸	29	0.402 1.16	0.382 1.25
30		1.52 2.93	1.61 3.24	1.77 3.13
31		3.46 3.25	3.78 3.25	4.01 3.26
32		5.17 2.59	4.87 2.53	5.14 2.82
33		0.299 0.857	0.312 0.859	0.300 1.01
g 軸	34	1.31 2.18	1.37 2.34	1.33 2.14
	35	2.26 3.72	2.44 4.07	2.24 4.03
	36	5.11 5.01	5.43 5.03	5.31 5.11
	37	0.287 0.918	0.244 0.939	0.284 0.916
h 軸	38	1.16 3.04	1.15 3.10	1.20 3.15
	39	3.30 7.66	3.23 7.79	3.37 7.82
	40	11.2 23.5	11.4 24.1	12.5 24.1
	41	25.4 40.4	26.2 42.1	27.3 41.2
	i 軸	42	0.0378 0.870	0.0256 0.870
43		0.882 1.25	0.883 1.25	1.22 1.78
44		1.26 1.94	1.27 2.10	1.79 2.71

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

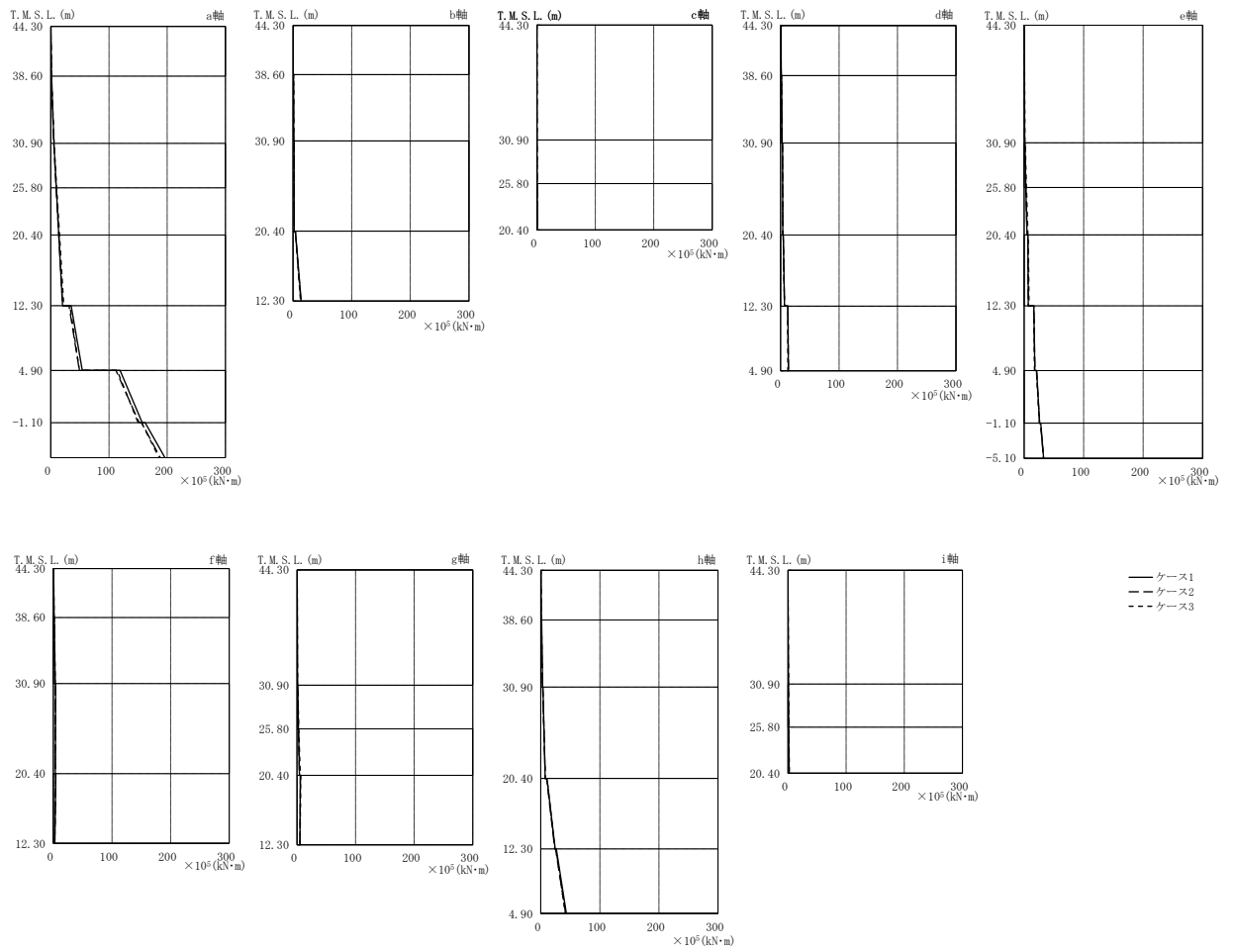


図 2-61 最大応答曲げモーメント (Ss-5, EW 方向)

表 2-61 最大応答曲げモーメント (Ss-5, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	0.215	0.194	0.219
		1.33	1.20	1.35
	2	1.33	1.20	1.36
		5.63	5.31	5.77
	3	5.64	5.32	5.77
		9.59	9.33	10.2
	4	9.60	9.34	10.2
		13.8	13.8	15.2
5	13.8	13.8	15.2	
	20.3	20.6	22.5	
6	35.0	31.5	33.0	
	54.1	49.2	49.4	
7	119	112	114	
	157	152	150	
8	162	156	156	
	196	188	186	
b 軸	10	0.380	0.363	0.460
		0.471	0.555	0.532
	11	1.03	1.04	1.28
		1.33	1.42	1.34
12	1.98	2.00	2.22	
	2.14	2.14	2.17	
13	4.22	3.90	4.06	
	14.1	13.5	13.0	
c 軸	14	0.140	0.152	0.0979
		0.420	0.388	0.416
	15	0.420	0.388	0.416
0.597		0.574	0.569	
16	0.711	0.756	0.786	
	1.16	1.20	1.25	
d 軸	17	0.510	0.377	0.464
		1.07	1.03	1.02
	18	1.75	1.50	1.56
		2.45	2.30	2.20
	19	3.44	3.03	3.12
3.71		3.70	3.70	
20	4.63	4.42	4.54	
	6.71	6.58	6.70	
21	12.4	12.1	12.2	
	13.3	13.6	12.4	
e 軸	22	0.307	0.312	0.326
		0.786	0.715	1.28
	23	1.16	1.08	1.80
		2.75	2.74	3.73
	24	2.81	2.80	3.80
		4.81	4.92	6.22
	25	6.20	6.15	6.94
		6.79	6.82	8.09
26	16.2	16.2	15.8	
	17.9	18.1	17.3	
27	20.9	20.8	20.6	
	25.9	25.9	25.5	
28	27.9	27.4	27.9	
	32.7	32.5	32.6	
f 軸	29	0.482	0.334	0.475
		1.22	1.03	1.22
	30	1.69	1.42	1.72
		3.08	2.67	3.08
31	3.88	3.27	3.91	
	3.30	3.11	3.24	
32	4.19	3.91	4.15	
	2.32	2.43	2.40	
g 軸	33	0.388	0.374	0.363
		0.863	0.729	0.906
	34	1.35	1.26	1.41
		2.43	2.40	2.94
35	2.52	2.51	2.96	
	4.13	4.22	5.69	
36	5.63	5.83	6.37	
	4.97	5.12	5.33	
h 軸	37	0.284	0.247	0.302
		1.09	0.767	0.875
	38	1.41	1.12	1.21
		3.22	2.61	2.86
	39	3.79	3.19	3.39
7.56		7.60	7.69	
40	10.6	9.99	10.5	
	24.4	23.7	23.9	
41	26.3	25.0	25.8	
	43.4	42.0	41.5	
i 軸	42	0.0317	0.0269	0.0306
		0.879	0.881	1.07
	43	0.885	0.886	1.07
		1.23	1.30	1.53
44	1.25	1.31	1.55	
	1.88	2.04	2.46	

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

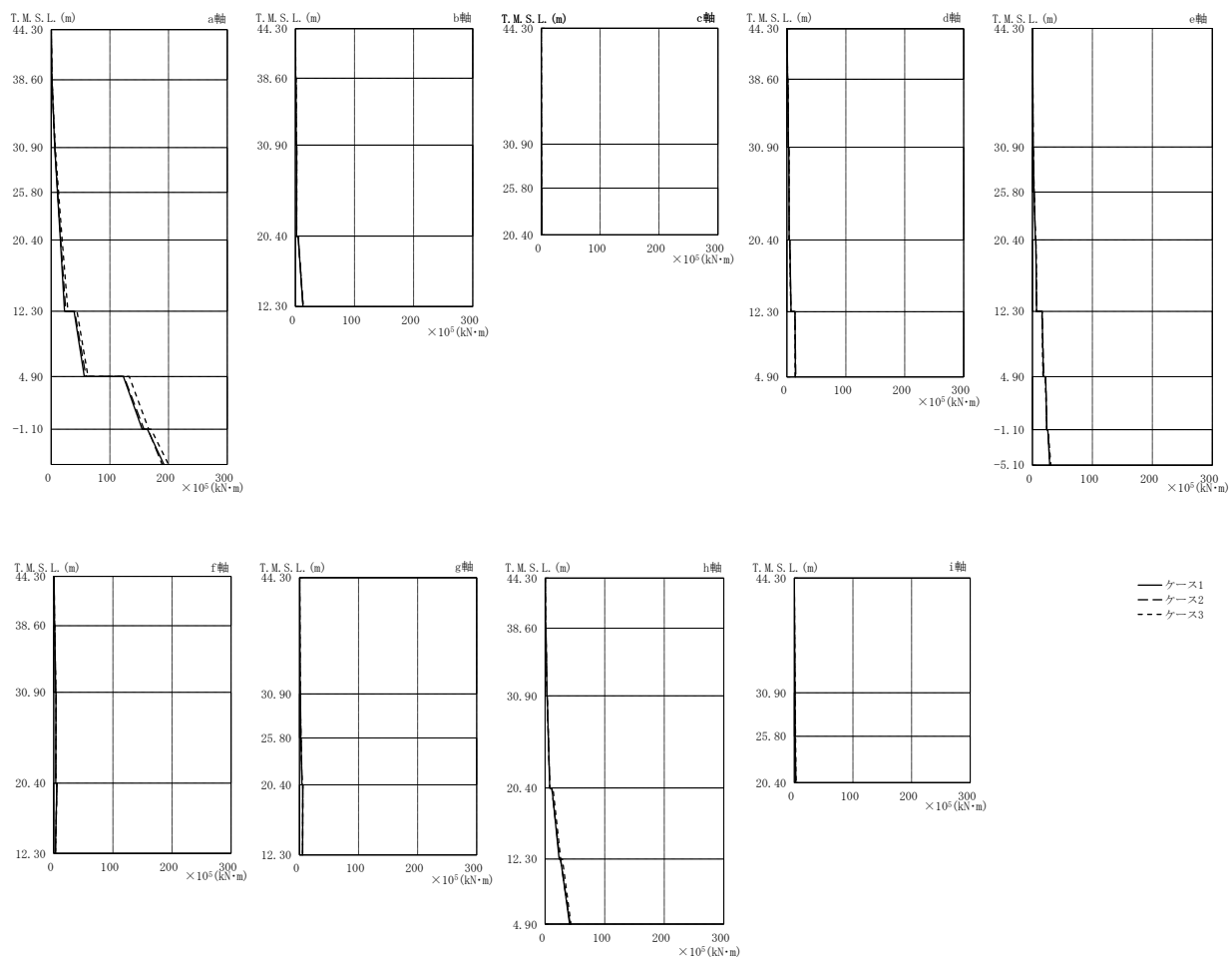


図 2-62 最大応答曲げモーメント (Ss-6, EW 方向)

表 2-62 最大応答曲げモーメント (Ss-6, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	0.233	0.235	0.267
		1.44	1.45	1.65
	2	1.44	1.45	1.65
		6.14	6.32	7.18
	3	6.14	6.31	7.20
		10.7	11.1	12.7
	4	10.7	11.1	12.7
		15.7	16.3	18.9
5	15.7	16.3	18.9	
	22.9	25.0	28.6	
6	39.0	40.0	44.0	
	56.4	59.3	62.7	
7	123	124	133	
	155	158	166	
8	164	165	170	
	192	189	200	
b 軸	10	0.468	0.477	0.440
		0.608	0.560	0.701
	11	1.23	1.28	1.31
		1.43	1.56	1.78
	12	2.24	2.44	2.53
2.17		2.19	2.21	
13	4.72	4.88	4.77	
	12.9	13.2	13.5	
c 軸	14	0.141	0.142	0.127
		0.519	0.539	0.559
	15	0.519	0.539	0.559
0.675		0.698	0.752	
16	1.13	1.13	1.16	
	1.36	1.37	1.36	
d 軸	17	0.418	0.440	0.446
		1.12	1.14	1.14
	18	1.61	1.71	1.79
		2.51	2.60	2.70
	19	3.29	3.48	3.66
		3.70	3.77	3.77
20	4.92	4.95	4.63	
	6.97	6.85	6.65	
21	13.7	13.8	13.5	
	14.5	15.0	13.9	
e 軸	22	0.251	0.270	0.253
		0.986	1.03	1.15
	23	1.32	1.39	1.45
		2.64	2.82	2.76
	24	2.71	2.90	2.83
		4.76	4.94	5.06
	25	5.65	5.76	5.91
		6.80	6.83	6.81
26	16.1	16.3	15.7	
	18.3	18.9	17.6	
27	22.1	22.1	21.2	
	23.9	24.1	24.0	
28	25.5	25.6	26.1	
	28.7	29.1	30.7	
f 軸	29	0.441	0.402	0.463
		1.25	1.27	1.22
	30	1.62	1.69	1.75
		3.23	3.29	3.33
	31	3.72	3.83	4.08
3.25		3.26	3.45	
32	5.16	5.39	5.17	
	2.55	2.80	2.92	
g 軸	33	0.331	0.347	0.341
		1.04	1.08	1.26
	34	1.38	1.46	1.41
		2.24	2.47	2.46
	35	2.35	2.56	2.55
4.06		4.51	4.33	
36	5.39	5.69	5.60	
	5.19	5.25	5.28	
h 軸	37	0.333	0.343	0.335
		0.951	0.931	1.01
	38	1.30	1.22	1.30
		3.17	3.10	3.06
	39	3.55	3.24	3.52
7.70		7.80	8.09	
40	11.5	11.0	13.2	
	23.5	24.7	26.1	
41	26.0	25.7	28.9	
	41.1	42.0	43.3	
i 軸	42	0.0350	0.0281	0.0724
		1.11	1.14	1.39
	43	1.12	1.15	1.42
		1.54	1.59	2.07
44	1.55	1.60	2.09	
	2.34	2.59	3.18	

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

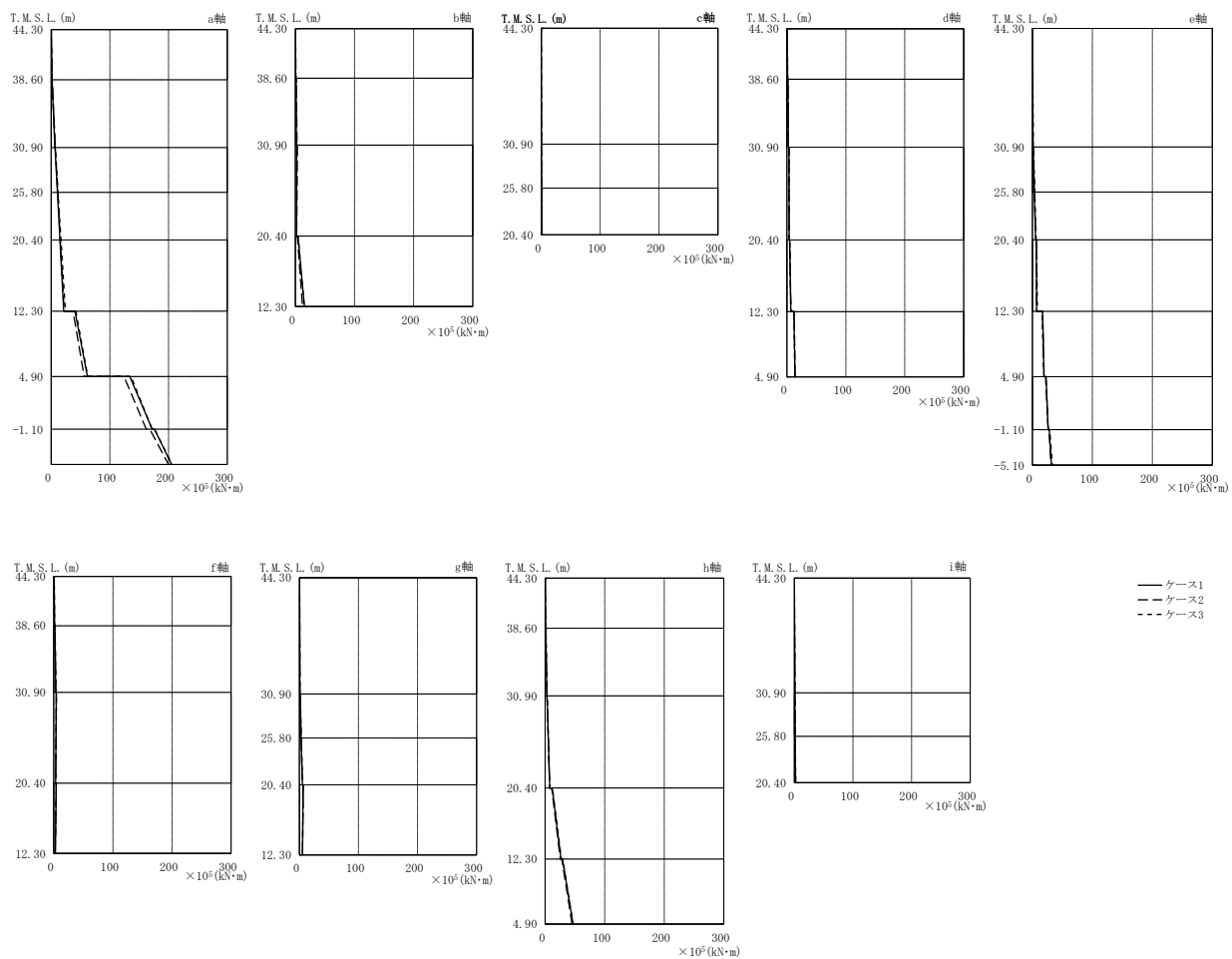


図 2-63 最大応答曲げモーメント (Ss-7, EW 方向)

表 2-63 最大応答曲げモーメント (Ss-7, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	0.250 1.55	0.289 1.79	0.275 1.70
	2	1.55 6.47	1.79 7.17	1.70 7.04
	3	6.48 10.7	7.17 11.3	7.06 11.8
	4	10.7 15.0	11.3 15.6	11.8 16.9
	5	15.0 21.4	15.6 22.3	16.9 24.4
	6	40.7 61.8	37.3 56.3	42.2 62.5
	7	134 172	124 162	136 172
	8	176 205	168 200	176 206
b 軸	10	0.440 0.624	0.470 1.04	0.453 0.678
	11	1.26 1.67	1.65 2.79	1.35 1.70
	12	2.34 2.18	3.52 2.26	2.56 2.15
	13	4.60 15.4	3.42 12.2	4.68 15.1
c 軸	14	0.148 0.520	0.223 0.570	0.132 0.537
	15	0.520 0.710	0.570 0.770	0.537 0.765
	16	1.04 1.32	1.19 1.37	1.02 1.29
d 軸	17	0.543 1.04	0.494 1.17	0.690 1.03
	18	1.78 2.52	1.71 2.57	1.99 2.31
	19	3.49 3.81	3.39 3.86	3.82 3.76
	20	4.51 6.63	4.68 6.90	4.89 6.51
	21	11.8 13.8	12.4 13.9	12.2 13.3
e 軸	22	0.353 0.881	0.371 0.953	0.343 1.28
	23	1.35 2.95	1.49 3.22	1.83 3.78
	24	3.02 5.31	3.28 5.55	3.83 6.14
	25	6.33 6.85	6.46 6.85	6.96 8.16
	26	16.9 19.5	16.8 19.3	15.9 19.1
	27	22.7 26.1	22.0 26.1	22.1 26.6
	28	28.0 31.5	27.6 30.9	28.8 33.3
	f 軸	29	0.583 1.24	0.413 1.29
30		1.96 3.31	1.73 3.52	2.15 3.64
31		4.35 3.23	4.24 3.23	4.75 3.27
32		4.22 2.50	4.15 2.55	4.15 2.36
33		0.395 0.854	0.400 0.894	0.377 0.982
g 軸	34	1.43 2.79	1.50 2.84	1.64 3.10
	35	2.91 5.01	2.99 4.93	3.09 5.75
	36	6.27 5.33	6.67 5.32	6.50 5.36
	37	0.247 0.804	0.196 0.824	0.343 0.985
h 軸	38	1.10 2.88	1.03 2.80	1.44 3.15
	39	3.19 7.63	3.13 7.73	3.80 7.77
	40	11.9 26.8	11.0 25.5	12.3 27.3
	41	29.2 46.9	28.0 45.3	29.6 46.9
	i 軸	42	0.0455 1.04	0.0280 1.13
43		1.04 1.42	1.13 1.51	1.17 1.57
44		1.43 2.24	1.51 2.02	1.62 2.53

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

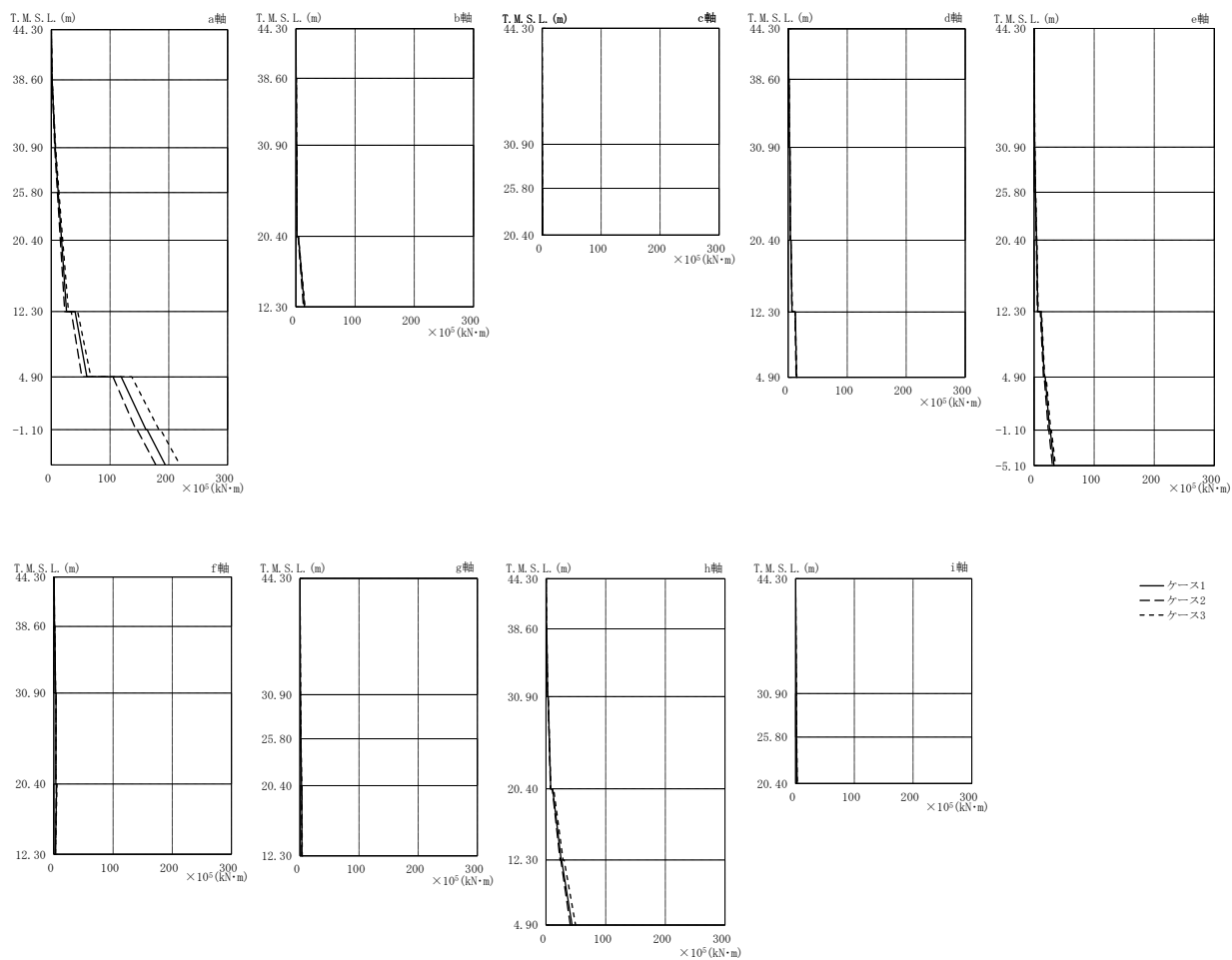


図 2-64 最大応答曲げモーメント (Ss-8, EW 方向)



表 2-64 最大応答曲げモーメント (Ss-8, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	0.264 1.63	0.222 1.38	0.289 1.77
	2	1.64 6.92	1.38 5.98	1.78 7.50
	3	6.93 12.0	5.98 10.5	7.53 13.2
	4	12.0 17.6	10.5 15.5	13.2 19.5
	5	17.6 26.1	15.5 23.1	19.5 29.3
	6	40.7 60.6	34.1 52.0	45.0 67.3
	7	119 161	105 144	137 183
	8	163 194	146 178	186 219
b 軸	10	0.426 0.483	0.377 0.467	0.363 0.511
	11	0.905 1.20	0.871 1.19	0.999 1.35
	12	1.58 2.14	1.62 2.14	1.96 2.15
	13	4.30 14.6	3.78 12.9	4.41 15.6
c 軸	14	0.0675 0.520	0.0914 0.447	0.0786 0.525
	15	0.520 0.740	0.447 0.660	0.525 0.745
	16	0.900 1.33	0.796 1.22	0.979 1.36
d 軸	17	0.665 0.797	0.608 0.728	0.577 0.913
	18	1.66 1.92	1.54 1.87	1.47 2.00
	19	3.07 3.70	2.90 3.70	2.81 3.76
	20	4.68 6.54	4.52 6.36	4.67 6.96
	21	12.1 14.0	11.7 13.3	11.8 14.6
e 軸	22	0.0966 0.911	0.0902 0.780	0.161 1.11
	23	1.05 2.22	0.953 2.01	1.26 2.44
	24	2.25 3.98	2.03 3.45	2.47 4.39
	25	4.29 6.10	3.65 5.43	4.71 6.77
	26	11.5 16.8	10.3 15.5	12.3 17.6
	27	18.5 25.8	16.7 23.6	20.0 27.6
	28	26.9 33.1	24.4 30.5	28.8 35.5
	f 軸	29	0.528 1.06	0.490 1.02
30		1.54 2.81	1.37 2.73	1.51 2.96
31		3.72 3.28	3.49 3.25	3.56 3.32
32		4.58 2.58	4.09 2.52	5.22 2.80
33		0.128 0.951	0.135 0.772	0.119 1.19
g 軸	34	0.937 1.70	0.861 1.50	1.19 1.89
	35	1.73 2.86	1.53 2.49	1.91 3.22
	36	3.27 3.33	2.92 3.00	3.50 3.91
	37	0.362 0.849	0.322 0.766	0.372 0.905
h 軸	38	1.28 2.60	1.11 2.53	1.35 2.83
	39	3.56 7.80	3.33 7.57	3.78 8.01
	40	11.1 25.4	10.6 23.6	12.7 28.6
	41	26.2 43.7	24.8 40.7	30.4 49.6
	i 軸	42	0.0462 1.19	0.0231 1.01
43		1.20 1.65	1.02 1.45	1.44 2.00
44		1.67 2.49	1.46 2.30	2.02 2.95

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

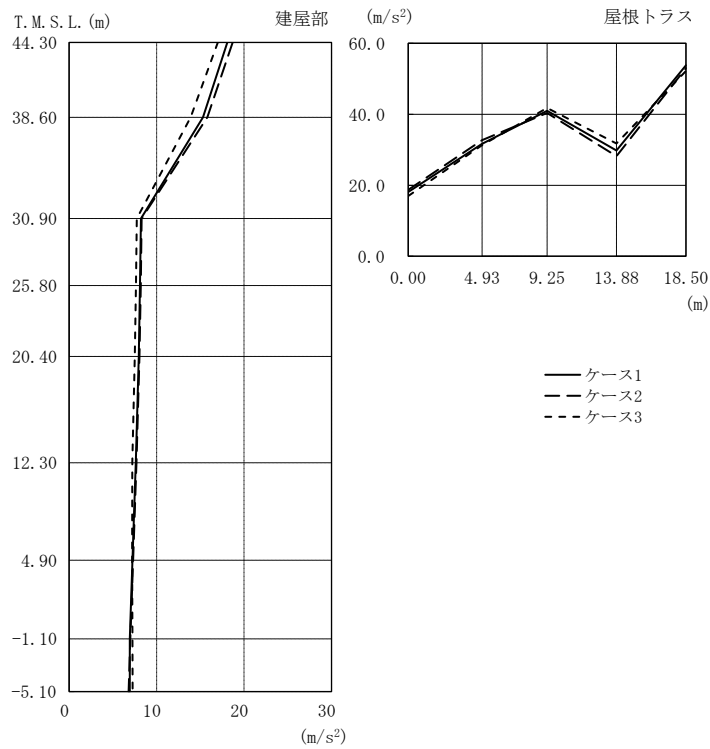


図 2-65 最大応答加速度 (Ss-1, 鉛直方向)

表 2-65 最大応答加速度 (Ss-1, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	②	③
建屋部	1	18.1	18.7	17.0
	2	15.3	15.8	13.9
	3	8.21	8.30	7.74
	4	8.11	8.19	7.65
	5	7.97	8.05	7.51
	6	7.63	7.70	7.22
	7	7.25	7.32	7.21
	8	6.94	7.00	7.25
	9	6.93	6.80	7.26
屋根トラス	1	18.1	18.7	17.0
	11	31.7	32.7	31.3
	12	41.0	40.4	41.8
	13	29.8	28.2	31.8
	14	53.8	53.0	52.2

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

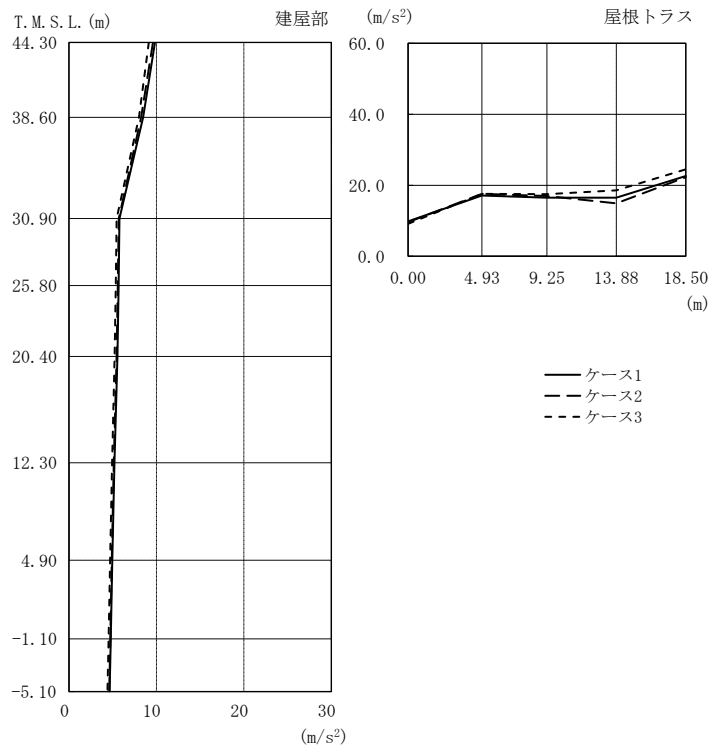


図 2-66 最大応答加速度 (Ss-2, 鉛直方向)

表 2-66 最大応答加速度 (Ss-2, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	②	③
建屋部	1	9.84	9.60	9.13
	2	8.48	8.26	8.00
	3	5.78	5.70	5.46
	4	5.68	5.59	5.35
	5	5.54	5.46	5.23
	6	5.20	5.12	4.93
	7	4.96	4.90	4.70
	8	4.78	4.73	4.53
	9	4.66	4.61	4.40
屋根トラス	1	9.84	9.60	9.13
	11	17.1	17.6	17.6
	12	16.5	17.0	17.5
	13	16.5	14.9	18.6
	14	22.6	22.3	24.5

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

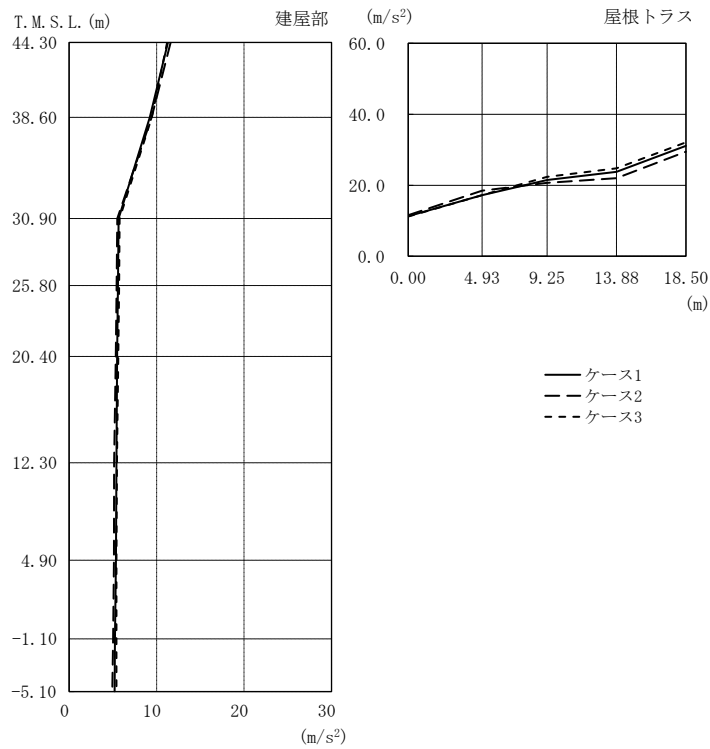


図 2-67 最大応答加速度 (Ss-3, 鉛直方向)

表 2-67 最大応答加速度 (Ss-3, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	②	③
建屋部	1	11.3	11.6	11.2
	2	9.23	9.44	9.45
	3	5.66	5.50	5.78
	4	5.59	5.43	5.71
	5	5.49	5.33	5.62
	6	5.41	5.15	5.47
	7	5.36	5.12	5.41
	8	5.25	5.03	5.41
	9	5.20	4.93	5.42
屋根トラス	1	11.3	11.6	11.2
	11	17.2	18.5	17.2
	12	21.5	20.7	22.4
	13	23.8	22.0	24.8
	14	31.1	29.5	32.1

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

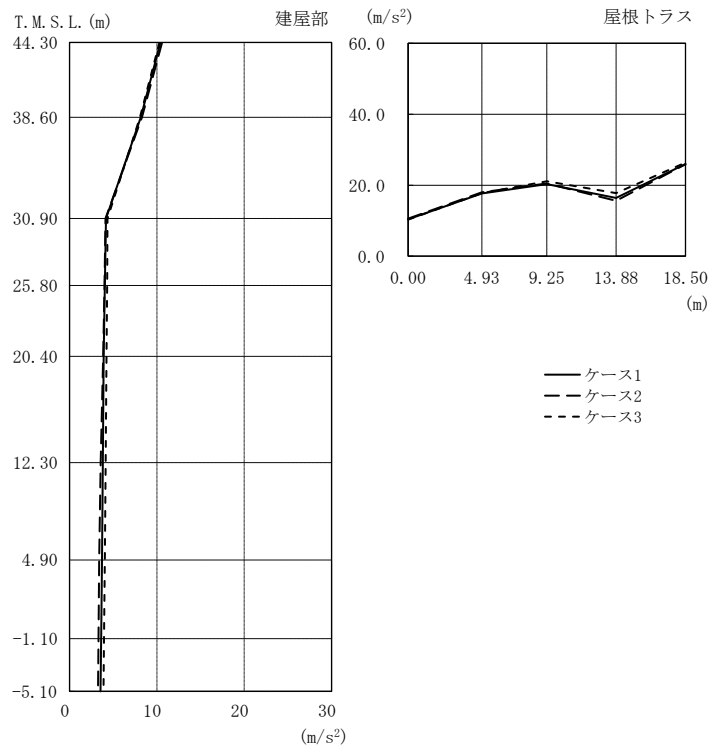


図 2-68 最大応答加速度 (Ss-4, 鉛直方向)

表 2-68 最大応答加速度 (Ss-4, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	②	③
建屋部	1	10.4	10.6	10.3
	2	8.15	8.29	8.06
	3	4.17	4.12	4.34
	4	4.05	4.00	4.30
	5	3.91	3.86	4.24
	6	3.82	3.57	4.14
	7	3.72	3.40	4.05
	8	3.62	3.31	3.95
	9	3.55	3.26	3.88
屋根トラス	1	10.4	10.6	10.3
	11	17.7	18.0	17.8
	12	20.3	20.5	21.1
	13	16.4	15.6	17.8
	14	26.0	25.9	26.4

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

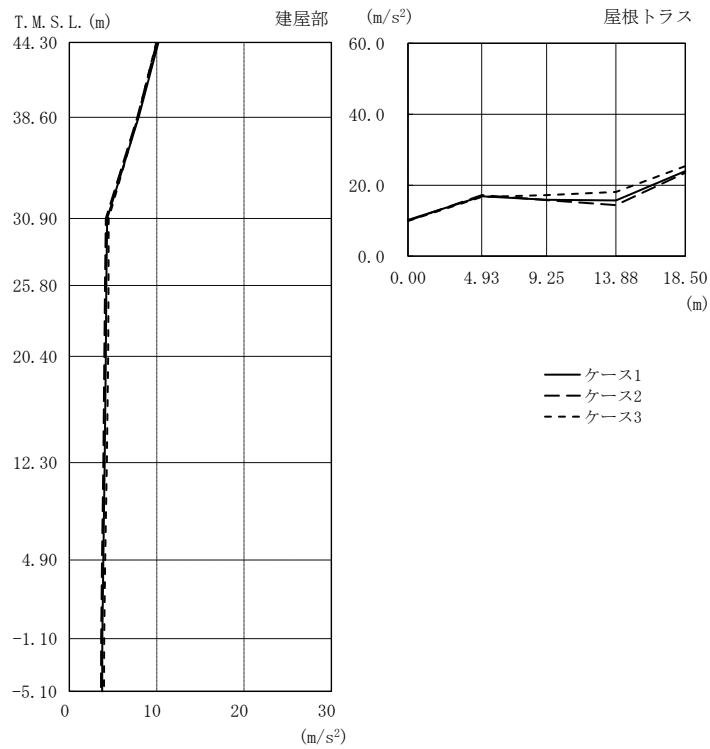


図 2-69 最大応答加速度 (Ss-5, 鉛直方向)

表 2-69 最大応答加速度 (Ss-5, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	②	③
建屋部	1	10.2	10.0	9.95
	2	7.93	7.77	7.83
	3	4.32	4.18	4.49
	4	4.23	4.08	4.48
	5	4.18	4.01	4.44
	6	4.04	3.88	4.28
	7	3.89	3.74	4.10
	8	3.77	3.64	3.99
	9	3.76	3.63	3.97
屋根トラス	1	10.2	10.0	9.95
	11	16.9	17.2	16.7
	12	15.9	15.8	17.2
	13	15.7	14.4	18.1
	14	24.0	23.5	25.4

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

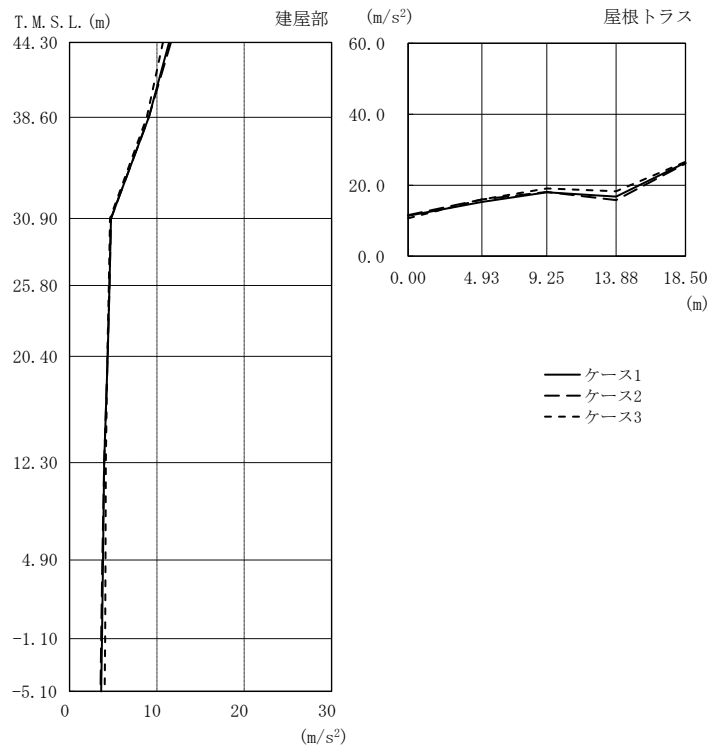


図 2-70 最大応答加速度 (Ss-6, 鉛直方向)

表 2-70 最大応答加速度 (Ss-6, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	②	③
建屋部	1	11.4	11.6	10.7
	2	9.07	9.07	8.85
	3	4.74	4.74	4.64
	4	4.58	4.58	4.50
	5	4.37	4.37	4.33
	6	3.96	3.96	4.16
	7	3.83	3.76	4.11
	8	3.71	3.63	4.07
	9	3.63	3.54	4.03
屋根トラス	1	11.4	11.6	10.7
	11	15.3	16.0	16.0
	12	18.0	18.1	19.1
	13	16.8	15.8	18.3
	14	26.4	26.1	26.6

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

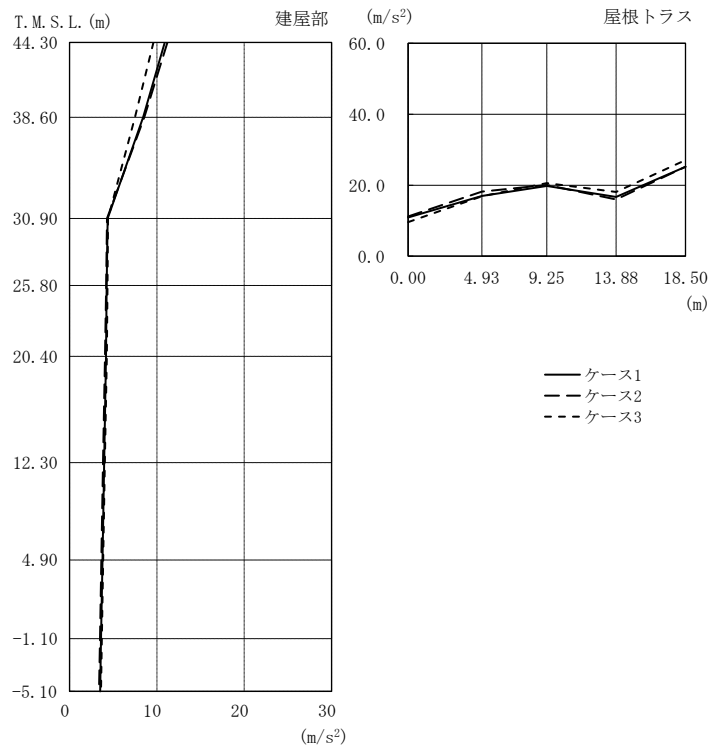


図 2-71 最大応答加速度 (Ss-7, 鉛直方向)

表 2-71 最大応答加速度 (Ss-7, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	②	③
建屋部	1	10.9	11.2	9.60
	2	8.42	8.55	7.49
	3	4.36	4.29	4.41
	4	4.26	4.19	4.35
	5	4.17	4.06	4.27
	6	3.96	3.83	4.05
	7	3.77	3.64	3.85
	8	3.61	3.48	3.69
	9	3.50	3.37	3.60
屋根トラス	1	10.9	11.2	9.60
	11	17.0	18.2	16.9
	12	19.8	20.1	20.6
	13	16.7	16.0	18.1
	14	25.2	25.2	27.1

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル



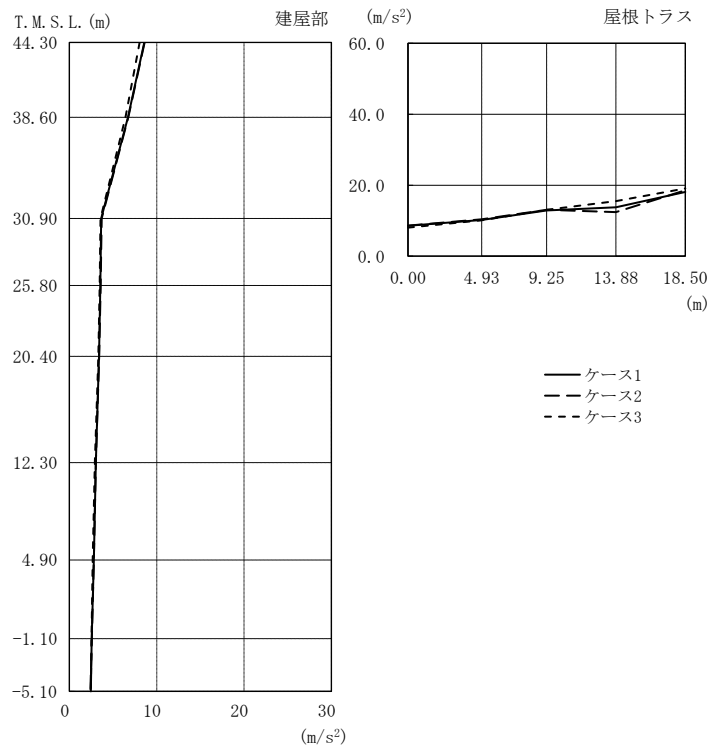


図 2-72 最大応答加速度 (Ss-8, 鉛直方向)

表 2-72 最大応答加速度 (Ss-8, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	②	③
建屋部	1	8.58	8.62	8.04
	2	6.71	6.74	6.43
	3	3.65	3.70	3.56
	4	3.54	3.58	3.46
	5	3.39	3.42	3.32
	6	3.04	3.04	2.91
	7	2.80	2.80	2.67
	8	2.56	2.58	2.53
	9	2.46	2.41	2.45
屋根トラス	1	8.58	8.62	8.04
	11	10.2	10.4	10.1
	12	12.9	13.1	13.1
	13	13.8	12.4	15.5
	14	18.1	18.6	19.1

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

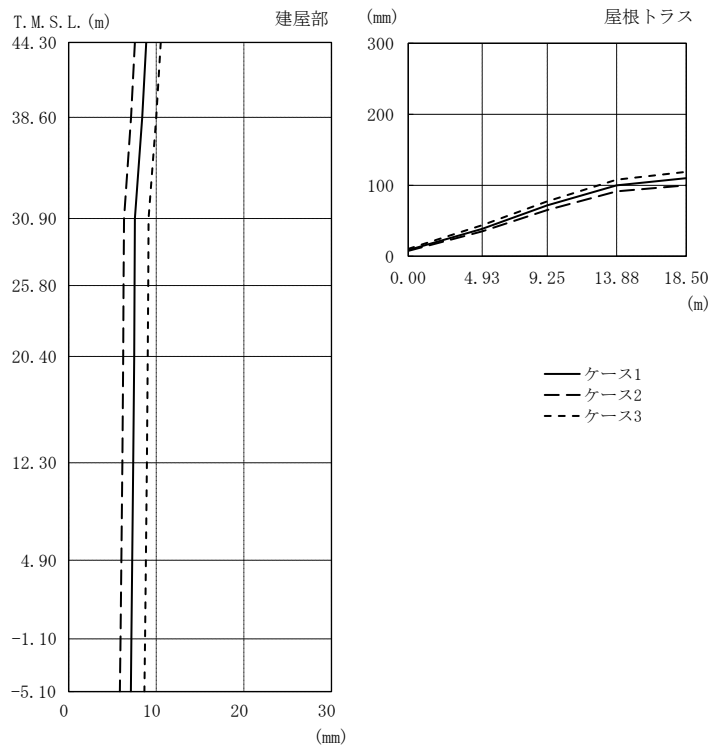


図 2-73 最大応答変位 (S<sub>s</sub>-1, 鉛直方向)

表 2-73 最大応答変位 (S<sub>s</sub>-1, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
建屋部	1	8.86	7.56	10.5
	2	8.40	7.12	10.0
	3	7.56	6.31	9.12
	4	7.52	6.27	9.08
	5	7.48	6.23	9.03
	6	7.36	6.12	8.93
	7	7.25	6.02	8.82
	8	7.15	5.92	8.72
	9	7.09	5.85	8.65
屋根トラス	1	8.86	7.56	10.5
	11	38.7	35.0	43.7
	12	71.8	65.2	77.4
	13	100	91.4	108
	14	110	100	119

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

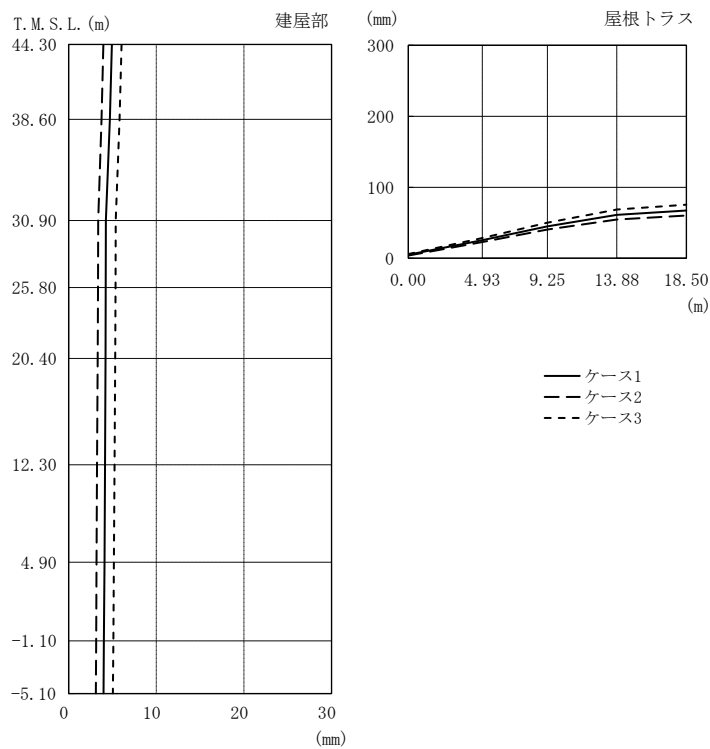


図 2-74 最大応答変位 (Ss-2, 鉛直方向)

表 2-74 最大応答変位 (Ss-2, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
建屋部	1	4.93	3.96	6.04
	2	4.69	3.75	5.81
	3	4.25	3.36	5.36
	4	4.23	3.34	5.34
	5	4.20	3.31	5.31
	6	4.14	3.24	5.23
	7	4.08	3.18	5.16
	8	4.02	3.13	5.09
	9	3.98	3.10	5.04
屋根トラス	1	4.93	3.96	6.04
	11	25.5	22.9	28.5
	12	45.0	40.4	50.1
	13	61.1	54.7	68.7
	14	67.3	60.2	75.6

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

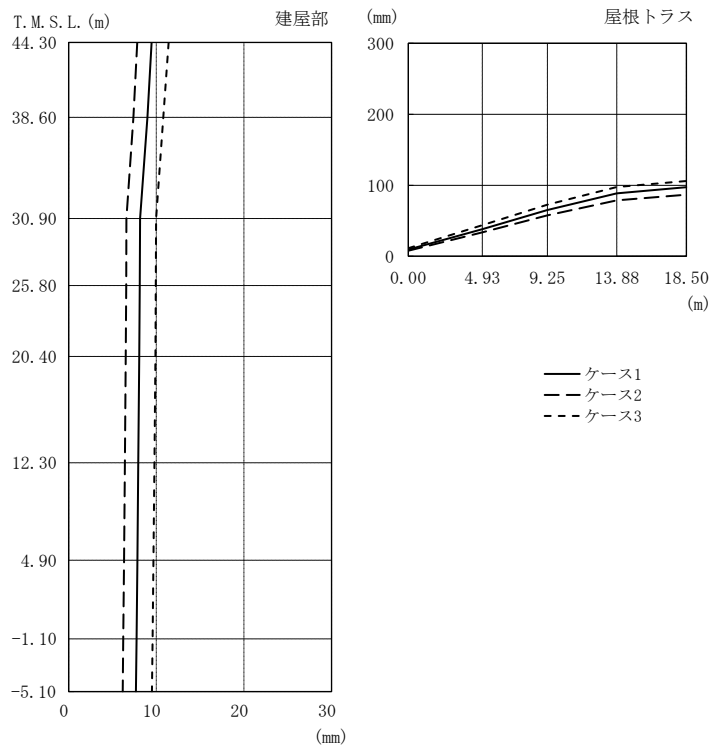


図 2-75 最大応答変位 (Ss-3, 鉛直方向)

表 2-75 最大応答変位 (Ss-3, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
建屋部	1	9.46	7.83	11.4
	2	8.98	7.38	10.8
	3	8.14	6.59	9.97
	4	8.10	6.56	9.94
	5	8.05	6.51	9.89
	6	7.94	6.42	9.78
	7	7.84	6.32	9.67
	8	7.74	6.23	9.57
	9	7.67	6.17	9.50
屋根トラス	1	9.46	7.83	11.4
	11	38.2	33.6	43.8
	12	65.1	57.6	72.7
	13	88.6	78.8	97.5
	14	97.3	86.7	106

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

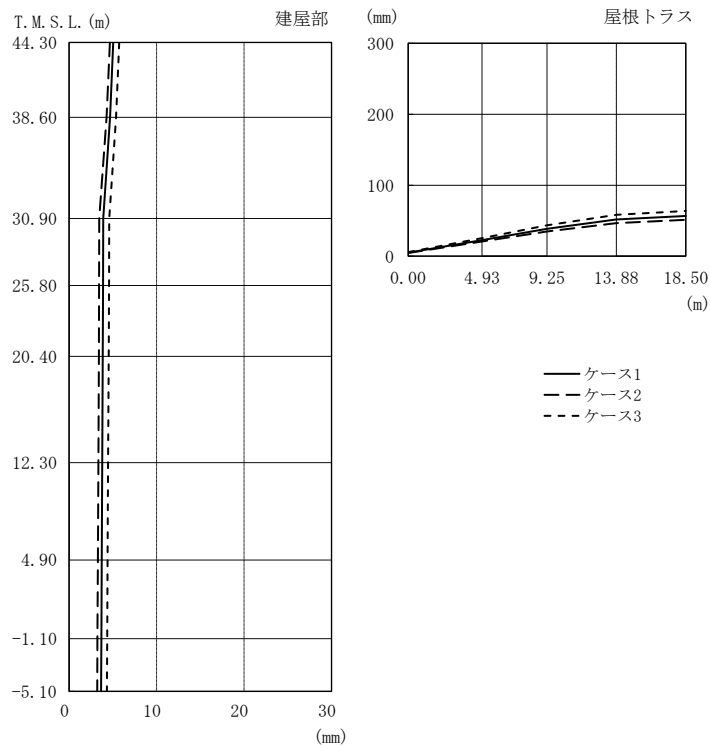


図 2-76 最大応答変位 (Ss-4, 鉛直方向)

表 2-76 最大応答変位 (Ss-4, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
建屋部	1	5.04	4.66	5.73
	2	4.68	4.27	5.36
	3	3.90	3.45	4.58
	4	3.87	3.43	4.56
	5	3.84	3.40	4.52
	6	3.78	3.34	4.46
	7	3.73	3.29	4.40
	8	3.69	3.24	4.35
	9	3.66	3.21	4.31
屋根トラス	1	5.04	4.66	5.73
	11	22.7	20.7	25.4
	12	38.6	34.8	43.5
	13	51.7	46.6	58.4
	14	56.7	51.4	63.8

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

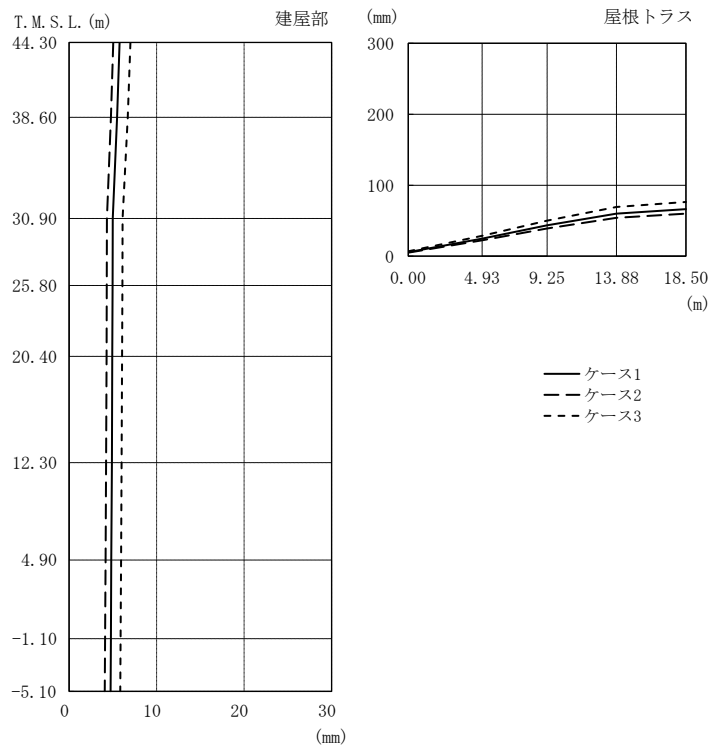


図 2-77 最大応答変位 (Ss-5, 鉛直方向)

表 2-77 最大応答変位 (Ss-5, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
建屋部	1	5.76	5.04	7.01
	2	5.48	4.78	6.69
	3	4.98	4.31	6.11
	4	4.96	4.30	6.08
	5	4.93	4.27	6.05
	6	4.88	4.22	5.99
	7	4.82	4.16	5.93
	8	4.77	4.11	5.88
	9	4.73	4.07	5.84
屋根トラス	1	5.76	5.04	7.01
	11	24.8	22.5	28.7
	12	43.5	39.0	50.2
	13	60.1	54.1	69.3
	14	66.4	59.9	76.4

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

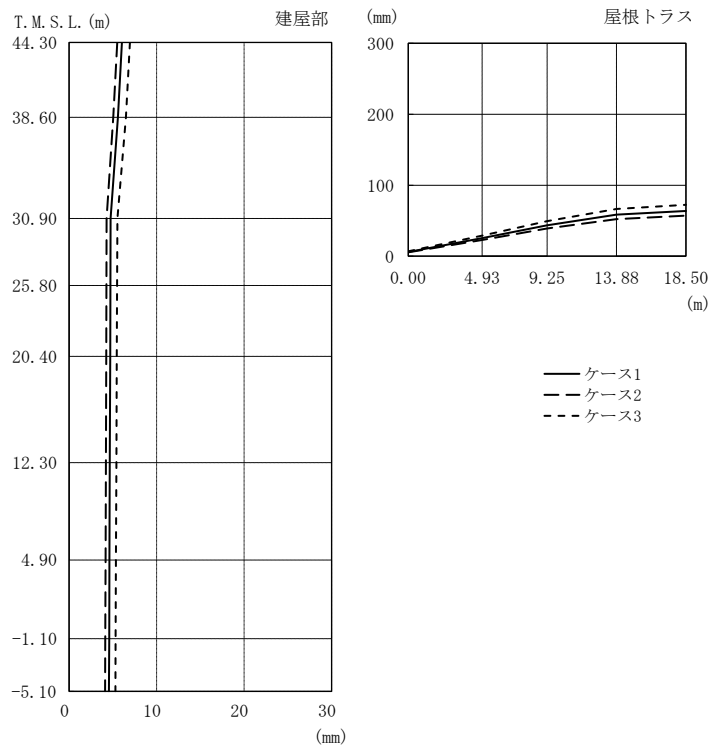


図 2-78 最大応答変位 (Ss-6, 鉛直方向)

表 2-78 最大応答変位 (Ss-6, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
建屋部	1	6.03	5.49	6.94
	2	5.58	5.04	6.48
	3	4.74	4.28	5.52
	4	4.72	4.26	5.48
	5	4.70	4.24	5.44
	6	4.65	4.20	5.40
	7	4.61	4.16	5.35
	8	4.58	4.12	5.31
	9	4.55	4.10	5.28
屋根トラス	1	6.03	5.49	6.94
	11	25.5	22.8	29.0
	12	43.5	39.0	49.4
	13	58.5	52.3	66.5
	14	63.8	57.1	72.5

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

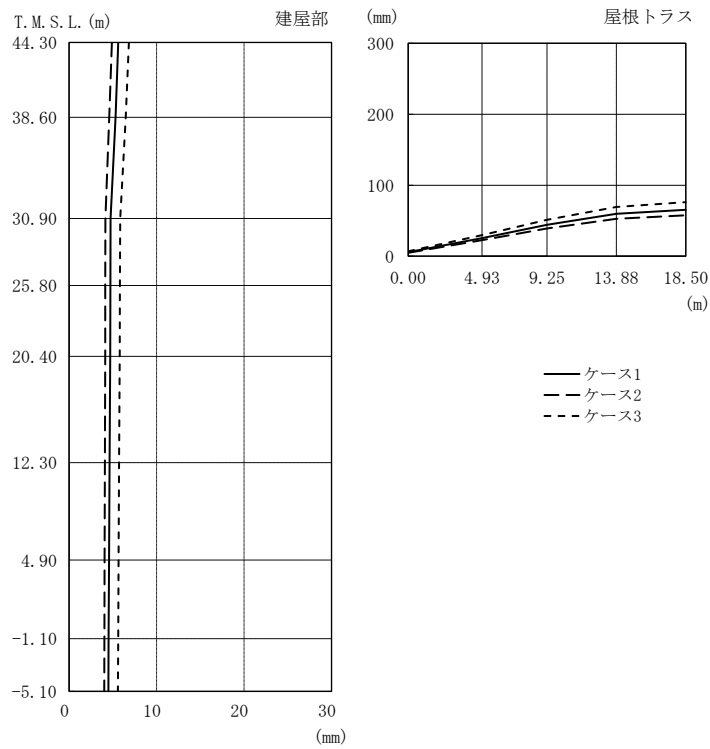


図 2-79 最大応答変位 (Ss-7, 鉛直方向)

表 2-79 最大応答変位 (Ss-7, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
建屋部	1	5.62	4.88	6.84
	2	5.30	4.58	6.47
	3	4.74	4.14	5.84
	4	4.72	4.13	5.81
	5	4.69	4.12	5.78
	6	4.62	4.09	5.71
	7	4.56	4.06	5.66
	8	4.51	4.03	5.61
	9	4.48	4.01	5.57
屋根トラス	1	5.62	4.88	6.84
	11	25.5	22.6	29.8
	12	44.3	39.1	51.4
	13	59.8	52.7	69.4
	14	65.5	57.7	76.2

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル



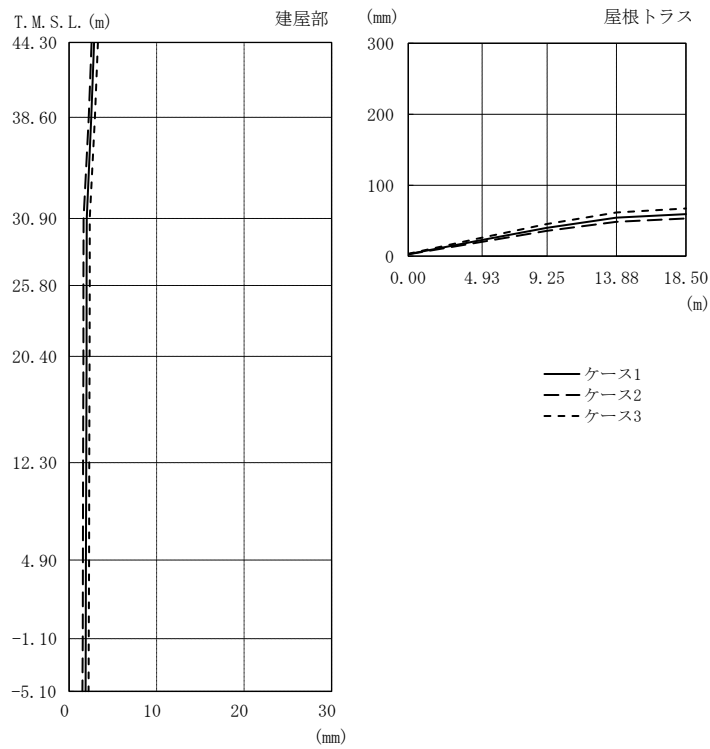


図 2-80 最大応答変位 (Ss-8, 鉛直方向)

表 2-80 最大応答変位 (Ss-8, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
建屋部	1	2.85	2.57	3.28
	2	2.53	2.25	2.95
	3	2.01	1.65	2.36
	4	2.00	1.64	2.35
	5	1.99	1.63	2.33
	6	1.95	1.60	2.30
	7	1.92	1.57	2.27
	8	1.89	1.55	2.25
	9	1.88	1.52	2.23
屋根トラス	1	2.85	2.57	3.28
	11	22.9	20.4	26.1
	12	40.0	35.7	45.4
	13	54.3	48.5	61.6
	14	59.4	53.2	67.3

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

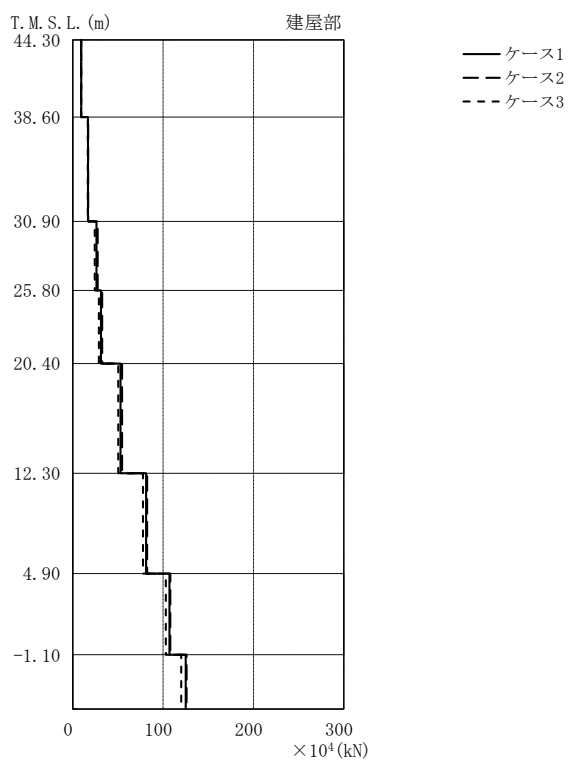


図 2-81 最大応答軸力 (SS-1, 鉛直方向)

表 2-81 最大応答軸力 (SS-1, 鉛直方向)

部位	部材番号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4 \text{kN}$ )		
		①	②	③
建屋部	1	9.33	9.18	9.45
	2	16.8	17.0	16.6
	3	26.3	27.5	24.3
	4	31.2	32.6	28.8
	5	52.9	54.6	50.4
	6	81.1	82.3	77.8
	7	107	108	103
	8	125	126	120

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

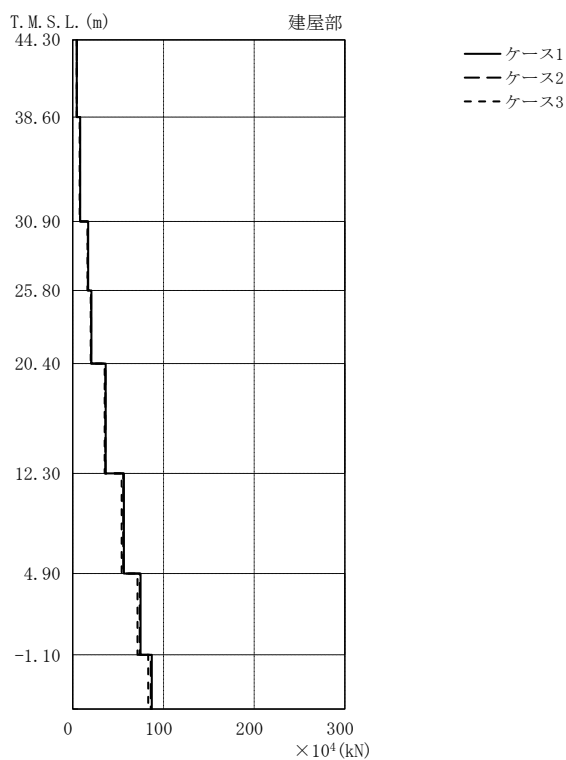


図 2-82 最大応答軸力 (Ss-2, 鉛直方向)

表 2-82 最大応答軸力 (Ss-2, 鉛直方向)

部位	部材番号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4 \text{kN}$ )		
		①	②	③
建屋部	1	4.47	4.35	4.50
	2	8.18	8.02	7.54
	3	17.0	16.6	16.3
	4	20.6	20.2	19.9
	5	36.3	36.0	35.1
	6	56.3	55.7	53.9
	7	74.7	73.8	71.3
	8	87.1	86.0	83.1

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

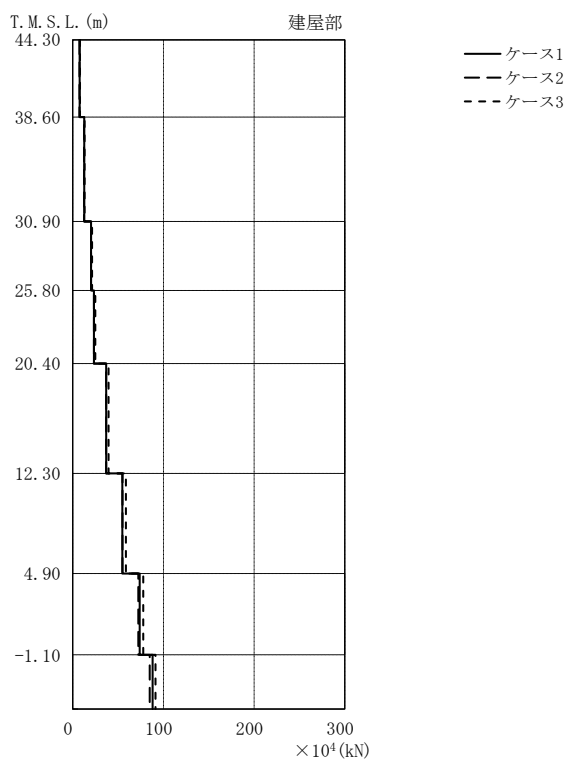


図 2-83 最大応答軸力 (Ss-3, 鉛直方向)

表 2-83 最大応答軸力 (Ss-3, 鉛直方向)

部位	部材番号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4 \text{kN}$ )		
		①	②	③
建屋部	1	7.69	7.43	8.00
	2	12.7	12.5	13.1
	3	20.2	20.2	21.4
	4	23.3	23.3	24.8
	5	36.8	36.9	39.5
	6	54.7	54.9	58.6
	7	73.9	72.4	77.8
	8	88.0	84.9	91.3

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

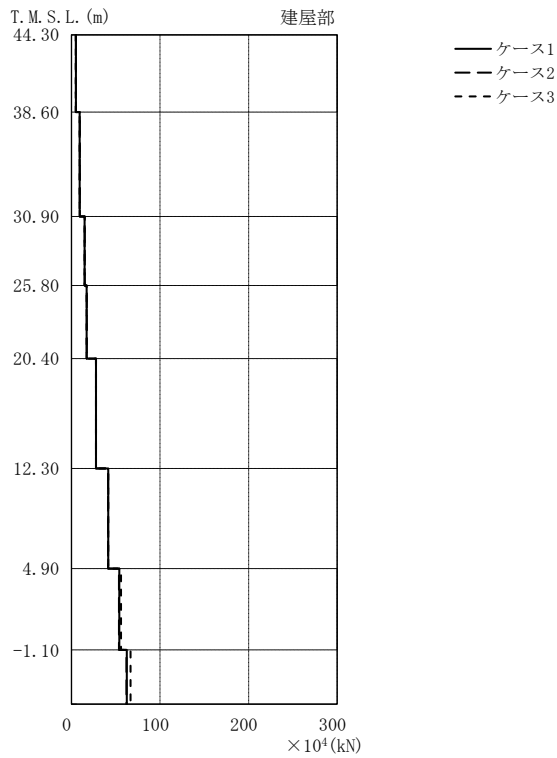


図 2-84 最大応答軸力 (Ss-4, 鉛直方向)

表 2-84 最大応答軸力 (Ss-4, 鉛直方向)

部位	部材番号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4 \text{kN}$ )		
		①	②	③
建屋部	1	4.94	4.97	4.89
	2	9.34	9.43	9.22
	3	14.9	15.1	14.9
	4	17.2	17.4	17.2
	5	27.6	27.6	27.6
	6	41.5	41.3	41.5
	7	54.0	53.7	55.9
	8	62.4	62.0	66.6

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

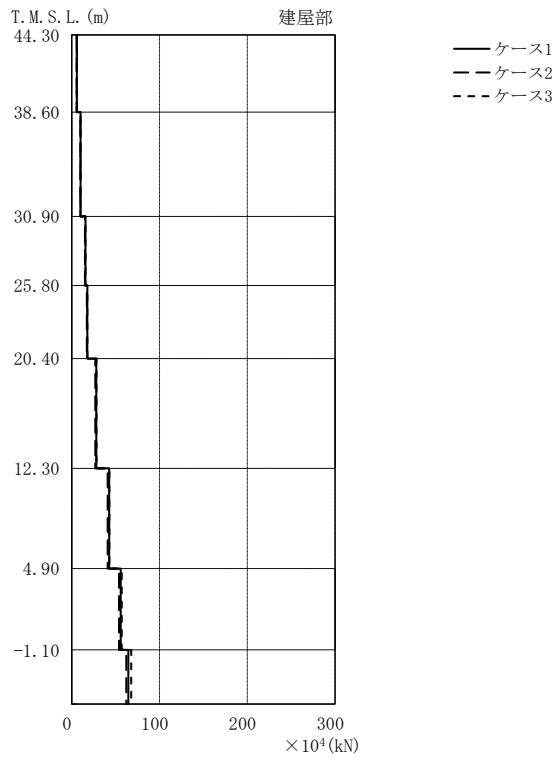


図 2-85 最大応答軸力 (S<sub>s</sub>-5, 鉛直方向)

表 2-85 最大応答軸力 (S<sub>s</sub>-5, 鉛直方向)

部位	部 材 番 号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4 \text{kN}$ )		
		①	②	③
建 屋 部	1	5.78	5.61	5.76
	2	10.0	9.79	9.94
	3	15.6	15.1	15.6
	4	17.8	17.2	17.8
	5	28.0	26.9	28.2
	6	42.6	41.0	42.9
	7	55.8	53.8	57.0
	8	64.5	62.2	67.7

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

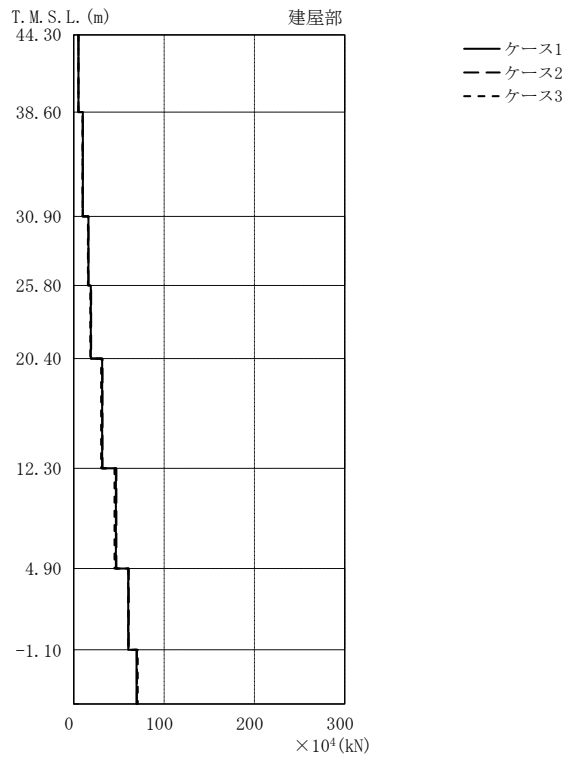


図 2-86 最大応答軸力 (S<sub>s</sub>-6, 鉛直方向)

表 2-86 最大応答軸力 (S<sub>s</sub>-6, 鉛直方向)

部位	部 材 番 号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4$ kN)		
		①	②	③
建 屋 部	1	5.23	5.24	5.27
	2	10.0	9.93	9.76
	3	16.2	16.3	15.6
	4	18.9	19.3	18.4
	5	31.5	31.9	30.4
	6	46.7	47.1	45.2
	7	60.4	60.8	60.3
	8	69.5	69.9	70.8

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

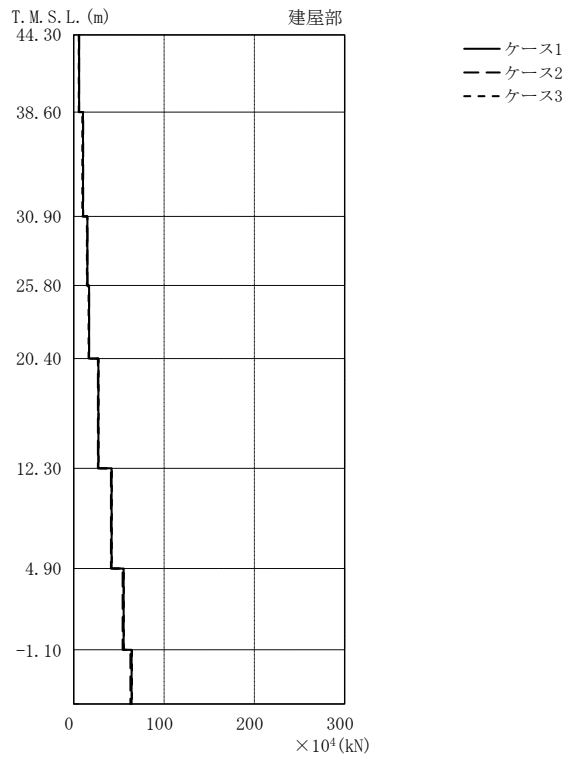


図 2-87 最大応答軸力 (Ss-7, 鉛直方向)

表 2-87 最大応答軸力 (Ss-7, 鉛直方向)

部位	部 材 番 号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4 \text{kN}$ )		
		①	②	③
建 屋 部	1	5.86	5.89	5.53
	2	10.3	10.4	9.52
	3	15.1	15.1	14.5
	4	17.0	17.0	16.5
	5	27.4	26.7	27.5
	6	42.0	41.1	42.2
	7	55.3	54.1	55.5
	8	64.0	62.7	64.5

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル



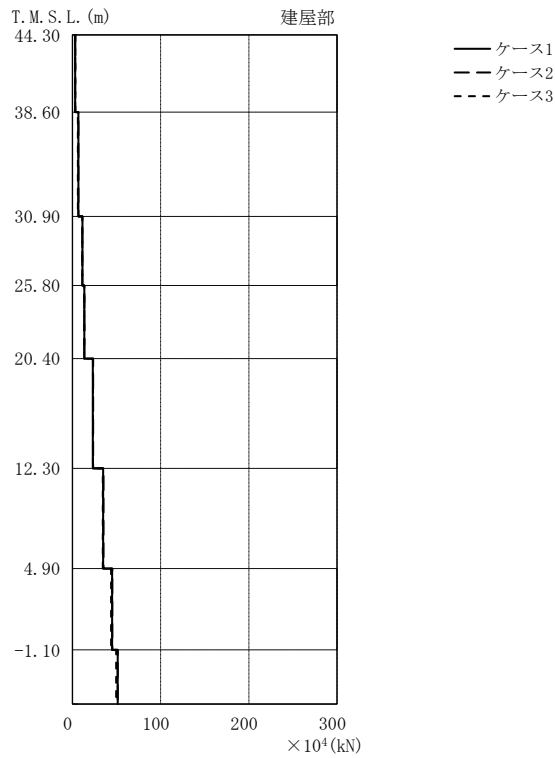


図 2-88 最大応答軸力 (S<sub>s</sub>-8, 鉛直方向)

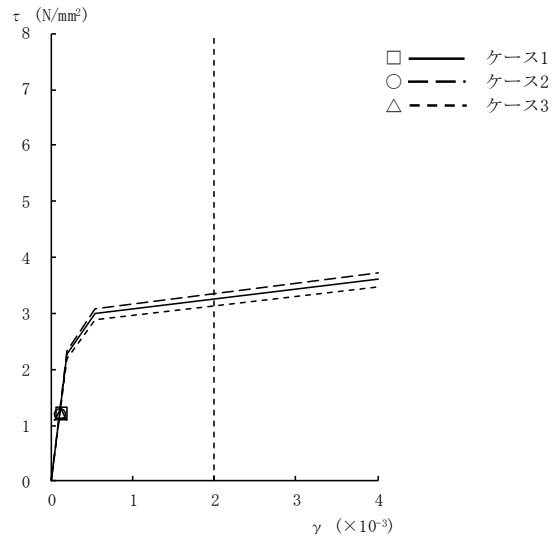
表 2-88 最大応答軸力 (S<sub>s</sub>-8, 鉛直方向)

部位	部材番号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4 \text{kN}$ )		
		①	②	③
建屋部	1	3.16	3.15	3.22
	2	6.70	6.77	6.19
	3	11.3	11.2	11.2
	4	13.4	13.5	13.5
	5	23.1	23.4	23.2
	6	34.8	35.1	34.5
	7	45.0	45.2	43.9
	8	51.4	51.4	49.5

注: ①工認モデル

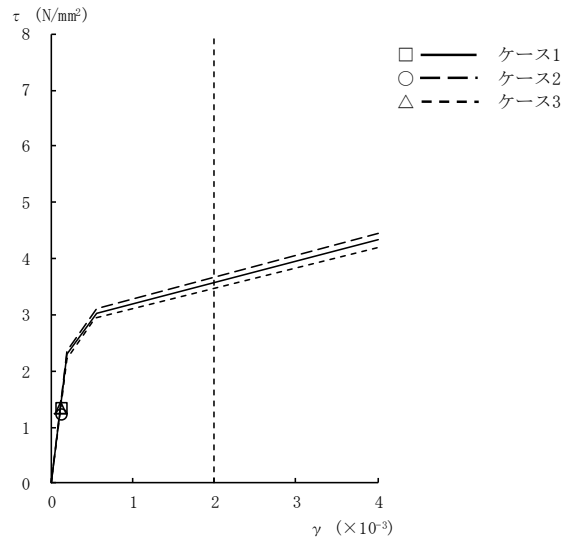
②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル



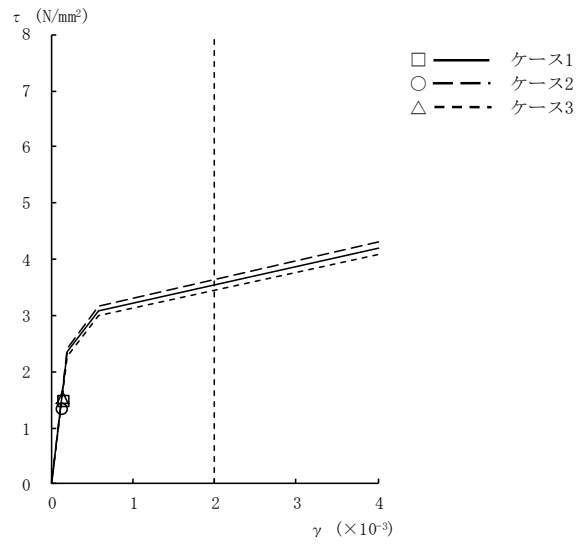
[b 軸]

図 2-89 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-1, NS 方向, 1F) (1/4)



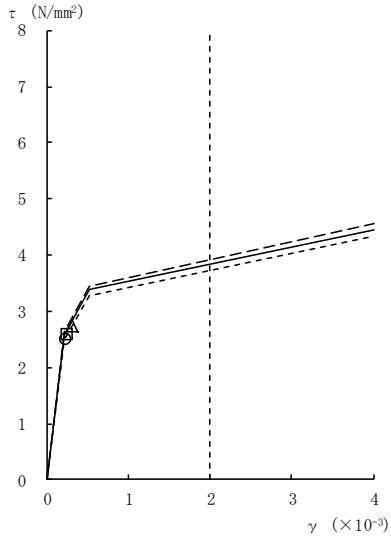
[b 軸]

図 2-89 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-1, NS 方向, B1F) (2/4)

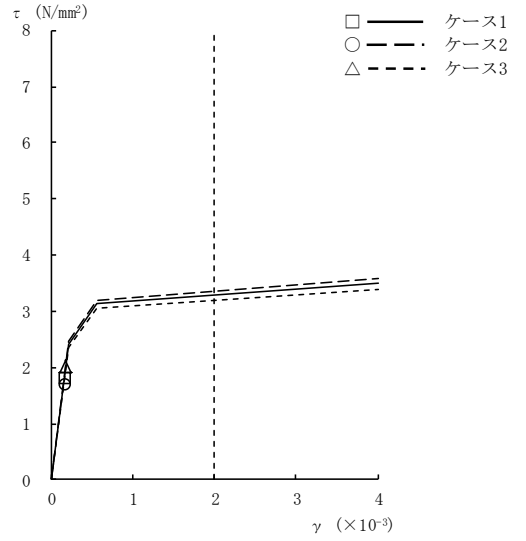


[b 軸]

図 2-89 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-1, NS 方向, MB2F) (3/4)

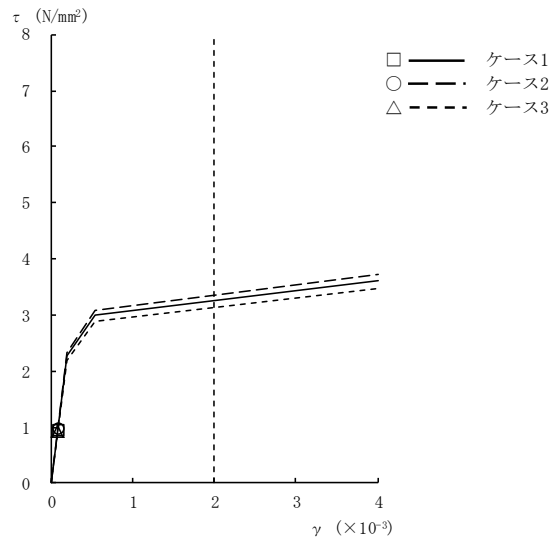


[a 軸]



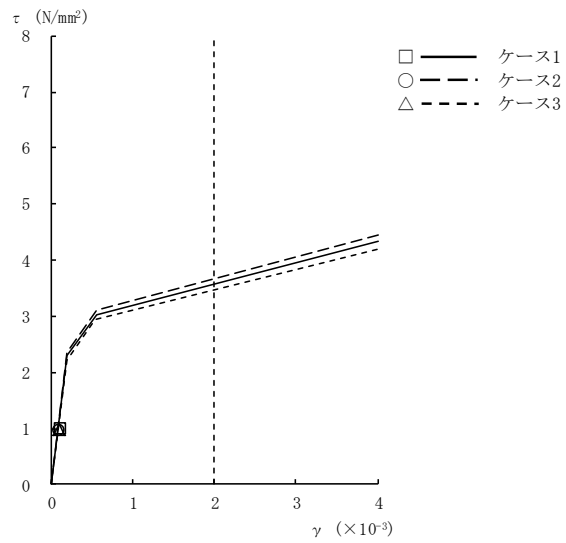
[b 軸]

図 2-89 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-1, NS 方向, B2F) (4/4)



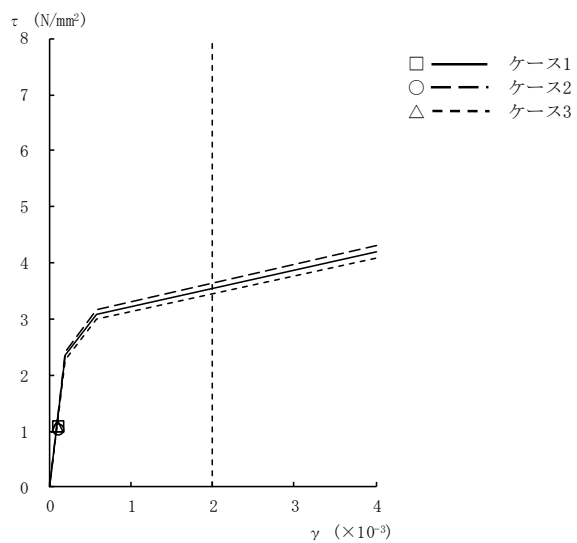
[b 軸]

図 2-90 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-2, NS 方向, 1F) (1/4)



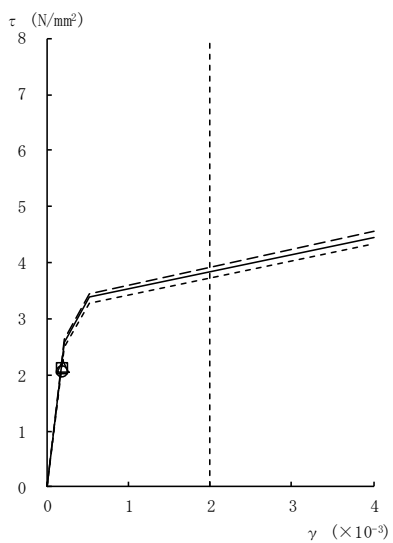
[b 軸]

図 2-90 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-2, NS 方向, B1F) (2/4)

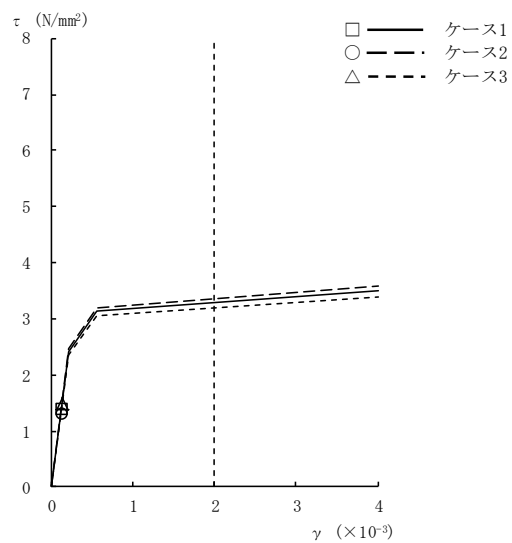


[b 軸]

図 2-90 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-2, NS 方向, MB2F) (3/4)

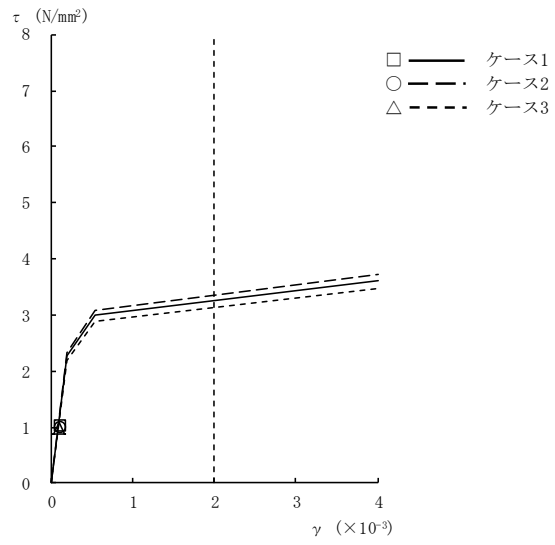


[a 軸]



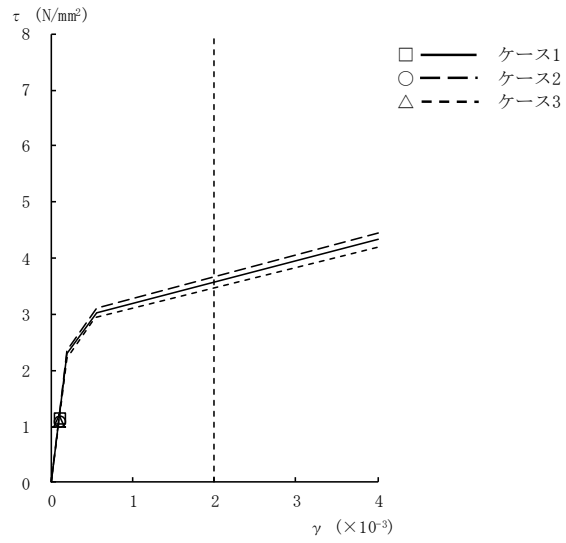
[b 軸]

図 2-90 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-2, NS 方向, B2F) (4/4)



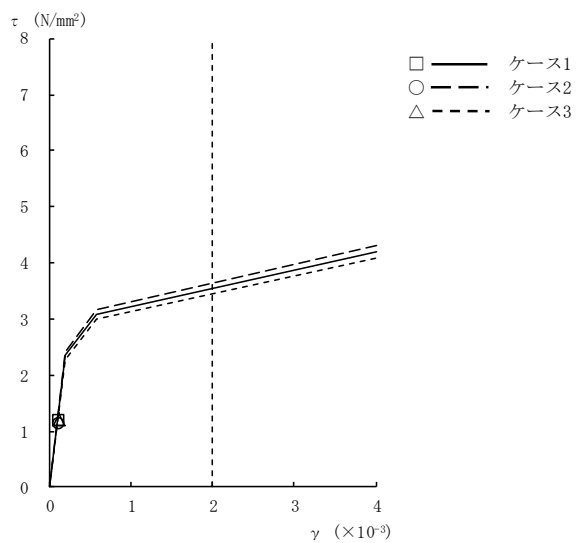
[b 軸]

図 2-91 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-3, NS 方向, 1F) (1/4)



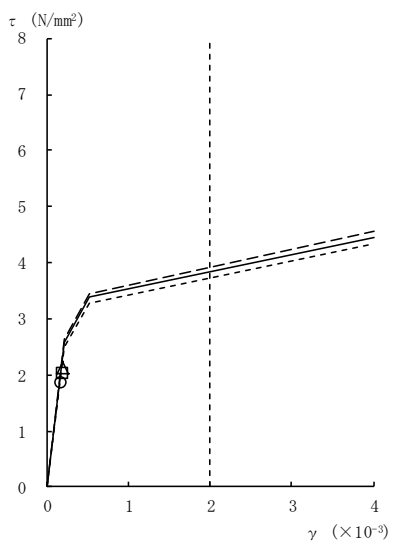
[b 軸]

図 2-91 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-3, NS 方向, B1F) (2/4)

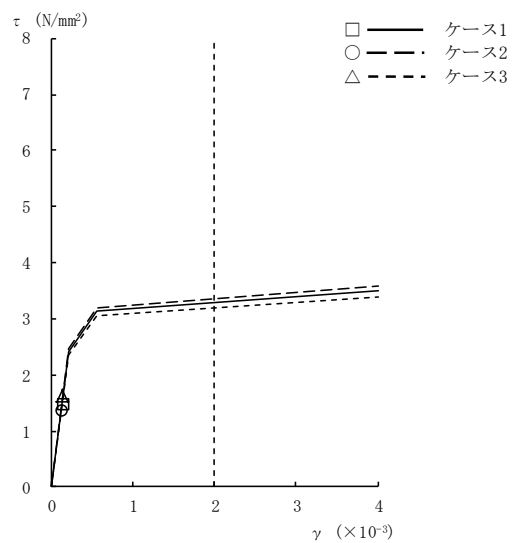


[b 軸]

図 2-91 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-3, NS 方向, MB2F) (3/4)

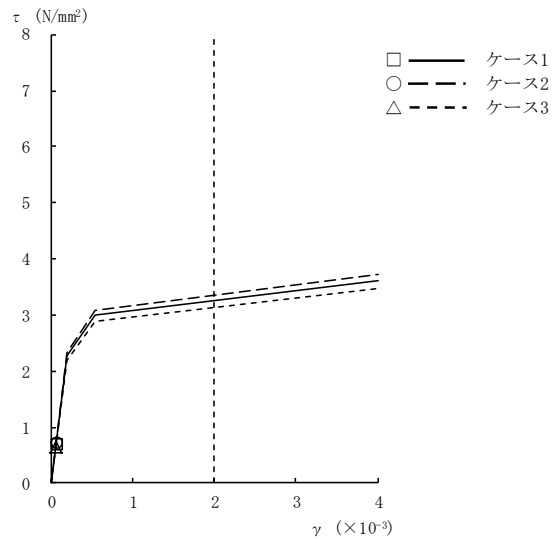


[a 軸]



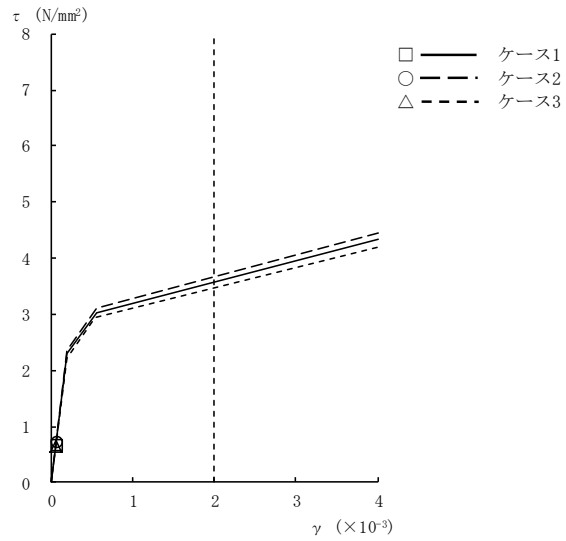
[b 軸]

図 2-91 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-3, NS 方向, B2F) (4/4)



[b 軸]

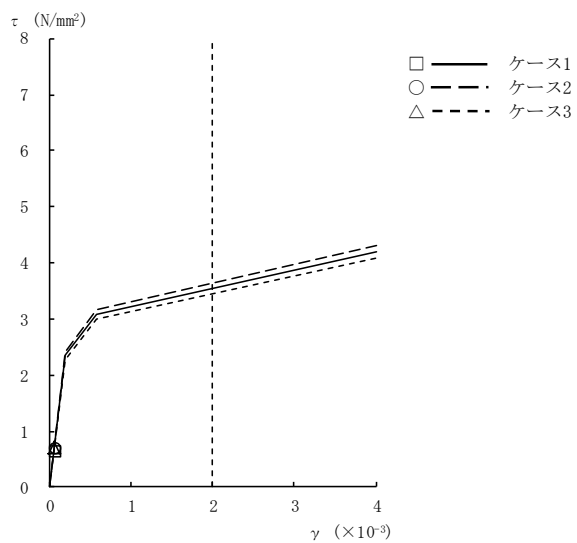
図 2-92 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-4, NS 方向, 1F) (1/4)



[b 軸]

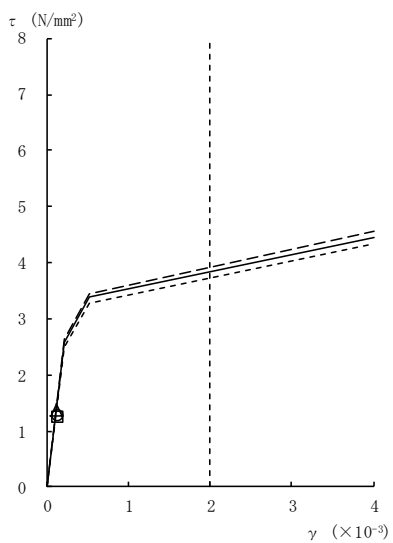
図 2-92 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-4, NS 方向, B1F) (2/4)



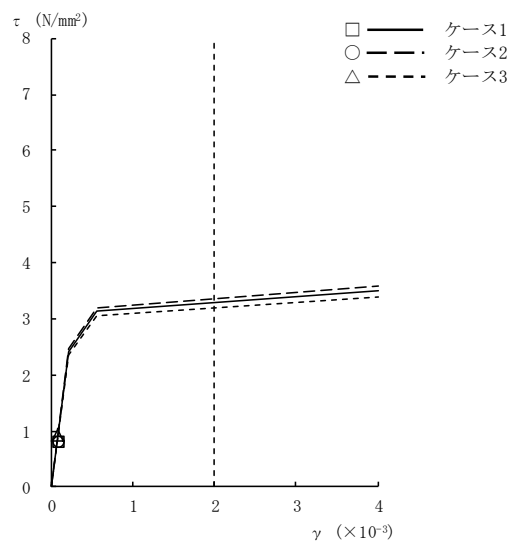


[b 軸]

図 2-92 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-4, NS 方向, MB2F) (3/4)

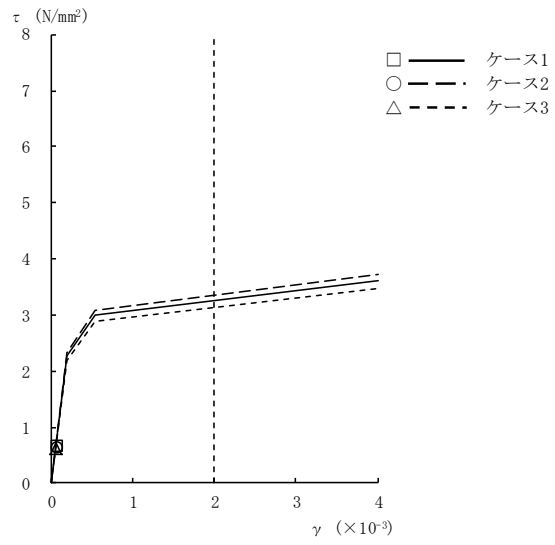


[a 軸]



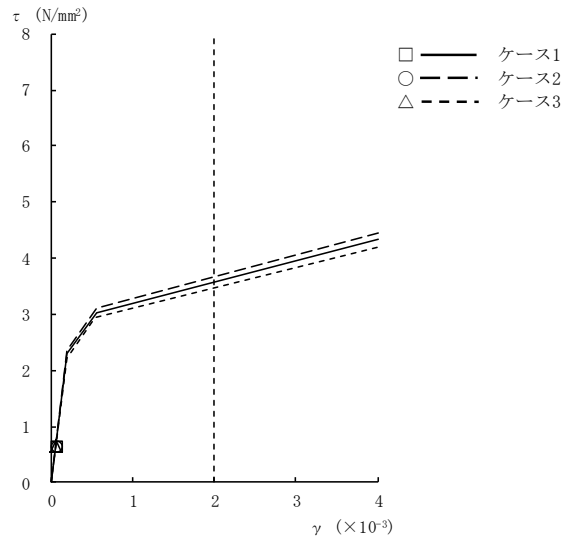
[b 軸]

図 2-92 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-4, NS 方向, B2F) (4/4)



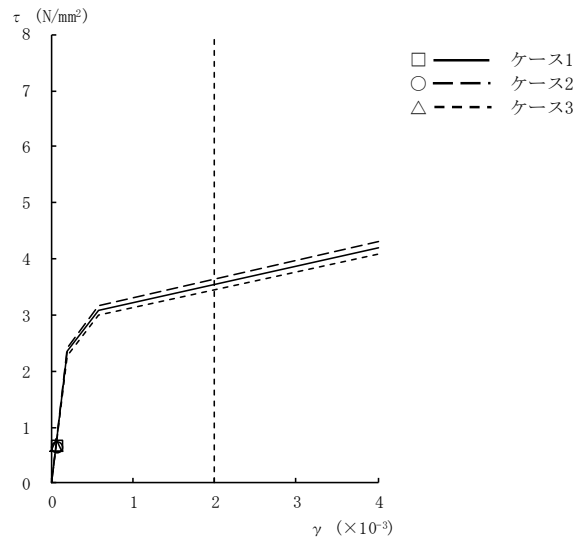
[b 軸]

図 2-93 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-5, NS 方向, 1F) (1/4)



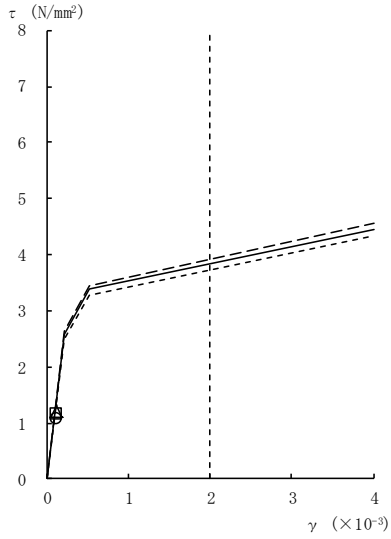
[b 軸]

図 2-93 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-5, NS 方向, B1F) (2/4)

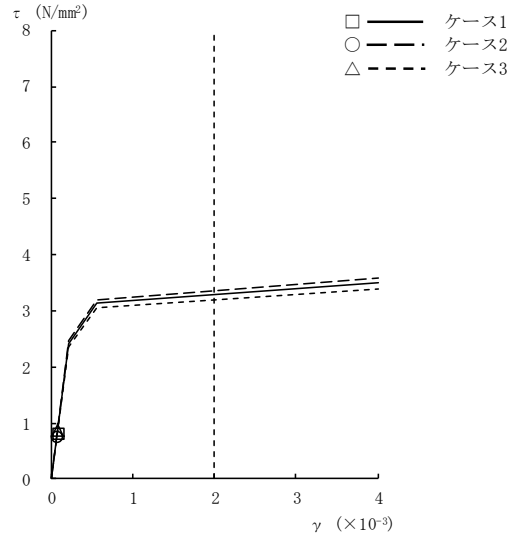


[b 軸]

図 2-93 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-5, NS 方向, MB2F) (3/4)

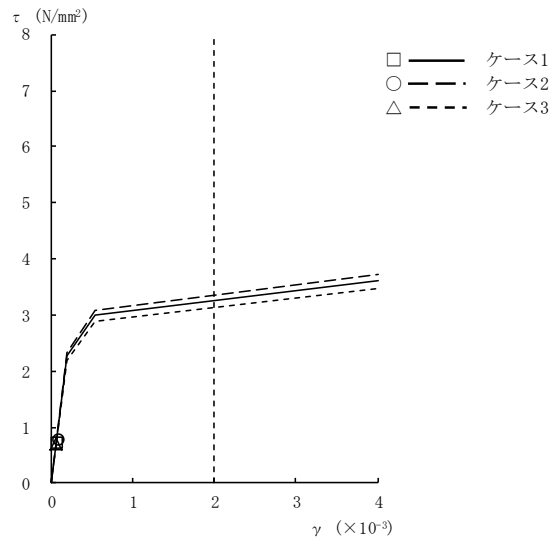


[a 軸]



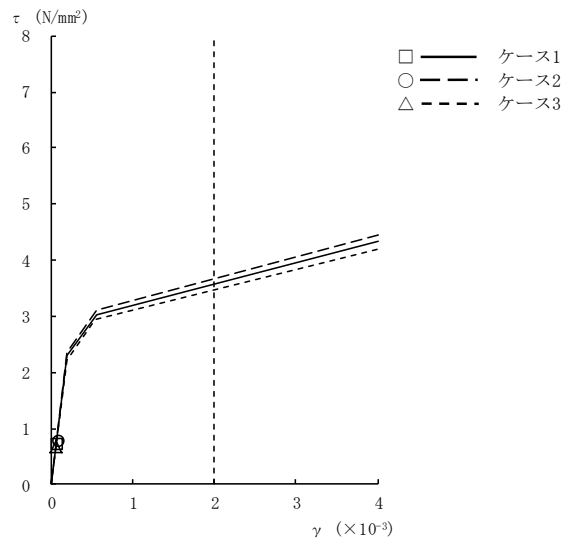
[b 軸]

図 2-93 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-5, NS 方向, B2F) (4/4)



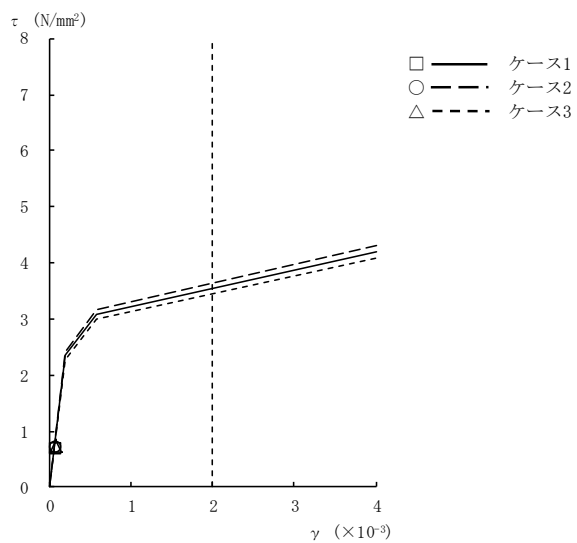
[b 軸]

図 2-94 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-6, NS 方向, 1F) (1/4)



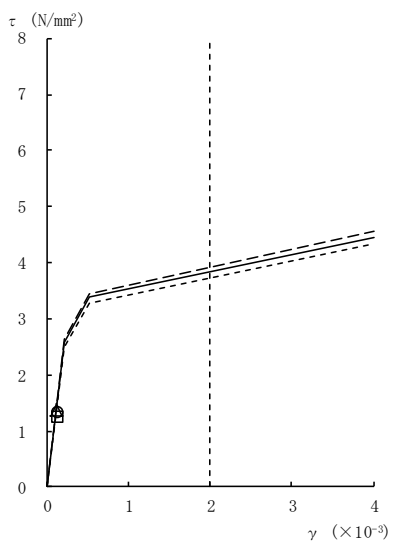
[b 軸]

図 2-94 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-6, NS 方向, B1F) (2/4)

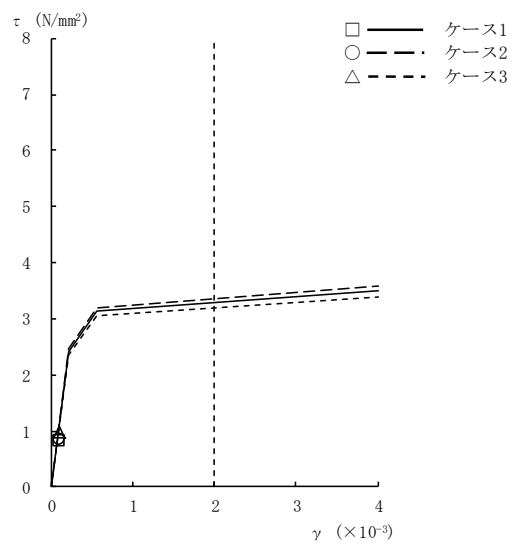


[b 軸]

図 2-94 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-6, NS 方向, MB2F) (3/4)

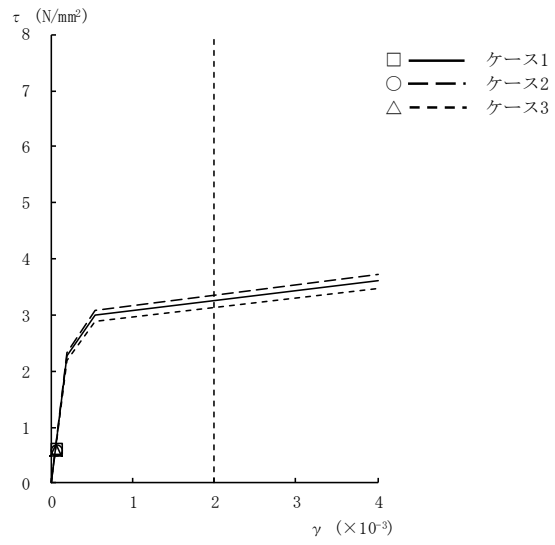


[a 軸]



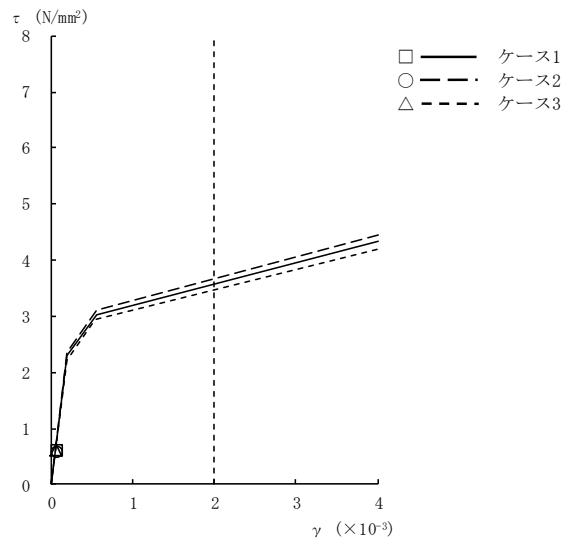
[b 軸]

図 2-94 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-6, NS 方向, B2F) (4/4)



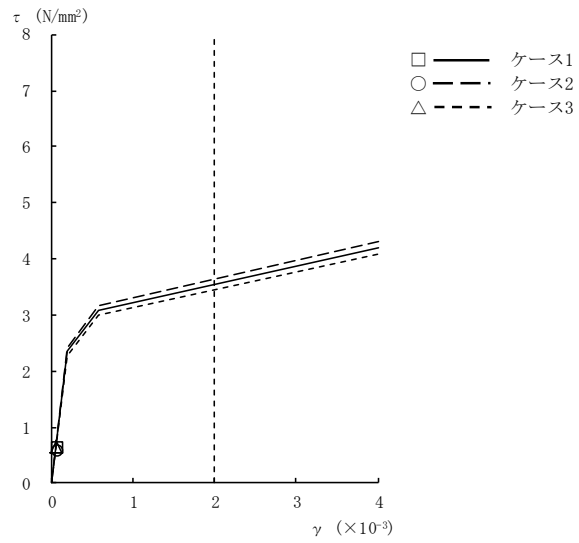
[b 軸]

図 2-95  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-7, NS 方向, 1F) (1/4)



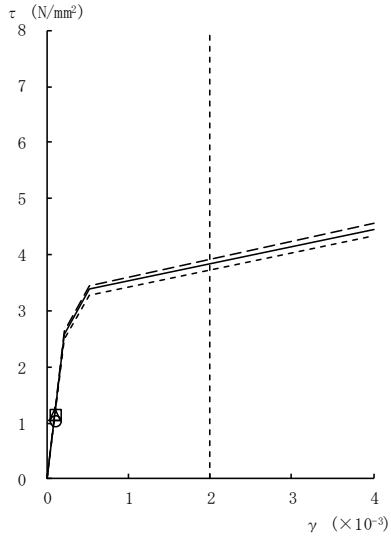
[b 軸]

図 2-95  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-7, NS 方向, B1F) (2/4)

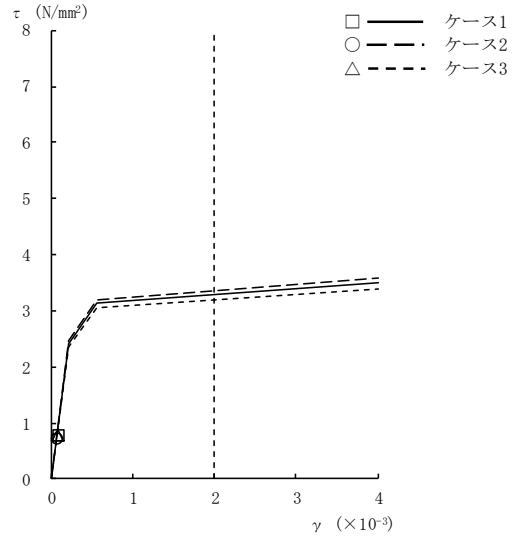


[b 軸]

図 2-95 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-7, NS 方向, MB2F) (3/4)

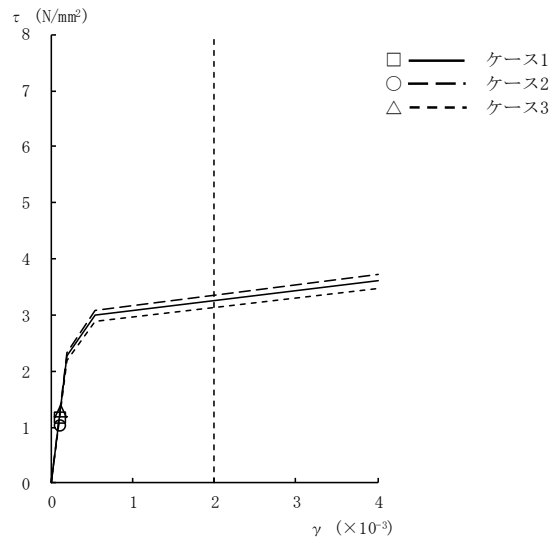


[a 軸]



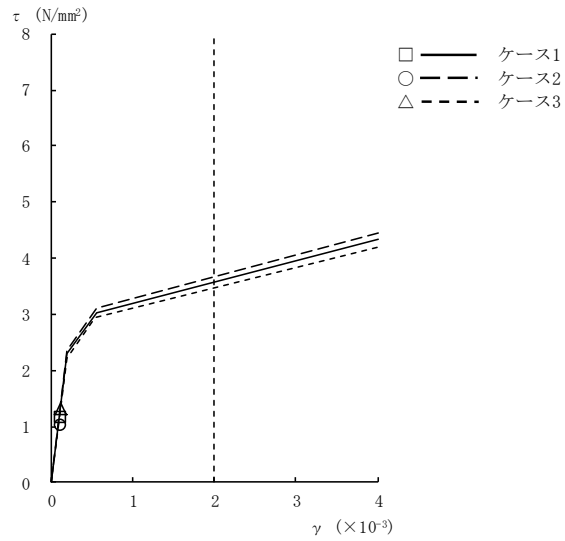
[b 軸]

図 2-95 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-7, NS 方向, B2F) (4/4)



[b 軸]

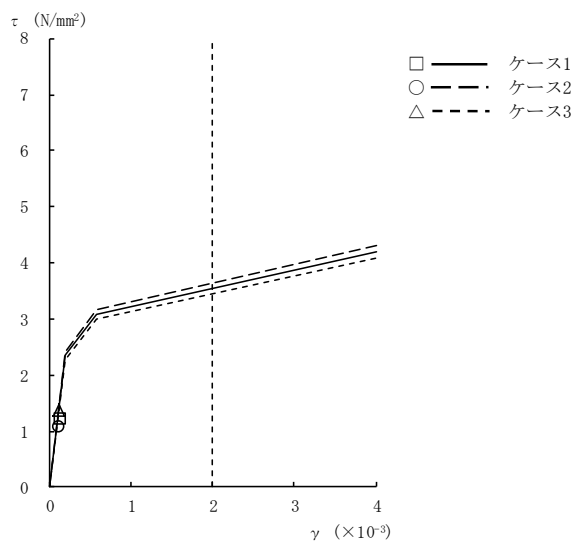
図 2-96 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-8, NS 方向, 1F) (1/4)



[b 軸]

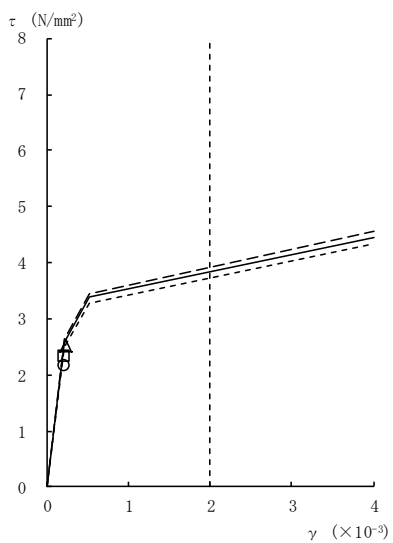
図 2-96 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-8, NS 方向, B1F) (2/4)



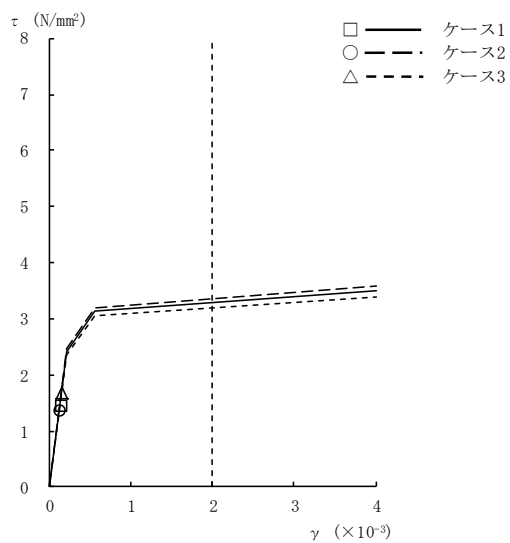


[b 軸]

図 2-96 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-8, NS 方向, MB2F) (3/4)

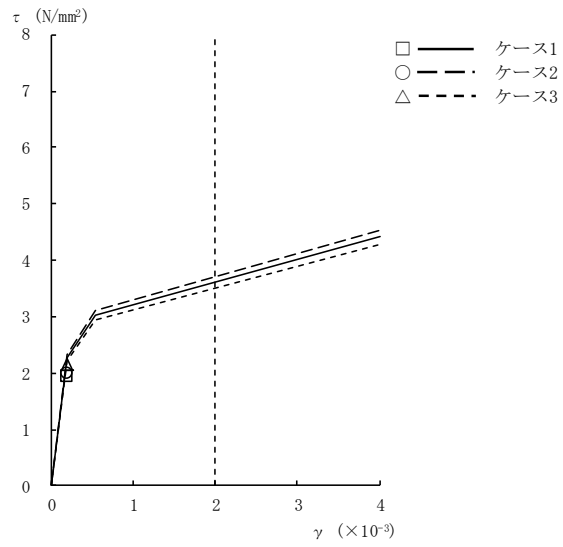


[a 軸]



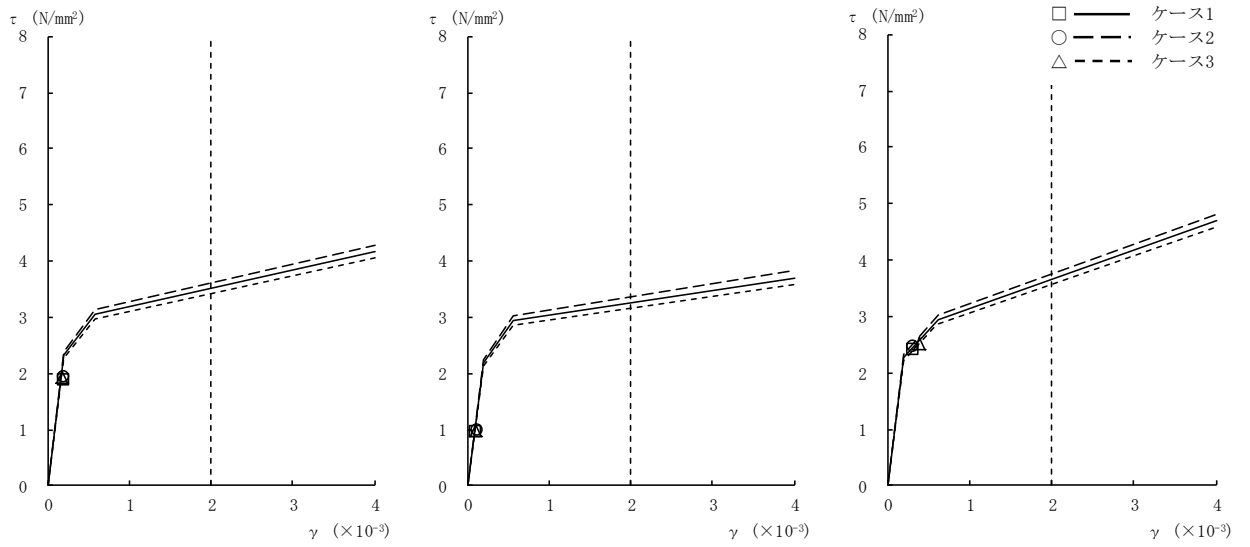
[b 軸]

図 2-96 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-8, NS 方向, B2F) (4/4)



[h 軸]

図 2-97 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-1, EW 方向, 1F) (1/4)



[a 軸]

[e 軸]

[h 軸]

図 2-97 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-1, EW 方向, B1F) (2/4)

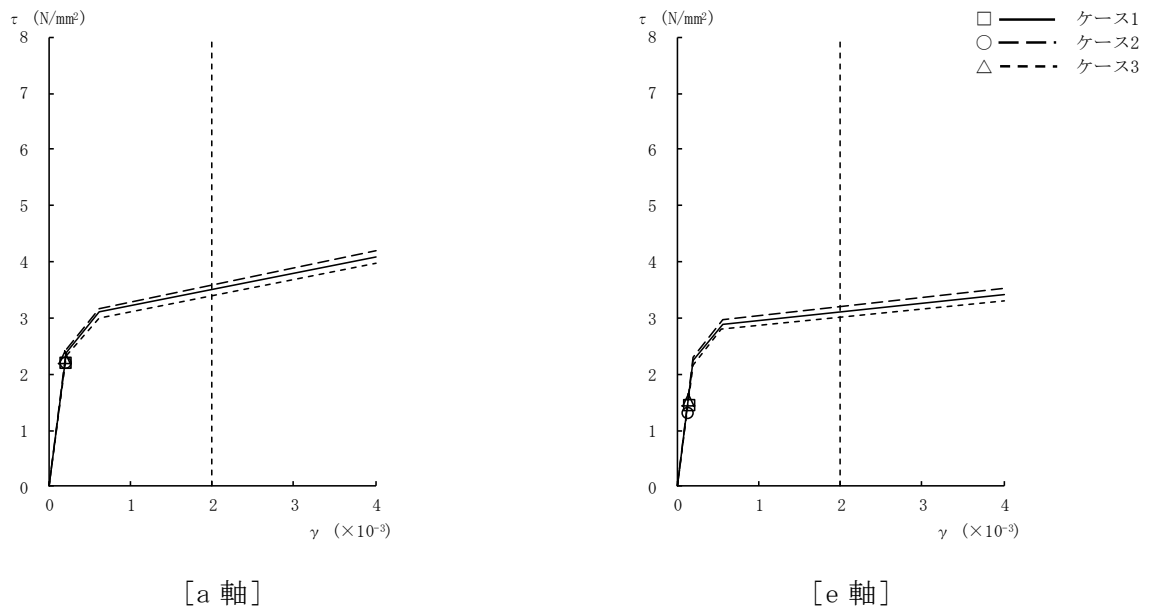


図 2-97  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-1, EW 方向, MB2F) (3/4)

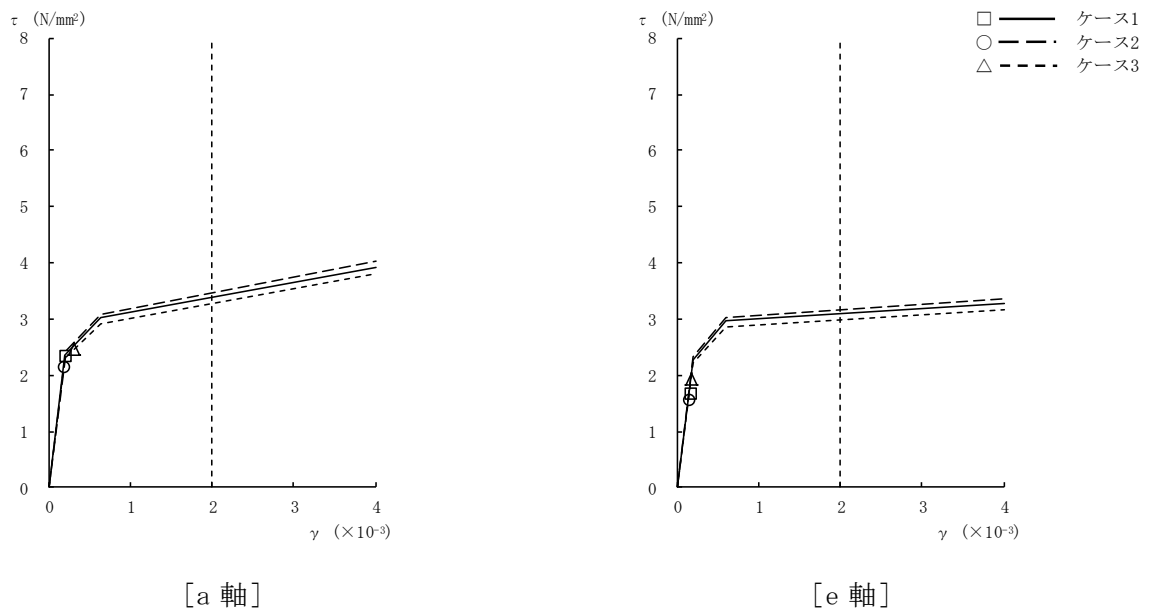
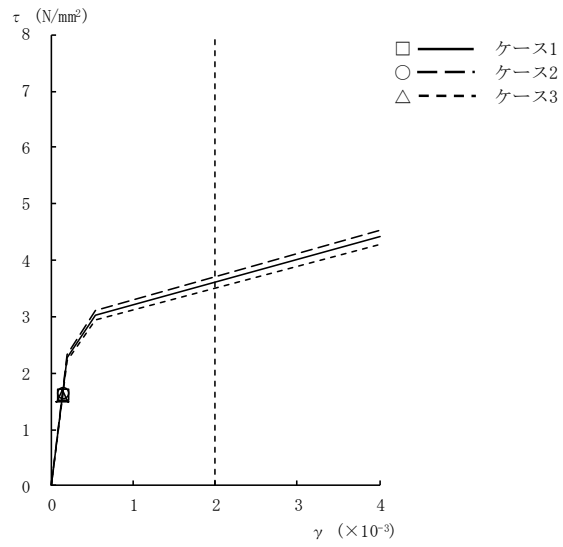
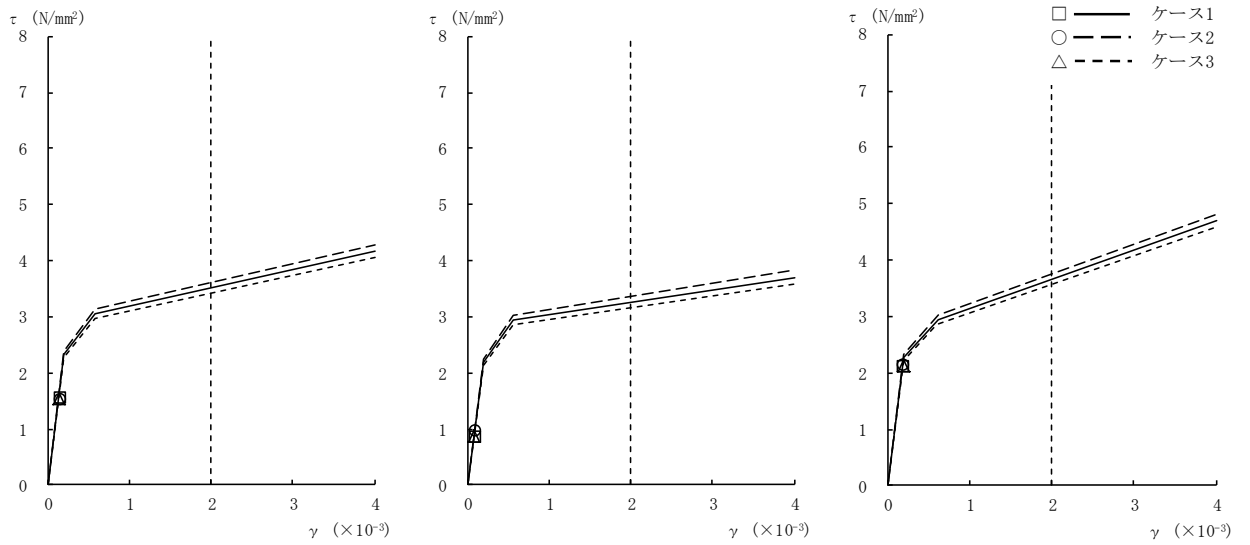


図 2-97  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-1, EW 方向, B2F) (4/4)



[h 軸]

図 2-98 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-2, EW 方向, 1F) (1/4)



[a 軸]

[e 軸]

[h 軸]

図 2-98 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-2, EW 方向, B1F) (2/4)

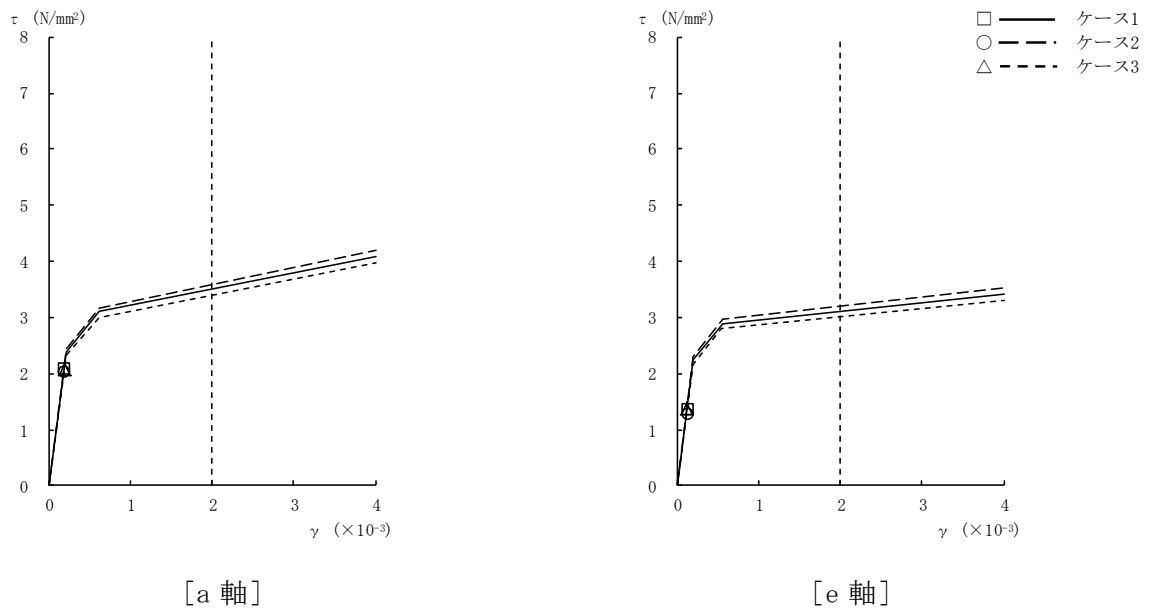


図 2-98  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-2, EW 方向, MB2F) (3/4)

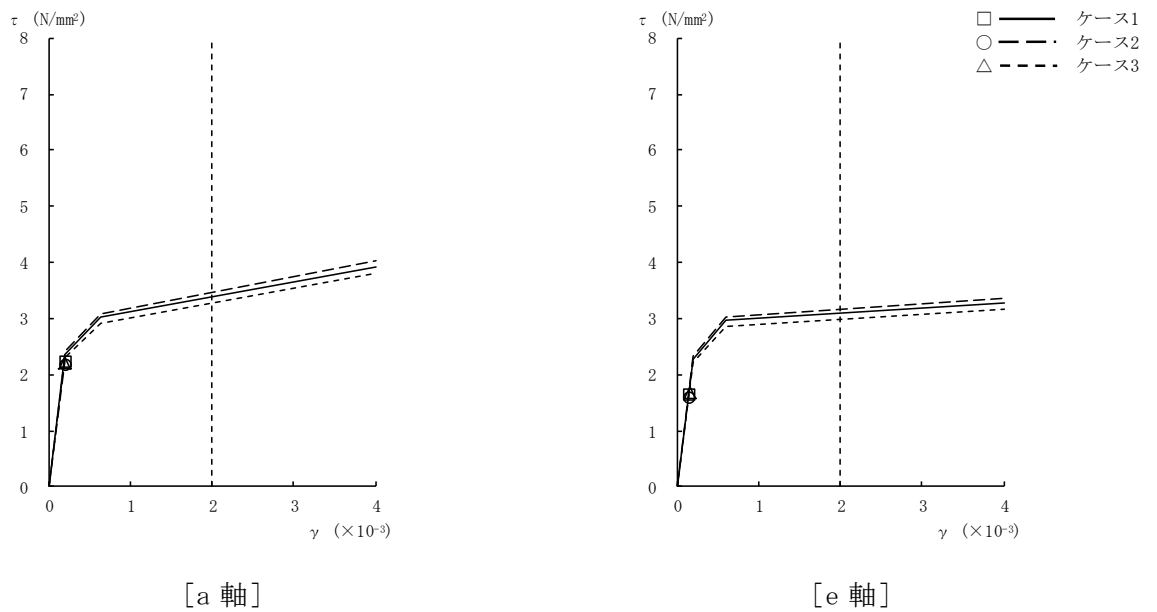
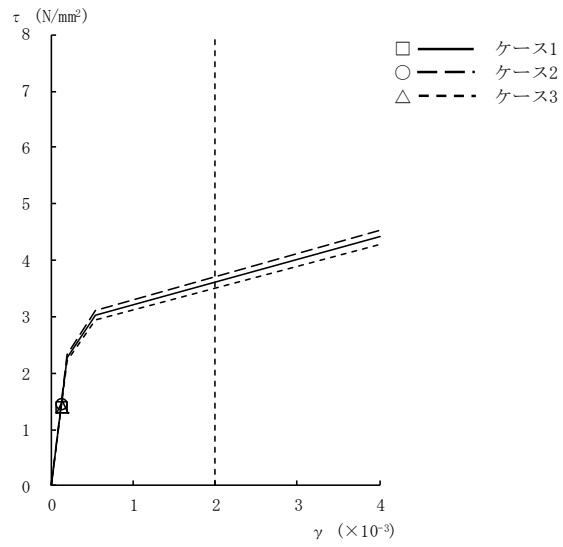
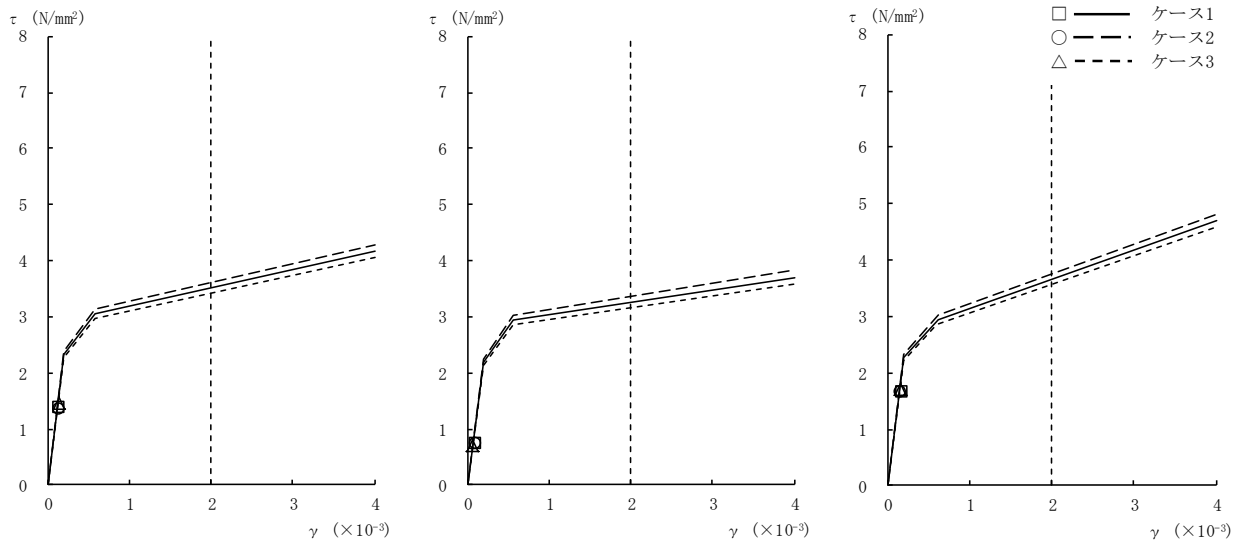


図 2-98  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-2, EW 方向, B2F) (4/4)



[h 軸]

図 2-99 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-3, EW 方向, 1F) (1/4)



[a 軸]

[e 軸]

[h 軸]

図 2-99 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-3, EW 方向, B1F) (2/4)

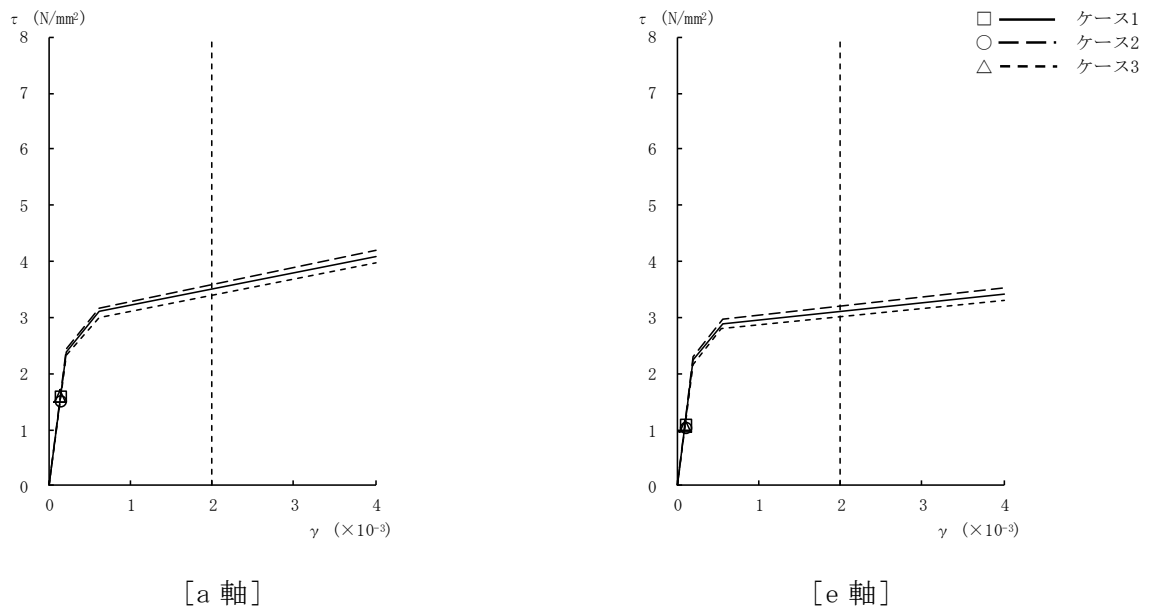


図 2-99  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-3, EW 方向, MB2F) (3/4)

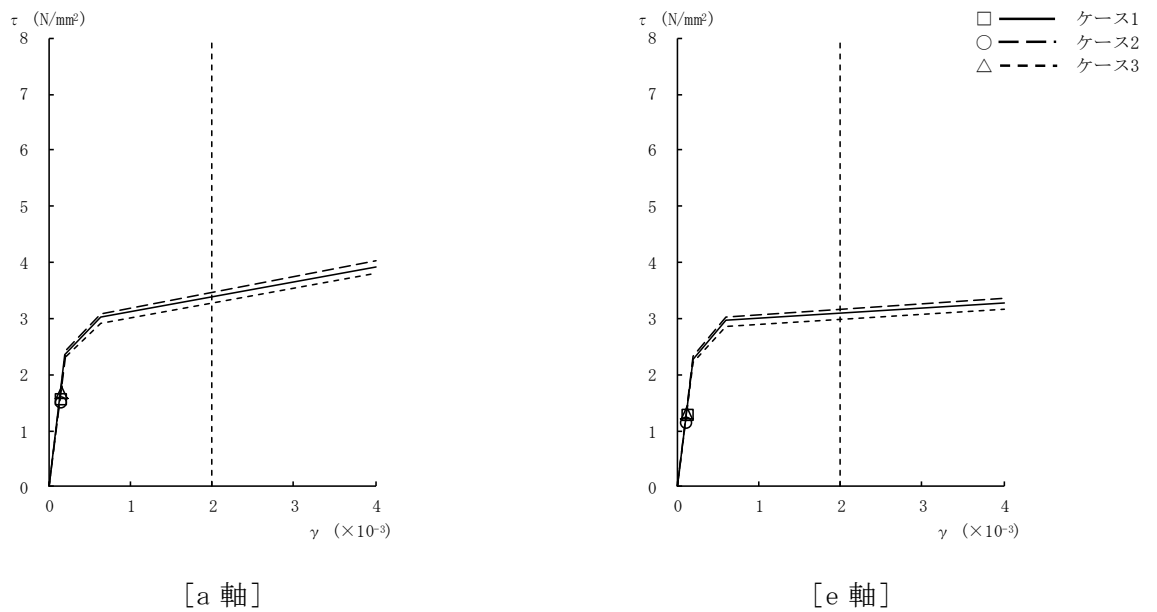
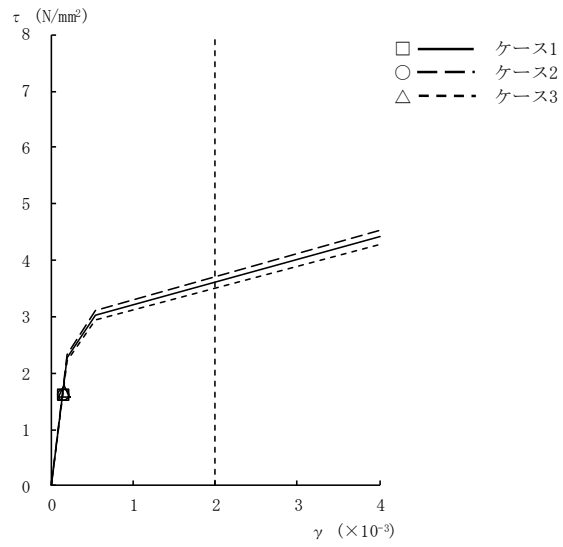
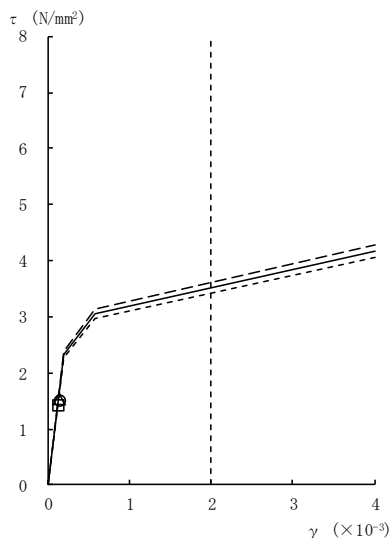


図 2-99  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-3, EW 方向, B2F) (4/4)

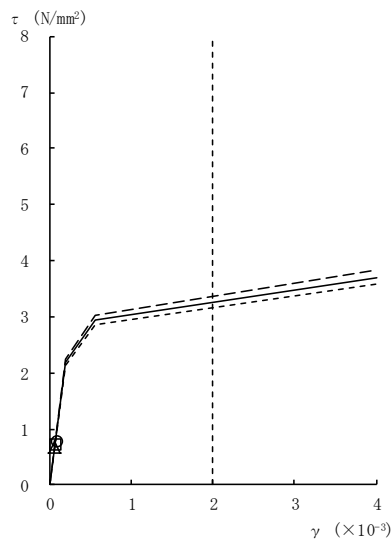


[h 軸]

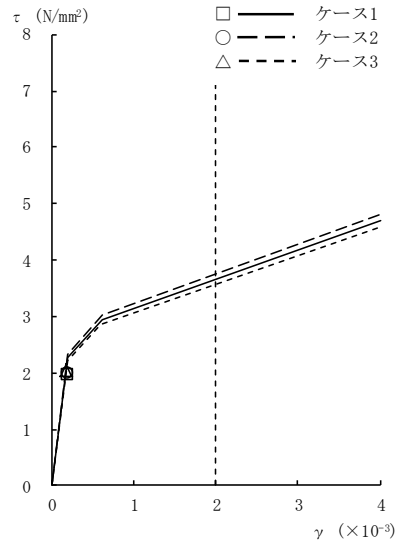
図 2-100 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-4, EW 方向, 1F) (1/4)



[a 軸]



[e 軸]



[h 軸]

図 2-100 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-4, EW 方向, B1F) (2/4)



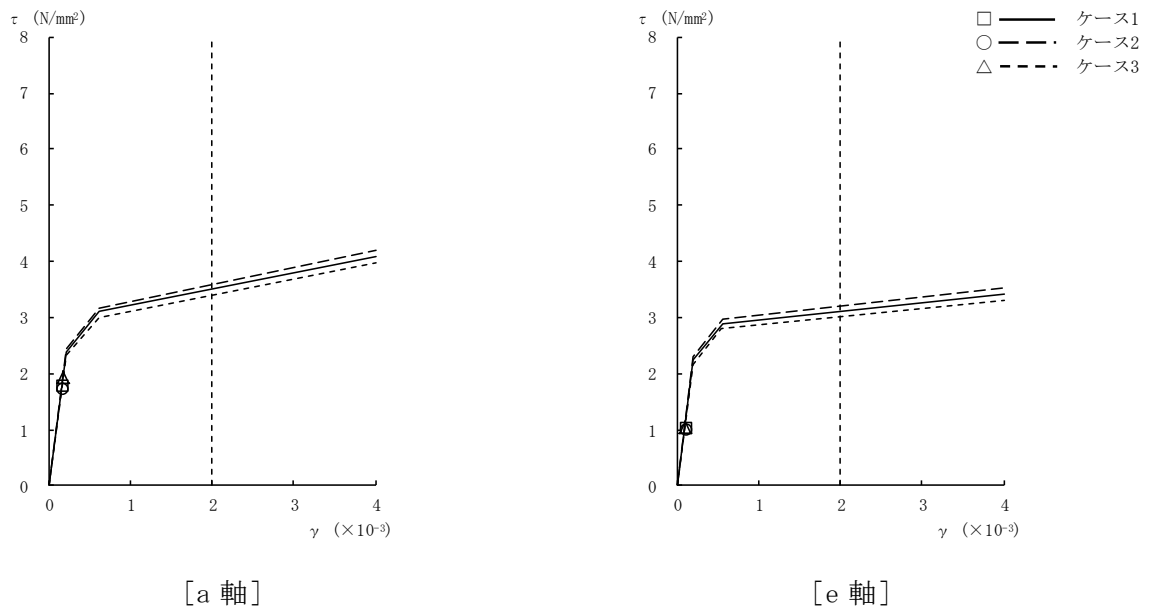


図 2-100  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-4, EW 方向, MB2F) (3/4)

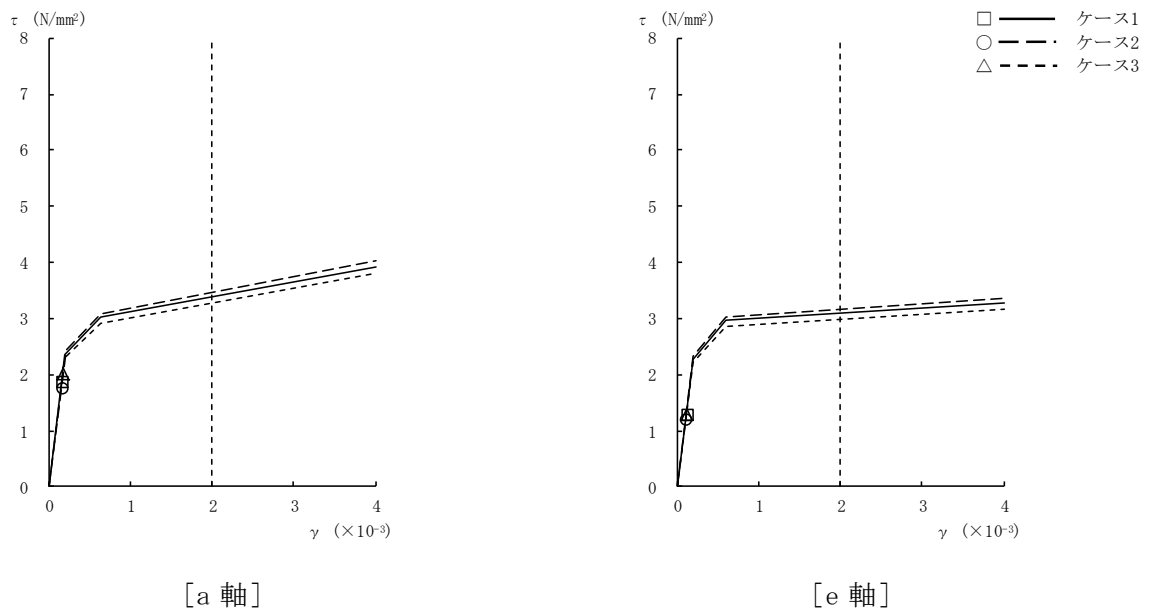
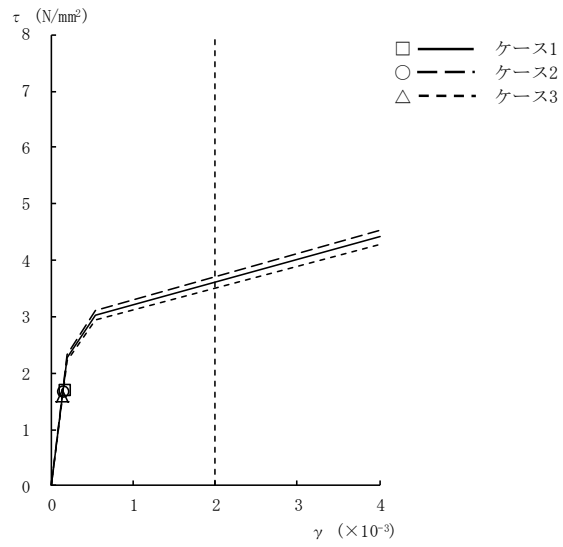
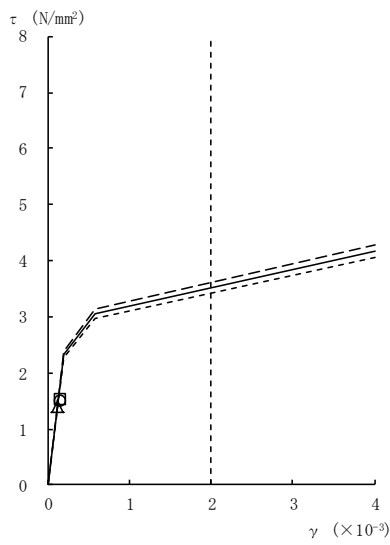


図 2-100  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-4, EW 方向, B2F) (4/4)

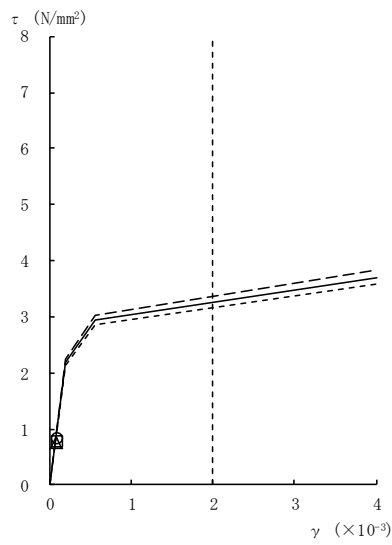


[h 軸]

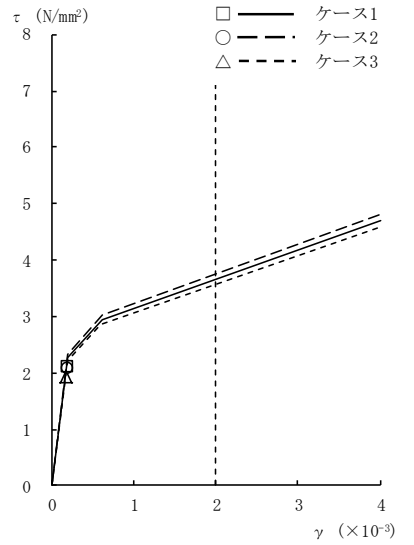
図 2-101 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-5, EW 方向, 1F) (1/4)



[a 軸]



[e 軸]



[h 軸]

図 2-101 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-5, EW 方向, B1F) (2/4)

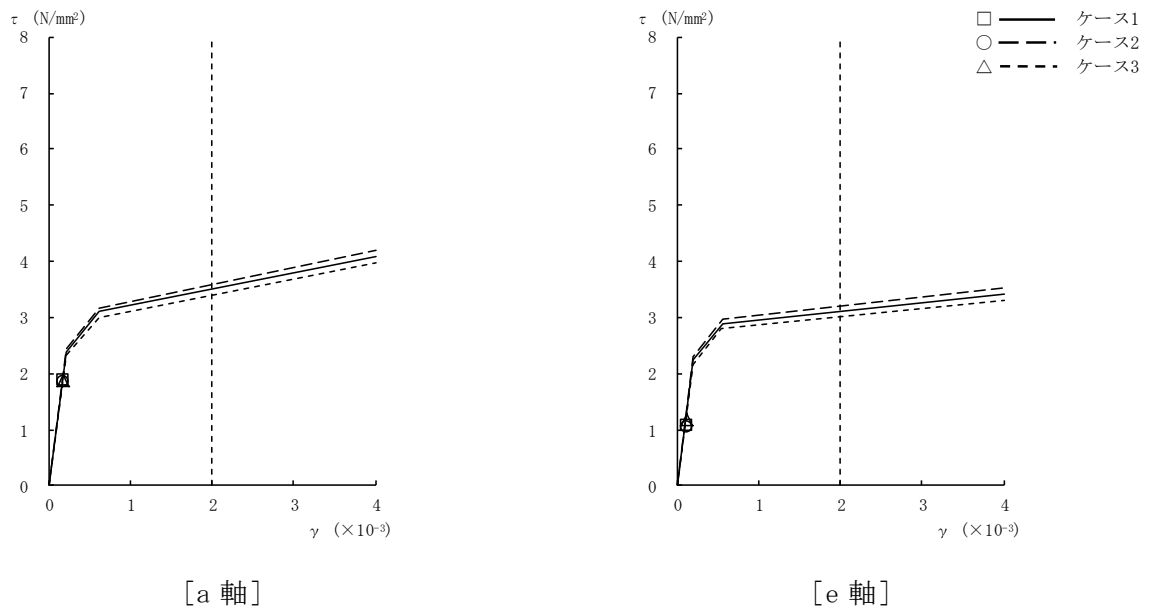


図 2-101  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-5, EW 方向, MB2F) (3/4)

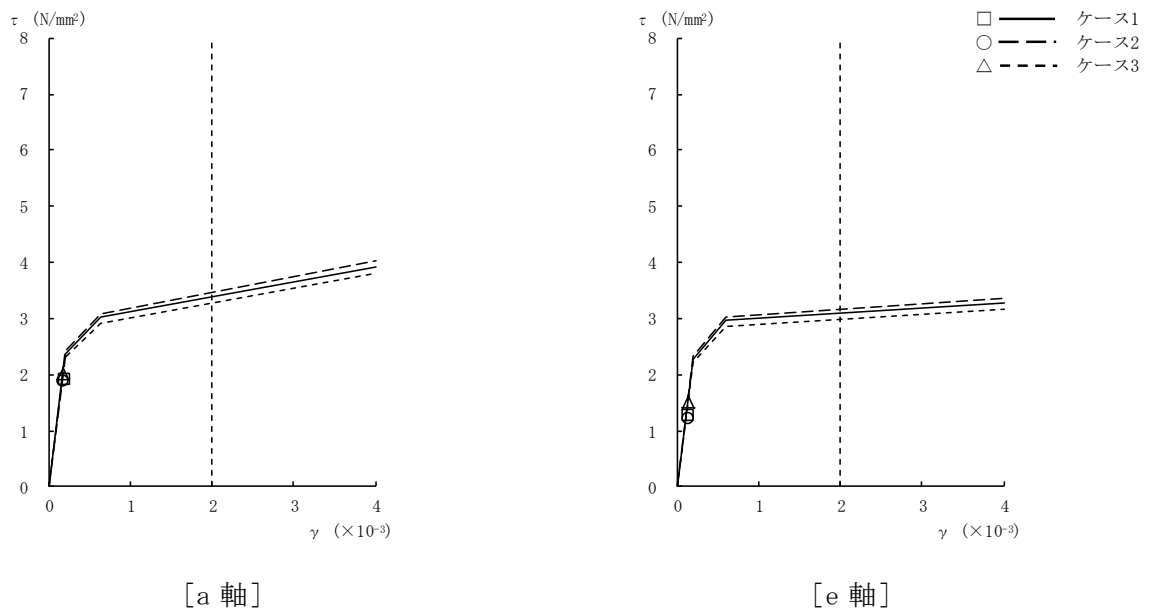
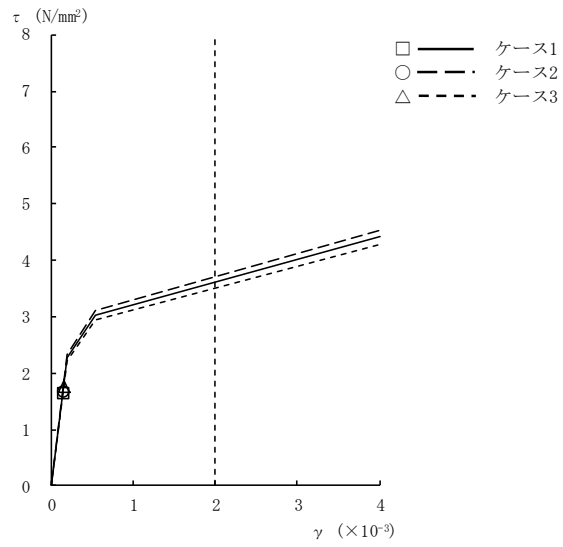
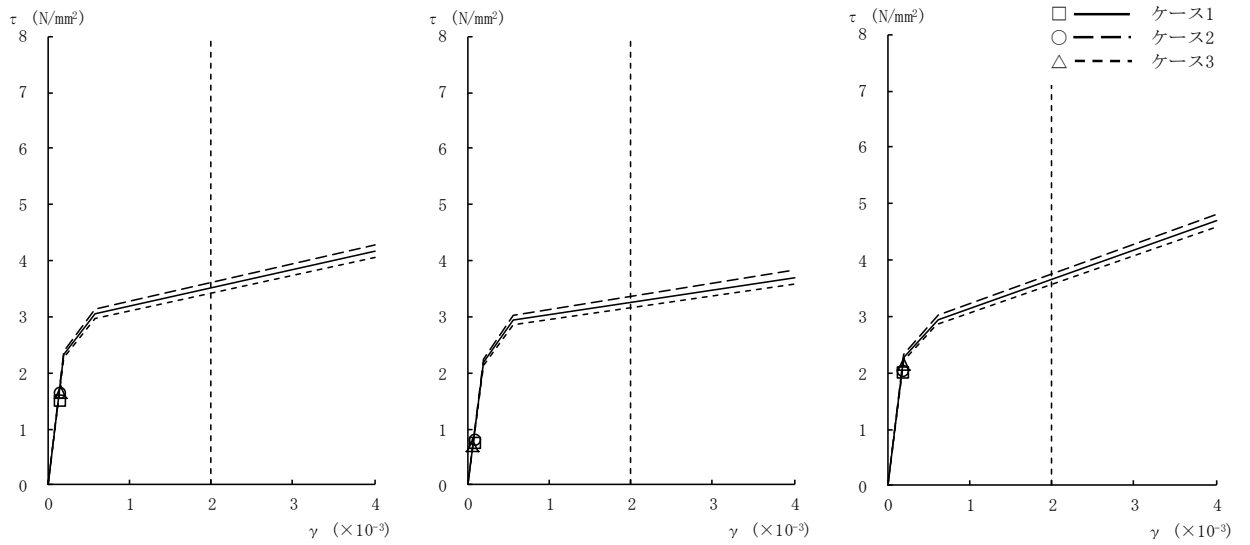


図 2-101  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-5, EW 方向, B2F) (4/4)



[h 軸]

図 2-102 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-6, EW 方向, 1F) (1/4)



[a 軸]

[e 軸]

[h 軸]

図 2-102 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-6, EW 方向, B1F) (2/4)

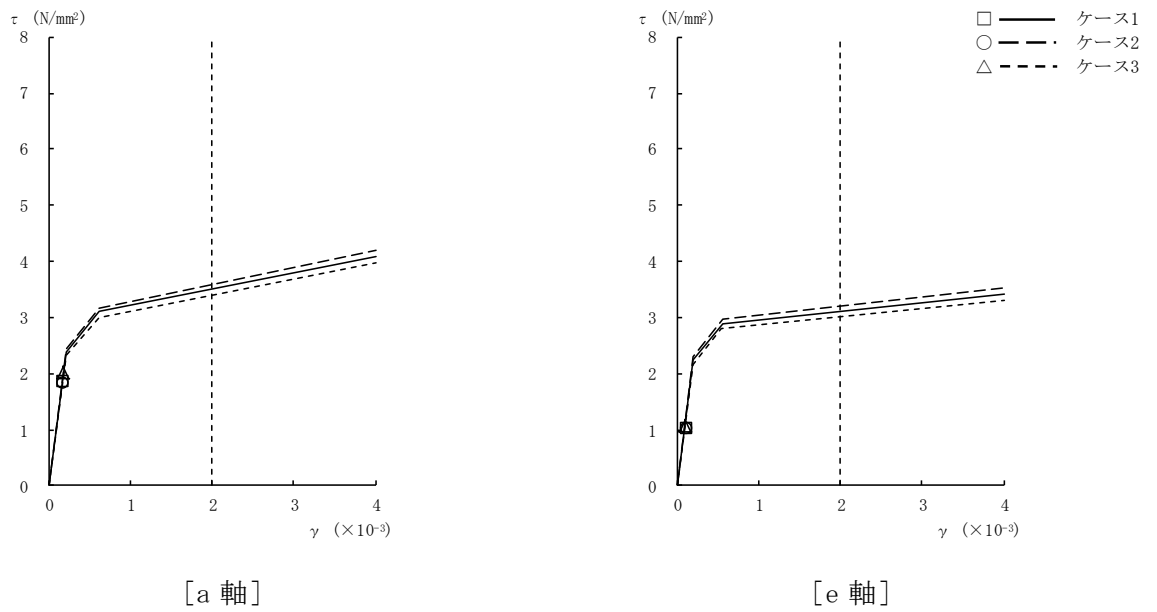


図 2-102  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-6, EW 方向, MB2F) (3/4)

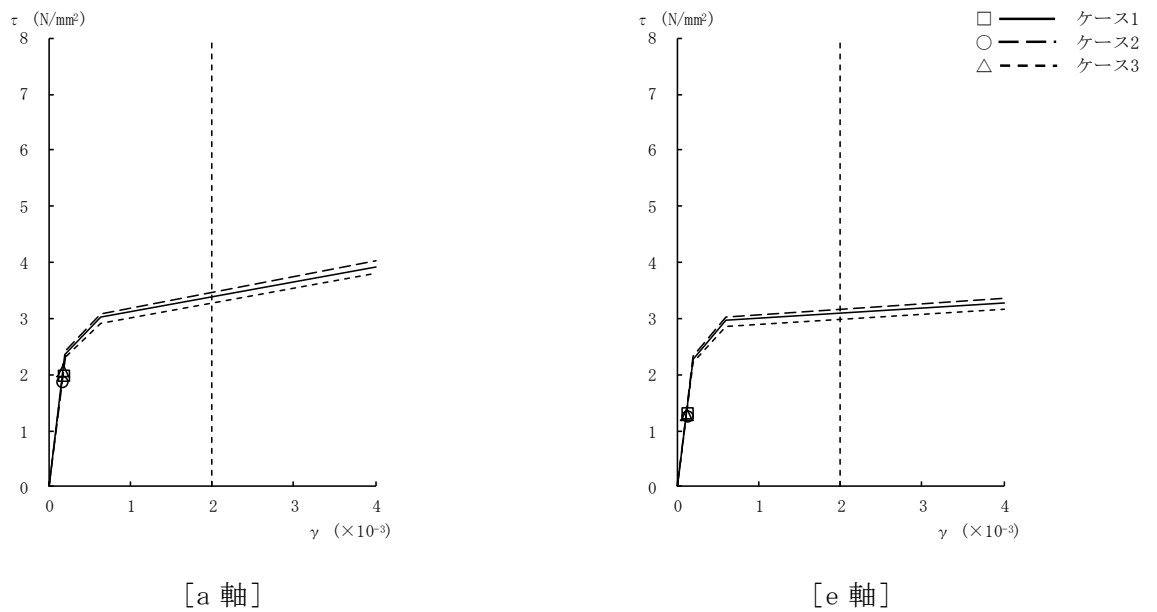
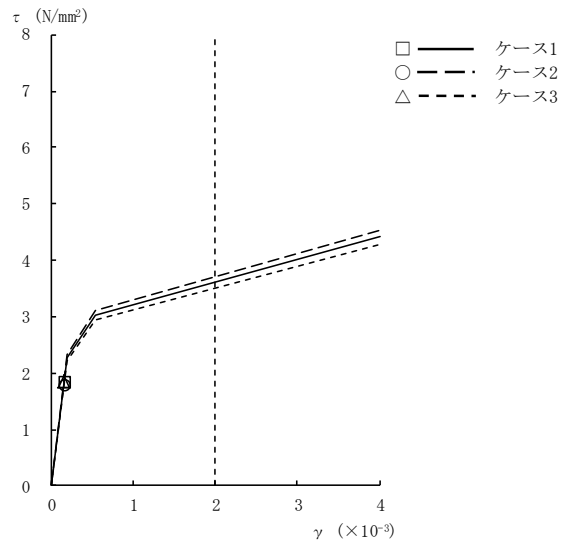
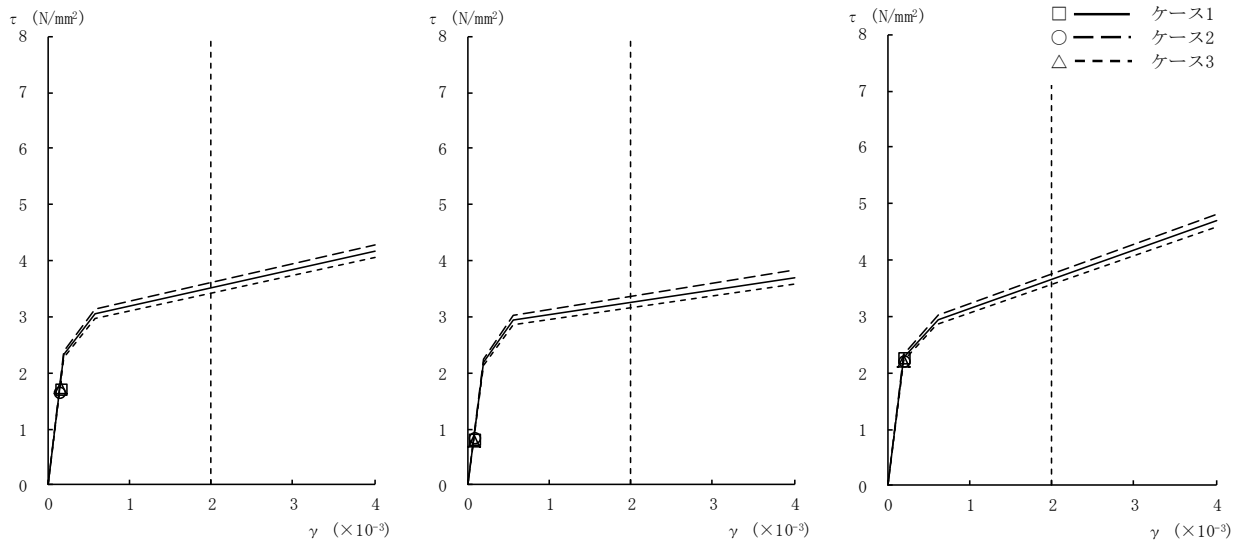


図 2-102  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-6, EW 方向, B2F) (4/4)



[h 軸]

図 2-103 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-7, EW 方向, 1F) (1/4)



[a 軸]

[e 軸]

[h 軸]

図 2-103 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-7, EW 方向, B1F) (2/4)

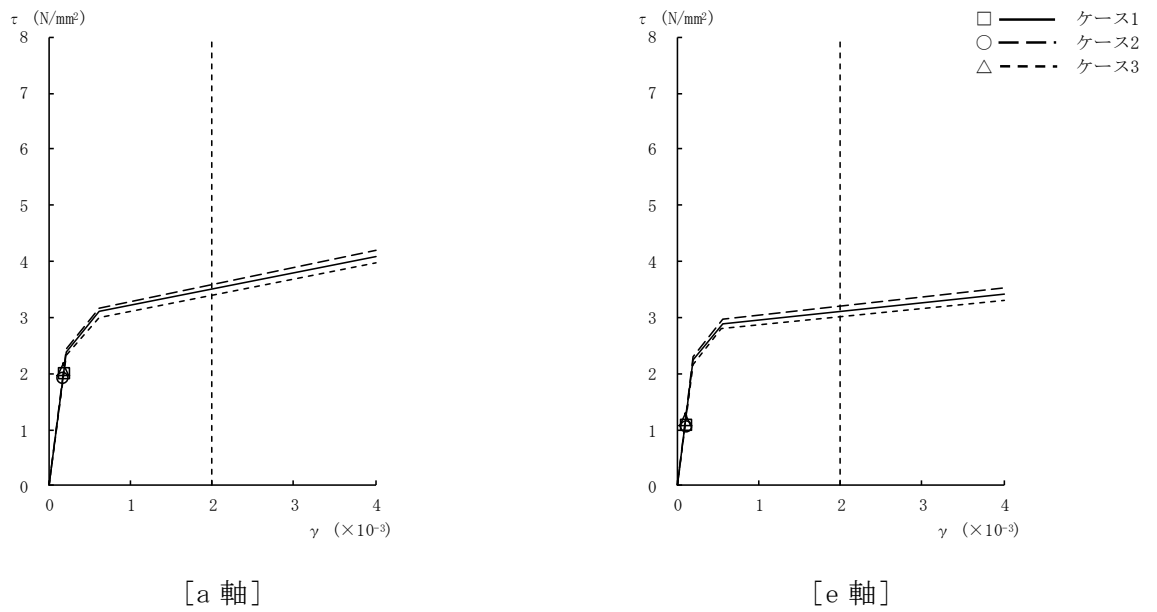


図 2-103  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-7, EW 方向, MB2F) (3/4)

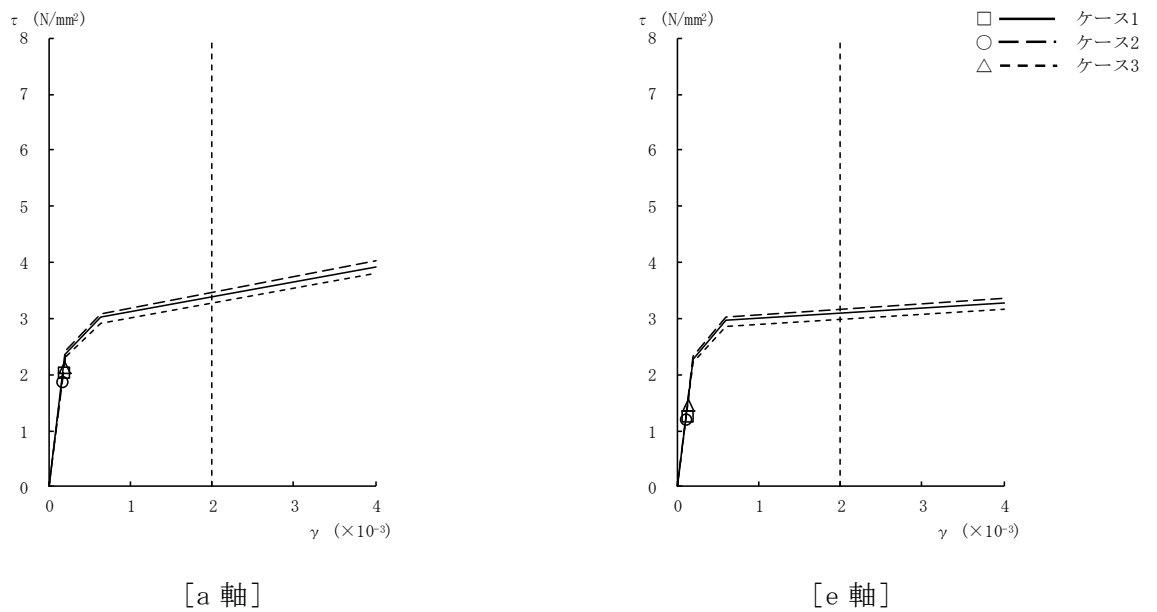
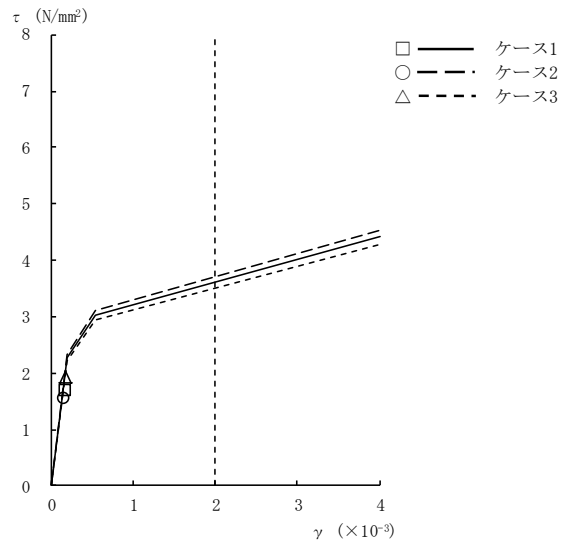
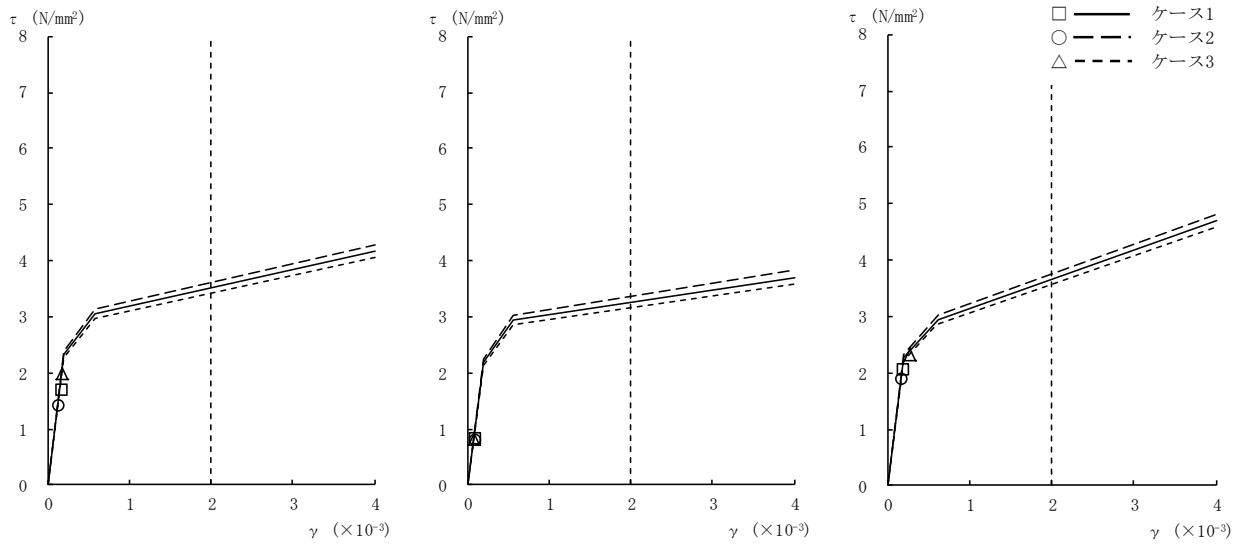


図 2-103  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-7, EW 方向, B2F) (4/4)



[h 軸]

図 2-104 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-8, EW 方向, 1F) (1/4)



[a 軸]

[e 軸]

[h 軸]

図 2-104 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-8, EW 方向, B1F) (2/4)



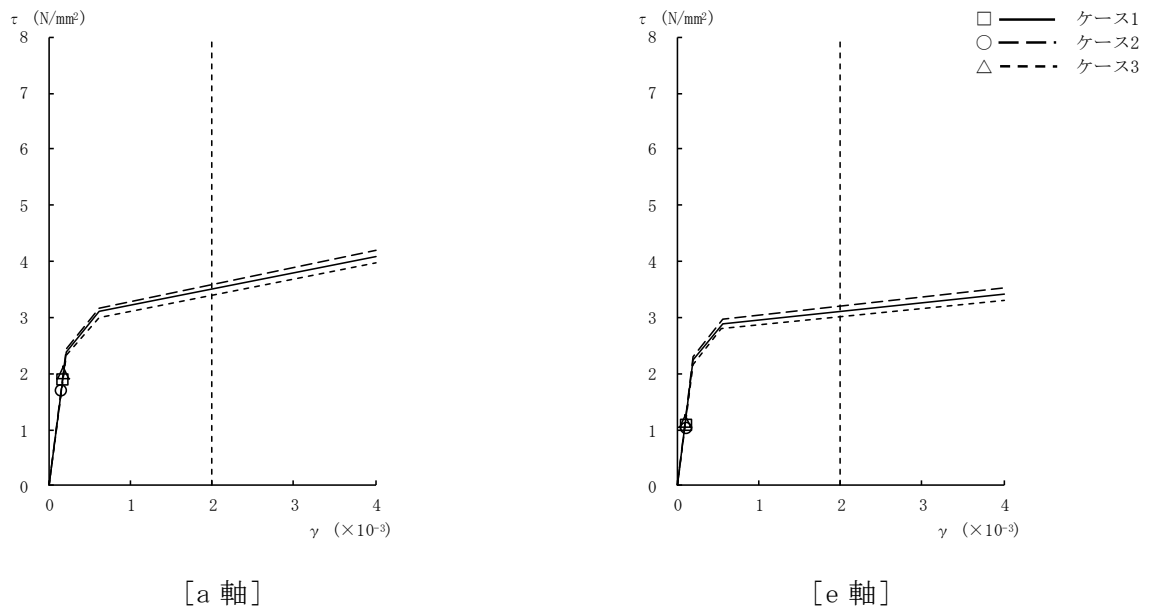


図 2-104  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-8, EW 方向, MB2F) (3/4)

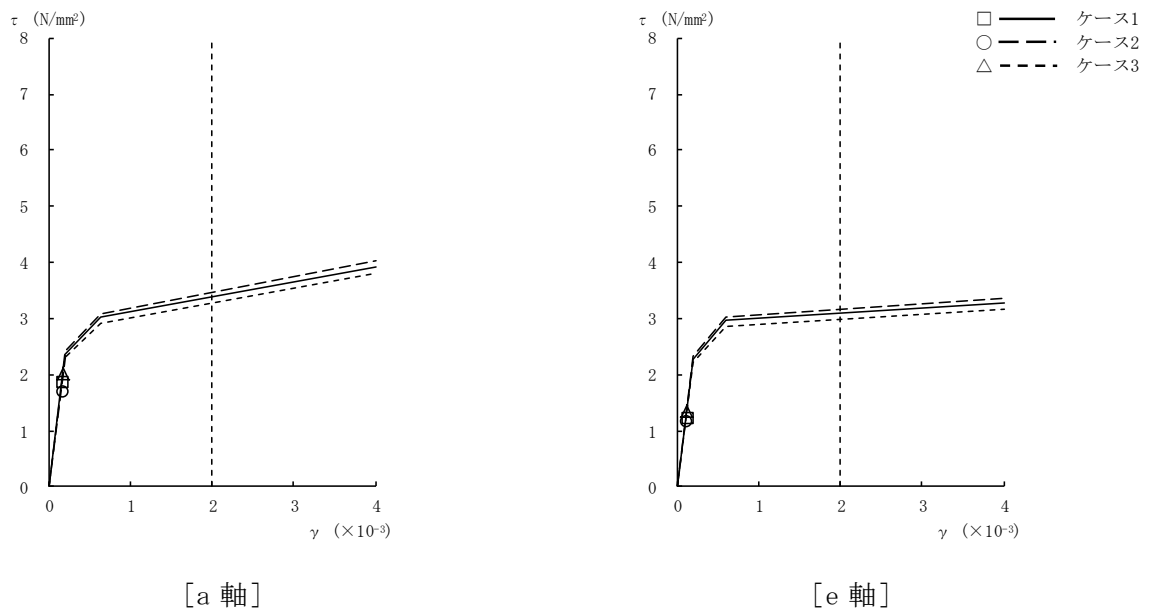


図 2-104  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-8, EW 方向, B2F) (4/4)

表 2-89 地震応答解析結果に基づく接地率 (ケース 1)

(a) NS 方向

基準地震動 $S_s$	最大接地圧 ( $\text{kN/m}^2$ )	最大転倒モーメント ( $\times 10^6 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )	最小接地率 (%)
Ss-1	738	38.2	100.0
Ss-2	636	29.5	100.0
Ss-3	628	28.1	100.0
Ss-4	545	20.2	100.0
Ss-5	524	17.2	100.0
Ss-6	554	20.9	100.0
Ss-7	511	16.0	100.0
Ss-8	647	34.6	100.0

(b) EW 方向

基準地震動 $S_s$	最大接地圧 ( $\text{kN/m}^2$ )	最大転倒モーメント ( $\times 10^6 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )	最小接地率 (%)
Ss-1	718	31.5	100.0
Ss-2	669	28.5	100.0
Ss-3	647	26.9	100.0
Ss-4	620	25.4	100.0
Ss-5	651	29.1	100.0
Ss-6	633	26.5	100.0
Ss-7	675	31.3	100.0
Ss-8	659	31.4	100.0

表 2-90 地震応答解析結果に基づく接地率 (ケース 2)

(a) NS 方向

基準地震動 S <sub>s</sub>	最大接地圧 (kN/m <sup>2</sup> )	最大転倒モーメント (×10 <sup>6</sup> kN・m)	最小接地率 (%)
S <sub>s</sub> -1	700	33.6	100.0
S <sub>s</sub> -2	625	28.2	100.0
S <sub>s</sub> -3	612	26.5	100.0
S <sub>s</sub> -4	552	21.6	100.0
S <sub>s</sub> -5	513	16.4	100.0
S <sub>s</sub> -6	564	22.6	100.0
S <sub>s</sub> -7	499	15.0	100.0
S <sub>s</sub> -8	619	31.5	100.0

(b) EW 方向

基準地震動 S <sub>s</sub>	最大接地圧 (kN/m <sup>2</sup> )	最大転倒モーメント (×10 <sup>6</sup> kN・m)	最小接地率 (%)
S <sub>s</sub> -1	721	32.0	100.0
S <sub>s</sub> -2	669	28.5	100.0
S <sub>s</sub> -3	630	25.9	100.0
S <sub>s</sub> -4	618	25.7	100.0
S <sub>s</sub> -5	638	28.3	100.0
S <sub>s</sub> -6	634	26.7	100.0
S <sub>s</sub> -7	657	29.8	100.0
S <sub>s</sub> -8	633	28.7	100.0

表 2-91 地震応答解析結果に基づく接地率（ケース 3）

(a) NS 方向

基準地震動 $S_s$	最大接地圧 ( $\text{kN/m}^2$ )	最大転倒モーメント ( $\times 10^6 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )	最小接地率 (%)
S <sub>s</sub> -1	739	37.7	100.0
S <sub>s</sub> -2	641	30.2	100.0
S <sub>s</sub> -3	652	30.1	100.0
S <sub>s</sub> -4	544	19.2	100.0
S <sub>s</sub> -5	527	18.3	100.0
S <sub>s</sub> -6	554	20.1	100.0
S <sub>s</sub> -7	516	16.4	100.0
S <sub>s</sub> -8	674	38.3	100.0

(b) EW 方向

基準地震動 $S_s$	最大接地圧 ( $\text{kN/m}^2$ )	最大転倒モーメント ( $\times 10^6 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )	最小接地率 (%)
S <sub>s</sub> -1	744	34.5	100.0
S <sub>s</sub> -2	669	29.2	100.0
S <sub>s</sub> -3	658	28.3	100.0
S <sub>s</sub> -4	642	27.1	100.0
S <sub>s</sub> -5	651	28.4	100.0
S <sub>s</sub> -6	655	28.2	100.0
S <sub>s</sub> -7	691	32.2	100.0
S <sub>s</sub> -8	683	34.3	100.0

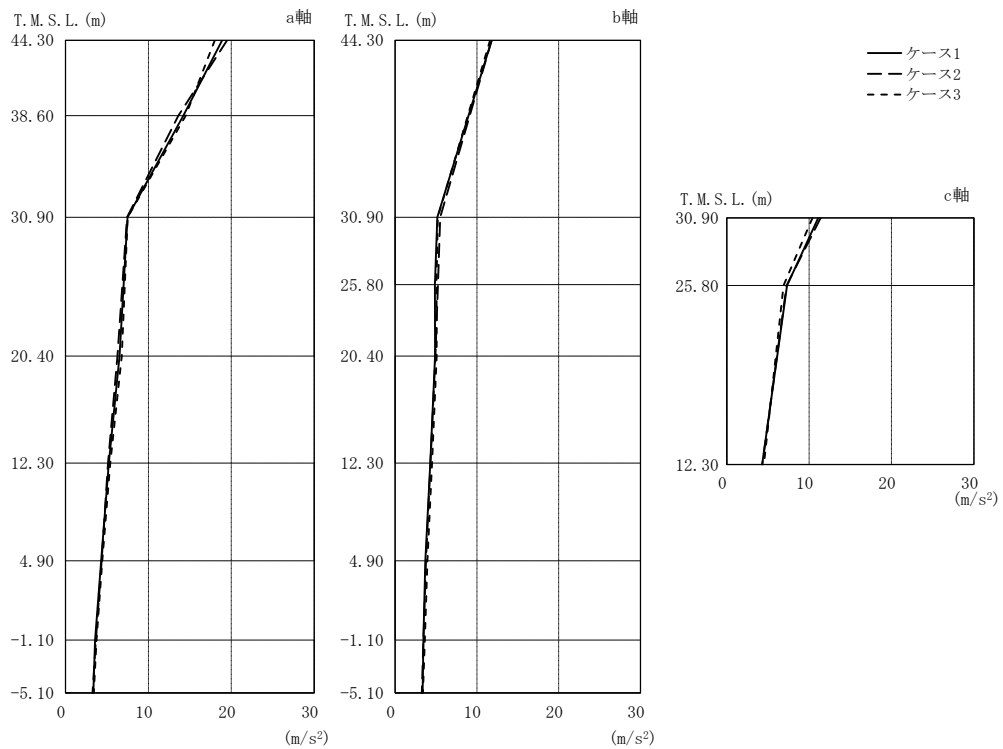


図 2-105 最大応答加速度 (Sd-1, NS 方向)

表 2-92 最大応答加速度 (Sd-1, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	②	③
a 軸	1	18.9	19.5	18.0
	3	14.2	13.6	14.5
	4	7.47	7.42	7.49
	9	6.51	6.27	6.79
	11	5.23	5.12	5.40
	13	4.29	4.35	4.44
	15	3.56	3.66	3.74
b 軸	2	11.8	11.8	11.6
	5	5.15	5.50	5.22
	7	4.87	5.24	5.05
	10	4.88	4.93	5.07
	12	4.29	4.32	4.52
	14	3.70	3.77	3.95
	16	3.46	3.45	3.64
c 軸	6	11.1	11.4	10.4
	8	7.32	7.26	6.90

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

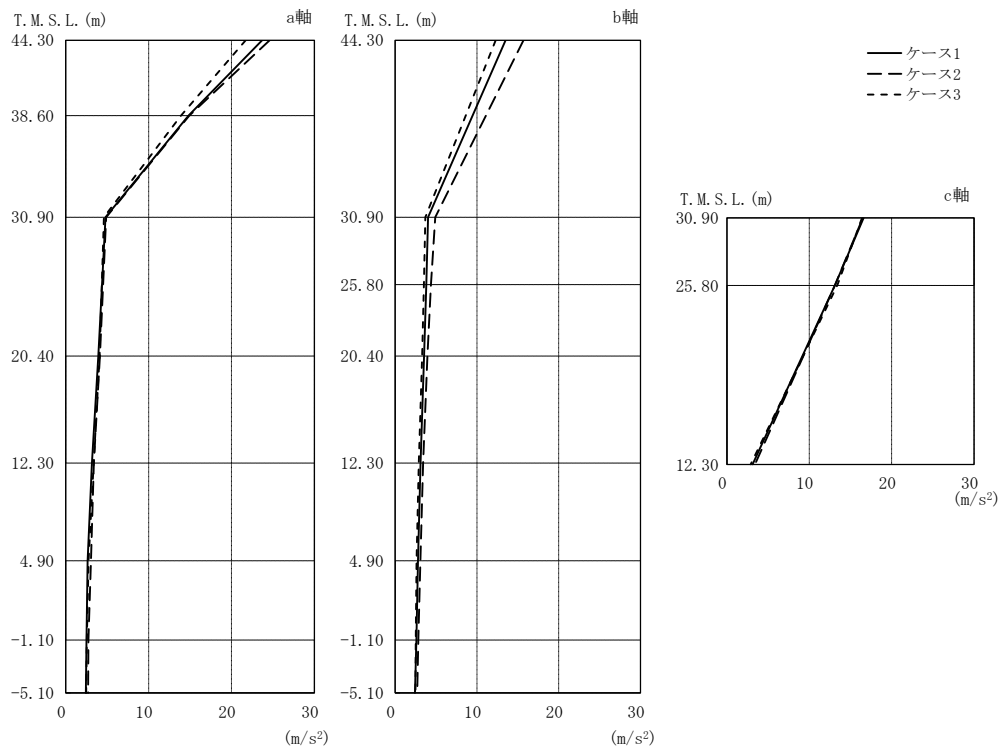


図 2-106 最大応答加速度 (Sd-2, NS 方向)

表 2-93 最大応答加速度 (Sd-2, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	②	③
a 軸	1	23.7	24.6	21.7
	3	14.8	14.9	13.9
	4	4.80	4.87	4.61
	9	3.93	4.12	4.08
	11	3.16	3.39	3.37
	13	2.63	3.05	2.76
	15	2.50	2.73	2.54
b 軸	2	13.5	15.7	12.3
	5	4.03	4.90	3.69
	7	3.80	4.37	3.52
	10	3.53	3.95	3.29
	12	3.11	3.41	2.89
	14	2.80	3.08	2.62
	16	2.59	2.84	2.52
c 軸	6	16.6	16.5	16.4
	8	13.1	13.1	13.4

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

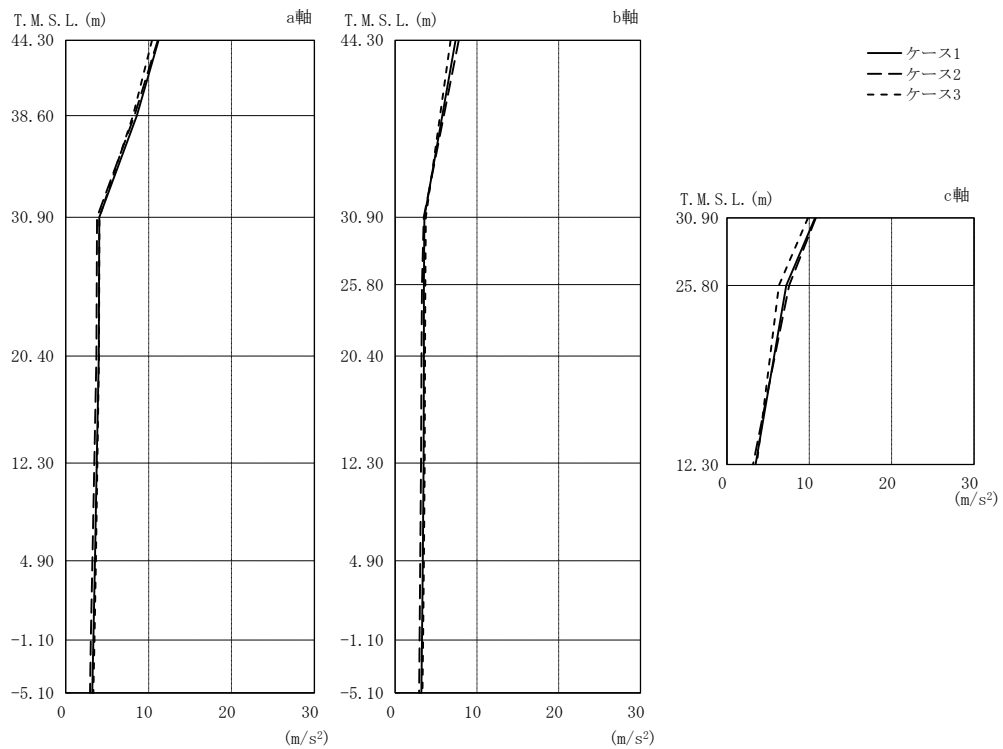


図 2-107 最大応答加速度 (Sd-3, NS 方向)

表 2-94 最大応答加速度 (Sd-3, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	②	③
a 軸	1	11.2	11.1	10.4
	3	8.58	8.29	8.11
	4	4.04	3.77	4.06
	9	3.98	3.70	4.01
	11	3.74	3.44	3.81
	13	3.53	3.21	3.64
	15	3.33	3.03	3.46
b 軸	2	7.38	7.78	6.78
	5	3.57	3.49	3.74
	7	3.52	3.28	3.69
	10	3.51	3.22	3.65
	12	3.48	3.17	3.61
	14	3.38	3.07	3.51
	16	3.28	2.98	3.41
17	3.20	2.92	3.33	
c 軸	6	10.7	10.8	9.85
	8	7.21	7.56	6.31

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

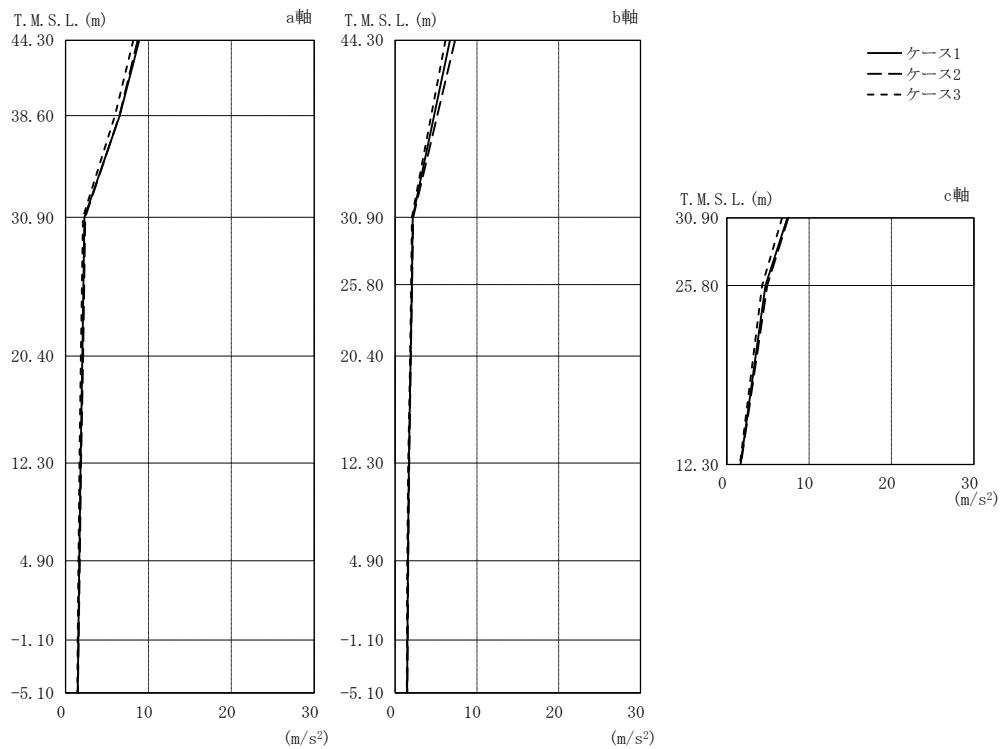


図 2-108 最大応答加速度 (Sd-6, NS 方向)

表 2-95 最大応答加速度 (Sd-6, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	②	③
a 軸	1	8.89	8.70	8.17
	3	6.54	6.49	5.95
	4	2.28	2.37	2.10
	9	2.03	2.11	1.84
	11	1.80	1.87	1.67
	13	1.65	1.71	1.56
	15	1.53	1.57	1.47
b 軸	2	6.70	7.32	6.16
	5	2.15	2.21	2.04
	7	2.05	2.06	1.96
	10	1.90	1.91	1.84
	12	1.67	1.72	1.60
	14	1.55	1.60	1.49
	16	1.50	1.54	1.45
c 軸	6	7.36	7.48	6.73
	8	4.71	4.92	4.29

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル



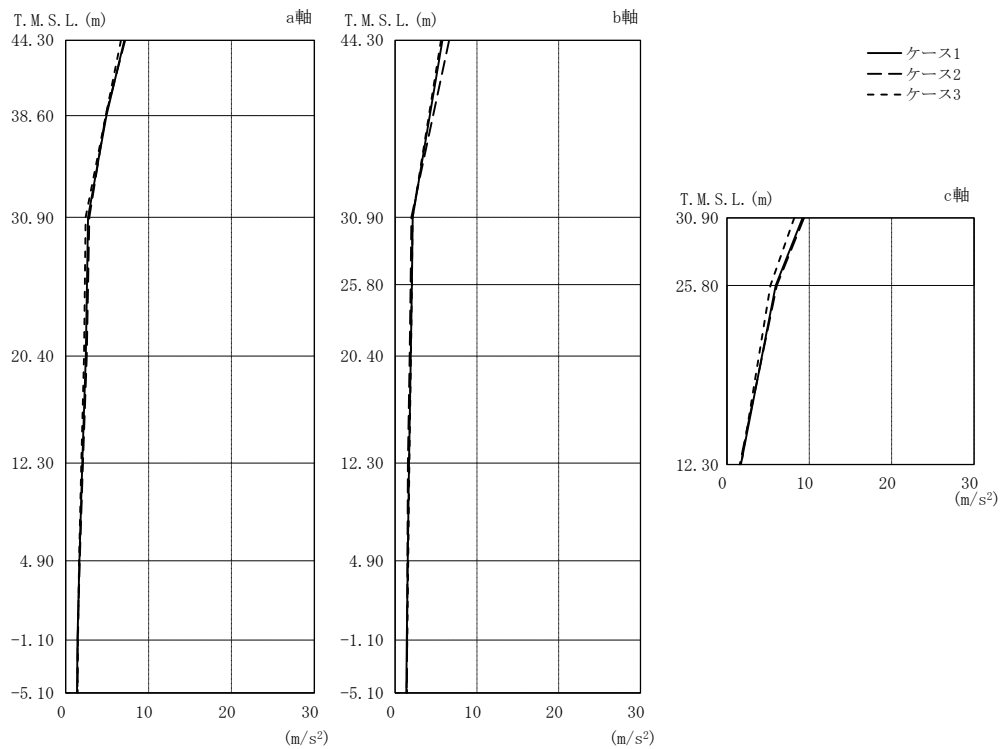


図 2-109 最大応答加速度 (Sd-7, NS 方向)

表 2-96 最大応答加速度 (Sd-7, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	②	③
a 軸	1	7.08	7.17	6.67
	3	4.91	4.81	4.84
	4	2.70	2.85	2.41
	9	2.42	2.54	2.22
	11	2.00	2.07	1.89
	13	1.65	1.69	1.62
	15	1.43	1.44	1.49
b 軸	2	5.78	6.61	5.61
	5	2.14	1.99	2.12
	7	2.04	1.89	2.04
	10	1.92	1.77	1.94
	12	1.70	1.56	1.74
	14	1.54	1.51	1.59
	16	1.43	1.47	1.49
c 軸	6	9.19	9.37	8.18
	8	5.93	6.07	5.28

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

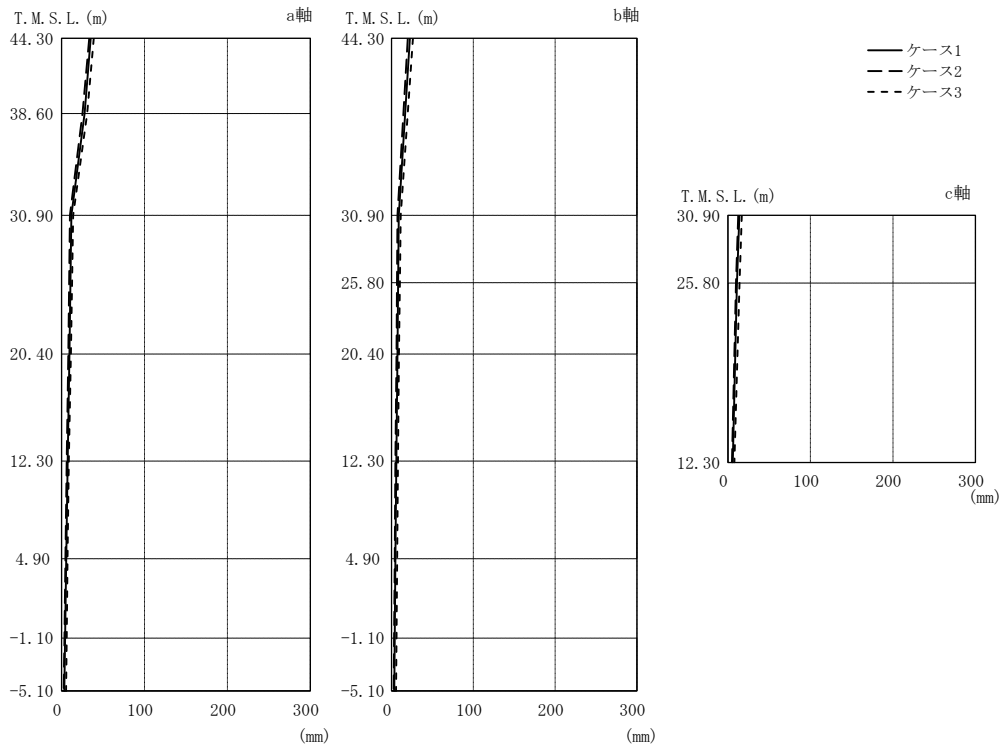


図 2-110 最大応答変位 (Sd-1, NS 方向)

表 2-97 最大応答変位 (Sd-1, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	35.0	33.3	38.7
	3	27.8	25.2	30.8
	4	11.8	10.1	14.0
	9	9.49	8.10	11.2
	11	7.27	6.12	8.70
	13	5.57	4.60	7.20
	15	4.16	3.34	6.10
b 軸	2	22.3	19.8	26.1
	5	8.80	7.23	11.2
	7	8.03	6.60	10.1
	10	7.22	5.93	8.95
	12	5.77	4.72	7.75
	14	4.69	3.78	6.75
	16	3.86	3.06	5.94
c 軸	6	13.7	12.5	16.8
	8	10.9	9.65	14.0

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

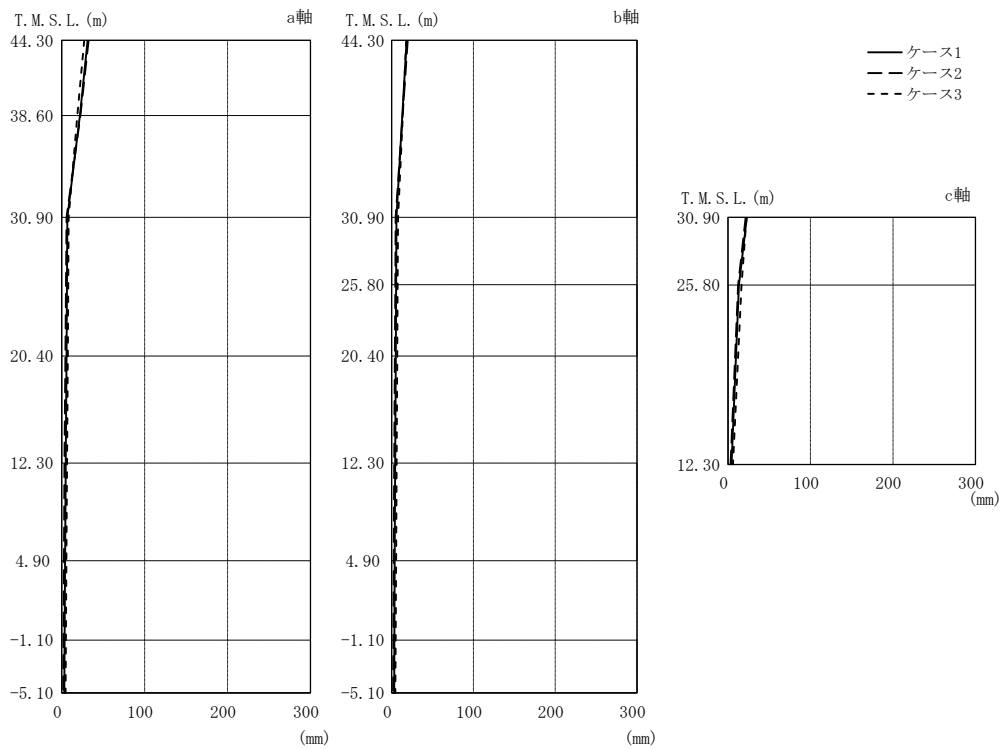


図 2-111 最大応答変位 (Sd-2, NS 方向)

表 2-98 最大応答変位 (Sd-2, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	31.3	32.3	27.2
	3	21.8	22.5	18.8
	4	6.71	5.72	8.23
	9	5.71	4.40	7.27
	11	4.76	3.23	6.38
	13	3.99	2.57	5.63
	15	3.35	2.04	4.97
b 軸	2	18.2	19.6	17.8
	5	5.74	4.80	7.72
	7	5.35	4.35	7.25
	10	4.94	3.88	6.76
	12	4.26	3.14	5.97
	14	3.72	2.49	5.37
	16	3.30	2.03	4.88
c 軸	6	22.8	21.4	22.4
	8	13.2	12.2	16.4

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

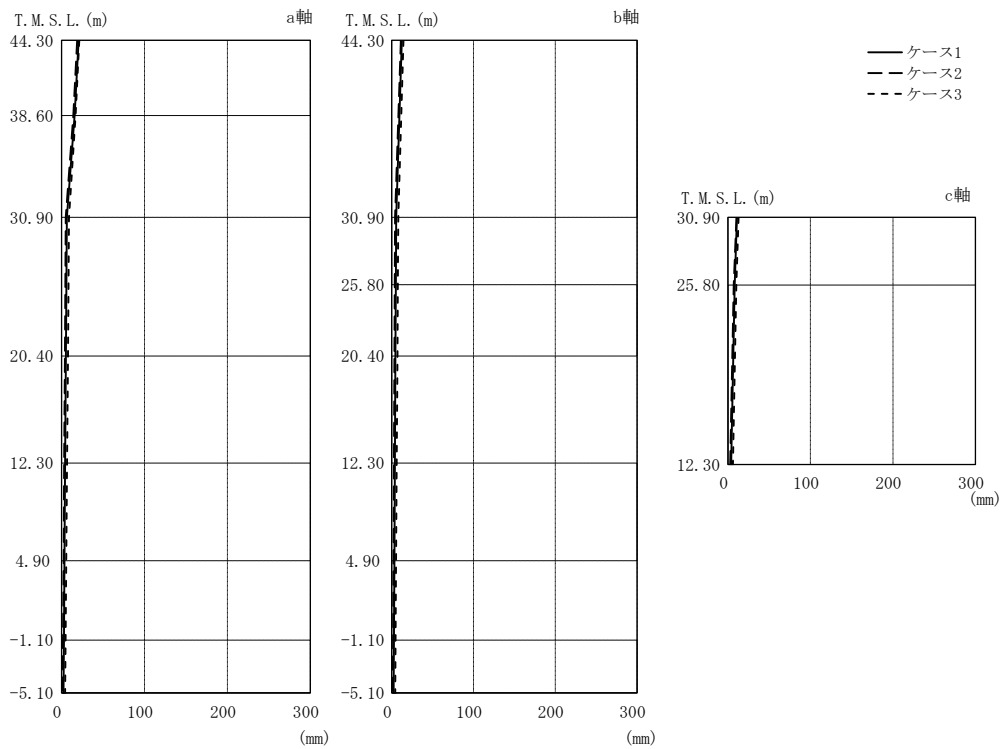


図 2-112 最大応答変位 (Sd-3, NS 方向)

表 2-99 最大応答変位 (Sd-3, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	20.5	18.7	21.2
	3	15.6	14.1	16.8
	4	6.26	4.90	8.92
	9	5.26	4.00	7.71
	11	4.29	3.11	6.56
	13	3.48	2.37	5.60
	15	2.77	1.73	4.80
b 軸	2	12.4	11.1	14.3
	5	5.34	4.05	7.92
	7	4.96	3.70	7.45
	10	4.54	3.32	6.92
	12	3.81	2.66	6.04
	14	3.17	2.08	5.27
	16	2.67	1.64	4.70
c 軸	6	10.9	10.2	12.9
	8	8.18	7.05	10.0

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

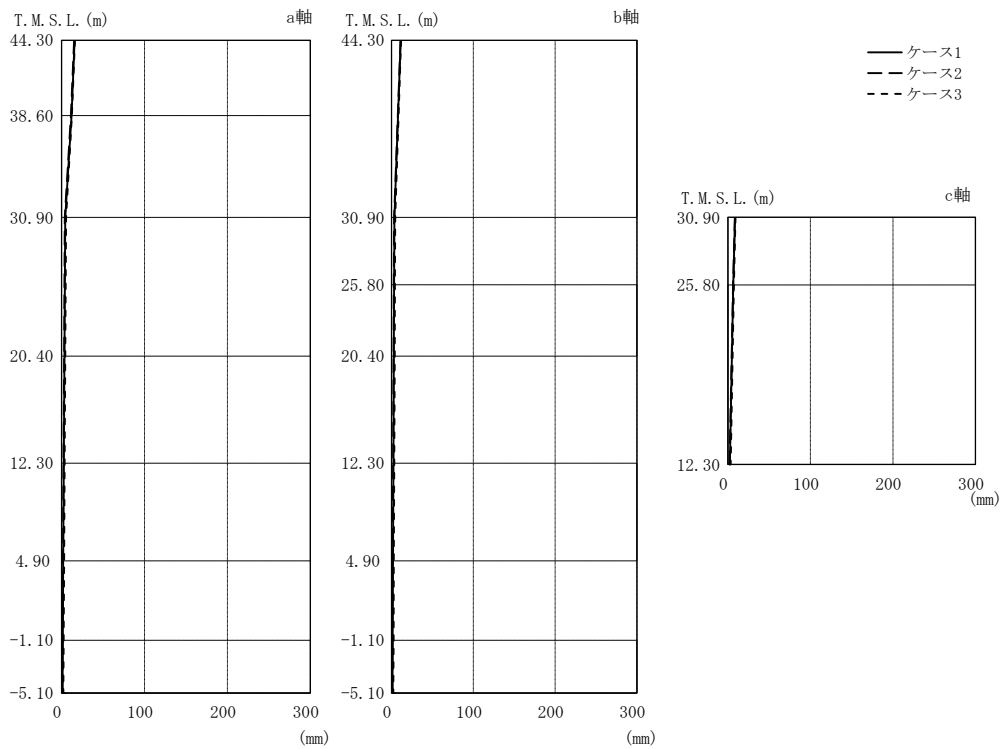


図 2-113 最大応答変位 (Sd-6, NS 方向)

表 2-100 最大応答変位 (Sd-6, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	15.7	15.0	16.1
	3	11.9	11.2	12.4
	4	4.36	3.83	5.31
	9	3.42	2.97	4.39
	11	2.59	2.20	3.58
	13	1.95	1.62	2.97
	15	1.43	1.13	2.47
b 軸	2	11.2	11.0	11.6
	5	3.47	3.03	4.46
	7	3.13	2.72	4.13
	10	2.77	2.38	3.78
	12	2.20	1.84	3.22
	14	1.71	1.39	2.75
	16	1.34	1.05	2.40
c 軸	6	8.44	8.26	9.06
	8	6.40	6.11	7.18

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

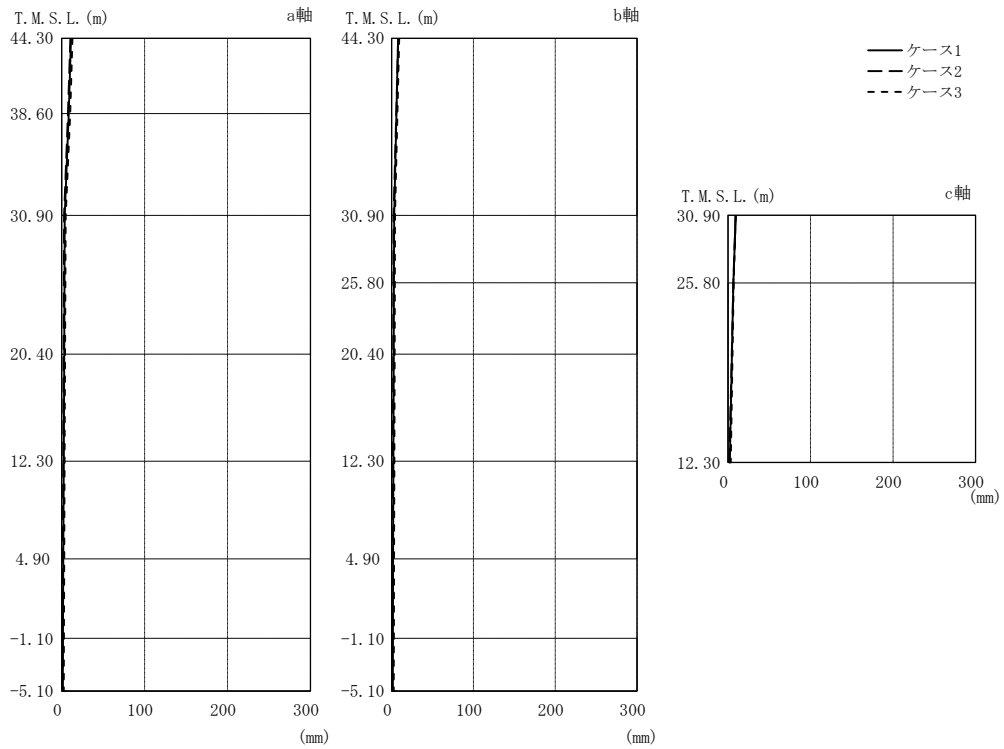


図 2-114 最大応答変位 (Sd-7, NS 方向)

表 2-101 最大応答変位 (Sd-7, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	11.2	10.4	12.9
	3	8.38	7.48	10.2
	4	3.59	2.84	4.81
	9	2.97	2.30	4.03
	11	2.37	1.78	3.46
	13	1.91	1.38	3.06
	15	1.51	1.03	2.68
b 軸	2	7.81	7.99	9.22
	5	2.98	2.31	4.01
	7	2.76	2.11	3.81
	10	2.51	1.90	3.59
	12	2.09	1.53	3.22
	14	1.73	1.22	2.90
	16	1.45	0.983	2.62
c 軸	6	9.26	9.15	9.34
	8	6.46	6.31	6.83

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

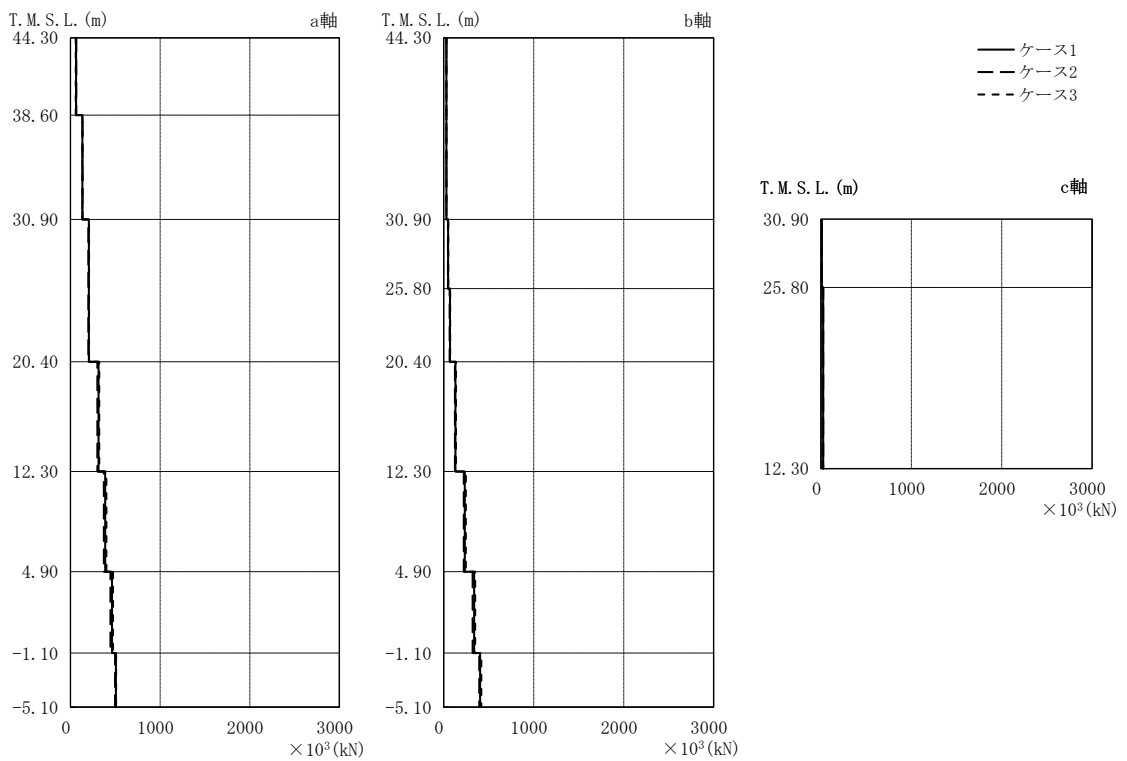


図 2-115 最大応答せん断力 (Sd-1, NS 方向)

表 2-102 最大応答せん断力 (Sd-1, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	60.9	63.0	58.3
	2	132	134	132
	3	205	199	207
	4	312	300	321
	5	387	372	399
	6	463	446	473
	7	507	496	508
b 軸	9	29.9	29.4	30.1
	10	49.2	46.8	50.9
	11	69.7	66.1	71.6
	12	131	125	136
	13	234	223	246
	14	339	321	350
	15	405	395	418
c 軸	16	7.99	8.22	7.52
	17	23.1	23.0	22.0

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

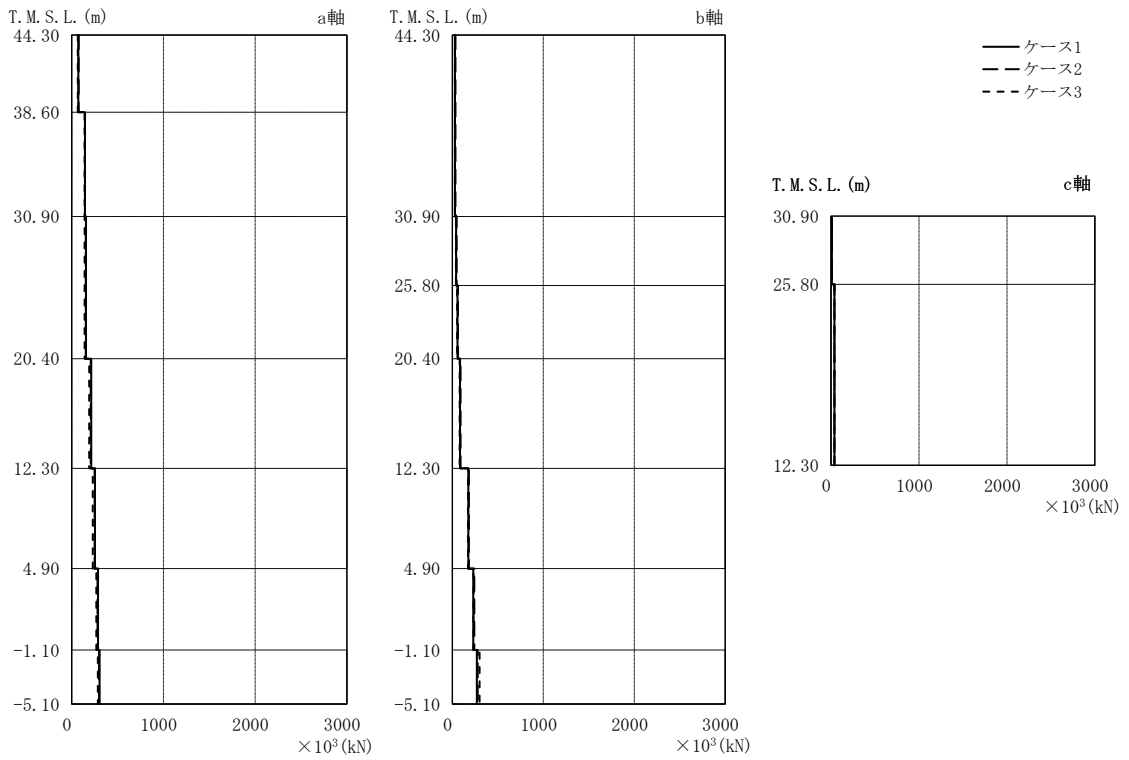


図 2-116 最大応答せん断力 (Sd-2, NS 方向)

表 2-103 最大応答せん断力 (Sd-2, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	72.6	74.9	66.6
	2	145	145	140
	3	156	154	141
	4	213	207	190
	5	253	249	230
	6	287	282	269
	7	303	298	285
b 軸	9	29.2	33.2	28.0
	10	42.2	46.1	39.6
	11	55.9	61.0	52.9
	12	84.7	89.0	79.9
	13	176	181	172
	14	230	241	232
	15	269	279	299
c 軸	16	10.8	10.8	10.8
	17	39.5	39.5	40.0

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル



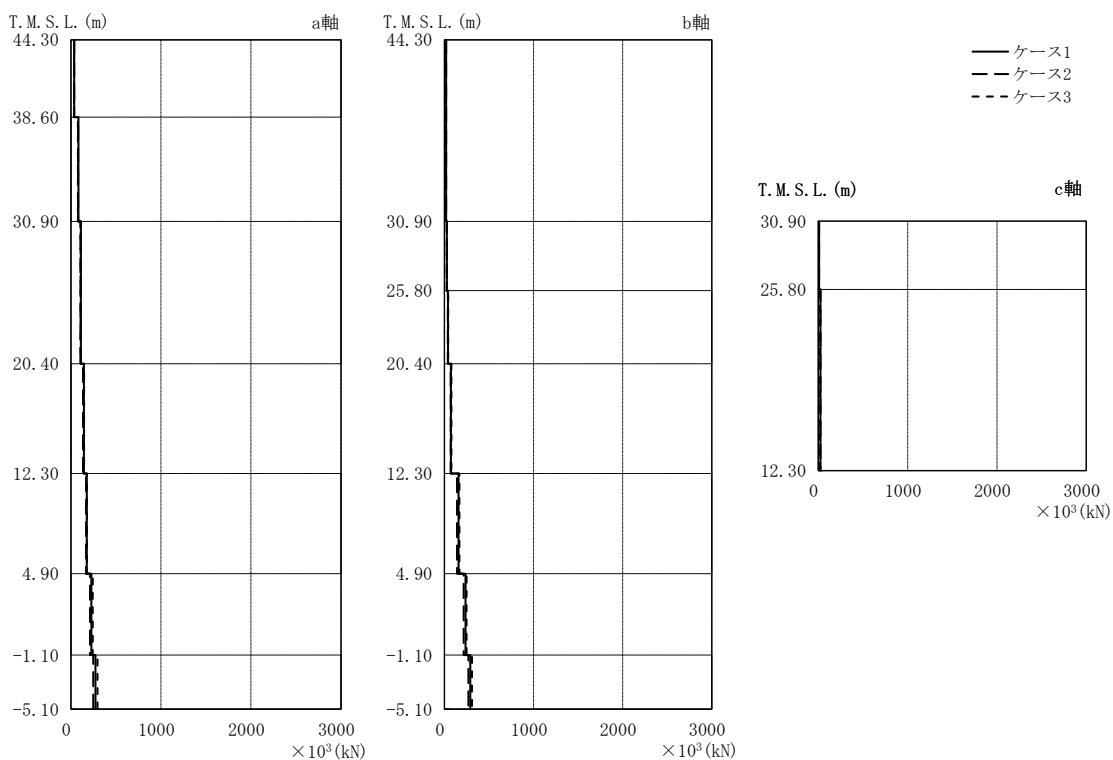


図 2-117 最大応答せん断力 (Sd-3, NS 方向)

表 2-104 最大応答せん断力 (Sd-3, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{ kN}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	36.0	34.7	33.6
	2	82.0	79.3	76.9
	3	110	106	107
	4	143	134	146
	5	176	167	178
	6	227	212	242
	7	271	248	295
b 軸	9	17.8	18.1	16.8
	10	27.3	25.7	27.1
	11	40.4	38.7	40.8
	12	72.9	69.7	77.2
	13	159	141	167
	14	236	215	248
	15	289	268	308
c 軸	16	7.73	7.81	7.10
	17	23.1	24.1	20.6

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

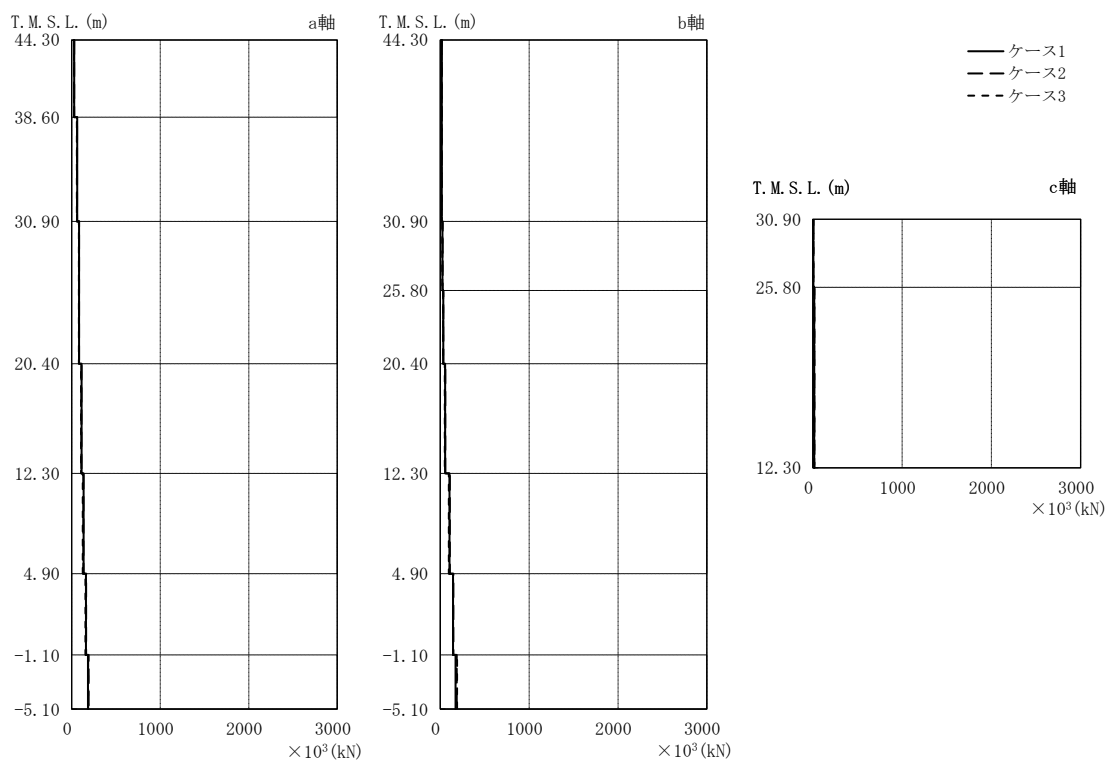


図 2-118 最大応答せん断力 (Sd-6, NS 方向)

表 2-105 最大応答せん断力 (Sd-6, NS 方向)

部 位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)		
		①	②	③
a 軸	1	28.2	27.7	26.1
	2	62.3	60.8	58.0
	3	83.6	82.0	79.9
	4	111	110	106
	5	134	133	125
	6	161	162	155
	7	183	190	185
b 軸	9	16.2	17.0	15.2
	10	25.2	26.2	23.4
	11	33.6	34.8	31.3
	12	54.9	56.3	51.3
	13	104	107	96.5
	14	143	148	143
	15	173	185	189
c 軸	16	5.33	5.43	4.88
	17	14.8	15.6	13.6

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

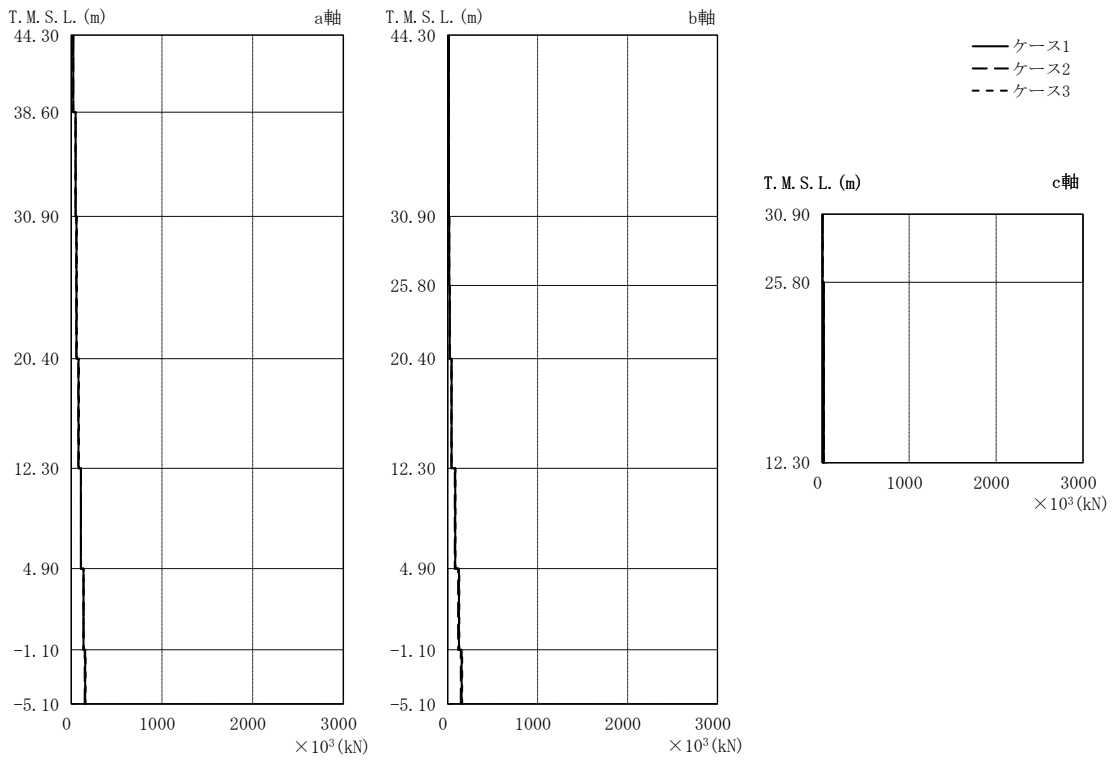


図 2-119 最大応答せん断力 (Sd-7, NS 方向)

表 2-106 最大応答せん断力 (Sd-7, NS 方向)

部 位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)		
		①	②	③
a 軸	1	22.1	22.4	20.8
	2	48.0	48.4	46.3
	3	57.5	54.9	60.0
	4	78.6	76.8	84.7
	5	105	108	107
	6	135	135	135
	7	154	148	157
b 軸	9	12.6	13.8	12.5
	10	17.4	17.6	16.8
	11	23.0	22.3	23.3
	12	43.3	40.6	44.0
	13	85.0	78.5	86.4
	14	126	116	130
	15	156	146	161
c 軸	16	6.65	6.79	5.90
	17	19.5	19.9	17.3

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

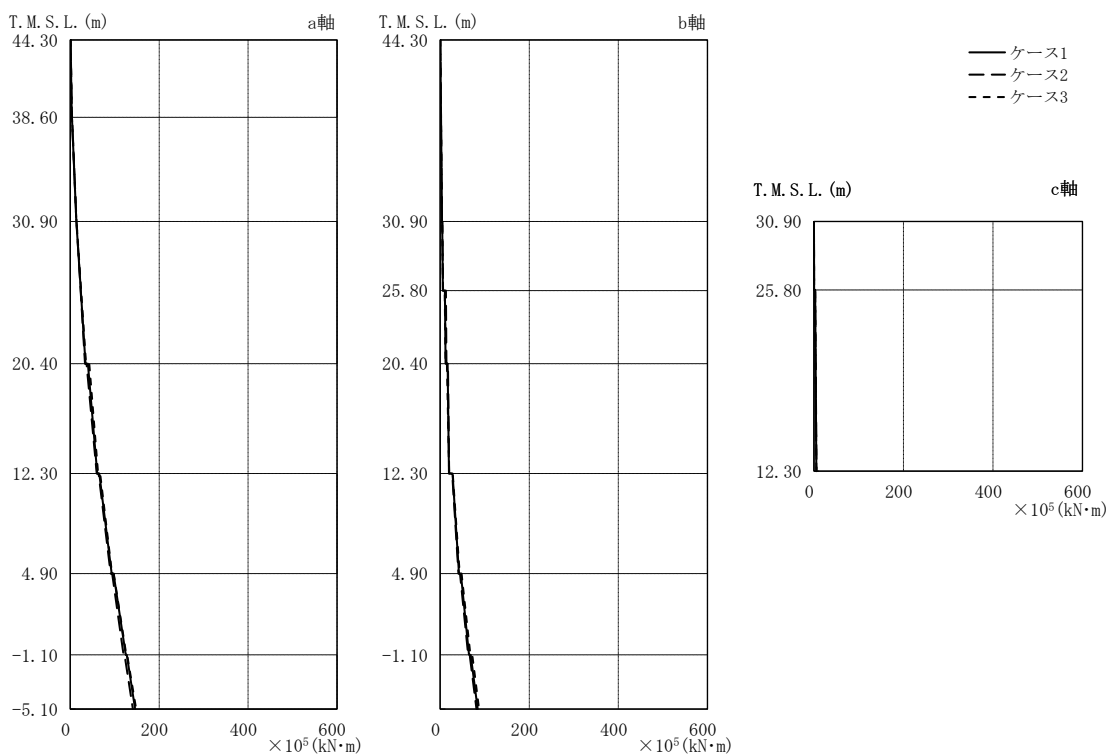


図 2-120 最大応答曲げモーメント (Sd-1, NS 方向)

表 2-107 最大応答曲げモーメント (Sd-1, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	0.792	0.730	0.883
		3.47	3.56	3.68
	2	3.56	3.59	3.99
		13.7	13.9	13.6
	3	13.8	14.0	14.2
		34.3	33.2	35.4
	4	39.7	36.5	42.7
60.7		59.5	62.4	
5	65.1	63.8	67.1	
	93.2	90.8	94.0	
6	97.2	94.3	97.8	
	125	120	126	
7	127	122	128	
	146	141	148	
b 軸	9	0.372	0.390	0.381
		4.04	3.97	4.07
	10	4.66	5.06	4.70
		6.28	6.33	6.47
	11	10.8	13.0	10.4
		12.3	14.2	12.1
	12	16.9	17.4	15.4
19.9		20.1	20.2	
13	28.0	27.0	28.4	
	42.3	41.3	43.9	
14	46.5	44.5	48.2	
	65.0	62.8	67.8	
15	68.5	66.3	71.9	
	84.4	81.5	87.5	
c 軸	16	0.0340	0.0349	0.0322
		0.407	0.419	0.383
17	2.59	2.70	2.62	
	5.45	5.62	5.28	

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

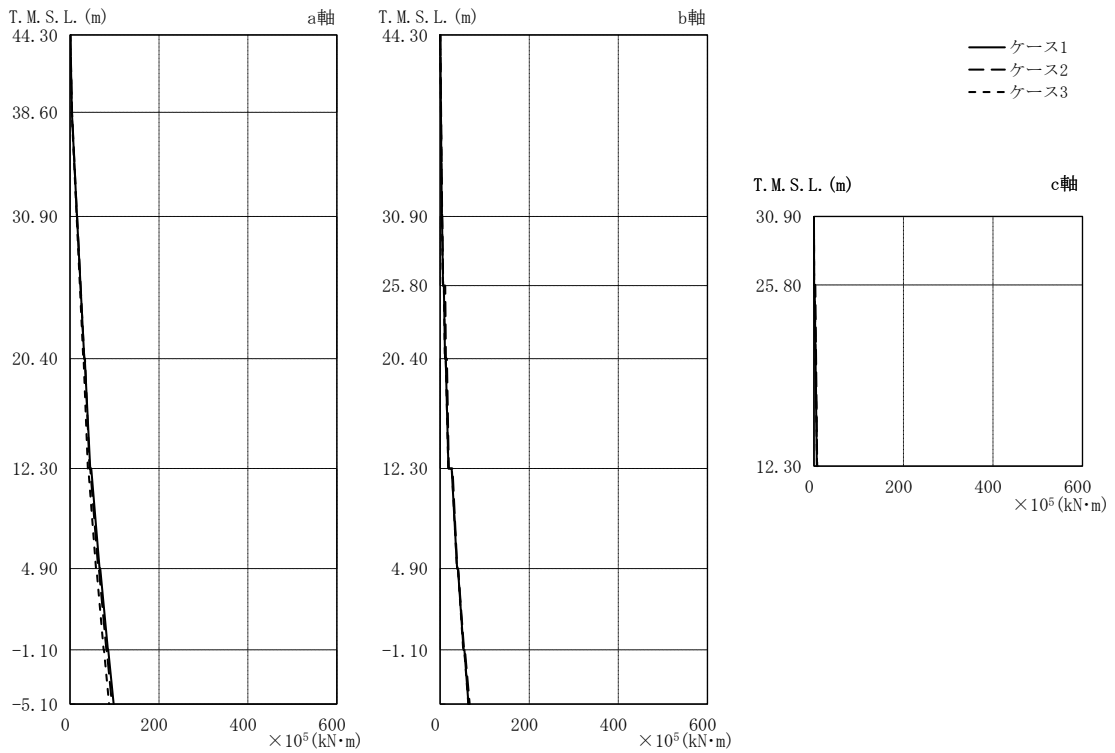


図 2-121 最大応答曲げモーメント (Sd-2, NS 方向)

表 2-108 最大応答曲げモーメント (Sd-2, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	0.737	0.767	0.649
		4.26	4.42	3.88
	2	4.31	4.49	3.92
		15.5	15.7	14.7
	3	15.7	15.9	14.8
		31.9	31.9	29.6
	4	33.3	33.4	30.5
45.5		43.9	40.2	
5	47.5	45.5	41.3	
	66.2	63.5	58.2	
6	67.9	64.9	59.6	
	85.1	81.8	75.7	
7	85.9	82.4	76.4	
	98.0	94.3	87.8	
b 軸	9	0.348	0.416	0.334
		3.94	4.44	3.79
	10	4.29	5.01	4.19
		6.34	6.89	6.09
	11	8.29	11.5	8.34
		11.0	12.9	10.8
	12	12.6	15.3	12.7
18.8		19.4	18.3	
13	26.0	27.8	26.4	
	38.1	38.4	37.8	
14	39.9	40.5	39.9	
	52.5	53.8	51.9	
15	54.4	55.7	54.1	
	63.6	66.2	63.2	
c 軸	16	0.198	0.171	0.218
		0.559	0.565	0.563
17	1.54	2.98	1.60	
	6.69	7.19	6.78	

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

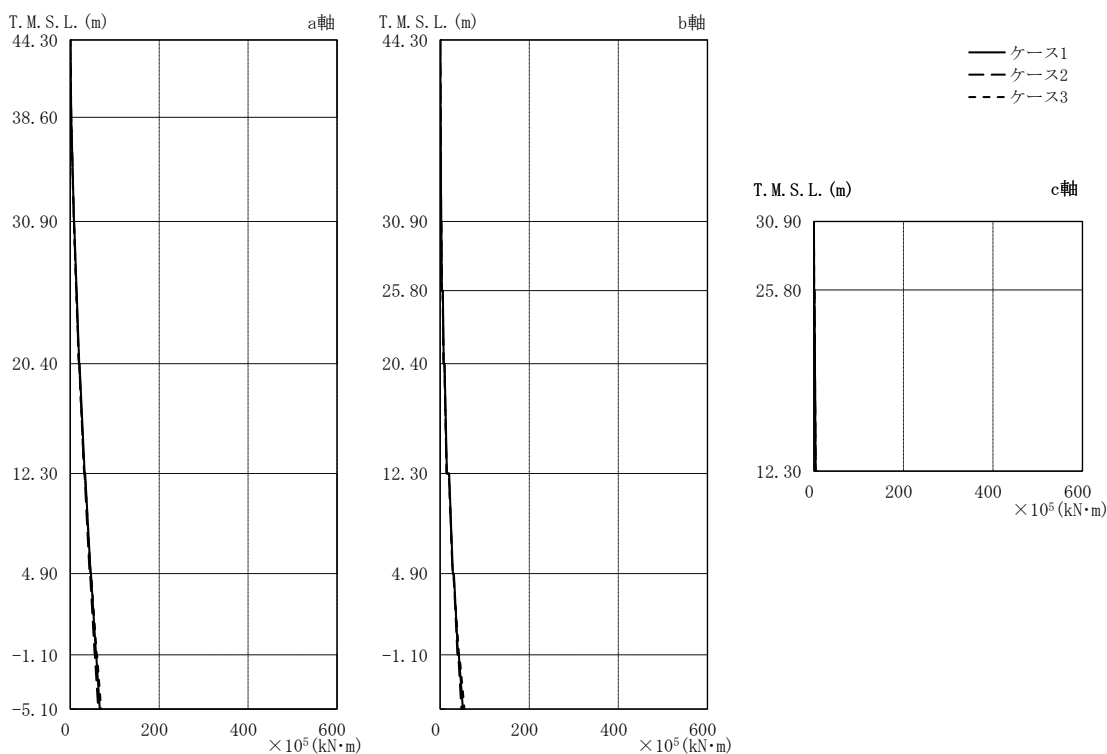


図 2-122 最大応答曲げモーメント (Sd-3, NS 方向)

表 2-109 最大応答曲げモーメント (Sd-3, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5$ kN·m)		
		①	②	③
a 軸	1	0.362	0.354	0.332
		2.13	2.05	1.98
	2	2.16	2.09	2.01
		8.47	8.17	7.93
	3	8.56	8.27	8.00
		20.0	19.4	19.0
	4	20.9	20.3	19.7
32.3		31.1	31.4	
5	33.5	32.2	32.8	
	45.7	43.6	45.7	
6	46.6	44.5	46.9	
	57.8	54.9	59.5	
7	58.3	55.3	60.1	
	66.5	62.8	69.5	
b 軸	9	0.217	0.218	0.203
		2.40	2.44	2.26
	10	2.55	2.53	2.38
		3.75	3.69	3.75
	11	6.02	5.73	5.85
		7.94	7.61	7.70
	12	9.97	9.62	9.55
15.1		14.6	14.5	
13	20.2	19.8	19.4	
	28.5	28.0	28.2	
14	30.8	30.2	29.6	
	39.9	38.9	42.4	
15	42.1	41.0	43.3	
	51.1	47.8	54.4	
c 軸	16	0.0297	0.0301	0.0272
		0.394	0.399	0.362
17	1.33	1.28	1.27	
	3.70	3.94	3.49	

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

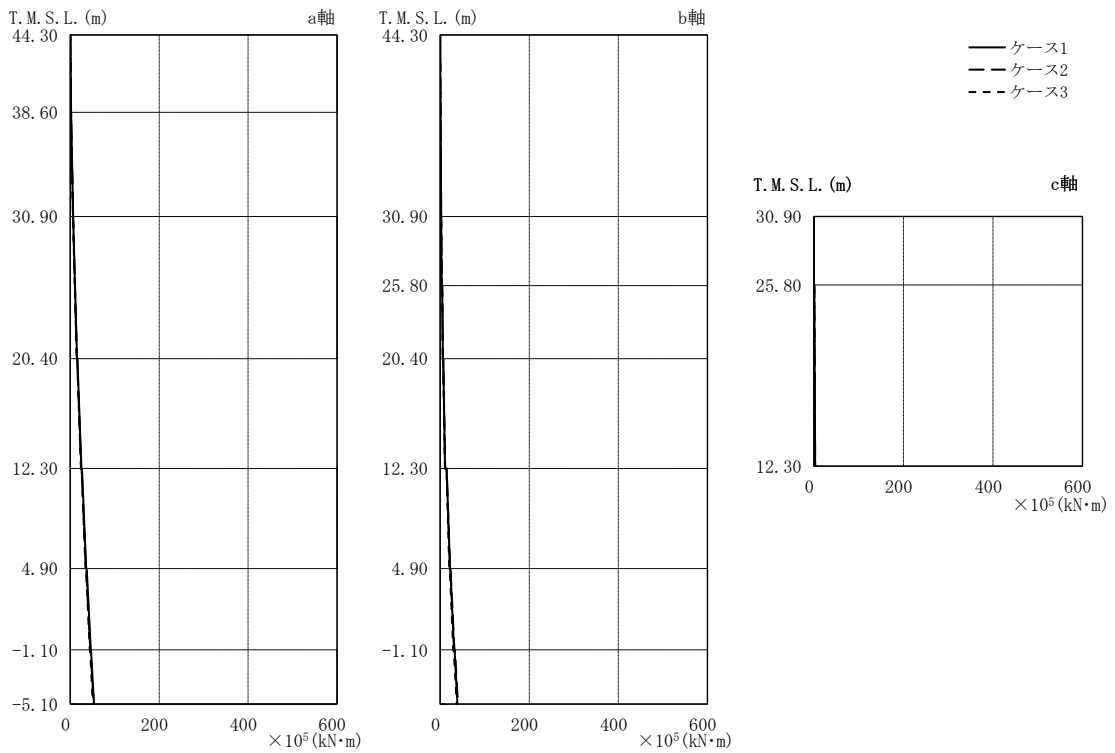


図 2-123 最大応答曲げモーメント (Sd-6, NS 方向)

表 2-110 最大応答曲げモーメント (Sd-6, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5$ kN·m)		
		①	②	③
a 軸	1	0.283	0.271	0.266
		1.66	1.63	1.57
	2	1.69	1.66	1.60
		6.47	6.28	6.06
	3	6.55	6.36	6.16
		15.2	15.0	14.5
	4	16.0	15.7	15.5
25.0		24.5	23.9	
5	26.2	25.5	25.4	
	35.8	35.1	34.3	
6	36.8	35.9	35.4	
	46.0	45.1	43.9	
7	46.5	45.6	44.5	
	53.4	52.7	50.9	
b 軸	9	0.193	0.203	0.182
		2.19	2.29	2.05
	10	2.32	2.41	2.23
		3.59	3.74	3.40
	11	4.47	4.43	4.54
		6.16	6.28	6.05
	12	6.95	6.88	7.02
11.2		11.4	10.7	
13	14.5	14.7	14.1	
	22.0	22.5	20.7	
14	22.9	23.4	21.8	
	31.2	32.1	29.5	
15	32.3	33.1	30.7	
	38.9	40.2	37.2	
c 軸	16	0.0198	0.0201	0.0181
		0.272	0.277	0.249
17	0.727	0.750	0.740	
	2.57	2.68	2.40	

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

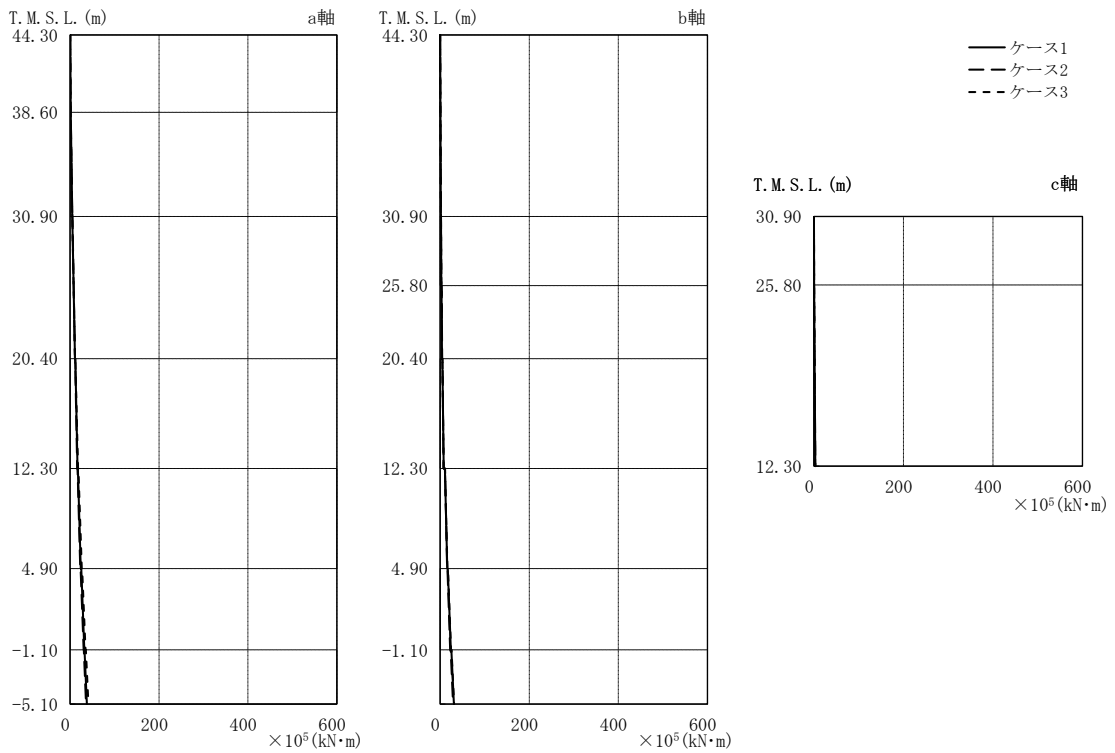


図 2-124 最大応答曲げモーメント (Sd-7, NS 方向)

表 2-111 最大応答曲げモーメント (Sd-7, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	0.230	0.234	0.207
		1.30	1.32	1.22
	2	1.32	1.34	1.23
		5.00	5.07	4.80
	3	5.05	5.12	4.84
		11.1	10.9	11.1
	4	11.6	11.4	11.6
16.7		16.0	17.7	
5	17.4	16.7	18.7	
	24.1	22.9	26.3	
6	25.0	23.8	27.2	
	32.0	30.3	34.8	
7	32.5	30.8	35.3	
	37.8	35.9	41.0	
b 軸	9	0.151	0.165	0.149
		1.70	1.86	1.68
	10	1.80	1.97	1.78
		2.66	2.84	2.61
	11	3.24	3.49	3.27
		4.38	4.60	4.40
	12	4.97	5.18	4.95
7.96		7.72	8.17	
13	10.8	10.9	10.8	
	16.2	15.6	16.4	
14	17.1	16.6	17.4	
	24.1	22.6	24.5	
15	25.1	23.5	25.6	
	30.8	28.9	31.3	
c 軸	16	0.0247	0.0252	0.0219
		0.340	0.347	0.302
17	0.607	0.623	0.609	
	3.18	3.24	2.91	

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル



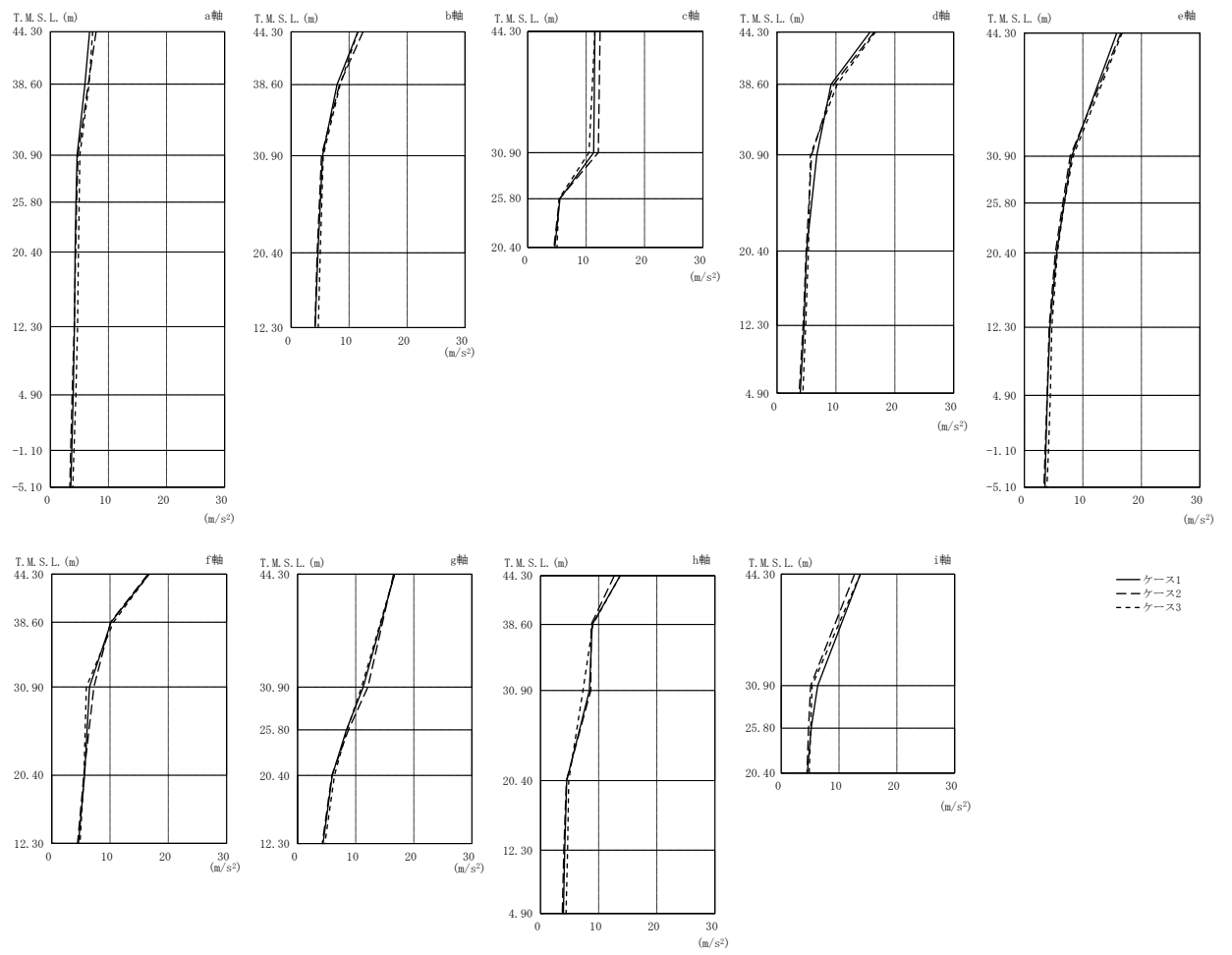


図 2-125 最大応答加速度 (Sd-1, EW 方向)

表 2-112 最大応答加速度 (Sd-1, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	②	③
a 軸	1	6.75	7.88	7.29
	6	5.95	6.53	6.65
	11	4.60	4.76	5.07
	20	4.41	4.52	4.96
	25	4.25	4.35	4.83
	32	4.14	4.10	4.68
	36	3.93	3.74	4.39
	40	3.51	3.34	3.86
b 軸	2	11.5	12.4	11.5
	7	7.93	8.35	8.45
	12	5.43	5.24	5.53
	26	4.63	4.49	5.02
c 軸	19	11.3	12.1	10.5
	21	5.52	5.45	5.36
d 軸	3	15.8	16.5	16.7
	8	9.18	9.63	10.2
	13	6.75	5.87	5.66
	27	5.01	4.95	5.32
	33	4.58	4.43	4.85
e 軸	18	8.08	7.82	8.33
	22	6.80	6.57	6.84
	31	5.51	5.29	5.64
	35	4.36	4.23	4.69
	37	3.93	3.89	4.44
	39	3.67	3.56	4.12
f 軸	4	16.7	16.5	16.7
	9	10.2	10.1	10.6
	14	6.48	7.24	5.95
	28	5.64	5.50	5.52
g 軸	17	11.3	12.1	11.0
	23	8.40	8.75	8.49
	30	5.96	5.89	6.34
h 軸	5	13.7	12.7	13.7
	10	8.90	8.70	8.98
	15	8.39	8.65	7.30
	29	4.51	4.45	4.84
	34	4.16	4.01	4.66
i 軸	16	6.32	5.08	5.34
	24	5.18	4.72	5.10

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

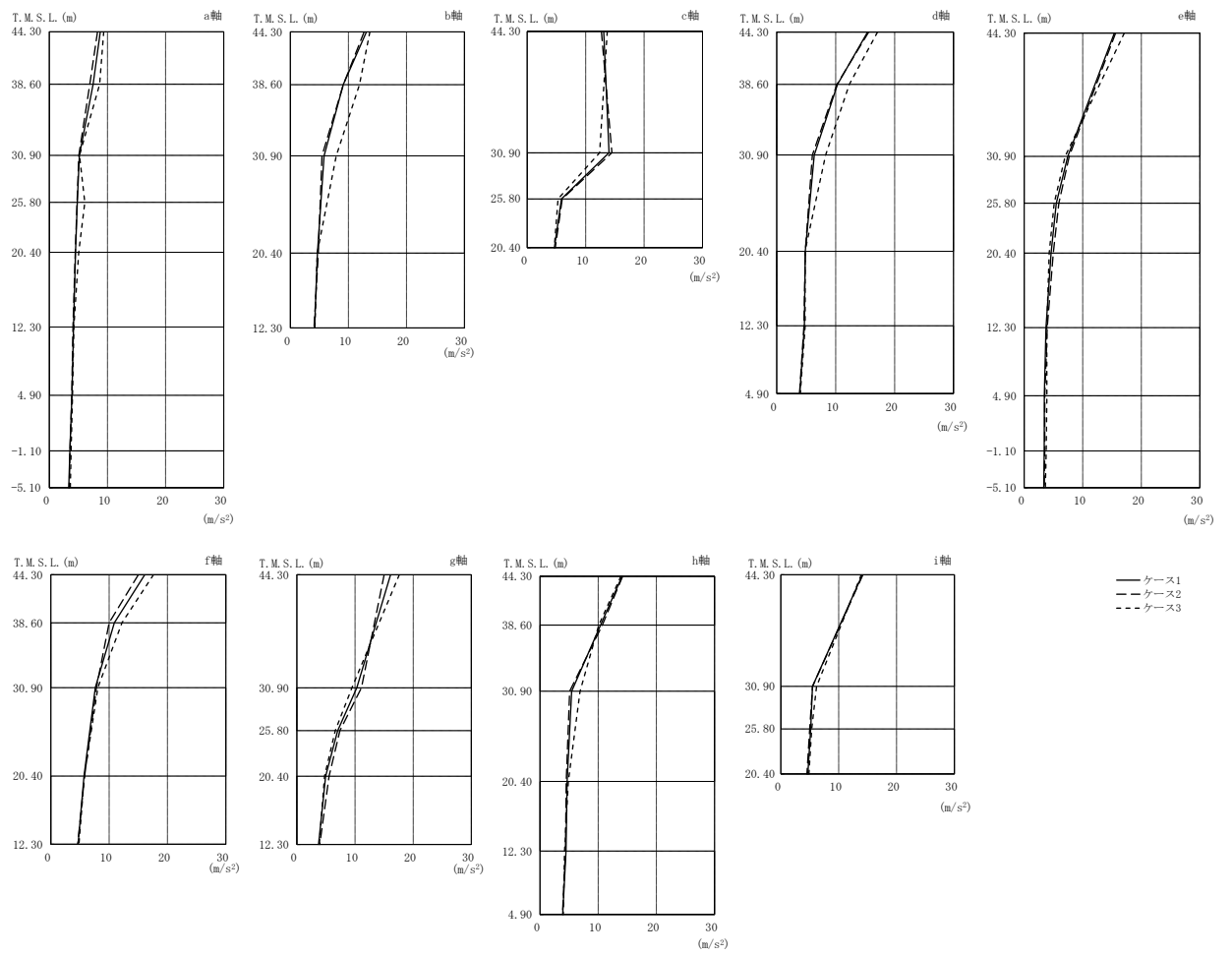


図 2-126 最大応答加速度 (Sd-2, EW 方向)

表 2-113 最大応答加速度 (Sd-2, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	②	③
a 軸	1	8.76	8.30	9.35
	6	7.53	6.96	8.65
	11	5.18	5.08	5.20
	20	4.82	4.78	6.10
	25	4.50	4.47	5.05
	32	4.16	4.07	4.22
	36	3.89	3.86	3.99
	38	3.54	3.55	3.74
	40	3.35	3.42	3.61
b 軸	2	13.1	12.7	13.7
	7	9.11	9.13	11.9
	12	5.80	5.44	7.90
	26	4.66	4.81	4.63
c 軸	19	14.0	14.5	12.4
	21	5.86	5.99	5.27
d 軸	3	15.4	15.6	17.1
	8	10.3	10.2	12.3
	13	6.35	6.03	8.29
	27	4.83	4.84	4.77
	33	4.68	4.61	4.82
e 軸	18	7.45	7.70	6.99
	22	5.49	5.92	5.12
	31	4.60	4.97	4.28
	35	3.72	3.94	3.86
	37	3.44	3.51	3.88
	39	3.43	3.51	3.76
f 軸	4	16.1	15.0	17.6
	9	10.9	10.0	12.2
	14	7.63	7.82	8.06
	28	5.70	5.80	5.75
g 軸	17	10.3	11.1	9.46
	23	7.02	7.40	6.60
	30	4.93	5.52	4.75
h 軸	5	14.1	14.2	13.9
	10	10.4	10.7	10.1
	15	5.44	5.09	6.87
	29	4.66	4.51	4.86
	34	4.47	4.36	4.21
i 軸	16	5.48	5.49	6.17
	24	5.17	4.99	5.34

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

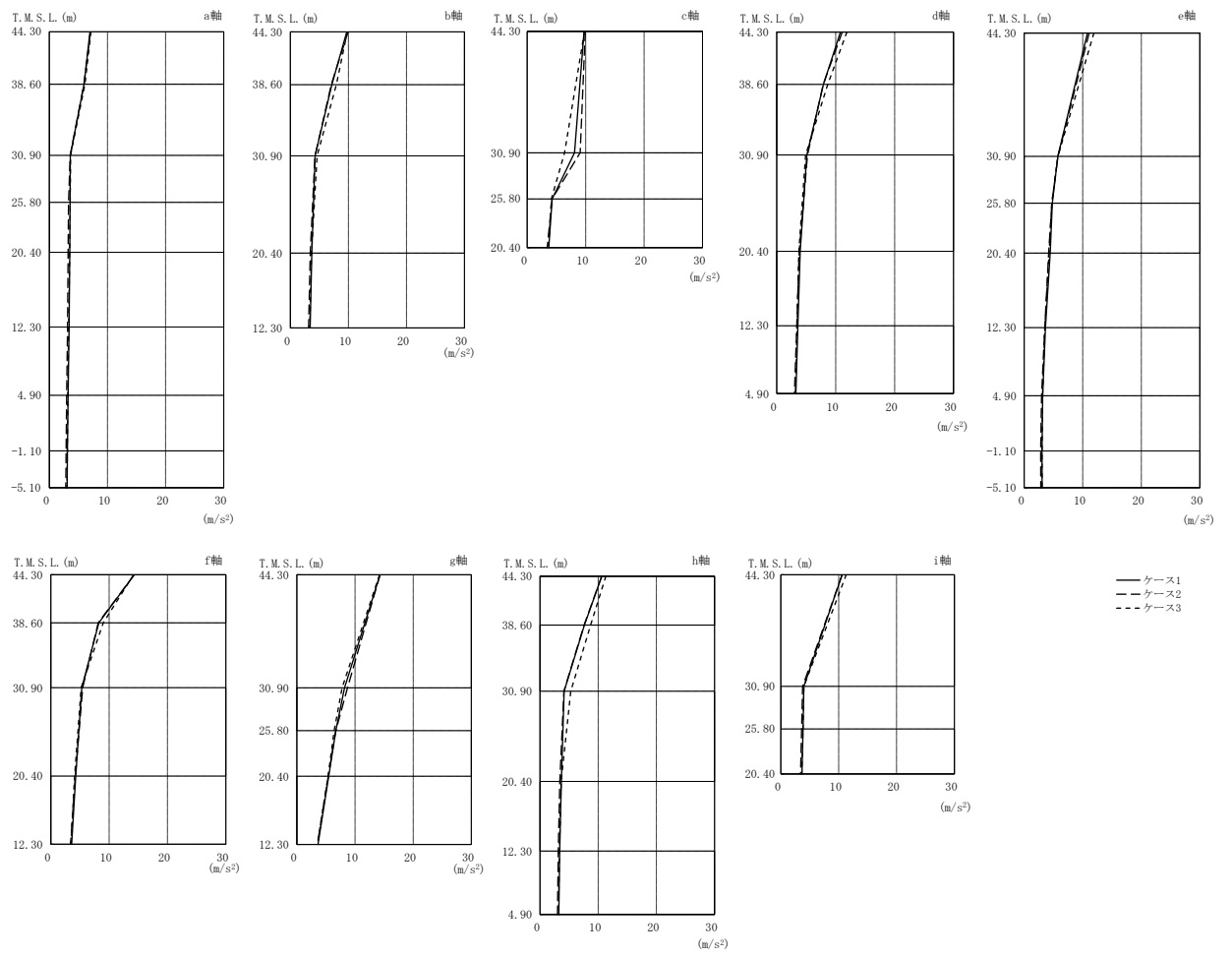


図 2-127 最大応答加速度 (Sd-3, EW 方向)

表 2-114 最大応答加速度 (Sd-3, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	②	③
a 軸	1	6.99	7.08	7.16
	6	5.97	5.96	6.13
	11	3.61	3.60	3.65
	20	3.58	3.31	3.59
	25	3.52	3.24	3.49
	32	3.40	3.13	3.33
	36	3.23	2.99	3.17
	38	3.12	2.89	3.09
	40	3.06	2.84	3.05
b 軸	2	9.72	9.94	9.80
	7	7.14	7.05	7.92
	12	4.26	4.24	4.60
	26	3.69	3.43	3.64
c 軸	19	8.09	9.06	6.39
	21	4.28	4.25	4.14
d 軸	3	10.8	11.1	11.9
	8	7.92	7.87	8.64
	13	5.10	5.21	4.89
	27	3.97	3.81	3.75
	33	3.58	3.38	3.44
e 軸	18	5.74	5.77	5.76
	22	4.81	4.73	4.71
	31	4.44	4.17	4.26
	35	3.63	3.51	3.52
	37	3.16	2.96	3.14
	39	3.05	2.82	3.04
f 軸	4	14.3	14.3	14.2
	9	8.24	8.12	9.00
	14	5.32	5.47	5.20
	28	4.28	4.19	4.08
g 軸	17	8.20	8.71	7.77
	23	6.68	6.69	6.41
	30	5.48	5.39	5.35
h 軸	5	10.6	10.6	11.3
	10	7.62	7.57	8.69
	15	4.14	4.11	5.28
	29	3.66	3.40	3.62
	34	3.38	3.13	3.33
i 軸	16	3.98	3.77	3.98
	24	3.85	3.60	3.83

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

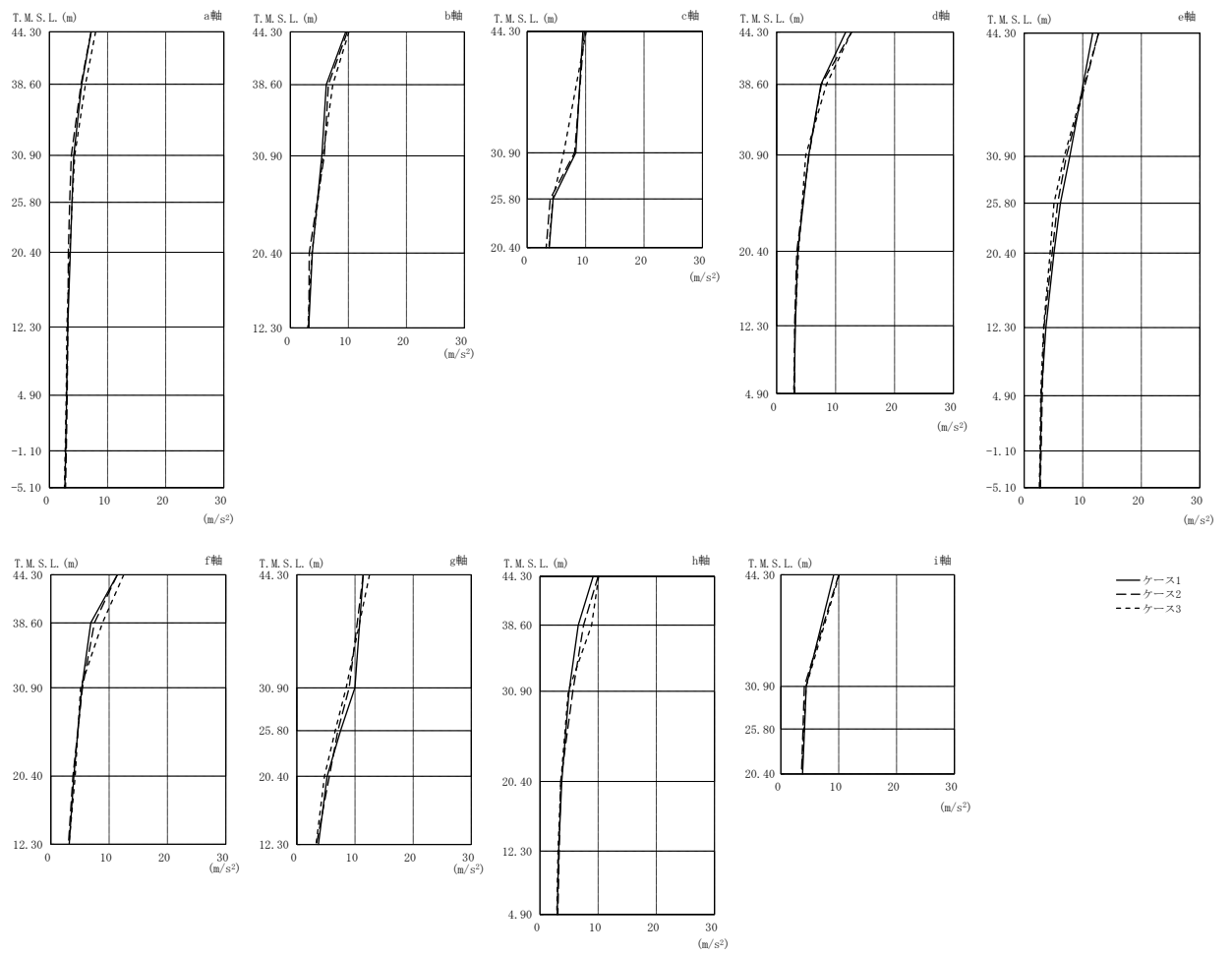


図 2-128 最大応答加速度 (Sd-6, EW 方向)

表 2-115 最大応答加速度 (Sd-6, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	②	③
a 軸	1	7.19	7.16	7.94
	6	5.55	5.43	6.19
	11	4.18	3.77	4.36
	20	3.88	3.48	3.92
	25	3.59	3.26	3.49
	32	3.16	3.17	3.00
	36	2.96	3.07	2.88
	38	2.80	2.90	2.71
	40	2.67	2.77	2.59
b 軸	2	9.54	9.80	10.1
	7	6.18	6.55	7.31
	12	5.42	5.84	5.63
	26	3.78	3.26	3.72
c 軸	19	8.32	8.12	6.26
	21	4.44	3.96	4.38
d 軸	3	11.7	12.7	12.7
	8	7.51	7.58	8.44
	13	5.43	5.47	4.93
	27	3.58	3.41	3.70
	33	3.16	3.03	3.11
e 軸	18	7.79	7.20	6.85
	22	6.18	5.71	5.09
	31	5.08	4.79	4.42
	35	3.70	3.36	3.31
	37	2.92	3.08	2.82
	39	2.79	2.90	2.70
f 軸	4	11.4	11.4	12.5
	9	6.86	7.47	8.86
	14	5.31	5.43	5.10
	28	3.96	3.80	4.18
g 軸	17	9.98	9.00	8.48
	23	7.51	7.05	6.59
	30	5.20	5.58	4.75
h 軸	5	9.14	10.0	10.1
	10	6.58	7.49	8.88
	15	5.00	5.64	4.87
	29	3.74	3.55	3.59
	34	3.21	3.31	3.10
i 軸	16	4.39	4.05	4.36
	24	4.09	3.82	3.98

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル



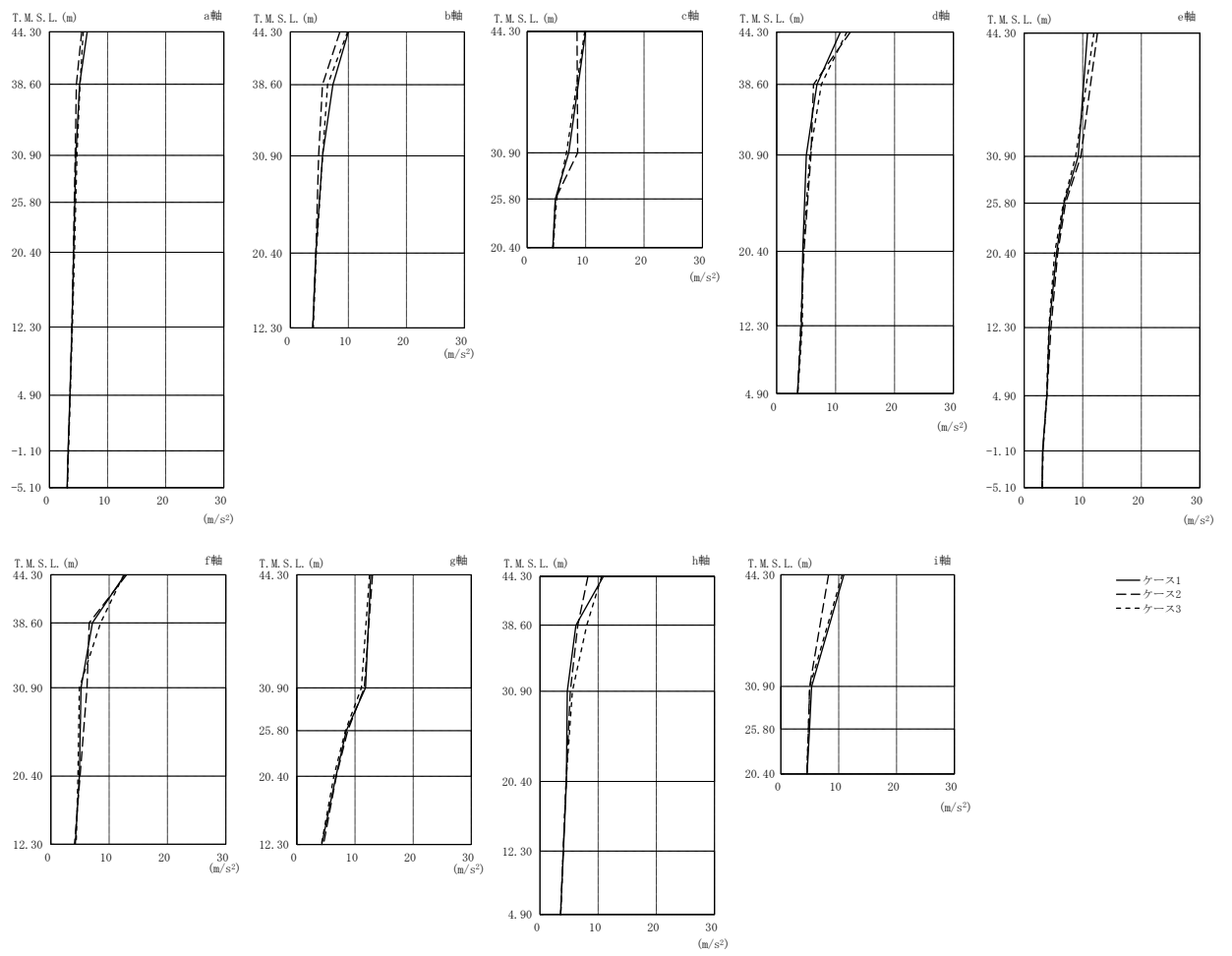


図 2-129 最大応答加速度 (Sd-7, EW 方向)

表 2-116 最大応答加速度 (Sd-7, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	②	③
a 軸	1	6.51	5.55	5.82
	6	5.19	4.63	5.26
	11	4.55	4.43	4.74
	20	4.37	4.28	4.53
	25	4.17	4.12	4.31
	32	3.87	3.86	3.95
	36	3.53	3.53	3.58
	38	3.21	3.24	3.28
	40	3.05	3.08	3.10
b 軸	2	10.0	8.54	9.86
	7	7.34	5.54	6.41
	12	5.53	4.87	5.55
	26	4.39	4.40	4.47
c 軸	19	7.12	8.64	6.73
	21	4.83	4.84	5.04
d 軸	3	10.8	12.5	11.9
	8	6.82	6.24	7.58
	13	5.02	5.81	5.62
	27	4.42	4.63	4.46
	33	4.20	4.06	4.35
e 軸	18	9.23	9.68	8.79
	22	6.80	7.05	6.70
	31	5.51	5.72	5.20
	35	4.28	4.57	4.22
	37	3.88	3.88	3.84
	39	3.13	3.19	3.21
f 軸	4	12.7	13.0	12.5
	9	7.13	6.59	8.54
	14	5.18	6.20	4.90
	28	4.91	5.02	4.65
g 軸	17	11.8	11.6	11.1
	23	8.50	8.75	8.35
	30	6.72	6.79	6.36
h 軸	5	10.9	8.24	10.6
	10	6.18	6.49	8.03
	15	4.70	5.20	5.56
	29	4.54	4.51	4.48
	34	4.02	3.98	3.98
i 軸	16	5.32	4.97	5.01
	24	4.95	4.76	4.76

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

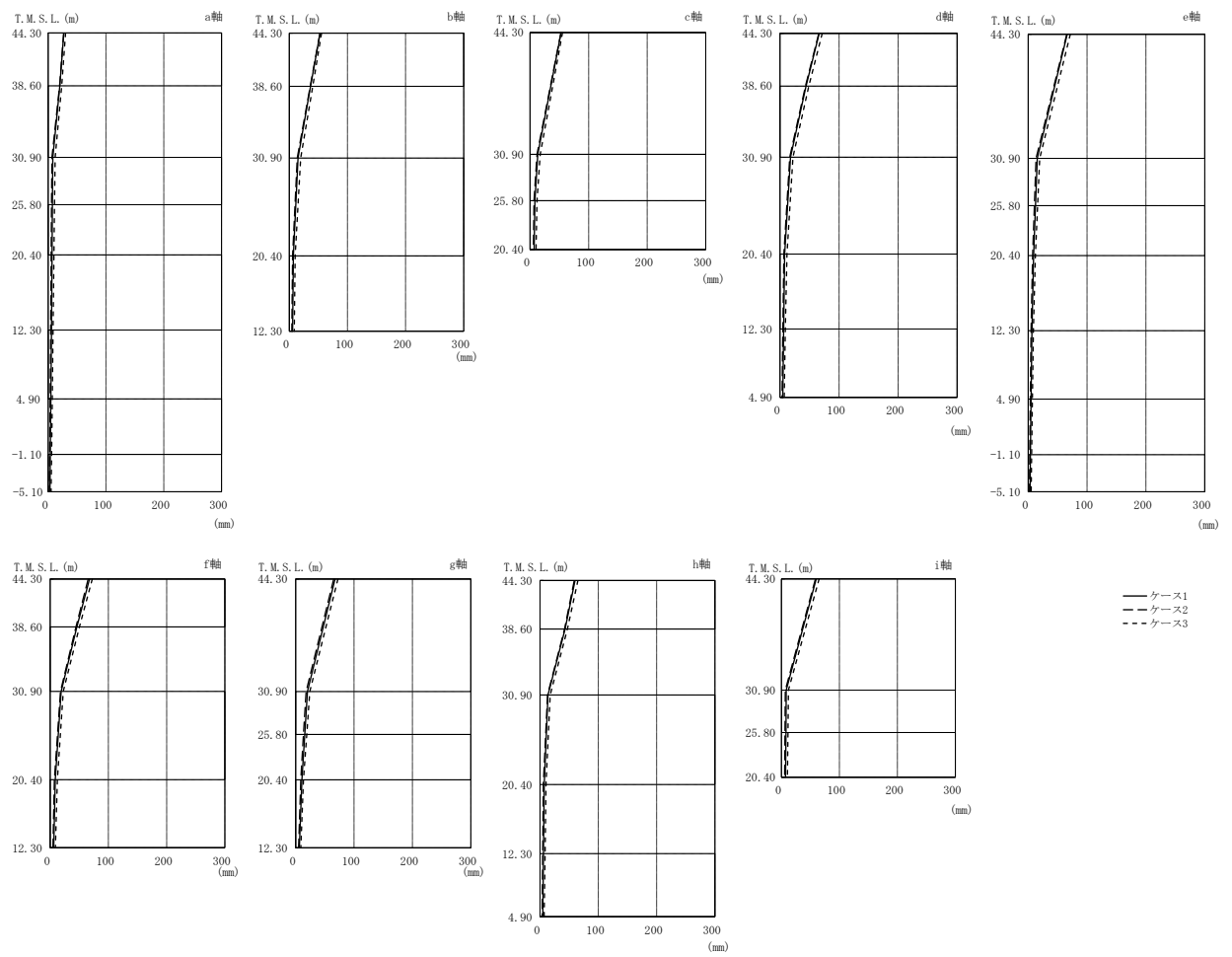


図 2-130 最大応答変位 (Sd-1, EW 方向)

表 2-117 最大応答変位 (Sd-1, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	27.0	26.8	30.2
	6	20.2	19.8	23.4
	11	8.14	6.54	12.2
	20	7.35	5.78	11.0
	25	6.69	5.23	9.92
	32	5.70	4.40	8.44
	36	4.66	3.48	7.07
	38	3.73	2.66	5.88
	40	3.14	2.23	5.10
b 軸	2	52.9	52.8	55.5
	7	36.5	35.9	40.3
	12	14.9	13.6	19.5
	26	7.00	5.57	10.1
c 軸	19	13.2	11.9	17.3
	21	8.24	6.79	11.9
d 軸	3	66.3	65.6	71.5
	8	44.1	43.1	48.7
	13	17.7	16.5	21.8
	27	7.86	6.39	11.7
	33	6.13	4.80	8.95
e 軸	18	15.5	13.3	19.6
	22	12.5	10.5	16.0
	31	9.32	7.63	12.3
	35	6.36	4.91	8.81
	37	4.88	3.64	7.14
	39	3.73	2.66	5.85
f 軸	4	67.5	65.2	72.3
	9	45.9	44.3	50.3
	14	18.8	17.6	22.5
	28	8.67	7.18	12.4
g 軸	17	20.1	17.8	24.2
	23	15.5	13.4	19.0
	30	10.6	8.80	13.4
h 軸	5	60.1	58.7	65.0
	10	43.0	41.9	47.0
	15	13.6	12.8	17.4
	29	7.16	5.57	10.3
	34	5.90	4.53	8.61
i 軸	16	8.31	6.61	12.0
	24	7.80	6.11	11.2

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

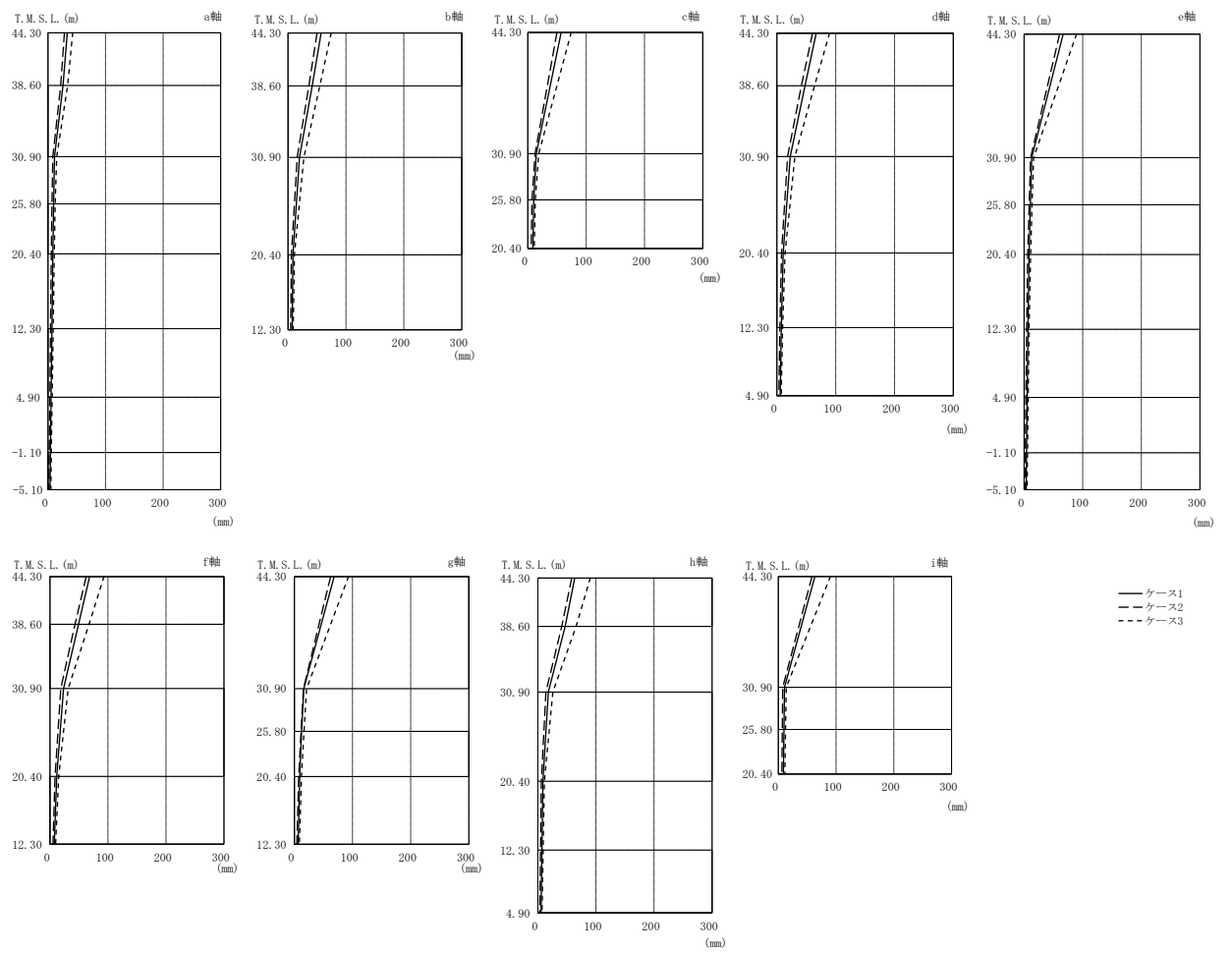


図 2-131 最大応答変位 (Sd-2, EW 方向)

表 2-118 最大応答変位 (Sd-2, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	33.5	28.7	42.9
	6	26.2	22.1	34.1
	11	11.4	8.40	15.2
	20	9.85	6.99	12.5
	25	8.56	5.87	11.0
	32	6.90	4.44	8.95
	36	5.48	3.21	7.25
	38	4.30	2.20	5.87
	40	3.55	1.58	5.01
b 軸	2	57.1	50.0	74.4
	7	41.6	36.0	54.8
	12	19.8	15.8	27.4
	26	8.58	5.88	11.0
c 軸	19	14.5	12.5	18.7
	21	10.1	7.20	12.8
d 軸	3	66.7	60.6	89.5
	8	47.8	41.5	64.0
	13	22.7	18.1	30.5
	27	10.7	7.71	13.8
	33	7.49	5.03	9.67
e 軸	18	13.0	11.1	16.2
	22	10.7	8.58	13.6
	31	8.57	6.22	11.1
	35	6.53	4.25	8.55
	37	5.24	3.01	6.99
	39	4.20	2.11	5.76
f 軸	4	68.3	62.4	93.1
	9	49.3	43.2	67.4
	14	23.3	18.6	31.4
	28	11.6	8.76	15.0
g 軸	17	16.2	15.5	20.9
	23	12.3	11.5	16.5
	30	9.18	7.52	12.1
h 軸	5	63.4	58.3	90.3
	10	46.9	41.1	65.7
	15	18.1	13.9	25.8
	29	8.74	6.07	11.2
	34	7.07	4.60	9.16
i 軸	16	10.7	7.71	13.7
	24	9.68	6.87	12.4

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

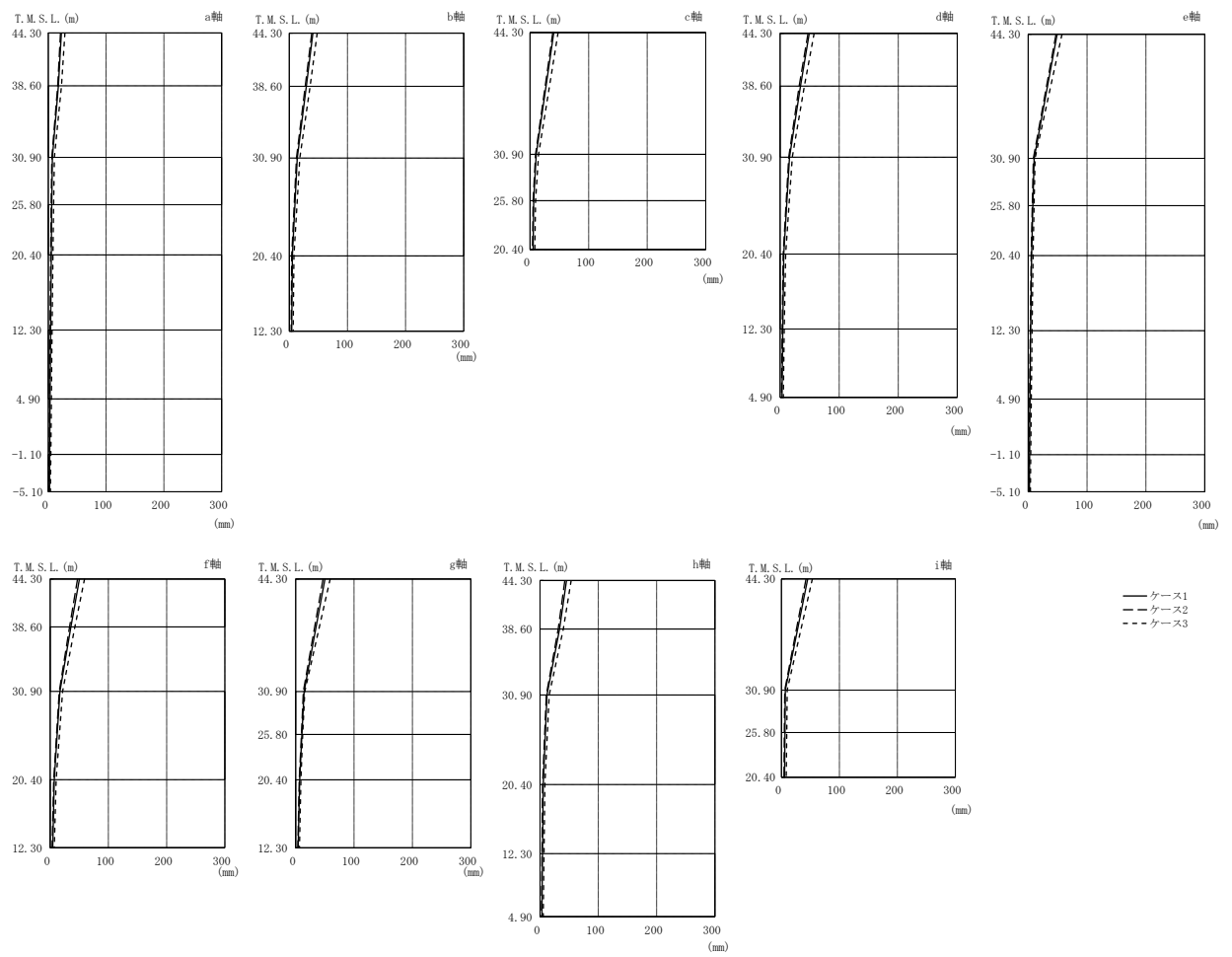


図 2-132 最大応答変位 (Sd-3, EW 方向)

表 2-119 最大応答変位 (Sd-3, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	22.6	21.1	28.8
	6	17.5	16.3	22.8
	11	7.16	6.08	10.5
	20	6.05	5.03	9.14
	25	5.17	4.19	8.01
	32	4.05	3.15	6.57
	36	3.10	2.40	5.38
	40	2.14	1.47	3.74
b 軸	2	40.5	38.7	47.9
	7	29.2	27.3	35.7
	12	13.6	12.3	18.1
	26	5.19	4.20	8.01
c 軸	19	10.5	9.40	14.6
	21	6.29	5.24	9.41
d 軸	3	49.2	47.3	57.5
	8	34.4	32.2	41.1
	13	15.9	14.6	20.6
	27	6.15	5.18	9.26
	33	4.32	3.45	6.93
e 軸	18	10.2	8.88	11.6
	22	7.86	6.89	9.97
	31	5.87	5.14	8.37
	35	4.11	3.56	6.52
	37	3.09	2.52	5.29
	39	2.50	1.78	4.32
f 軸	4	50.2	47.0	59.0
	9	35.6	33.2	42.4
	14	16.8	15.6	21.3
	28	7.07	6.12	10.3
g 軸	17	14.4	13.2	15.6
	23	10.7	9.80	11.9
	30	6.78	6.14	8.86
h 軸	5	45.3	42.5	53.3
	10	33.4	31.1	39.9
	15	11.9	10.7	15.8
	29	5.39	4.40	8.25
	34	4.18	3.28	6.74
i 軸	16	6.76	5.67	10.0
	24	6.05	5.02	9.10

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル



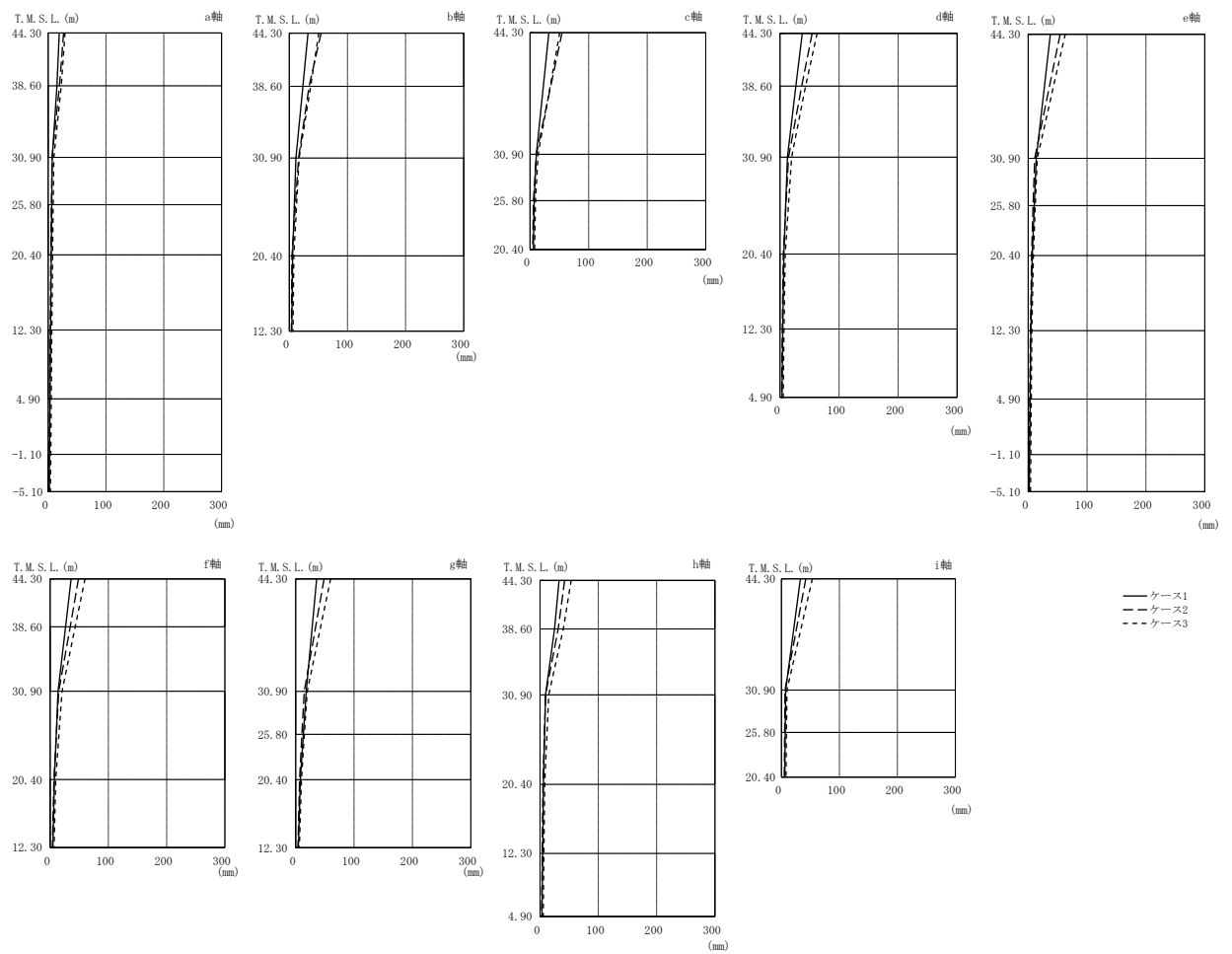


図 2-133 最大応答変位 (Sd-6, EW 方向)

表 2-120 最大応答変位 (Sd-6, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	19.3	26.6	29.1
	6	15.1	19.5	22.7
	11	7.14	6.65	9.85
	20	6.23	5.55	8.58
	25	5.43	4.68	7.61
	32	4.32	3.59	6.43
	36	3.27	2.69	5.43
	38	2.40	1.93	4.54
	40	1.87	1.55	3.95
b 軸	2	32.1	54.7	50.7
	7	23.3	34.0	36.7
	12	11.4	15.9	16.9
	26	5.66	4.59	7.67
c 軸	19	10.7	10.7	13.7
	21	6.92	5.81	9.14
d 軸	3	37.7	54.3	62.9
	8	26.7	36.8	43.2
	13	12.5	14.3	19.7
	27	6.53	5.58	8.66
	33	4.62	3.88	6.71
e 軸	18	13.8	11.2	15.5
	22	10.4	8.31	12.1
	31	7.04	5.83	8.94
	35	4.58	3.81	6.31
	37	3.32	2.72	5.33
	39	2.38	1.91	4.50
f 軸	4	36.0	48.6	59.8
	9	26.5	34.5	43.0
	14	13.4	14.7	20.3
	28	7.30	6.43	9.51
g 軸	17	18.0	14.7	19.7
	23	13.1	10.6	14.9
	30	8.04	6.64	9.98
h 軸	5	32.7	42.1	53.4
	10	24.9	31.1	39.8
	15	9.52	9.39	14.9
	29	5.84	4.98	7.86
	34	4.51	3.80	6.58
i 軸	16	7.24	6.22	9.58
	24	6.55	5.61	8.71

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

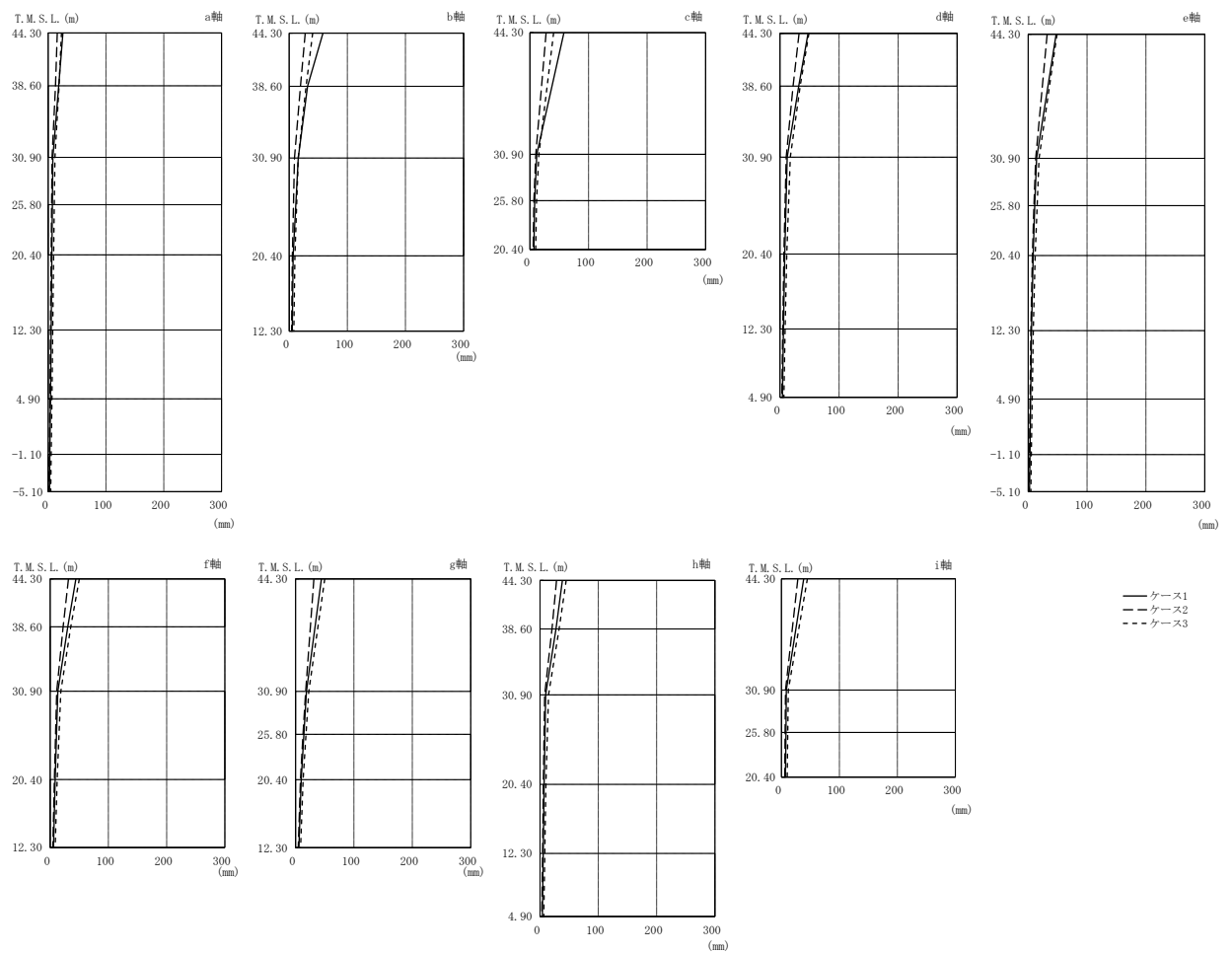


図 2-134 最大応答変位 (Sd-7, EW 方向)

表 2-121 最大応答変位 (Sd-7, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
a 軸	1	25.5	15.8	23.1
	6	18.2	12.6	18.8
	11	8.11	6.71	11.7
	20	7.23	5.91	10.5
	25	6.42	5.17	9.47
	32	5.22	4.11	7.97
	36	4.01	3.02	6.50
	38	2.97	2.09	5.26
	40	2.34	1.65	4.47
b 軸	2	58.0	27.5	40.4
	7	31.5	19.3	29.1
	12	15.6	9.08	15.5
	26	6.76	5.49	9.80
c 軸	19	11.7	9.91	15.3
	21	8.07	6.68	11.4
d 軸	3	47.4	32.2	48.9
	8	31.7	22.1	34.1
	13	12.2	10.5	17.3
	27	7.98	6.57	11.4
	33	5.72	4.55	8.52
e 軸	18	14.3	12.9	18.4
	22	11.2	9.86	15.2
	31	8.45	7.09	11.9
	35	5.72	4.56	8.62
	37	4.17	3.16	6.73
	39	2.98	2.09	5.26
f 軸	4	44.2	31.3	50.0
	9	30.3	22.2	35.3
	14	13.2	11.3	18.2
	28	8.62	7.21	12.0
g 軸	17	18.6	17.3	22.7
	23	14.2	12.7	17.9
	30	9.64	8.29	12.9
h 軸	5	38.4	28.3	44.8
	10	27.3	20.4	32.7
	15	9.71	7.91	14.5
	29	6.97	5.70	10.0
	34	5.46	4.34	8.21
i 軸	16	8.50	7.06	11.9
	24	7.77	6.41	11.0

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

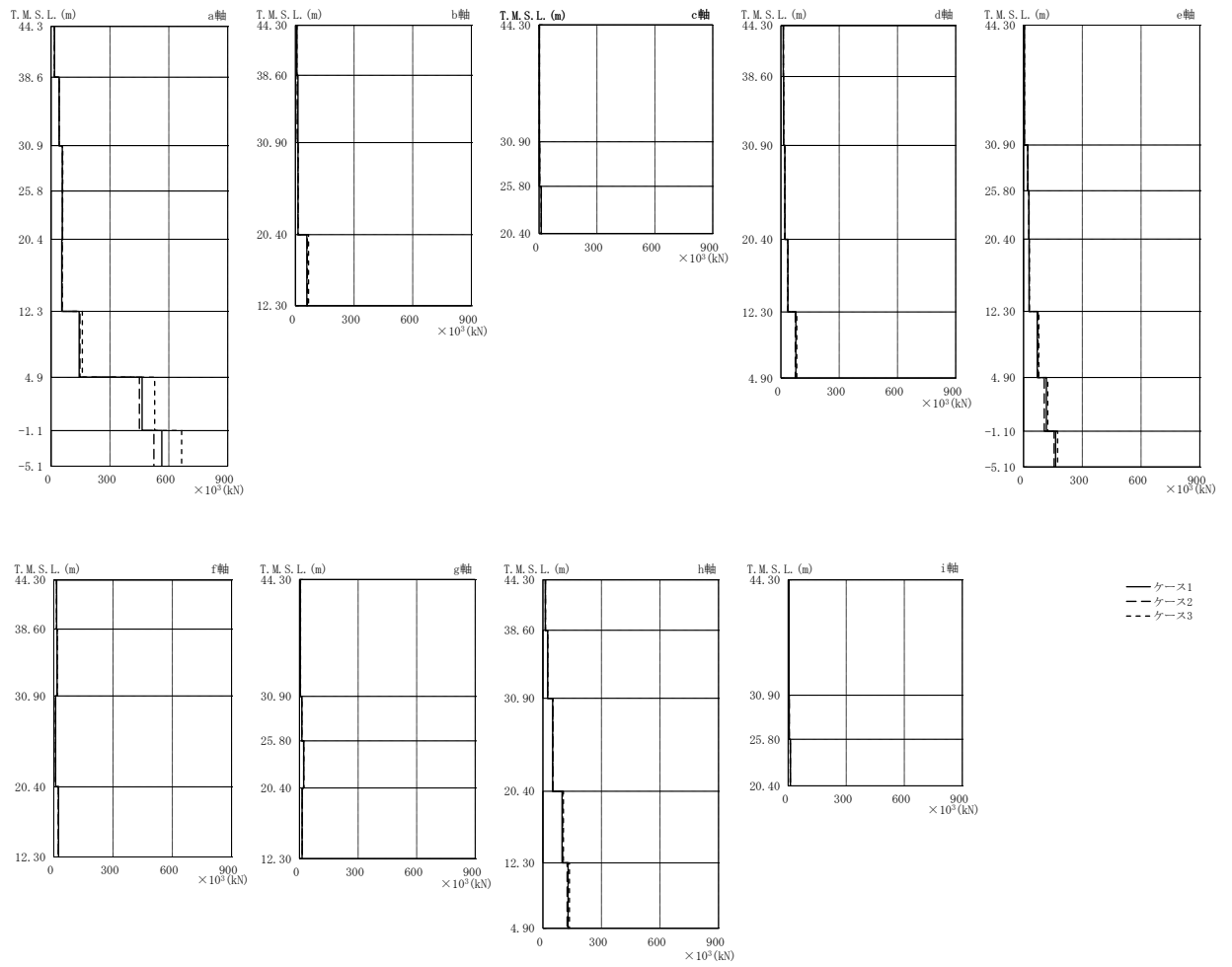


図 2-135 最大応答せん断力 (Sd-1, EW 方向)

表 2-122 最大応答せん断力 (Sd-1, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	16.9	17.2	16.6
	2	41.0	41.2	40.8
	3	56.8	57.3	59.0
	4	57.2	58.2	58.9
	5	54.1	56.1	56.4
	6	143	147	159
	7	464	450	528
	8	564	524	665
b 軸	10	7.68	6.46	7.34
	11	13.5	9.42	10.3
	12	13.3	14.2	12.6
	13	58.3	61.0	67.1
c 軸	14	2.30	2.27	2.29
	15	3.49	3.45	2.96
	16	11.2	11.8	11.4
d 軸	17	12.2	12.8	12.6
	18	13.9	13.6	14.6
	19	20.2	19.9	21.4
	20	35.4	37.0	35.4
	21	76.9	74.0	81.8
e 軸	22	4.51	4.45	4.92
	23	21.4	21.4	22.6
	24	27.2	27.2	28.8
	25	28.5	29.1	29.9
	26	70.2	74.3	78.2
	27	117	106	124
	28	164	156	174
f 軸	29	14.0	14.4	13.9
	30	16.5	16.2	17.9
	31	8.98	8.43	9.05
	32	23.9	22.3	23.9
g 軸	33	4.73	4.33	5.41
	34	11.9	11.5	12.1
	35	21.3	21.2	21.8
	36	13.4	14.0	14.2
h 軸	37	12.5	13.4	12.9
	38	24.7	24.0	25.2
	39	50.0	51.9	50.0
	40	98.1	101	105
	41	129	124	136
i 軸	42	4.28	4.22	4.51
	43	4.88	5.58	5.08
	44	11.4	11.1	10.1

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

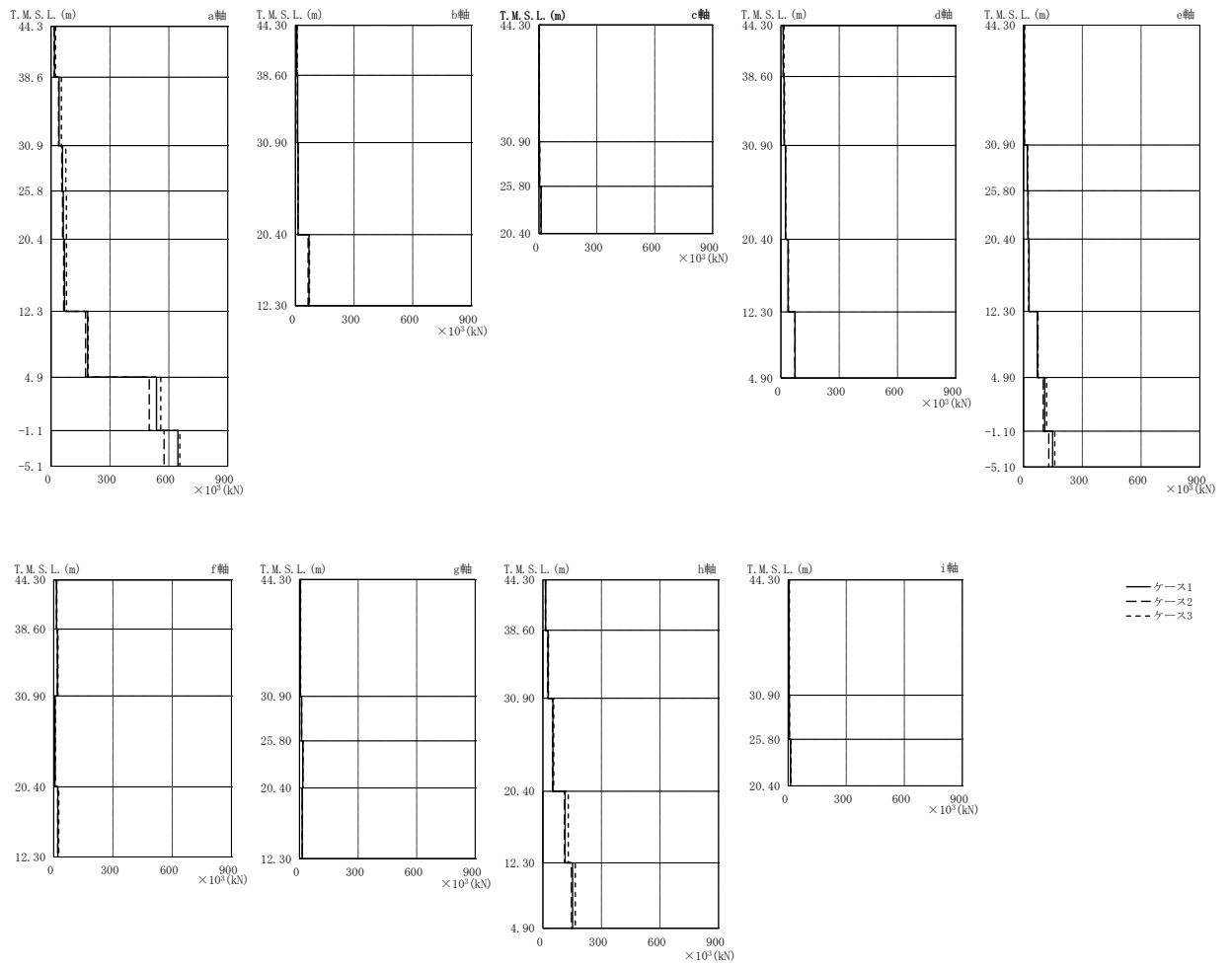


図 2-136 最大応答せん断力 (Sd-2, EW 方向)

表 2-123 最大応答せん断力 (Sd-2, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	17.0	15.5	22.1
	2	40.9	38.1	52.5
	3	58.3	54.2	75.1
	4	62.1	58.0	77.8
	5	68.2	63.8	78.3
	6	186	176	189
	7	537	500	559
	8	646	576	656
b 軸	10	7.05	7.42	9.14
	11	11.9	10.7	10.3
	12	14.2	13.5	12.8
	13	69.4	64.8	72.1
c 軸	14	1.96	1.95	2.62
	15	3.33	3.34	3.61
	16	11.4	12.1	11.3
d 軸	17	12.0	11.9	15.7
	18	16.4	16.4	18.8
	19	24.1	23.8	23.4
	20	36.7	38.1	38.7
	21	72.7	72.0	72.7
e 軸	22	3.90	3.92	5.15
	23	19.2	20.4	19.8
	24	22.6	23.7	23.6
	25	27.8	28.4	26.8
	26	70.7	72.8	74.3
	27	108	101	118
	28	149	129	160
f 軸	29	14.2	14.1	15.7
	30	18.8	18.5	21.4
	31	6.22	6.89	7.74
	32	21.3	19.8	25.9
g 軸	33	4.04	4.07	5.81
	34	10.3	11.1	10.5
	35	16.9	17.5	17.1
	36	13.7	14.3	15.1
h 軸	37	13.8	13.1	13.6
	38	26.0	24.1	28.3
	39	51.2	49.3	55.0
	40	114	111	130
	41	152	146	166
i 軸	42	4.25	4.11	6.13
	43	5.48	4.94	6.96
	44	11.9	11.2	14.4

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル



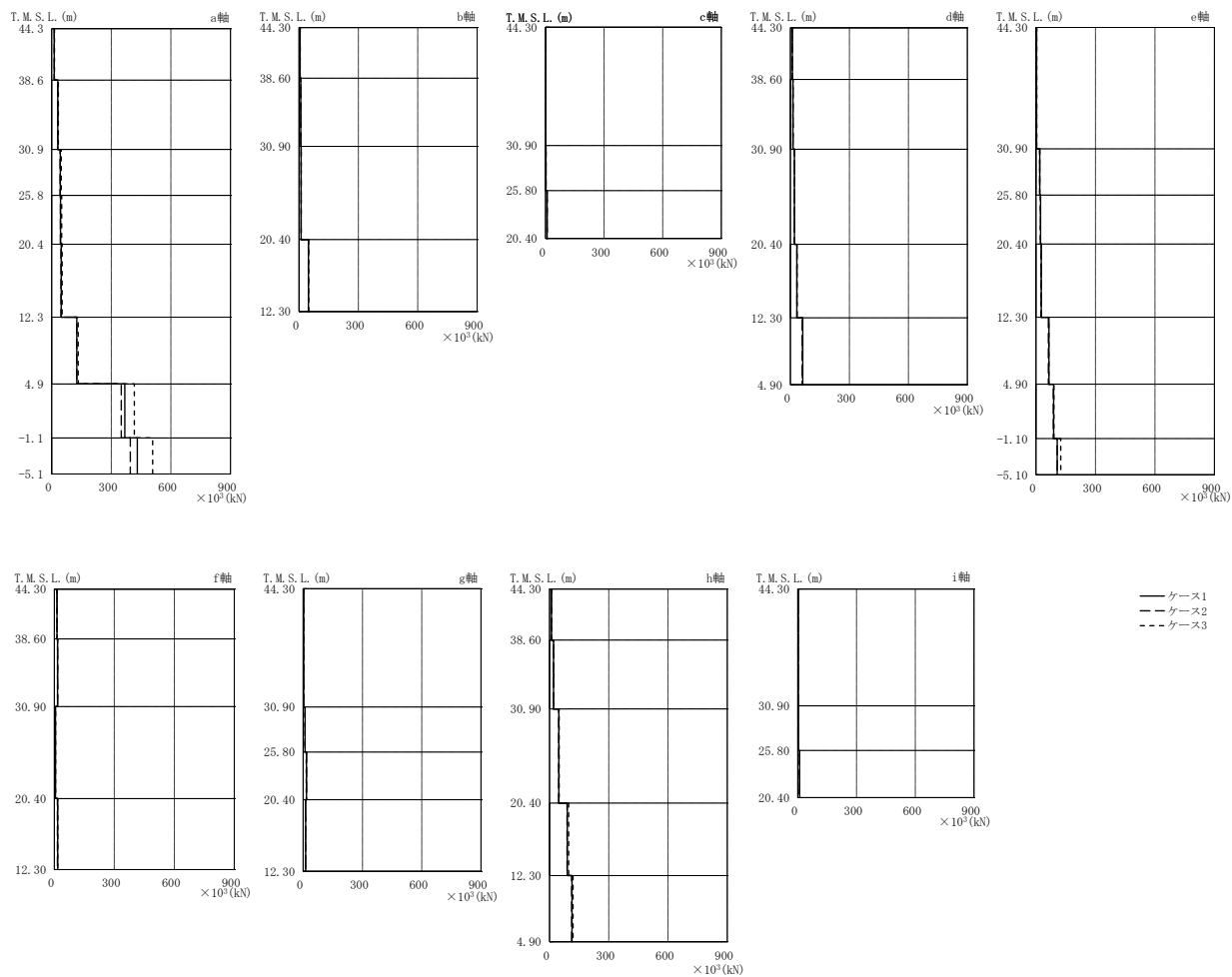


図 2-137 最大応答せん断力 (Sd-3, EW 方向)

表 2-124 最大応答せん断力 (Sd-3, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	12.5	12.4	13.8
	2	30.4	30.1	33.5
	3	42.8	42.1	47.9
	4	44.4	43.6	49.8
	5	47.7	46.7	52.3
	6	126	126	133
	7	368	350	416
	8	431	396	508
b 軸	10	5.32	5.61	5.60
	11	8.53	8.82	9.53
	12	10.5	10.9	10.8
	13	47.3	47.7	49.5
c 軸	14	1.65	1.66	1.80
	15	2.59	2.63	2.80
	16	8.30	8.33	8.44
d 軸	17	9.66	9.90	10.0
	18	12.9	13.2	13.0
	19	20.6	20.8	20.8
	20	32.9	33.1	33.7
	21	62.7	59.8	61.6
e 軸	22	3.26	3.20	3.72
	23	19.0	18.6	18.6
	24	23.2	22.7	22.6
	25	26.8	26.8	26.0
	26	65.3	62.5	64.7
	27	89.3	87.7	90.1
	28	107	107	125
f 軸	29	13.0	13.5	12.8
	30	15.7	16.7	15.8
	31	5.62	5.29	5.96
	32	16.3	15.4	17.0
g 軸	33	3.13	3.01	3.60
	34	9.83	9.57	9.16
	35	16.8	17.1	15.7
	36	12.7	12.3	12.2
h 軸	37	9.94	10.1	10.8
	38	20.4	20.6	22.4
	39	47.0	46.5	48.9
	40	90.0	88.8	96.7
	41	114	112	119
i 軸	42	3.02	2.95	3.48
	43	4.08	3.96	4.53
	44	8.80	8.60	9.01

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

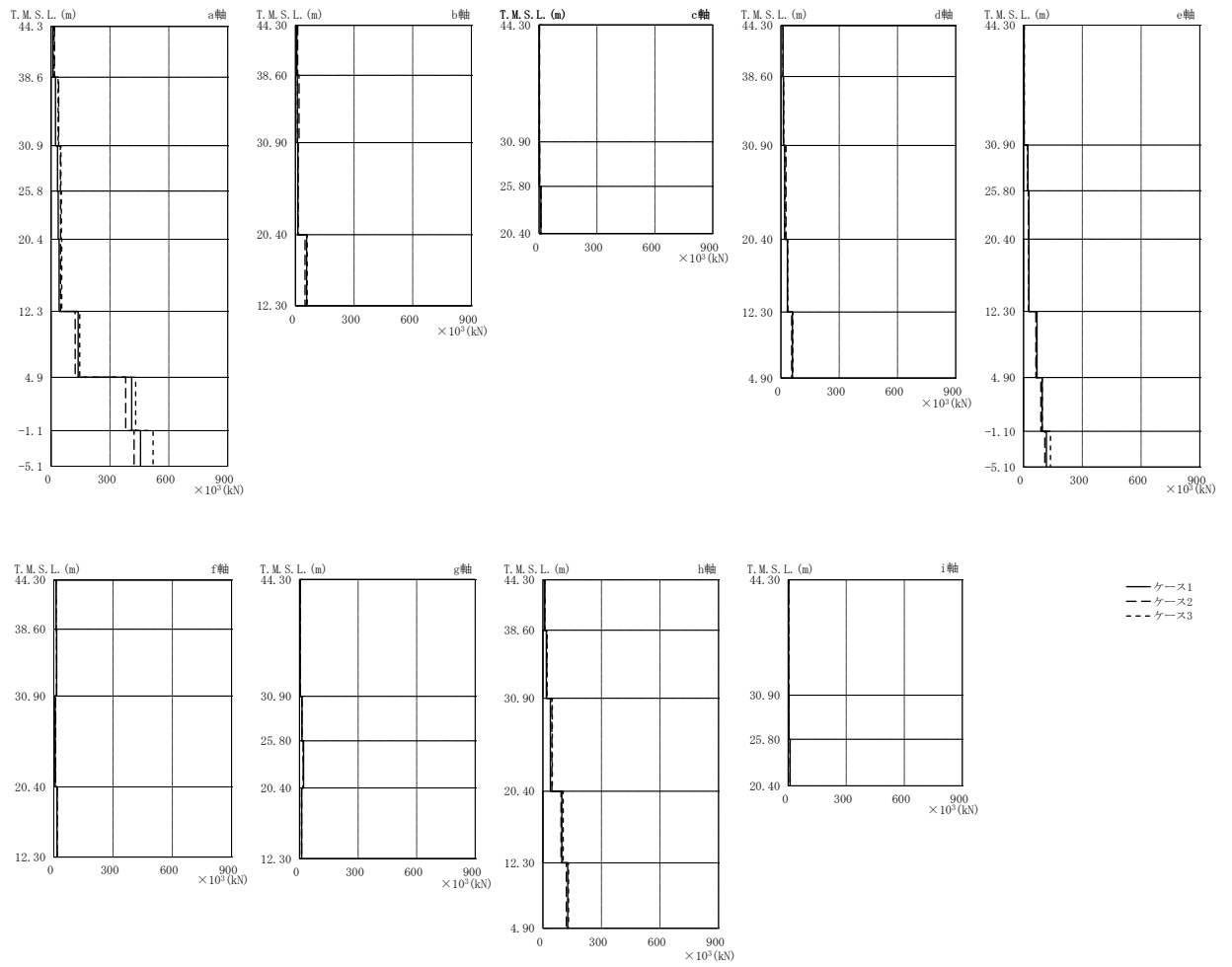


図 2-138 最大応答せん断力 (Sd-6, EW 方向)

表 2-125 最大応答せん断力 (Sd-6, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	9.50	17.3	14.8
	2	22.3	38.4	35.5
	3	32.7	47.0	50.1
	4	36.0	48.2	52.3
	5	40.7	47.5	54.0
	6	138	123	146
	7	411	380	431
	8	456	423	520
b 軸	10	7.67	11.7	6.12
	11	9.68	18.9	10.4
	12	12.3	14.2	13.5
	13	57.7	49.3	60.2
c 軸	14	1.18	2.35	1.88
	15	2.61	3.44	2.63
	16	9.70	9.72	10.1
d 軸	17	10.9	11.1	10.8
	18	12.9	13.0	14.5
	19	19.3	26.1	20.4
	20	33.1	33.5	34.9
	21	59.6	55.4	61.3
e 軸	22	2.64	3.44	3.43
	23	23.0	21.5	21.5
	24	27.9	25.9	26.1
	25	28.1	26.8	27.6
	26	69.2	63.4	65.9
	27	95.8	88.7	95.6
	28	117	109	138
f 軸	29	11.1	11.2	11.6
	30	14.2	14.3	14.3
	31	6.66	8.79	7.13
	32	15.7	17.3	15.9
g 軸	33	3.16	3.25	3.63
	34	12.5	11.9	11.9
	35	20.6	19.2	18.8
	36	11.0	11.1	10.5
h 軸	37	9.27	9.28	10.1
	38	17.6	19.8	21.6
	39	38.3	45.7	48.5
	40	96.9	92.8	104
	41	127	120	131
i 軸	42	2.06	2.90	3.32
	43	3.55	3.57	4.43
	44	9.56	8.88	10.2

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

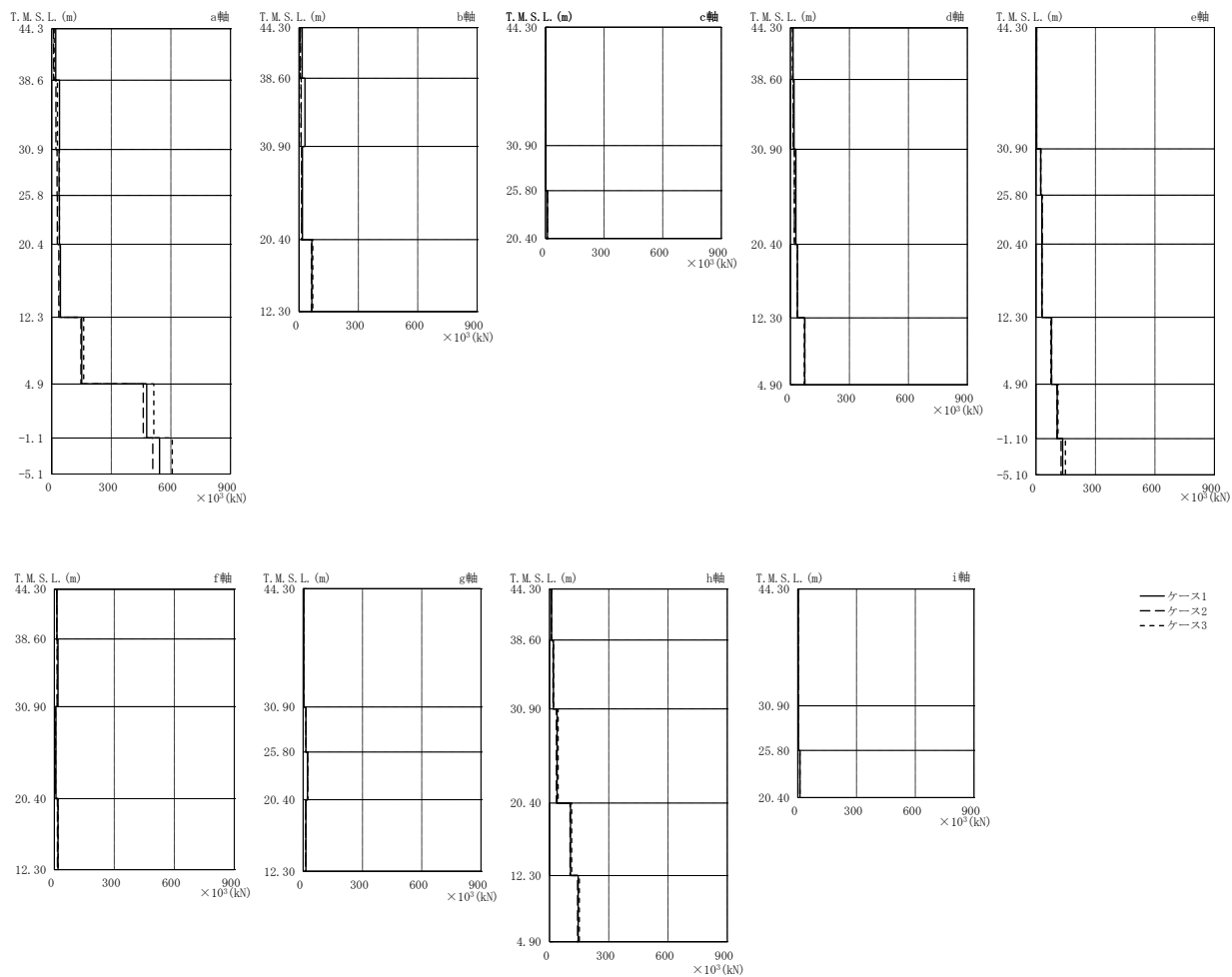


図 2-139 最大応答せん断力 (Sd-7, EW 方向)

表 2-126 最大応答せん断力 (Sd-7, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	19.9	8.96	12.1
	2	39.3	20.9	28.6
	3	36.7	27.1	38.2
	4	38.4	28.0	38.4
	5	43.7	35.5	42.5
	6	151	147	161
	7	478	461	514
	8	543	509	607
b 軸	10	16.5	7.50	6.27
	11	30.2	11.3	10.1
	12	17.7	12.6	13.4
	13	65.0	62.4	69.3
c 軸	14	2.75	1.27	1.71
	15	2.75	1.89	2.21
	16	9.96	9.49	10.4
d 軸	17	13.5	12.3	10.2
	18	18.5	14.8	14.0
	19	27.9	20.3	20.5
	20	35.8	36.0	35.4
	21	72.6	73.6	70.4
e 軸	22	3.62	2.46	3.30
	23	23.7	24.7	23.7
	24	29.9	31.8	30.2
	25	30.2	30.8	29.2
	26	77.4	79.3	74.8
	27	107	106	111
	28	135	127	149
f 軸	29	13.1	12.0	11.6
	30	18.0	13.6	14.6
	31	7.65	4.69	6.10
	32	18.4	15.6	18.7
g 軸	33	3.54	3.33	4.08
	34	14.0	14.6	14.3
	35	22.0	23.4	22.3
	36	13.6	13.1	13.4
h 軸	37	10.3	9.51	10.8
	38	20.0	17.6	21.0
	39	38.6	35.1	43.4
	40	106	104	112
	41	145	142	151
i 軸	42	2.80	2.04	3.03
	43	3.40	3.10	3.73
	44	10.7	10.1	10.8

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

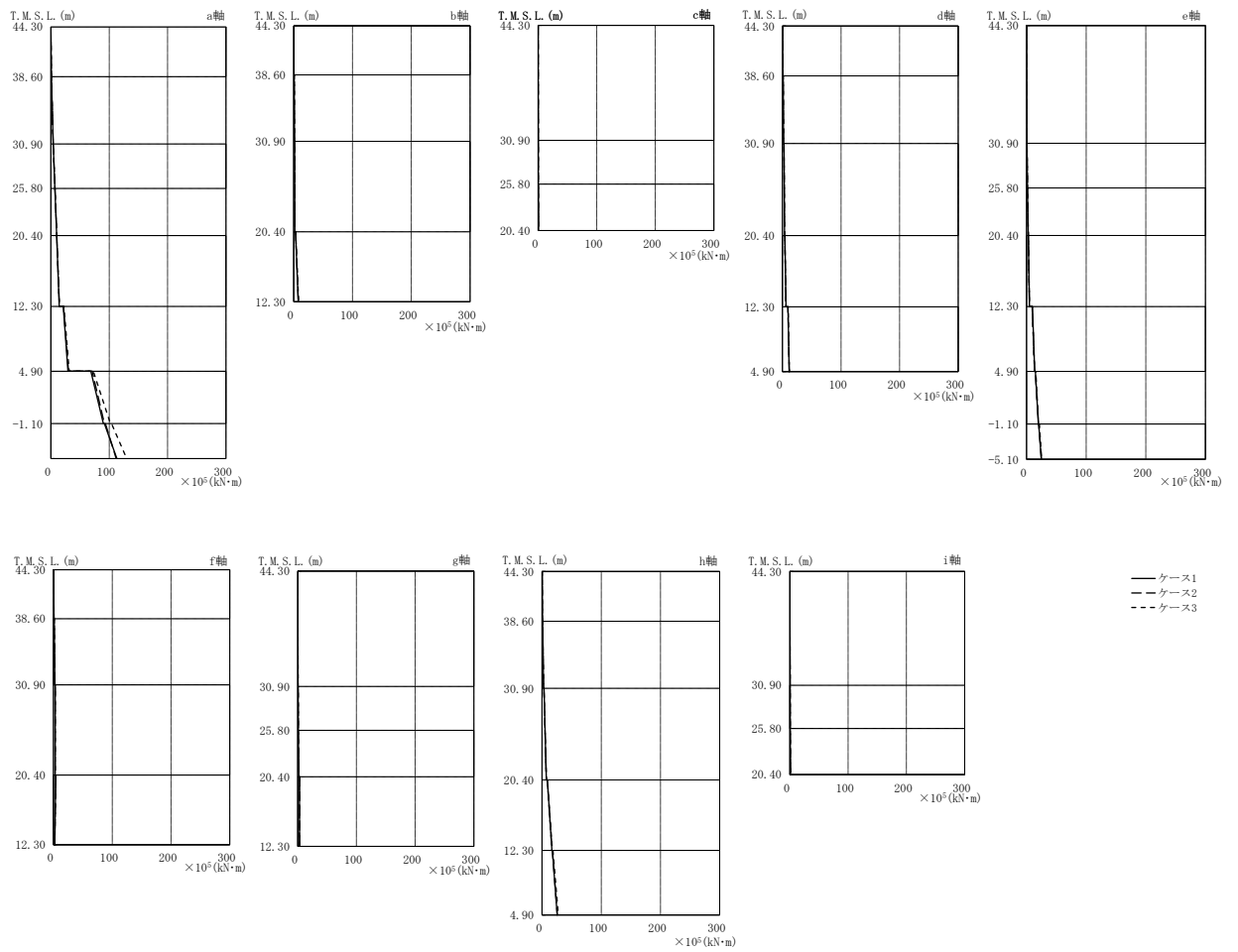


図 2-140 最大応答曲げモーメント (Sd-1, EW 方向)

表 2-127 最大応答曲げモーメント (Sd-1, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	0.156 0.964	0.158 0.979	0.153 0.944
	2	0.967 4.11	0.980 4.15	0.945 4.08
	3	4.11 7.01	4.15 7.07	4.09 7.07
	4	7.01 10.1	7.07 10.2	7.07 10.2
	5	10.1 14.4	10.2 14.7	10.2 14.6
	6	21.3 29.3	21.7 30.3	22.4 31.4
	7	68.6 90.0	70.8 91.6	72.7 102
	8	91.7 113	93.3 112	104 130
b 軸	10	0.303 0.500	0.295 0.460	0.356 0.556
	11	0.945 1.59	0.901 1.26	1.12 1.52
	12	1.77 2.16	1.68 2.04	2.17 2.13
	13	3.21 7.74	3.28 7.92	3.38 8.53
c 軸	14	0.103 0.306	0.112 0.305	0.0867 0.308
	15	0.306 0.450	0.305 0.473	0.308 0.448
	16	0.588 0.981	0.622 0.987	0.560 0.946
d 軸	17	0.344 0.814	0.329 0.853	0.331 0.856
	18	1.28 1.94	1.30 1.98	1.26 2.16
	19	2.67 3.69	2.71 3.66	2.61 3.69
	20	4.14 6.12	3.97 6.04	4.09 5.76
	21	9.57 11.5	9.16 11.8	9.76 11.8
e 軸	22	0.109 0.617	0.113 0.614	0.110 0.640
	23	0.654 1.51	0.683 1.57	0.655 1.57
	24	1.52 2.74	1.58 2.70	1.59 2.87
	25	2.95 4.75	2.97 4.85	3.08 4.75
	26	9.93 13.6	9.39 13.6	9.52 13.3
	27	14.8 19.7	14.5 20.0	15.4 19.9
	28	20.3 24.7	20.3 24.9	21.5 25.3
f 軸	29	0.360 0.949	0.315 0.916	0.272 0.909
	30	1.28 2.37	1.19 2.29	1.16 2.45
	31	2.96 2.89	2.92 2.78	2.80 2.94
	32	3.82 2.24	3.72 2.21	3.66 2.20
g 軸	33	0.183 0.612	0.196 0.591	0.167 0.668
	34	0.783 1.12	0.748 1.10	0.846 1.17
	35	1.15 2.07	1.17 2.19	1.21 1.97
	36	3.08 3.13	3.30 3.25	2.90 2.88
h 軸	37	0.296 0.805	0.217 0.776	0.263 0.764
	38	1.09 2.53	0.991 2.66	1.03 2.54
	39	3.33 7.37	3.07 7.37	3.19 7.40
	40	8.92 16.8	8.87 16.8	9.04 17.5
	41	17.4 25.6	17.4 25.8	18.4 27.4
i 軸	42	0.0481 0.571	0.0226 0.572	0.0302 0.601
	43	0.573 0.814	0.576 0.782	0.599 0.843
	44	0.811 1.21	0.779 1.33	0.844 1.26

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル



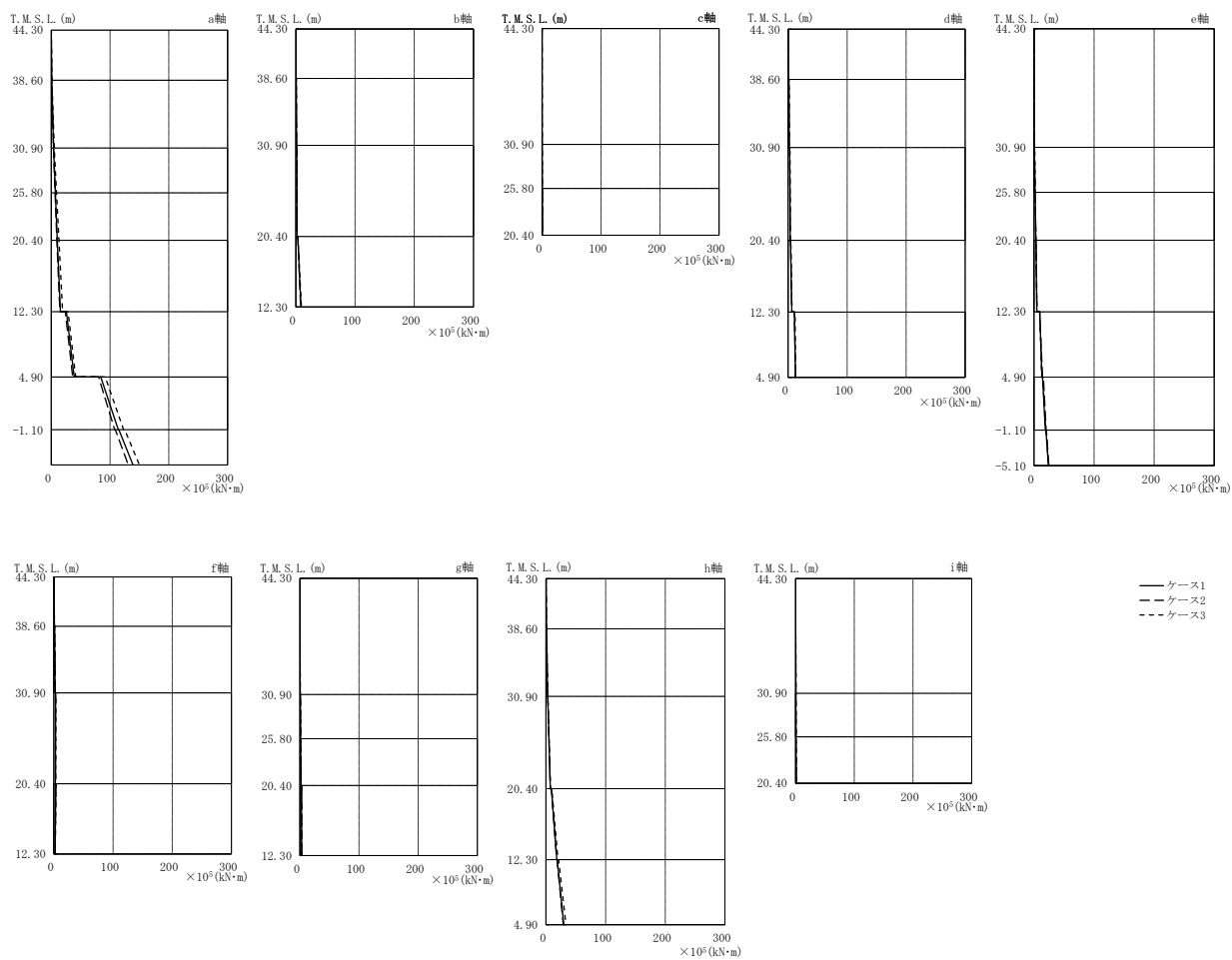


図 2-141 最大応答曲げモーメント (Sd-2, EW 方向)

表 2-128 最大応答曲げモーメント (Sd-2, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	0.157	0.143	0.204
		0.969	0.885	1.26
	2	0.970	0.889	1.26
		4.12	3.82	5.28
	3	4.13	3.82	5.29
		7.10	6.57	9.10
	4	7.10	6.58	9.11
		10.3	9.65	13.2
5	10.3	9.65	13.2	
	15.7	14.7	19.4	
6	25.8	23.9	28.7	
	39.0	36.5	41.5	
7	84.2	80.6	91.9	
	114	108	123	
8	115	109	125	
	139	131	150	
b 軸	10	0.315	0.231	0.330
		0.439	0.446	0.557
	11	0.827	0.768	1.02
		1.27	1.29	1.37
12	1.62	1.69	1.89	
	2.08	2.13	2.13	
13	3.41	3.39	3.60	
	8.77	8.15	9.44	
c 軸	14	0.112	0.120	0.0833
		0.317	0.285	0.395
	15	0.317	0.285	0.395
d 軸	17	0.372	0.373	0.570
		0.773	0.813	0.833
	18	1.32	1.31	1.61
		1.90	1.96	2.12
19	2.56	2.54	2.99	
	3.66	3.68	3.70	
20	4.05	4.10	4.47	
	6.34	6.33	6.56	
21	10.4	10.6	11.8	
	12.5	12.6	12.5	
e 軸	22	0.0806	0.0947	0.126
		0.555	0.539	0.796
	23	0.745	0.729	1.07
		1.70	1.74	1.95
	24	1.72	1.77	1.99
		2.93	3.04	3.01
	25	3.18	3.34	3.48
		4.68	4.87	4.84
26	9.40	9.29	9.45	
	13.1	14.1	12.8	
27	14.2	15.5	14.5	
	18.9	20.2	19.2	
28	19.7	20.6	20.2	
	24.0	24.6	24.1	
f 軸	29	0.388	0.368	0.438
		0.849	0.866	0.934
	30	1.27	1.20	1.46
		2.26	2.32	2.46
31	2.88	2.81	3.36	
	2.61	2.67	3.21	
32	3.10	3.27	3.79	
	2.01	2.14	2.27	
g 軸	33	0.168	0.182	0.145
		0.552	0.540	0.789
	34	0.822	0.823	1.05
		1.30	1.32	1.49
35	1.34	1.37	1.53	
	2.08	2.20	2.21	
36	2.89	3.06	2.80	
	2.98	3.10	2.96	
h 軸	37	0.195	0.164	0.302
		0.809	0.767	0.791
	38	1.02	0.930	1.20
		2.74	2.65	2.70
	39	3.00	2.96	3.36
7.31		7.39	7.51	
40	9.09	9.03	9.76	
	18.3	18.0	20.1	
41	18.9	18.6	21.3	
	29.9	29.0	33.6	
i 軸	42	0.0153	0.0164	0.0191
		0.573	0.553	0.839
	43	0.575	0.555	0.849
		0.811	0.775	1.19
44	0.826	0.782	1.20	
	1.36	1.24	1.72	

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

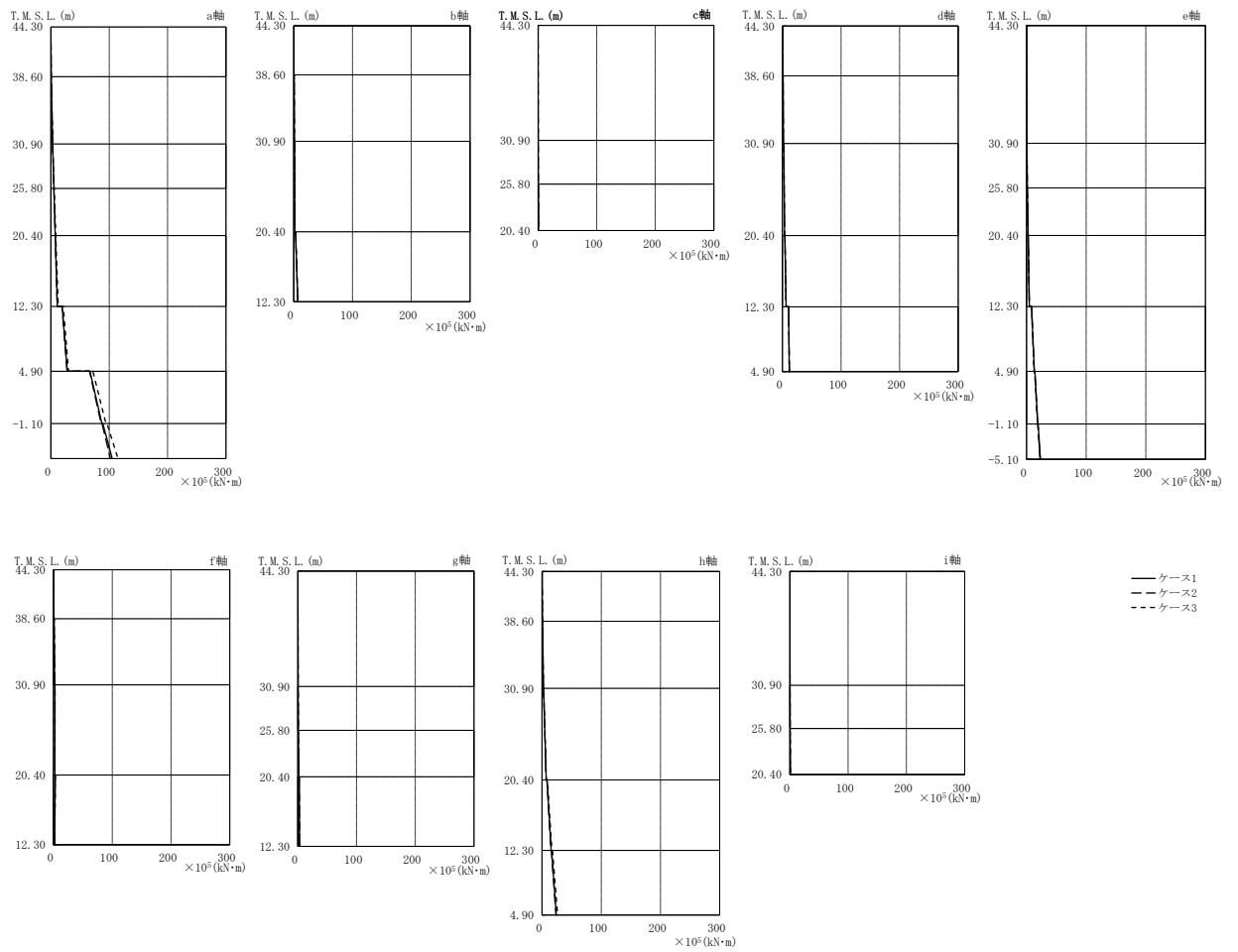


図 2-142 最大応答曲げモーメント (Sd-3, EW 方向)

表 2-129 最大応答曲げモーメント (Sd-3, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	0.115 0.711	0.114 0.705	0.127 0.789
	2	0.712 3.05	0.705 3.02	0.791 3.37
	3	3.05 5.21	3.02 5.17	3.37 5.80
	4	5.21 7.57	5.17 7.49	5.80 8.48
	5	7.57 11.2	7.49 10.9	8.48 12.6
	6	19.3 28.1	19.0 27.8	21.3 30.3
	7	67.0 87.4	66.3 86.1	71.9 94.4
	8	89.0 105	87.6 102	96.2 115
b 軸	10	0.271 0.420	0.274 0.424	0.287 0.450
	11	0.859 1.18	0.865 1.19	0.920 1.28
	12	1.69 2.03	1.70 2.04	1.83 2.00
	13	3.29 7.05	3.29 7.09	3.33 7.26
c 軸	14	0.0646 0.236	0.0759 0.236	0.0471 0.260
	15	0.236 0.345	0.236 0.348	0.260 0.386
	16	0.479 0.883	0.494 0.903	0.509 0.903
d 軸	17	0.278 0.632	0.300 0.617	0.326 0.702
	18	1.06 1.65	1.06 1.59	1.20 1.75
	19	2.24 3.61	2.23 3.60	2.53 3.63
	20	4.11 6.21	4.15 6.25	4.20 6.30
	21	10.5 11.7	10.6 11.9	10.8 11.6
e 軸	22	0.0631 0.462	0.0609 0.439	0.0775 0.516
	23	0.556 1.31	0.575 1.30	0.598 1.34
	24	1.32 2.57	1.32 2.52	1.35 2.54
	25	2.77 4.60	2.72 4.54	2.71 4.53
	26	8.41 13.0	8.44 12.8	8.14 12.5
	27	14.0 18.9	13.8 18.5	13.4 18.4
	28	19.4 23.2	18.9 22.6	18.8 23.0
f 軸	29	0.257 0.747	0.293 0.737	0.287 0.781
	30	0.992 2.02	1.02 2.02	1.05 2.10
	31	2.39 2.29	2.55 2.34	2.51 2.40
	32	2.97 2.04	2.99 2.01	3.18 2.08
g 軸	33	0.132 0.465	0.150 0.433	0.122 0.521
	34	0.592 0.944	0.604 0.920	0.645 0.974
	35	0.978 1.86	0.956 1.80	1.00 1.77
	36	2.33 2.92	2.49 2.89	2.18 2.76
h 軸	37	0.154 0.662	0.155 0.656	0.173 0.700
	38	0.831 2.32	0.820 2.30	0.889 2.48
	39	2.68 7.20	2.65 6.97	2.84 7.27
	40	8.36 15.4	8.22 15.0	8.96 16.8
	41	16.1 24.0	15.7 23.6	17.7 26.4
i 軸	42	0.0136 0.410	0.0137 0.398	0.0148 0.468
	43	0.413 0.602	0.400 0.582	0.471 0.672
	44	0.620 1.02	0.608 0.990	0.693 1.13

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

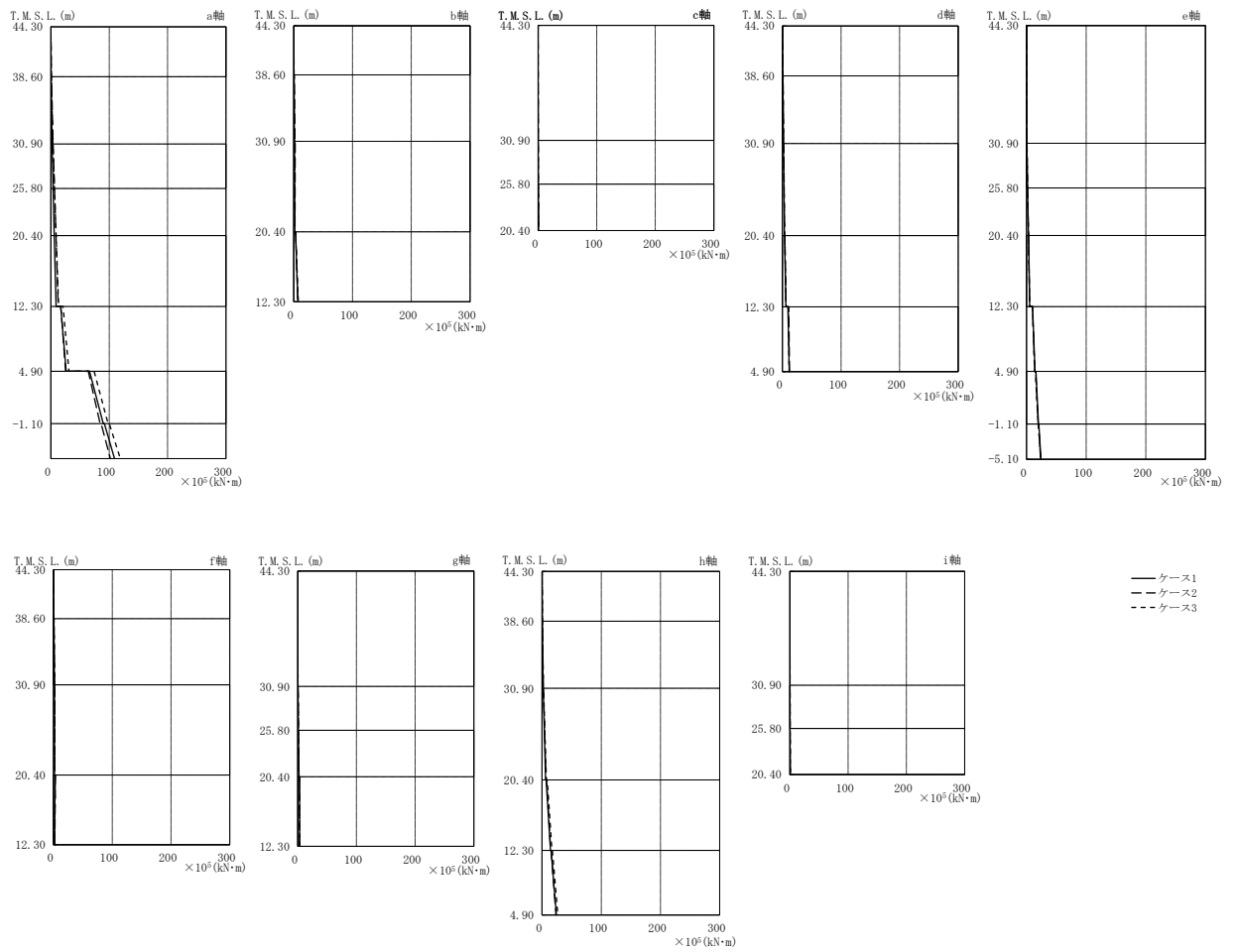


図 2-143 最大応答曲げモーメント (Sd-6, EW 方向)

表 2-130 最大応答曲げモーメント (Sd-6, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	0.0875 0.542	0.159 0.986	0.136 0.845
	2	0.544 2.26	0.987 3.94	0.847 3.58
	3	2.26 3.86	3.95 6.34	3.58 6.14
	4	3.86 5.76	6.34 8.94	6.14 8.96
	5	5.76 9.03	8.94 12.7	8.96 13.3
	6	16.8 26.3	17.1 25.4	20.9 31.0
	7	66.3 89.7	64.2 84.4	74.1 98.0
	8	91.7 109	86.1 102	100 119
b 軸	10	0.181 0.481	0.286 0.758	0.277 0.441
	11	0.720 1.28	1.06 2.23	0.841 1.17
	12	1.57 2.01	2.62 2.19	1.50 2.10
	13	3.21 7.13	3.36 6.94	3.30 7.97
c 軸	14	0.0586 0.162	0.0613 0.309	0.0515 0.262
	15	0.162 0.290	0.309 0.443	0.262 0.360
	16	0.470 0.887	0.532 0.966	0.518 0.897
d 軸	17	0.193 0.636	0.256 0.725	0.261 0.644
	18	0.798 1.65	1.06 1.80	0.957 1.80
	19	1.78 3.39	2.35 3.66	2.04 3.66
	20	3.58 5.81	4.20 6.28	3.98 6.04
	21	9.35 11.6	10.9 12.0	10.1 11.4
e 軸	22	0.101 0.333	0.0978 0.464	0.0951 0.502
	23	0.521 1.61	0.655 1.71	0.661 1.69
	24	1.63 3.12	1.73 3.11	1.71 3.06
	25	3.42 5.23	3.37 5.07	3.31 5.11
	26	10.0 14.1	9.64 13.8	9.90 13.4
	27	15.7 20.0	15.2 19.4	14.8 19.2
	28	20.6 24.1	20.0 23.5	19.7 23.6
	29	0.192 0.617	0.223 0.686	0.208 0.726
f 軸	30	0.766 1.63	0.920 1.86	0.930 1.95
	31	1.89 1.88	2.26 2.26	2.27 2.38
	32	2.62 1.94	3.26 2.11	3.03 2.08
	33	0.181 0.295	0.168 0.394	0.165 0.448
g 軸	34	0.572 1.15	0.664 1.19	0.676 1.24
	35	1.20 2.27	1.24 2.14	1.28 2.26
	36	3.17 3.38	2.99 3.19	2.87 3.29
	37	0.130 0.531	0.138 0.580	0.146 0.634
h 軸	38	0.632 1.89	0.720 2.19	0.781 2.23
	39	1.96 5.91	2.49 6.82	2.57 7.22
	40	6.95 14.2	7.65 14.6	8.78 16.8
	41	15.2 24.3	15.4 23.6	17.4 26.7
	42	0.0109 0.279	0.0111 0.390	0.0111 0.450
i 軸	43	0.280 0.442	0.391 0.539	0.452 0.675
	44	0.455 0.908	0.543 0.903	0.692 1.14

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

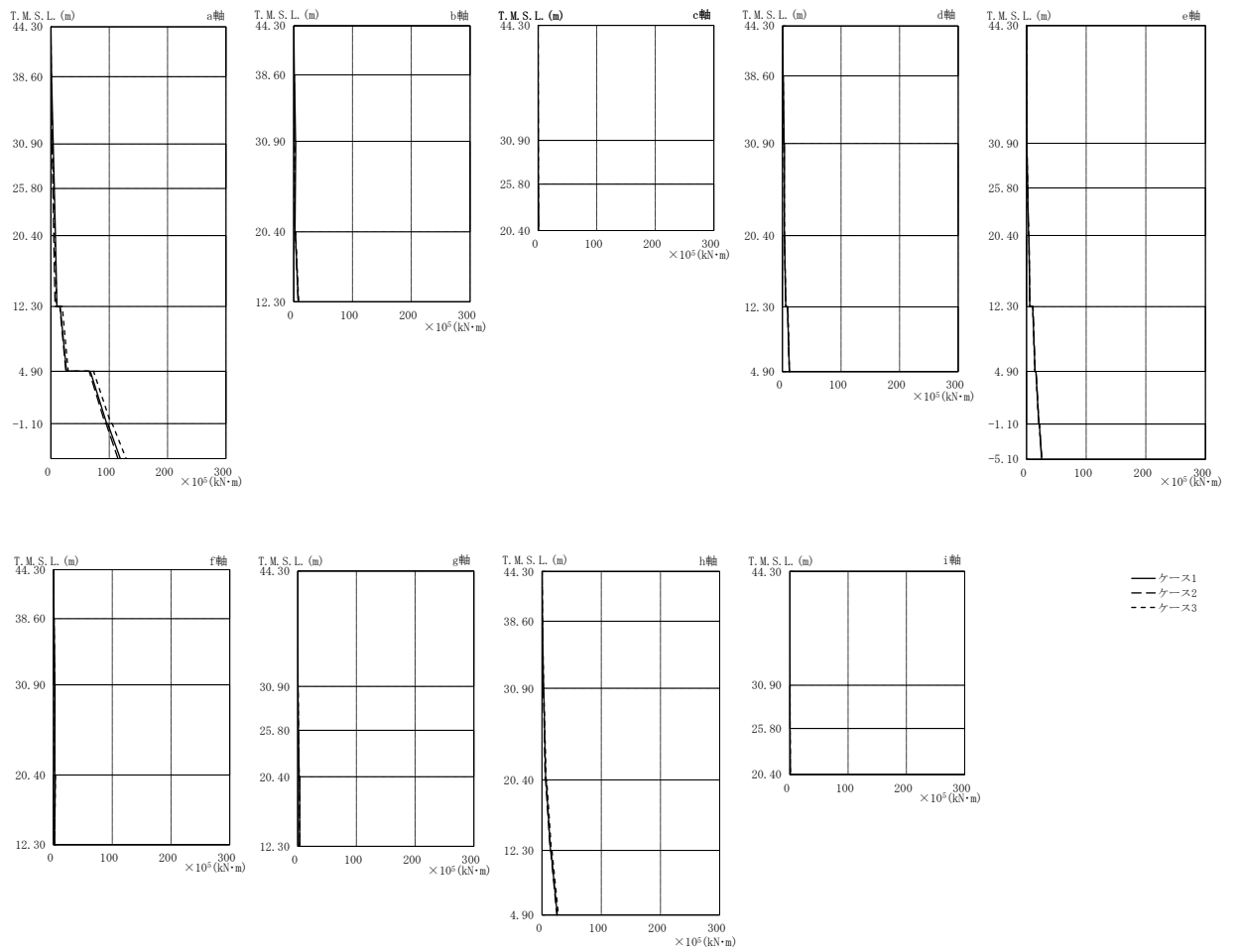


図 2-144 最大応答曲げモーメント (Sd-7, EW 方向)

表 2-131 最大応答曲げモーメント (Sd-7, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	②	③
a 軸	1	0.183 1.13	0.0825 0.511	0.112 0.692
	2	1.13 4.16	0.512 2.12	0.693 2.89
	3	4.16 6.02	2.12 3.47	2.90 4.84
	4	6.02 7.88	3.47 4.91	4.84 6.85
	5	7.88 10.3	4.91 7.28	6.85 9.94
	6	16.0 26.8	15.3 25.7	19.5 29.7
	7	67.6 95.7	65.7 93.0	73.1 103
	8	97.5 119	94.7 115	105 129
b 軸	10	0.389 1.13	0.222 0.446	0.308 0.521
	11	1.47 3.19	0.764 1.25	1.03 1.34
	12	3.67 2.22	1.57 1.92	1.96 1.94
	13	2.88 8.05	2.90 7.55	3.32 8.54
c 軸	14	0.0499 0.355	0.0540 0.164	0.0465 0.221
	15	0.355 0.454	0.164 0.229	0.221 0.301
	16	0.530 0.930	0.326 0.740	0.410 0.848
d 軸	17	0.279 1.05	0.245 0.718	0.314 0.855
	18	1.50 2.87	1.05 1.79	1.33 2.12
	19	3.59 3.31	2.33 3.12	2.88 3.38
	20	3.59 5.70	3.42 5.23	3.78 5.63
	21	8.74 11.8	8.56 11.8	9.30 11.9
e 軸	22	0.139 0.447	0.159 0.302	0.130 0.419
	23	0.586 1.72	0.525 1.68	0.542 1.73
	24	1.76 3.23	1.73 3.23	1.76 3.31
	25	3.90 5.42	3.98 5.46	3.88 5.36
	26	10.2 14.2	10.8 14.3	10.3 13.8
	27	15.6 20.5	15.9 20.9	15.7 20.4
	28	21.5 25.2	21.2 25.5	21.5 25.3
	29	0.208 0.778	0.165 0.684	0.206 0.741
f 軸	30	0.970 2.20	0.780 1.81	0.954 1.96
	31	2.54 2.26	1.97 1.99	2.28 2.19
	32	3.08 1.81	2.63 1.71	3.12 1.95
	33	0.195 0.450	0.191 0.338	0.179 0.455
g 軸	34	0.616 1.15	0.491 1.09	0.674 1.21
	35	1.20 2.36	1.15 2.39	1.27 2.46
	36	3.28 3.38	3.33 3.32	3.30 3.48
	37	0.168 0.703	0.155 0.601	0.152 0.742
h 軸	38	0.915 2.42	0.824 1.99	0.933 2.50
	39	2.87 6.21	2.46 5.17	2.90 6.86
	40	6.92 14.3	5.97 13.9	7.80 15.7
	41	15.0 25.7	14.6 25.1	16.8 27.6
	42	0.0133 0.374	0.0215 0.275	0.0108 0.407
i 軸	43	0.375 0.456	0.276 0.356	0.408 0.524
	44	0.480 0.903	0.374 0.837	0.547 0.992

注: ①工認モデル  
 ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル  
 ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル



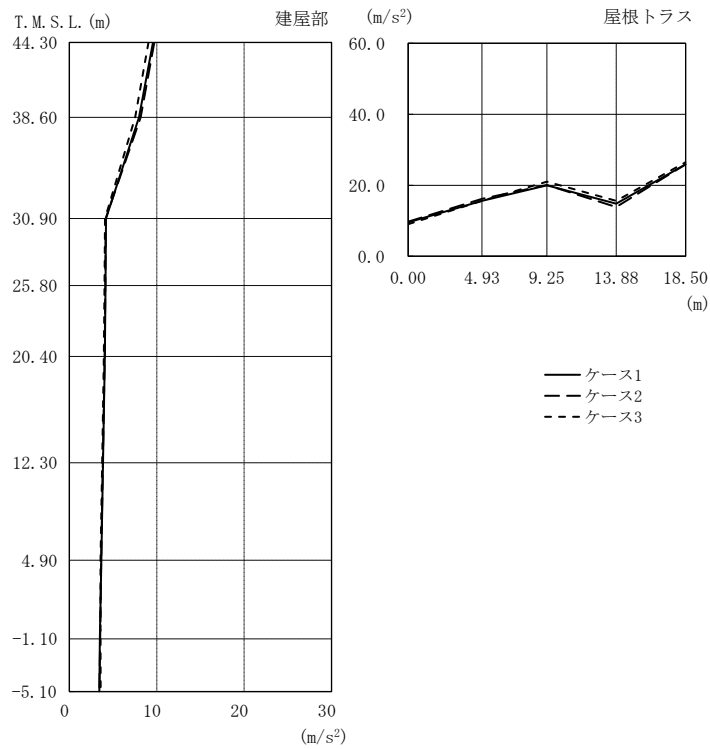


図 2-145 最大応答加速度 (Sd-1, 鉛直方向)

表 2-132 最大応答加速度 (Sd-1, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	②	③
建屋部	1	9.57	9.73	9.05
	2	7.96	8.15	7.53
	3	4.19	4.16	4.07
	4	4.14	4.11	4.02
	5	4.06	4.04	3.95
	6	3.85	3.84	3.76
	7	3.66	3.65	3.57
	8	3.49	3.53	3.57
	9	3.43	3.44	3.58
屋根トラス	1	9.57	9.73	9.05
	11	15.6	16.2	15.6
	12	20.0	20.1	21.0
	13	14.8	13.9	15.6
	14	25.9	25.9	26.5

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

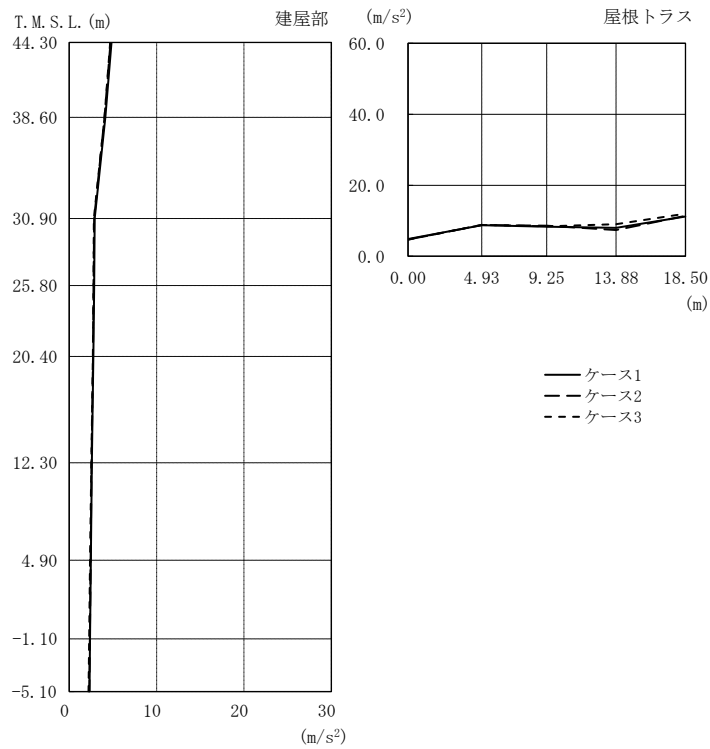


図 2-146 最大応答加速度 (Sd-2, 鉛直方向)

表 2-133 最大応答加速度 (Sd-2, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	②	③
建屋部	1	4.85	4.72	4.68
	2	4.14	4.04	4.04
	3	2.91	2.85	2.83
	4	2.85	2.79	2.78
	5	2.77	2.72	2.71
	6	2.59	2.56	2.54
	7	2.48	2.45	2.38
	8	2.38	2.36	2.28
	9	2.32	2.30	2.22
屋根トラス	1	4.85	4.72	4.68
	11	8.78	8.80	8.85
	12	8.32	8.62	8.43
	13	7.99	7.38	9.06
	14	11.2	11.4	12.0

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

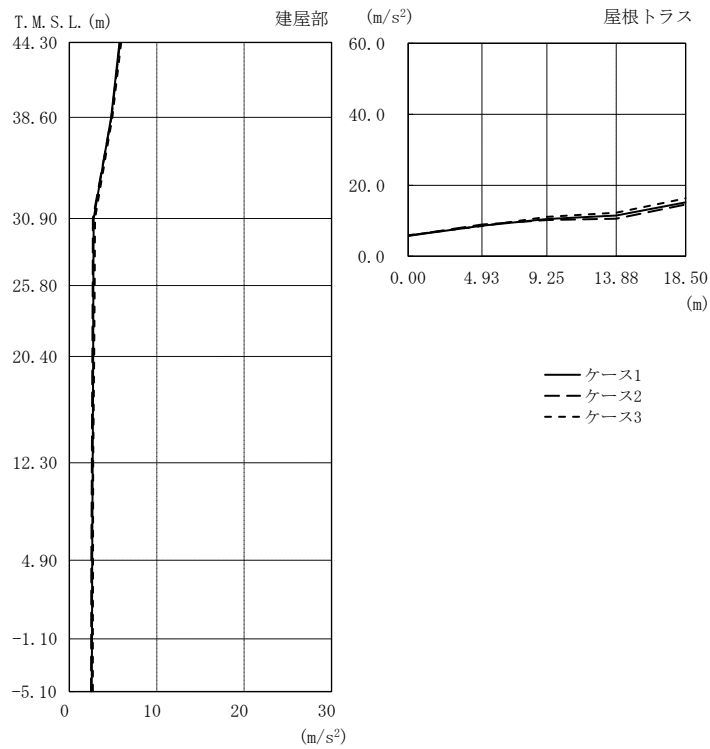


図 2-147 最大応答加速度 (Sd-3, 鉛直方向)

表 2-134 最大応答加速度 (Sd-3, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	②	③
建屋部	1	5.73	5.79	5.93
	2	4.78	4.82	4.91
	3	2.78	2.69	2.94
	4	2.74	2.66	2.89
	5	2.73	2.64	2.84
	6	2.67	2.57	2.73
	7	2.62	2.51	2.70
	8	2.59	2.49	2.69
	9	2.56	2.47	2.68
屋根トラス	1	5.73	5.79	5.93
	11	8.63	8.96	8.54
	12	10.5	10.2	11.1
	13	11.5	10.6	12.3
	14	15.2	14.6	16.3

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

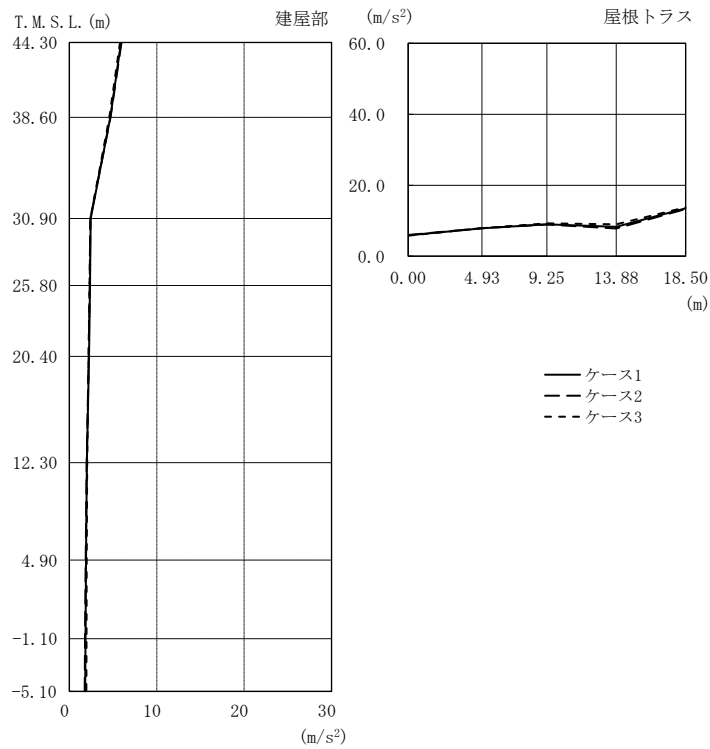


図 2-148 最大応答加速度 (Sd-6, 鉛直方向)

表 2-135 最大応答加速度 (Sd-6, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	②	③
建屋部	1	5.91	5.97	5.79
	2	4.68	4.70	4.58
	3	2.44	2.41	2.40
	4	2.36	2.32	2.31
	5	2.24	2.21	2.20
	6	2.01	1.99	2.04
	7	1.91	1.87	1.99
	8	1.85	1.80	1.96
	9	1.81	1.76	1.94
屋根トラス	1	5.91	5.97	5.79
	11	7.87	7.90	7.93
	12	9.01	8.94	9.28
	13	8.30	7.84	8.98
	14	13.5	13.3	13.8

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

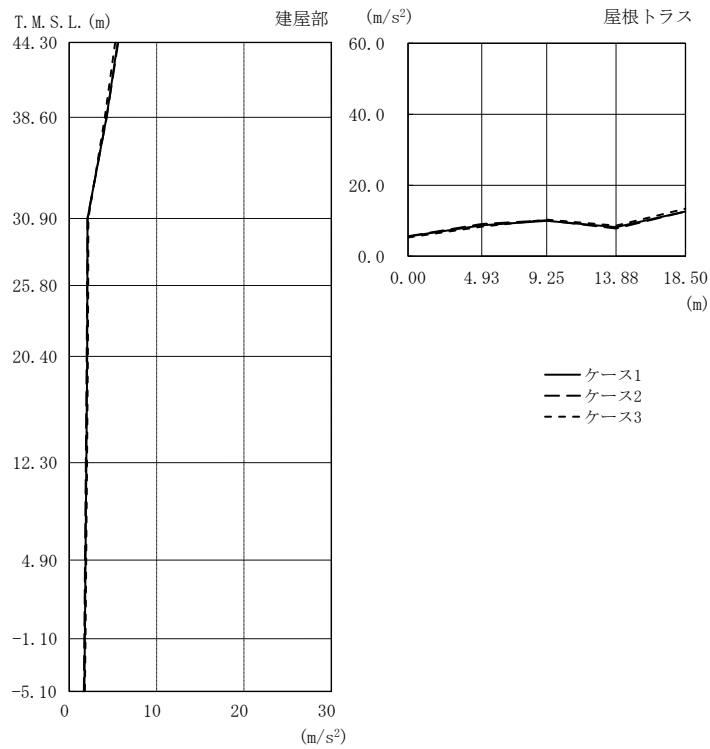


図 2-149 最大応答加速度 (Sd-7, 鉛直方向)

表 2-136 最大応答加速度 (Sd-7, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	②	③
建屋部	1	5.55	5.60	5.26
	2	4.27	4.28	4.08
	3	2.10	2.10	2.20
	4	2.08	2.06	2.18
	5	2.05	2.01	2.14
	6	1.96	1.91	2.04
	7	1.86	1.81	1.94
	8	1.79	1.73	1.86
	9	1.73	1.68	1.80
屋根トラス	1	5.55	5.60	5.26
	11	8.72	9.08	8.32
	12	9.99	10.1	10.3
	13	8.20	7.81	8.64
	14	12.6	12.6	13.4

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

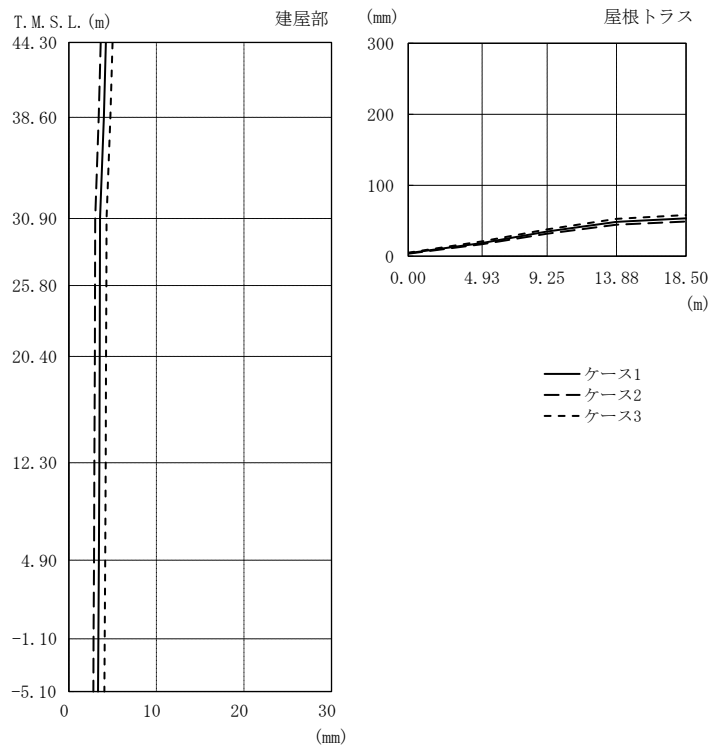


図 2-150 最大応答変位 (Sd-1, 鉛直方向)

表 2-137 最大応答変位 (Sd-1, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
建屋部	1	4.22	3.63	4.98
	2	3.99	3.41	4.74
	3	3.56	3.00	4.30
	4	3.54	2.98	4.28
	5	3.52	2.96	4.25
	6	3.47	2.91	4.20
	7	3.42	2.87	4.14
	8	3.37	2.82	4.09
	9	3.33	2.79	4.06
屋根トラス	1	4.22	3.63	4.98
	11	18.7	17.0	20.9
	12	34.8	31.9	37.9
	13	48.5	44.5	52.8
	14	53.4	48.9	58.1

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

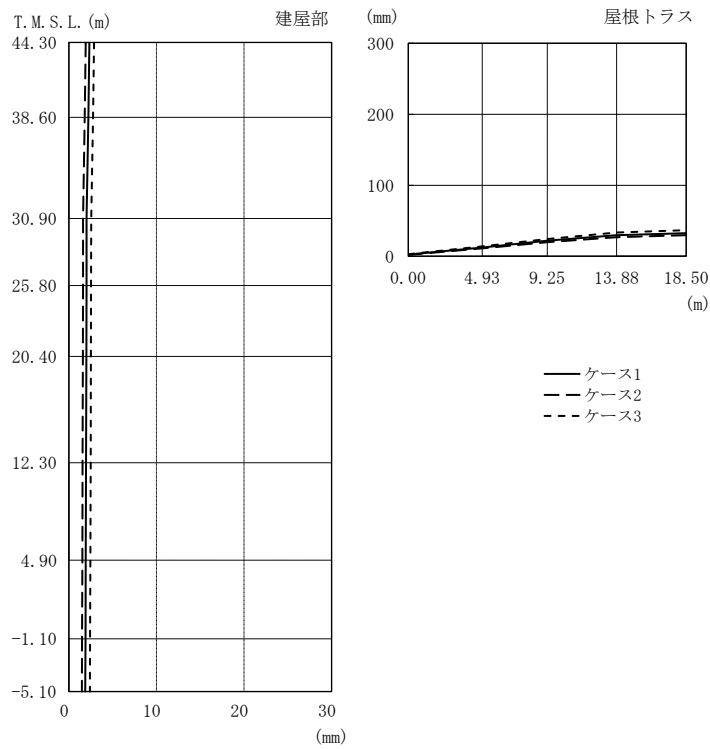


図 2-151 最大応答変位 (Sd-2, 鉛直方向)

表 2-138 最大応答変位 (Sd-2, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
建屋部	1	2.34	1.91	2.87
	2	2.23	1.80	2.76
	3	2.02	1.62	2.54
	4	2.01	1.61	2.53
	5	1.99	1.59	2.51
	6	1.96	1.56	2.48
	7	1.92	1.53	2.45
	8	1.89	1.50	2.41
	9	1.86	1.48	2.39
屋根トラス	1	2.34	1.91	2.87
	11	12.4	11.2	13.9
	12	21.9	19.8	24.4
	13	29.8	26.9	33.5
	14	32.6	29.6	36.8

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

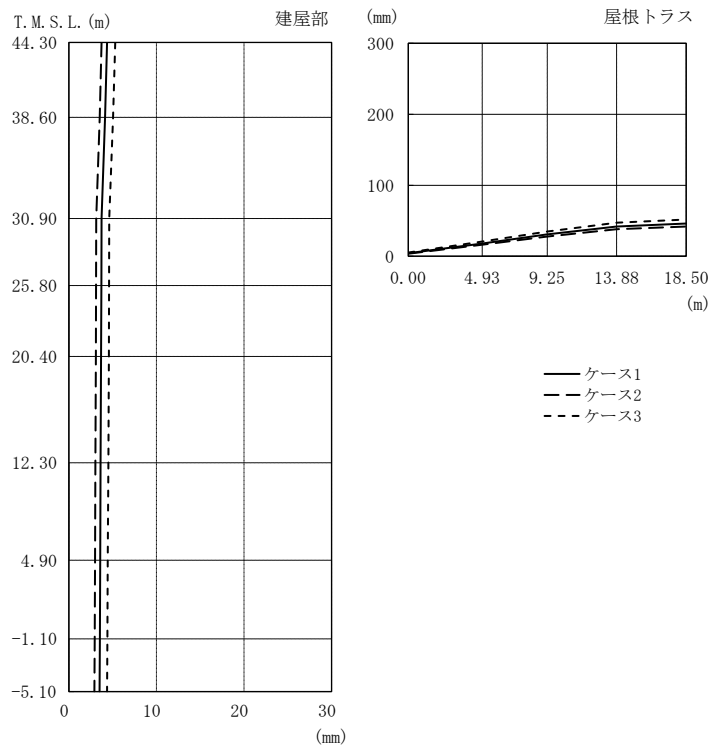


図 2-152 最大応答変位 (Sd-3, 鉛直方向)

表 2-139 最大応答変位 (Sd-3, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
建屋部	1	4.36	3.73	5.29
	2	4.13	3.51	5.04
	3	3.72	3.11	4.60
	4	3.70	3.09	4.58
	5	3.67	3.07	4.56
	6	3.62	3.02	4.50
	7	3.58	2.98	4.44
	8	3.54	2.94	4.39
	9	3.50	2.91	4.36
屋根トラス	1	4.36	3.73	5.29
	11	18.0	16.3	20.8
	12	30.8	27.9	34.9
	13	42.0	38.2	47.2
	14	46.2	42.0	51.7

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル



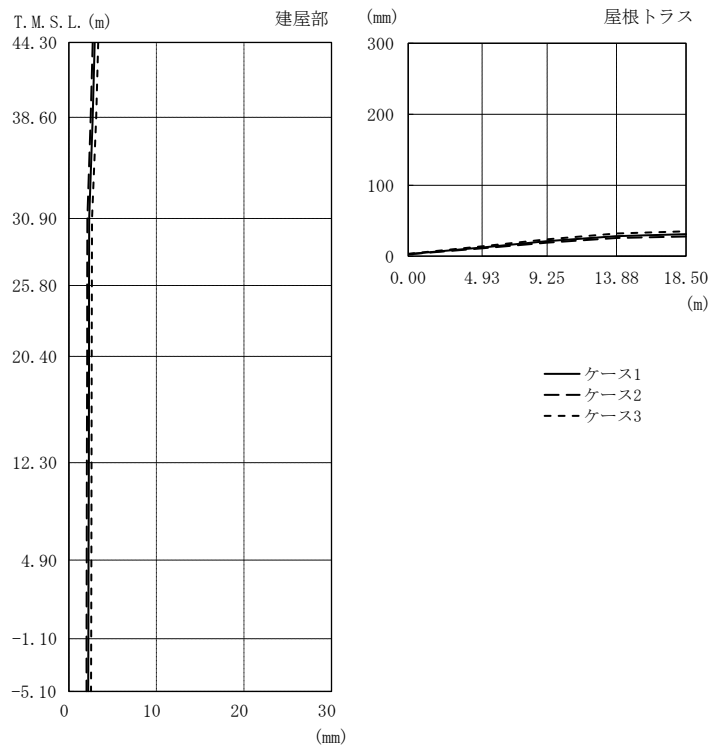


図 2-153 最大応答変位 (Sd-6, 鉛直方向)

表 2-140 最大応答変位 (Sd-6, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
建屋部	1	2.95	2.71	3.35
	2	2.72	2.48	3.11
	3	2.31	2.10	2.64
	4	2.30	2.09	2.63
	5	2.29	2.08	2.61
	6	2.27	2.06	2.59
	7	2.24	2.04	2.56
	8	2.22	2.02	2.54
	9	2.21	2.01	2.52
屋根トラス	1	2.95	2.71	3.35
	11	12.4	11.2	14.0
	12	21.2	19.1	23.8
	13	28.4	25.7	32.1
	14	31.0	27.9	35.0

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

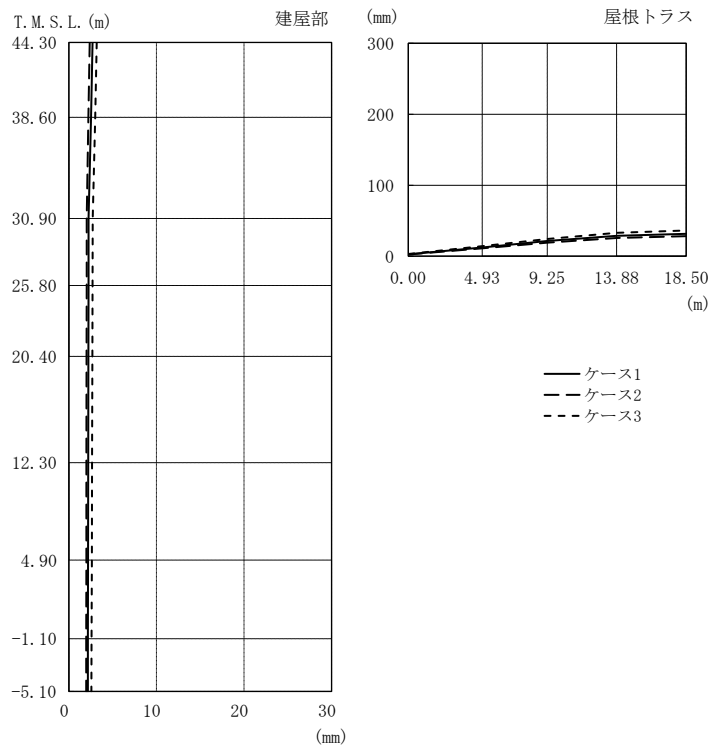


図 2-154 最大応答変位 (Sd-7, 鉛直方向)

表 2-141 最大応答変位 (Sd-7, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	②	③
建屋部	1	2.69	2.37	3.17
	2	2.53	2.23	3.00
	3	2.25	2.03	2.71
	4	2.24	2.03	2.70
	5	2.23	2.02	2.68
	6	2.20	2.00	2.65
	7	2.19	1.99	2.62
	8	2.17	1.98	2.59
	9	2.16	1.97	2.57
屋根トラス	1	2.69	2.37	3.17
	11	12.3	11.1	14.1
	12	21.4	19.1	24.4
	13	28.8	25.7	33.0
	14	31.5	28.2	36.2

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

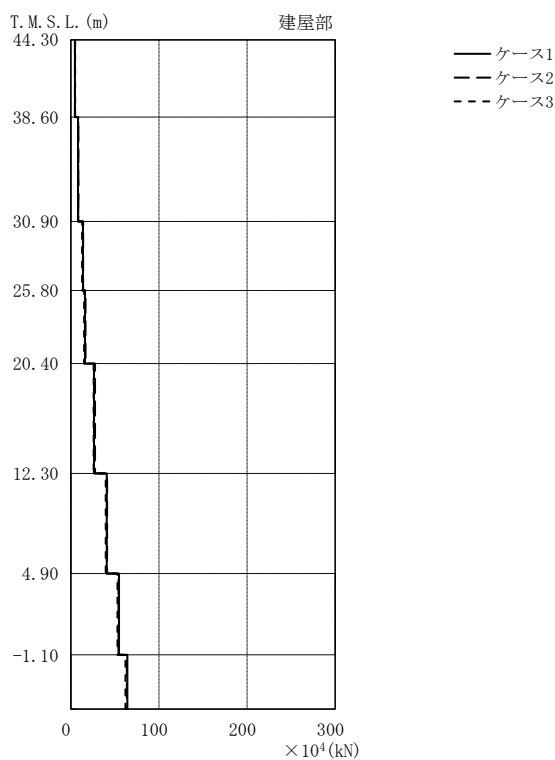


図 2-155 最大応答軸力 (Sd-1, 鉛直方向)

表 2-142 最大応答軸力 (Sd-1, 鉛直方向)

部位	部 材 番 号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4 \text{kN}$ )		
		①	②	③
建 屋 部	1	4.59	4.63	4.78
	2	8.14	8.53	8.30
	3	13.6	13.9	12.8
	4	16.0	16.5	15.1
	5	26.3	27.3	25.9
	6	40.8	41.1	39.5
	7	54.6	54.0	52.8
	8	64.0	63.4	61.9

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

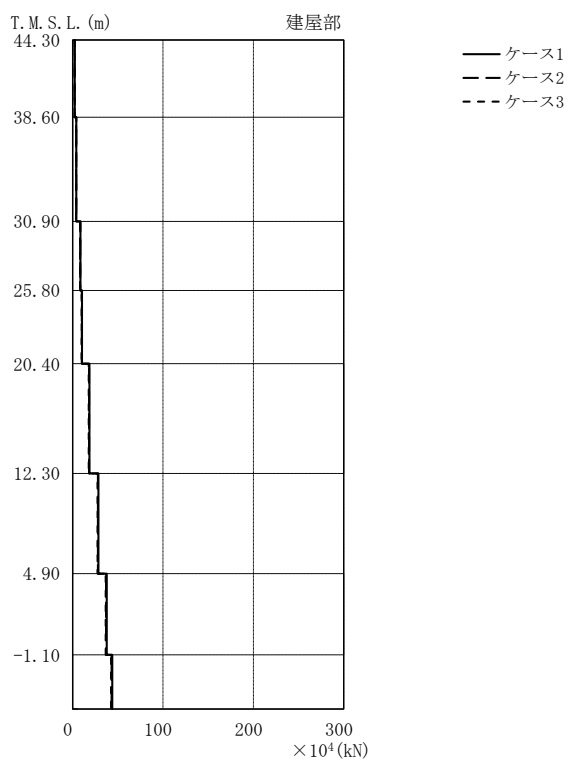


図 2-156 最大応答軸力 (Sd-2, 鉛直方向)

表 2-143 最大応答軸力 (Sd-2, 鉛直方向)

部位	部材番号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4 \text{kN}$ )		
		①	②	③
建屋部	1	2.20	2.15	2.24
	2	4.02	3.93	3.85
	3	8.55	8.34	8.15
	4	10.4	10.2	9.89
	5	18.5	18.1	17.7
	6	28.5	27.9	27.5
	7	37.7	36.9	36.5
	8	43.8	43.0	42.5

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

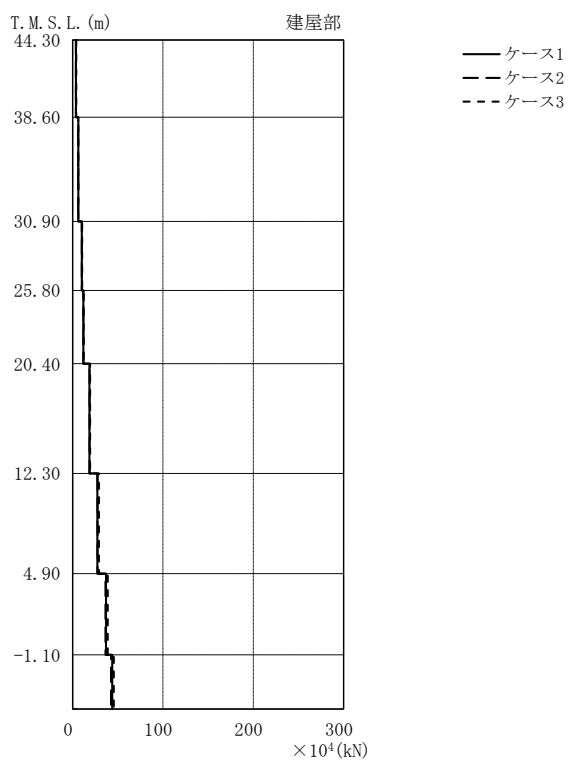


図 2-157 最大応答軸力 (Sd-3, 鉛直方向)

表 2-144 最大応答軸力 (Sd-3, 鉛直方向)

部位	部 材 番 号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4 \text{kN}$ )		
		①	②	③
建 屋 部	1	3.70	3.64	3.94
	2	6.24	6.09	6.38
	3	10.2	10.1	10.5
	4	11.8	11.8	12.2
	5	18.6	18.7	19.3
	6	27.3	27.5	29.0
	7	36.9	36.3	38.8
	8	43.8	42.5	45.5

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

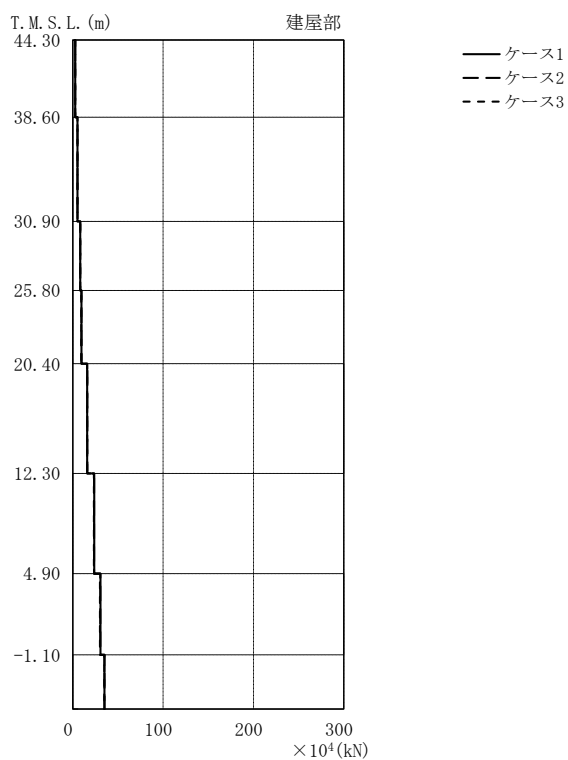


図 2-158 最大応答軸力 (Sd-6, 鉛直方向)

表 2-145 最大応答軸力 (Sd-6, 鉛直方向)

部位	部 材 番 号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4 \text{kN}$ )		
		①	②	③
建 屋 部	1	2.72	2.65	2.65
	2	5.18	5.11	5.05
	3	8.29	8.21	8.13
	4	9.52	9.61	9.39
	5	15.9	16.0	15.8
	6	23.7	23.6	23.3
	7	30.6	30.5	30.1
	8	35.1	35.0	34.9

注: ①工認モデル

②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

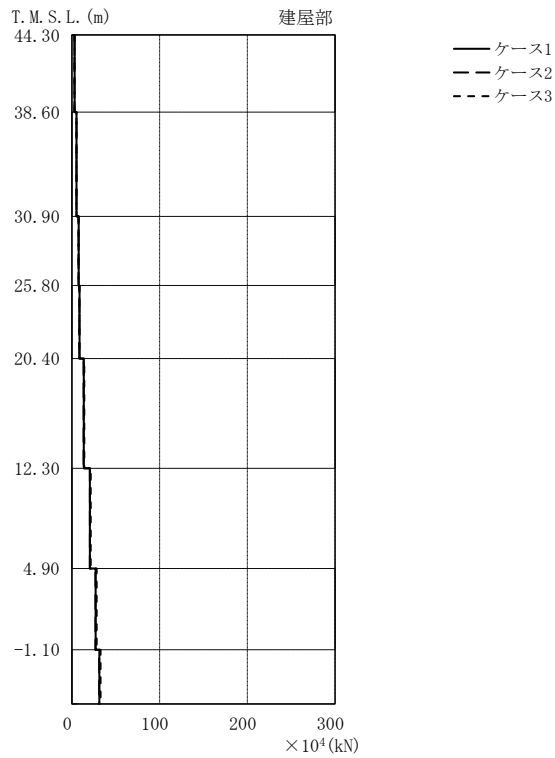


図 2-159 最大応答軸力 (Sd-7, 鉛直方向)

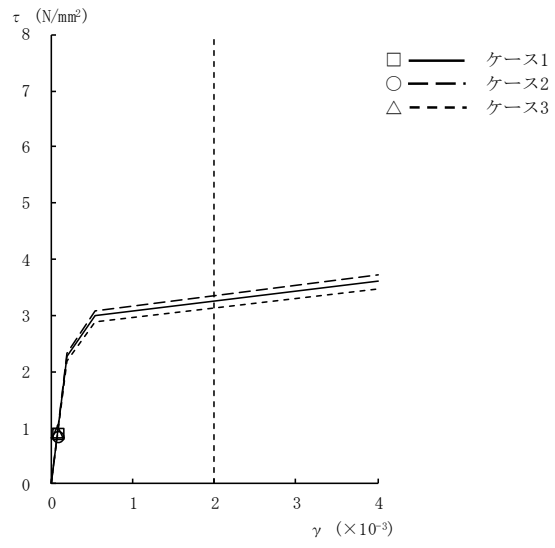
表 2-146 最大応答軸力 (Sd-7, 鉛直方向)

部位	部 材 番 号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4 \text{kN}$ )		
		①	②	③
建 屋 部	1	3.00	2.96	2.92
	2	5.29	5.25	5.10
	3	7.72	7.58	7.52
	4	8.68	8.50	8.48
	5	13.4	13.3	14.0
	6	20.5	20.4	21.5
	7	27.0	26.8	28.2
	8	31.2	31.1	32.6

注: ①工認モデル

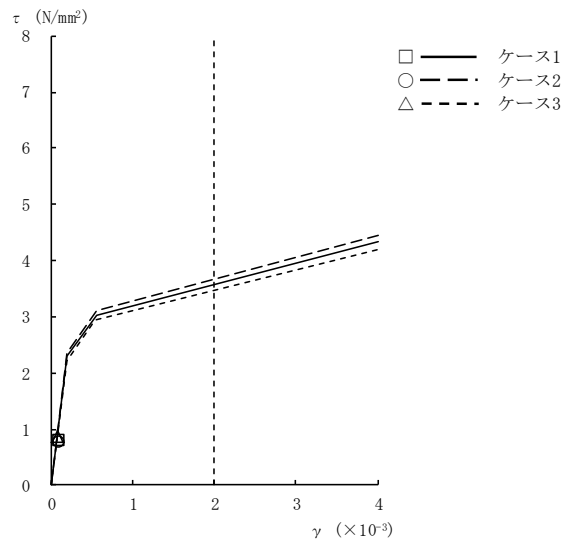
②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル

③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル



[b 軸]

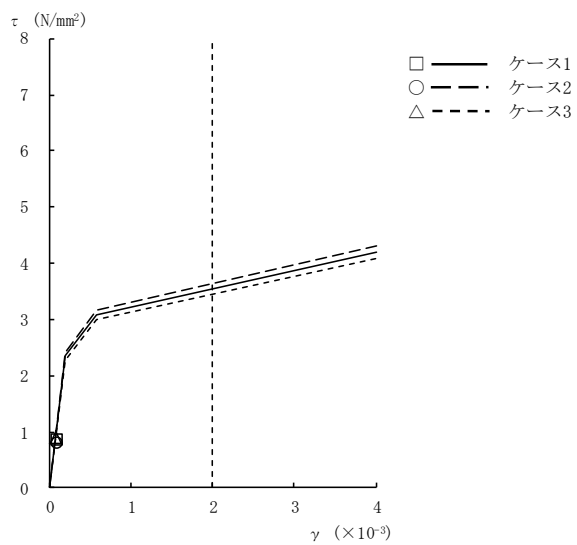
図 2-160 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-1, NS 方向, 1F) (1/4)



[b 軸]

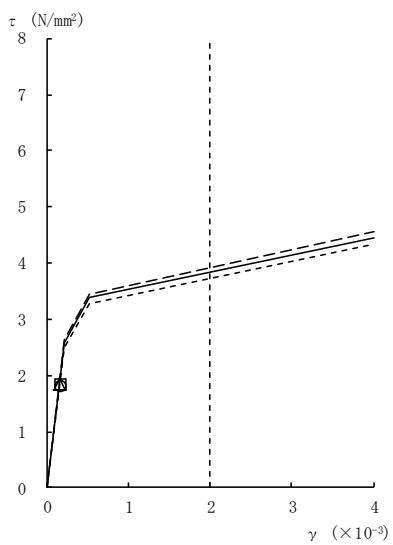
図 2-160 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-1, NS 方向, B1F) (2/4)



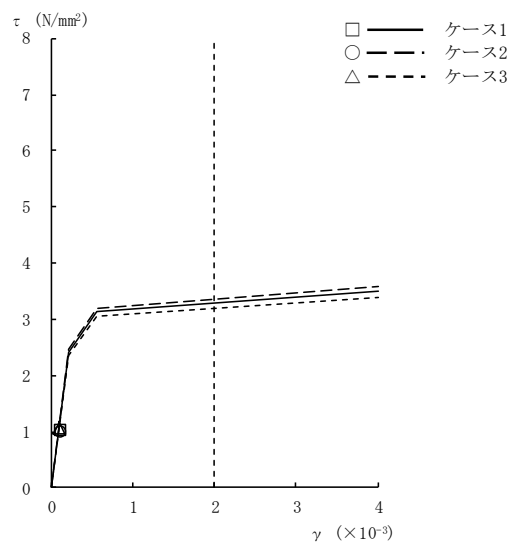


[b 軸]

図 2-160 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-1, NS 方向, MB2F) (3/4)

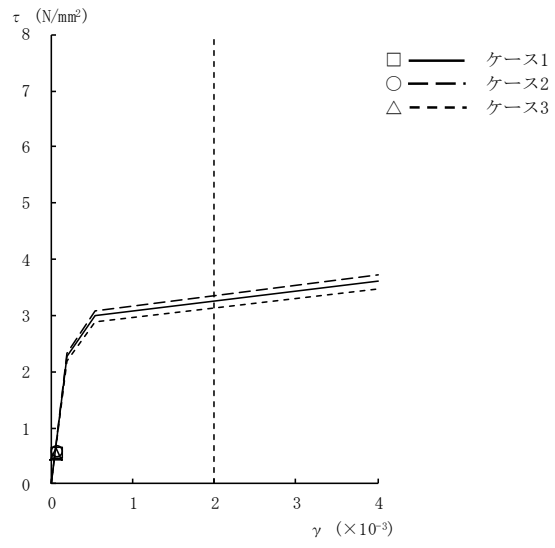


[a 軸]



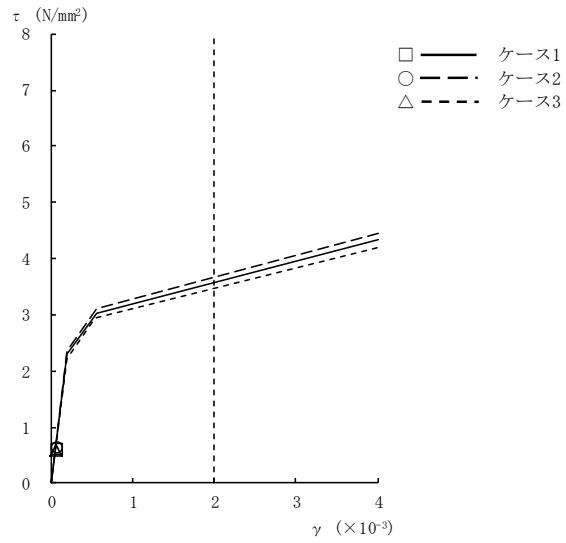
[b 軸]

図 2-160 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-1, NS 方向, B2F) (4/4)



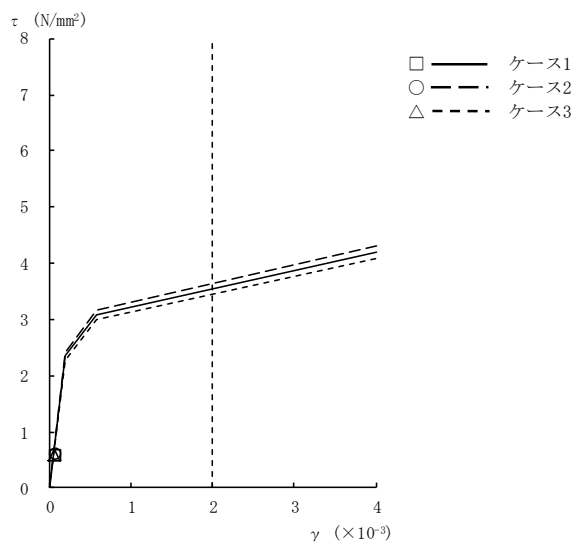
[b 軸]

図 2-161 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-2, NS 方向, 1F) (1/4)



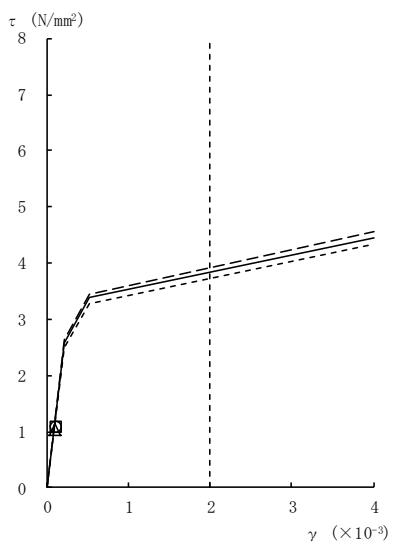
[b 軸]

図 2-161 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-2, NS 方向, B1F) (2/4)

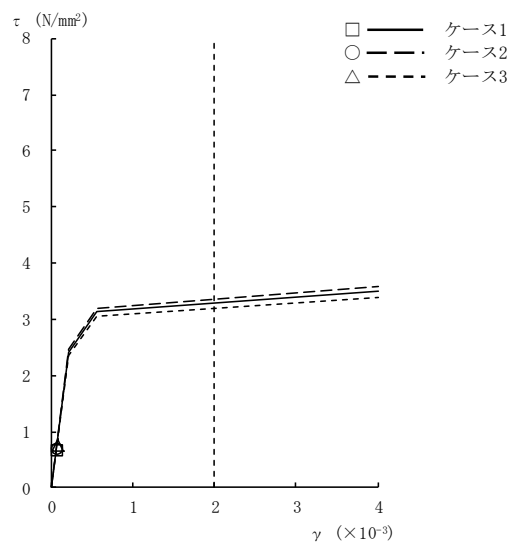


[b 軸]

図 2-161 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-2, NS 方向, MB2F) (3/4)

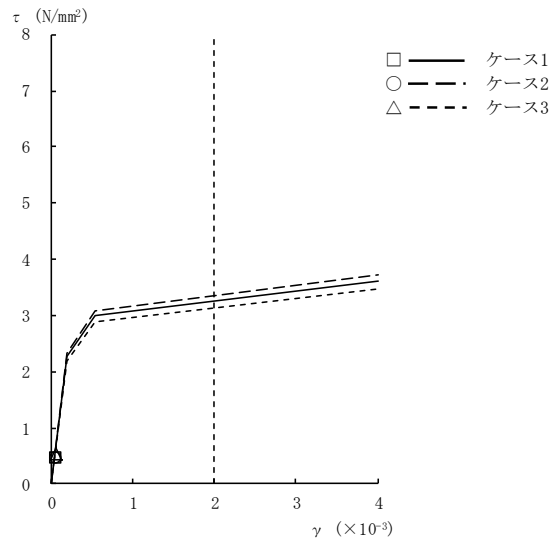


[a 軸]



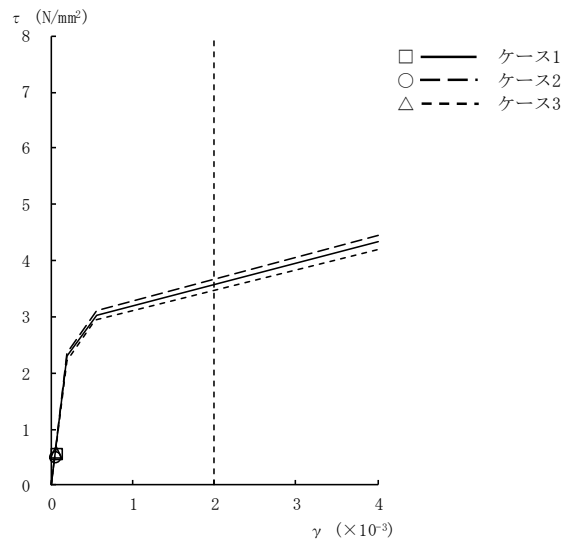
[b 軸]

図 2-161 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-2, NS 方向, B2F) (4/4)



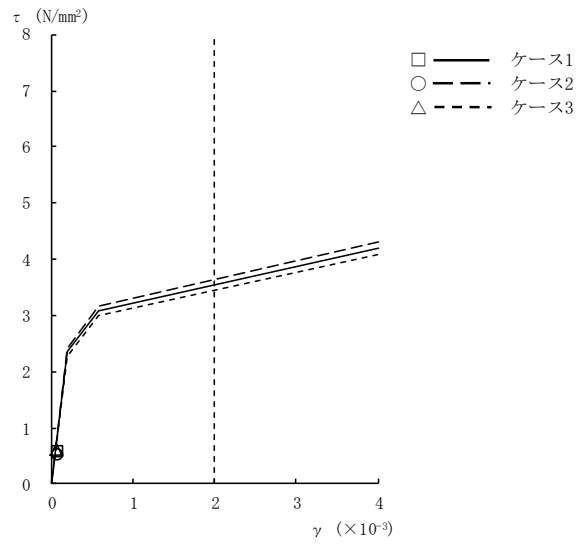
[b 軸]

図 2-162 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-3, NS 方向, 1F) (1/4)



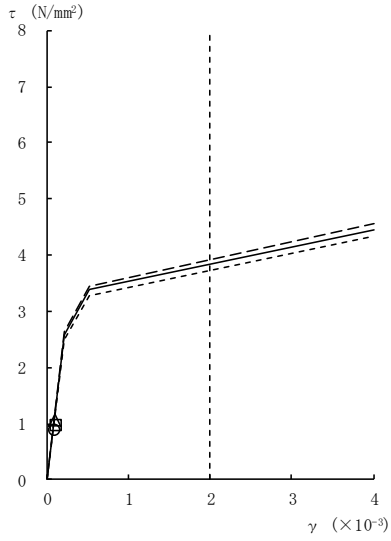
[b 軸]

図 2-162 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-3, NS 方向, B1F) (2/4)

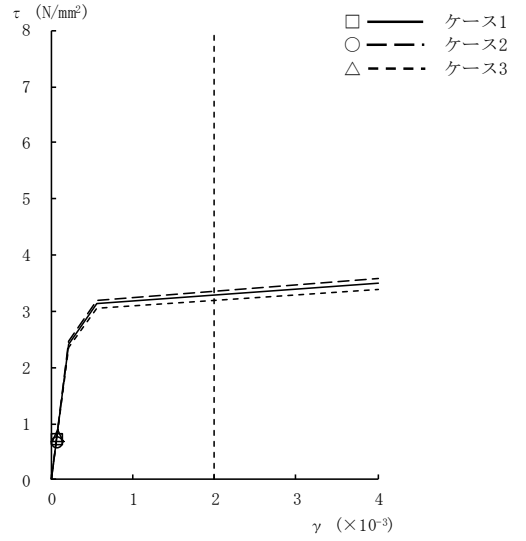


[b 軸]

図 2-162 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-3, NS 方向, MB2F) (3/4)

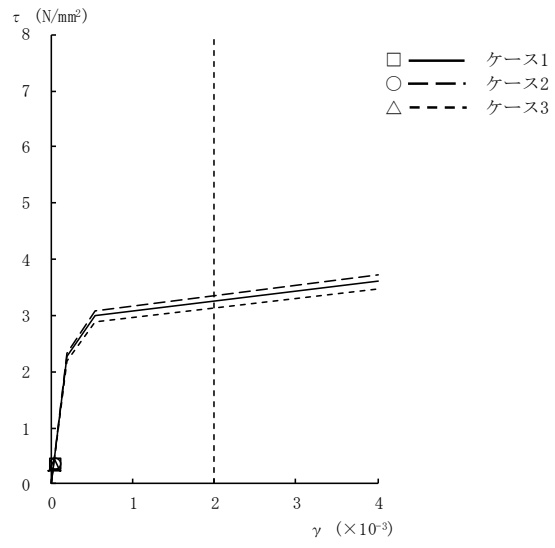


[a 軸]



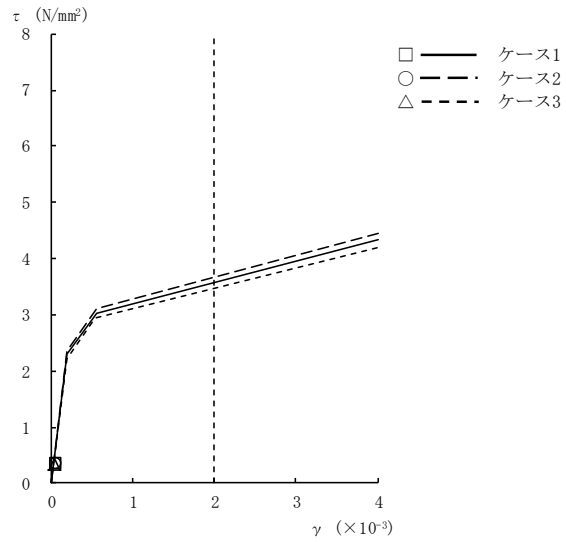
[b 軸]

図 2-162 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-3, NS 方向, B2F) (4/4)



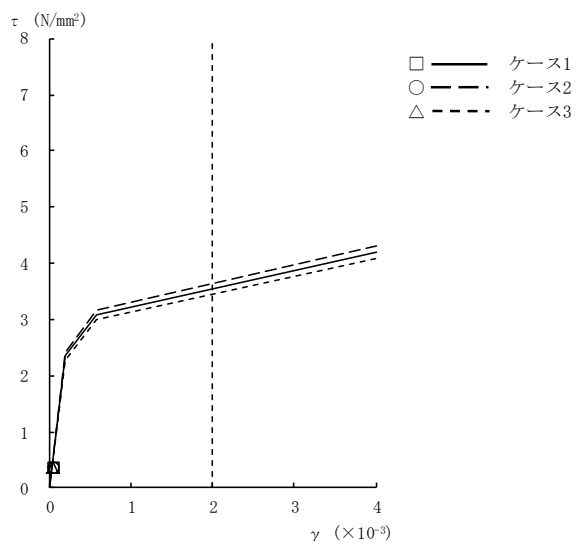
[b 軸]

図 2-163 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-6, NS 方向, 1F) (1/4)



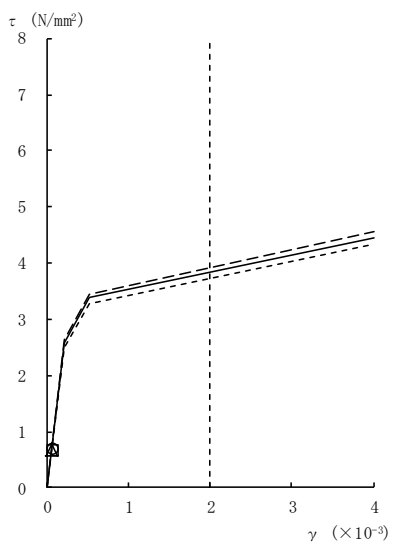
[b 軸]

図 2-163 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-6, NS 方向, B1F) (2/4)

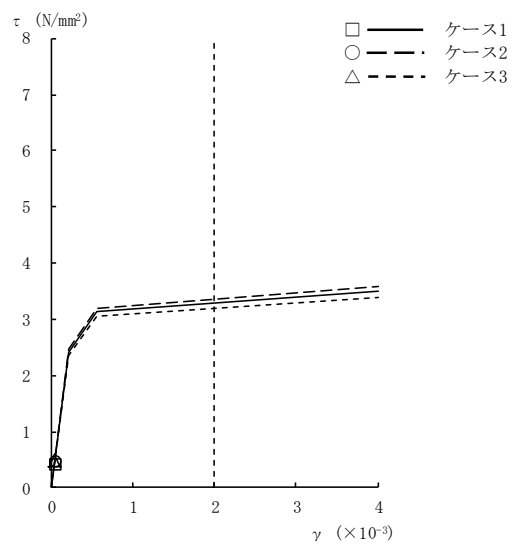


[b 軸]

図 2-163 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-6, NS 方向, MB2F) (3/4)

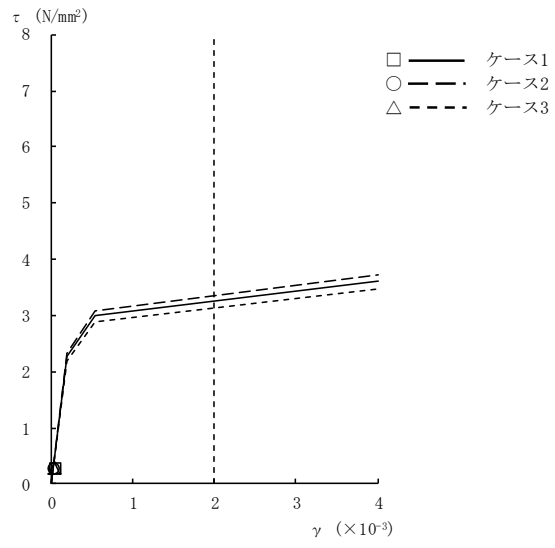


[a 軸]



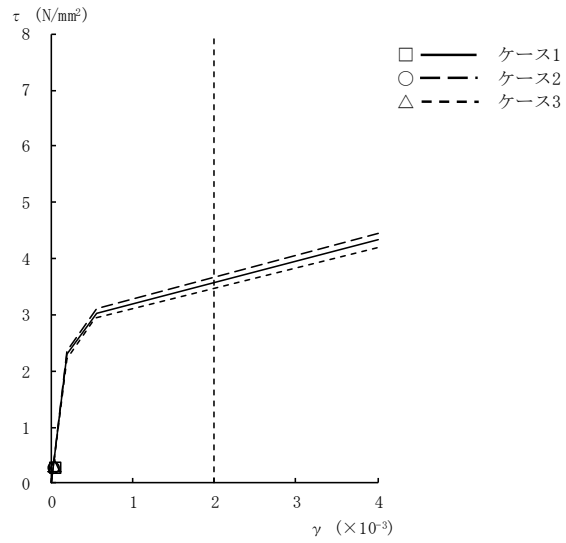
[b 軸]

図 2-163 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-6, NS 方向, B2F) (4/4)



[b 軸]

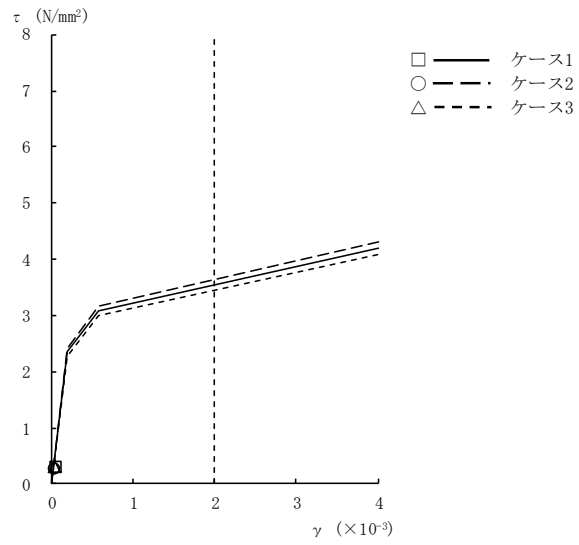
図 2-164 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-7, NS 方向, 1F) (1/4)



[b 軸]

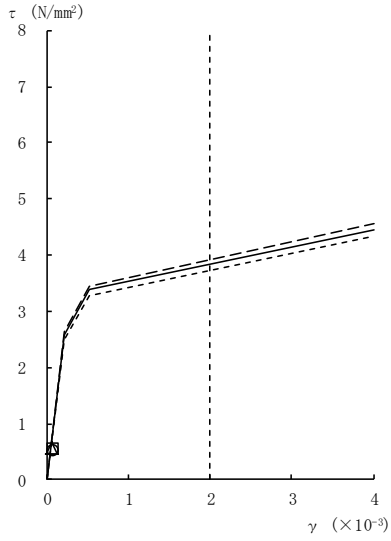
図 2-164 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-7, NS 方向, B1F) (2/4)



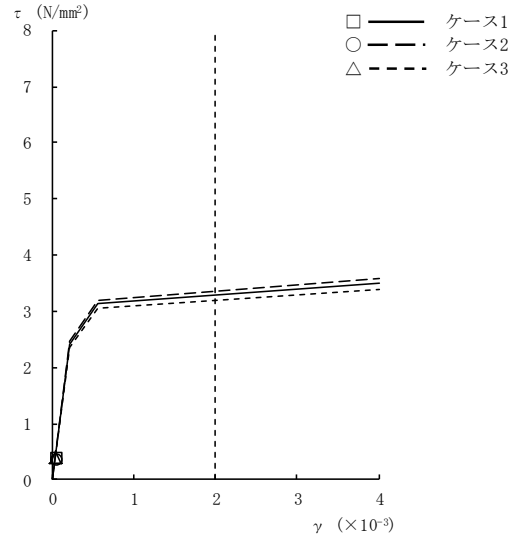


[b 軸]

図 2-164 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-7, NS 方向, MB2F) (3/4)

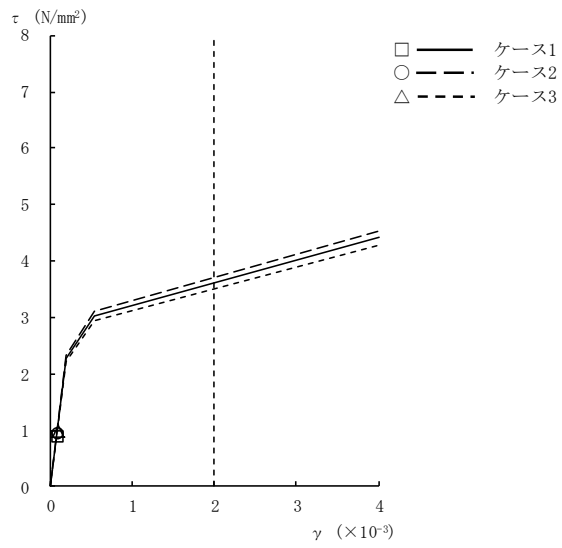


[a 軸]



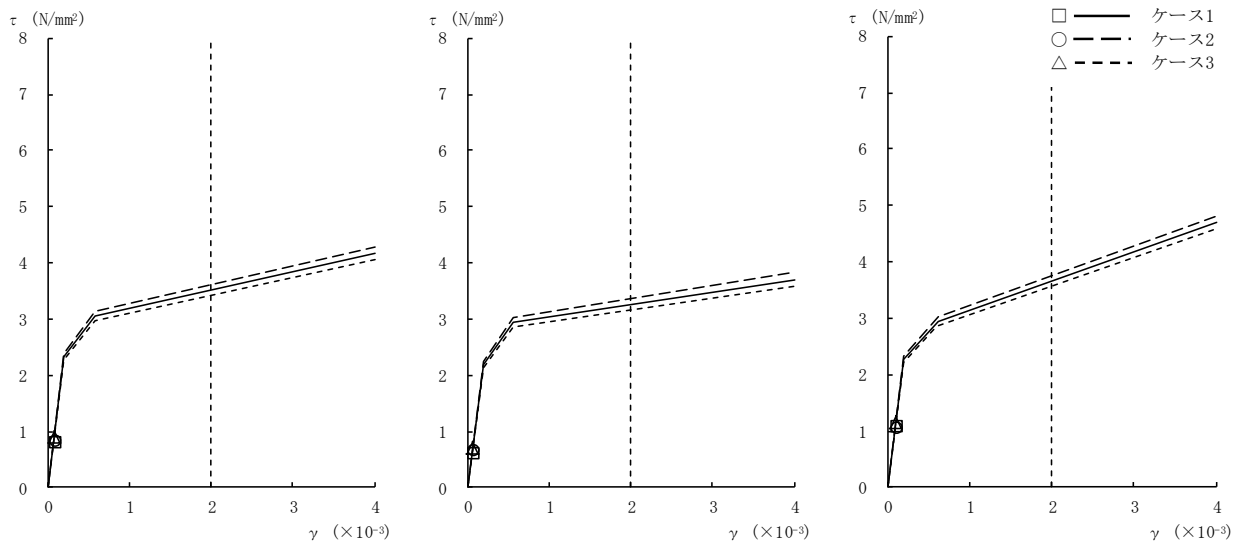
[b 軸]

図 2-164 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-7, NS 方向, B2F) (4/4)



[h 軸]

図 2-165 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-1, EW 方向, 1F) (1/4)



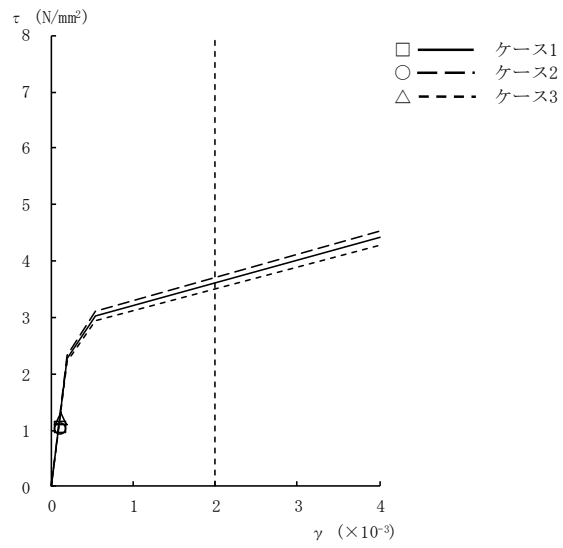
[a 軸]

[e 軸]

[h 軸]

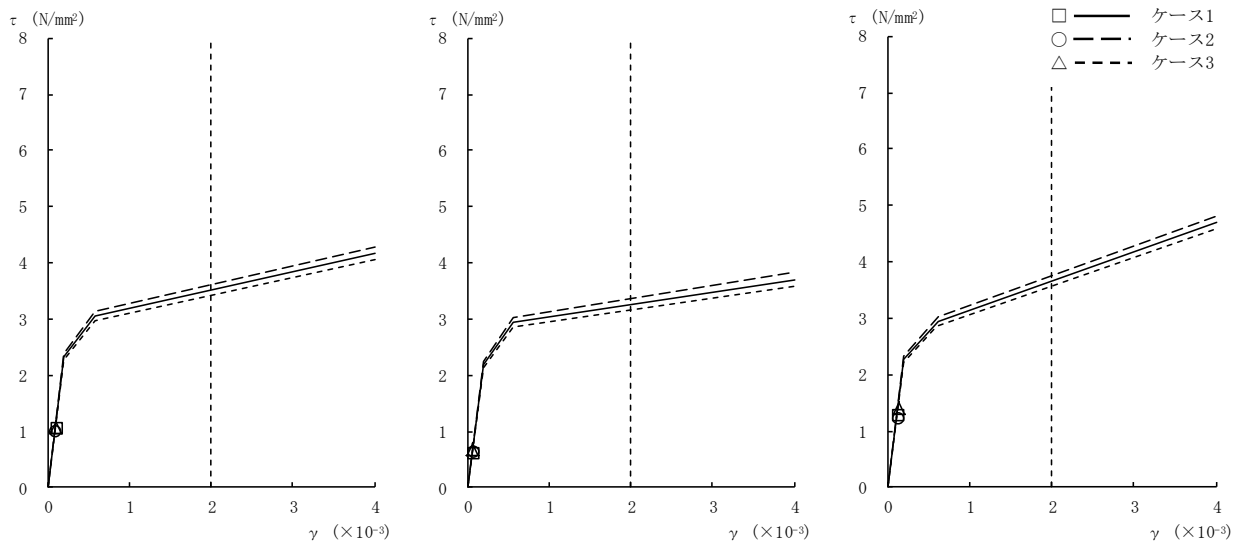
図 2-165 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-1, EW 方向, B1F) (2/4)





[h 軸]

図 2-166 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-2, EW 方向, 1F) (1/4)



[a 軸]

[e 軸]

[h 軸]

図 2-166 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-2, EW 方向, B1F) (2/4)

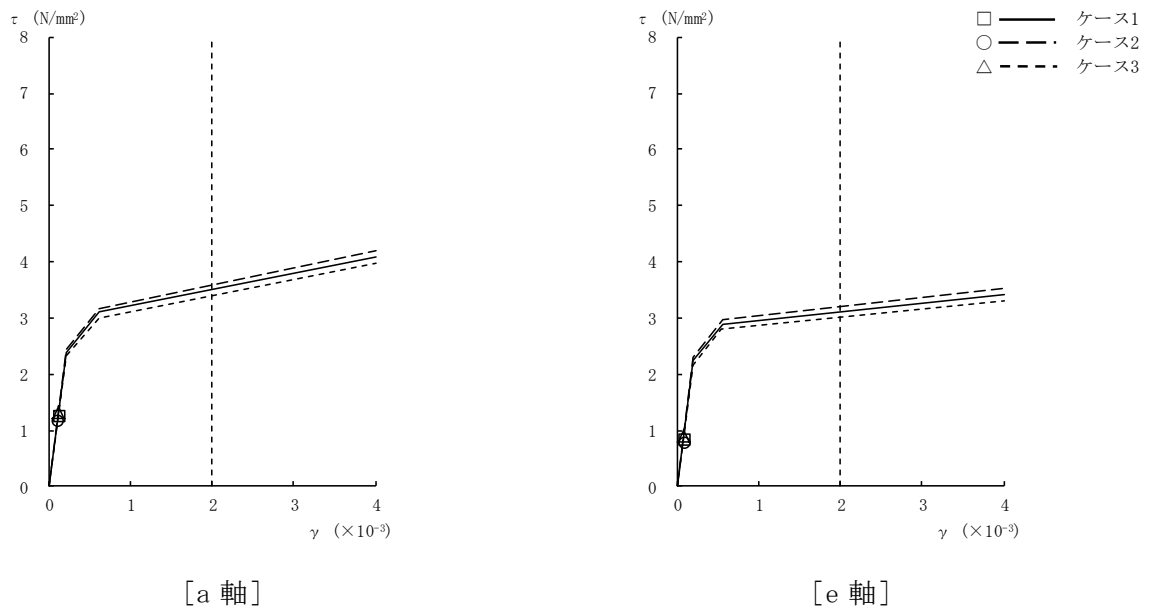


図 2-166  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Sd-2, EW 方向, MB2F) (3/4)

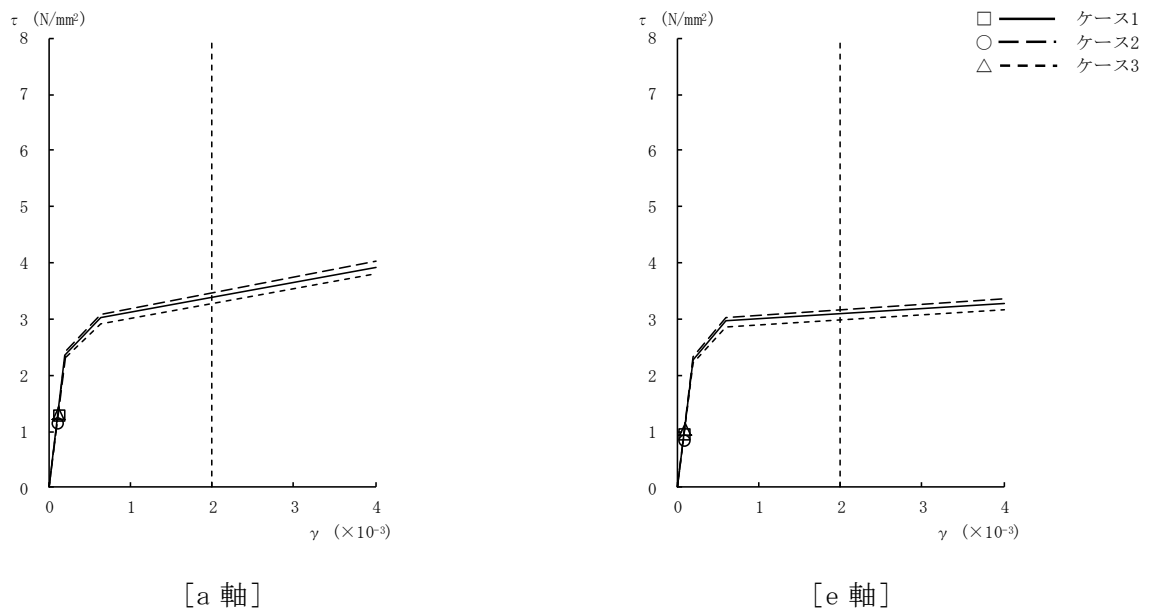
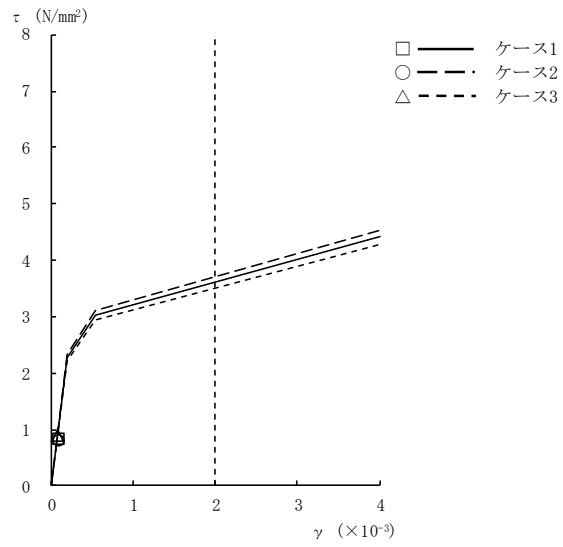
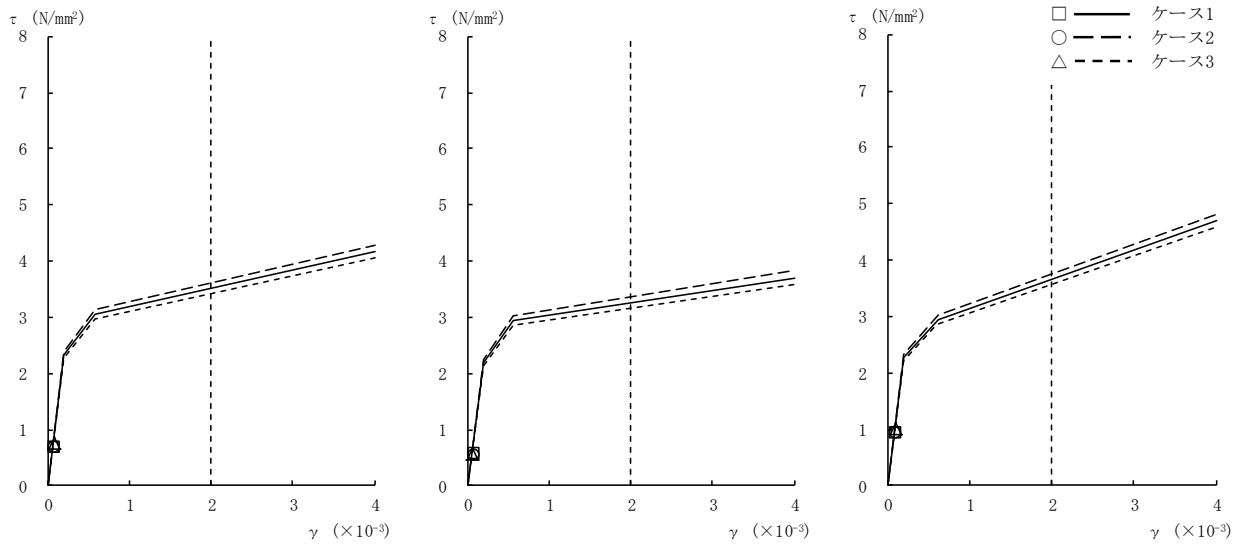


図 2-166  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Sd-2, EW 方向, B2F) (4/4)



[h 軸]

図 2-167 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-3, EW 方向, 1F) (1/4)



[a 軸]

[e 軸]

[h 軸]

図 2-167 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-3, EW 方向, B1F) (2/4)

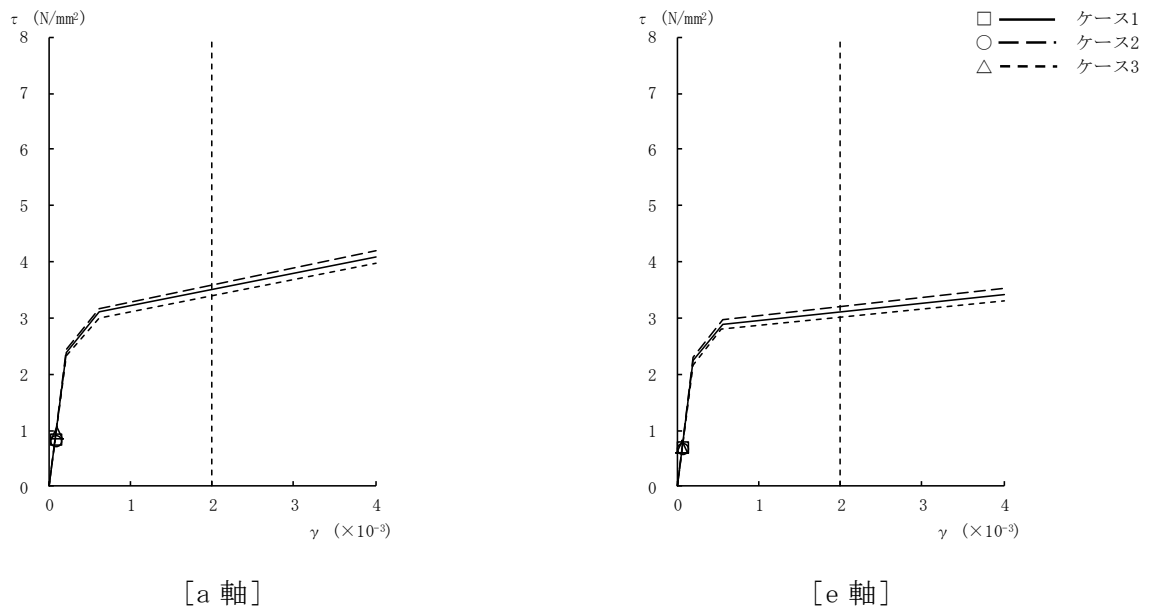


図 2-167  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Sd-3, EW 方向, MB2F) (3/4)

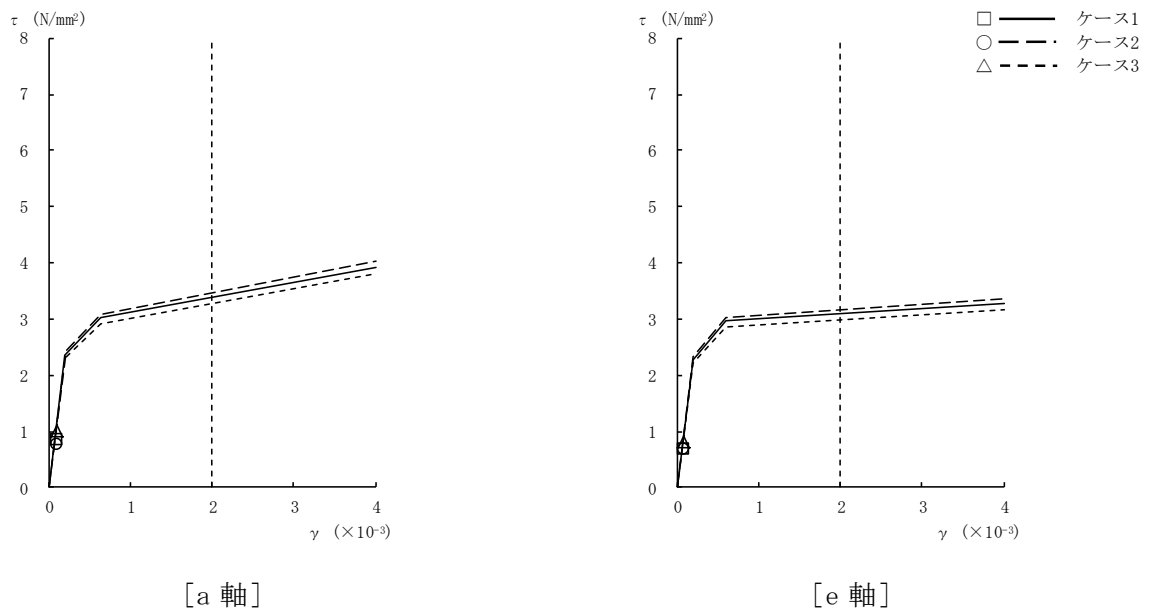
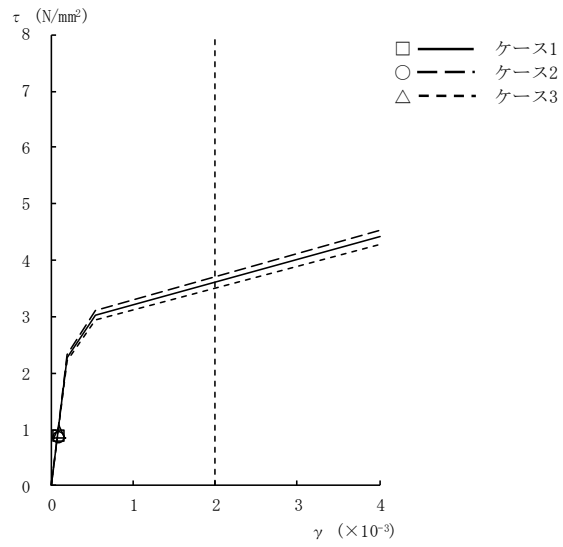
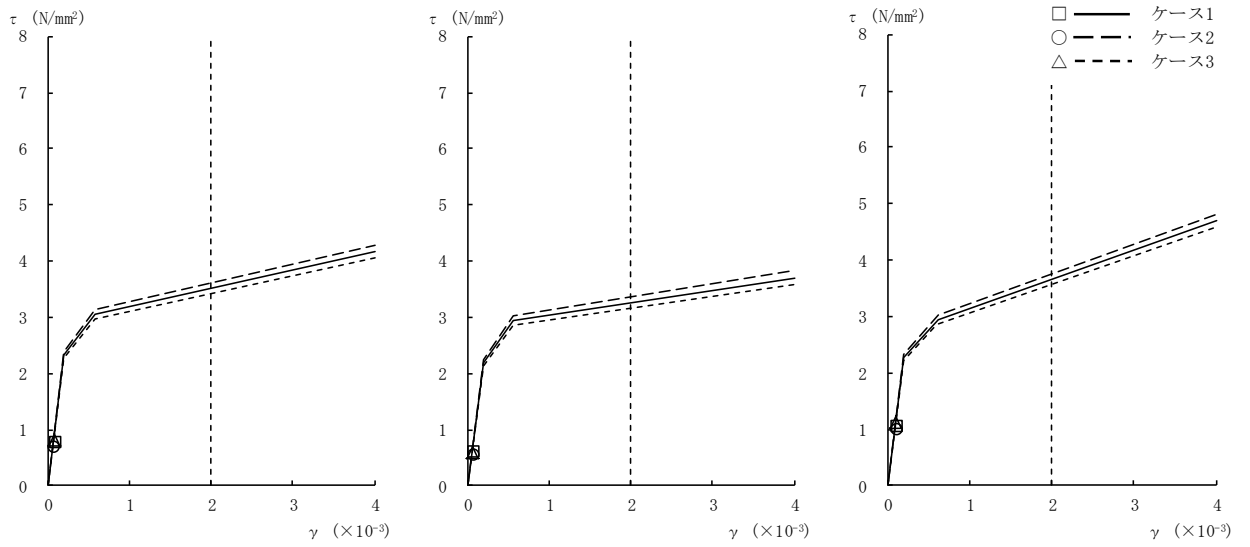


図 2-167  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Sd-3, EW 方向, B2F) (4/4)



[h 軸]

図 2-168 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-6, EW 方向, 1F) (1/4)



[a 軸]

[e 軸]

[h 軸]

図 2-168 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-6, EW 方向, B1F) (2/4)



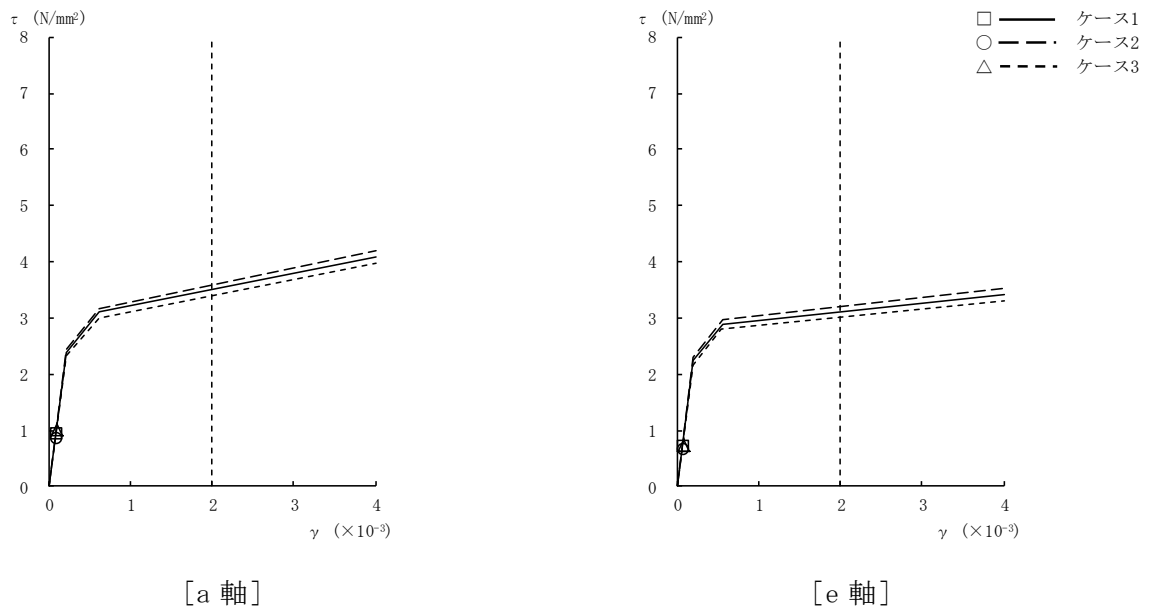


図 2-168  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Sd-6, EW 方向, MB2F) (3/4)

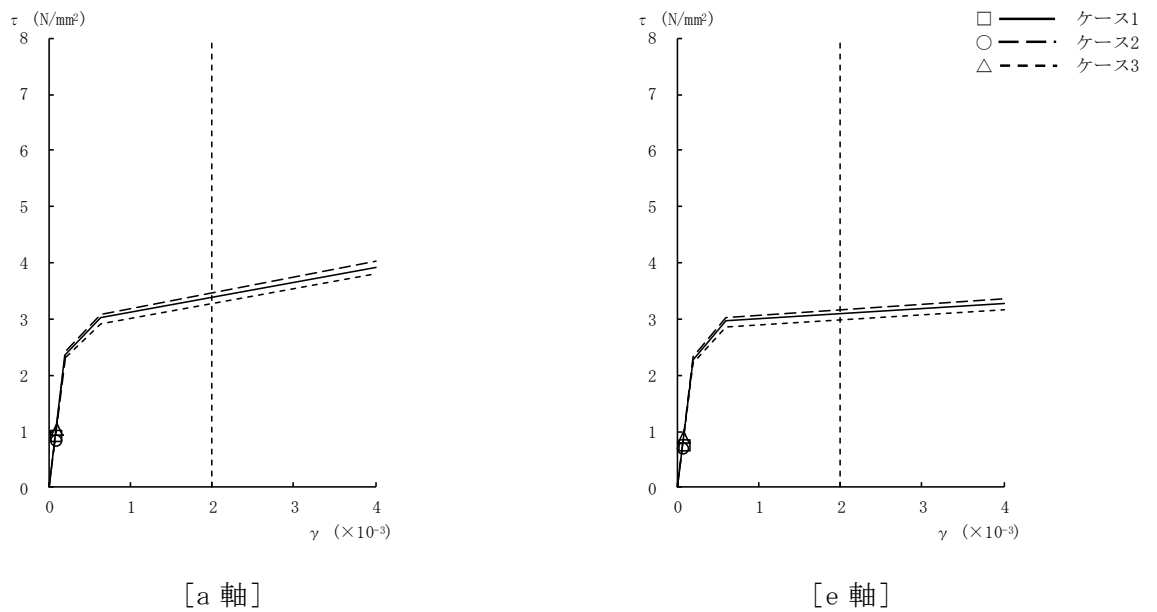
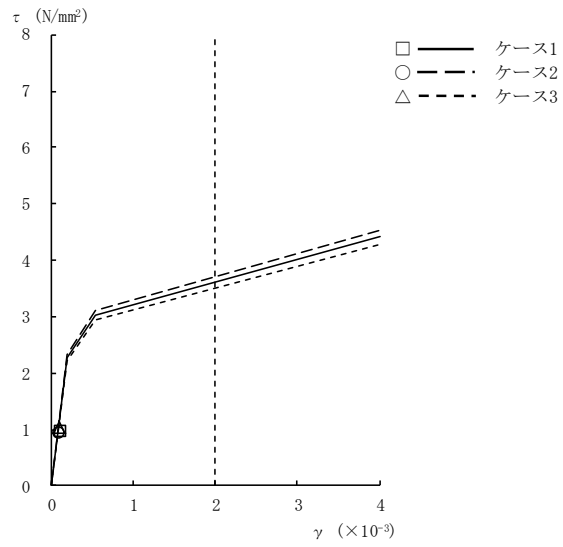
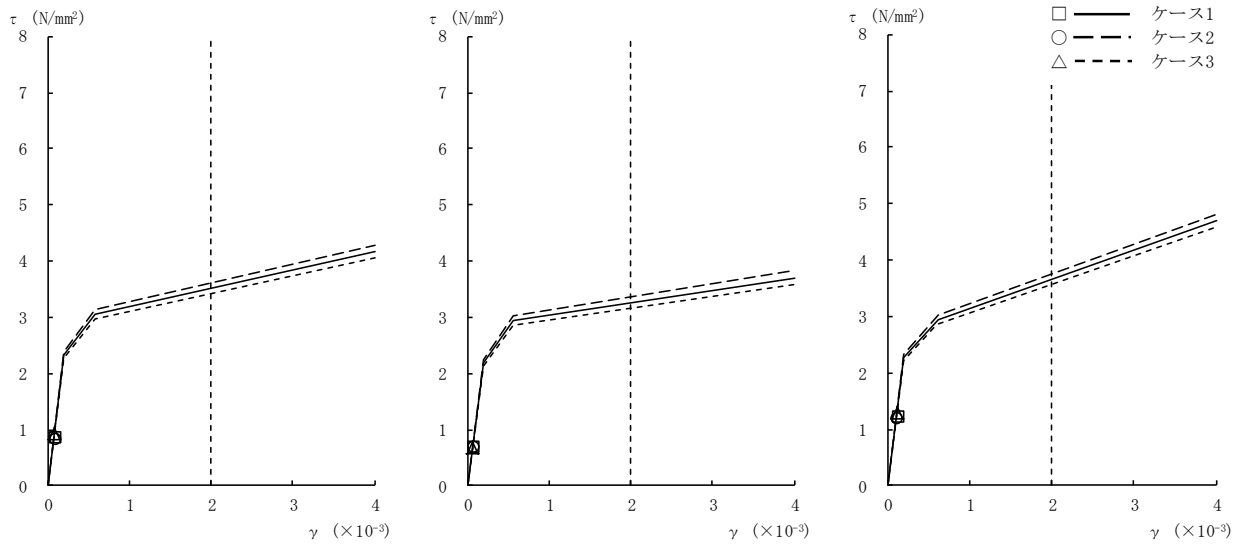


図 2-168  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Sd-6, EW 方向, B2F) (4/4)



[h 軸]

図 2-169 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-7, EW 方向, 1F) (1/4)



[a 軸]

[e 軸]

[h 軸]

図 2-169 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-7, EW 方向, B1F) (2/4)

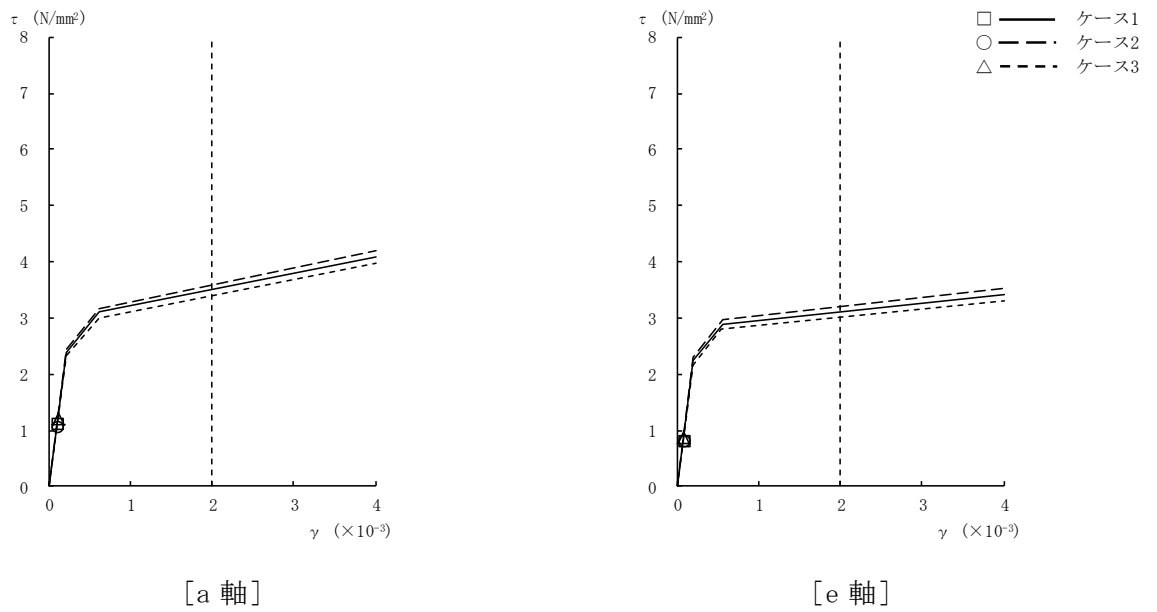


図 2-169  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Sd-7, EW 方向, MB2F) (3/4)

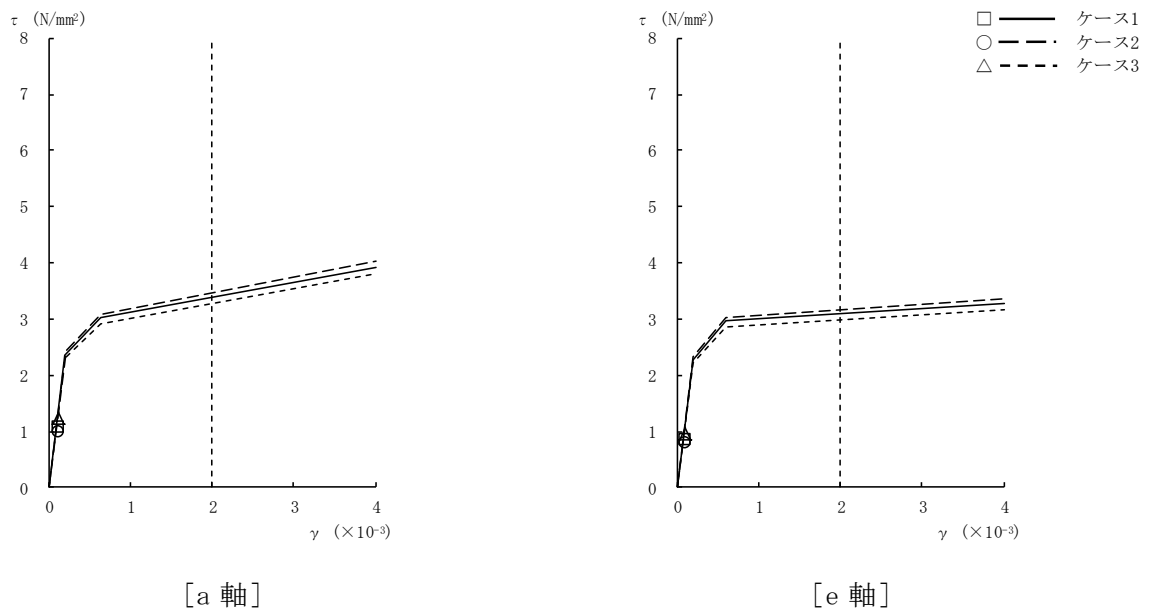


図 2-169  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Sd-7, EW 方向, B2F) (4/4)

表 2-147 地震応答解析結果に基づく接地率 (ケース 1)

(a) NS 方向

弾性設計用地震動 S d	最大接地圧 (kN/m <sup>2</sup> )	最大転倒モーメント (×10 <sup>6</sup> kN・m)	最小接地率 (%)
Sd-1	591	24.3	100
Sd-2	486	14.5	100
Sd-3	473	13.7	100
Sd-6	441	10.9	100
Sd-7	414	7.71	100

(b) EW 方向

弾性設計用地震動 S d	最大接地圧 (kN/m <sup>2</sup> )	最大転倒モーメント (×10 <sup>6</sup> kN・m)	最小接地率 (%)
Sd-1	531	16.3	100
Sd-2	555	21.0	100
Sd-3	503	15.1	100
Sd-6	502	15.4	100
Sd-7	526	18.3	100

表 2-148 地震応答解析結果に基づく接地率 (ケース 2)

(a) NS 方向

弾性設計用地震動 S d	最大接地圧 (kN/m <sup>2</sup> )	最大転倒モーメント (× 10 <sup>6</sup> kN・m)	最小接地率 (%)
Sd-1	580	23.7	100.0
Sd-2	478	14.0	100.0
Sd-3	467	13.4	100.0
Sd-6	441	11.1	100.0
Sd-7	409	7.33	100.0

(b) EW 方向

弾性設計用地震動 S d	最大接地圧 (kN/m <sup>2</sup> )	最大転倒モーメント (× 10 <sup>6</sup> kN・m)	最小接地率 (%)
Sd-1	532	16.5	100.0
Sd-2	540	19.5	100.0
Sd-3	498	14.9	100.0
Sd-6	492	14.6	100.0
Sd-7	518	17.8	100.0

表 2-149 地震応答解析結果に基づく接地率 (ケース 3)

(a) NS 方向

弾性設計用地震動 S d	最大接地圧 (kN/m <sup>2</sup> )	最大転倒モーメント (× 10 <sup>6</sup> kN・m)	最小接地率 (%)
Sd-1	601	24.9	100.0
Sd-2	477	14.2	100.0
Sd-3	485	15.0	100.0
Sd-6	437	10.1	100.0
Sd-7	420	8.28	100.0

(b) EW 方向

弾性設計用地震動 S d	最大接地圧 (kN/m <sup>2</sup> )	最大転倒モーメント (× 10 <sup>6</sup> kN・m)	最小接地率 (%)
Sd-1	551	18.3	100.0
Sd-2	572	22.3	100.0
Sd-3	520	16.4	100.0
Sd-6	516	16.3	100.0
Sd-7	544	19.9	100.0

## 2.2 建屋剛性の不確かさ

建屋剛性の不確かさを考慮した基準地震動  $S_s$  に対する地震応答解析結果を図 2-170～図 2-273 及び表 2-150～表 2-237 に、接地率を表 2-238～表 2-240 に示す。また、弾性設計用地震動  $S_d$  に対する地震応答解析結果を図 2-274～図 2-338 及び表 2-241～表 2-295 に、接地率を表 2-296～表 2-298 に示す。

以後、基本ケースをケース 1、コンクリート実強度をコア強度平均 ( $55.7\text{N/mm}^2$ ) とする場合をケース 4、コンクリート実強度を実強度  $-2\sigma$  ( $37.2\text{N/mm}^2$ ) をケース 5 として示す。

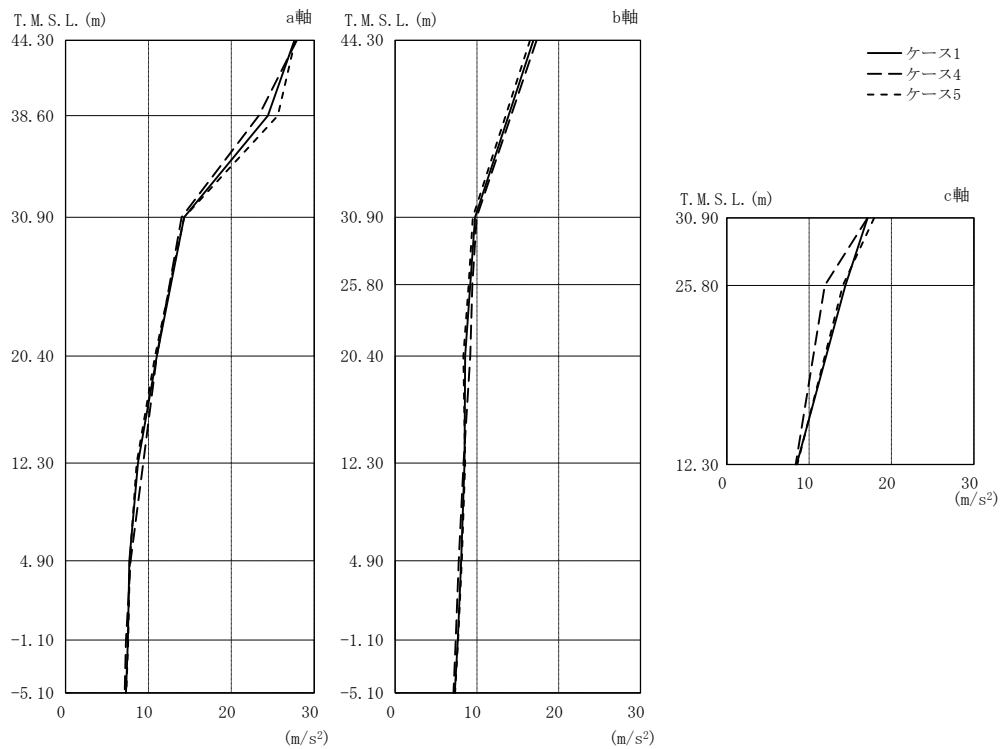


図 2-170 最大応答加速度 (Ss-1, NS 方向)

表 2-150 最大応答加速度 (Ss-1, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
a 軸	1	27.6	27.9	27.7
	3	24.4	23.3	25.6
	4	14.3	14.0	14.3
	9	11.0	11.0	10.8
	11	8.73	9.36	8.57
	13	7.69	7.85	7.75
	15	7.51	7.29	7.56
b 軸	2	16.9	17.3	16.5
	5	9.77	9.96	9.50
	7	9.18	9.43	8.98
	10	8.55	9.18	8.34
	12	8.48	8.37	8.56
	14	8.07	7.77	8.14
	16	7.66	7.41	7.69
c 軸	6	17.1	17.1	17.9
	8	14.4	11.9	14.1

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル



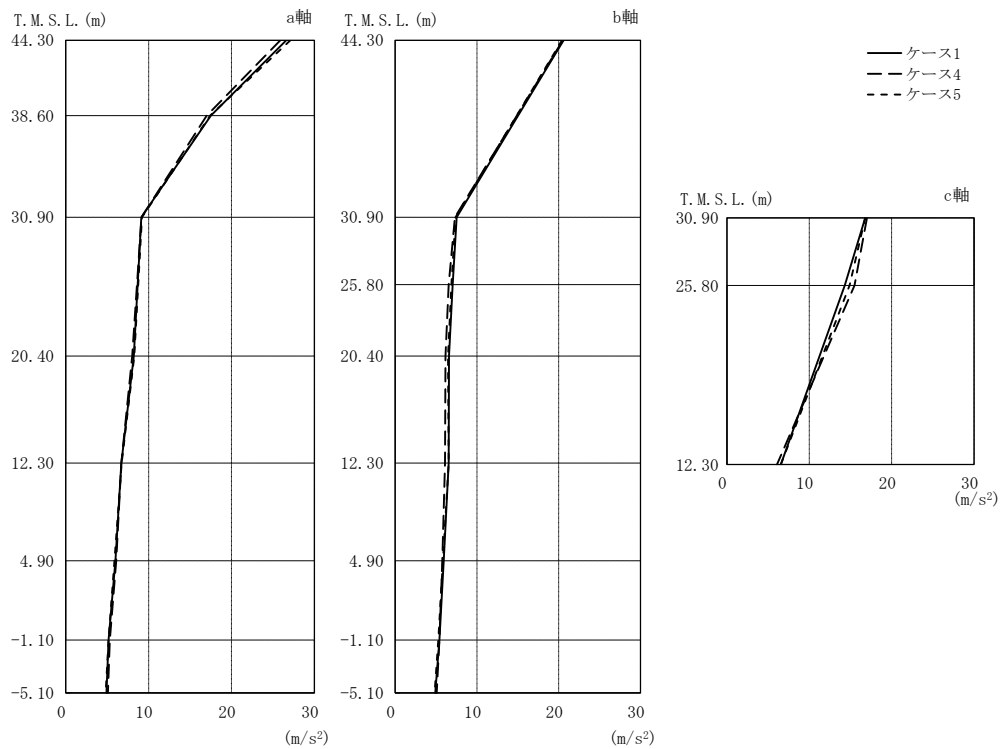


図 2-171 最大応答加速度 (Ss-2, NS 方向)

表 2-151 最大応答加速度 (Ss-2, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
a 軸	1	26.6	25.9	27.1
	3	17.5	17.0	17.4
	4	9.11	9.13	9.19
	9	8.22	8.01	8.27
	11	6.70	6.70	6.74
	13	6.00	6.09	5.88
	15	5.16	5.32	5.16
b 軸	2	20.6	20.5	20.4
	5	7.53	7.30	7.39
	7	7.04	6.55	6.88
	10	6.58	6.15	6.47
	12	6.54	6.09	6.55
	14	5.93	5.77	5.84
	16	5.41	5.42	5.28
c 軸	6	16.8	17.0	16.8
	8	14.3	15.5	14.9

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

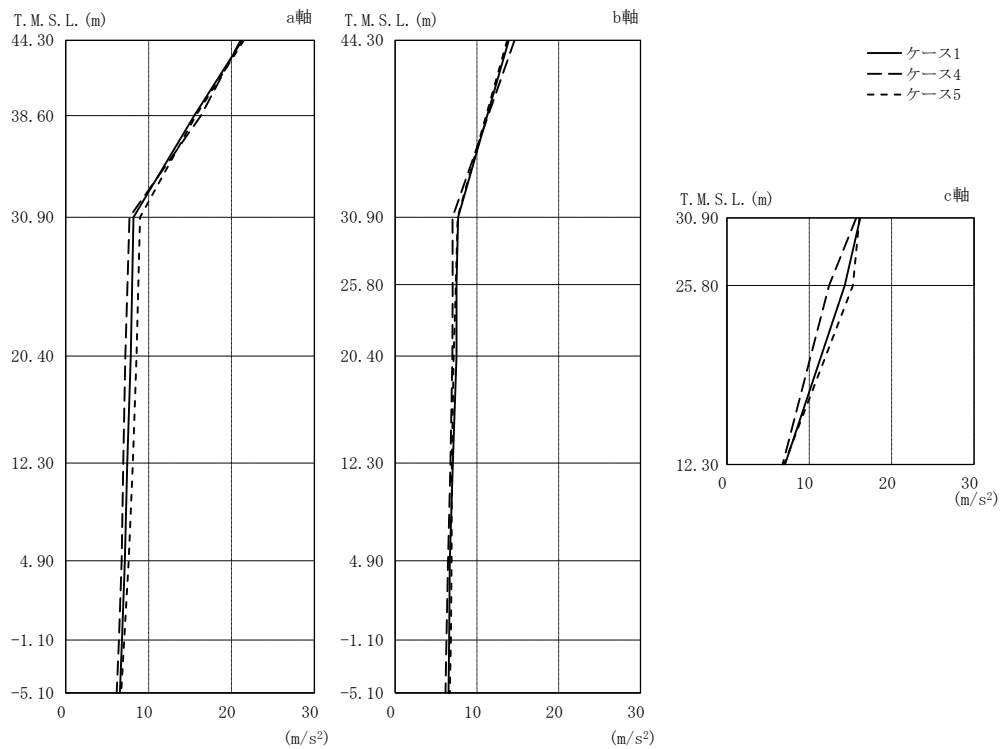


図 2-172 最大応答加速度 (Ss-3, NS 方向)

表 2-152 最大応答加速度 (Ss-3, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
a 軸	1	21.3	21.1	21.5
	3	15.5	16.3	15.7
	4	8.18	7.69	8.96
	9	7.85	7.18	8.53
	11	7.42	6.94	8.09
	13	7.14	6.75	7.59
	15	6.79	6.42	7.06
b 軸	2	13.9	14.6	13.7
	5	7.70	7.02	7.64
	7	7.51	7.03	7.42
	10	7.51	7.00	7.15
	12	7.05	6.76	6.93
	14	6.68	6.47	6.90
	16	6.60	6.27	6.81
17	6.53	6.15	6.69	
c 軸	6	16.2	15.7	16.1
	8	14.3	12.4	15.3

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

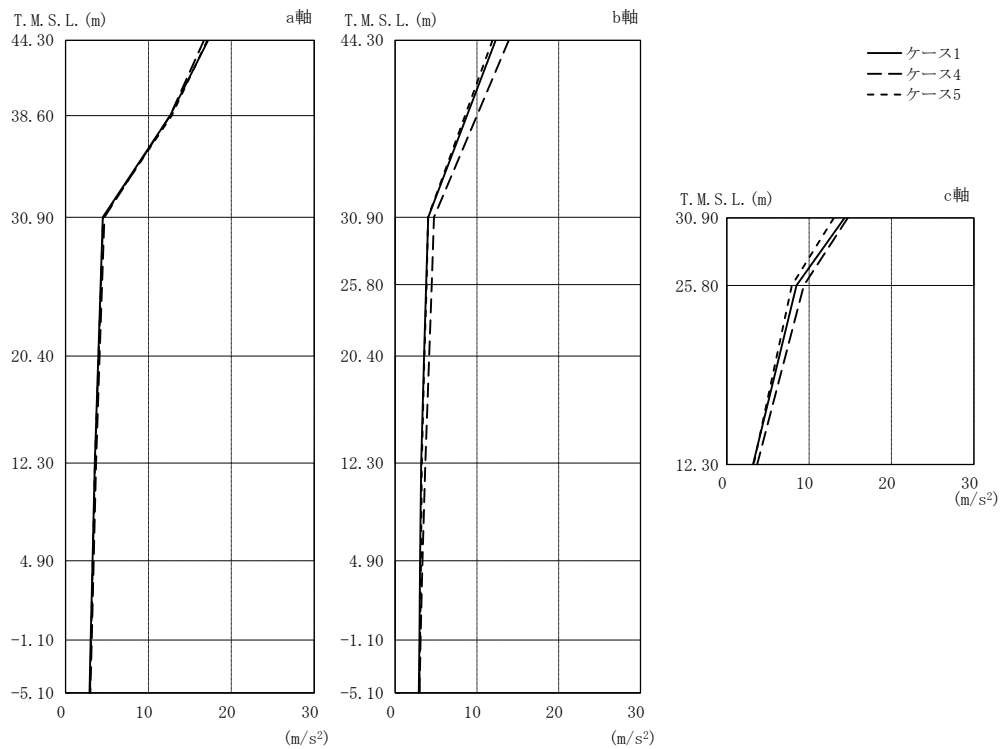


図 2-173 最大応答加速度 (Ss-4, NS 方向)

表 2-153 最大応答加速度 (Ss-4, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
a 軸	1	17.2	16.7	17.1
	3	12.6	12.6	12.8
	4	4.49	4.68	4.53
	9	3.95	4.11	3.98
	11	3.52	3.68	3.54
	13	3.25	3.39	3.28
	15	3.02	3.15	3.08
b 軸	2	12.3	13.9	11.9
	5	4.04	4.74	4.02
	7	3.79	4.47	3.84
	10	3.54	4.16	3.58
	12	3.19	3.69	3.27
	14	3.05	3.33	3.16
	16	2.96	3.11	3.05
17	2.88	2.99	2.94	
c 軸	6	14.3	14.7	13.0
	8	8.46	9.36	7.90

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

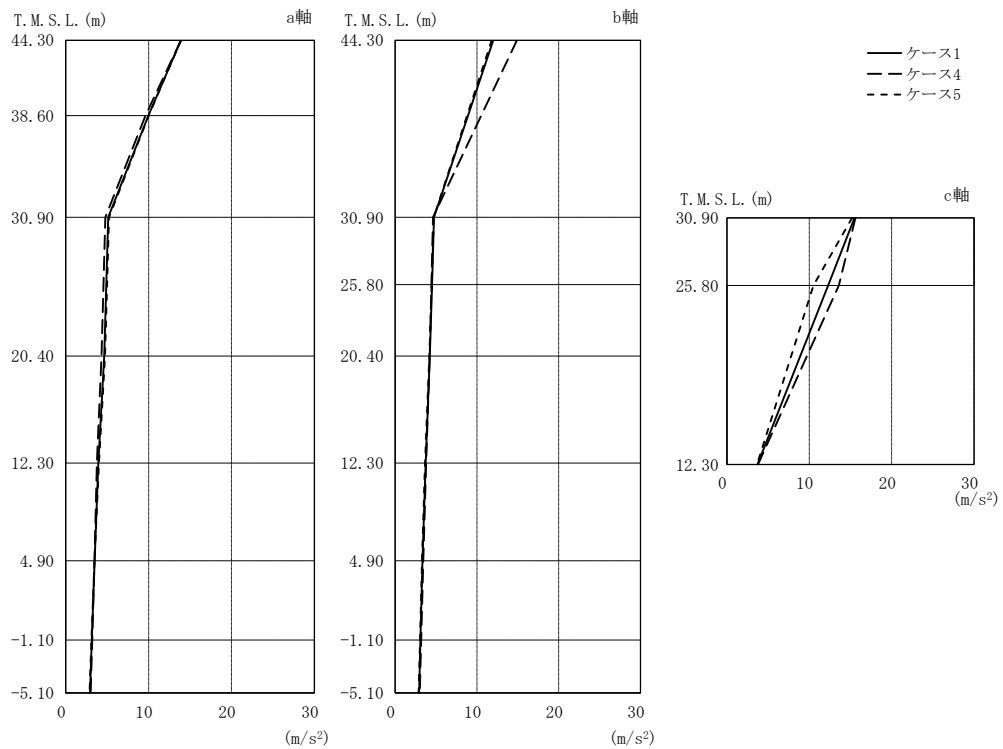


図 2-174 最大応答加速度 (Ss-5, NS 方向)

表 2-154 最大応答加速度 (Ss-5, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	13.9	13.9	13.9
	3	9.96	9.62	10.0
	4	5.12	4.77	5.22
	9	4.65	4.32	4.74
	11	3.93	3.75	4.00
	13	3.48	3.46	3.47
	15	3.14	3.19	3.11
b 軸	2	12.0	14.9	11.8
	5	4.75	4.63	4.73
	7	4.51	4.44	4.48
	10	4.23	4.22	4.18
	12	3.72	3.78	3.65
	14	3.34	3.43	3.28
	16	3.09	3.18	3.04
c 軸	6	15.5	15.6	15.2
	8	12.3	13.6	10.5

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

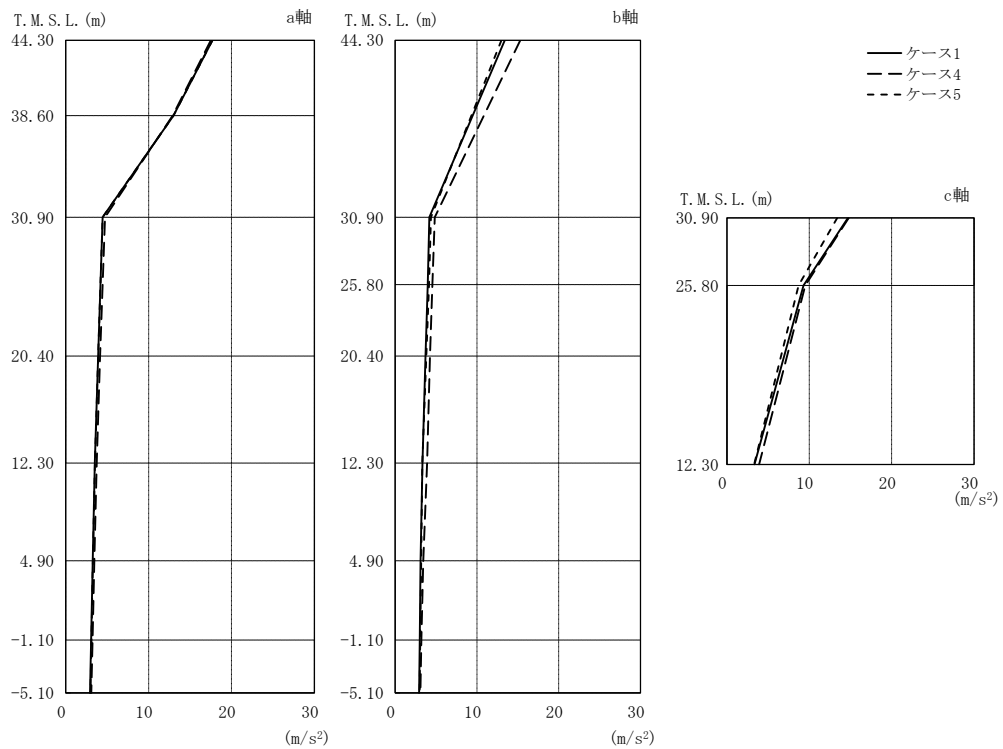


図 2-175 最大応答加速度 (Ss-6, NS 方向)

表 2-155 最大応答加速度 (Ss-6, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
a 軸	1	17.7	17.5	17.7
	3	13.0	12.9	13.0
	4	4.45	4.74	4.46
	9	3.92	4.15	3.91
	11	3.51	3.74	3.52
	13	3.25	3.45	3.28
	15	3.06	3.23	3.10
b 軸	2	13.4	15.3	13.0
	5	4.18	4.85	4.37
	7	3.99	4.55	4.14
	10	3.71	4.25	3.81
	12	3.34	3.90	3.31
	14	3.10	3.44	3.18
	16	3.00	3.21	3.07
17	2.93	3.09	2.99	
c 軸	6	14.7	14.8	13.4
	8	9.31	9.52	8.70

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

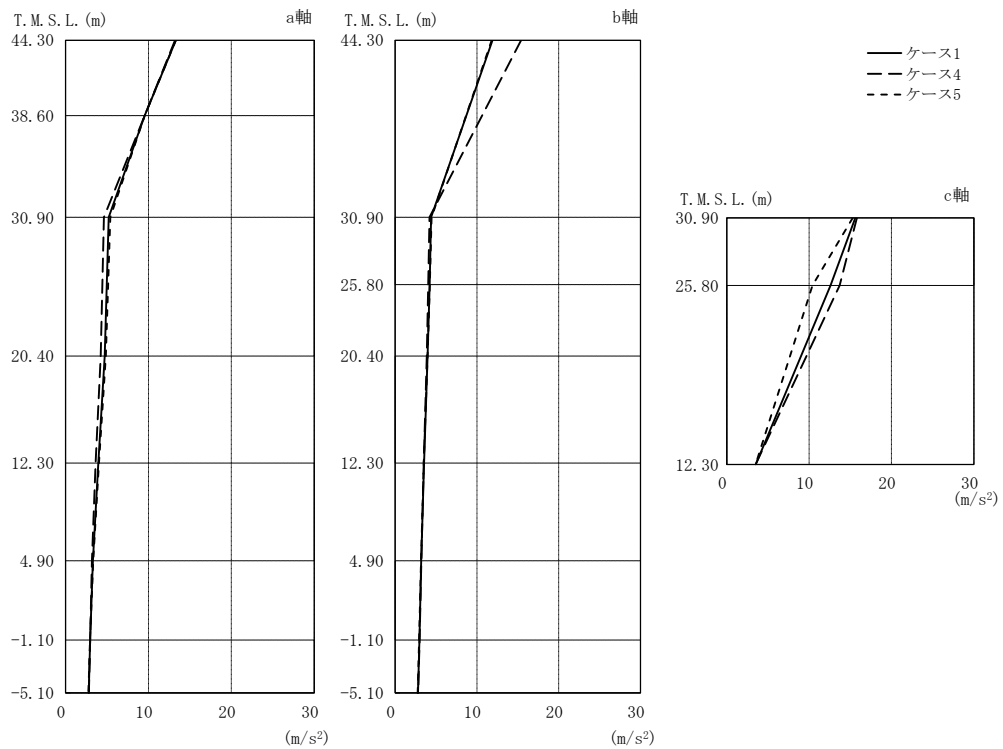


図 2-176 最大応答加速度 (Ss-7, NS 方向)

表 2-156 最大応答加速度 (Ss-7, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
a 軸	1	13.3	13.2	13.3
	3	9.54	9.55	9.54
	4	5.21	4.62	5.39
	9	4.73	4.24	4.86
	11	3.95	3.63	4.02
	13	3.30	3.17	3.33
	15	2.96	2.96	2.94
b 軸	2	11.9	15.4	11.8
	5	4.40	4.20	4.45
	7	4.21	4.05	4.23
	10	3.97	3.86	3.97
	12	3.53	3.50	3.50
	14	3.19	3.21	3.16
	16	2.96	2.98	2.92
c 軸	6	15.6	15.8	15.3
	8	12.6	13.7	10.4

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

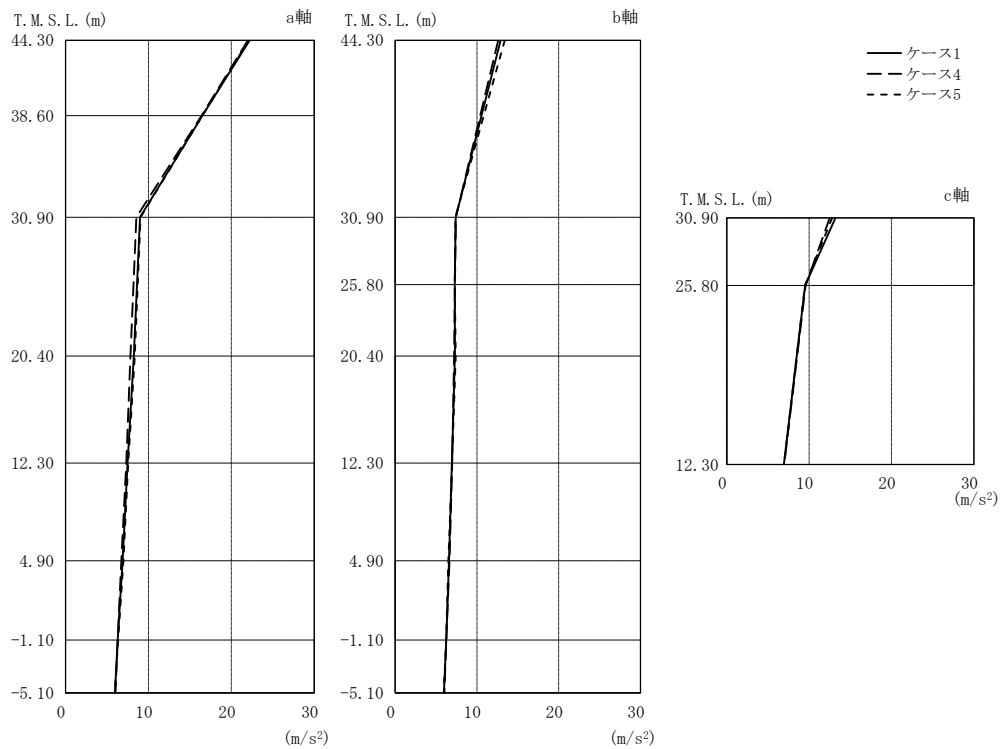


図 2-177 最大応答加速度 (Ss-8, NS 方向)

表 2-157 最大応答加速度 (Ss-8, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
a 軸	1	22.2	22.0	22.1
	3	16.5	16.4	16.5
	4	8.99	8.53	9.04
	9	8.23	7.82	8.34
	11	7.47	7.32	7.56
	13	6.88	6.73	6.98
	15	6.28	6.29	6.34
b 軸	2	12.9	12.6	13.4
	5	7.41	7.42	7.36
	7	7.28	7.30	7.28
	10	7.31	7.21	7.40
	12	6.94	6.98	6.95
	14	6.58	6.65	6.51
	16	6.26	6.26	6.23
17	5.96	6.02	5.93	
c 軸	6	13.2	12.5	12.8
	8	9.51	9.57	9.49

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

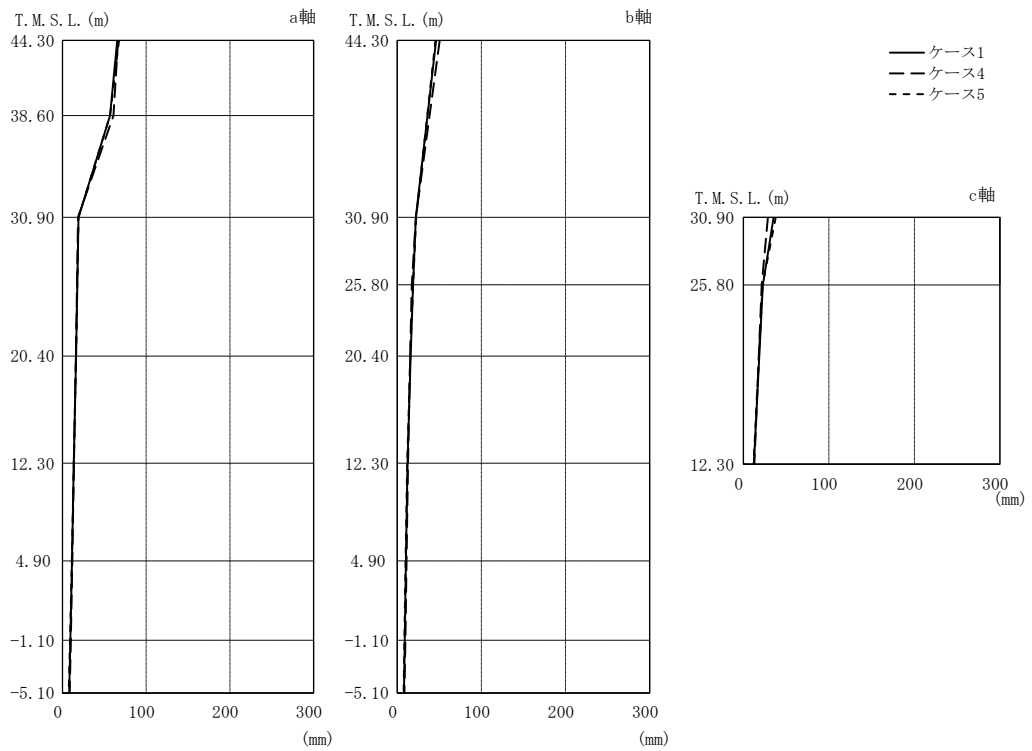


図 2-178 最大応答変位 (Ss-1, NS 方向)

表 2-158 最大応答変位 (Ss-1, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	65.5	66.4	67.5
	3	56.8	60.9	56.8
	4	19.1	18.5	19.2
	9	16.3	16.1	16.3
	11	13.5	13.7	13.4
	13	11.3	11.7	11.1
	15	9.29	9.88	8.97
b 軸	2	46.2	50.5	45.5
	5	22.2	22.2	22.6
	7	18.8	17.4	18.9
	10	15.9	15.4	15.6
	12	12.2	12.9	11.9
	14	10.4	11.1	10.0
	16	8.96	9.68	8.55
c 軸	6	35.4	28.7	37.8
	8	22.8	21.5	22.4

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル



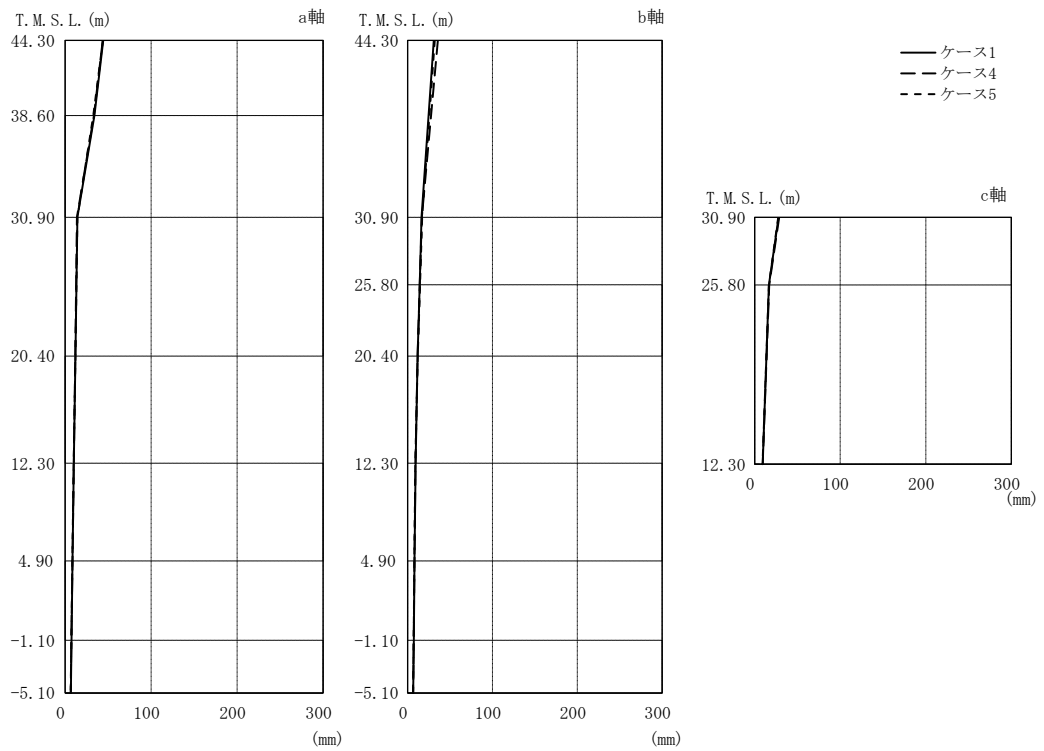


図 2-179 最大応答変位 (Ss-2, NS 方向)

表 2-159 最大応答変位 (Ss-2, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	44.4	43.7	43.9
	3	34.1	33.6	32.8
	4	14.4	13.8	14.3
	9	12.1	11.9	12.0
	11	10.2	10.1	9.98
	13	8.70	8.60	8.51
	15	7.46	7.39	7.27
b 軸	2	30.8	35.8	32.1
	5	16.4	16.9	17.3
	7	14.3	14.4	14.7
	10	11.9	11.8	12.0
	12	9.42	9.38	9.21
	14	8.24	8.19	8.04
	16	7.31	7.26	7.12
c 軸	6	27.9	28.7	27.5
	8	16.6	17.0	16.6

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

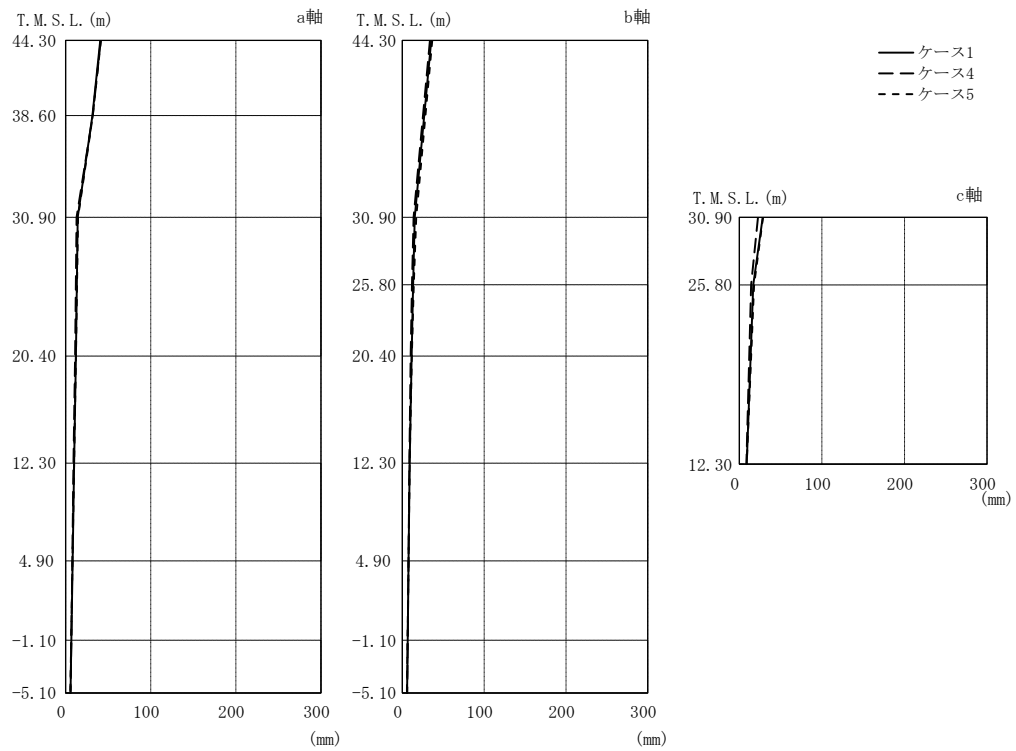


図 2-180 最大応答変位 (Ss-3, NS 方向)

表 2-160 最大応答変位 (Ss-3, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	40.8	41.4	41.5
	3	31.6	32.0	32.0
	4	14.3	13.0	14.7
	9	12.1	11.2	12.2
	11	9.98	9.37	9.97
	13	8.26	7.93	8.17
	15	6.74	6.70	6.59
b 軸	2	35.2	33.6	36.5
	5	15.1	13.7	16.8
	7	13.1	11.6	13.8
	10	11.3	10.1	11.5
	12	8.95	8.53	8.84
	14	7.60	7.46	7.46
	16	6.52	6.55	6.35
c 軸	6	28.4	22.6	28.8
	8	16.8	14.3	17.9

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

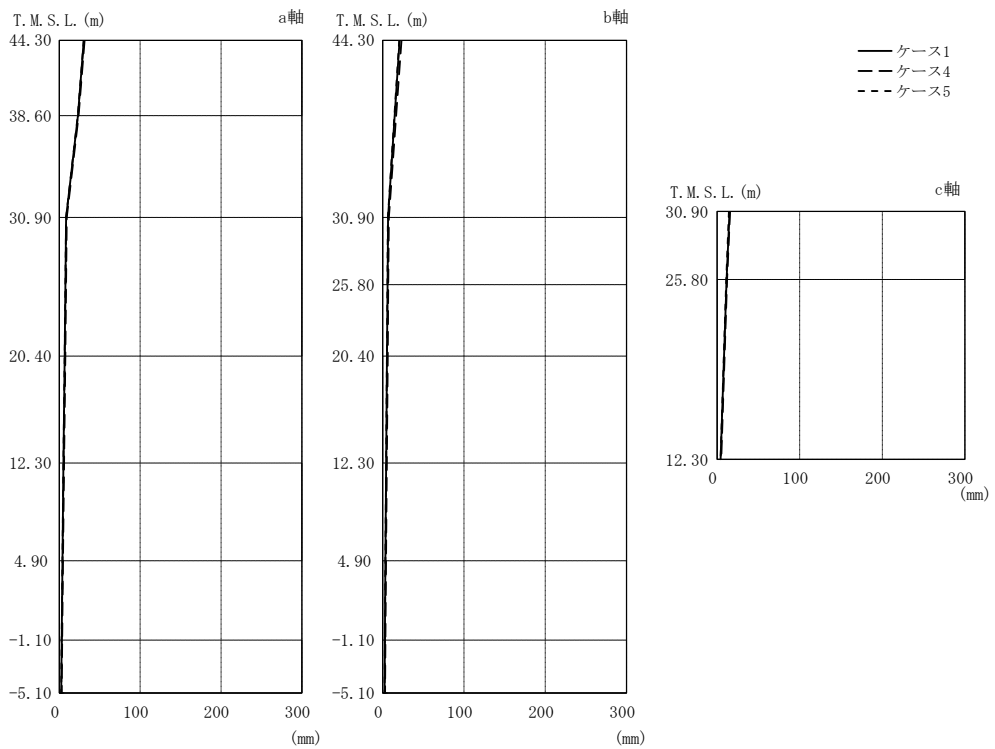


図 2-181 最大応答変位 (Ss-4, NS 方向)

表 2-161 最大応答変位 (Ss-4, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	30.3	31.2	30.2
	3	23.0	23.8	22.9
	4	8.45	9.14	8.47
	9	6.67	7.37	6.69
	11	5.08	5.78	5.08
	13	3.89	4.55	3.89
	15	2.93	3.55	2.93
b 軸	2	20.9	23.1	20.5
	5	6.63	7.55	6.49
	7	6.01	6.90	5.89
	10	5.35	6.21	5.25
	12	4.29	5.08	4.22
	14	3.41	4.13	3.38
	16	2.77	3.41	2.76
c 軸	6	15.1	15.7	14.3
	8	11.5	12.0	11.1

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

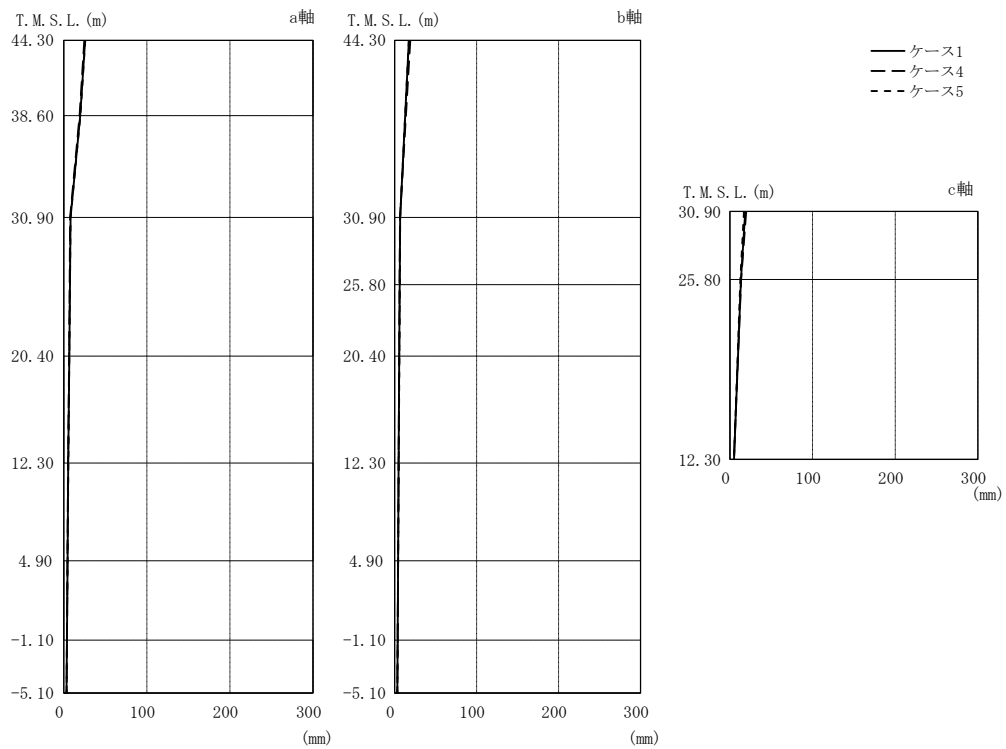


図 2-182 最大応答変位 (Ss-5, NS 方向)

表 2-162 最大応答変位 (Ss-5, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	25.7	24.8	26.0
	3	19.8	19.0	20.0
	4	8.26	7.75	8.33
	9	6.81	6.48	6.83
	11	5.45	5.31	5.59
	13	4.61	4.54	4.71
	15	3.88	3.87	3.94
b 軸	2	17.5	19.1	17.4
	5	6.86	6.58	6.83
	7	6.33	6.10	6.34
	10	5.75	5.57	5.84
	12	4.92	4.85	5.02
	14	4.29	4.26	4.36
	16	3.78	3.78	3.83
c 軸	6	18.6	19.7	17.1
	8	13.4	13.6	12.6

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

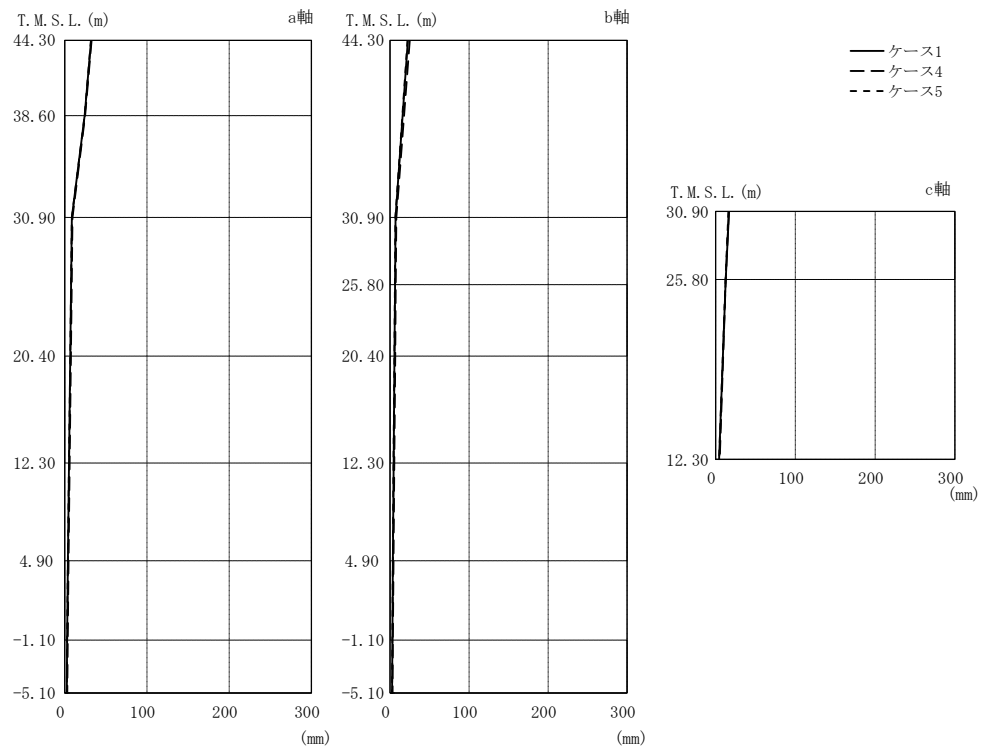


図 2-183 最大応答変位 (Ss-6, NS 方向)

表 2-163 最大応答変位 (Ss-6, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	32.1	32.7	32.0
	3	24.2	24.9	24.2
	4	8.74	9.40	8.69
	9	6.87	7.57	6.81
	11	5.21	5.94	5.15
	13	3.98	4.68	3.94
	15	3.00	3.67	2.97
b 軸	2	22.5	24.8	22.0
	5	6.95	7.86	6.75
	7	6.27	7.17	6.10
	10	5.58	6.44	5.42
	12	4.44	5.25	4.33
	14	3.52	4.27	3.45
	16	2.85	3.53	2.82
c 軸	6	16.8	16.6	16.1
	8	12.7	12.6	12.4

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

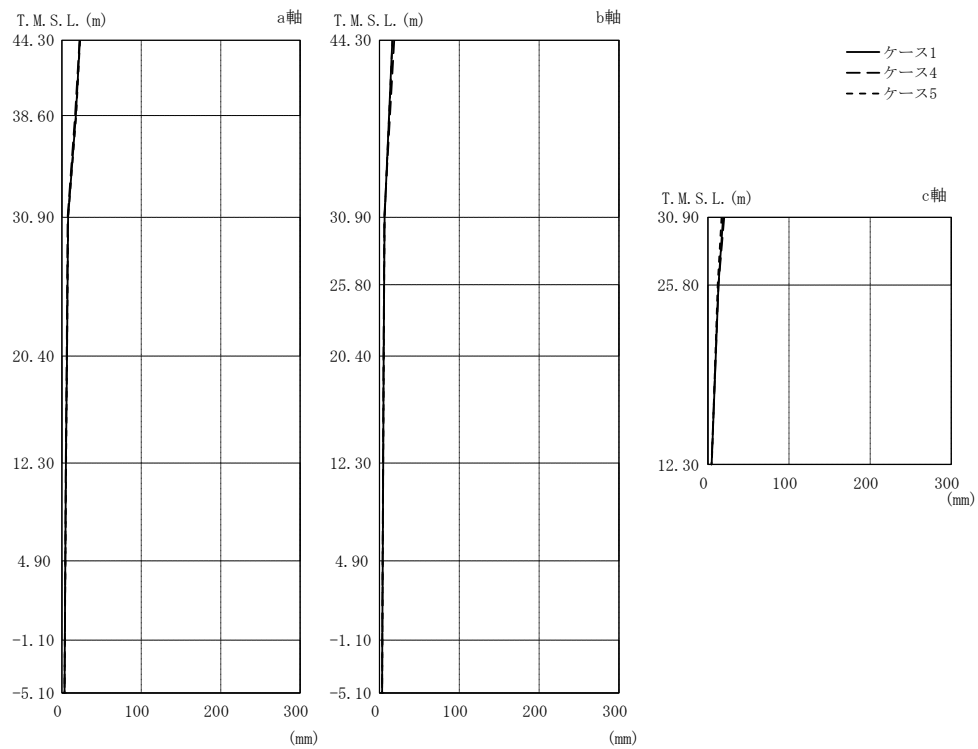


図 2-184 最大応答変位 (Ss-7, NS 方向)

表 2-164 最大応答変位 (Ss-7, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	22.6	22.2	22.9
	3	17.5	16.6	17.9
	4	7.73	7.25	7.85
	9	6.38	6.05	6.43
	11	5.10	4.92	5.23
	13	4.37	4.23	4.46
	15	3.72	3.65	3.77
b 軸	2	16.2	18.5	16.4
	5	6.39	6.12	6.40
	7	5.89	5.67	5.89
	10	5.35	5.18	5.42
	12	4.63	4.49	4.73
	14	4.07	3.98	4.14
	16	3.62	3.56	3.66
c 軸	6	18.8	20.0	16.9
	8	13.0	13.1	12.1

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

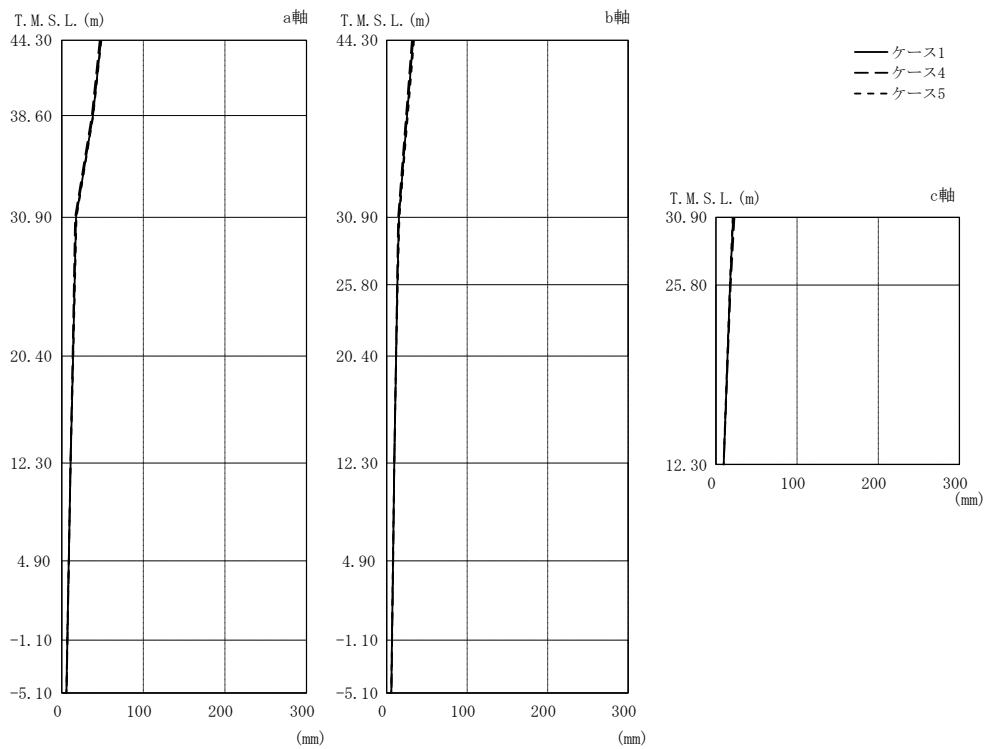


図 2-185 最大応答変位 (Ss-8, NS 方向)

表 2-165 最大応答変位 (Ss-8, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	48.1	46.6	48.6
	3	38.2	37.0	38.6
	4	17.6	16.4	18.2
	9	13.9	13.4	14.2
	11	10.9	10.8	11.0
	13	8.72	8.82	8.67
	15	6.90	7.12	6.83
b 軸	2	32.9	31.5	33.9
	5	15.3	14.4	15.8
	7	13.4	13.0	13.7
	10	11.8	11.7	11.9
	12	9.49	9.60	9.42
	14	7.89	8.07	7.79
	16	6.66	6.88	6.56
c 軸	6	21.3	22.8	20.7
	8	17.5	18.2	17.3

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

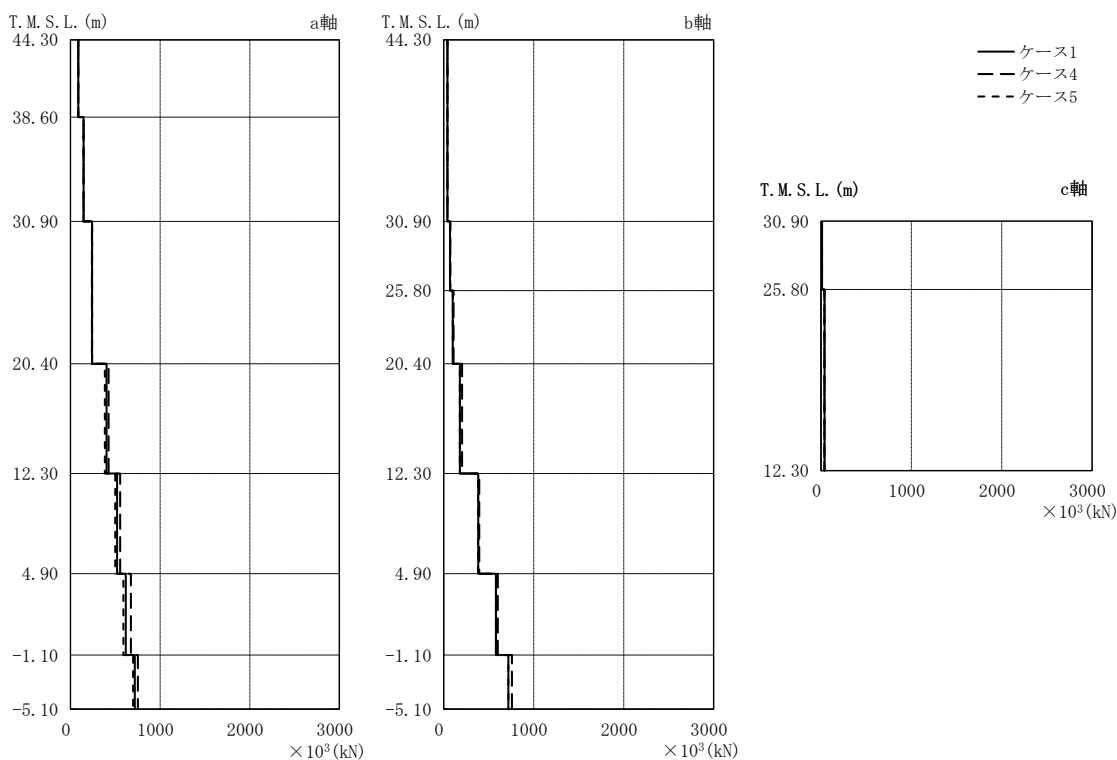


図 2-186 最大応答せん断力 (Ss-1, NS 方向)

表 2-166 最大応答せん断力 (Ss-1, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)		
		①	④	⑤
a 軸	1	86.3	85.9	86.4
	2	145	145	145
	3	241	239	240
	4	401	425	383
	5	519	554	498
	6	617	674	589
	7	716	751	697
b 軸	9	41.2	41.2	41.2
	10	70.4	74.4	71.9
	11	99.4	110	102
	12	180	205	179
	13	384	396	382
	14	581	601	581
	15	718	758	718
c 軸	16	10.8	10.8	10.8
	17	38.0	35.9	37.3

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル



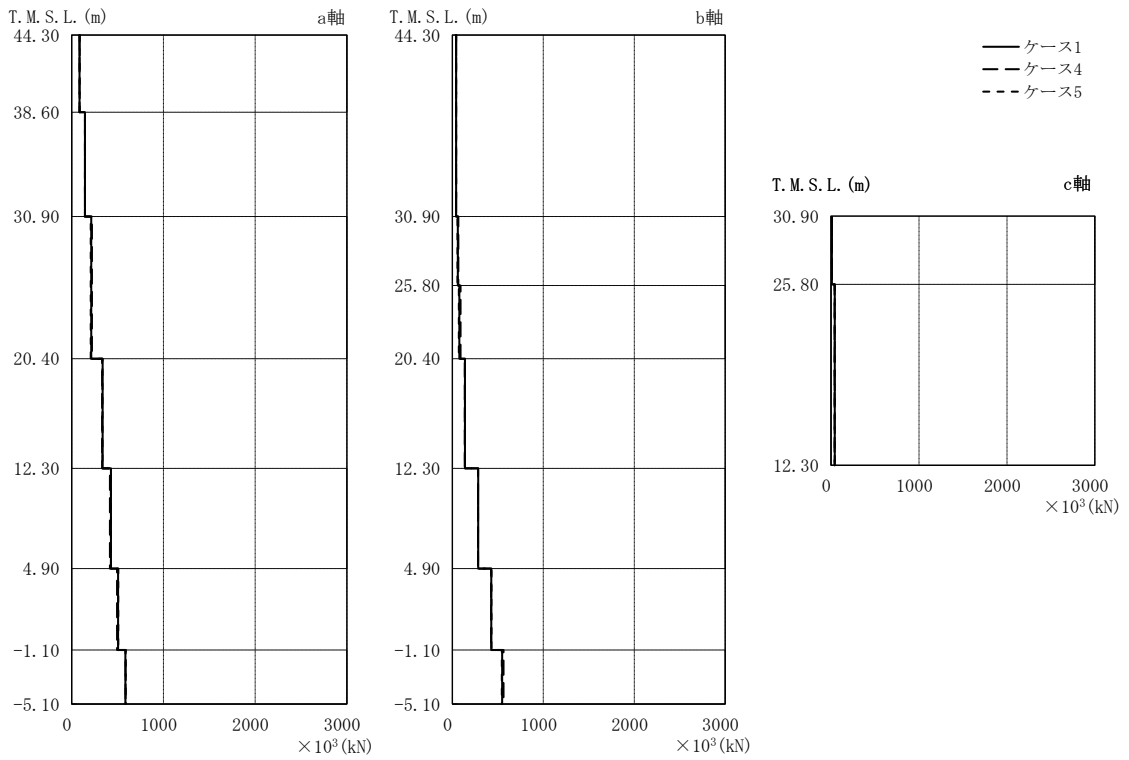


図 2-187 最大応答せん断力 (Ss-2, NS 方向)

表 2-167 最大応答せん断力 (Ss-2, NS 方向)

部 位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)		
		①	④	⑤
a 軸	1	85.4	84.9	86.8
	2	145	145	145
	3	213	220	208
	4	336	332	335
	5	428	416	428
	6	505	494	507
	7	585	587	589
b 軸	9	41.2	41.2	41.2
	10	59.3	66.4	56.7
	11	76.3	89.9	72.1
	12	139	136	139
	13	285	282	283
	14	428	426	429
	15	547	562	543
c 軸	16	10.8	10.8	10.8
	17	42.3	41.1	42.7

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

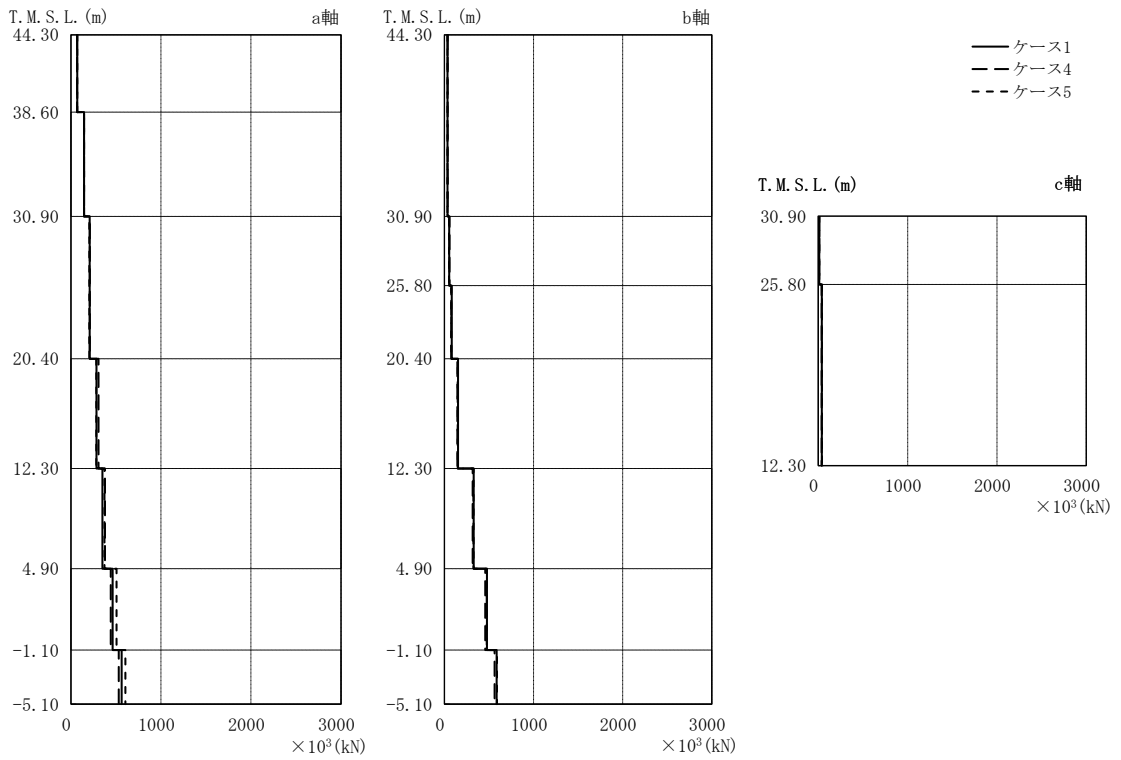


図 2-188 最大応答せん断力 (Ss-3, NS 方向)

表 2-168 最大応答せん断力 (Ss-3, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)		
		①	④	⑤
a 軸	1	68.8	68.5	68.9
	2	145	145	145
	3	207	210	203
	4	283	306	282
	5	350	378	372
	6	462	442	506
	7	562	531	604
b 軸	9	34.1	35.1	33.5
	10	52.4	56.0	50.7
	11	81.3	76.7	75.7
	12	152	144	149
	13	328	316	326
	14	477	458	475
	15	586	562	590
c 軸	16	10.8	10.8	10.8
	17	38.5	38.1	40.6

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

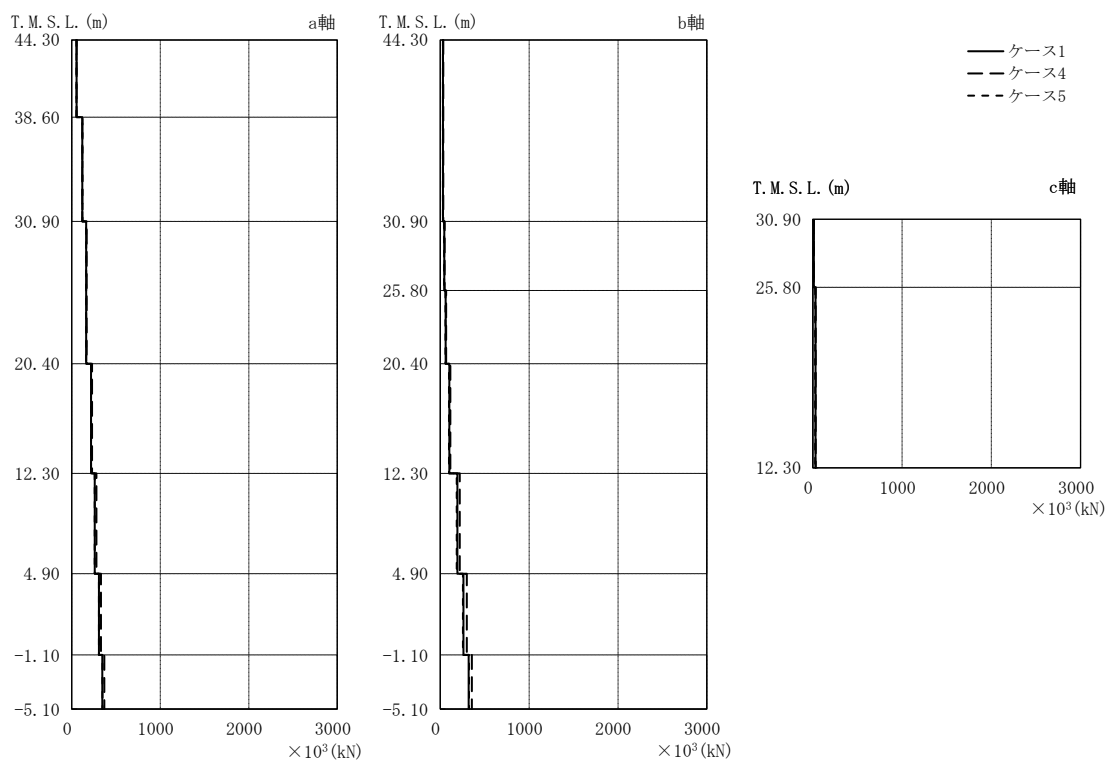


図 2-189 最大応答せん断力 (Ss-4, NS 方向)

表 2-169 最大応答せん断力 (Ss-4, NS 方向)

部 位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)		
		①	④	⑤
a 軸	1	53.7	53.8	53.2
	2	119	119	120
	3	162	168	163
	4	217	229	217
	5	260	279	259
	6	307	330	307
	7	345	367	347
b 軸	9	30.3	33.1	29.8
	10	45.5	49.9	44.3
	11	60.4	66.8	58.0
	12	102	114	98.7
	13	193	219	185
	14	261	298	256
	15	319	355	323
c 軸	16	10.4	10.8	9.32
	17	28.4	31.0	26.1

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

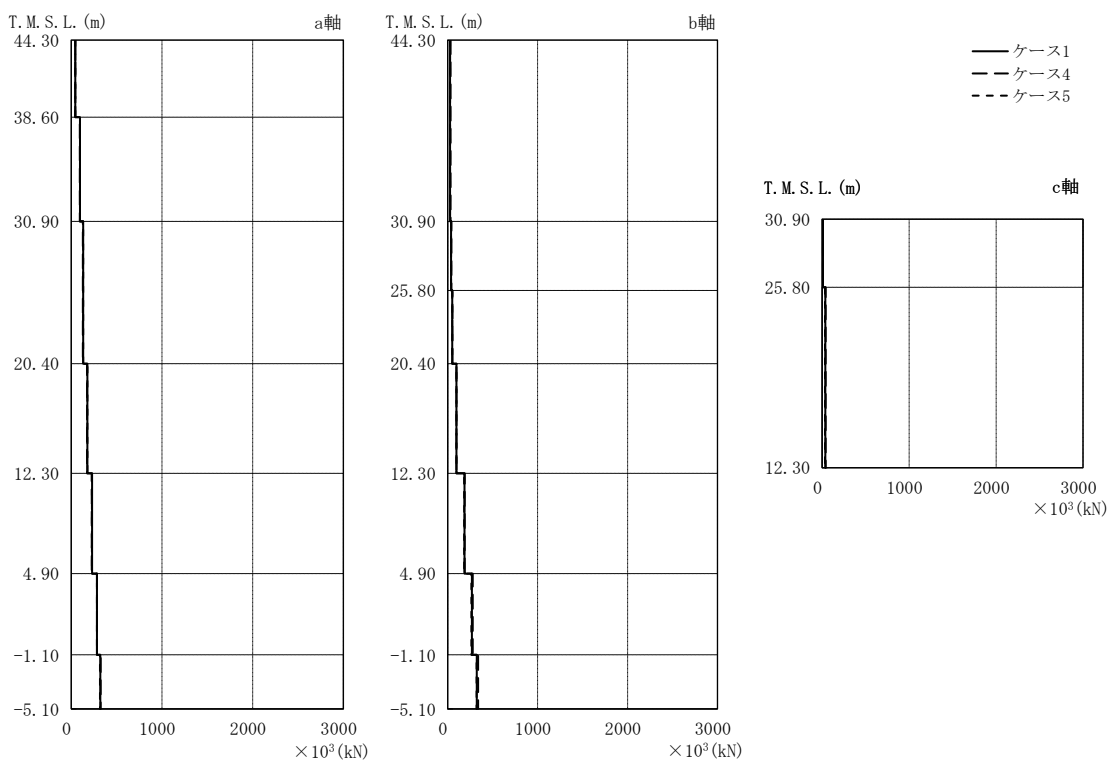


図 2-190 最大応答せん断力 (Ss-5, NS 方向)

表 2-170 最大応答せん断力 (Ss-5, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)		
		①	④	⑤
a 軸	1	43.6	44.5	43.7
	2	95.9	93.7	96.4
	3	131	127	132
	4	178	174	178
	5	229	226	228
	6	284	284	283
	7	320	324	317
b 軸	9	26.7	31.2	26.6
	10	37.3	40.8	37.4
	11	51.4	52.8	50.8
	12	97.5	96.6	96.5
	13	187	189	184
	14	270	278	264
	15	324	338	322
c 軸	16	10.8	10.8	10.8
	17	37.7	40.9	33.7

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

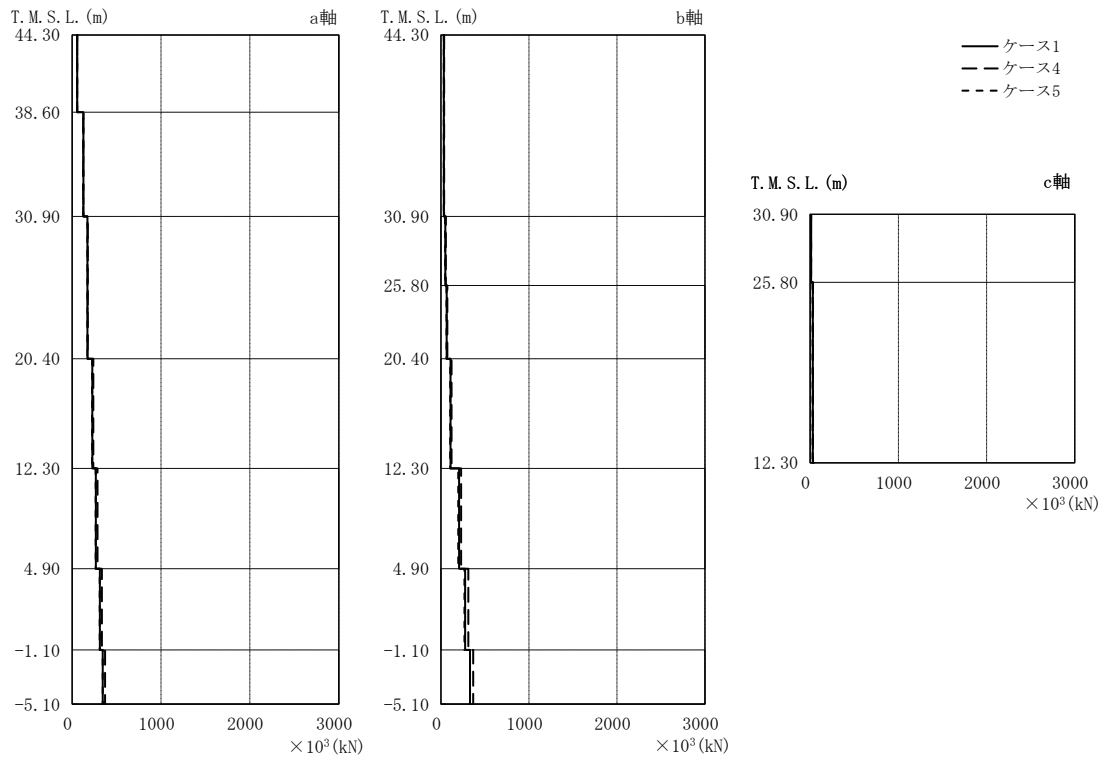


図 2-191 最大応答せん断力 (Ss-6, NS 方向)

表 2-171 最大応答せん断力 (Ss-6, NS 方向)

部 位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	57.0	57.1	56.9
	2	126	125	126
	3	172	176	172
	4	226	237	225
	5	267	285	265
	6	311	335	309
	7	344	370	344
b 軸	9	32.7	35.8	32.1
	10	49.2	54.2	47.7
	11	64.7	71.4	62.3
	12	108	119	104
	13	205	228	197
	14	274	310	267
	15	329	367	330
c 軸	16	10.7	10.7	9.63
	17	29.3	31.4	27.3

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

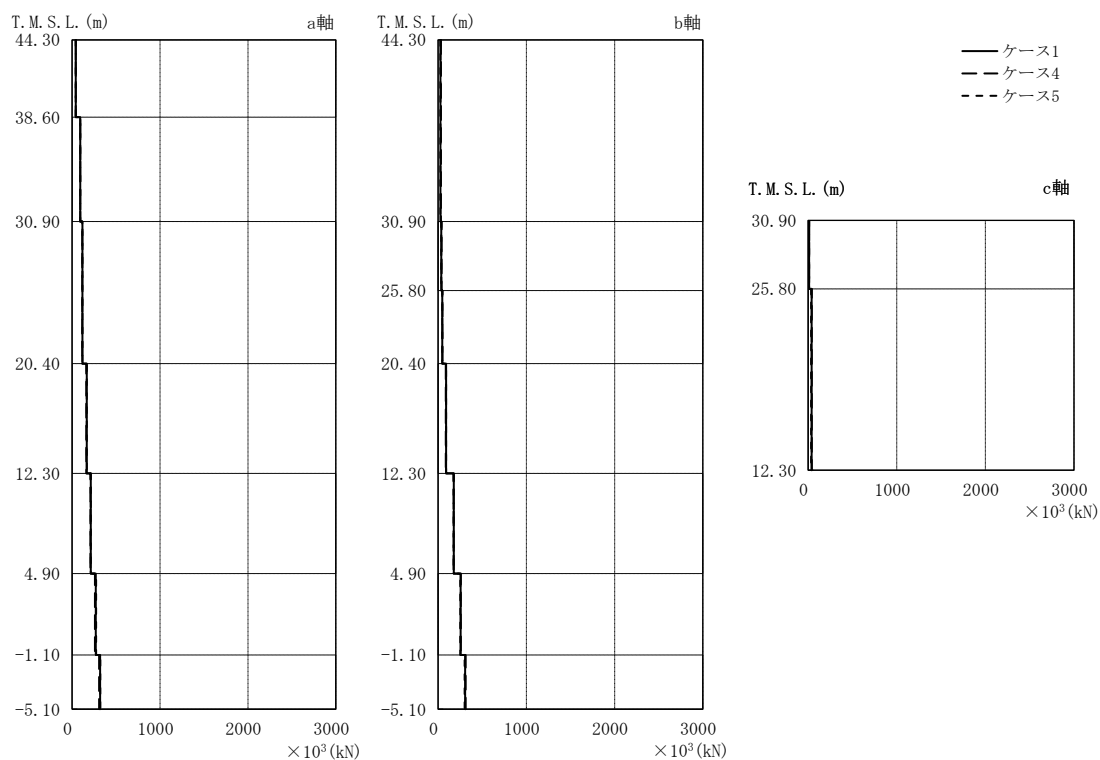


図 2-192 最大応答せん断力 (Ss-7, NS 方向)

表 2-172 最大応答せん断力 (Ss-7, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)		
		①	④	⑤
a 軸	1	41.3	41.7	41.1
	2	92.3	92.9	91.8
	3	116	115	116
	4	166	161	166
	5	212	208	212
	6	269	259	273
	7	319	306	320
b 軸	9	26.2	31.4	26.4
	10	35.2	39.9	35.8
	11	48.0	49.3	48.1
	12	90.2	87.9	90.4
	13	177	176	176
	14	255	257	252
	15	306	312	301
c 軸	16	10.8	10.8	10.8
	17	38.6	41.4	33.4

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

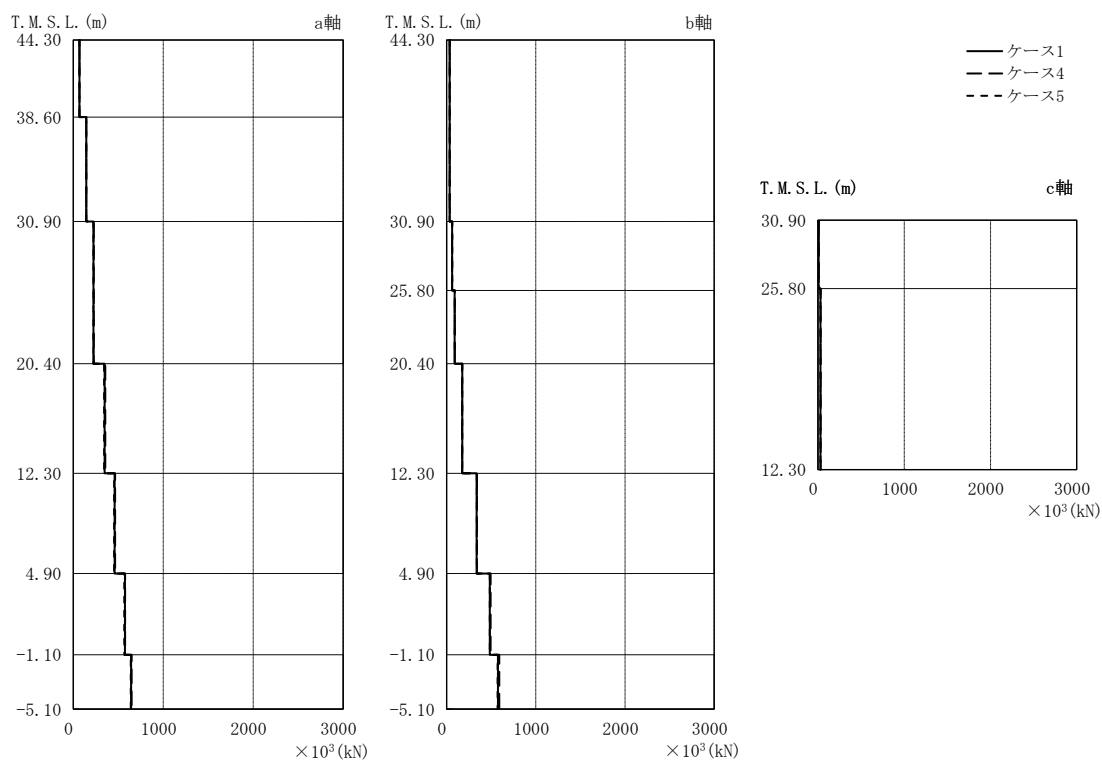


図 2-193 最大応答せん断力 (Ss-8, NS 方向)

表 2-173 最大応答せん断力 (Ss-8, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	68.7	68.3	68.5
	2	145	145	145
	3	224	228	224
	4	348	356	343
	5	459	464	454
	6	574	576	567
	7	642	648	638
b 軸	9	34.2	33.1	35.1
	10	62.3	61.9	63.4
	11	90.7	91.5	91.3
	12	175	174	175
	13	336	340	338
	14	484	493	484
	15	575	591	572
c 軸	16	9.20	9.59	8.59
	17	30.1	31.3	28.8

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

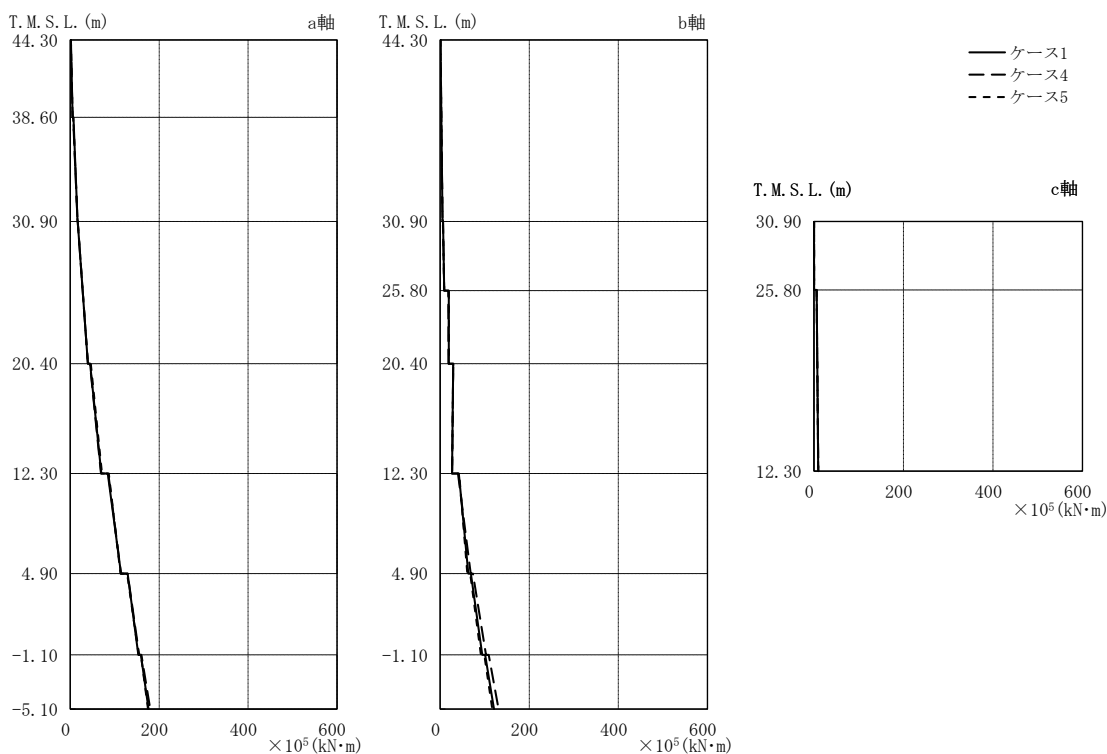


図 2-194 最大応答曲げモーメント (Ss-1, NS 方向)

表 2-174 最大応答曲げモーメント (Ss-1, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	1.27	1.19	1.29
		5.18	5.12	5.16
	2	7.18	6.60	6.71
		16.4	16.4	16.4
	3	16.7	16.7	16.7
		39.8	39.8	39.6
	4	44.8	44.4	46.3
69.7		69.0	71.2	
5	84.3	85.3	86.7	
	114	114	113	
6	129	129	128	
	153	155	154	
7	159	160	159	
	176	180	175	
b 軸	9	0.673	0.619	0.681
		5.54	5.53	5.55
	10	6.44	6.32	6.26
		9.14	9.17	9.16
	11	19.5	18.2	19.5
		19.3	18.7	19.7
	12	29.3	29.5	29.3
26.8		27.0	26.7	
13	41.9	40.2	42.7	
	63.4	68.7	61.0	
14	68.9	73.5	67.6	
	94.7	103	91.6	
15	101	109	99.1	
	121	131	117	
c 軸	16	0.272	0.317	0.294
		0.638	0.646	0.630
17	6.30	5.70	6.32	
	9.76	9.78	9.77	

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル



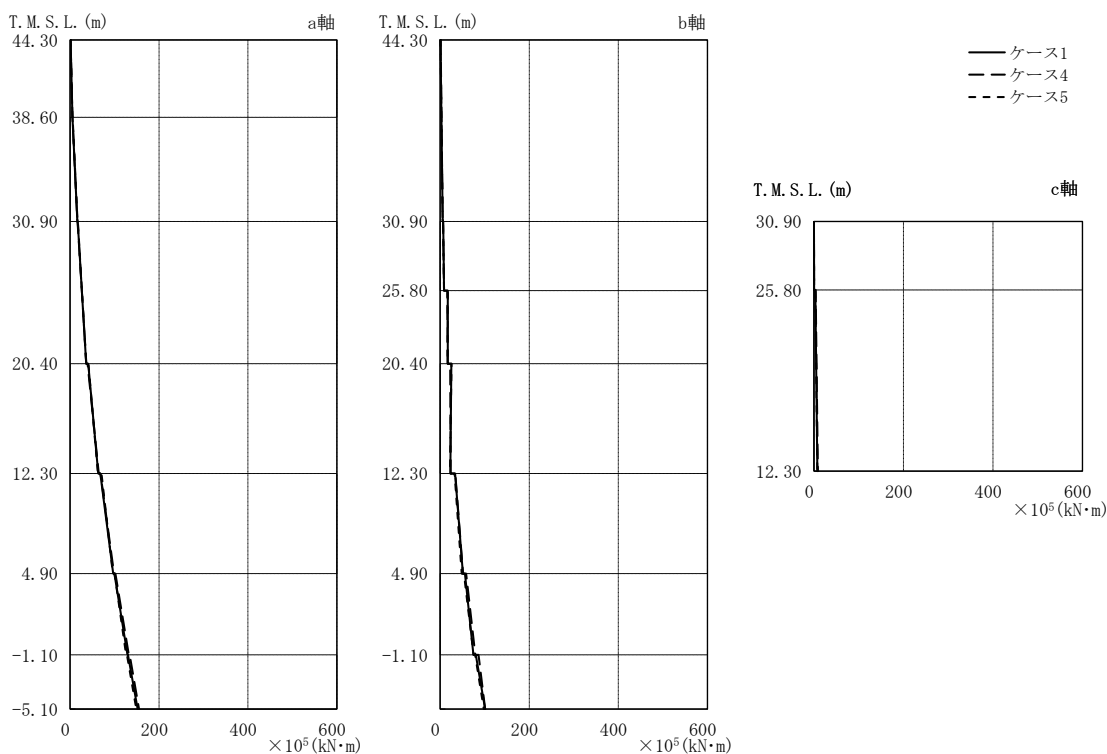


図 2-195 最大応答曲げモーメント (Ss-2, NS 方向)

表 2-175 最大応答曲げモーメント (Ss-2, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	1.01	0.939	1.10
		5.16	5.10	5.28
	2	5.30	5.23	5.51
		16.5	16.4	16.7
	3	17.0	16.8	17.4
		36.2	36.5	36.2
	4	40.8	39.2	41.1
63.3		64.5	62.7	
5	68.1	68.2	70.6	
	96.9	98.9	96.1	
6	99.6	102	100	
	129	132	126	
7	130	134	128	
	152	155	149	
b 軸	9	0.875	0.993	0.830
		5.62	5.62	5.60
	10	6.72	6.66	6.57
		8.92	8.72	8.71
	11	17.1	16.2	17.1
		17.3	16.9	16.9
	12	25.3	22.7	25.6
		22.8	23.7	22.2
	13	33.6	33.9	32.5
		51.0	51.6	48.6
	14	55.8	58.2	53.3
		74.8	78.9	75.3
15	80.0	86.2	78.5	
	101	101	98.1	
c 軸	16	0.175	0.179	0.196
		0.570	0.577	0.583
	17	3.27	3.72	3.31
		7.67	8.68	7.83

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

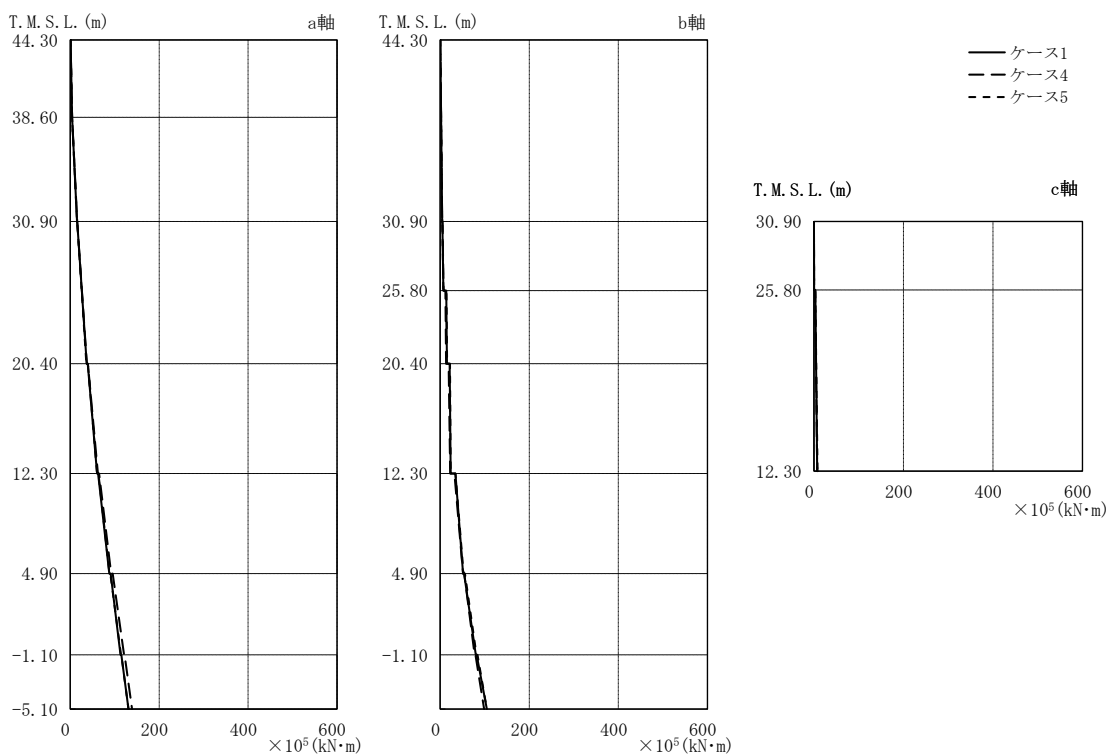


図 2-196 最大応答曲げモーメント (Ss-3, NS 方向)

表 2-176 最大応答曲げモーメント (Ss-3, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	0.754	0.731	0.804
		4.03	4.08	4.08
	2	4.11	4.26	4.22
		15.3	15.4	15.3
	3	15.6	15.6	15.6
		36.9	37.5	36.4
	4	39.2	39.8	39.7
60.3		62.2	60.4	
5	62.7	65.0	63.2	
	87.8	92.0	88.0	
6	90.8	95.6	90.1	
	113	121	114	
7	115	122	115	
	131	139	131	
b 軸	9	0.414	0.430	0.414
		4.59	4.73	4.50
	10	4.96	5.23	4.95
		7.43	7.72	7.33
	11	13.9	11.7	14.2
		15.3	13.5	15.7
	12	21.5	19.0	22.0
23.8		22.5	23.7	
13	34.5	32.2	34.4	
	51.3	51.6	52.8	
14	53.7	54.1	55.6	
	80.2	77.4	81.7	
15	82.0	79.2	84.0	
	105	98.6	105	
c 軸	16	0.202	0.220	0.213
		0.589	0.609	0.598
17	3.32	2.82	3.27	
	7.41	7.17	7.89	

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

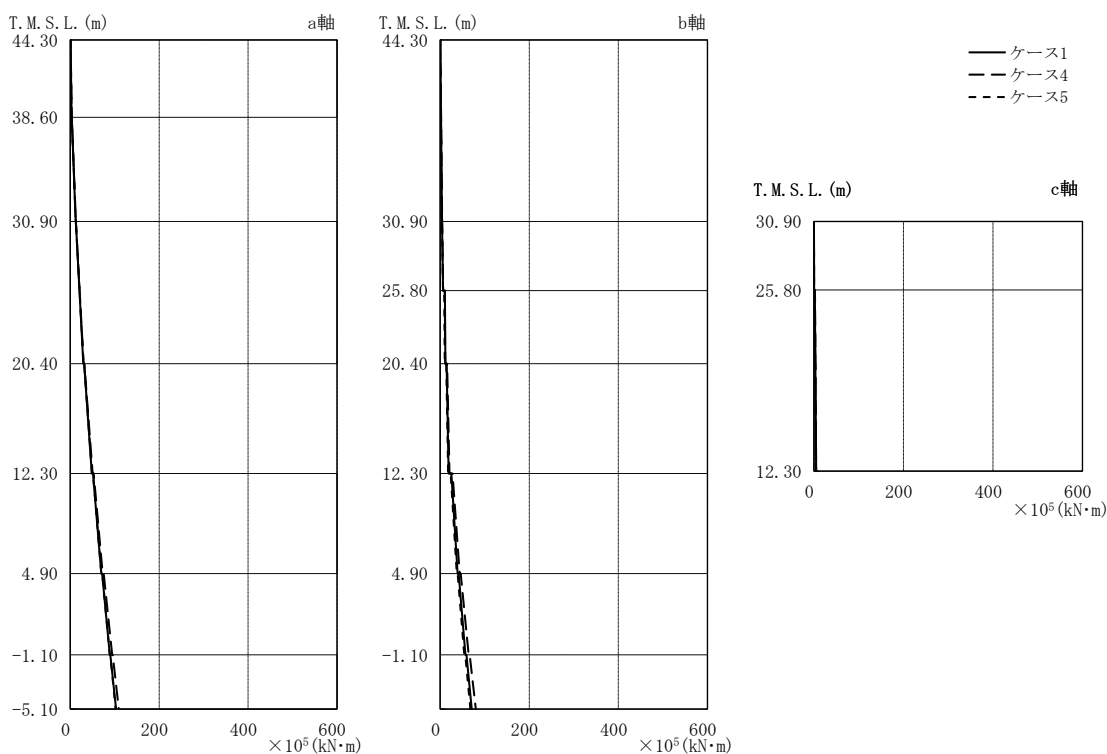


図 2-197 最大応答曲げモーメント (Ss-4, NS 方向)

表 2-177 最大応答曲げモーメント (Ss-4, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	0.546	0.557	0.550
		3.17	3.19	3.17
	2	3.23	3.25	3.24
		12.3	12.4	12.5
	3	12.5	12.5	12.7
		29.5	30.1	29.6
	4	31.2	31.8	31.4
48.5		50.3	48.7	
5	51.1	52.8	51.3	
	69.7	73.0	69.7	
6	71.8	75.2	71.8	
	89.0	94.2	89.0	
7	90.1	95.3	90.0	
	103	109	102	
b 軸	9	0.364	0.399	0.358
		4.07	4.43	4.00
	10	4.19	4.59	4.08
		6.51	7.05	6.33
	11	10.6	10.2	9.16
		12.0	11.5	10.3
	12	14.7	15.8	13.7
19.0		21.0	18.0	
13	25.1	27.8	23.5	
	39.4	44.0	37.2	
14	41.5	46.3	39.1	
	56.8	64.0	54.2	
15	59.2	66.5	56.3	
	70.8	80.1	68.0	
c 軸	16	0.0384	0.0400	0.0346
		0.529	0.550	0.476
17	2.15	2.32	1.98	
	5.06	5.05	4.76	

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

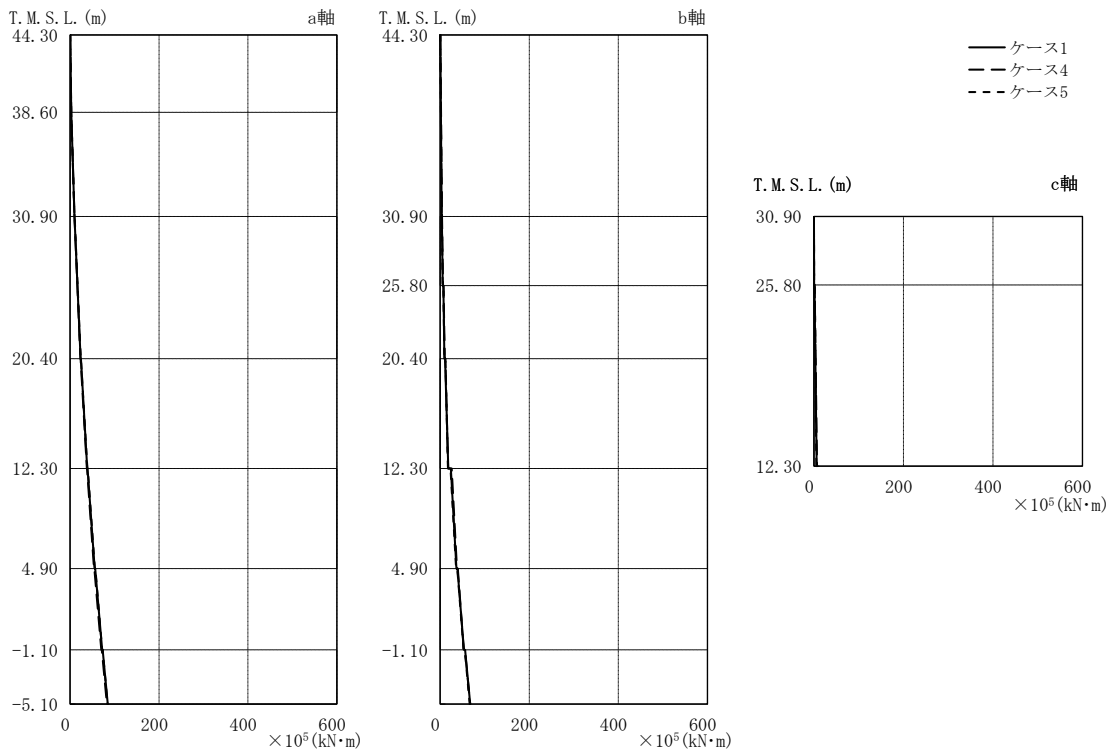


図 2-198 最大応答曲げモーメント (Ss-5, NS 方向)

表 2-178 最大応答曲げモーメント (Ss-5, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5$ kN·m)		
		①	④	⑤
a 軸	1	0.436	0.439	0.437
		2.53	2.55	2.54
	2	2.55	2.55	2.57
		9.94	9.73	9.99
	3	10.0	9.78	10.1
		23.7	23.1	23.9
	4	24.3	23.7	24.5
38.6		37.6	38.8	
5	39.4	38.3	39.7	
	55.3	53.9	55.6	
6	56.5	54.6	56.7	
	72.2	70.2	72.1	
7	73.3	71.3	73.3	
	84.7	83.0	84.5	
b 軸	9	0.320	0.373	0.318
		3.60	4.19	3.58
	10	3.79	4.33	3.79
		5.66	6.38	5.67
	11	7.09	7.69	7.30
		9.69	10.5	9.70
	12	11.1	11.7	11.8
18.3		17.8	17.7	
13	23.9	25.9	23.1	
	36.5	37.9	35.9	
14	38.9	39.5	38.4	
	53.4	53.2	52.7	
15	56.0	55.6	55.3	
	67.4	67.6	66.4	
c 軸	16	0.133	0.226	0.0553
		0.556	0.571	0.551
	17	1.33	1.49	2.06
6.23		6.78	5.55	

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

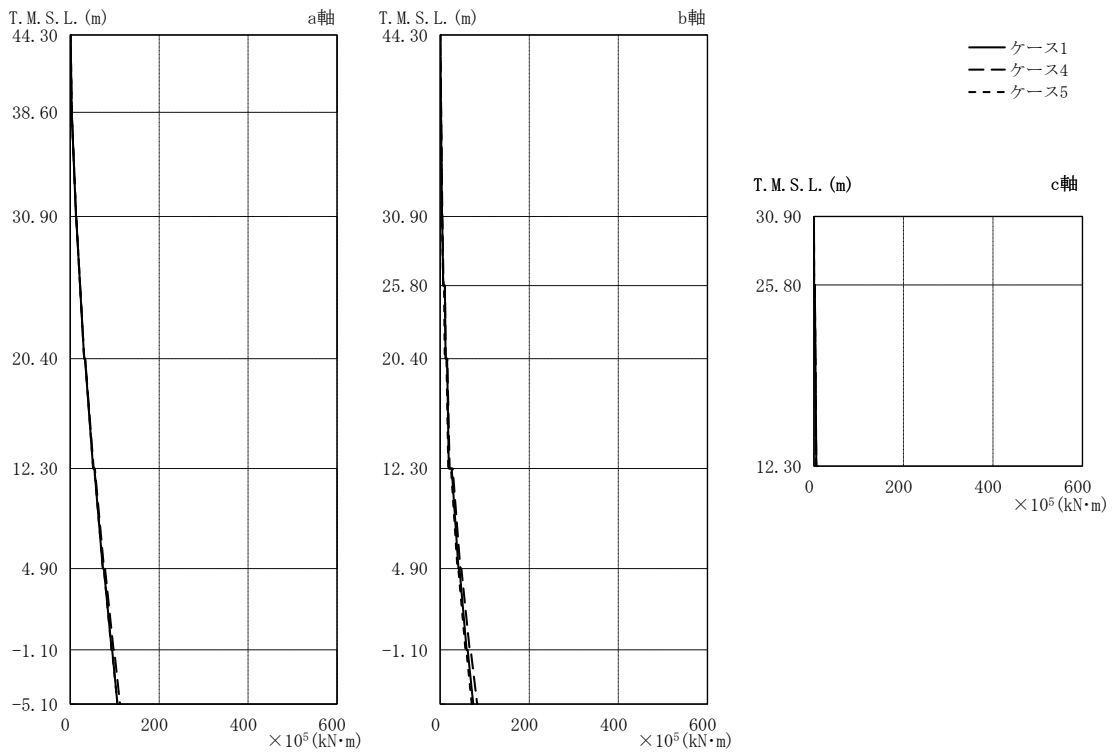


図 2-199 最大応答曲げモーメント (Ss-6, NS 方向)

表 2-179 最大応答曲げモーメント (Ss-6, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 (×10 <sup>5</sup> kN·m)		
		①	④	⑤
a 軸	1	0.569	0.577	0.574
		3.40	3.40	3.40
	2	3.47	3.46	3.47
		13.1	13.1	13.2
	3	13.3	13.3	13.4
		31.3	31.7	31.4
	4	33.3	33.6	33.4
51.4		52.7	51.5	
5	54.2	55.4	54.2	
	73.4	76.1	73.3	
6	75.6	78.3	75.4	
	93.1	97.5	92.7	
7	94.2	98.7	93.7	
	106	112	106	
b 軸	9	0.392	0.428	0.384
		4.39	4.80	4.30
	10	4.45	4.85	4.31
		6.94	7.56	6.73
	11	10.8	10.8	8.86
		12.3	12.5	10.5
	12	15.6	16.1	14.2
19.3		21.2	18.2	
13	26.0	28.4	24.4	
	41.2	45.3	38.9	
14	43.3	47.6	40.9	
	59.6	66.2	56.7	
15	61.9	68.7	58.8	
	74.2	83.0	71.1	
c 軸	16	0.0396	0.0398	0.0357
		0.544	0.545	0.491
17	1.86	1.83	1.84	
	5.23	5.40	4.84	

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

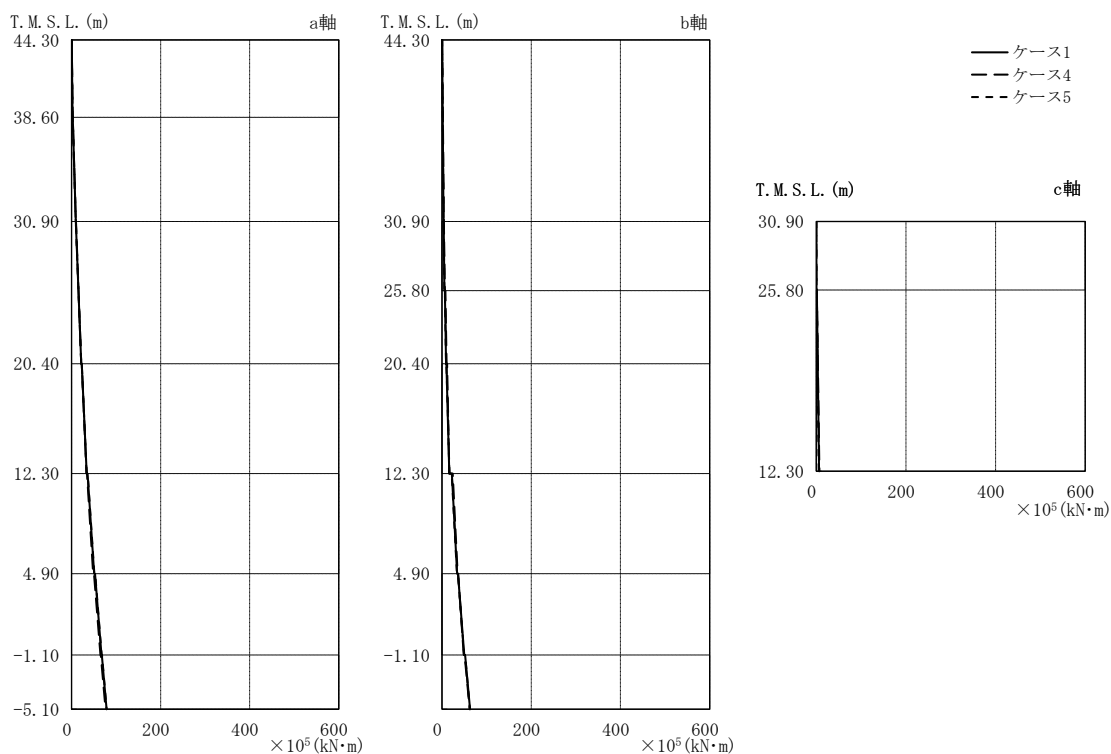


図 2-200 最大応答曲げモーメント (Ss-7, NS 方向)

表 2-180 最大応答曲げモーメント (Ss-7, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	0.426	0.432	0.425
		2.41	2.43	2.41
	2	2.45	2.47	2.43
		9.55	9.62	9.50
	3	9.65	9.72	9.60
		21.7	21.7	21.7
	4	22.7	22.7	22.7
34.0		33.7	34.1	
5	35.7	34.8	36.2	
	50.7	48.6	51.1	
6	52.5	50.3	52.9	
	67.0	64.8	67.4	
7	68.0	65.8	68.4	
	78.6	76.5	78.8	
b 軸	9	0.313	0.376	0.314
		3.52	4.23	3.55
	10	3.71	4.39	3.74
		5.47	6.41	5.51
	11	6.66	7.64	6.64
		9.00	10.2	9.02
	12	9.95	11.3	9.97
16.6		16.6	16.7	
13	22.0	24.2	21.6	
	33.8	35.0	33.7	
14	35.8	36.4	35.7	
	49.8	48.9	49.6	
15	51.9	50.9	51.7	
	62.9	62.1	62.6	
c 軸	16	0.115	0.227	0.0475
		0.554	0.571	0.552
17	1.21	1.39	1.17	
	6.22	6.74	5.47	

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

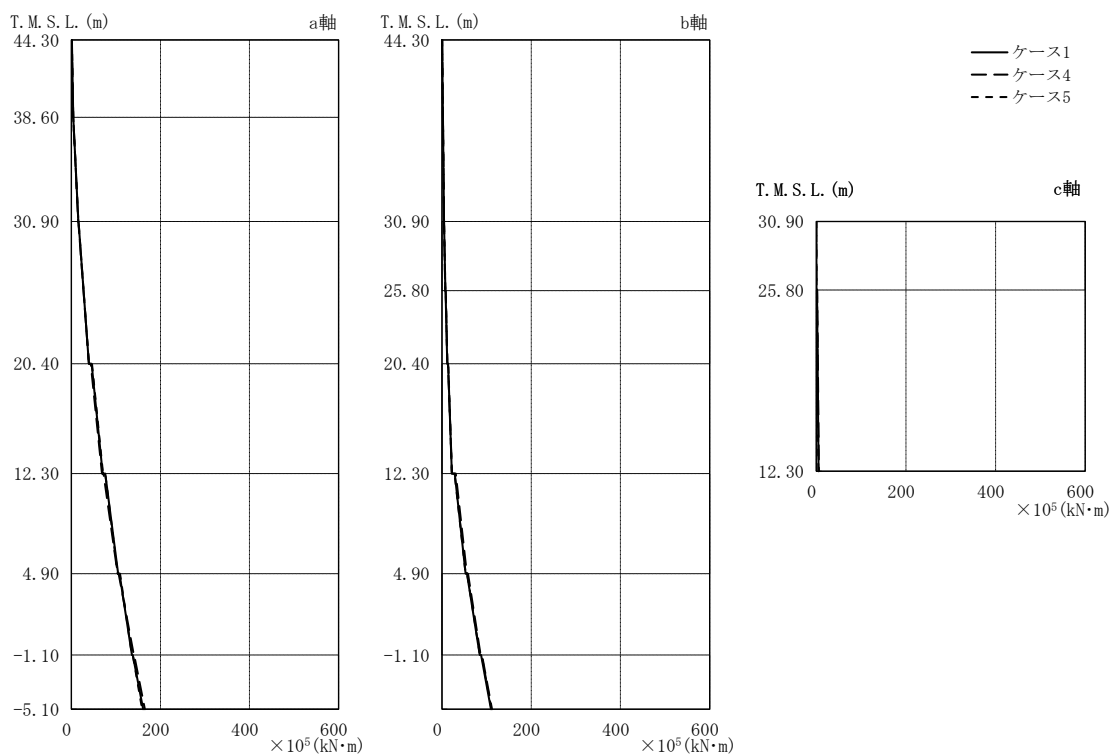


図 2-201 最大応答曲げモーメント (Ss-8, NS 方向)

表 2-181 最大応答曲げモーメント (Ss-8, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	0.941	0.875	0.962
		4.13	4.00	4.15
	2	4.25	4.07	4.29
		15.4	15.3	15.5
	3	15.8	15.5	15.8
		39.2	39.1	39.3
	4	45.5	43.4	46.2
70.1		68.7	70.8	
5	75.8	72.3	75.9	
	105	104	104	
6	108	106	109	
	136	140	136	
7	138	141	138	
	161	165	159	
b 軸	9	0.414	0.403	0.425
		4.55	4.42	4.67
	10	4.41	4.41	4.54
		7.49	7.37	7.60
	11	8.22	8.39	8.27
		11.7	12.1	11.7
	12	13.7	13.3	14.0
22.1		22.7	22.1	
13	28.8	30.9	28.4	
	53.2	55.6	53.0	
14	56.2	58.4	56.3	
	84.6	86.5	85.0	
15	87.8	89.5	88.7	
	110	112	111	
c 軸	16	0.0341	0.0362	0.0319
		0.472	0.495	0.441
17	1.70	1.85	1.75	
	4.98	5.93	4.82	

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

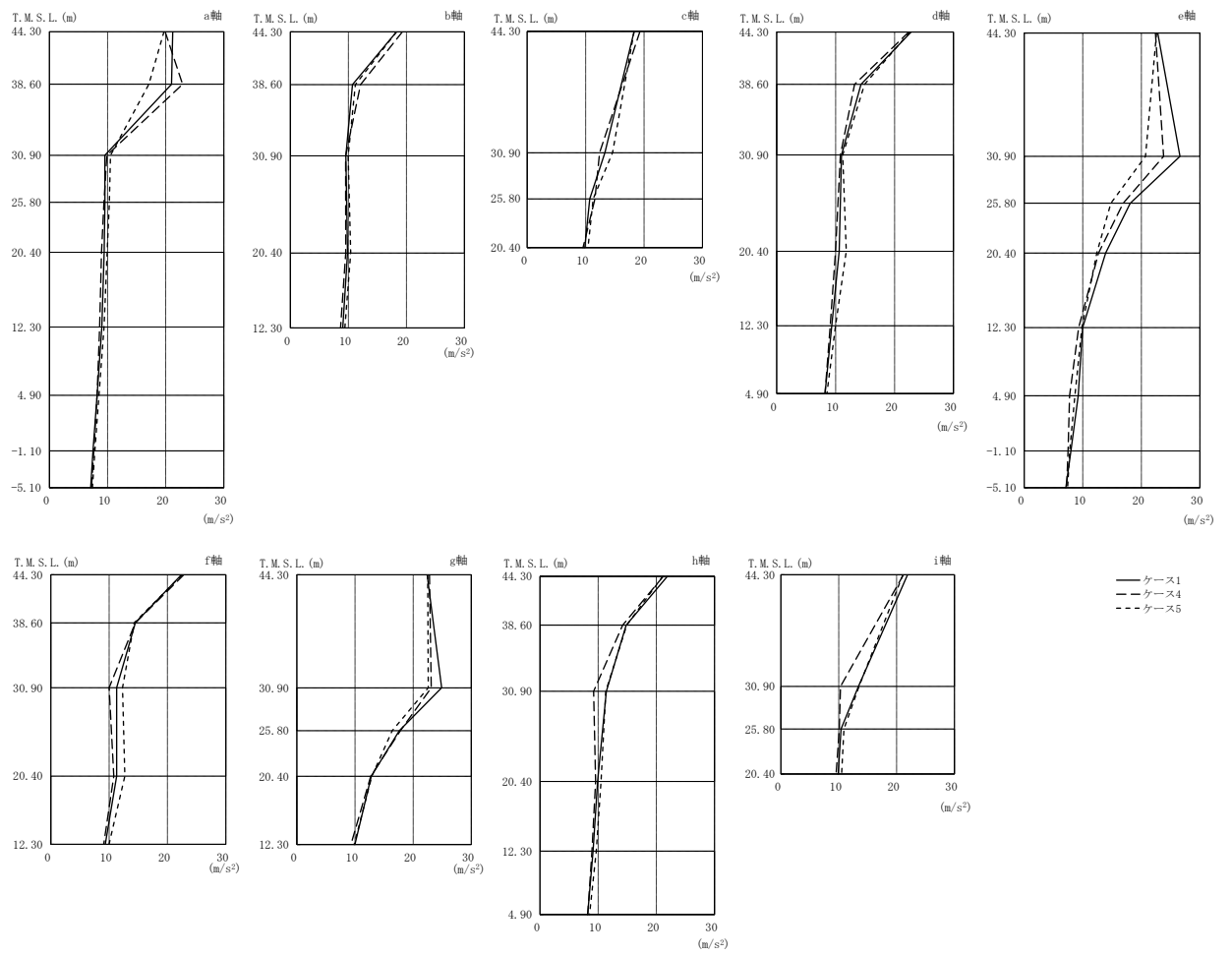


図 2-202 最大応答加速度 (Ss-1, EW 方向)



表 2-182 最大応答加速度 (Ss-1, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
a 軸	1	21.2	19.9	19.7
	6	21.0	22.9	17.1
	11	9.53	9.88	10.5
	20	9.55	9.37	10.3
	25	9.42	8.95	9.93
	32	9.02	8.64	9.39
	36	8.19	8.20	8.52
	40	7.10	7.23	7.40
b 軸	2	18.3	19.3	18.3
	7	10.7	12.1	11.2
	12	9.57	9.52	9.96
	26	9.85	9.55	10.4
c 軸	19	13.3	12.4	14.6
	21	10.7	11.6	11.3
d 軸	3	22.8	22.4	22.6
	8	14.3	13.2	14.9
	13	11.0	10.8	11.2
	27	10.6	9.98	11.8
	33	9.34	9.08	9.98
e 軸	18	26.6	23.8	20.7
	22	18.1	16.9	14.8
	31	13.9	12.7	12.4
	35	9.98	9.29	9.84
	37	9.22	7.74	8.65
	39	7.98	7.48	7.76
f 軸	4	22.4	22.8	22.5
	9	14.5	14.5	14.3
	14	11.3	10.0	12.3
	28	11.3	10.8	12.7
g 軸	17	24.9	23.1	22.6
	23	17.6	17.8	16.4
	30	12.8	12.7	12.9
h 軸	5	21.9	21.2	21.1
	10	14.8	14.2	14.9
	15	11.4	9.22	11.3
	29	9.90	9.55	10.5
	34	9.12	8.94	9.68
i 軸	16	13.4	10.3	13.5
	24	10.4	10.1	10.9

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

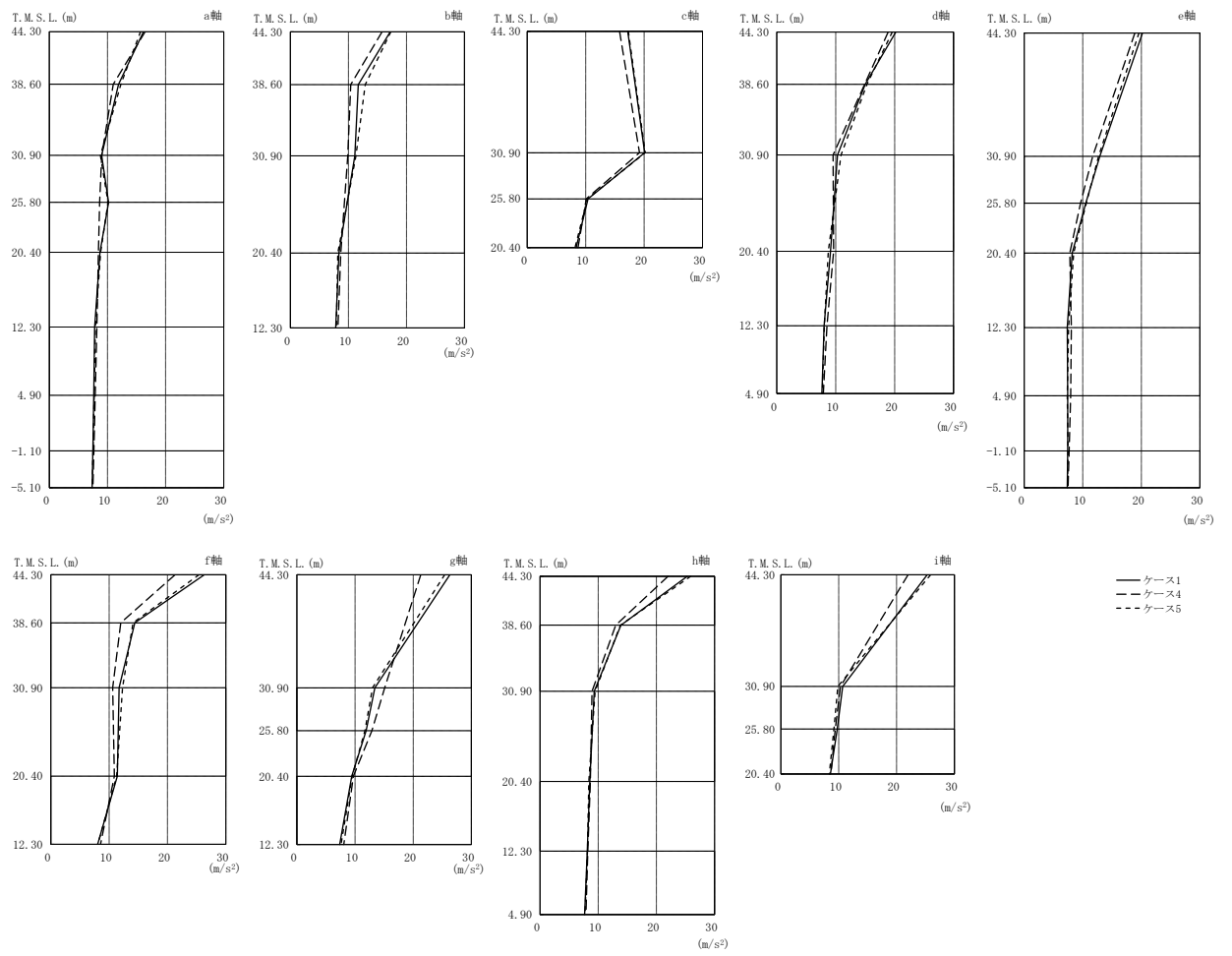


図 2-203 最大応答加速度 (Ss-2, EW 方向)

表 2-183 最大応答加速度 (Ss-2, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
a 軸	1	16.2	16.5	15.7
	6	11.9	11.0	12.3
	11	8.99	9.02	8.79
	20	10.2	8.65	10.1
	25	8.71	8.45	8.82
	32	7.80	8.18	7.92
	36	7.65	7.89	7.72
	38	7.50	7.66	7.52
	40	7.36	7.49	7.37
b 軸	2	17.2	15.8	17.3
	7	11.7	10.4	12.9
	12	11.1	9.88	11.3
	26	8.37	8.69	8.17
c 軸	19	20.1	19.2	20.2
	21	10.4	10.1	10.3
d 軸	3	20.2	18.9	19.6
	8	15.0	14.9	15.3
	13	10.3	9.54	10.9
	27	9.11	9.64	8.74
	33	8.02	8.52	8.06
e 軸	18	12.9	11.7	12.7
	22	10.5	9.62	10.6
	31	8.21	7.78	8.44
	35	7.35	8.06	7.58
	37	7.43	7.93	7.36
	39	7.43	7.67	7.48
f 軸	4	26.3	21.3	25.4
	9	14.4	12.0	14.1
	14	11.7	10.6	12.3
	28	11.4	10.9	11.3
g 軸	17	13.4	15.1	13.0
	23	11.9	12.9	11.7
	30	9.42	9.71	9.50
h 軸	5	25.3	22.0	25.9
	10	13.9	13.0	13.8
	15	9.32	8.94	9.46
	29	8.56	8.65	8.38
	34	8.12	8.20	8.16
i 軸	16	10.7	10.3	9.85
	24	9.76	9.41	9.19

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

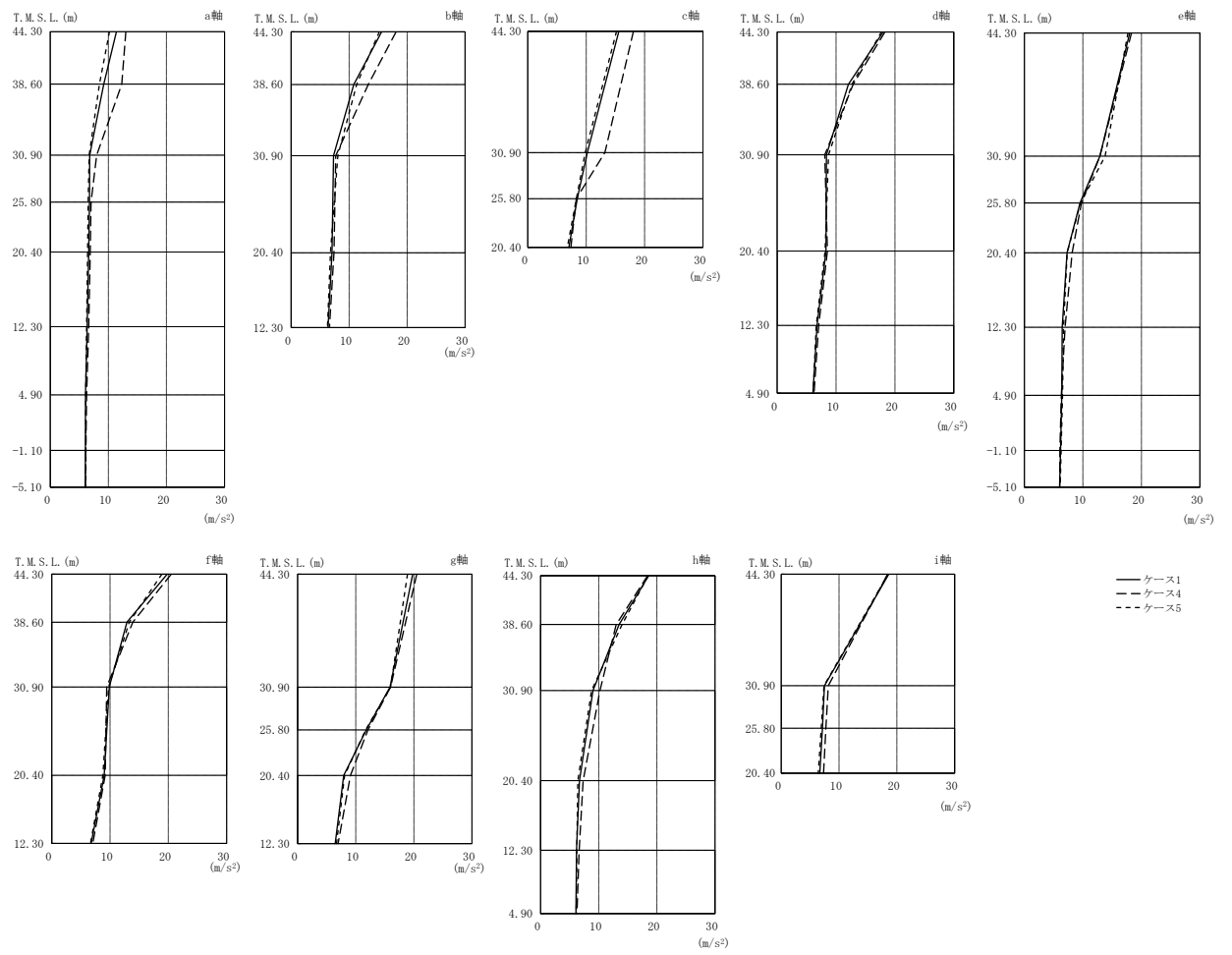


図 2-204 最大応答加速度 (Ss-3, EW 方向)

表 2-184 最大応答加速度 (Ss-3, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
a 軸	1	11.4	13.0	10.2
	6	9.20	12.3	8.47
	11	6.79	7.99	6.70
	20	6.76	7.01	6.53
	25	6.62	6.89	6.42
	32	6.36	6.61	6.26
	36	6.07	6.26	6.11
	38	6.04	6.12	6.14
	40	6.02	6.05	6.13
b 軸	2	15.6	18.1	15.2
	7	10.8	13.3	11.3
	12	7.32	7.69	8.06
	26	7.04	7.38	6.78
c 軸	19	10.2	13.2	9.84
	21	8.47	8.31	8.32
d 軸	3	18.0	18.3	17.7
	8	12.1	12.9	12.7
	13	8.36	8.08	8.73
	27	8.29	8.54	8.14
	33	6.76	7.05	6.64
e 軸	18	12.9	12.9	13.8
	22	9.50	9.76	9.60
	31	7.30	8.17	7.32
	35	6.47	6.95	6.69
	37	6.38	6.32	6.53
	39	6.18	6.07	6.28
f 軸	4	19.8	20.5	18.9
	9	12.9	13.9	13.3
	14	9.86	9.43	9.76
	28	8.99	9.17	8.76
g 軸	17	15.9	16.0	16.0
	23	11.8	12.1	11.7
	30	7.93	9.08	8.07
h 軸	5	18.6	18.4	18.5
	10	13.5	13.0	14.0
	15	9.01	10.2	8.76
	29	6.68	7.32	6.40
	34	6.18	6.64	6.23
i 軸	16	7.48	8.15	7.41
	24	7.14	7.73	6.92

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

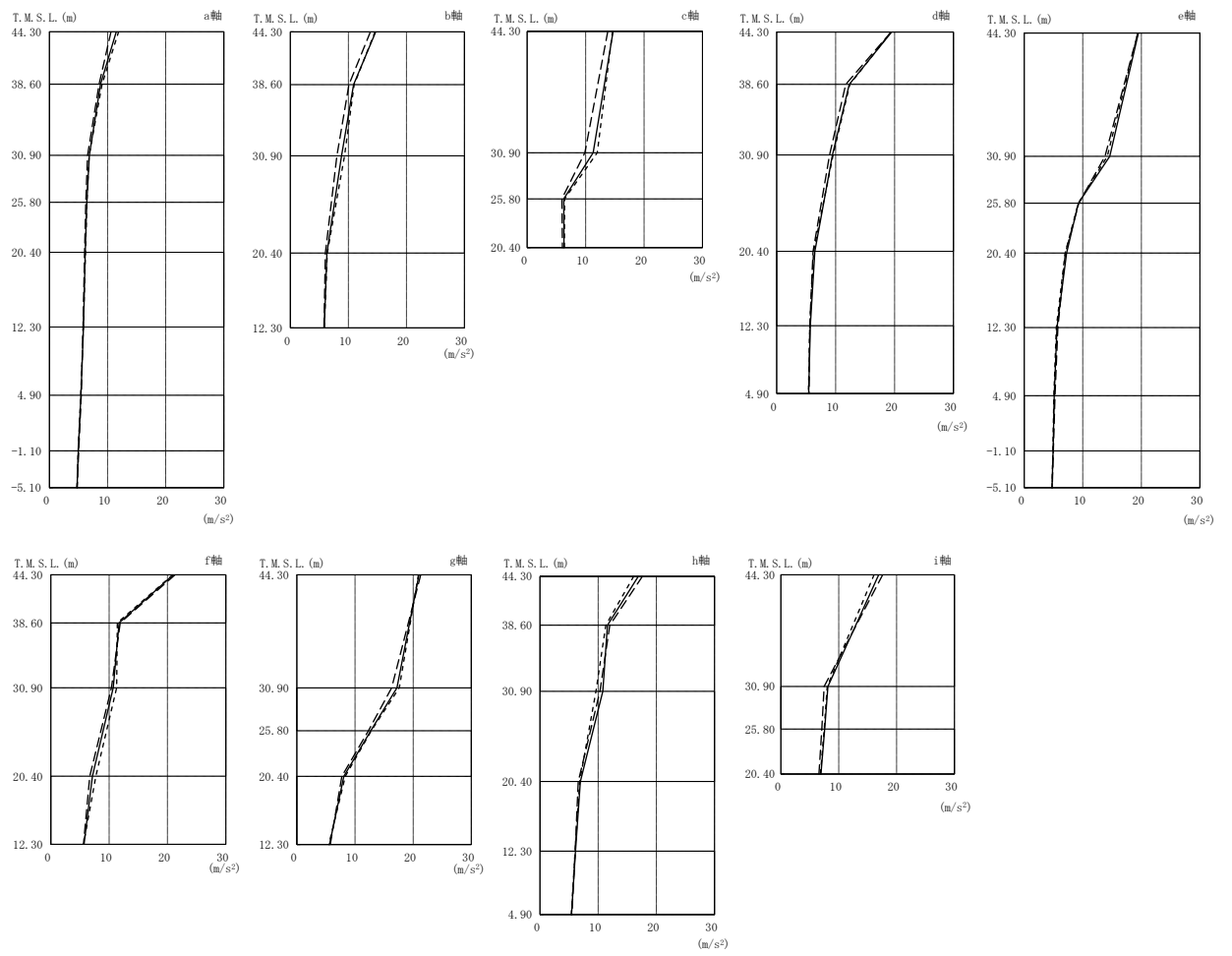


図 2-205 最大応答加速度 (Ss-4, EW 方向)

表 2-185 最大応答加速度 (Ss-4, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
a 軸	1	11.5	10.6	11.9
	6	8.78	8.53	9.05
	11	6.87	6.57	6.82
	20	6.43	6.25	6.45
	25	6.17	6.04	6.19
	32	5.85	5.79	5.84
	36	5.41	5.47	5.38
	38	4.97	5.04	4.95
	40	4.75	4.78	4.74
b 軸	2	14.7	13.8	14.6
	7	10.9	10.1	11.0
	12	8.82	8.02	9.33
	26	6.30	6.04	6.35
c 軸	19	11.3	9.88	12.0
	21	6.27	5.94	6.42
d 軸	3	19.5	19.4	19.4
	8	12.3	11.7	12.4
	13	9.45	8.97	9.57
	27	6.47	6.17	6.26
	33	5.70	5.60	5.60
e 軸	18	14.6	13.8	14.2
	22	9.24	9.31	9.24
	31	7.23	7.03	6.99
	35	5.60	5.74	5.49
	37	5.13	5.26	5.07
	39	4.93	4.98	4.90
f 軸	4	21.0	21.3	20.9
	9	11.7	11.9	11.4
	14	10.7	10.4	11.3
	28	7.14	6.69	7.73
g 軸	17	17.2	16.3	17.6
	23	12.7	12.3	12.8
	30	8.08	7.74	8.33
h 軸	5	16.9	17.6	16.1
	10	11.6	12.0	11.3
	15	10.8	10.3	9.61
	29	6.93	6.58	6.83
	34	6.10	6.04	6.04
i 軸	16	8.12	7.48	8.01
	24	7.58	7.07	7.50

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

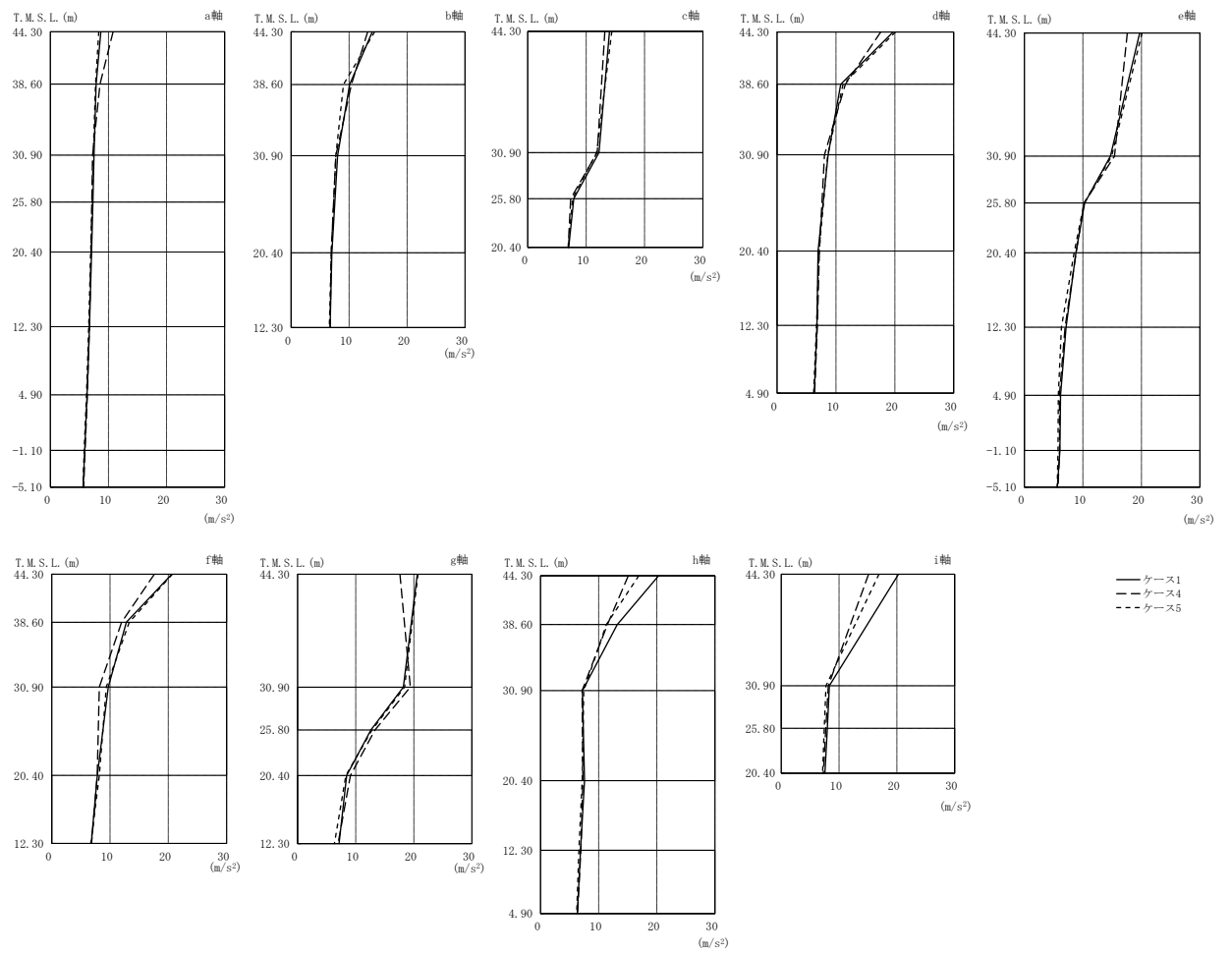


図 2-206 最大応答加速度 (Ss-5, EW 方向)



表 2-186 最大応答加速度 (Ss-5, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
a 軸	1	8.69	10.8	8.33
	6	7.88	8.54	7.77
	11	7.52	7.26	7.37
	20	7.33	7.13	7.18
	25	7.09	6.99	6.95
	32	6.73	6.72	6.59
	36	6.32	6.37	6.21
	38	5.91	5.98	5.82
	40	5.63	5.74	5.61
b 軸	2	14.0	13.2	14.4
	7	10.1	10.4	9.03
	12	8.02	7.71	7.71
	26	7.02	6.92	6.94
c 軸	19	12.2	11.9	11.8
	21	7.89	7.35	7.68
d 軸	3	19.7	17.6	20.1
	8	10.8	11.6	11.2
	13	8.66	8.05	8.60
	27	6.95	7.18	7.13
	33	6.77	6.84	6.70
e 軸	18	14.7	15.4	14.9
	22	10.3	10.2	10.2
	31	8.81	8.84	8.50
	35	7.12	6.95	6.33
	37	6.18	6.00	5.81
	39	6.06	6.02	5.74
f 軸	4	20.6	17.6	20.7
	9	12.8	12.0	13.3
	14	9.69	8.17	9.36
	28	7.82	7.80	8.16
g 軸	17	18.2	19.4	18.4
	23	12.6	13.3	12.8
	30	8.44	9.08	8.30
h 軸	5	20.3	15.1	16.9
	10	13.2	11.5	11.3
	15	7.20	7.15	7.43
	29	7.56	7.28	7.16
	34	6.87	6.93	6.60
i 軸	16	8.32	8.15	7.74
	24	7.98	7.70	7.44

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

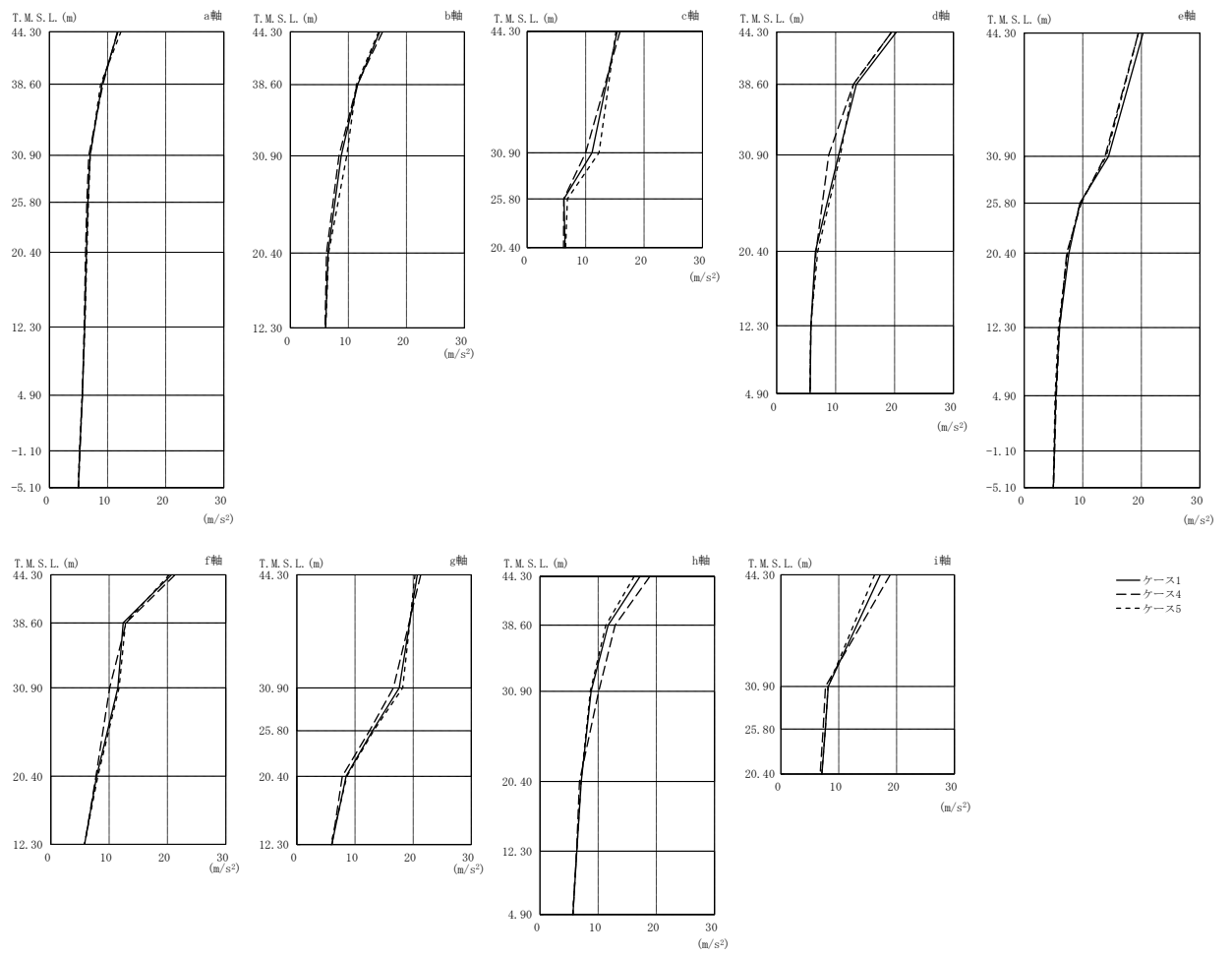


図 2-207 最大応答加速度 (Ss-6, EW 方向)

表 2-187 最大応答加速度 (Ss-6, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
a 軸	1	11.8	11.7	12.3
	6	9.04	9.20	8.81
	11	7.00	6.77	7.01
	20	6.62	6.42	6.71
	25	6.38	6.21	6.44
	32	6.07	5.97	6.10
	36	5.66	5.67	5.63
	38	5.21	5.26	5.18
	40	4.98	5.01	4.95
b 軸	2	15.4	15.9	15.2
	7	11.6	11.5	11.4
	12	8.76	8.38	9.72
	26	6.49	6.22	6.59
c 軸	19	11.1	10.0	12.3
	21	6.30	6.27	6.88
d 軸	3	20.3	19.5	19.5
	8	13.5	13.0	13.0
	13	10.5	8.81	10.8
	27	6.57	6.67	6.96
	33	5.80	5.81	5.78
e 軸	18	14.4	13.8	14.0
	22	9.50	9.74	9.55
	31	7.64	7.25	7.39
	35	6.01	6.04	5.84
	37	5.38	5.49	5.27
	39	5.14	5.20	5.09
f 軸	4	20.7	21.3	20.3
	9	12.4	12.9	12.8
	14	11.5	10.1	11.7
	28	7.86	7.74	8.07
g 軸	17	17.6	16.6	18.2
	23	13.0	12.5	13.2
	30	8.45	7.81	8.60
h 軸	5	17.2	18.9	16.2
	10	11.7	12.9	11.3
	15	8.78	10.1	8.64
	29	7.09	6.79	7.05
	34	6.32	6.28	6.30
i 軸	16	8.18	7.71	8.14
	24	7.69	7.30	7.68

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

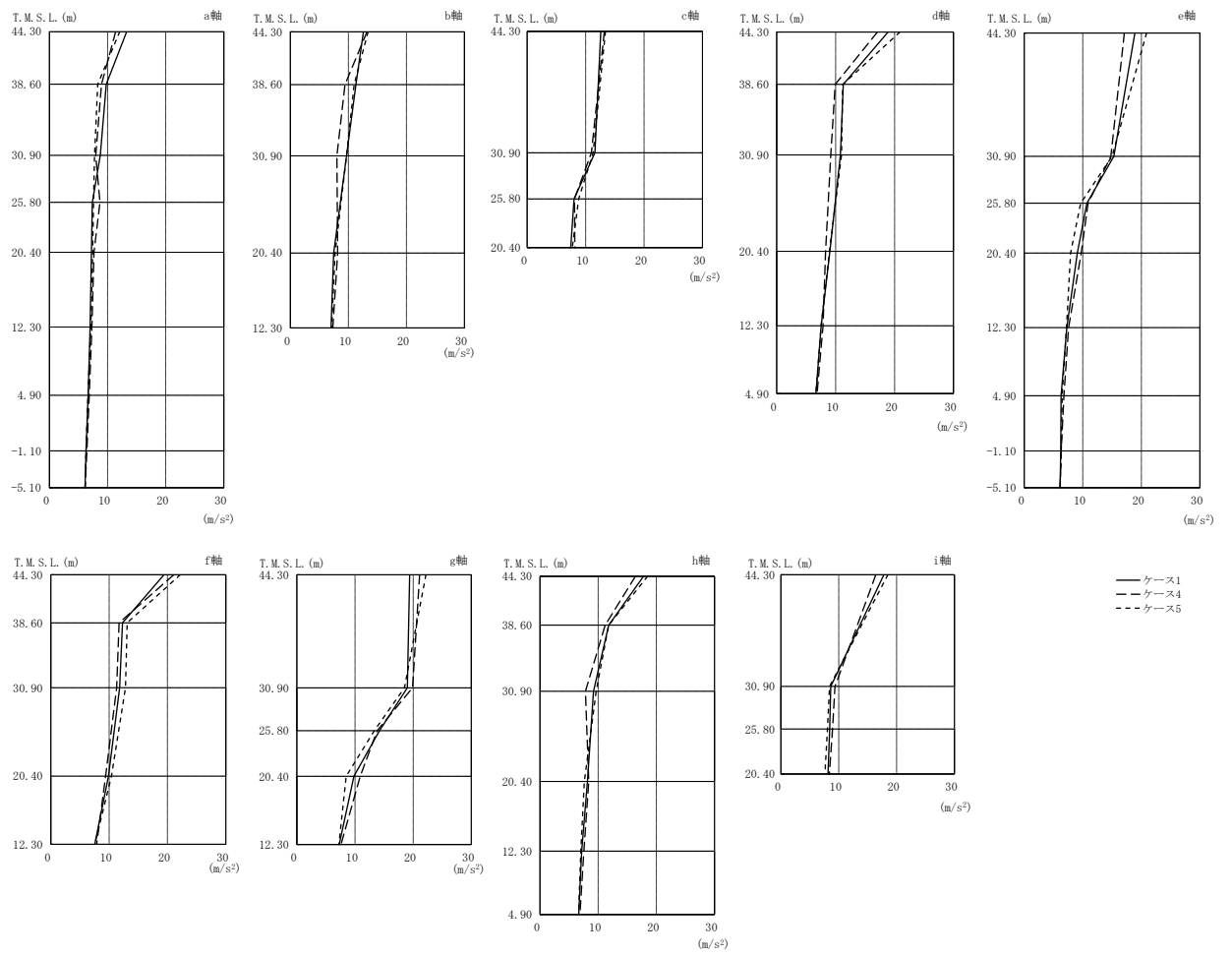


図 2-208 最大応答加速度 (Ss-7, EW 方向)

表 2-188 最大応答加速度 (Ss-7, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
a 軸	1	13.3	11.4	12.1
	6	9.78	8.95	8.31
	11	8.74	7.97	7.76
	20	7.38	8.70	7.59
	25	7.23	7.67	7.43
	32	7.00	7.31	7.11
	36	6.65	6.85	6.63
	38	6.30	6.45	6.30
	40	6.12	6.13	6.14
b 軸	2	12.6	13.2	13.4
	7	11.3	9.41	11.0
	12	9.67	8.02	9.67
	26	7.46	8.15	7.71
c 軸	19	11.6	11.0	11.3
	21	8.02	8.09	8.81
d 軸	3	18.9	17.1	20.9
	8	11.3	9.92	11.2
	13	10.8	9.17	11.0
	27	9.03	8.29	8.94
	33	7.53	7.86	7.54
e 軸	18	15.3	14.8	15.0
	22	10.7	10.9	9.64
	31	9.08	9.73	7.91
	35	7.27	7.58	7.22
	37	6.30	6.78	6.48
	39	6.24	6.32	6.33
f 軸	4	19.4	21.1	22.2
	9	12.3	11.7	13.1
	14	11.8	11.3	12.8
	28	9.88	9.39	10.4
g 軸	17	19.0	19.9	18.5
	23	14.2	13.8	13.3
	30	9.81	10.9	8.48
h 軸	5	17.8	16.4	18.5
	10	11.8	11.2	11.8
	15	9.20	7.81	9.66
	29	8.15	8.38	7.62
	34	7.16	7.54	7.02
i 軸	16	8.63	9.36	8.42
	24	8.43	8.93	8.05

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

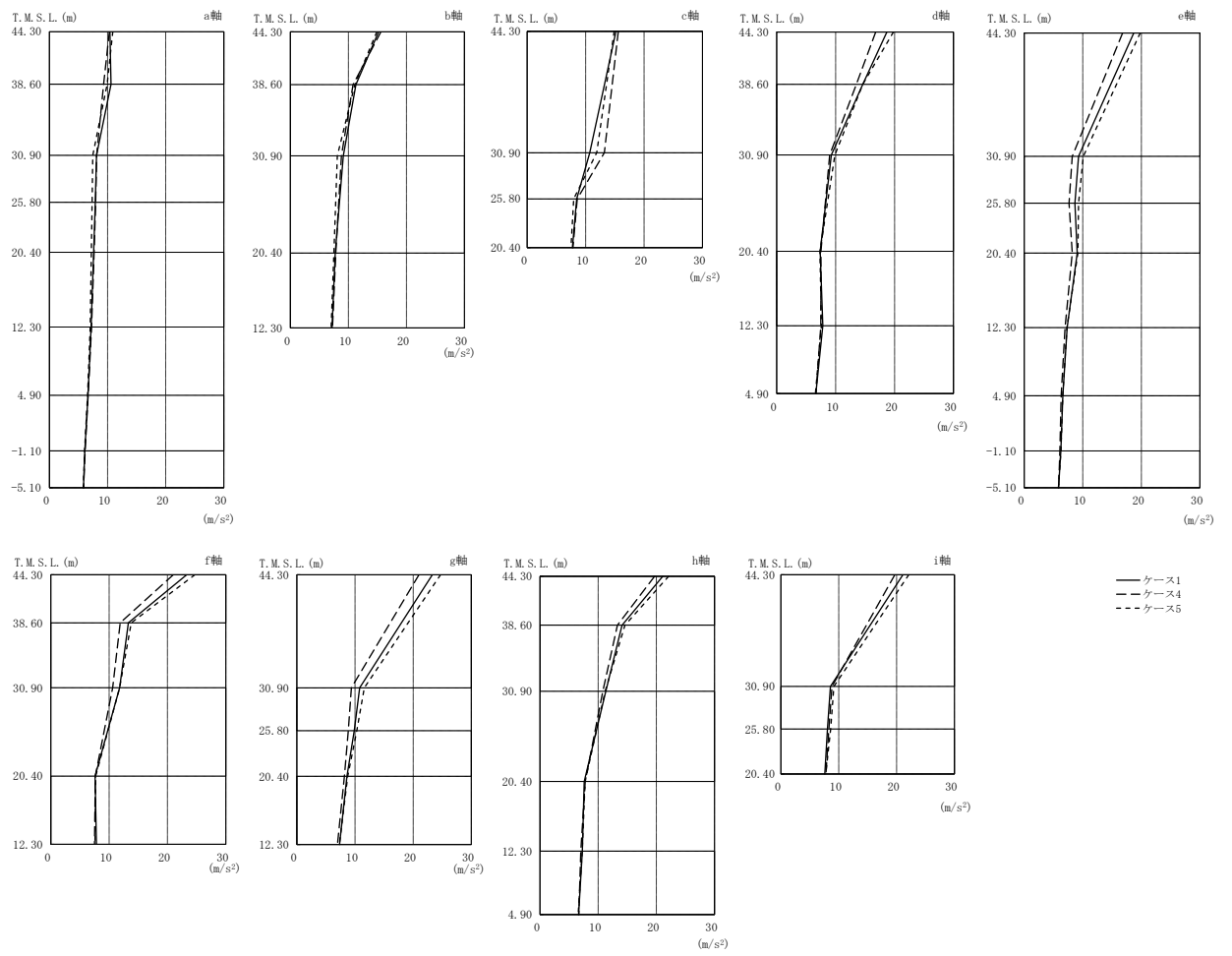


図 2-209 最大応答加速度 (Ss-8, EW 方向)

表 2-189 最大応答加速度 (Ss-8, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
a 軸	1	10.4	10.3	10.9
	6	10.6	9.32	9.93
	11	8.11	8.13	7.45
	20	7.89	7.95	7.34
	25	7.61	7.68	7.20
	32	7.17	7.25	7.02
	36	6.63	6.66	6.56
	38	6.09	6.15	6.04
	40	5.86	5.87	5.84
b 軸	2	15.2	15.6	14.9
	7	11.3	10.8	11.1
	12	9.13	8.80	8.09
	26	7.74	7.83	7.50
c 軸	19	10.7	13.2	11.9
	21	8.47	8.57	7.96
d 軸	3	18.7	16.8	19.8
	8	14.6	13.5	14.6
	13	9.26	8.98	9.87
	27	7.37	7.50	7.34
	33	7.82	7.49	7.58
e 軸	18	9.28	8.20	10.1
	22	8.65	7.66	9.27
	31	9.06	8.20	9.16
	35	7.33	6.98	7.29
	37	6.60	6.32	6.58
	39	6.25	6.09	6.27
f 軸	4	23.3	21.0	24.7
	9	13.3	11.9	13.8
	14	11.8	10.6	11.8
	28	7.60	7.63	7.69
g 軸	17	10.8	9.38	11.6
	23	9.87	8.84	10.3
	30	8.62	8.17	8.75
h 軸	5	21.1	19.7	22.1
	10	14.1	13.3	14.6
	15	11.3	10.8	11.2
	29	7.60	7.78	7.76
	34	7.28	7.01	7.26
i 軸	16	8.57	8.84	9.16
	24	8.06	8.30	8.60

注: ①工認モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
 ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

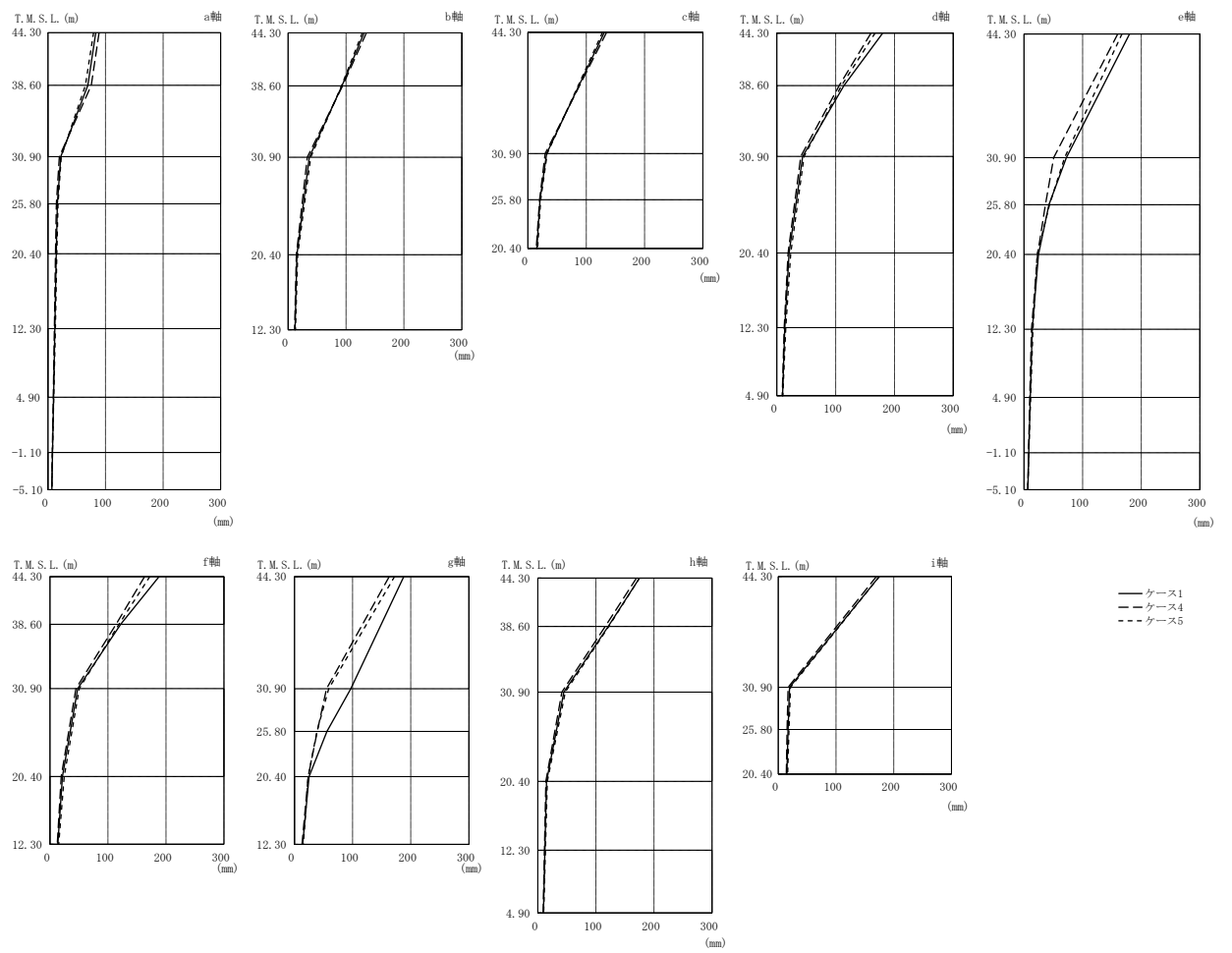


図 2-210 最大応答変位 (Ss-1, EW 方向)



表 2-190 最大応答変位 (Ss-1, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	83.1	88.8	79.3
	6	69.2	75.2	65.0
	11	22.3	19.7	23.0
	20	16.3	14.6	17.4
	25	14.4	13.1	15.3
	32	12.0	11.1	12.8
	36	9.72	9.14	10.0
	38	7.84	7.53	7.96
	40	6.65	6.47	6.58
b 軸	2	131	135	128
	7	93.0	94.2	92.2
	12	36.5	33.1	39.1
	26	15.2	14.3	16.6
c 軸	19	32.2	29.6	33.1
	21	20.7	20.0	22.0
d 軸	3	180	160	167
	8	114	106	110
	13	43.8	40.7	46.3
	27	20.8	19.1	23.6
	33	13.5	12.5	15.1
e 軸	18	72.4	50.6	69.4
	22	42.6	36.6	43.5
	31	24.6	23.2	22.4
	35	14.1	12.9	15.2
	37	10.8	9.87	11.3
	39	8.03	7.67	8.09
f 軸	4	188	163	172
	9	122	114	119
	14	47.7	44.7	50.5
	28	21.4	19.4	24.5
g 軸	17	96.8	55.0	58.8
	23	55.8	39.2	38.5
	30	25.0	23.5	23.6
h 軸	5	175	170	175
	10	121	116	122
	15	44.9	41.4	47.3
	29	15.0	13.9	16.3
	34	12.2	11.3	13.0
i 軸	16	19.5	17.1	21.2
	24	17.0	15.3	18.5

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

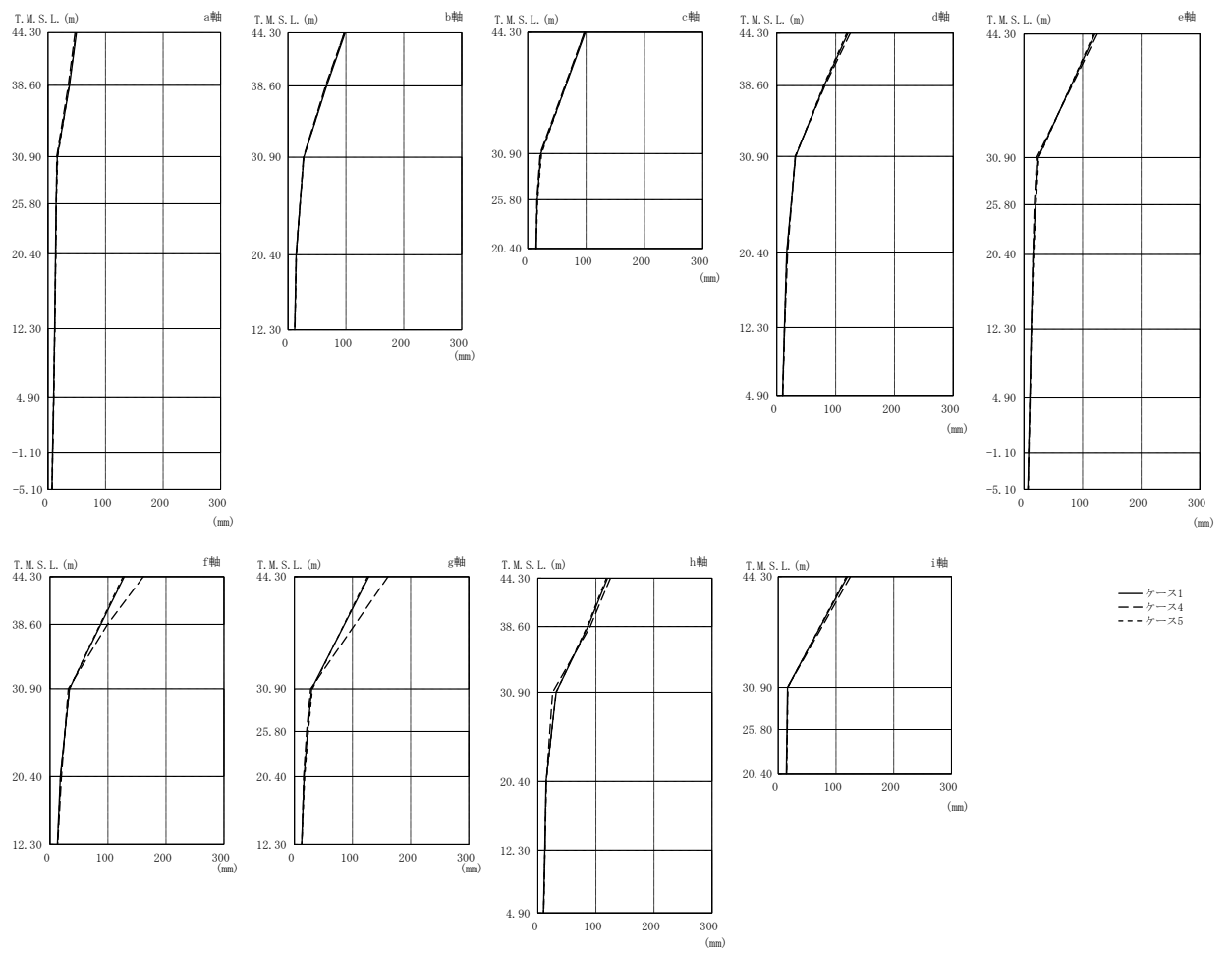


図 2-211 最大応答変位 (Ss-2, EW 方向)

表 2-191 最大応答変位 (Ss-2, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	49.6	47.0	48.8
	6	37.5	35.3	36.9
	11	16.2	15.2	17.0
	20	14.0	14.5	14.4
	25	13.1	13.6	13.4
	32	11.6	12.0	11.8
	36	9.72	10.1	9.88
	38	7.97	8.35	8.06
	40	6.85	7.23	6.90
b 軸	2	98.7	97.1	97.2
	7	66.7	64.8	65.9
	12	27.1	26.6	27.2
	26	14.0	14.5	14.3
c 軸	19	22.3	21.2	23.6
	21	16.2	15.5	16.8
d 軸	3	121	125	119
	8	80.2	81.8	79.4
	13	31.8	31.1	31.8
	27	16.6	18.4	17.0
	33	12.8	13.3	13.1
e 軸	18	24.1	21.6	25.3
	22	19.6	17.8	20.5
	31	15.6	15.4	16.5
	35	12.5	12.9	12.8
	37	10.1	10.5	10.3
	39	8.06	8.45	8.15
f 軸	4	128	161	126
	9	87.5	99.4	86.4
	14	33.6	31.6	33.6
	28	17.8	19.7	18.2
g 軸	17	29.7	27.9	31.0
	23	22.8	21.1	23.9
	30	16.8	16.0	17.6
h 軸	5	120	125	118
	10	86.2	90.1	84.9
	15	31.5	25.5	31.6
	29	14.0	14.5	14.4
	34	11.9	12.3	12.2
i 軸	16	16.0	16.3	16.6
	24	15.2	15.6	15.7

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

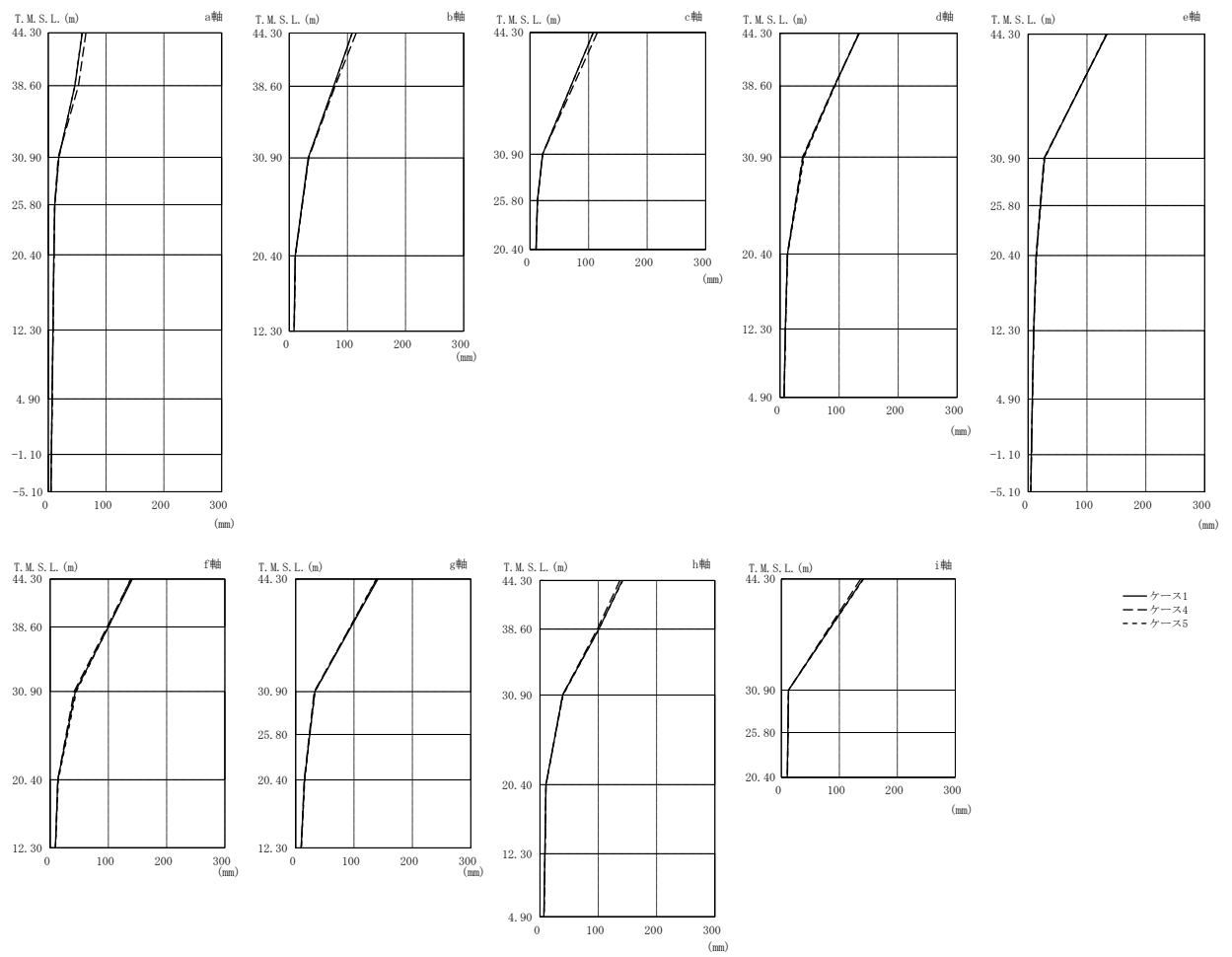


図 2-212 最大応答変位 (Ss-3, EW 方向)

表 2-192 最大応答変位 (Ss-3, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	58.9	65.3	58.6
	6	46.0	52.2	45.9
	11	18.2	17.1	18.7
	20	11.4	11.1	11.2
	25	9.69	10.0	9.78
	32	8.16	8.46	8.35
	36	6.64	6.90	6.81
	38	5.35	5.58	5.47
	40	4.51	4.75	4.60
b 軸	2	108	115	108
	7	76.4	78.9	77.0
	12	32.6	33.5	33.0
	26	10.2	10.4	10.4
c 軸	19	21.6	21.6	21.5
	21	12.6	12.9	12.8
d 軸	3	134	134	133
	8	92.3	91.6	92.8
	13	39.2	38.0	40.6
	27	12.4	12.3	12.8
	33	8.92	9.12	9.14
e 軸	18	27.7	26.9	28.1
	22	20.9	20.3	21.2
	31	14.0	13.6	14.4
	35	9.39	9.54	9.72
	37	7.20	7.40	7.43
	39	5.43	5.66	5.57
f 軸	4	141	139	138
	9	100	97.9	99.9
	14	43.1	41.1	44.9
	28	13.2	13.2	14.0
g 軸	17	32.8	31.8	33.0
	23	24.1	23.3	24.5
	30	15.3	14.7	15.6
h 軸	5	141	137	142
	10	101	98.2	101
	15	39.0	38.8	39.6
	29	10.2	10.5	10.3
	34	8.34	8.66	8.56
i 軸	16	12.2	12.4	12.2
	24	11.2	11.5	11.3

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

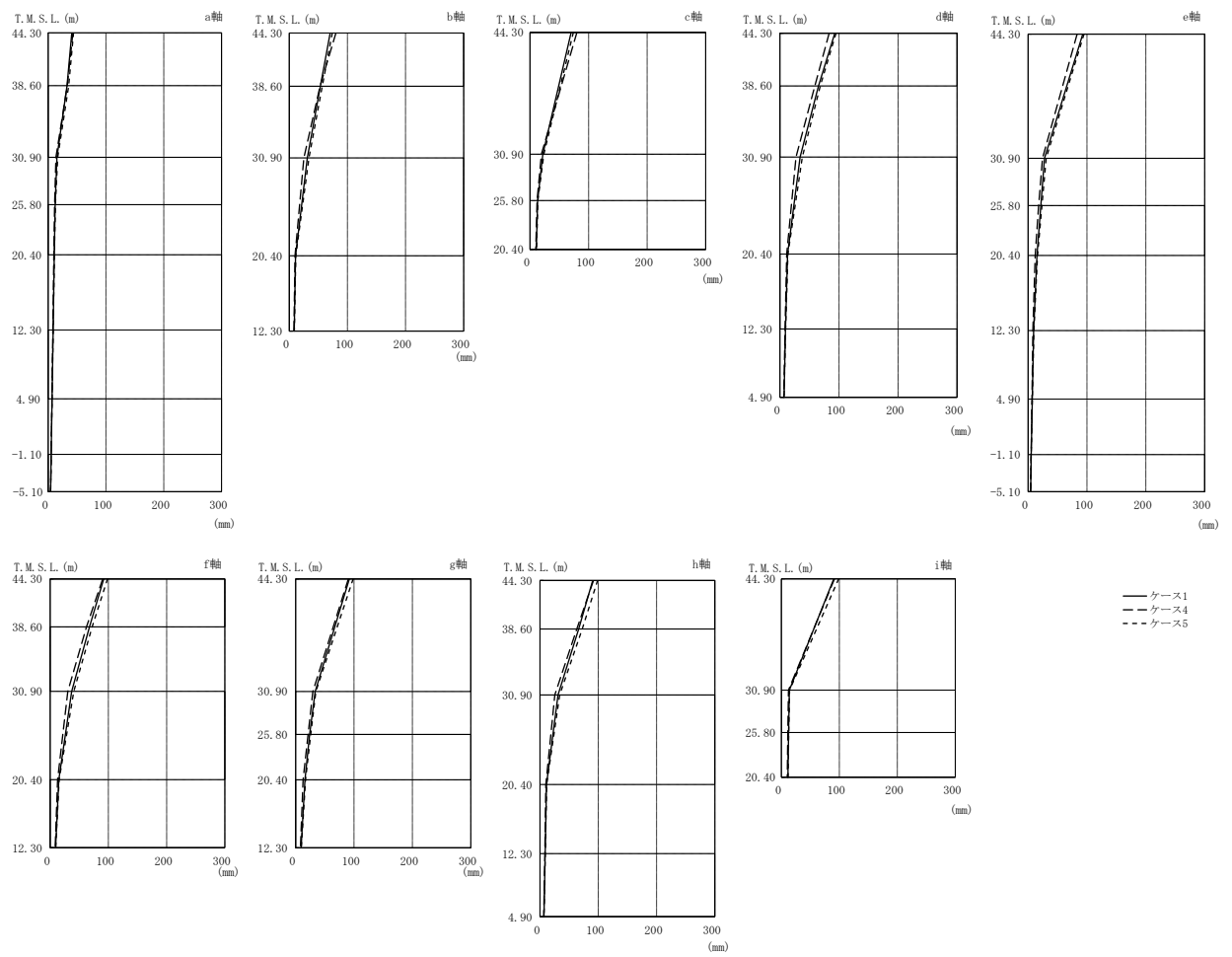


図 2-213 最大応答変位 (Ss-4, EW 方向)

表 2-193 最大応答変位 (Ss-4, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	40.9	42.8	43.9
	6	32.6	33.0	35.5
	11	15.2	13.5	16.5
	20	12.2	11.1	12.5
	25	10.6	9.77	10.8
	32	8.58	8.02	8.70
	36	6.78	6.49	6.81
	38	5.25	5.16	5.23
	40	4.28	4.30	4.24
b 軸	2	70.2	80.1	73.9
	7	53.5	53.0	56.7
	12	31.1	25.1	33.8
	26	10.8	9.83	11.1
c 軸	19	22.0	19.4	23.7
	21	13.1	12.1	13.4
d 軸	3	92.9	83.3	94.9
	8	65.3	59.1	68.2
	13	34.1	27.2	37.9
	27	12.9	11.3	13.5
	33	9.32	8.54	9.45
e 軸	18	27.9	24.5	30.8
	22	21.6	17.9	23.5
	31	15.0	12.0	16.1
	35	9.37	8.20	9.74
	37	7.08	6.53	7.22
	39	5.24	5.13	5.23
f 軸	4	91.9	90.2	98.3
	9	67.6	62.4	72.2
	14	36.9	30.2	40.5
	28	14.8	12.8	15.4
g 軸	17	33.5	29.5	34.6
	23	23.9	21.3	25.8
	30	15.9	12.7	17.0
h 軸	5	90.4	91.7	98.9
	10	66.3	63.1	72.3
	15	31.0	25.4	33.8
	29	11.2	10.1	11.4
	34	8.93	8.25	9.05
i 軸	16	13.7	12.2	14.1
	24	12.4	11.1	12.7

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

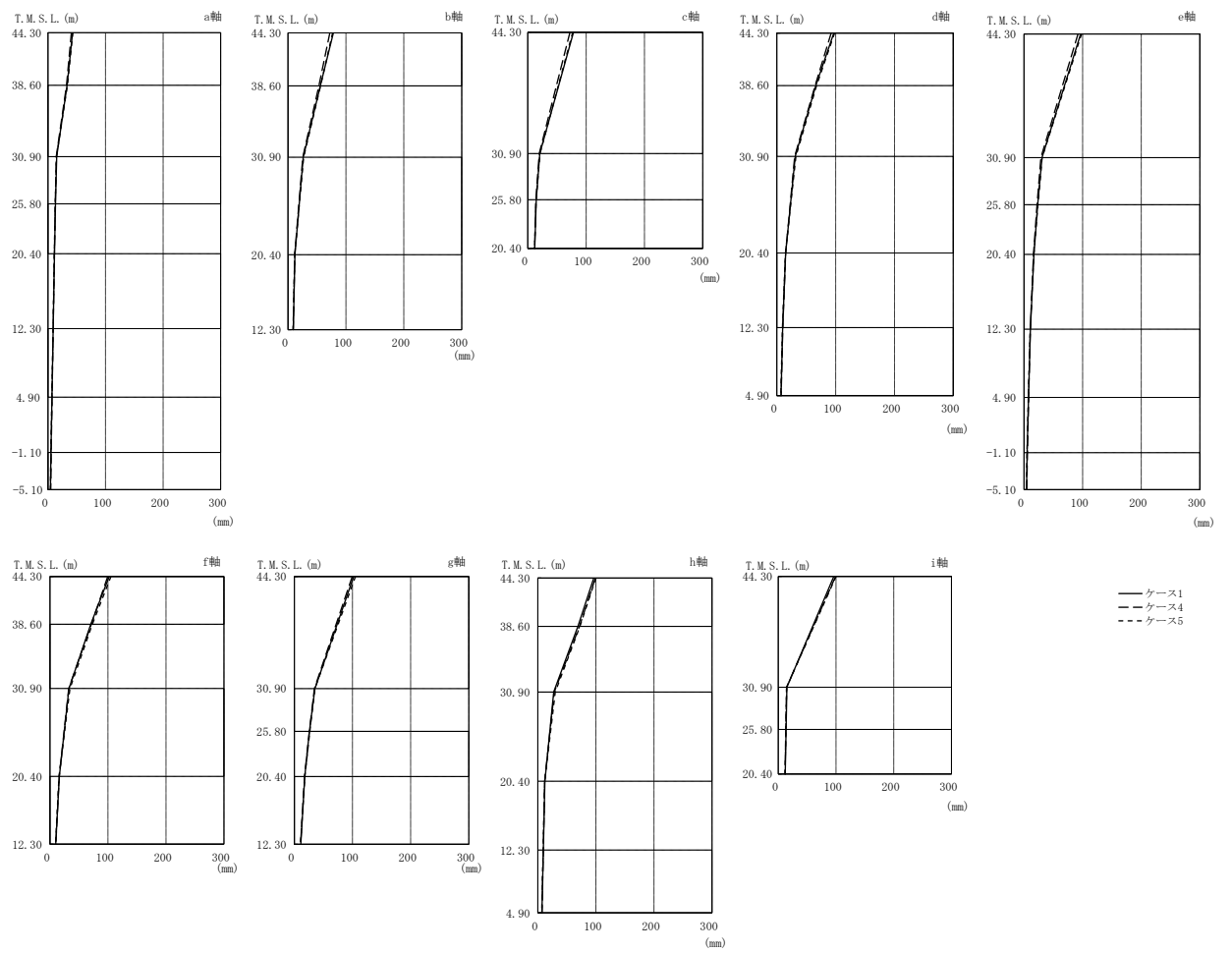


図 2-214 最大応答変位 (Ss-5, EW 方向)



表 2-194 最大応答変位 (Ss-5, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	42.8	40.7	43.1
	6	33.3	32.2	33.7
	11	15.1	14.5	14.8
	20	13.1	12.7	12.7
	25	11.4	11.1	11.0
	32	9.12	9.09	8.79
	36	6.97	7.17	6.69
	38	5.20	5.66	4.98
	40	4.27	4.75	4.16
b 軸	2	78.3	72.2	77.0
	7	55.7	53.3	56.2
	12	26.2	25.4	27.0
	26	11.9	11.6	11.5
c 軸	19	20.6	19.6	21.0
	21	14.6	13.7	14.3
d 軸	3	96.7	92.2	98.1
	8	66.1	65.1	67.5
	13	31.2	30.3	32.4
	27	15.0	14.9	14.5
	33	9.94	10.0	9.53
e 軸	18	30.7	28.8	30.9
	22	23.3	22.3	23.7
	31	17.0	16.2	16.8
	35	11.0	10.7	10.5
	37	7.72	7.92	7.33
	39	5.26	5.76	5.01
f 軸	4	102	99.6	105
	9	70.4	71.4	73.0
	14	32.7	32.3	34.4
	28	16.1	15.9	15.5
g 軸	17	35.3	34.4	35.1
	23	25.8	25.9	26.7
	30	17.9	17.4	18.0
h 軸	5	96.3	99.2	100
	10	68.9	71.6	72.3
	15	27.3	28.3	29.9
	29	12.1	11.8	11.8
	34	9.48	9.39	9.15
i 軸	16	14.9	14.3	14.6
	24	13.5	13.0	13.2

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

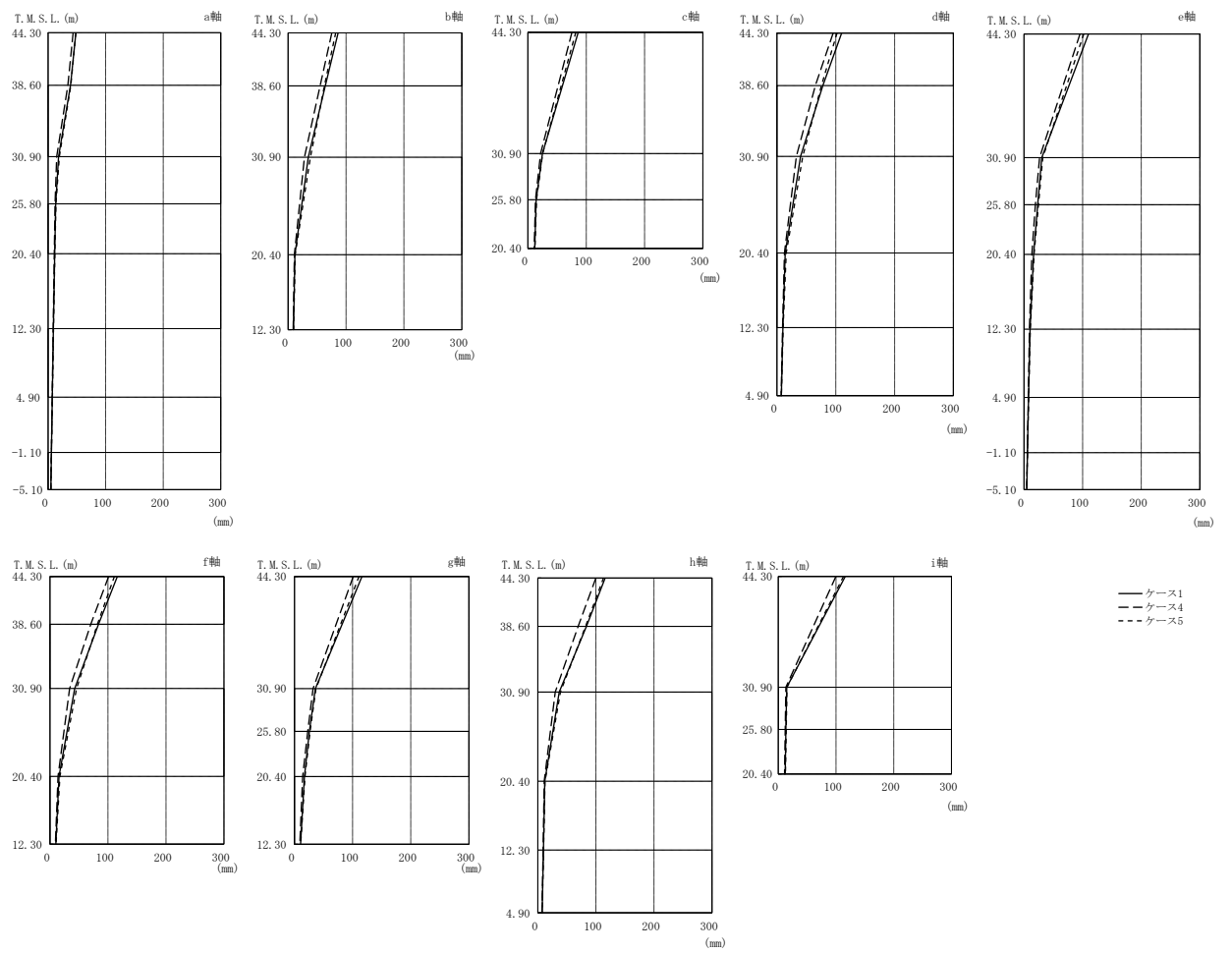


図 2-215 最大応答変位 (Ss-6, EW 方向)

表 2-195 最大応答変位 (Ss-6, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	48.4	43.5	48.3
	6	39.0	34.3	39.5
	11	18.2	14.9	19.6
	20	13.3	12.2	13.6
	25	11.5	10.7	11.8
	32	9.30	8.78	9.47
	36	7.37	7.11	7.43
	38	5.76	5.70	5.76
	40	4.73	4.79	4.71
b 軸	2	86.2	75.5	82.1
	7	64.2	55.3	62.7
	12	34.9	28.1	38.5
	26	11.7	10.8	12.1
c 軸	19	25.0	21.7	25.4
	21	14.2	13.1	14.8
d 軸	3	110	95.5	102
	8	78.0	65.3	75.5
	13	40.0	32.9	43.8
	27	13.9	12.7	15.6
	33	10.0	9.40	10.4
e 軸	18	30.3	26.6	32.1
	22	23.4	19.4	24.7
	31	16.4	13.4	17.1
	35	10.4	9.19	10.7
	37	7.81	7.28	7.95
	39	5.77	5.69	5.77
f 軸	4	116	101	111
	9	83.8	70.4	81.9
	14	42.7	33.9	45.9
	28	15.6	13.9	17.2
g 軸	17	36.0	31.9	36.9
	23	25.6	22.9	26.8
	30	17.2	14.1	18.1
h 軸	5	116	99.9	113
	10	83.6	69.3	82.1
	15	36.9	29.9	39.0
	29	12.0	11.0	12.4
	34	9.61	9.01	9.81
i 軸	16	14.7	13.3	15.2
	24	13.3	12.1	13.8

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

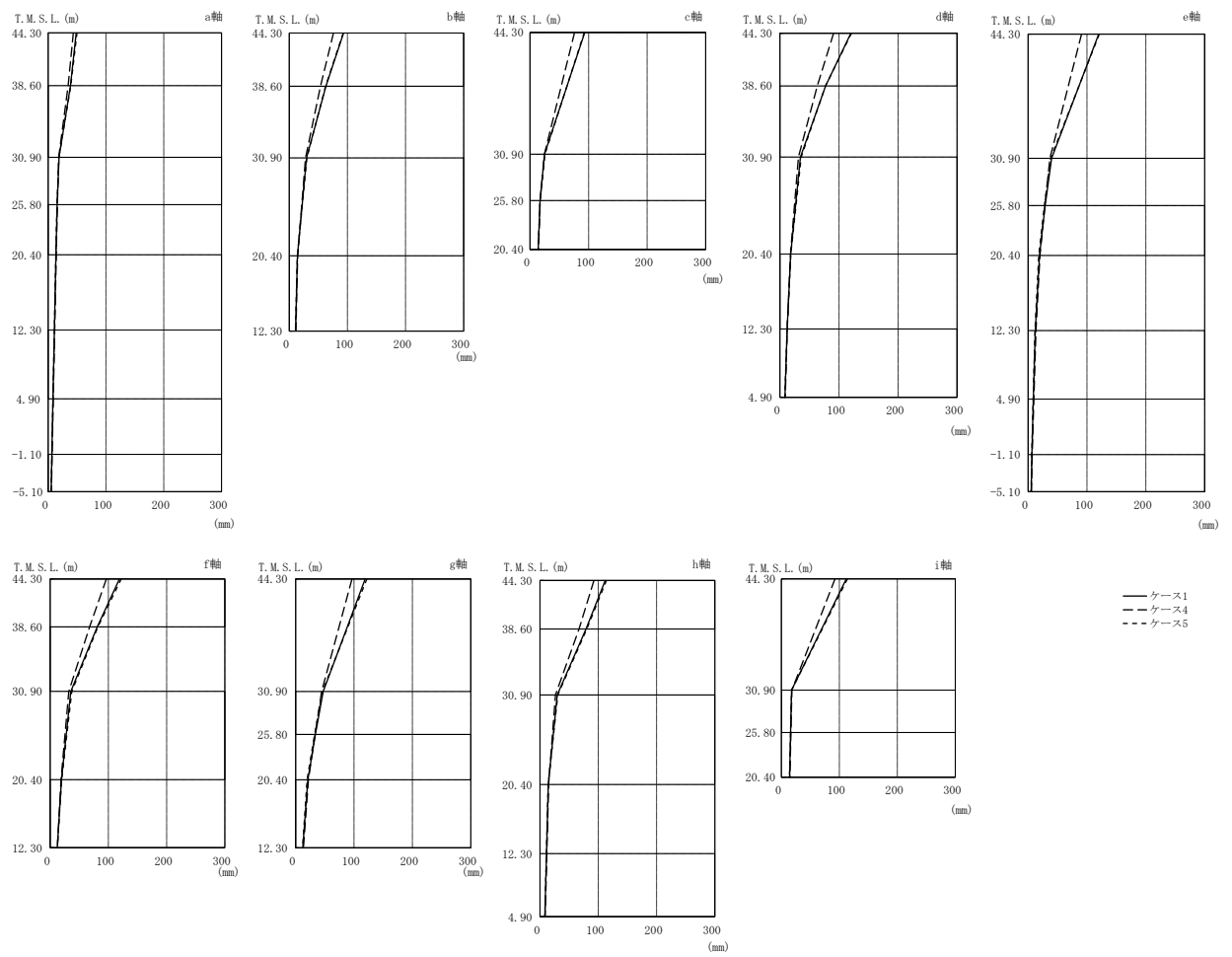


図 2-216 最大応答変位 (Ss-7, EW 方向)

表 2-196 最大応答変位 (Ss-7, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	48.5	43.5	49.9
	6	38.6	34.6	39.2
	11	18.8	18.2	18.7
	20	15.5	15.9	15.2
	25	13.5	14.0	13.3
	32	10.8	11.3	10.7
	36	8.35	8.83	8.23
	38	6.40	6.86	6.28
	40	5.23	5.68	5.12
b 軸	2	93.4	76.0	92.7
	7	63.0	53.7	62.5
	12	29.7	28.0	30.3
	26	14.0	14.5	13.8
c 軸	19	24.8	24.5	25.5
	21	17.1	17.3	17.1
d 軸	3	120	90.8	121
	8	77.3	63.1	77.1
	13	34.6	31.2	36.0
	27	18.2	17.8	18.4
	33	12.1	12.3	12.1
e 軸	18	39.9	37.2	38.5
	22	29.1	28.4	27.7
	31	19.4	20.2	18.1
	35	12.2	13.3	11.7
	37	8.92	9.73	8.69
	39	6.43	6.96	6.29
f 軸	4	119	96.5	122
	9	80.8	67.8	82.0
	14	35.4	31.9	37.1
	28	19.4	18.7	19.8
g 軸	17	47.1	44.4	45.8
	23	33.8	33.2	32.4
	30	21.0	21.8	19.6
h 軸	5	112	92.5	114
	10	78.8	66.9	80.1
	15	29.6	26.5	30.5
	29	14.2	14.7	14.0
	34	11.1	11.7	11.0
i 軸	16	17.6	18.1	17.6
	24	15.8	16.4	15.8

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

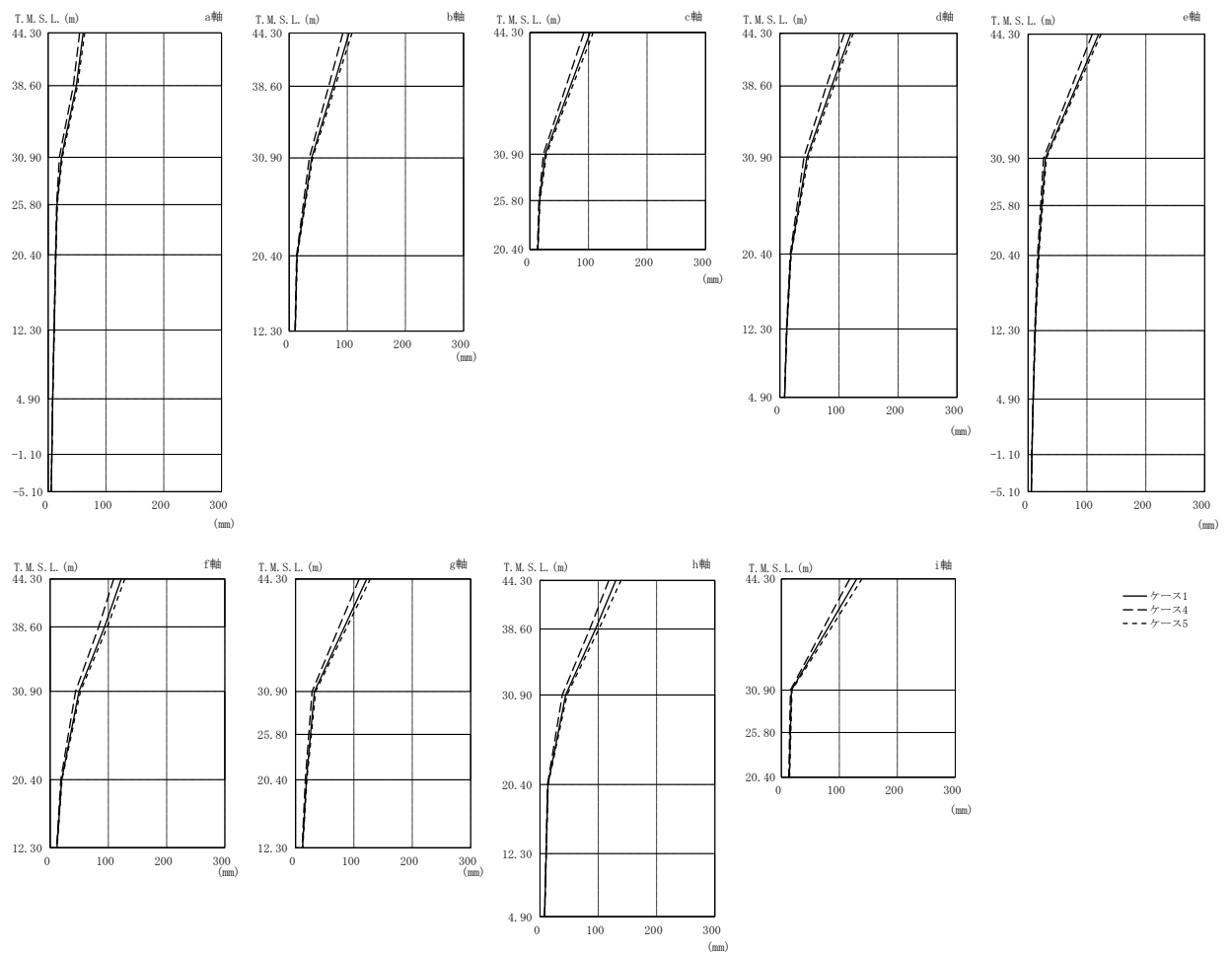


図 2-217 最大応答変位 (Ss-8, EW 方向)

表 2-197 最大応答変位 (Ss-8, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	60.7	54.4	63.4
	6	48.7	43.6	50.8
	11	23.0	19.4	24.6
	20	15.4	14.6	15.7
	25	13.3	12.6	13.5
	32	10.4	10.0	10.5
	36	7.84	7.79	7.84
	38	6.33	6.27	6.31
	40	5.46	5.47	5.41
b 軸	2	103	92.3	108
	7	76.0	67.9	79.3
	12	38.7	34.7	40.4
	26	13.5	12.8	13.8
c 軸	19	26.2	23.1	28.3
	21	16.7	15.3	17.2
d 軸	3	120	109	124
	8	87.7	78.5	91.5
	13	45.8	40.7	48.1
	27	18.5	17.3	18.8
	33	11.6	11.0	11.7
e 軸	18	29.4	26.2	31.1
	22	23.4	21.2	24.6
	31	17.6	16.1	18.3
	35	12.0	11.3	12.3
	37	8.66	8.41	8.77
	39	6.40	6.32	6.39
f 軸	4	122	109	128
	9	93.4	83.3	98.1
	14	49.5	43.5	52.0
	28	19.8	18.3	20.3
g 軸	17	32.3	28.4	34.4
	23	25.6	22.7	27.1
	30	18.6	16.8	19.4
h 軸	5	130	118	139
	10	95.3	85.4	101
	15	44.1	38.4	46.3
	29	13.7	12.8	14.1
	34	10.6	10.2	10.7
i 軸	16	17.4	15.6	18.4
	24	15.5	14.1	16.2

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

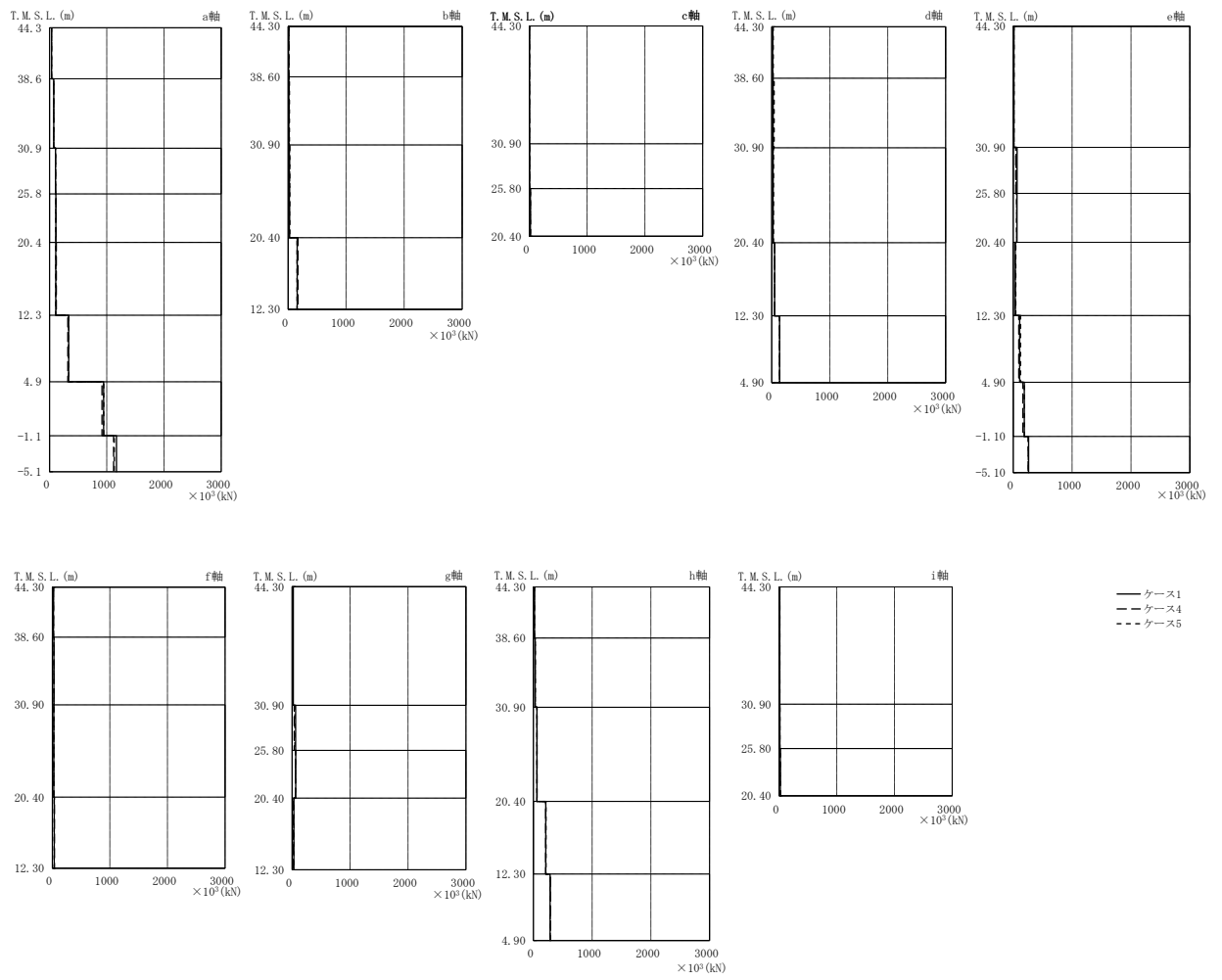


図 2-218 最大応答せん断力 (Ss-1, EW 方向)



表 2-198 最大応答せん断力 (Ss-1, EW 方向)

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	35.1	35.7	34.3
	2	74.2	74.3	74.2
	3	105	107	104
	4	110	112	108
	5	108	117	109
	6	335	319	335
	7	946	917	947
	8	1170	1120	1130
b 軸	10	9.14	16.6	13.0
	11	14.5	17.1	22.7
	12	21.4	25.0	28.7
	13	156	171	154
c 軸	14	4.56	4.90	4.36
	15	5.56	5.87	5.48
	16	20.2	20.4	19.6
d 軸	17	16.6	17.2	25.2
	18	24.1	19.4	40.6
	19	22.6	21.6	29.4
	20	49.4	48.8	47.8
	21	134	135	137
e 軸	22	10.9	11.5	12.6
	23	65.3	43.3	46.5
	24	63.8	57.9	57.9
	25	32.8	34.2	43.6
	26	109	93.3	124
	27	188	164	188
	28	261	253	258
f 軸	29	20.5	21.4	20.5
	30	28.4	30.6	27.6
	31	25.7	26.7	28.5
	32	33.8	37.3	34.0
g 軸	33	19.6	11.9	12.1
	34	59.8	36.5	47.1
	35	62.8	56.2	58.1
	36	30.8	21.7	29.2
h 軸	37	18.4	17.6	17.4
	38	31.3	31.2	32.4
	39	60.7	62.7	59.8
	40	212	210	214
	41	285	293	284
i 軸	42	12.0	11.8	11.5
	43	14.4	13.3	13.7
	44	22.0	20.0	22.0

注: ①工認モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
 ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

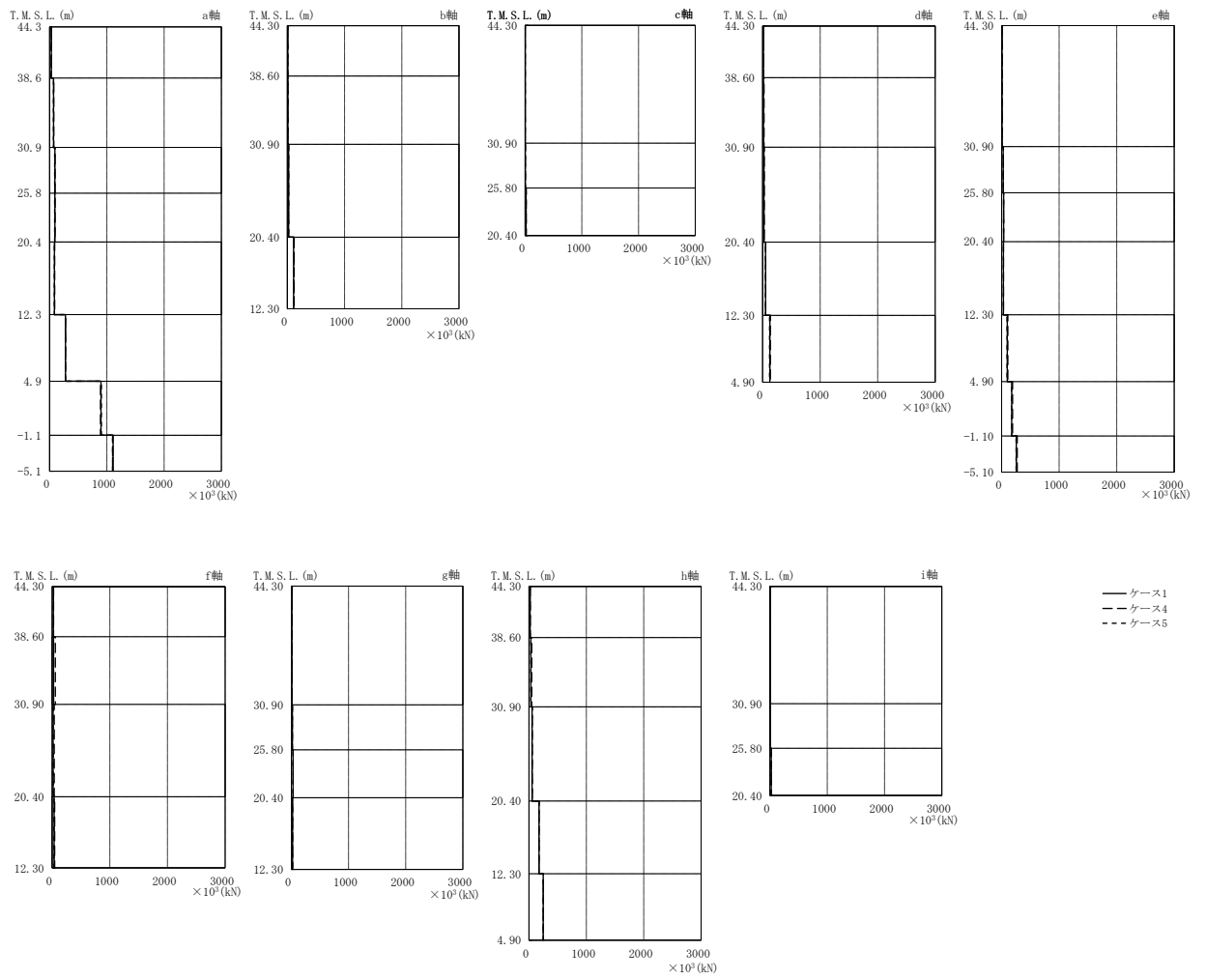


図 2-219 最大応答せん断力 (Ss-2, EW 方向)

表 2-199 最大応答せん断力 (Ss-2, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	30.8	29.4	30.6
	2	70.6	74.2	68.0
	3	92.2	97.0	88.6
	4	92.6	97.2	88.7
	5	85.0	89.0	83.5
	6	278	280	277
	7	899	890	903
	8	1110	1100	1100
b 軸	10	9.82	8.68	9.70
	11	11.3	12.0	11.4
	12	22.6	23.0	22.8
	13	110	119	113
c 軸	14	3.77	3.58	3.69
	15	5.45	6.24	5.44
	16	18.7	20.0	18.7
d 軸	17	14.9	19.2	14.4
	18	15.5	24.8	16.4
	19	23.0	28.5	21.9
	20	50.8	53.3	49.6
	21	126	134	121
e 軸	22	8.40	9.05	8.41
	23	28.0	29.0	28.4
	24	34.4	34.9	34.7
	25	31.7	33.9	30.4
	26	98.1	108	95.4
	27	176	190	172
	28	256	272	252
f 軸	29	20.8	25.2	20.8
	30	24.0	55.3	24.0
	31	16.8	35.2	18.6
	32	34.8	43.2	32.9
g 軸	33	9.26	12.1	9.30
	34	17.4	17.3	17.8
	35	29.3	30.5	29.0
	36	20.9	22.4	19.9
h 軸	37	18.5	22.0	18.8
	38	32.4	46.8	33.1
	39	53.7	56.4	52.7
	40	174	174	172
	41	249	248	249
i 軸	42	8.68	9.18	8.51
	43	8.68	8.96	8.49
	44	22.9	21.5	21.3

注: ①工認モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
 ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

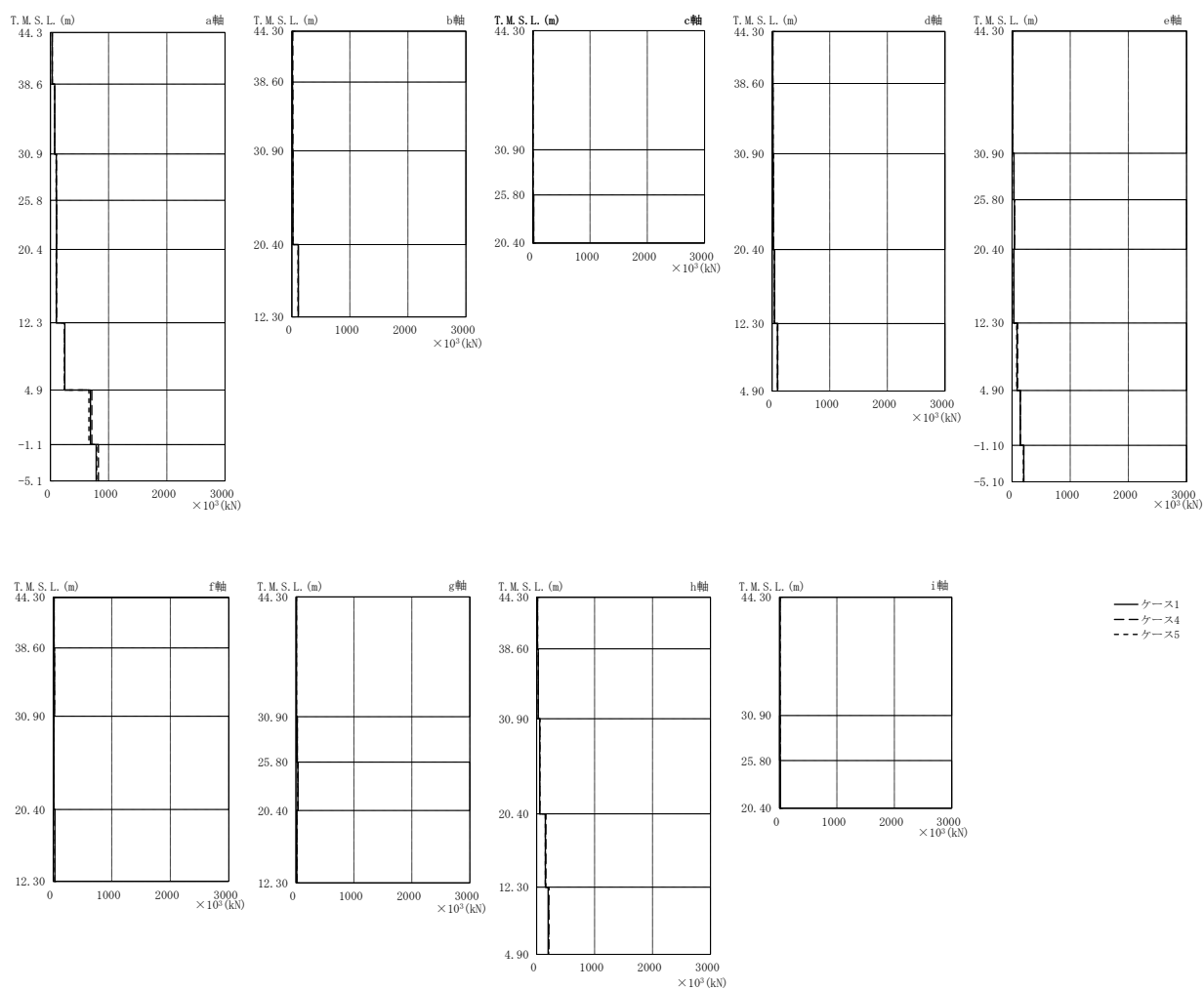


図 2-220 最大応答せん断力 (Ss-3, EW 方向)

表 2-200 最大応答せん断力 (Ss-3, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	30.7	32.1	30.3
	2	73.9	74.2	72.0
	3	101	104	98.2
	4	105	108	102
	5	102	107	99.3
	6	248	244	241
	7	688	712	662
	8	786	824	794
b 軸	10	8.50	15.5	9.09
	11	11.0	18.3	10.9
	12	19.1	17.3	18.2
	13	112	111	106
c 軸	14	3.78	4.38	3.86
	15	4.85	5.65	4.87
	16	15.8	16.4	15.3
d 軸	17	12.2	13.3	12.7
	18	14.9	14.6	15.3
	19	20.7	24.4	20.8
	20	41.2	44.6	38.6
	21	93.0	98.7	93.6
e 軸	22	8.48	8.36	8.43
	23	31.9	32.9	32.6
	24	40.2	43.3	40.1
	25	29.7	32.6	30.0
	26	85.5	96.5	80.8
	27	142	142	138
	28	201	201	195
f 軸	29	15.6	16.4	16.7
	30	21.4	21.4	22.6
	31	13.4	12.5	16.5
	32	28.9	31.5	30.0
g 軸	33	8.74	8.47	8.74
	34	22.9	22.4	22.1
	35	35.0	35.6	33.6
	36	16.2	16.8	14.8
h 軸	37	13.9	14.7	15.0
	38	26.1	27.4	29.0
	39	52.2	55.9	53.4
	40	150	159	150
	41	198	212	205
i 軸	42	9.59	9.51	9.59
	43	10.9	11.3	10.9
	44	17.5	17.1	17.1

注: ①工認モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
 ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

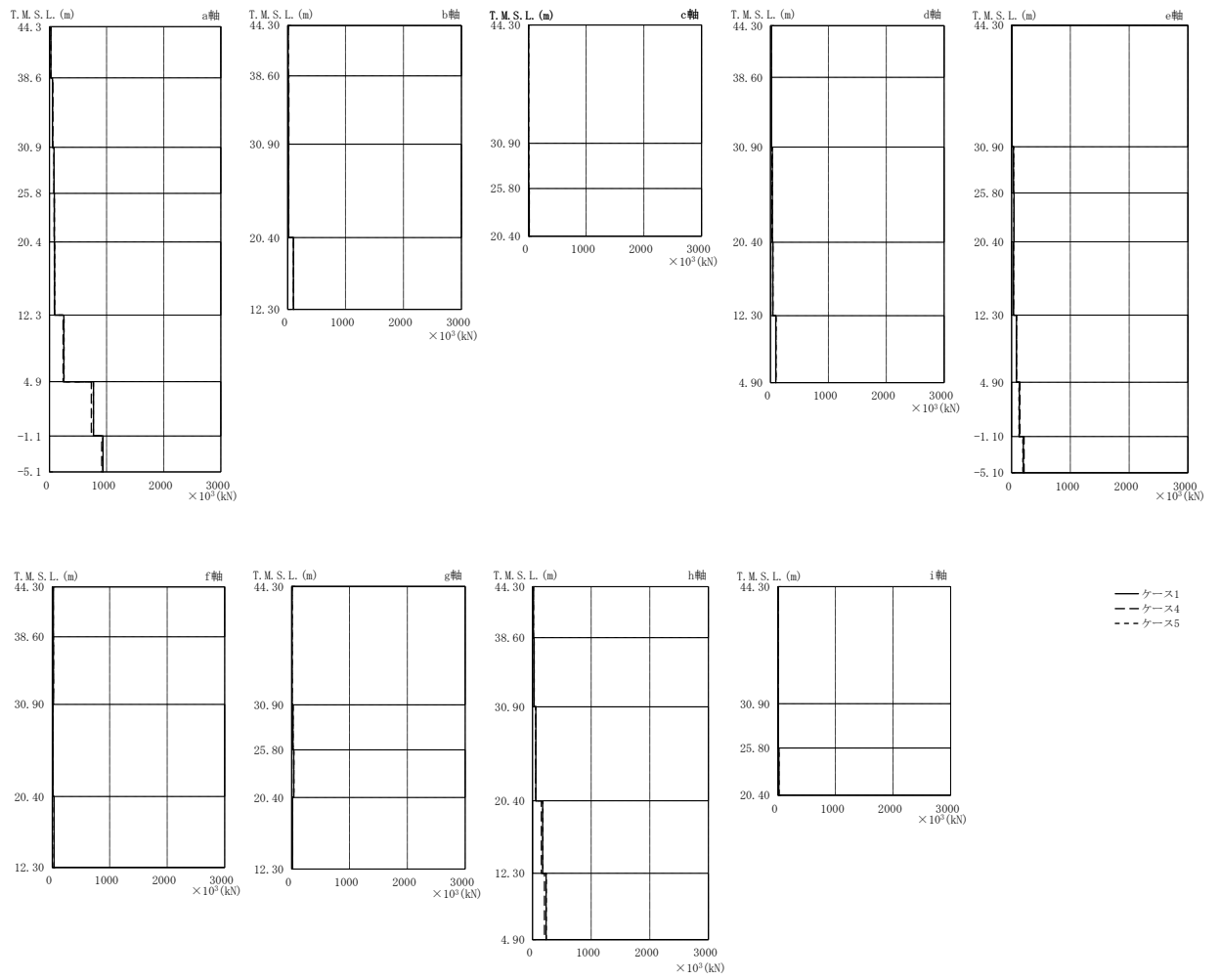


図 2-221 最大応答せん断力 (Ss-4, EW 方向)

表 2-201 最大応答せん断力 (Ss-4, EW 方向)

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	23.0	24.6	22.2
	2	51.7	59.1	51.6
	3	79.9	78.5	80.3
	4	84.8	81.2	85.8
	5	89.2	84.5	91.4
	6	252	237	256
	7	771	733	767
	8	938	914	931
b 軸	10	8.52	11.9	7.56
	11	13.4	20.8	11.3
	12	15.3	19.1	16.3
	13	99.0	101	104
c 軸	14	3.35	2.96	3.20
	15	4.12	4.37	4.08
	16	13.8	13.5	13.9
d 軸	17	17.1	14.1	14.4
	18	18.6	17.7	12.7
	19	30.6	24.3	31.1
	20	39.5	41.3	38.7
	21	91.4	92.0	95.3
e 軸	22	6.79	6.51	6.66
	23	32.4	31.9	32.7
	24	41.6	41.0	41.7
	25	32.0	34.5	29.6
	26	81.9	82.4	81.2
	27	132	142	126
	28	199	212	192
f 軸	29	19.3	18.7	19.1
	30	20.4	21.5	20.7
	31	13.7	13.4	11.9
	32	31.9	33.4	30.7
g 軸	33	7.88	7.80	7.53
	34	22.4	21.8	23.1
	35	36.1	35.3	36.7
	36	14.8	16.7	14.6
h 軸	37	15.4	15.4	15.9
	38	27.2	26.4	28.4
	39	56.4	54.7	56.7
	40	174	150	177
	41	232	203	234
i 軸	42	6.32	6.67	6.83
	43	7.93	7.12	8.60
	44	19.0	16.9	19.3

注: ①工認モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
 ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

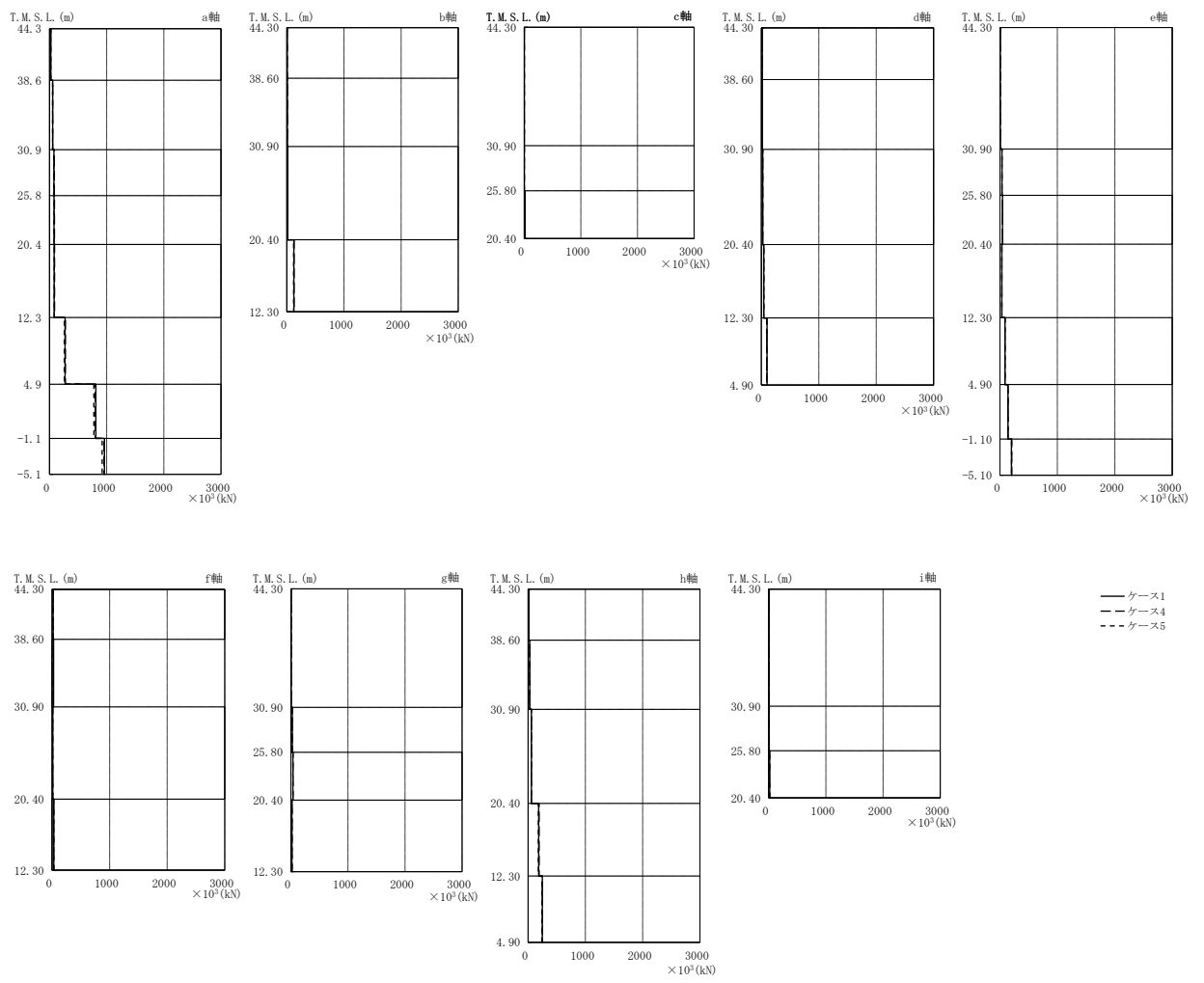


図 2-222 最大応答せん断力 (Ss-5, EW 方向)



表 2-202 最大応答せん断力 (Ss-5, EW 方向)

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	23.3	20.8	23.7
	2	55.9	55.6	55.0
	3	77.7	85.1	75.6
	4	79.4	88.3	79.1
	5	81.6	90.0	84.0
	6	272	278	260
	7	812	799	777
	8	961	955	922
b 軸	10	7.11	7.39	5.37
	11	10.1	10.2	8.16
	12	17.2	16.7	17.8
	13	123	127	119
c 軸	14	2.92	2.51	2.94
	15	3.61	3.64	3.57
	16	16.3	14.6	16.2
d 軸	17	17.2	14.4	17.1
	18	17.8	16.8	16.3
	19	23.5	23.5	21.8
	20	42.1	42.3	43.3
	21	98.4	95.3	93.2
e 軸	22	5.94	5.61	5.61
	23	35.2	34.6	35.2
	24	45.3	43.4	45.2
	25	33.8	32.7	33.0
	26	88.7	87.0	88.4
	27	140	141	140
	28	201	206	202
f 軸	29	18.5	16.8	19.7
	30	26.2	20.9	23.0
	31	13.8	10.3	10.1
	32	30.3	27.6	29.9
g 軸	33	6.21	6.20	6.13
	34	24.8	23.9	24.2
	35	35.0	36.3	34.8
	36	18.7	20.7	19.6
h 軸	37	15.8	13.7	13.9
	38	28.1	29.0	25.8
	39	57.3	56.3	56.8
	40	184	192	178
	41	248	250	240
i 軸	42	6.50	6.78	6.89
	43	7.31	8.44	7.89
	44	17.7	16.8	16.7

注: ①工認モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
 ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

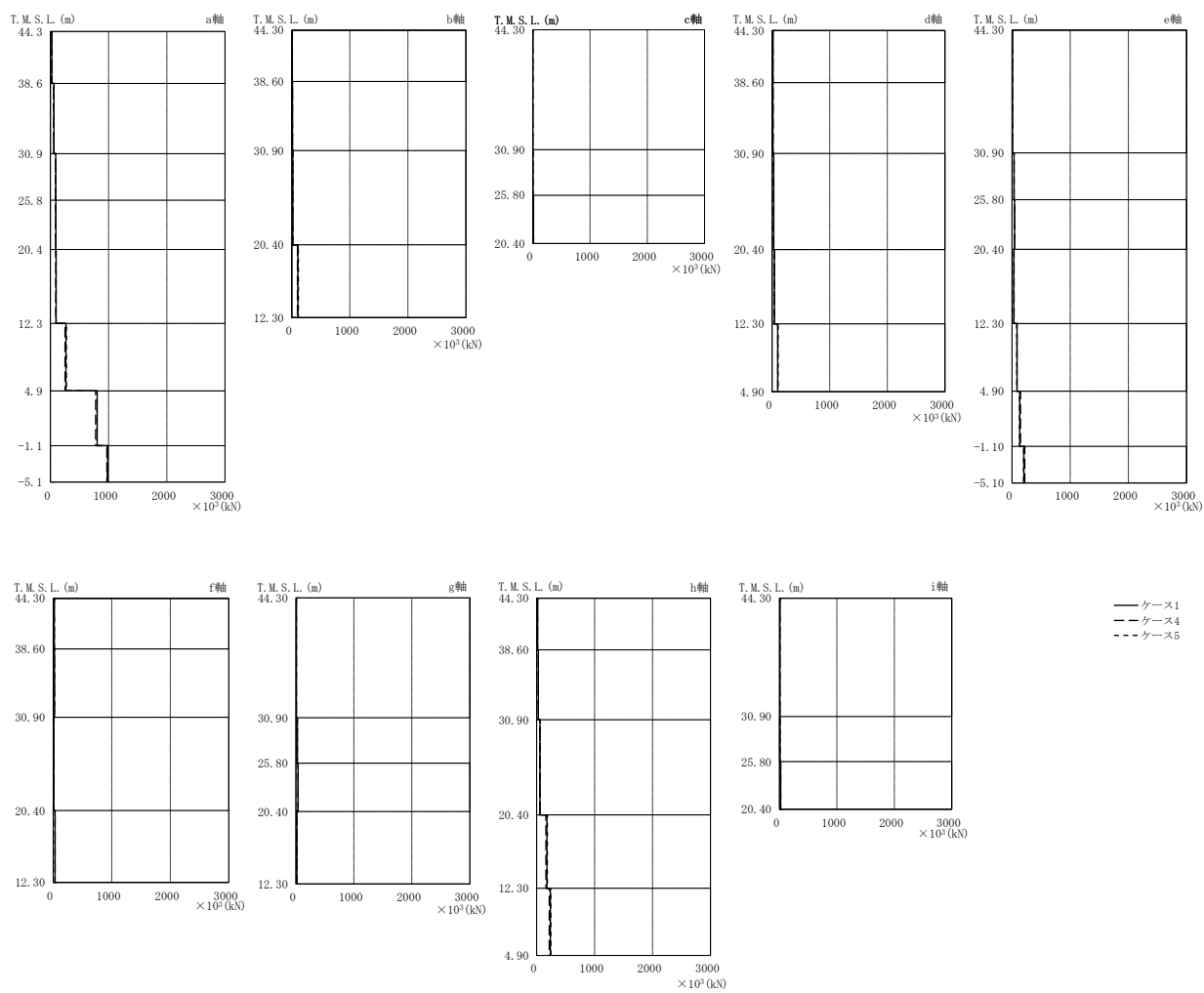


図 2-223 最大応答せん断力 (Ss-6, EW 方向)

表 2-203 最大応答せん断力 (Ss-6, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	25.3	22.2	23.7
	2	61.3	57.9	56.6
	3	92.2	87.7	89.0
	4	93.1	89.8	90.7
	5	97.1	91.4	97.4
	6	267	252	274
	7	804	777	800
	8	986	970	979
b 軸	10	6.44	8.34	6.91
	11	11.3	10.8	10.5
	12	16.8	16.6	16.0
	13	105	96.5	113
c 軸	14	3.19	3.34	3.01
	15	4.19	4.36	3.81
	16	14.2	14.1	15.0
d 軸	17	14.9	14.7	13.7
	18	13.4	16.9	13.0
	19	30.3	23.0	28.3
	20	41.3	42.4	39.6
	21	97.9	98.4	103
e 軸	22	7.00	7.23	6.63
	23	34.3	33.7	33.9
	24	43.1	43.3	43.4
	25	31.2	33.6	30.0
	26	85.4	83.6	81.5
	27	132	145	129
	28	203	219	198
f 軸	29	18.7	19.1	19.1
	30	22.4	21.2	21.8
	31	11.7	14.7	12.3
	32	32.2	33.6	32.0
g 軸	33	7.95	8.21	7.56
	34	24.2	23.9	24.2
	35	37.8	36.9	38.0
	36	15.6	18.2	14.8
h 軸	37	16.0	15.8	15.5
	38	28.2	27.7	28.0
	39	57.8	56.5	58.2
	40	177	159	184
	41	237	218	245
i 軸	42	8.16	7.23	7.75
	43	9.46	7.68	9.60
	44	20.5	18.2	20.0

注: ①工認モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
 ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

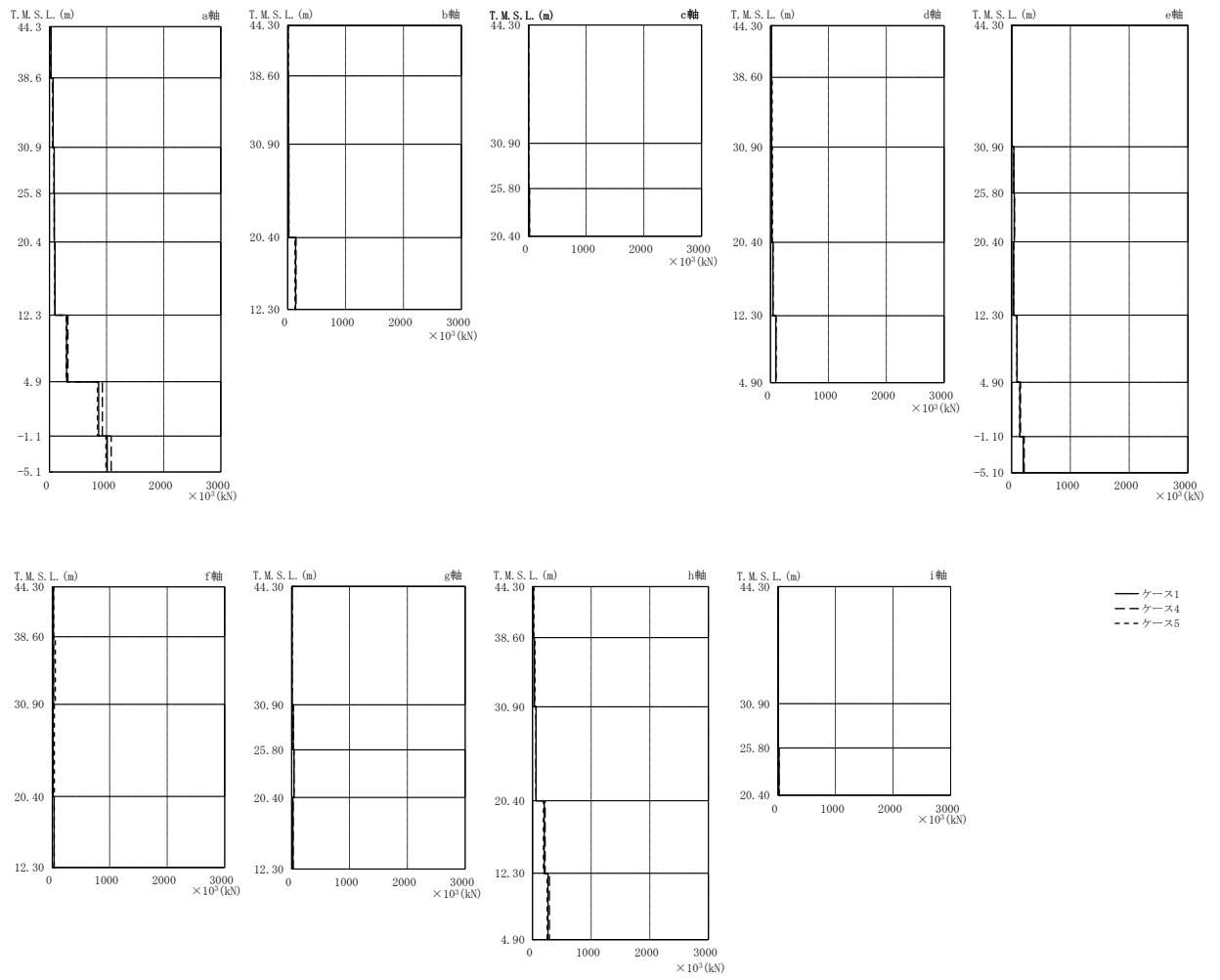


図 2-224 最大応答せん断力 (Ss-7, EW 方向)

表 2-204 最大応答せん断力 (Ss-7, EW 方向)

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	27.1	21.5	27.3
	2	64.2	54.0	63.1
	3	82.3	78.3	79.6
	4	84.1	81.0	82.3
	5	96.5	94.6	94.9
	6	300	323	291
	7	861	926	838
	8	1010	1080	987
b 軸	10	8.88	8.84	11.1
	11	13.6	11.5	16.5
	12	20.7	18.5	21.9
	13	137	145	129
c 軸	14	3.53	2.50	3.65
	15	3.76	3.73	4.06
	16	15.9	17.0	17.1
d 軸	17	16.4	16.8	19.4
	18	17.7	20.9	27.9
	19	22.8	24.3	31.9
	20	40.4	42.4	40.6
	21	90.9	94.3	94.5
e 軸	22	6.63	6.65	6.45
	23	36.9	38.3	35.9
	24	45.5	47.7	44.8
	25	34.4	34.0	34.4
	26	91.5	94.0	90.8
	27	140	152	138
	28	197	214	197
f 軸	29	19.5	17.7	25.2
	30	24.7	21.6	55.3
	31	14.7	11.2	37.5
	32	32.0	32.7	35.7
g 軸	33	7.30	7.55	8.37
	34	27.8	26.6	25.7
	35	40.0	40.3	38.3
	36	22.3	25.3	16.8
h 軸	37	14.3	14.4	23.0
	38	29.5	30.0	41.4
	39	60.0	59.2	59.9
	40	199	215	186
	41	264	288	250
i 軸	42	7.77	5.97	8.08
	43	8.41	7.19	8.51
	44	19.3	19.6	17.9

注: ①工認モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
 ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

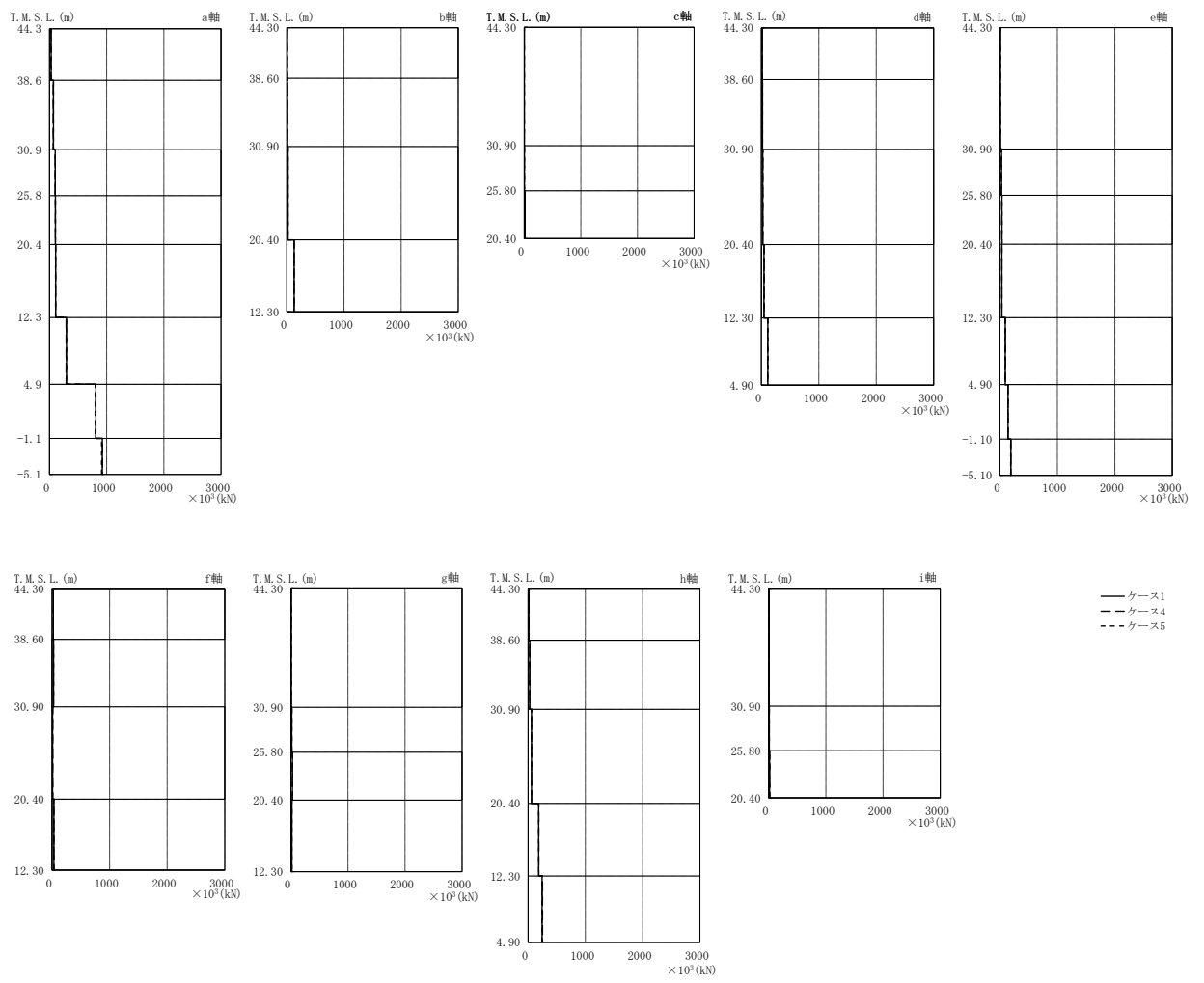


図 2-225 最大応答せん断力 (Ss-8, EW 方向)

表 2-205 最大応答せん断力 (Ss-8, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	28.6	24.9	29.3
	2	69.1	64.9	69.6
	3	100	98.3	100
	4	104	102	105
	5	109	108	107
	6	298	292	297
	7	811	810	800
	8	925	927	912
b 軸	10	7.35	8.33	7.08
	11	11.0	13.7	11.7
	12	20.7	19.3	20.7
	13	128	129	127
c 軸	14	3.46	3.25	3.46
	15	4.95	4.91	5.05
	16	16.7	17.2	15.9
d 軸	17	16.4	15.3	17.2
	18	20.2	18.3	19.8
	19	24.6	26.9	23.6
	20	46.3	49.9	47.2
	21	113	109	115
e 軸	22	7.13	6.14	7.51
	23	26.3	24.2	27.0
	24	34.5	31.9	35.3
	25	33.3	33.8	32.7
	26	92.9	93.9	90.1
	27	141	142	138
	28	190	191	187
f 軸	29	21.7	20.5	22.3
	30	26.5	25.0	26.9
	31	8.85	12.1	9.02
	32	31.2	31.2	30.1
g 軸	33	7.23	6.31	7.68
	34	16.7	15.4	17.9
	35	27.6	24.7	29.0
	36	17.2	16.7	17.1
h 軸	37	13.3	15.7	12.7
	38	28.2	27.0	28.0
	39	60.0	60.1	59.9
	40	185	187	185
	41	244	252	242
i 軸	42	8.74	7.93	9.07
	43	10.2	10.0	10.7
	44	17.5	19.1	18.7

注: ①工認モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
 ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

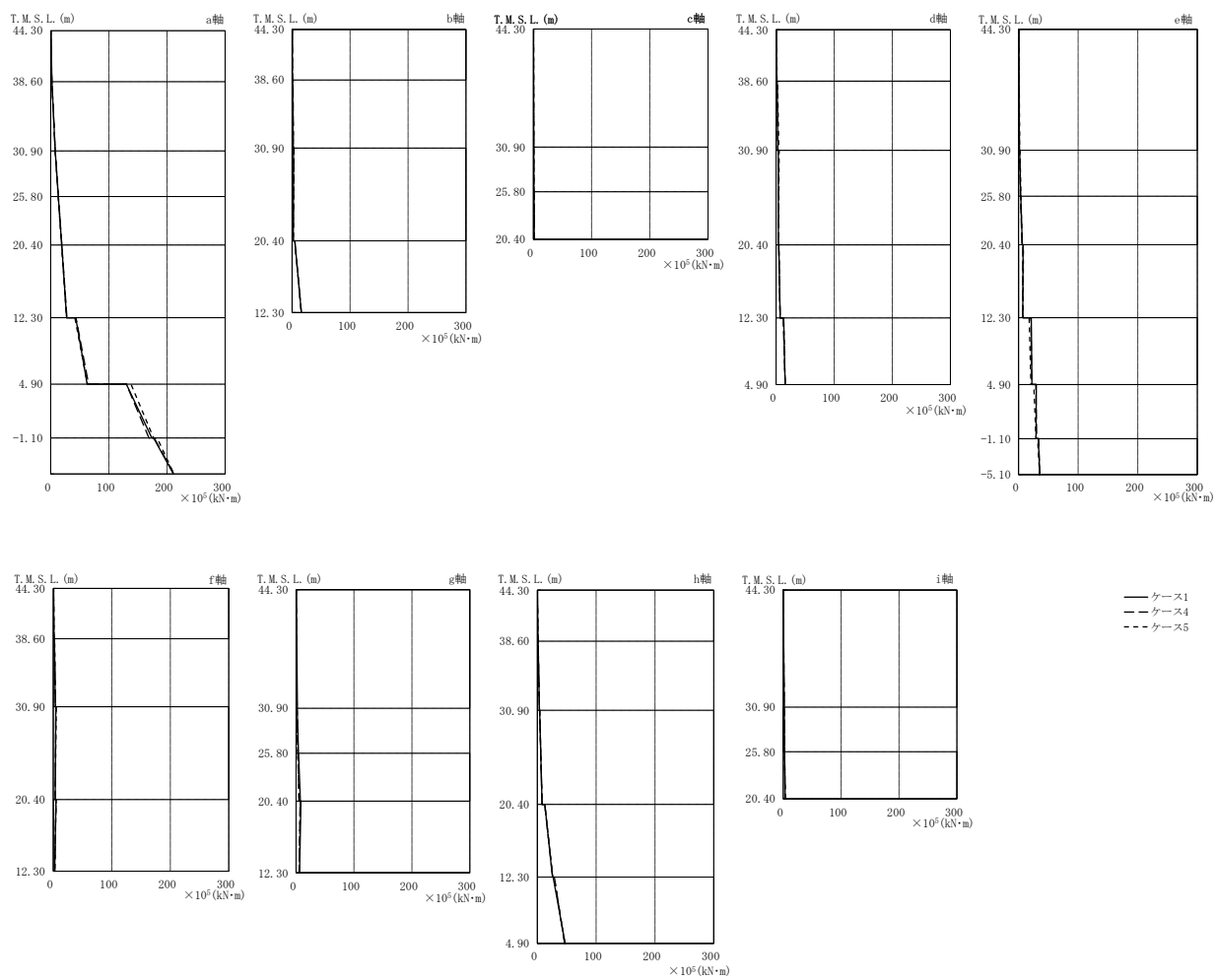


図 2-226 最大応答曲げモーメント (Ss-1, EW 方向)



表 2-206 最大応答曲げモーメント (Ss-1, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	0.323 2.00	0.329 2.03	0.315 1.95
	2	2.01 7.71	2.09 7.75	1.97 7.67
	3	7.71 13.0	7.76 13.2	7.68 12.9
	4	13.0 18.9	13.2 19.1	12.9 18.7
	5	18.9 27.3	19.1 27.9	18.7 27.4
	6	43.0 62.7	43.4 65.1	41.6 63.2
	7	130 174	130 169	138 177
	8	177 211	178 212	183 212
b 軸	10	0.555 0.611	0.519 0.966	0.448 0.678
	11	1.28 1.68	1.67 2.36	1.34 2.34
	12	2.61 2.16	3.17 2.24	3.11 2.17
	13	4.87 16.0	4.62 16.1	4.85 16.0
c 軸	14	0.190 0.640	0.214 0.726	0.211 0.607
	15	0.640 0.847	0.726 0.937	0.607 0.815
	16	1.12 1.36	1.28 1.41	1.19 1.36
d 軸	17	0.606 1.17	0.521 1.13	0.710 1.78
	18	1.89 3.08	1.89 2.87	2.39 4.67
	19	3.84 3.94	4.08 3.95	5.30 4.20
	20	4.65 6.95	4.42 7.15	4.96 6.80
	21	13.1 15.5	12.2 15.7	13.1 15.5
e 軸	22	0.461 1.36	0.389 1.49	0.498 1.75
	23	1.79 3.55	1.69 3.20	2.37 3.87
	24	3.61 6.27	3.27 5.69	3.97 6.08
	25	7.57 6.99	7.23 7.07	8.16 7.50
	26	21.4 22.4	20.8 22.1	17.8 20.8
	27	29.8 29.2	29.0 30.4	25.6 29.3
	28	33.2 35.6	33.7 35.5	31.9 35.4
	f 軸	29	0.583 1.27	0.526 1.36
30		2.05 3.62	1.92 3.94	2.38 3.57
31		4.38 3.35	4.58 3.39	5.07 3.40
32		4.81 2.53	4.75 2.59	4.92 2.69
g 軸	33	0.591 2.21	0.415 1.48	0.417 1.66
	34	1.95 4.28	1.74 2.94	1.87 2.97
	35	4.36 7.35	3.03 5.03	3.06 5.43
	36	8.38 6.08	7.06 5.37	7.36 5.35
h 軸	37	0.316 1.14	0.303 1.13	0.282 1.13
	38	1.42 3.56	1.36 3.63	1.40 3.49
	39	3.97 8.16	4.04 8.10	3.98 8.21
	40	12.9 25.7	12.7 26.2	12.6 26.3
	41	27.0 47.4	28.9 46.4	28.6 46.8
i 軸	42	0.0819 1.62	0.0600 1.63	0.0767 1.59
	43	1.65 2.26	1.65 2.28	1.62 2.22
	44	2.32 3.45	2.25 3.17	2.27 3.34

注: ①工認モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

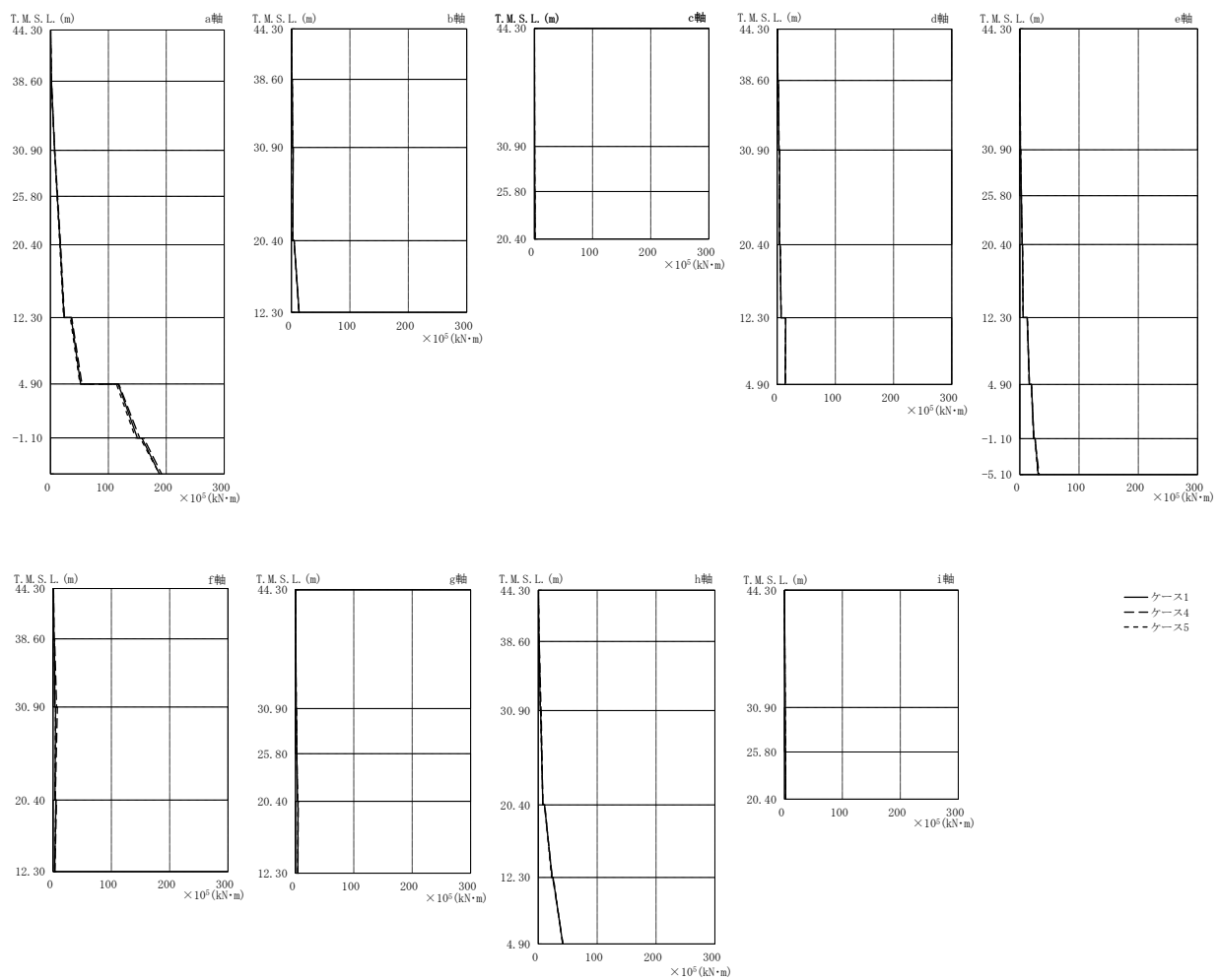


図 2-227 最大応答曲げモーメント (Ss-2, EW 方向)

表 2-207 最大応答曲げモーメント (Ss-2, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	0.284 1.76	0.271 1.68	0.282 1.74
	2	1.76 7.19	1.68 7.39	1.74 6.97
	3	7.19 11.8	7.39 12.3	6.97 11.4
	4	11.8 16.8	12.3 17.5	11.4 16.2
	5	16.8 23.4	17.5 24.3	16.2 22.6
	6	35.9 52.2	36.8 54.4	34.4 51.0
	7	117 150	118 154	114 147
	8	158 188	161 192	155 188
b 軸	10	0.494 0.788	0.445 0.743	0.489 0.735
	11	1.56 2.09	1.46 1.77	1.50 1.92
	12	3.10 2.17	2.67 2.19	2.91 2.16
	13	4.75 13.2	4.51 13.1	4.71 13.0
c 軸	14	0.222 0.479	0.162 0.526	0.188 0.475
	15	0.479 0.705	0.526 0.731	0.475 0.687
	16	1.08 1.20	0.892 1.17	1.03 1.17
d 軸	17	0.593 1.14	0.465 1.25	0.568 1.11
	18	2.08 2.82	1.79 3.41	2.01 2.82
	19	4.26 3.76	3.90 3.79	4.19 3.75
	20	5.08 6.71	5.13 7.05	5.35 6.57
	21	14.6 13.7	14.7 14.2	14.8 13.5
e 軸	22	0.173 1.10	0.203 1.14	0.175 1.09
	23	1.45 2.61	1.55 2.73	1.37 2.44
	24	2.66 4.08	2.78 4.14	2.48 4.02
	25	4.59 5.61	4.60 5.89	4.52 5.67
	26	12.7 16.4	12.4 16.0	12.7 16.4
	27	19.7 24.0	19.7 23.3	19.6 23.7
	28	26.0 31.0	25.3 32.7	25.6 30.7
	f 軸	29	0.767 1.29	0.794 1.87
30		2.24 3.14	2.72 6.01	2.19 3.07
31		4.44 3.26	7.38 3.78	4.35 3.24
32		5.00 2.58	5.82 3.14	4.89 2.56
33		0.276 1.20	0.245 1.46	0.278 1.18
g 軸	34	1.53 2.31	1.77 2.54	1.48 2.30
	35	2.38 3.47	2.62 3.68	2.37 3.53
	36	4.44 4.09	4.82 4.35	4.35 4.00
	37	0.341 1.23	0.282 1.34	0.322 1.24
h 軸	38	1.54 3.38	1.65 4.76	1.52 3.42
	39	4.04 7.81	4.98 7.75	3.94 7.80
	40	10.7 23.5	10.4 23.8	11.1 22.7
	41	25.1 41.7	24.6 42.0	25.7 41.4
	i 軸	42	0.0399 1.17	0.0370 1.23
43		1.17 1.60	1.23 1.68	1.16 1.56
44		1.61 2.19	1.67 2.19	1.56 2.10

注: ①工認モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
 ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

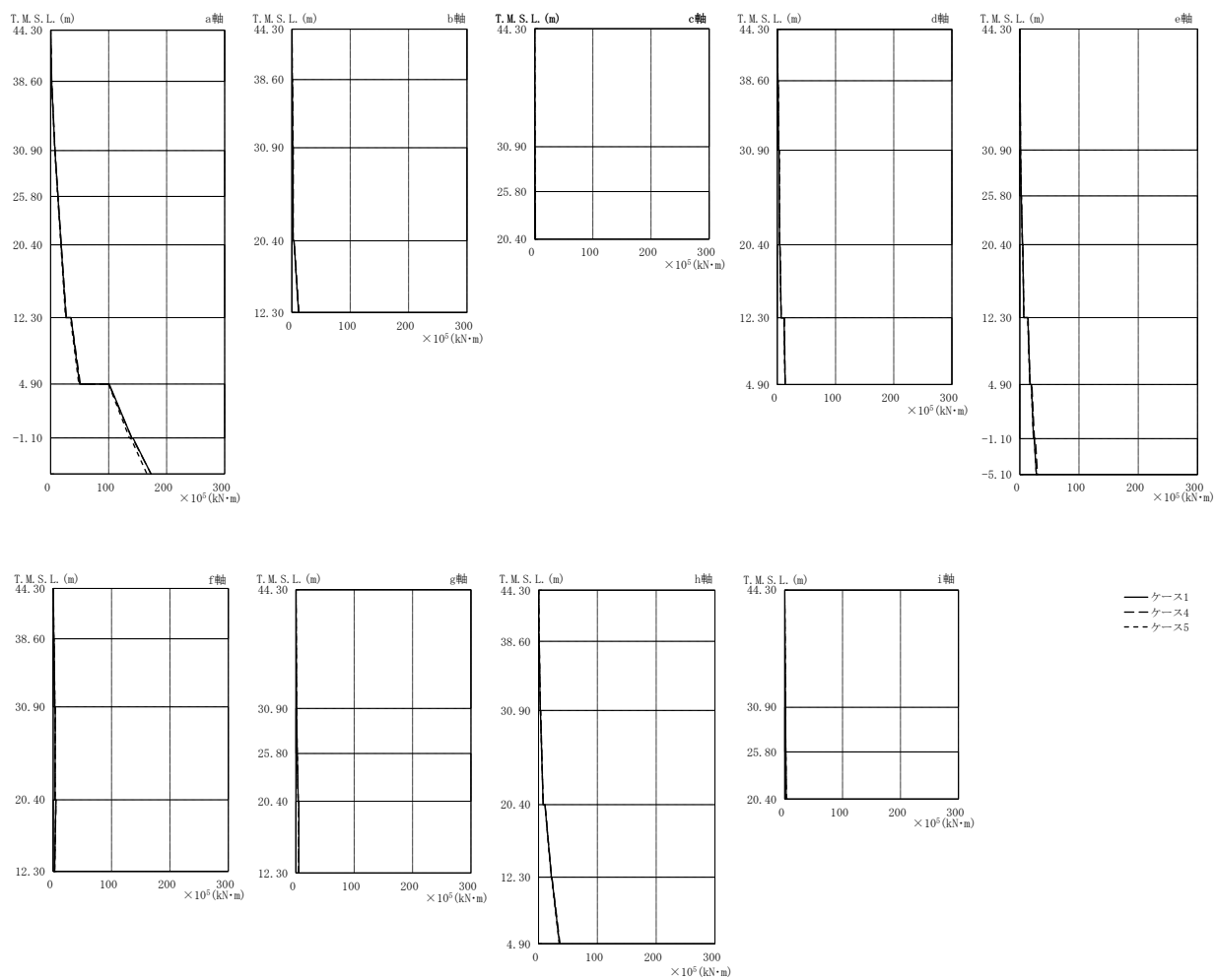


図 2-228 最大応答曲げモーメント (Ss-3, EW 方向)

表 2-208 最大応答曲げモーメント (Ss-3, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	0.283	0.297	0.279
		1.75	1.83	1.73
	2	1.75	1.84	1.73
		7.44	7.55	7.26
	3	7.44	7.58	7.27
		12.6	12.7	12.3
	4	12.6	12.7	12.3
		18.2	18.5	17.8
5	18.2	18.5	17.8	
	26.5	27.2	25.8	
6	35.3	35.3	34.1	
	50.0	51.2	48.7	
7	101	100	99.8	
	140	140	136	
8	142	141	138	
	173	173	166	
b 軸	10	0.374	0.449	0.374
		0.525	0.815	0.483
	11	0.988	1.31	0.986
		1.39	2.21	1.32
12	1.93	2.69	1.89	
	2.19	2.24	2.18	
13	3.72	4.15	3.64	
	11.5	12.2	11.5	
c 軸	14	0.158	0.115	0.158
		0.529	0.578	0.543
	15	0.529	0.578	0.543
		0.754	0.843	0.763
16	0.852	1.08	0.845	
	1.30	1.38	1.27	
d 軸	17	0.387	0.475	0.383
		0.900	1.07	0.942
	18	1.44	1.67	1.50
		2.08	2.48	2.20
	19	2.94	3.35	3.10
		3.82	3.85	3.80
20	4.27	4.69	4.25	
	6.54	6.79	6.38	
21	11.5	12.2	11.1	
	13.5	13.5	13.2	
e 軸	22	0.218	0.212	0.211
		1.16	1.15	1.15
	23	1.23	1.29	1.21
		2.51	2.59	2.58
	24	2.55	2.62	2.63
		4.62	4.57	4.62
	25	5.21	5.10	5.38
		6.78	6.88	6.74
26	13.7	14.0	13.3	
	17.2	17.5	16.8	
27	19.6	20.5	19.3	
	23.2	24.7	23.1	
28	24.3	26.4	24.6	
	28.0	29.9	27.9	
f 軸	29	0.370	0.376	0.388
		1.05	1.10	1.14
	30	1.54	1.50	1.60
		2.76	2.87	3.11
	31	3.63	3.48	3.89
		3.31	3.36	3.29
32	4.54	4.92	4.75	
	2.55	2.55	2.53	
g 軸	33	0.288	0.254	0.291
		1.19	1.15	1.16
	34	1.30	1.25	1.34
		2.28	2.09	2.30
	35	2.36	2.17	2.38
4.15		3.91	4.07	
36	5.16	4.95	5.11	
h 軸	37	0.257	0.273	0.255
		0.779	0.940	0.847
	38	1.06	1.22	1.06
		2.75	3.03	3.07
	39	3.14	3.67	3.19
7.90		7.89	7.92	
40	10.8	11.0	10.8	
41	22.0	22.1	21.6	
	22.6	22.7	22.1	
42	35.6	36.4	35.1	
	0.0479	0.0431	0.0564	
i 軸	43	1.33	1.31	1.34
		1.35	1.34	1.37
	44	1.91	1.84	1.92
		1.92	1.87	1.92
		2.66	2.78	2.68

注: ①工認モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
 ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

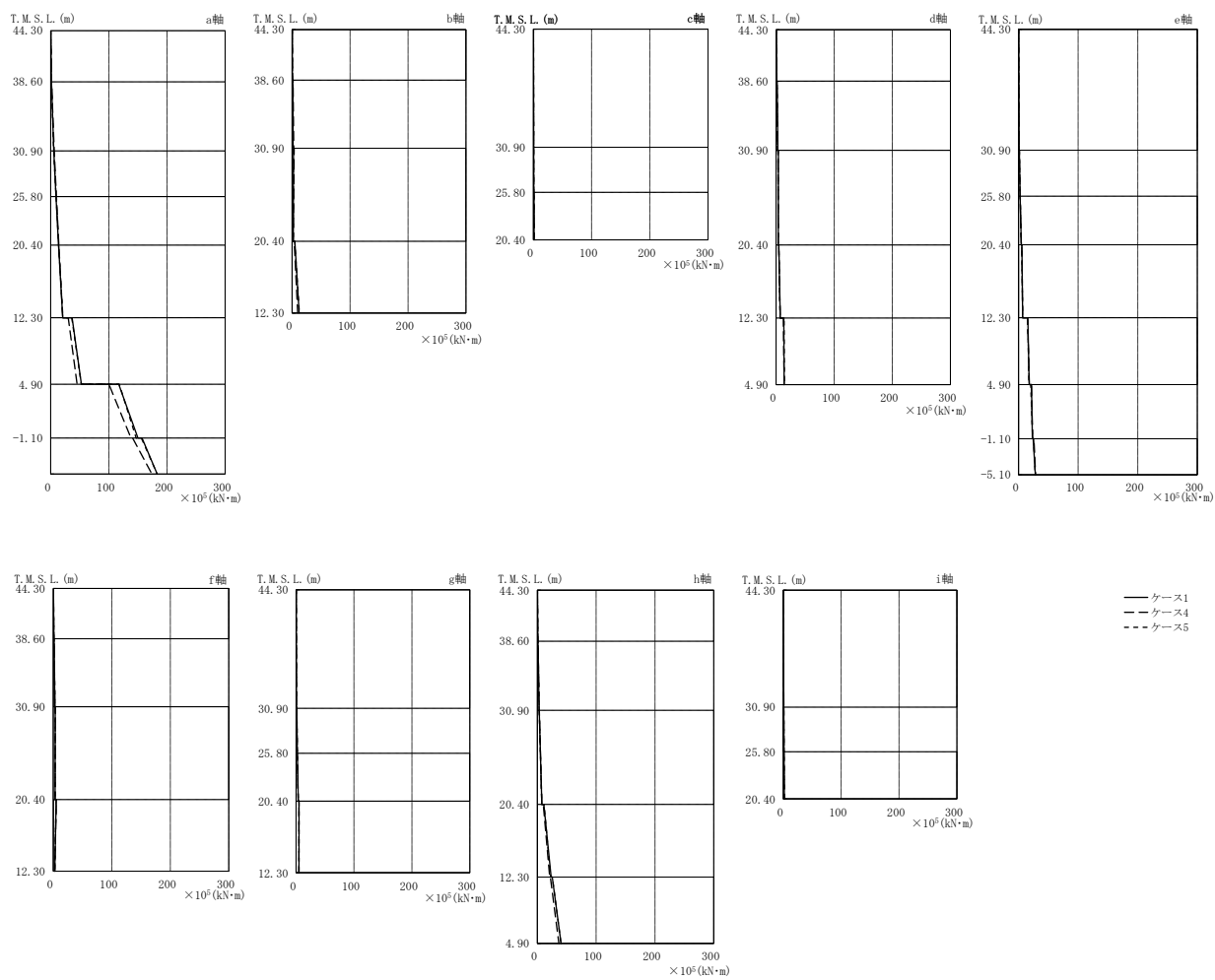


図 2-229 最大応答曲げモーメント (Ss-4, EW 方向)

表 2-209 最大応答曲げモーメント (Ss-4, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	0.212 1.31	0.226 1.40	0.204 1.27
	2	1.31 5.29	1.40 5.96	1.27 5.14
	3	5.29 9.14	5.96 9.91	5.14 9.18
	4	9.14 13.5	9.91 14.1	9.19 13.7
	5	13.5 20.6	14.1 20.6	13.7 21.0
	6	36.9 52.7	30.2 45.4	36.3 52.6
	7	117 150	100 138	118 147
	8	157 183	141 174	156 183
b 軸	10	0.424 0.656	0.467 1.02	0.422 0.659
	11	1.31 1.80	1.76 2.82	1.23 1.60
	12	2.53 2.18	3.76 2.21	2.30 2.17
	13	4.83 12.3	3.67 9.77	4.61 12.6
c 軸	14	0.128 0.443	0.112 0.500	0.129 0.454
	15	0.603 0.980	0.663 1.02	0.586 1.00
	16	1.22 1.22	1.29 1.29	1.26 1.26
d 軸	17	0.395 1.26	0.437 1.09	0.381 1.11
	18	1.79 3.08	1.59 2.36	1.60 2.56
	19	3.95 3.73	3.17 3.74	3.37 3.68
	20	4.78 7.11	4.50 7.20	4.78 6.80
	21	13.2 13.9	12.6 13.9	13.6 14.3
e 軸	22	0.248 0.864	0.242 0.781	0.245 0.855
	23	1.27 2.60	1.22 2.54	1.24 2.62
	24	2.67 4.60	2.61 4.42	2.69 4.63
	25	5.56 6.80	5.43 6.88	5.51 6.76
	26	15.6 17.8	15.0 18.1	15.2 17.4
	27	21.6 23.1	21.5 23.7	20.3 23.6
	28	24.5 28.2	25.8 28.5	25.0 27.9
f 軸	29	0.402 1.16	0.375 1.17	0.428 1.20
	30	1.52 2.93	1.59 2.84	1.55 3.04
	31	3.46 3.25	3.59 3.27	3.52 3.23
	32	5.17 2.59	5.27 2.62	4.95 2.58
g 軸	33	0.299 0.857	0.317 0.867	0.329 0.895
	34	1.31 2.18	1.31 2.02	1.38 2.20
	35	2.26 3.72	2.13 3.59	2.31 3.81
	36	5.11 5.01	4.93 4.97	5.18 5.13
h 軸	37	0.287 0.918	0.271 0.920	0.314 0.936
	38	1.16 3.04	1.27 2.99	1.17 3.17
	39	3.30 7.66	3.36 7.75	3.32 7.57
	40	11.2 23.5	10.2 21.1	11.5 22.6
	41	25.4 40.4	22.3 36.6	25.5 40.3
i 軸	42	0.0378 0.870	0.0214 0.894	0.0464 0.932
	43	0.882 1.25	0.896 1.25	0.942 1.34
	44	1.26 1.94	1.26 1.76	1.40 2.11

注: ①工認モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
 ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

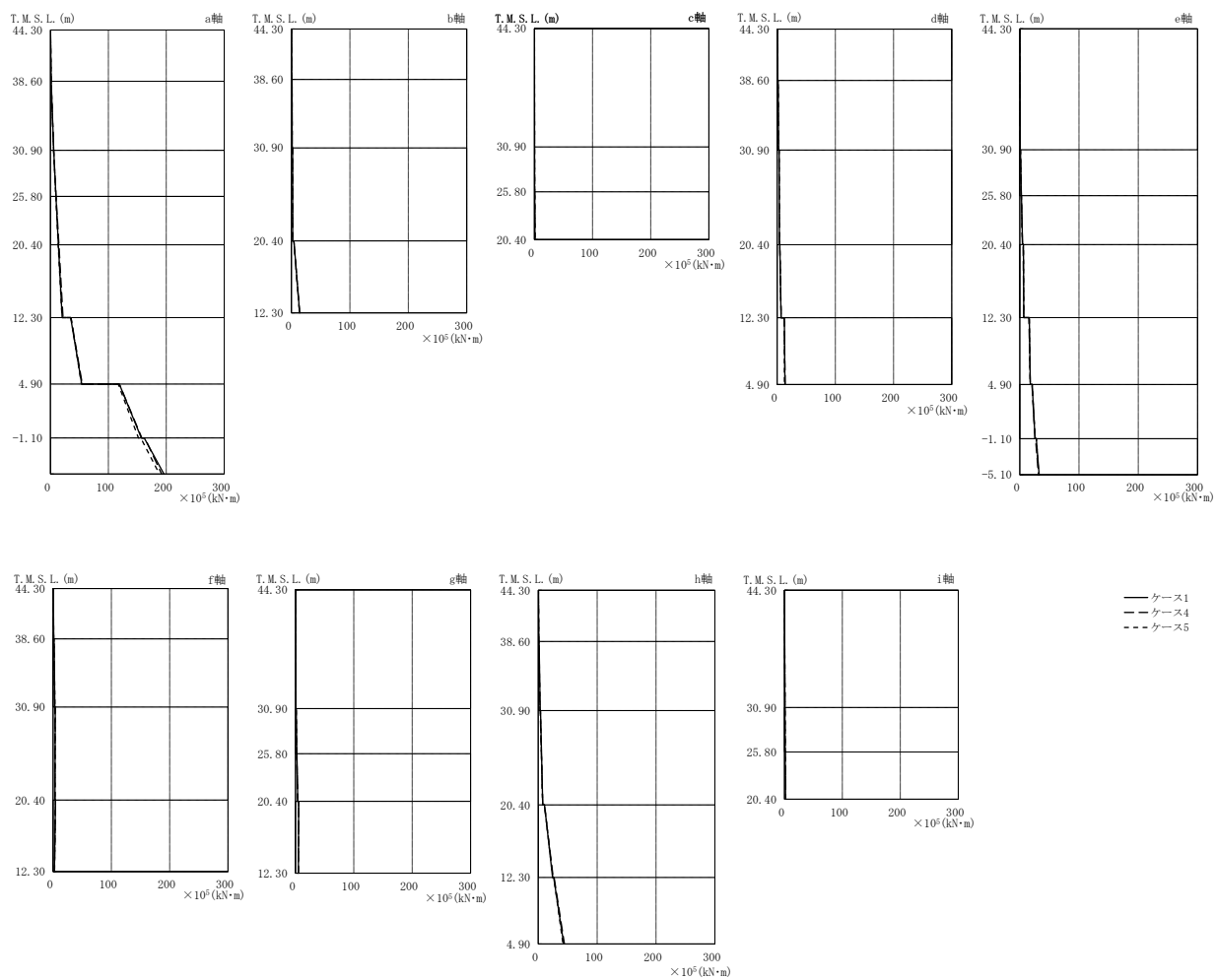


図 2-230 最大応答曲げモーメント (Ss-5, EW 方向)



表 2-210 最大応答曲げモーメント (Ss-5, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	0.215	0.192	0.218
		1.33	1.19	1.35
	2	1.33	1.19	1.35
		5.63	5.46	5.58
	3	5.64	5.47	5.59
		9.59	9.79	9.36
	4	9.60	9.79	9.36
		13.8	14.6	13.4
5	13.8	14.6	13.4	
	20.3	21.8	20.1	
6	35.0	35.4	35.4	
	54.1	54.9	53.4	
7	119	119	117	
	157	158	152	
8	162	163	156	
	196	192	188	
b 軸	10	0.380	0.355	0.404
		0.471	0.534	0.484
	11	1.03	1.08	1.08
		1.33	1.32	1.29
12	1.98	1.97	1.89	
	2.14	2.16	2.13	
13	4.22	4.21	4.40	
	14.1	14.0	14.0	
c 軸	14	0.140	0.0930	0.142
		0.420	0.393	0.398
	15	0.420	0.393	0.398
d 軸	16	0.597	0.554	0.568
		0.711	0.823	0.740
	17	1.16	1.14	1.15
		0.510	0.401	0.453
18	1.07	0.888	1.02	
	1.75	1.43	1.60	
19	2.45	2.14	2.38	
	3.44	2.93	3.27	
20	3.71	3.72	3.69	
	4.63	4.40	4.59	
21	6.71	6.93	6.79	
	12.4	12.0	12.3	
e 軸	22	13.3	13.8	12.6
		0.307	0.297	0.310
	23	0.786	0.717	0.751
		1.16	1.16	1.19
	24	2.75	2.62	2.66
		2.81	2.68	2.71
	25	4.81	4.62	4.65
		6.20	5.77	6.16
26	6.79	6.89	6.75	
	16.2	15.3	16.2	
27	17.9	17.8	17.6	
	20.9	20.7	21.0	
28	25.9	25.9	26.0	
	27.9	26.5	28.1	
f 軸	29	32.7	31.7	32.0
		0.482	0.426	0.403
	30	1.22	1.01	1.21
		1.69	1.44	1.66
	31	3.08	2.69	3.14
		3.88	3.31	3.79
32	3.30	3.26	3.22	
	4.19	4.25	3.93	
g 軸	33	2.32	2.48	2.41
		0.388	0.364	0.379
	34	0.863	0.770	0.823
		1.35	1.07	1.35
	35	2.43	2.06	2.35
2.52		2.13	2.44	
h 軸	36	4.13	3.94	3.96
		5.63	5.52	5.54
	37	4.97	5.17	4.86
		0.284	0.255	0.288
	38	1.09	0.795	0.924
		1.41	1.17	1.33
	39	3.22	2.76	2.85
		3.79	3.34	3.62
40	7.56	7.68	7.51	
	10.6	10.2	10.9	
41	24.4	25.4	24.5	
	26.3	27.0	26.4	
i 軸	42	43.4	44.5	42.1
		0.0317	0.0226	0.0278
	43	0.879	0.915	0.924
		0.885	0.919	0.925
44	1.23	1.34	1.31	
	1.25	1.36	1.32	
		1.88	2.07	1.97

注: ①工認モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
 ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

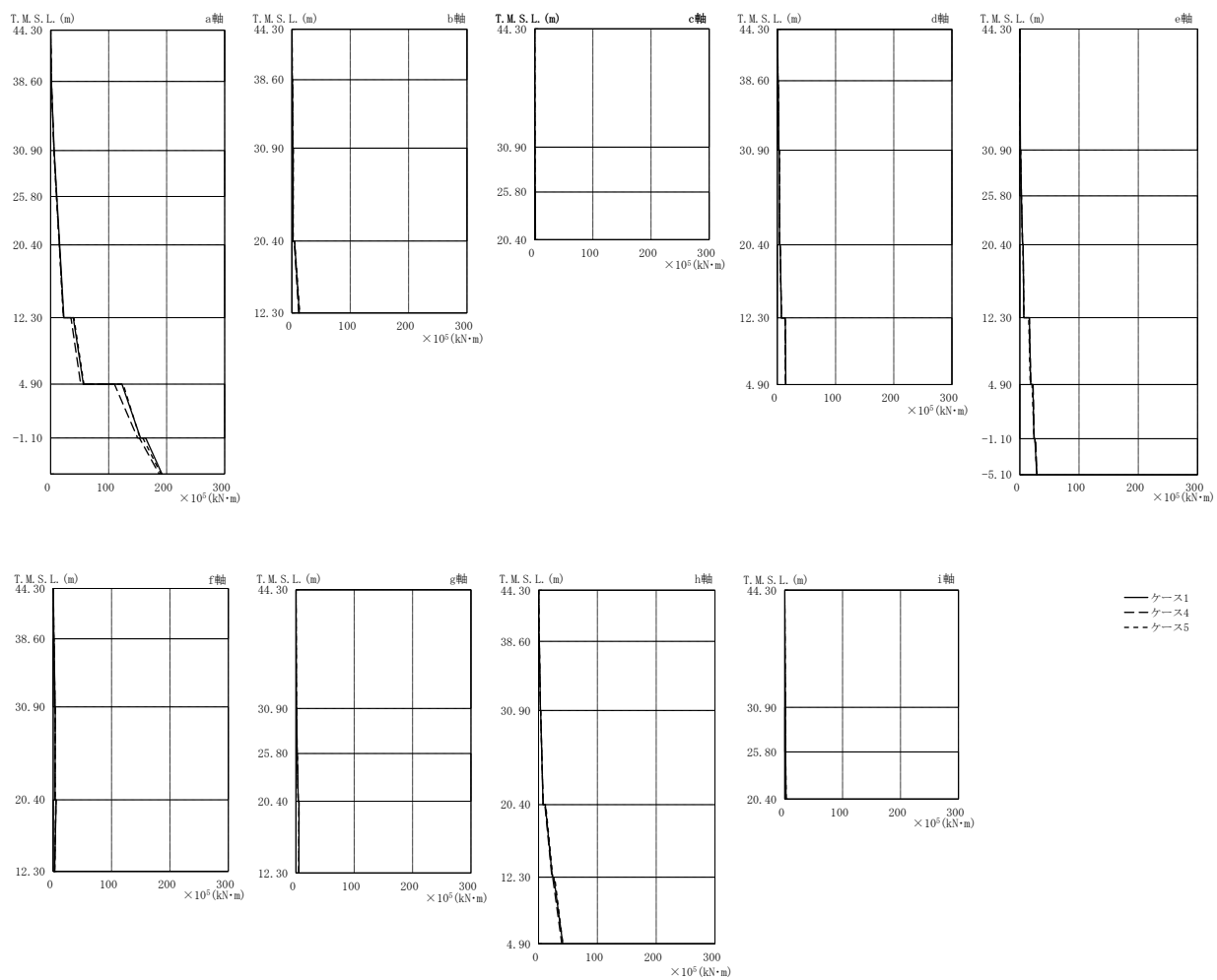


図 2-231 最大応答曲げモーメント (Ss-6, EW 方向)

表 2-211 最大応答曲げモーメント (Ss-6, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	0.233	0.204	0.218
		1.44	1.26	1.35
	2	1.44	1.27	1.35
		6.14	5.71	5.69
	3	6.14	5.71	5.69
		10.7	10.2	10.1
	4	10.7	10.2	10.1
		15.7	15.0	14.9
5	15.7	15.0	14.9	
	22.9	22.1	22.2	
6	39.0	35.1	40.3	
	56.4	51.9	57.4	
7	123	110	125	
	155	150	154	
8	164	153	159	
	192	187	190	
b 軸	10	0.468	0.468	0.427
		0.608	0.596	0.698
	11	1.23	1.26	1.35
		1.43	1.49	1.67
12	2.24	2.25	2.49	
	2.17	2.17	2.19	
13	4.72	4.05	4.82	
	12.9	11.7	13.6	
c 軸	14	0.141	0.133	0.146
		0.519	0.471	0.482
	15	0.519	0.471	0.482
0.675		0.649	0.644	
16	1.13	1.03	1.05	
	1.36	1.23	1.36	
d 軸	17	0.418	0.470	0.478
		1.12	1.15	1.10
	18	1.61	1.72	1.70
		2.51	2.62	2.42
	19	3.29	3.51	3.45
		3.70	3.78	3.74
20	4.92	4.78	5.05	
	6.97	7.07	6.70	
21	13.7	13.0	14.0	
	14.5	14.0	14.2	
e 軸	22	0.251	0.248	0.264
		0.986	0.870	0.893
	23	1.32	1.35	1.25
		2.64	2.64	2.62
	24	2.71	2.72	2.70
		4.76	4.61	4.69
	25	5.65	5.51	5.57
		6.80	6.90	6.76
26	16.1	16.1	15.1	
	18.3	18.7	17.7	
27	22.1	22.5	20.6	
	23.9	24.4	24.1	
28	25.5	26.7	25.5	
	28.7	29.1	28.7	
f 軸	29	0.441	0.398	0.447
		1.25	1.20	1.19
	30	1.62	1.56	1.58
		3.23	3.09	3.02
	31	3.72	3.70	3.53
3.25		3.29	3.23	
32	5.16	4.51	5.01	
	2.55	2.63	2.53	
g 軸	33	0.331	0.349	0.357
		1.04	0.929	0.987
	34	1.38	1.43	1.39
		2.24	2.21	2.21
	35	2.35	2.29	2.33
4.06		3.99	3.96	
36	5.39	5.24	5.40	
	5.19	5.02	5.25	
h 軸	37	0.333	0.279	0.317
		0.951	0.954	0.909
	38	1.30	1.18	1.30
		3.17	3.12	3.12
	39	3.55	3.46	3.54
		7.70	7.89	7.67
40	11.5	10.7	12.2	
	23.5	22.8	24.2	
41	26.0	24.0	27.4	
	41.1	39.4	41.3	
i 軸	42	0.0350	0.0207	0.0381
		1.11	0.972	1.05
	43	1.12	0.974	1.06
		1.54	1.36	1.50
44	1.55	1.36	1.58	
	2.34	1.96	2.45	

注: ①工認モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
 ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

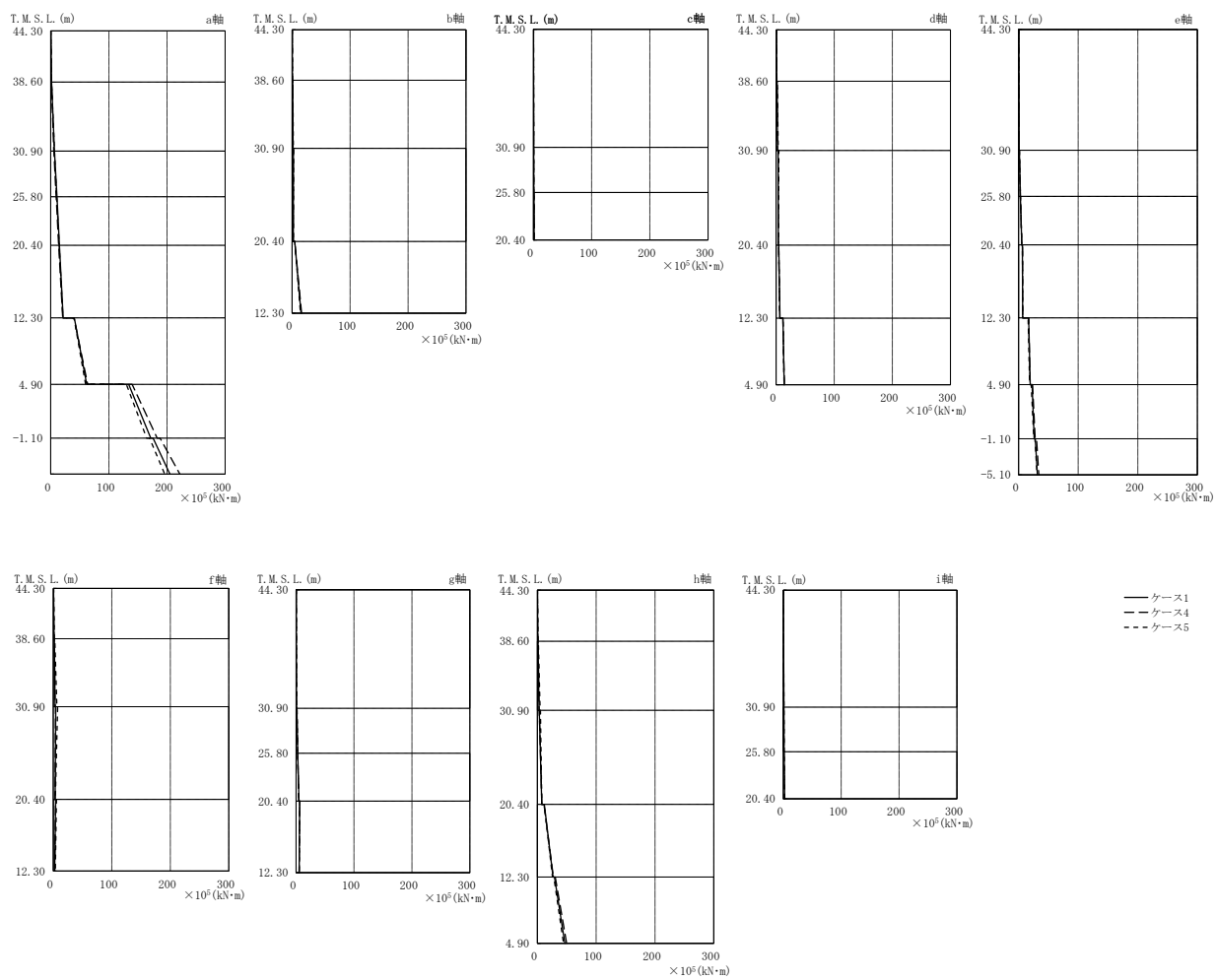


図 2-232 最大応答曲げモーメント (Ss-7, EW 方向)

表 2-212 最大応答曲げモーメント (Ss-7, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	0.250 1.55	0.198 1.22	0.252 1.56
	2	1.55 6.47	1.23 5.37	1.56 6.42
	3	6.48 10.7	5.38 9.36	6.41 10.3
	4	10.7 15.0	9.37 13.7	10.3 14.5
	5	15.0 21.4	13.7 20.6	14.5 21.1
	6	40.7 61.8	40.1 63.6	40.0 60.0
	7	134 172	140 183	130 165
	8	176 205	188 222	170 196
b 軸	10	0.440 0.624	0.387 0.587	0.464 0.764
	11	1.26 1.67	1.21 1.54	1.32 2.19
	12	2.34 2.18	2.19 2.17	2.76 2.17
	13	4.60 15.4	4.67 16.4	4.58 14.6
c 軸	14	0.148 0.520	0.159 0.405	0.159 0.520
	15	0.520 0.710	0.405 0.577	0.520 0.702
	16	1.04 1.32	1.06 1.31	0.958 1.29
d 軸	17	0.543 1.04	0.478 1.04	0.578 1.36
	18	1.78 2.52	1.69 2.45	2.05 3.54
	19	3.49 3.81	3.36 3.77	4.64 3.80
	20	4.51 6.63	4.16 6.51	4.57 6.32
	21	11.8 13.8	11.5 14.3	11.8 13.6
e 軸	22	0.353 0.881	0.320 0.728	0.324 0.908
	23	1.35 2.95	1.26 2.93	1.36 3.05
	24	3.02 5.31	3.02 5.41	3.12 5.32
	25	6.33 6.85	6.60 6.93	6.36 6.77
	26	16.9 19.5	16.8 19.5	16.0 18.5
	27	22.7 26.1	23.4 27.8	21.2 25.5
	28	28.0 31.5	30.0 34.0	27.4 30.9
	f 軸	29	0.583 1.24	0.421 1.25
30		1.96 3.31	1.68 3.15	2.70 6.19
31		4.35 3.23	3.90 3.25	7.55 3.68
32		4.22 2.50	4.15 2.51	5.39 3.63
33		0.395 0.854	0.395 0.734	0.367 1.17
g 軸	34	1.43 2.79	1.30 2.60	1.63 2.80
	35	2.91 5.01	2.71 4.67	2.92 4.69
	36	6.27 5.33	6.28 5.36	6.30 5.30
	37	0.247 0.804	0.202 0.860	0.307 1.40
h 軸	38	1.10 2.88	1.09 2.99	1.74 4.66
	39	3.19 7.63	3.22 7.71	5.28 7.61
	40	11.9 26.8	11.4 27.2	11.7 25.7
	41	29.2 46.9	30.5 49.9	28.1 44.6
	i 軸	42	0.0455 1.04	0.0427 0.806
43		1.04 1.42	0.810 1.14	1.08 1.45
44		1.43 2.24	1.16 1.91	1.45 2.25

注: ①工認モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

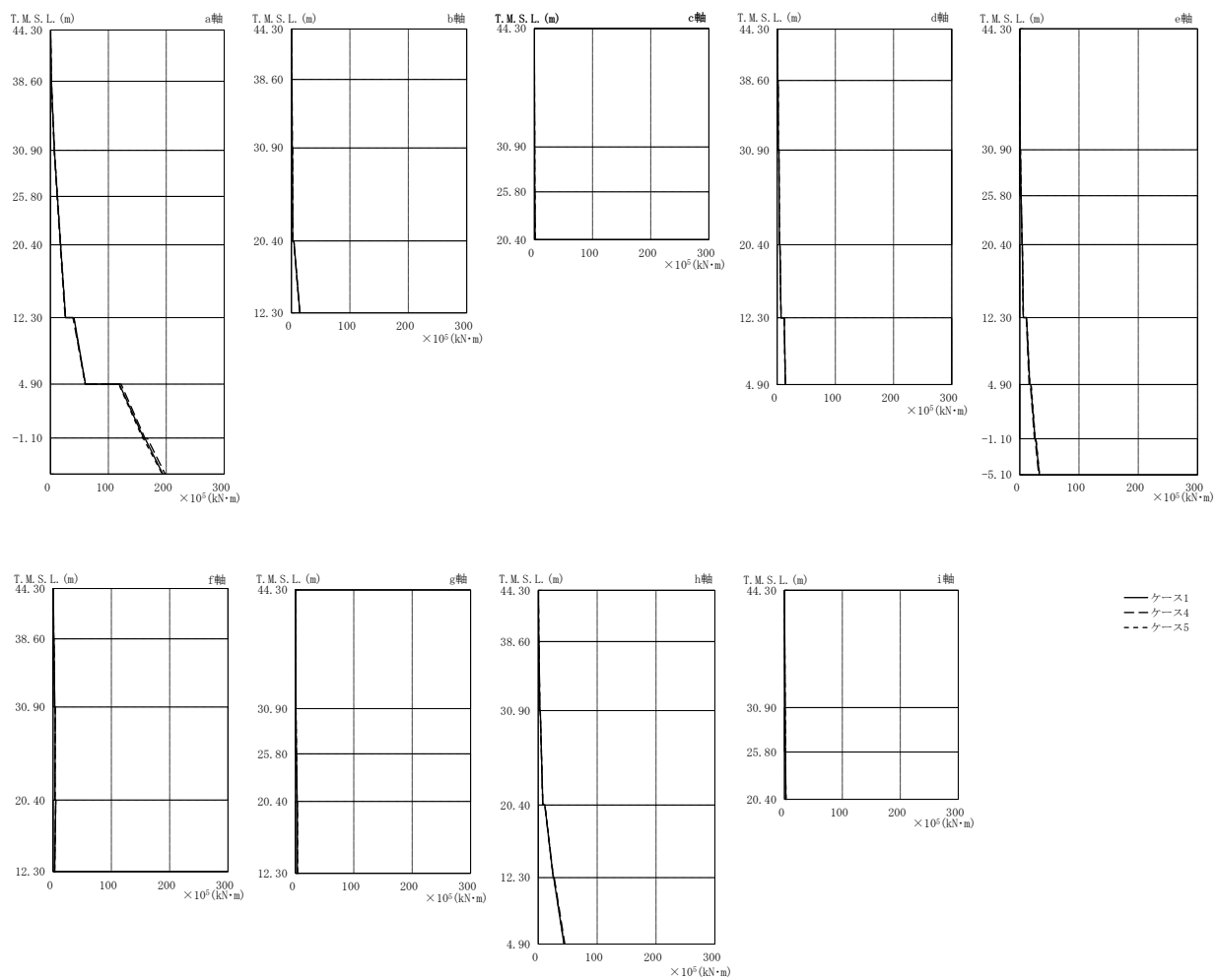


図 2-233 最大応答曲げモーメント (Ss-8, EW 方向)

表 2-213 最大応答曲げモーメント (Ss-8, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	0.264 1.63	0.230 1.42	0.270 1.67
	2	1.64 6.92	1.43 6.39	1.67 7.02
	3	6.93 12.0	6.39 11.4	7.03 12.1
	4	12.0 17.6	11.4 16.9	12.1 17.7
	5	17.6 26.1	16.9 25.4	17.7 26.2
	6	40.7 60.6	38.9 60.3	40.2 59.5
	7	119 161	122 163	118 159
	8	163 194	167 198	160 193
b 軸	10	0.426 0.483	0.410 0.623	0.384 0.527
	11	0.905 1.20	1.01 1.66	0.935 1.34
	12	1.58 2.14	2.01 2.18	1.85 2.14
	13	4.30 14.6	4.01 14.3	4.27 14.2
c 軸	14	0.0675 0.520	0.0912 0.504	0.0711 0.530
	15	0.520 0.740	0.504 0.708	0.530 0.730
	16	0.900 1.33	0.913 1.33	0.933 1.33
d 軸	17	0.665 0.797	0.593 0.747	0.635 0.822
	18	1.66 1.92	1.61 1.75	1.54 1.93
	19	3.07 3.70	3.03 3.73	2.90 3.72
	20	4.68 6.54	4.67 6.79	4.72 6.58
	21	12.1 14.0	12.3 14.0	11.9 13.9
e 軸	22	0.0966 0.911	0.129 0.837	0.120 0.955
	23	1.05 2.22	1.14 2.27	1.08 2.23
	24	2.25 3.98	2.30 3.76	2.25 4.07
	25	4.29 6.10	4.10 5.88	4.33 6.19
	26	11.5 16.8	11.0 15.8	11.8 17.1
	27	18.5 25.8	18.0 24.7	19.3 26.2
	28	26.9 33.1	25.8 32.0	27.5 33.5
	f 軸	29	0.528 1.06	0.475 1.13
30		1.54 2.81	1.60 2.84	1.45 2.85
31		3.72 3.28	3.74 3.28	3.58 3.28
32		4.58 2.58	4.47 2.59	4.69 2.70
33		0.128 0.951	0.100 0.843	0.134 1.00
g 軸	34	0.937 1.70	0.868 1.58	0.975 1.73
	35	1.73 2.86	1.60 2.77	1.75 2.90
	36	3.27 3.33	3.12 3.27	3.32 3.52
	37	0.362 0.849	0.339 0.775	0.359 0.867
h 軸	38	1.28 2.60	1.14 2.66	1.30 2.64
	39	3.56 7.80	3.36 7.69	3.56 7.78
	40	11.1 25.4	11.0 25.6	11.3 25.8
	41	26.2 43.7	27.1 45.2	26.6 43.9
	42	0.0462 1.19	0.0299 1.06	0.0620 1.27
i 軸	43	1.20 1.65	1.07 1.56	1.30 1.78
	44	1.67 2.49	1.58 2.49	1.80 2.51

注: ①工認モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
 ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

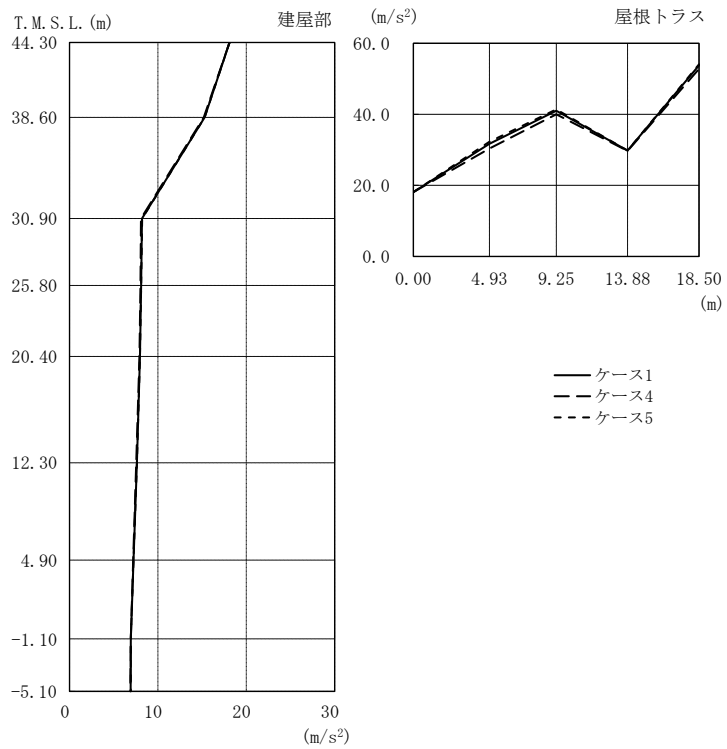


図 2-234 最大応答加速度 (Ss-1, 鉛直方向)

表 2-214 最大応答加速度 (Ss-1, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
建屋部	1	18.1	18.1	18.1
	2	15.3	15.2	15.3
	3	8.21	8.10	8.22
	4	8.11	8.03	8.12
	5	7.97	7.92	7.97
	6	7.63	7.55	7.63
	7	7.25	7.22	7.25
	8	6.94	6.95	6.94
	9	6.93	6.89	6.95
屋根トラス	1	18.1	18.1	18.1
	11	31.7	30.4	32.3
	12	41.0	40.0	41.4
	13	29.8	29.7	29.8
	14	53.8	52.8	54.1

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル



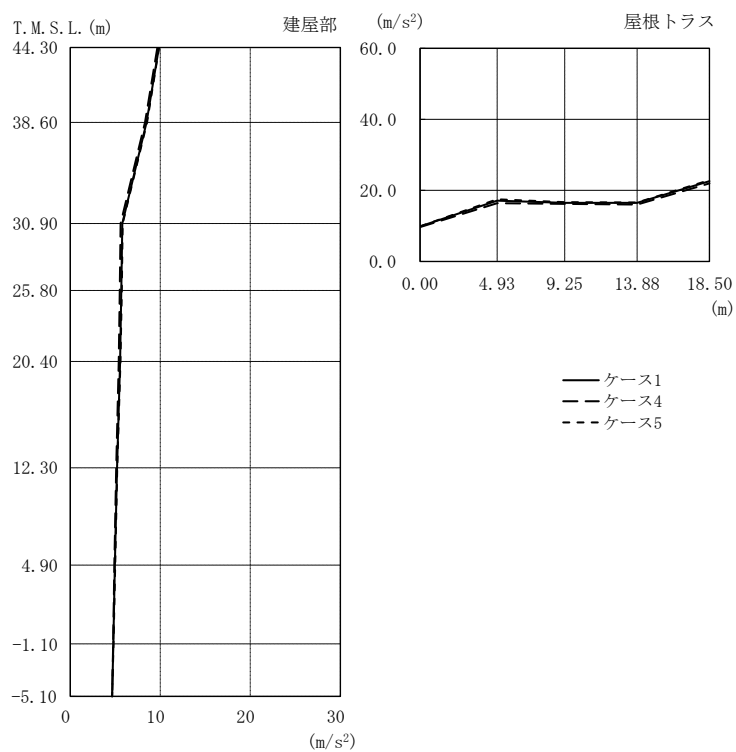


図 2-235 最大応答加速度 (Ss-2, 鉛直方向)

表 2-215 最大応答加速度 (Ss-2, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
建屋部	1	9.84	9.68	9.87
	2	8.48	8.30	8.53
	3	5.78	5.60	5.83
	4	5.68	5.51	5.72
	5	5.54	5.39	5.57
	6	5.20	5.10	5.22
	7	4.96	4.90	4.99
	8	4.78	4.76	4.80
	9	4.66	4.65	4.66
屋根トラス	1	9.84	9.68	9.87
	11	17.1	16.4	17.5
	12	16.5	16.2	16.7
	14	22.6	22.0	22.9

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

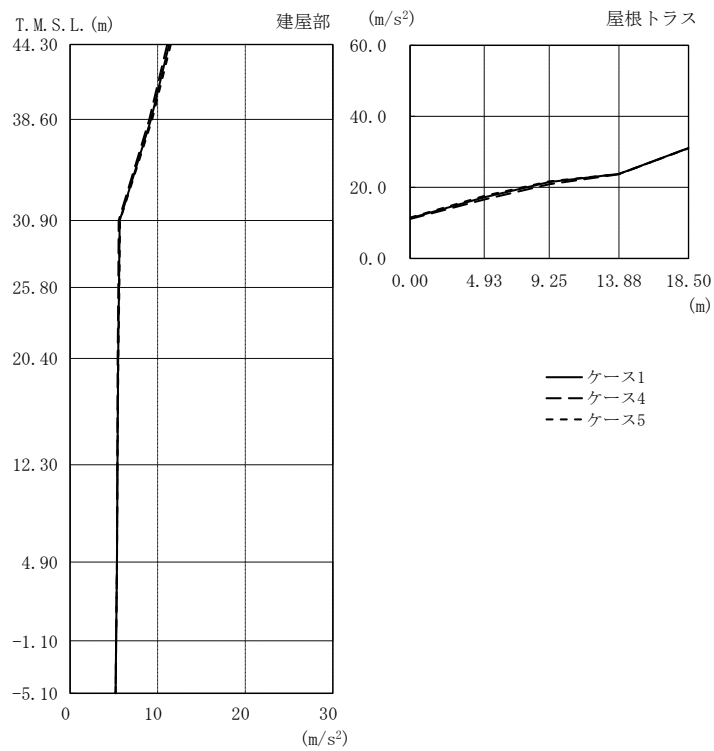


図 2-236 最大応答加速度 (Ss-3, 鉛直方向)

表 2-216 最大応答加速度 (Ss-3, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
建屋部	1	11.3	11.1	11.5
	2	9.23	9.05	9.38
	3	5.66	5.54	5.71
	4	5.59	5.50	5.62
	5	5.49	5.44	5.51
	6	5.41	5.39	5.41
	7	5.36	5.35	5.35
	8	5.25	5.25	5.25
	9	5.20	5.20	5.19
屋根トラス	1	11.3	11.1	11.5
	11	17.2	16.6	17.6
	12	21.5	20.9	21.7
	13	23.8	23.7	23.8
	14	31.1	31.1	31.0

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

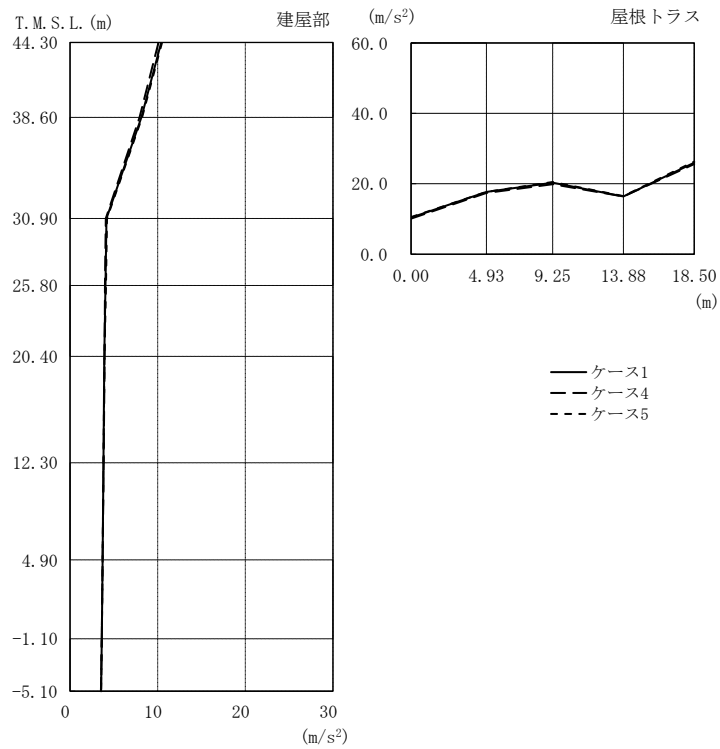


図 2-237 最大応答加速度 (Ss-4, 鉛直方向)

表 2-217 最大応答加速度 (Ss-4, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
建屋部	1	10.4	10.1	10.5
	2	8.15	7.94	8.22
	3	4.17	4.09	4.23
	4	4.05	3.99	4.10
	5	3.91	3.95	3.94
	6	3.82	3.84	3.82
	7	3.72	3.72	3.73
	8	3.62	3.62	3.62
	9	3.55	3.54	3.56
屋根トラス	1	10.4	10.1	10.5
	11	17.7	17.4	17.7
	12	20.3	19.9	20.5
	13	16.4	16.4	16.5
	14	26.0	25.6	26.3

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

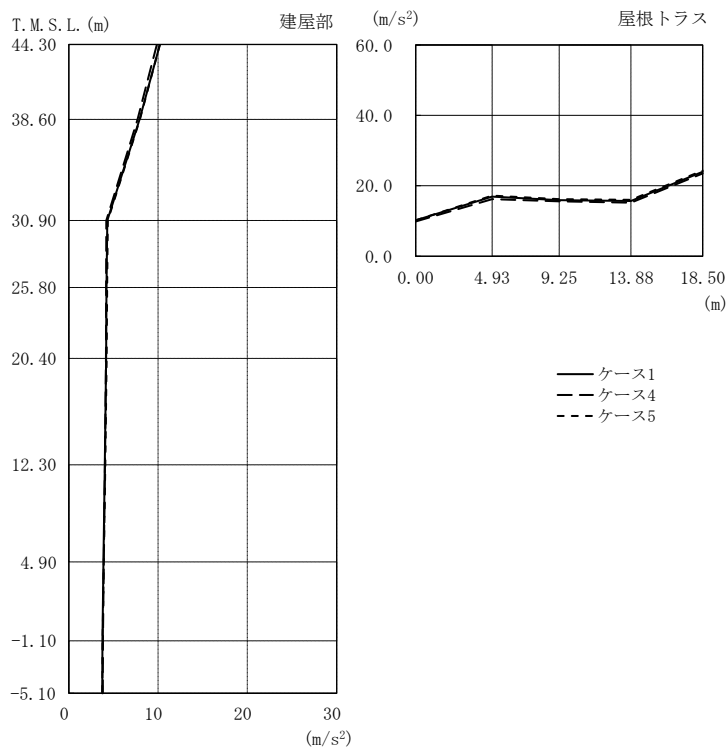


図 2-238 最大応答加速度 (Ss-5, 鉛直方向)

表 2-218 最大応答加速度 (Ss-5, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
建屋部	1	10.2	9.87	10.2
	2	7.93	7.71	7.96
	3	4.32	4.20	4.37
	4	4.23	4.19	4.29
	5	4.18	4.17	4.25
	6	4.04	4.05	4.09
	7	3.89	3.92	3.92
	8	3.77	3.82	3.78
	9	3.76	3.80	3.75
屋根トラス	1	10.2	9.87	10.2
	11	16.9	16.2	17.2
	12	15.9	15.6	16.2
	13	15.7	15.2	16.0
	14	24.0	23.5	24.3

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

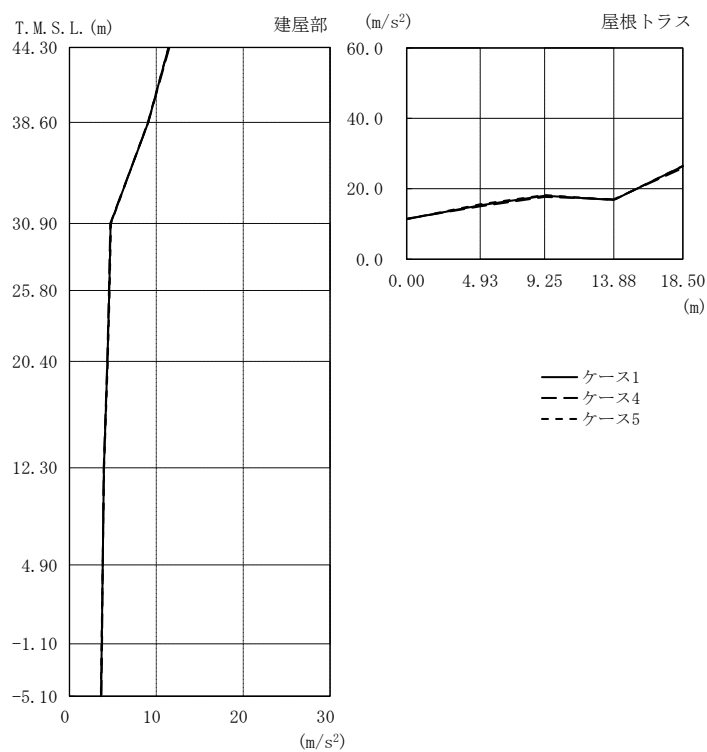


図 2-239 最大応答加速度 (Ss-6, 鉛直方向)

表 2-219 最大応答加速度 (Ss-6, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
建屋部	1	11.4	11.5	11.4
	2	9.07	9.07	9.02
	3	4.74	4.69	4.78
	4	4.58	4.54	4.61
	5	4.37	4.35	4.40
	6	3.96	3.94	3.98
	7	3.83	3.82	3.82
	8	3.71	3.74	3.69
	9	3.63	3.67	3.61
屋根トラス	1	11.4	11.5	11.4
	11	15.3	15.0	15.6
	12	18.0	17.7	18.2
	13	16.8	17.0	16.8
	14	26.4	25.9	26.5

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

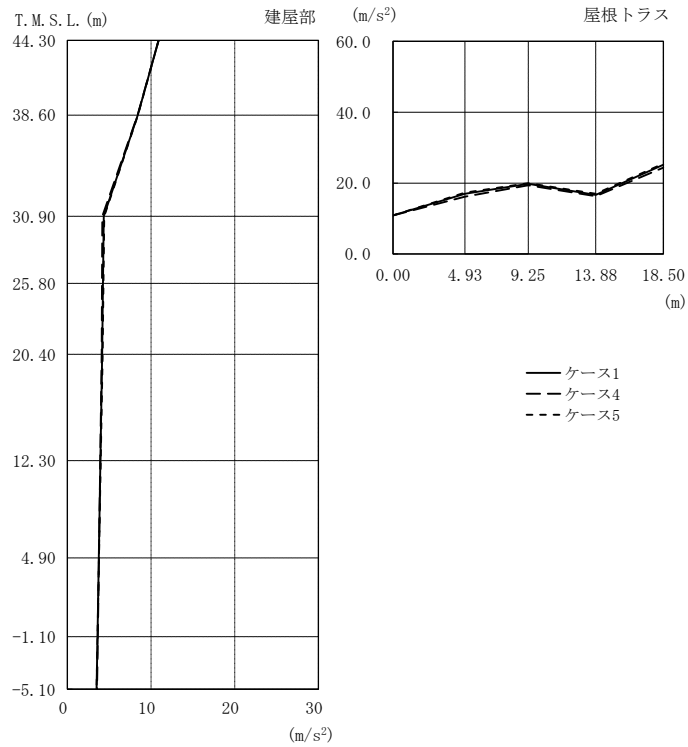


図 2-240 最大応答加速度 (Ss-7, 鉛直方向)

表 2-220 最大応答加速度 (Ss-7, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
建屋部	1	10.9	10.9	10.9
	2	8.42	8.40	8.43
	3	4.36	4.18	4.41
	4	4.26	4.15	4.31
	5	4.17	4.10	4.23
	6	3.96	3.94	4.00
	7	3.77	3.78	3.79
	8	3.61	3.65	3.61
	9	3.50	3.55	3.49
屋根トラス	1	10.9	10.9	10.9
	11	17.0	16.2	17.3
	12	19.8	19.4	20.0
	13	16.7	16.3	17.0
	14	25.2	24.4	25.5

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

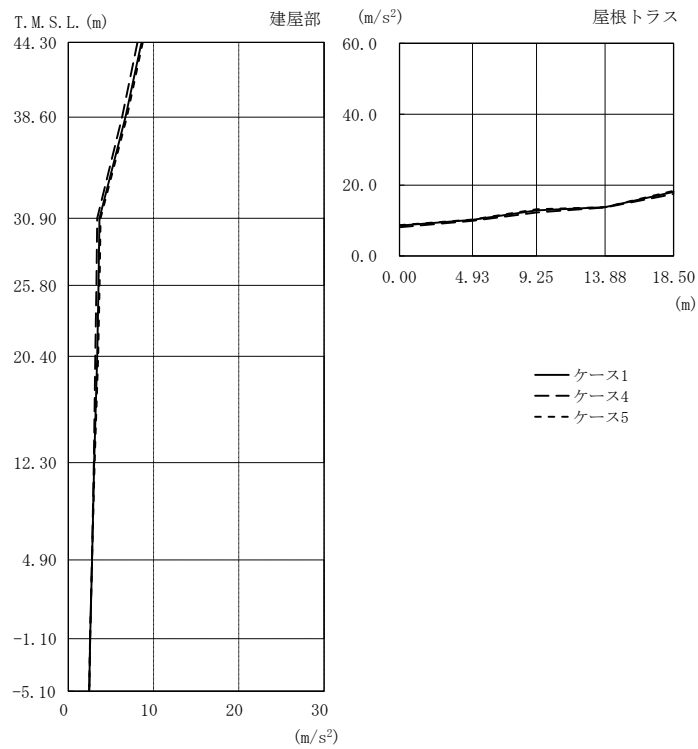


図 2-241 最大応答加速度 (Ss-8, 鉛直方向)

表 2-221 最大応答加速度 (Ss-8, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
建屋部	1	8.58	8.12	8.73
	2	6.71	6.31	6.87
	3	3.65	3.40	3.79
	4	3.54	3.30	3.67
	5	3.39	3.17	3.50
	6	3.04	2.99	3.10
	7	2.80	2.78	2.80
	8	2.56	2.56	2.55
	9	2.46	2.47	2.46
屋根トラス	1	8.58	8.12	8.73
	11	10.2	9.93	10.3
	12	12.9	12.3	13.2
	13	13.8	13.7	13.8
	14	18.1	17.5	18.4

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

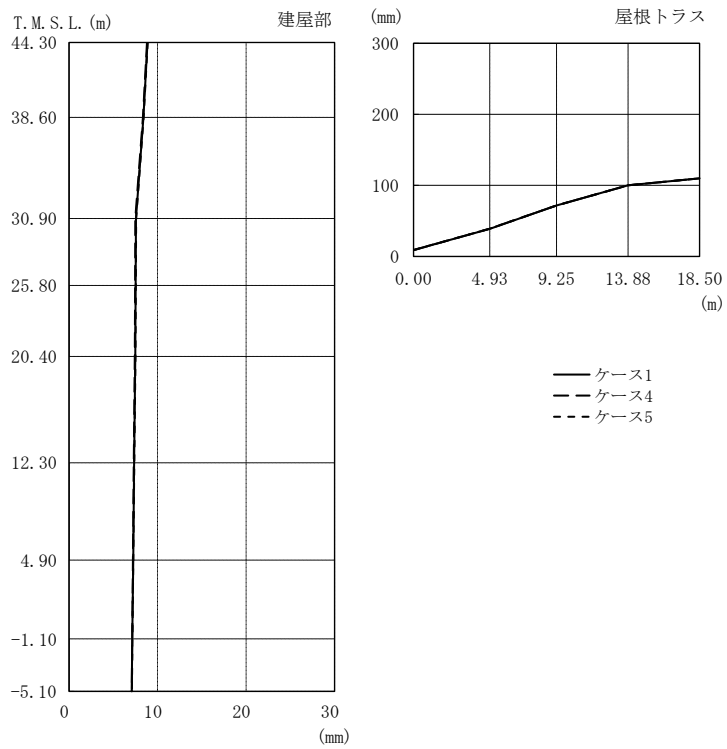


図 2-242 最大応答変位 (Ss-1, 鉛直方向)

表 2-222 最大応答変位 (Ss-1, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
建屋部	1	8.86	8.81	8.88
	2	8.40	8.34	8.43
	3	7.56	7.49	7.59
	4	7.52	7.46	7.55
	5	7.48	7.42	7.50
	6	7.36	7.32	7.38
	7	7.25	7.22	7.26
	8	7.15	7.14	7.16
	9	7.09	7.08	7.10
屋根トラス	1	8.86	8.81	8.88
	11	38.7	38.9	39.0
	12	71.8	71.8	71.8
	13	100	100	100
	14	110	110	110

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル



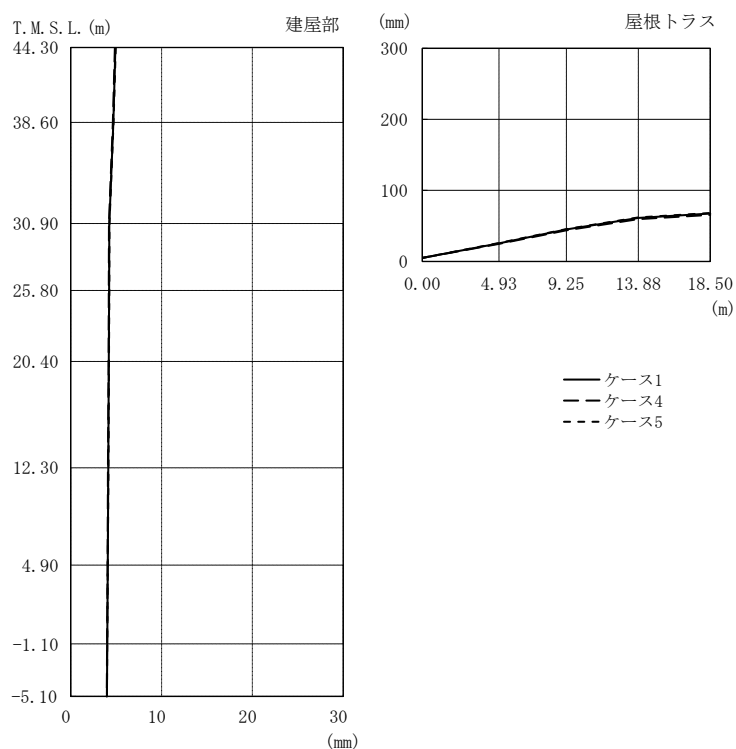


図 2-243 最大応答変位 (Ss-2, 鉛直方向)

表 2-223 最大応答変位 (Ss-2, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
建屋部	1	4.93	4.86	4.96
	2	4.69	4.64	4.72
	3	4.25	4.21	4.27
	4	4.23	4.19	4.25
	5	4.20	4.17	4.22
	6	4.14	4.11	4.15
	7	4.08	4.06	4.08
	8	4.02	4.01	4.02
	9	3.98	3.97	3.98
屋根トラス	1	4.93	4.86	4.96
	11	25.5	24.8	25.8
	12	45.0	43.7	45.5
	13	61.1	59.5	61.9
	14	67.3	65.4	68.1

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

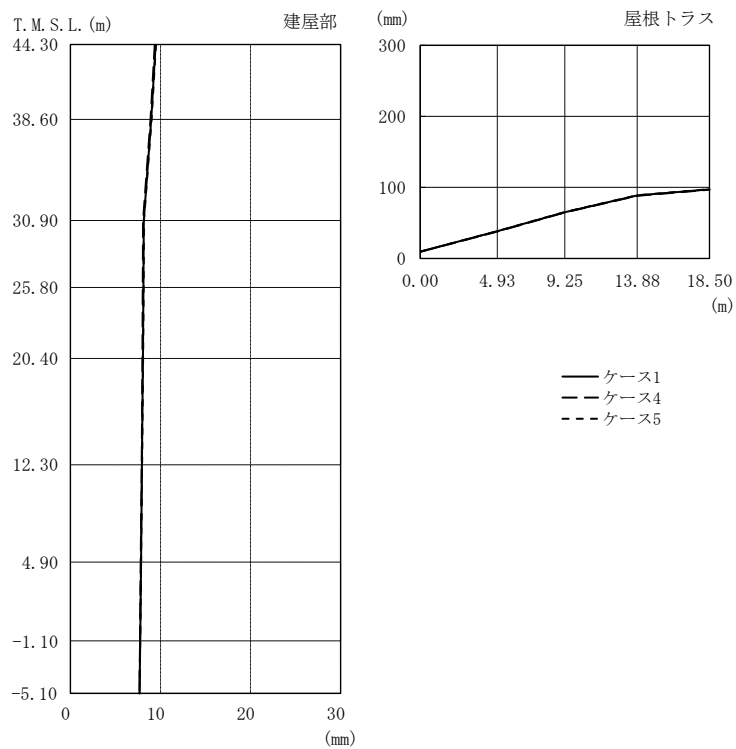


図 2-244 最大応答変位 (Ss-3, 鉛直方向)

表 2-224 最大応答変位 (Ss-3, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
建屋部	1	9.46	9.37	9.49
	2	8.98	8.90	9.01
	3	8.14	8.07	8.16
	4	8.10	8.04	8.12
	5	8.05	8.00	8.07
	6	7.94	7.91	7.96
	7	7.84	7.81	7.85
	8	7.74	7.73	7.74
	9	7.67	7.67	7.67
屋根トラス	1	9.46	9.37	9.49
	11	38.2	37.9	38.4
	12	65.1	64.7	65.3
	13	88.6	88.1	88.9
	14	97.3	96.7	97.5

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

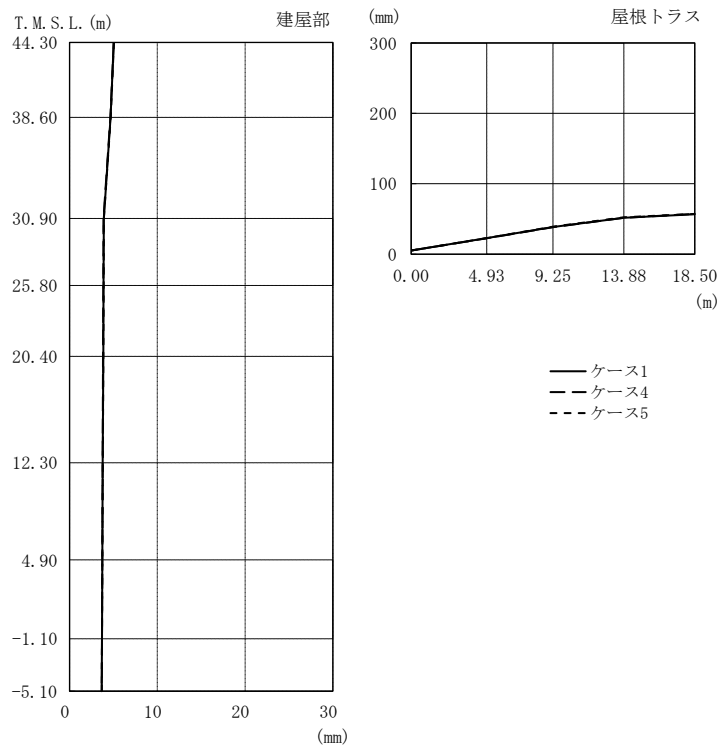


図 2-245 最大応答変位 (Ss-4, 鉛直方向)

表 2-225 最大応答変位 (Ss-4, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
建屋部	1	5.04	5.03	5.06
	2	4.68	4.66	4.69
	3	3.90	3.87	3.91
	4	3.87	3.85	3.88
	5	3.84	3.82	3.85
	6	3.78	3.77	3.79
	7	3.73	3.73	3.74
	8	3.69	3.69	3.69
	9	3.66	3.67	3.66
屋根トラス	1	5.04	5.03	5.06
	11	22.7	22.6	22.8
	12	38.6	38.4	39.1
	13	51.7	51.7	52.4
	14	56.7	57.1	57.1

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

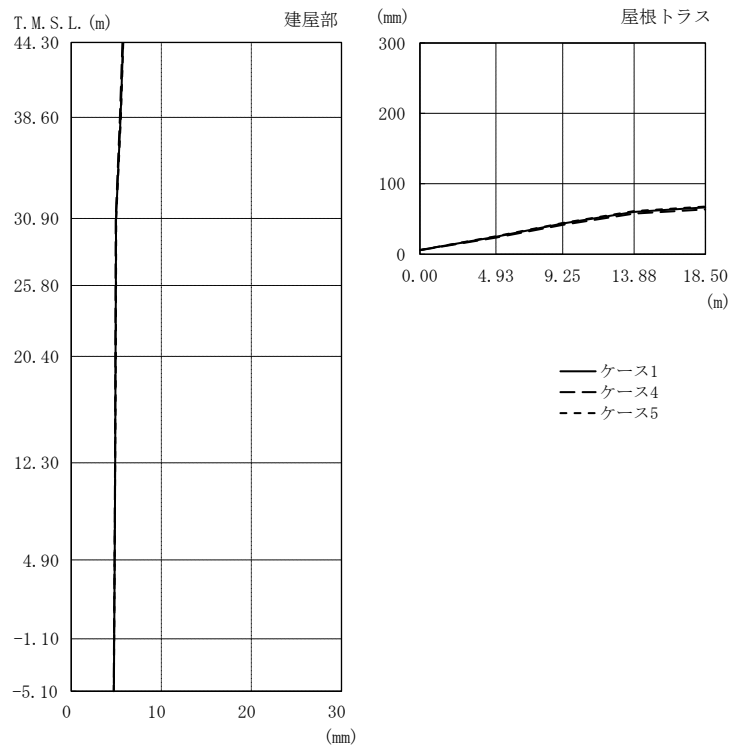


図 2-246 最大応答変位 (Ss-5, 鉛直方向)

表 2-226 最大応答変位 (Ss-5, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
建屋部	1	5.76	5.68	5.78
	2	5.48	5.41	5.51
	3	4.98	4.94	5.00
	4	4.96	4.93	4.98
	5	4.93	4.91	4.95
	6	4.88	4.86	4.89
	7	4.82	4.80	4.83
	8	4.77	4.76	4.77
	9	4.73	4.72	4.73
屋根トラス	1	5.76	5.68	5.78
	11	24.8	23.6	25.3
	12	43.5	41.7	44.3
	13	60.1	57.7	61.3
	14	66.4	63.7	67.7

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

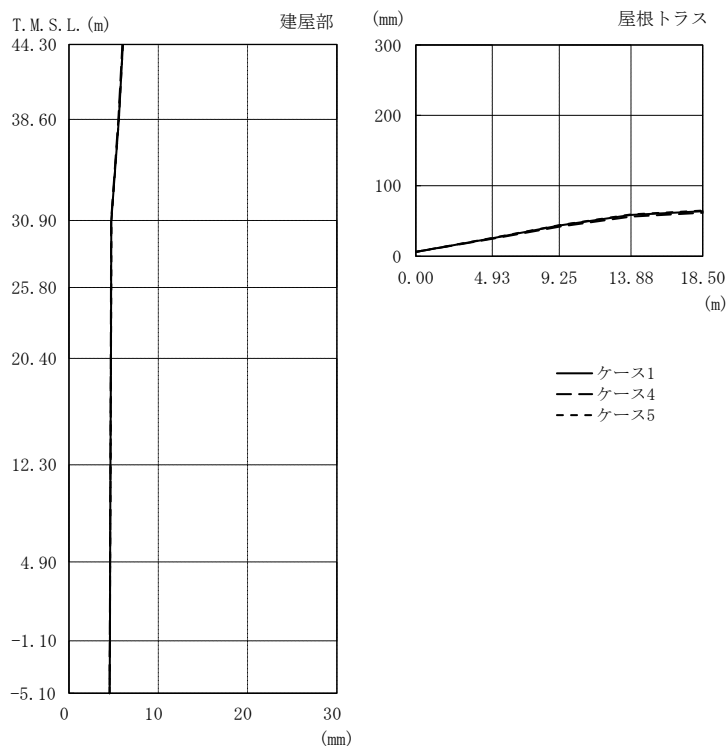


図 2-247 最大応答変位 (Ss-6, 鉛直方向)

表 2-227 最大応答変位 (Ss-6, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
建屋部	1	6.03	5.98	6.03
	2	5.58	5.53	5.59
	3	4.74	4.72	4.75
	4	4.72	4.70	4.73
	5	4.70	4.68	4.71
	6	4.65	4.64	4.66
	7	4.61	4.61	4.61
	8	4.58	4.57	4.58
	9	4.55	4.55	4.55
屋根トラス	1	6.03	5.98	6.03
	11	25.5	24.6	25.9
	12	43.5	41.9	44.1
	13	58.5	56.2	59.4
	14	63.8	61.6	64.9

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

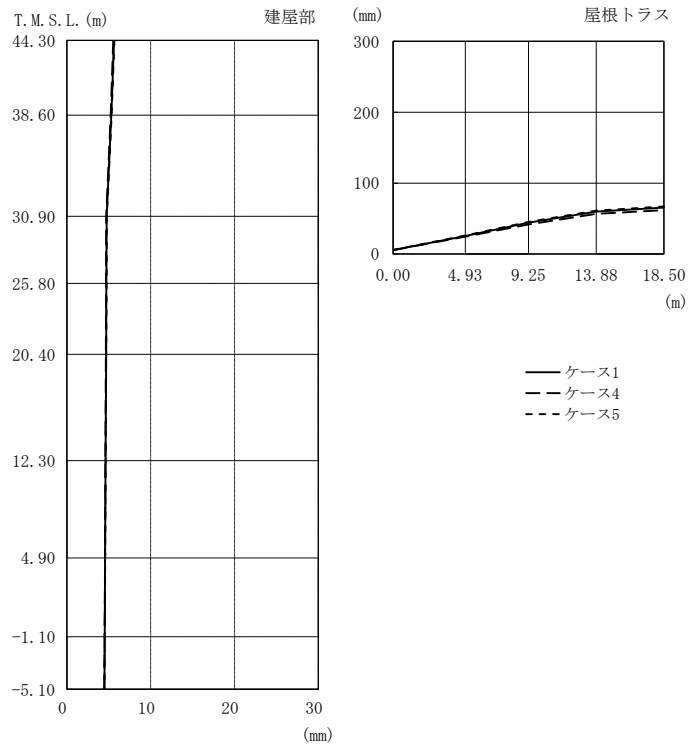


図 2-248 最大応答変位 (Ss-7, 鉛直方向)

表 2-228 最大応答変位 (Ss-7, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
建屋部	1	5.62	5.53	5.66
	2	5.30	5.23	5.34
	3	4.74	4.70	4.76
	4	4.72	4.68	4.74
	5	4.69	4.65	4.70
	6	4.62	4.60	4.63
	7	4.56	4.55	4.57
	8	4.51	4.50	4.52
	9	4.48	4.47	4.48
屋根トラス	1	5.62	5.53	5.66
	11	25.5	24.5	26.1
	12	44.3	41.8	45.3
	13	59.8	56.6	61.2
	14	65.5	62.0	67.0

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

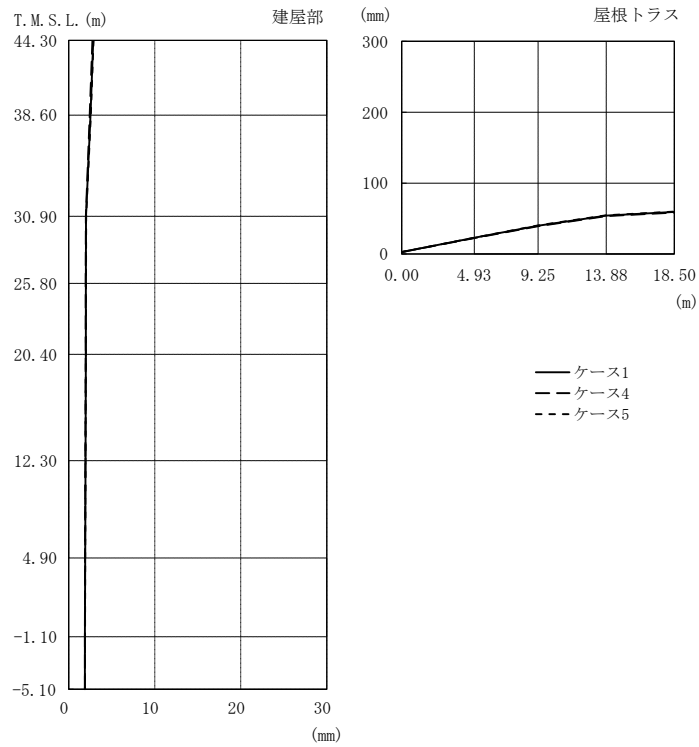


図 2-249 最大応答変位 (Ss-8, 鉛直方向)

表 2-229 最大応答変位 (Ss-8, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
建屋部	1	2.85	2.76	2.89
	2	2.53	2.45	2.57
	3	2.01	1.99	2.03
	4	2.00	1.98	2.02
	5	1.99	1.97	2.00
	6	1.95	1.94	1.96
	7	1.92	1.91	1.93
	8	1.89	1.89	1.90
	9	1.88	1.88	1.88
屋根トラス	1	2.85	2.76	2.89
	11	22.9	22.4	23.0
	12	40.0	39.3	40.3
	13	54.3	53.5	54.7
	14	59.4	58.6	59.8

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

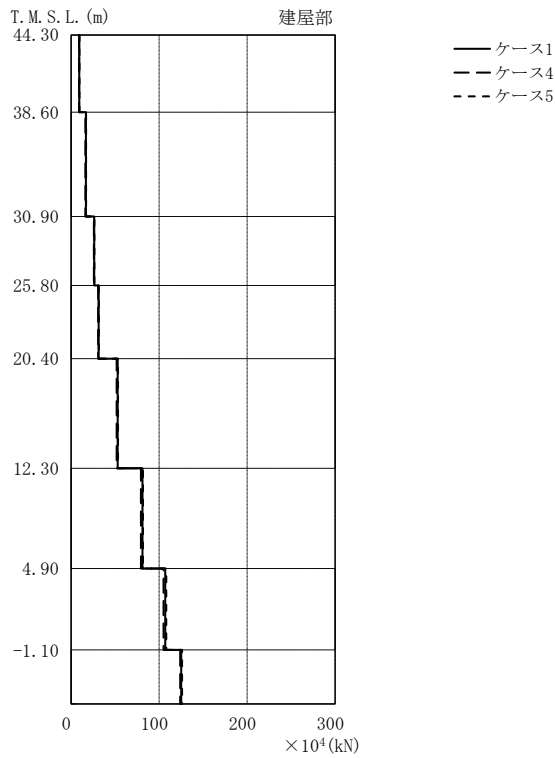


図 2-250 最大応答軸力 (Ss-1, 鉛直方向)

表 2-230 最大応答軸力 (Ss-1, 鉛直方向)

部位	部材番号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
建屋部	1	9.33	9.10	9.39
	2	16.8	16.2	17.0
	3	26.3	25.9	26.5
	4	31.2	30.6	31.4
	5	52.9	51.8	53.2
	6	81.1	79.4	81.6
	7	107	105	108
	8	125	124	126

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル



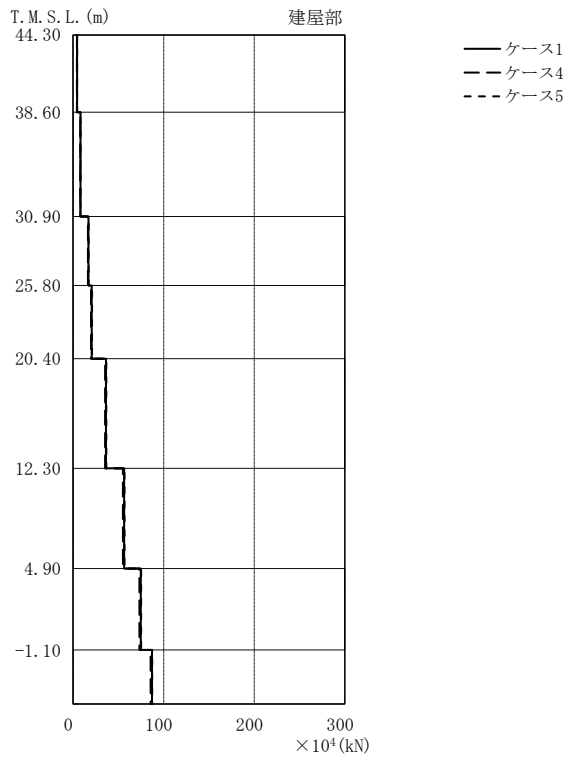


図 2-251 最大応答軸力 (Ss-2, 鉛直方向)

表 2-231 最大応答軸力 (Ss-2, 鉛直方向)

部位	部材番号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
建屋部	1	4.47	4.31	4.52
	2	8.18	8.02	8.22
	3	17.0	16.5	17.2
	4	20.6	19.9	20.9
	5	36.3	35.4	36.6
	6	56.3	55.0	56.7
	7	74.7	73.3	75.1
	8	87.1	85.7	87.4

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

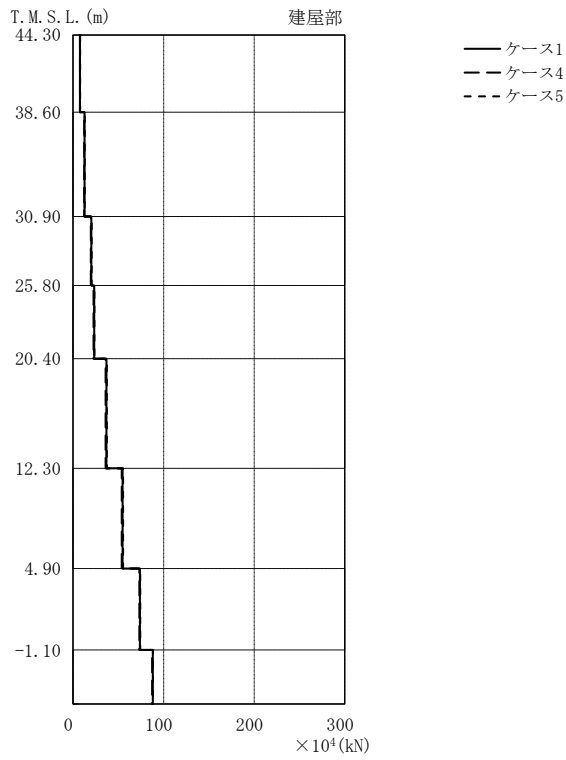


図 2-252 最大応答軸力 (Ss-3, 鉛直方向)

表 2-232 最大応答軸力 (Ss-3, 鉛直方向)

部位	部材番号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
建屋部	1	7.69	7.55	7.75
	2	12.7	12.3	12.8
	3	20.2	19.7	20.5
	4	23.3	22.7	23.6
	5	36.8	35.9	37.2
	6	54.7	53.7	55.2
	7	73.9	73.2	74.1
	8	88.0	87.3	88.2

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

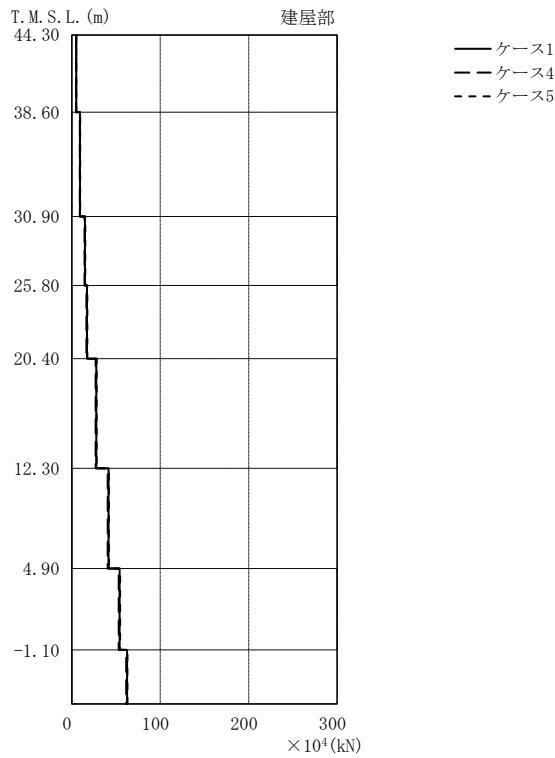


図 2-253 最大応答軸力 (Ss-4, 鉛直方向)

表 2-233 最大応答軸力 (Ss-4, 鉛直方向)

部位	部材番号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
建屋部	1	4.94	4.88	4.94
	2	9.34	9.12	9.37
	3	14.9	14.4	15.2
	4	17.2	16.6	17.5
	5	27.6	26.9	28.0
	6	41.5	40.6	41.9
	7	54.0	53.1	54.5
	8	62.4	61.5	62.9

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

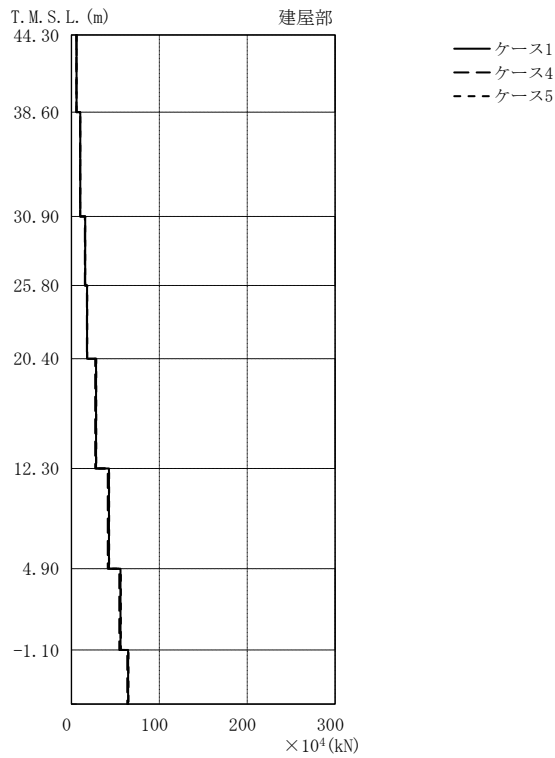


図 2-254 最大応答軸力 (Ss-5, 鉛直方向)

表 2-234 最大応答軸力 (Ss-5, 鉛直方向)

部位	部材番号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
建屋部	1	5.78	5.64	5.80
	2	10.0	9.79	10.1
	3	15.6	15.3	15.7
	4	17.8	17.5	17.9
	5	28.0	27.0	28.2
	6	42.6	41.3	42.9
	7	55.8	54.4	56.1
	8	64.5	63.4	64.8

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

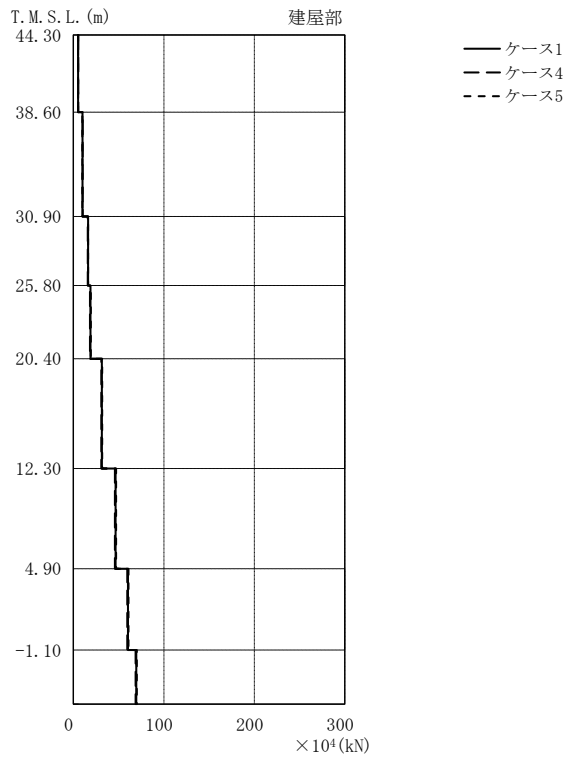


図 2-255 最大応答軸力 (Ss-6, 鉛直方向)

表 2-235 最大応答軸力 (Ss-6, 鉛直方向)

部位	部材番号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
建屋部	1	5.23	5.38	5.22
	2	10.0	10.2	9.93
	3	16.2	15.9	16.2
	4	18.9	18.3	19.2
	5	31.5	30.8	31.9
	6	46.7	45.9	47.1
	7	60.4	59.6	60.9
	8	69.5	68.7	70.0

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

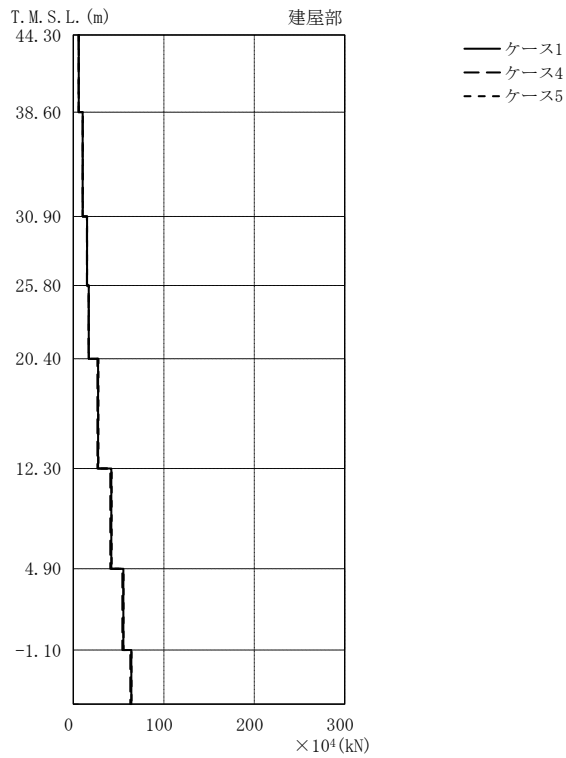


図 2-256 最大応答軸力 (Ss-7, 鉛直方向)

表 2-236 最大応答軸力 (Ss-7, 鉛直方向)

部位	部材番号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
建屋部	1	5.86	5.82	5.89
	2	10.3	10.3	10.4
	3	15.1	15.0	15.1
	4	17.0	16.8	17.0
	5	27.4	26.5	27.6
	6	42.0	40.9	42.3
	7	55.3	54.1	55.5
	8	64.0	62.9	64.2

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

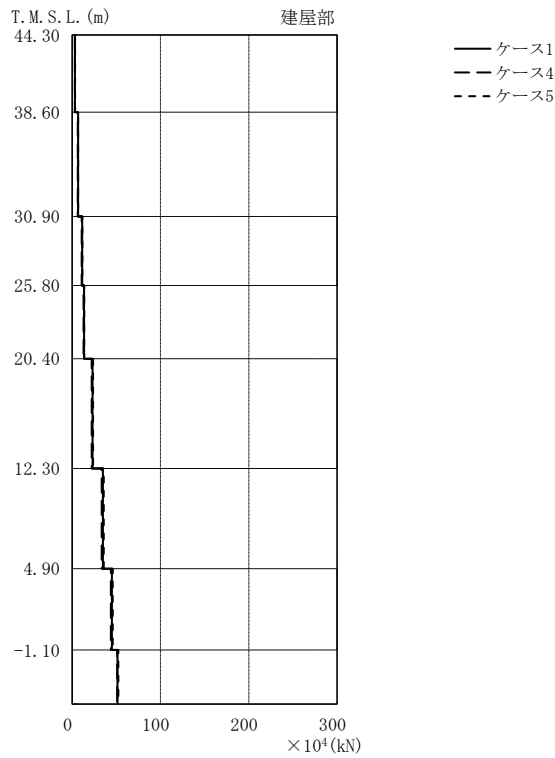


図 2-257 最大応答軸力 (Ss-8, 鉛直方向)

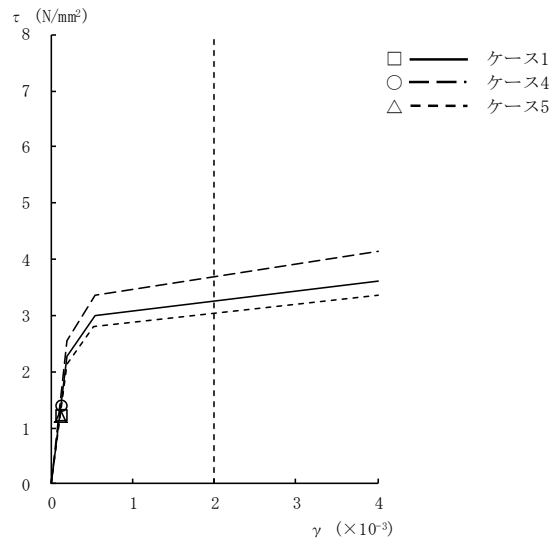
表 2-237 最大応答軸力 (Ss-8, 鉛直方向)

部位	部材番号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
建屋部	1	3.16	3.09	3.20
	2	6.70	6.35	6.83
	3	11.3	10.8	11.5
	4	13.4	12.9	13.7
	5	23.1	22.1	23.7
	6	34.8	33.4	35.7
	7	45.0	43.9	45.9
	8	51.4	50.9	52.2

注: ①工認モデル

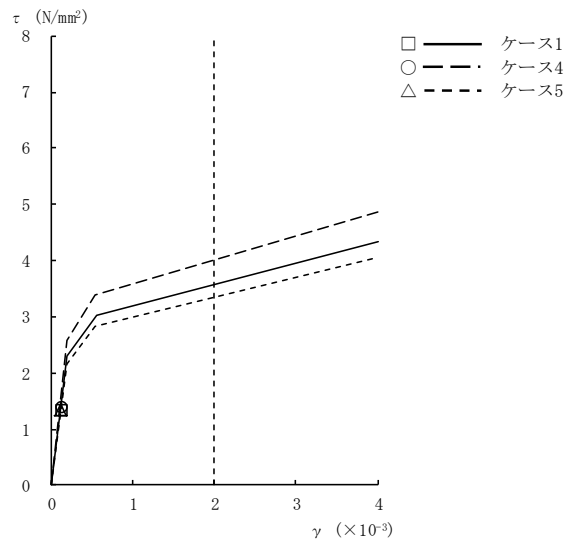
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル



[b 軸]

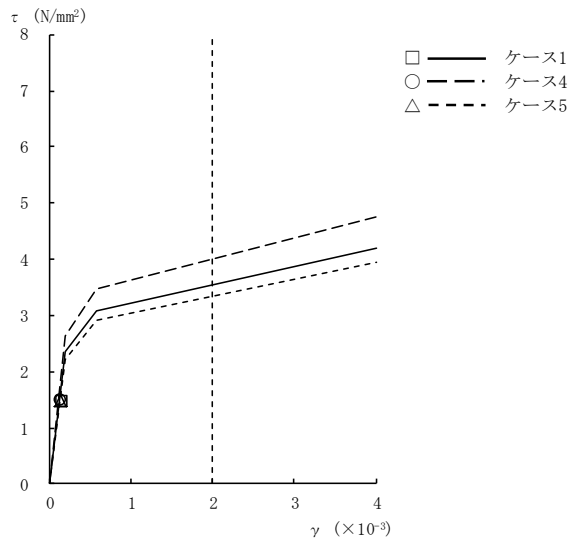
図 2-258  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-1, NS 方向, 1F) (1/4)



[b 軸]

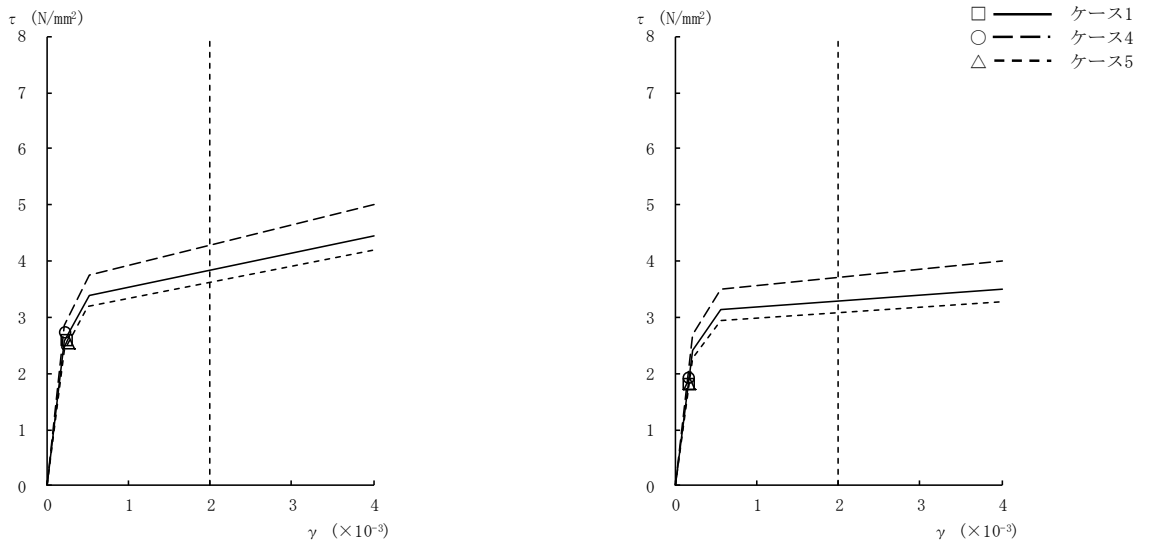
図 2-258  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-1, NS 方向, B1F) (2/4)





[b 軸]

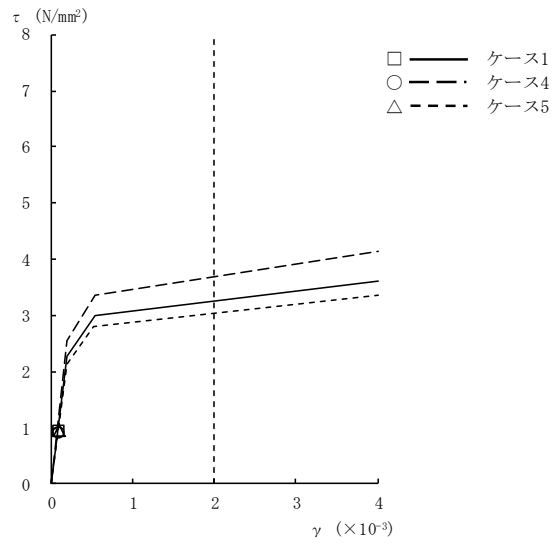
図 2-258 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-1, NS 方向, MB2F) (3/4)



[a 軸]

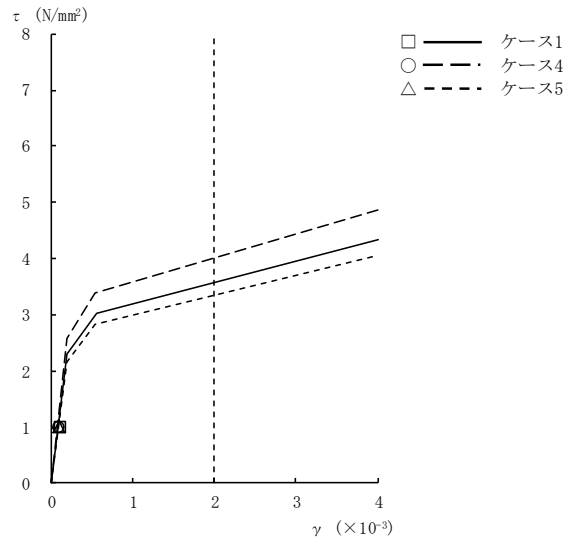
[b 軸]

図 2-258 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-1, NS 方向, B2F) (4/4)



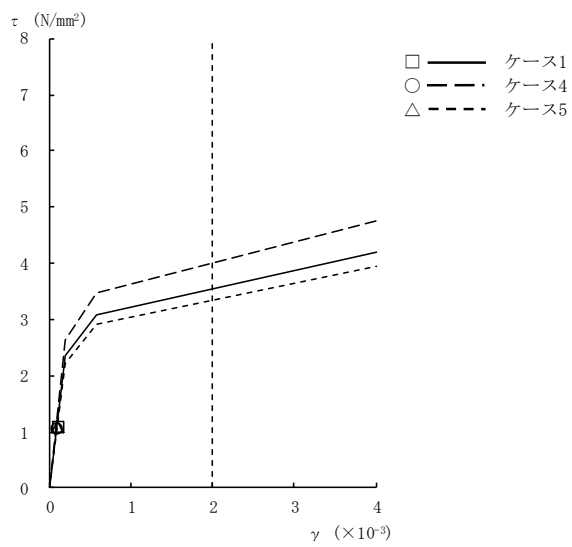
[b 軸]

図 2-259 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-2, NS 方向, 1F) (1/4)



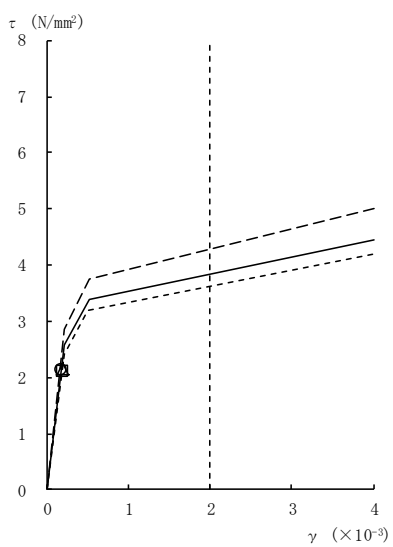
[b 軸]

図 2-259 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-2, NS 方向, B1F) (2/4)

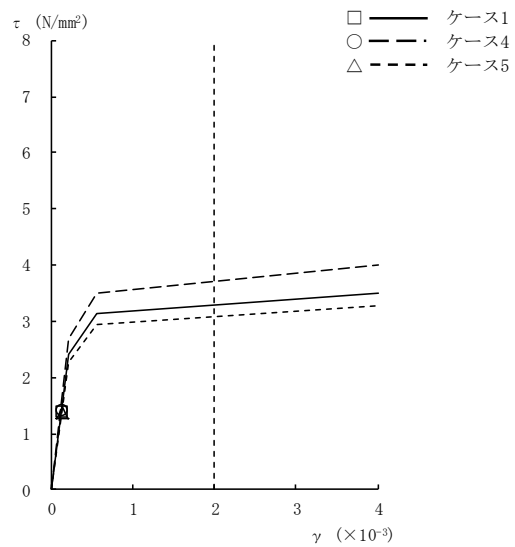


[b 軸]

図 2-259 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-2, NS 方向, MB2F) (3/4)

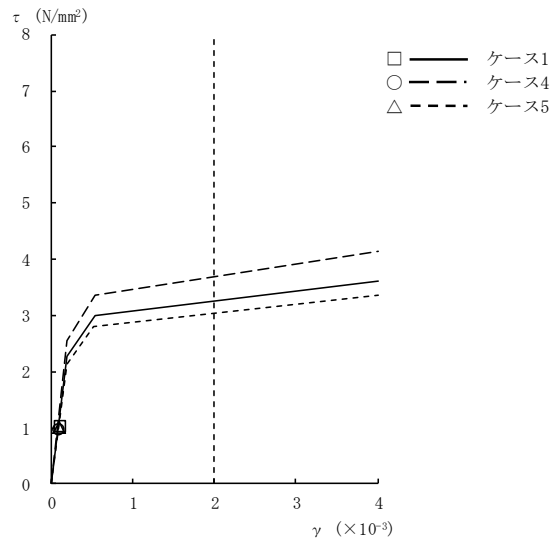


[a 軸]



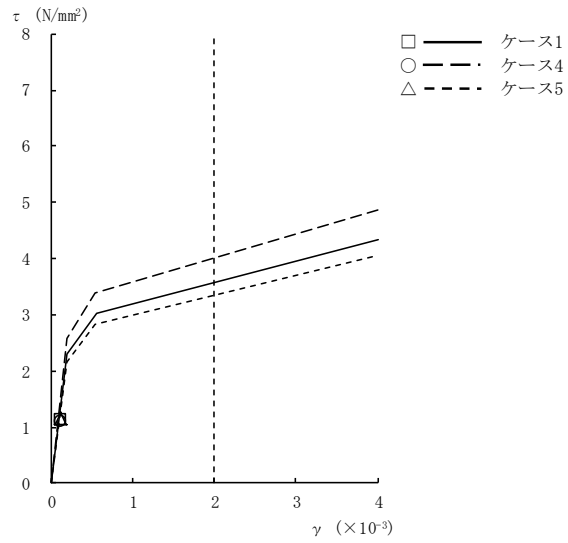
[b 軸]

図 2-259 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-2, NS 方向, B2F) (4/4)



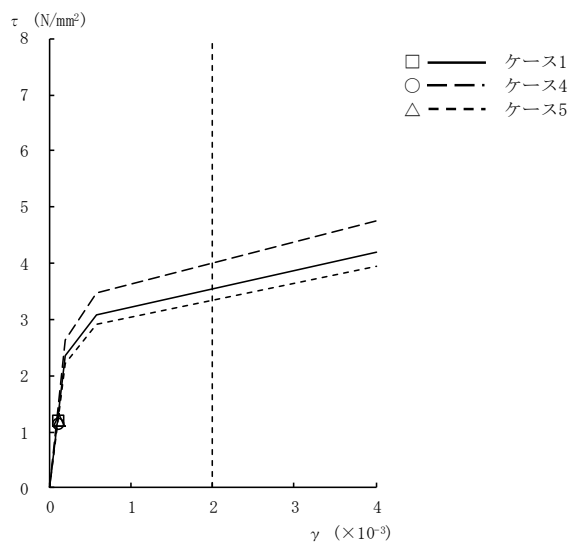
[b 軸]

図 2-260 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-3, NS 方向, 1F) (1/4)



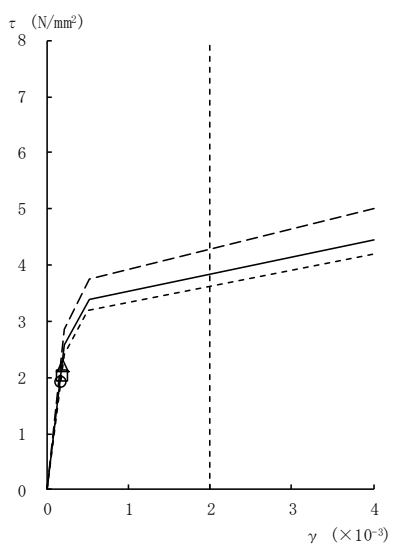
[b 軸]

図 2-260 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-3, NS 方向, B1F) (2/4)

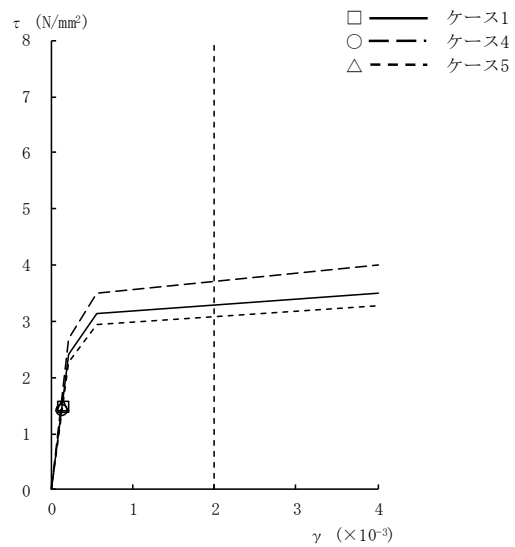


[b 軸]

図 2-260 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-3, NS 方向, MB2F) (3/4)

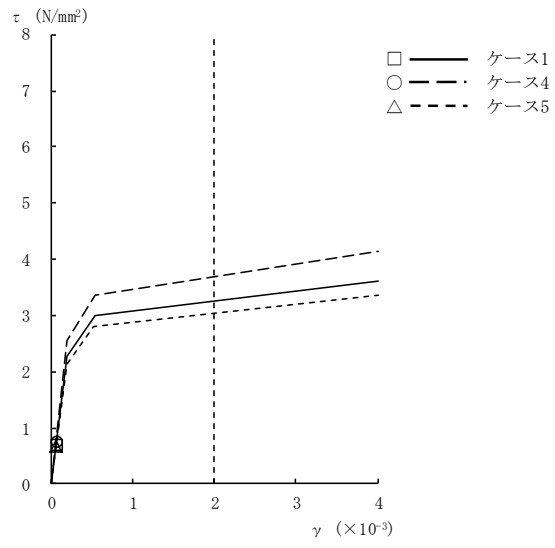


[a 軸]



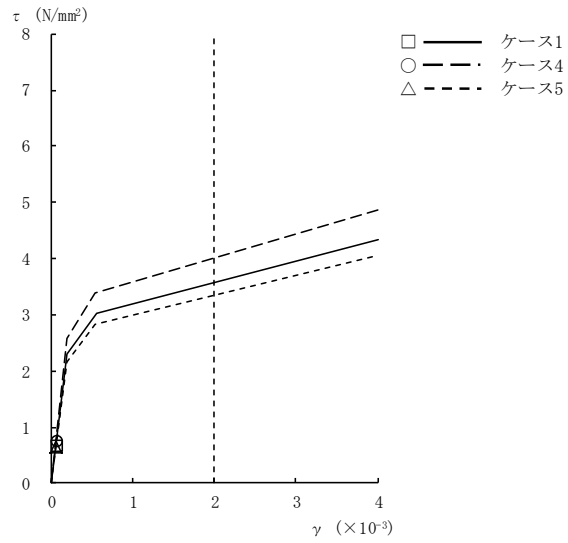
[b 軸]

図 2-260 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-3, NS 方向, B2F) (4/4)



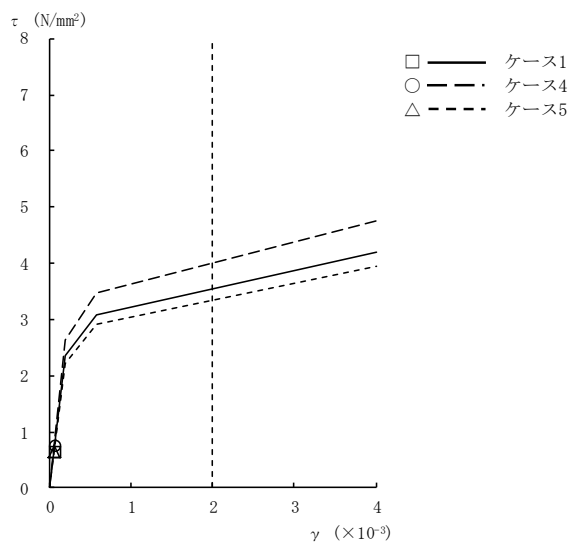
[b 軸]

図 2-261 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-4, NS 方向, 1F) (1/4)



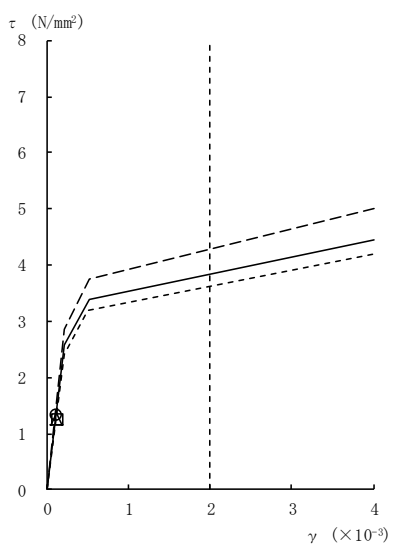
[b 軸]

図 2-261 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-4, NS 方向, B1F) (2/4)

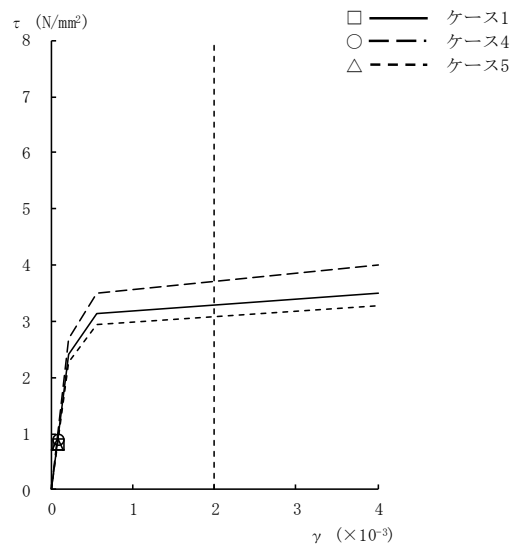


[b 軸]

図 2-261 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-4, NS 方向, MB2F) (3/4)

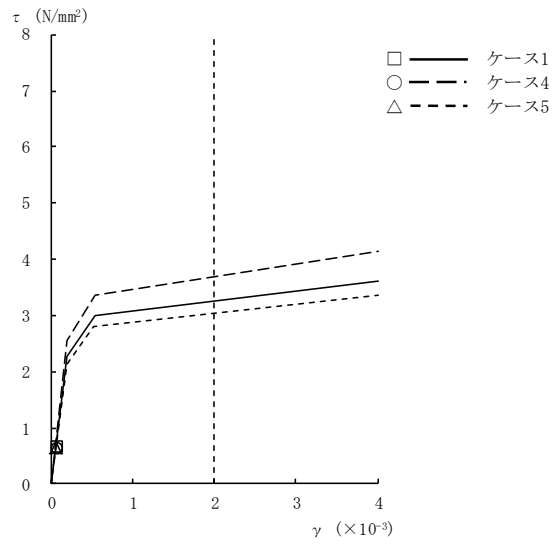


[a 軸]



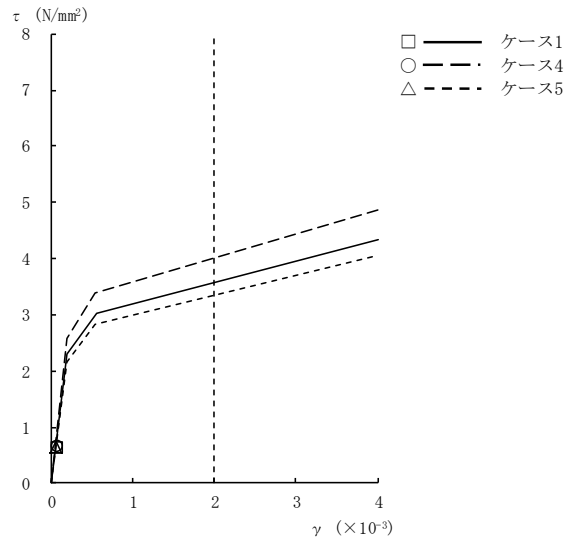
[b 軸]

図 2-261 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-4, NS 方向, B2F) (4/4)



[b 軸]

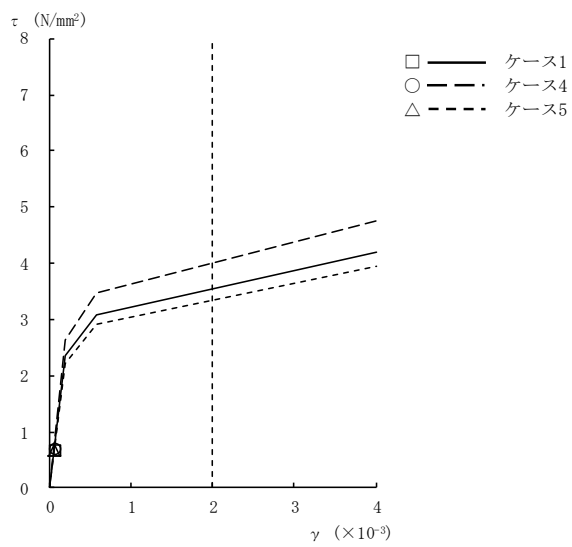
図 2-262 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-5, NS 方向, 1F) (1/4)



[b 軸]

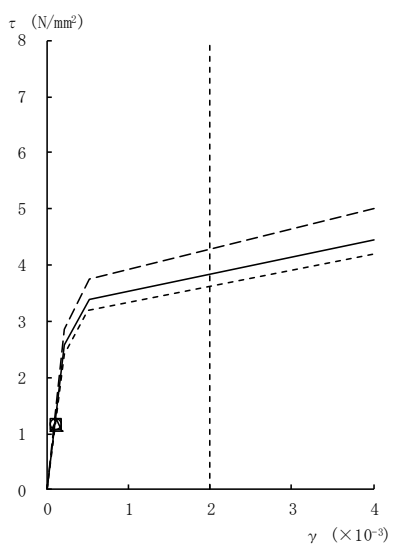
図 2-262 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-5, NS 方向, B1F) (2/4)



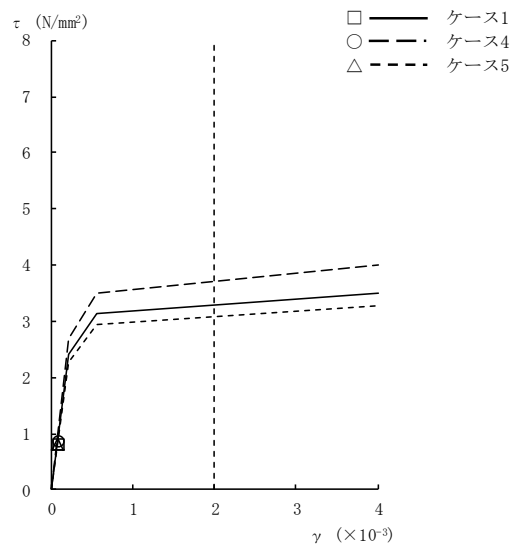


[b 軸]

図 2-262 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-5, NS 方向, MB2F) (3/4)

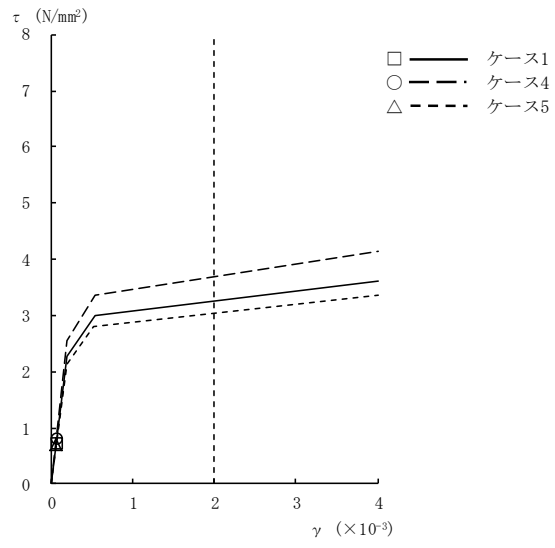


[a 軸]



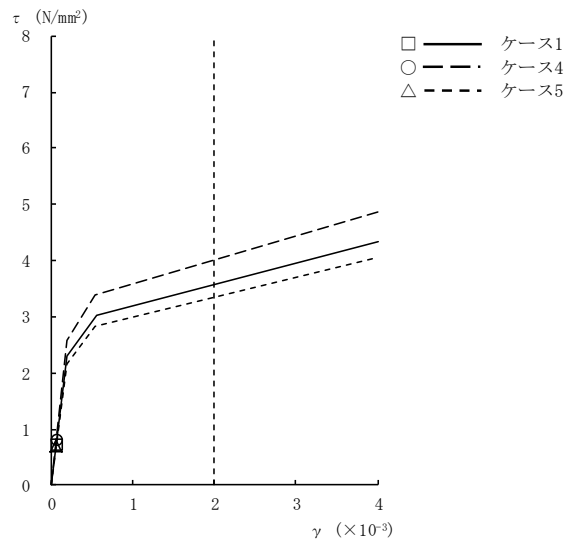
[b 軸]

図 2-262 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-5, NS 方向, B2F) (4/4)



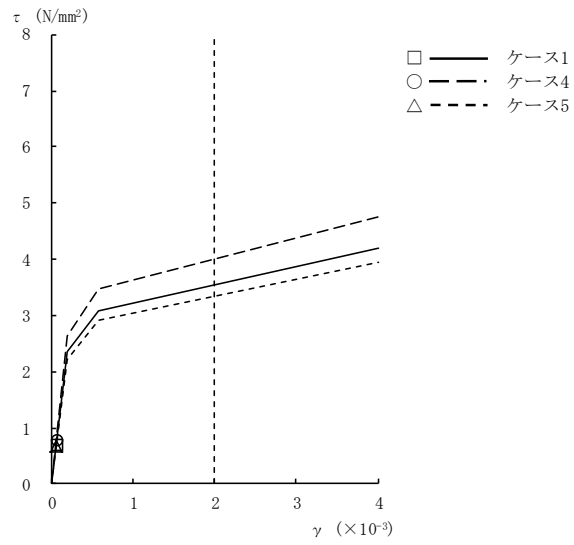
[b 軸]

図 2-263 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-6, NS 方向, 1F) (1/4)



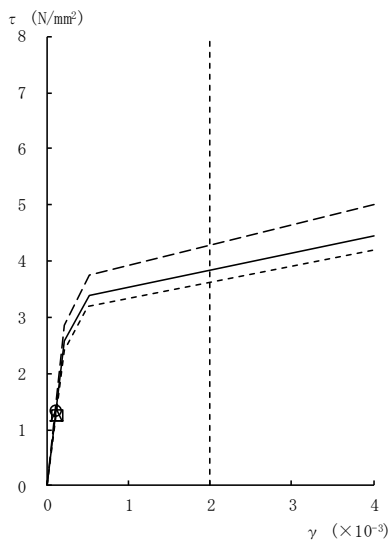
[b 軸]

図 2-263 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-6, NS 方向, B1F) (2/4)

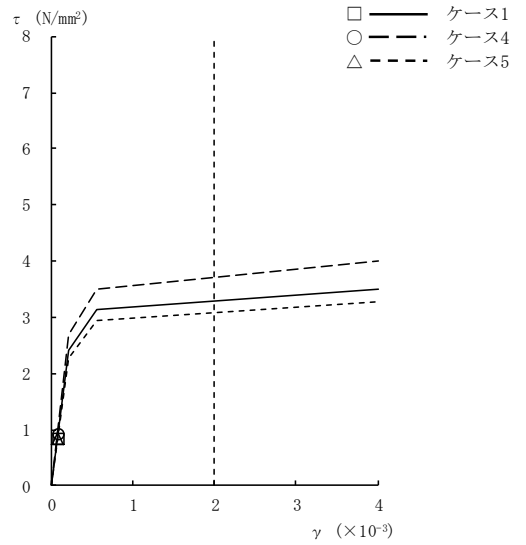


[b 軸]

図 2-263 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-6, NS 方向, MB2F) (3/4)

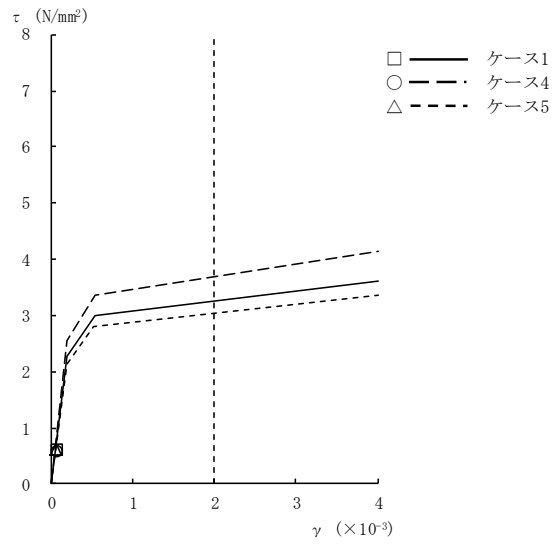


[a 軸]



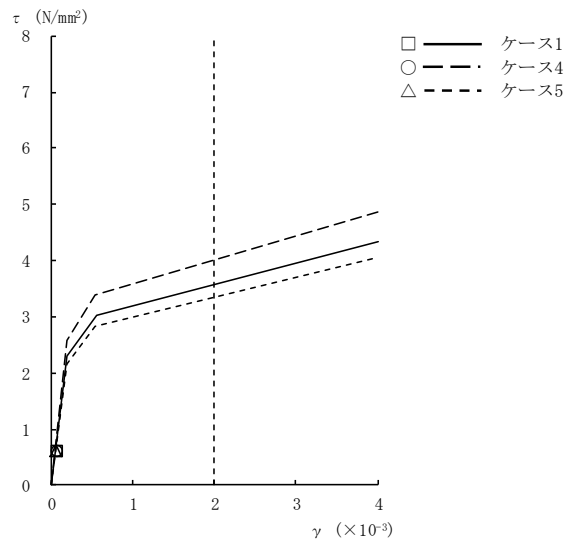
[b 軸]

図 2-263 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-6, NS 方向, B2F) (4/4)



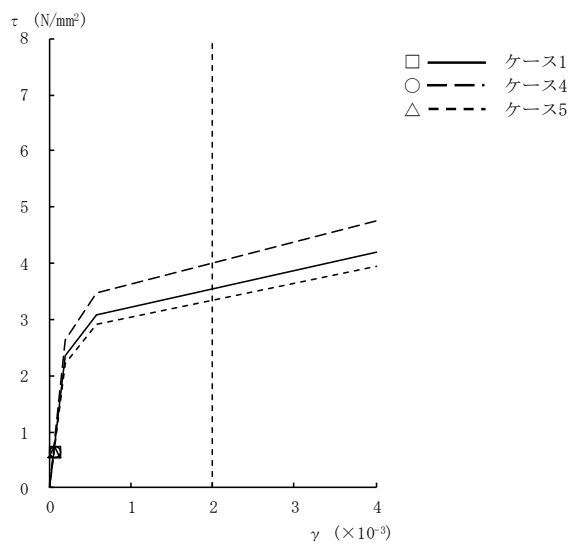
[b 軸]

図 2-264 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-7, NS 方向, 1F) (1/4)



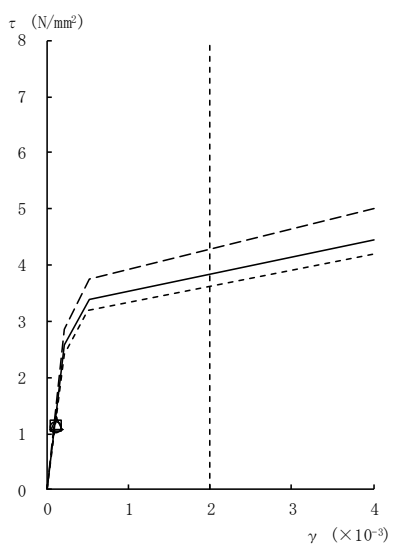
[b 軸]

図 2-264 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-7, NS 方向, B1F) (2/4)

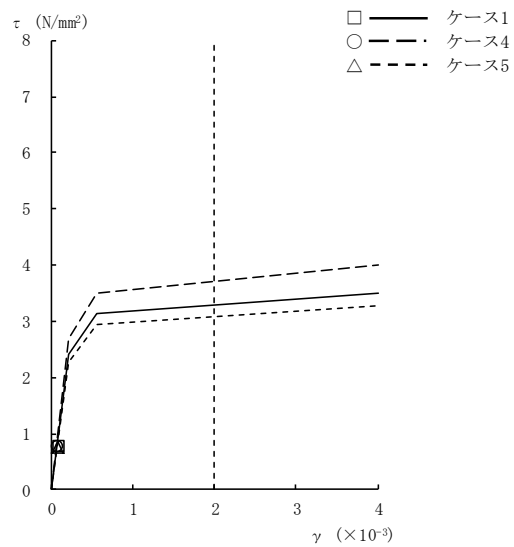


[b 軸]

図 2-264 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-7, NS 方向, MB2F) (3/4)

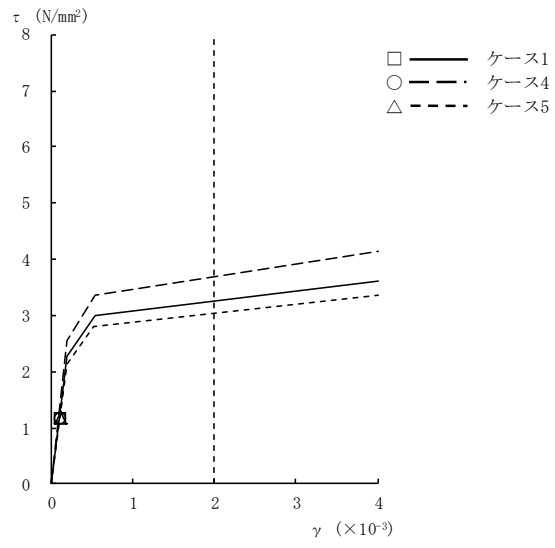


[a 軸]



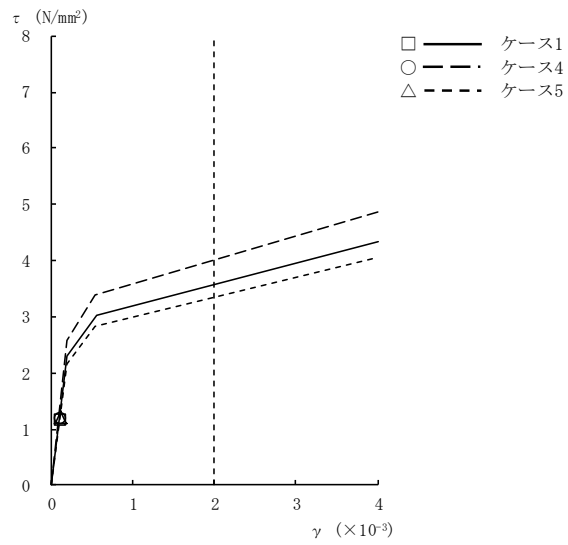
[b 軸]

図 2-264 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-7, NS 方向, B2F) (4/4)



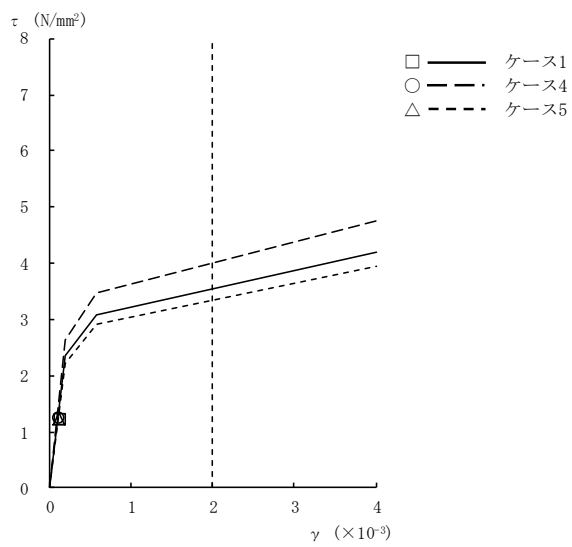
[b 軸]

図 2-265 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-8, NS 方向, 1F) (1/4)



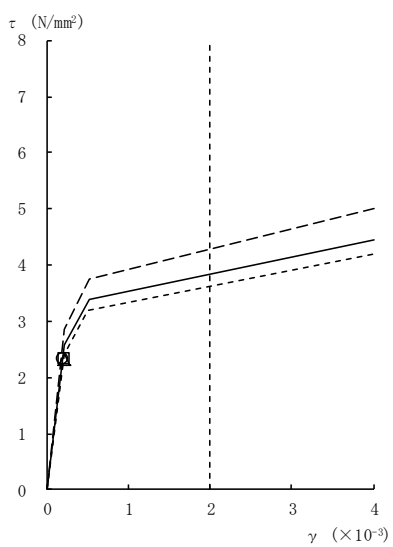
[b 軸]

図 2-265 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-8, NS 方向, B1F) (2/4)

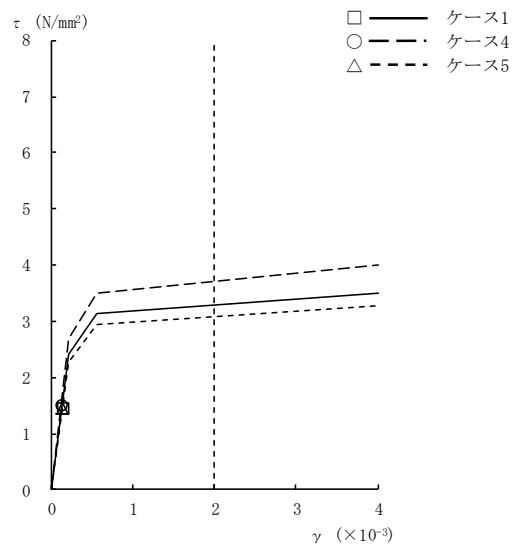


[b 軸]

図 2-265 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-8, NS 方向, MB2F) (3/4)

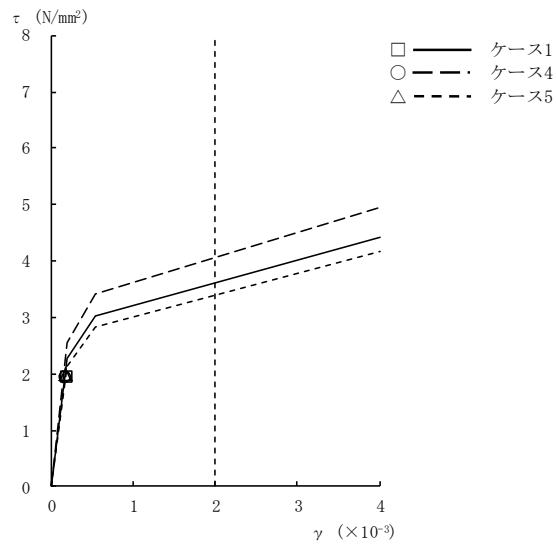


[a 軸]



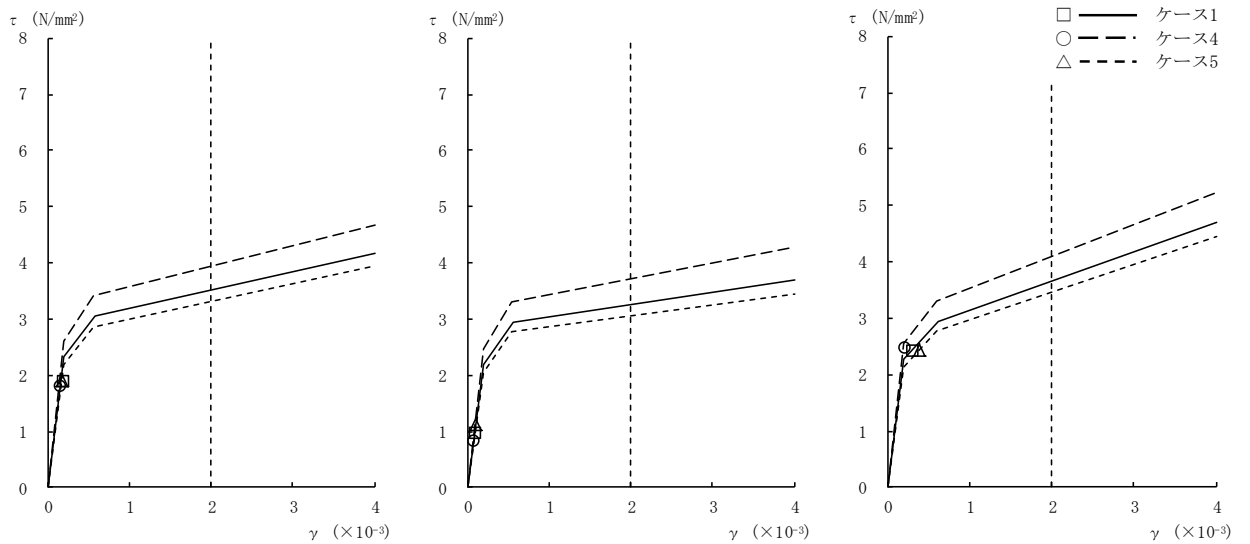
[b 軸]

図 2-265 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-8, NS 方向, B2F) (4/4)



[h 軸]

図 2-266 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-1, EW 方向, 1F) (1/4)



[a 軸]

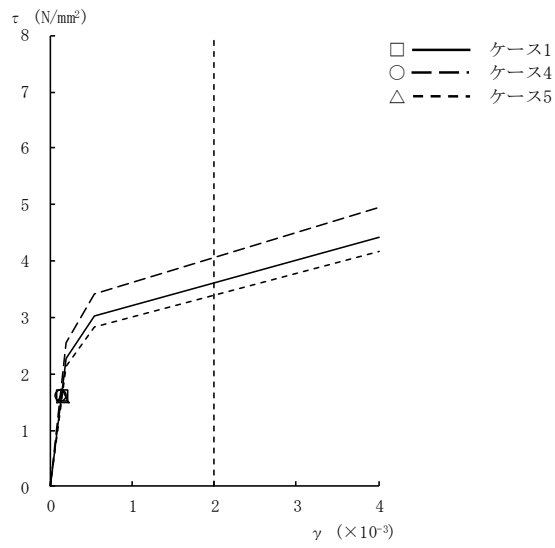
[e 軸]

[h 軸]

図 2-266 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-1, EW 方向, B1F) (2/4)

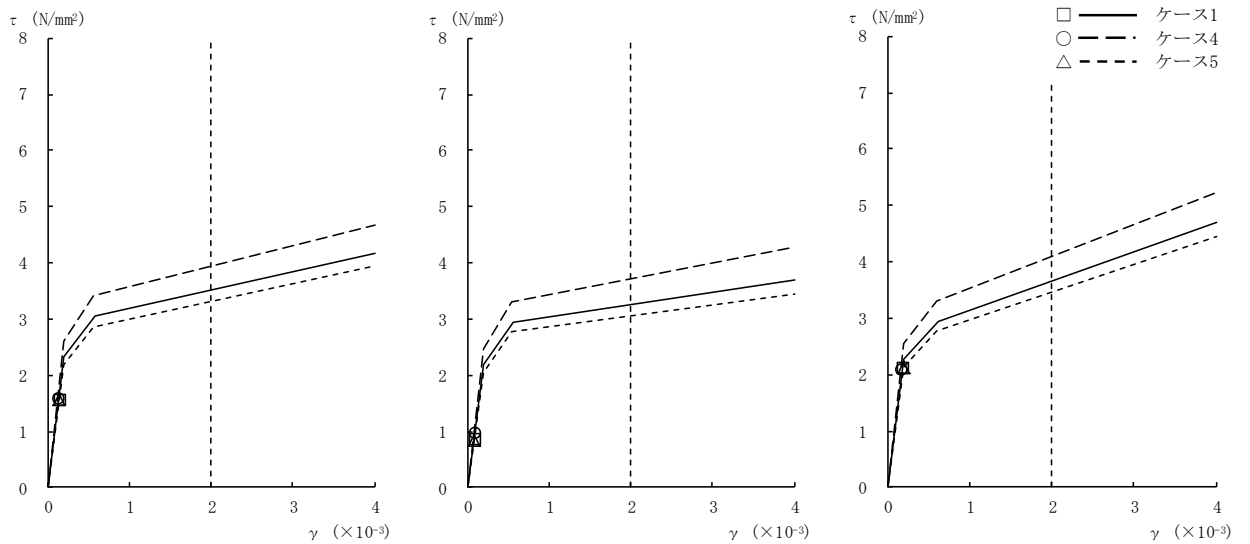






[h 軸]

図 2-267 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-2, EW 方向, 1F) (1/4)



[a 軸]

[e 軸]

[h 軸]

図 2-267 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-2, EW 方向, B1F) (2/4)

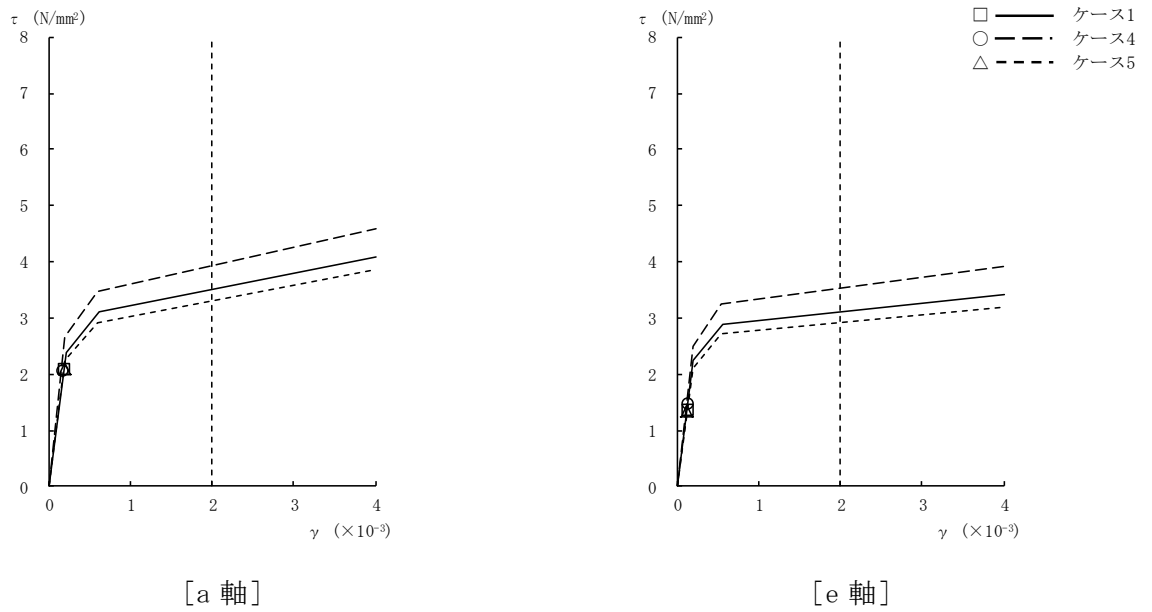


図 2-267  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-2, EW 方向, MB2F) (3/4)

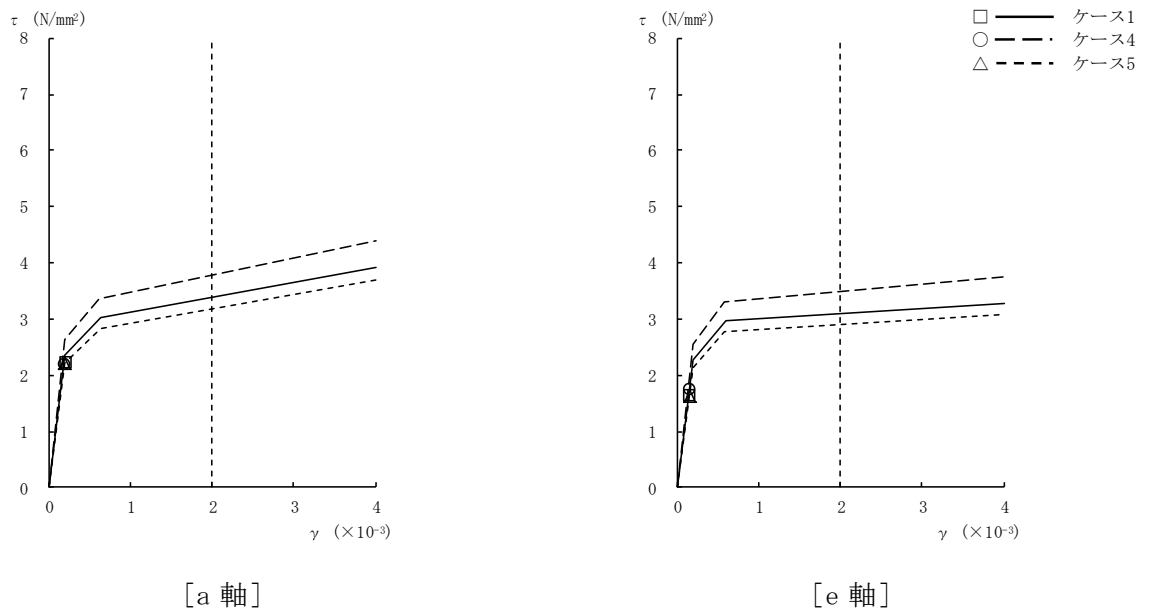
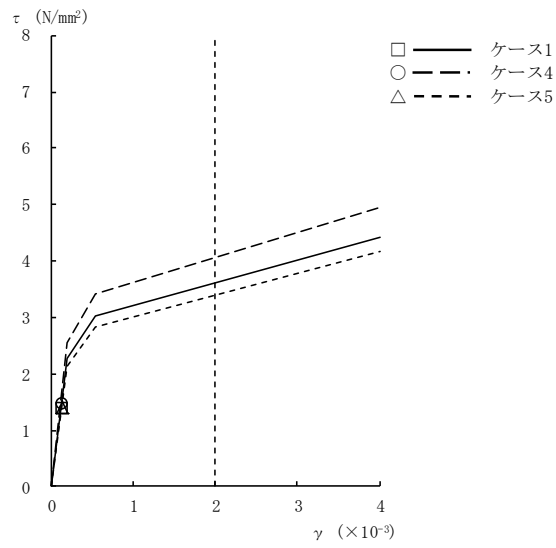
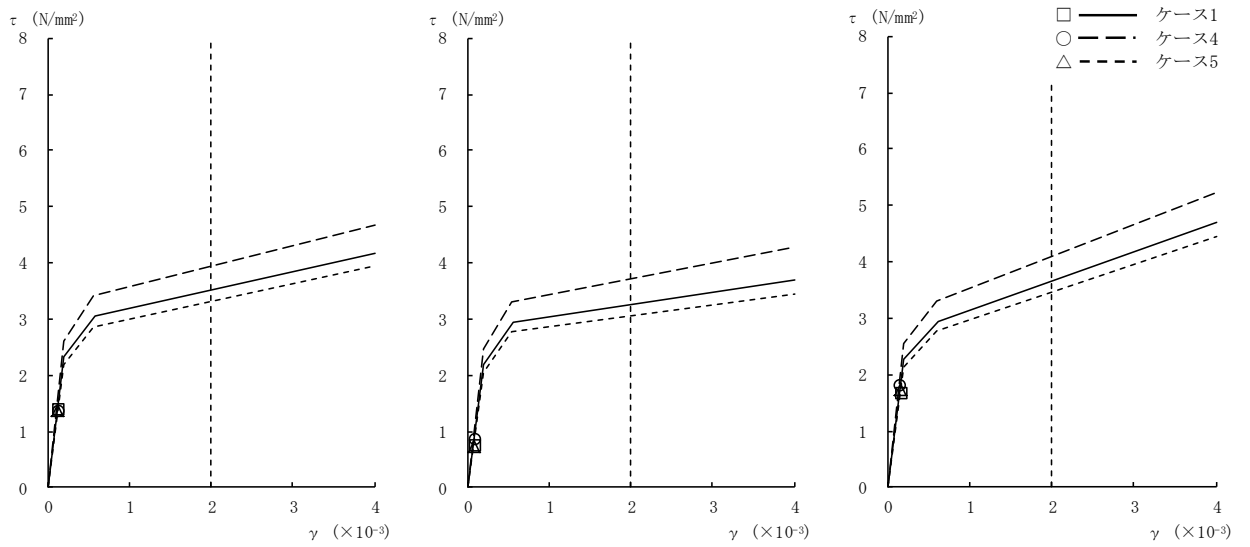


図 2-267  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-2, EW 方向, B2F) (4/4)



[h 軸]

図 2-268 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-3, EW 方向, 1F) (1/4)



[a 軸]

[e 軸]

[h 軸]

図 2-268 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-3, EW 方向, B1F) (2/4)

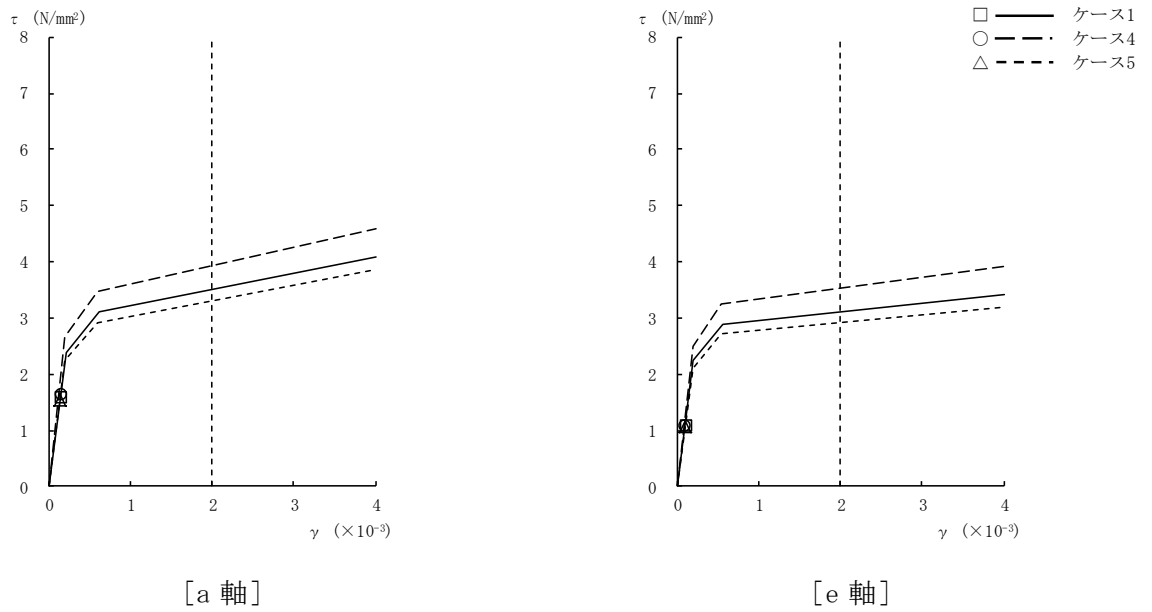


図 2-268  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-3, EW 方向, MB2F) (3/4)

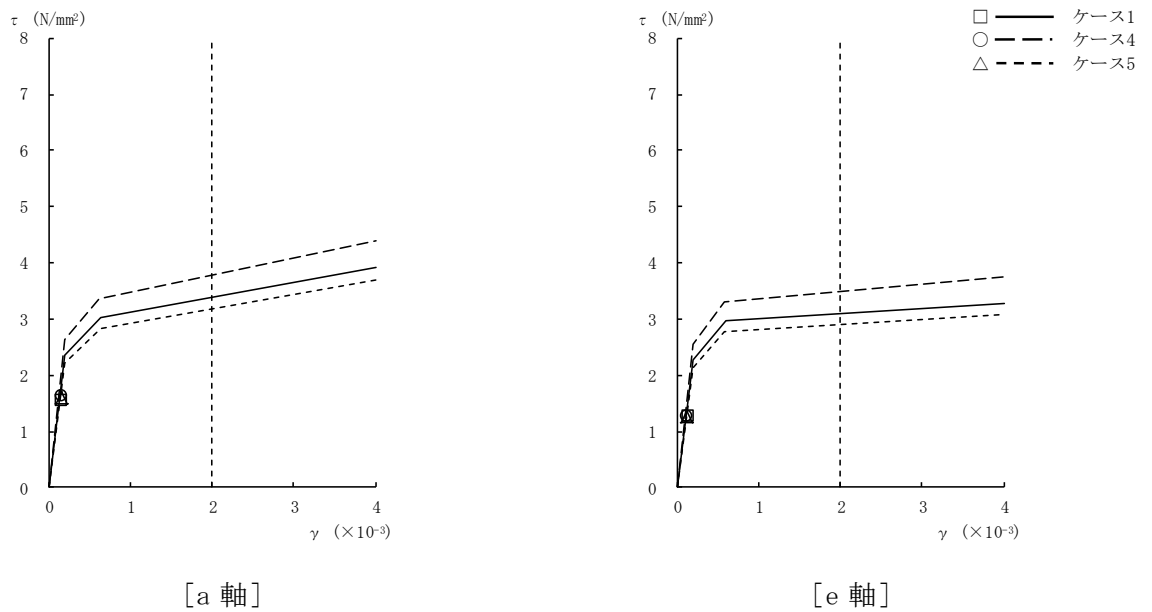
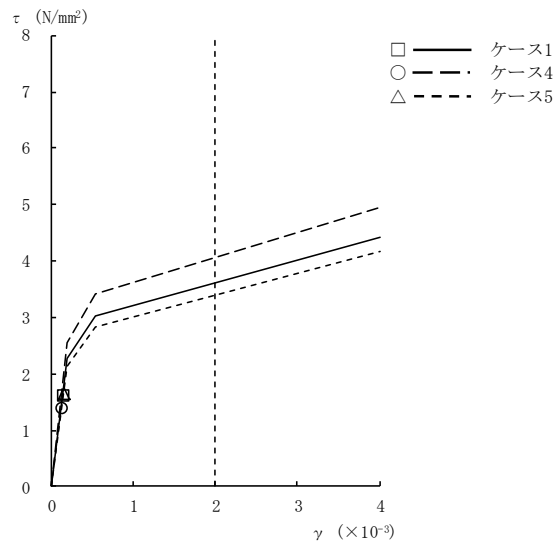
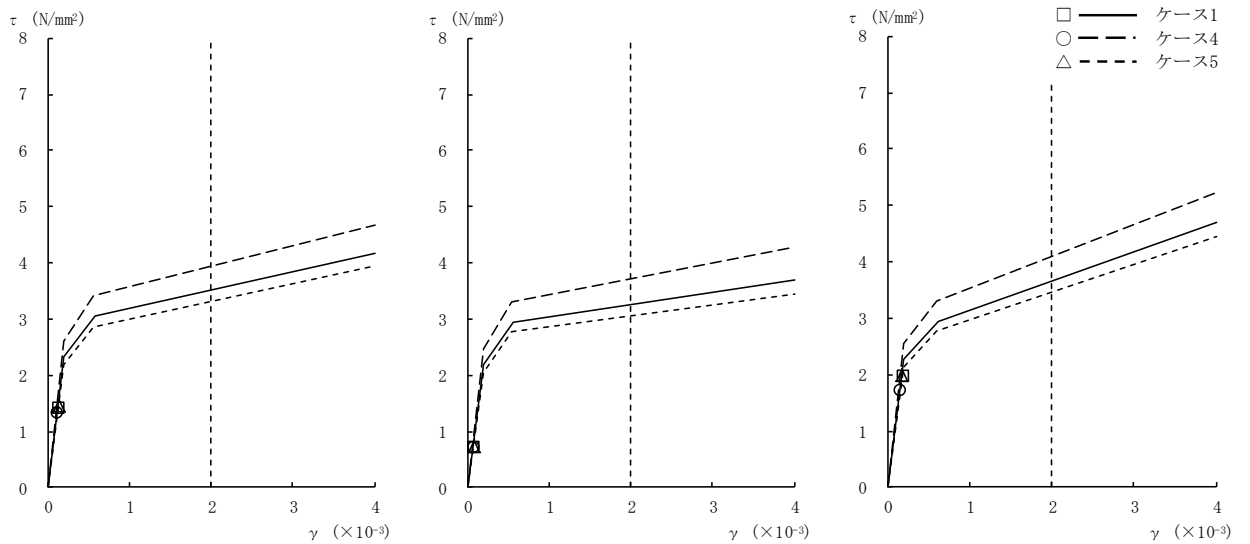


図 2-268  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-3, EW 方向, B2F) (4/4)



[h 軸]

図 2-269 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-4, EW 方向, 1F) (1/4)



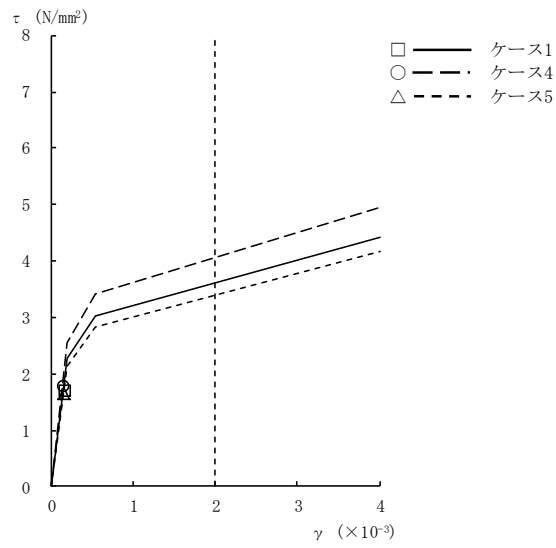
[a 軸]

[e 軸]

[h 軸]

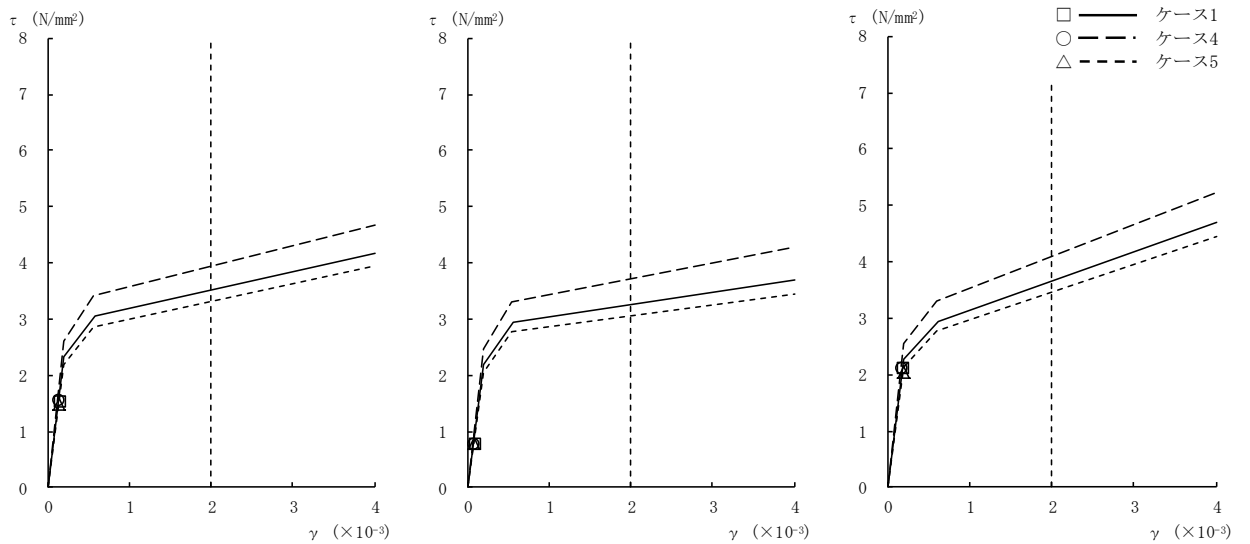
図 2-269 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-4, EW 方向, B1F) (2/4)





[h 軸]

図 2-270 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-5, EW 方向, 1F) (1/4)



[a 軸]

[e 軸]

[h 軸]

図 2-270 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-5, EW 方向, B1F) (2/4)



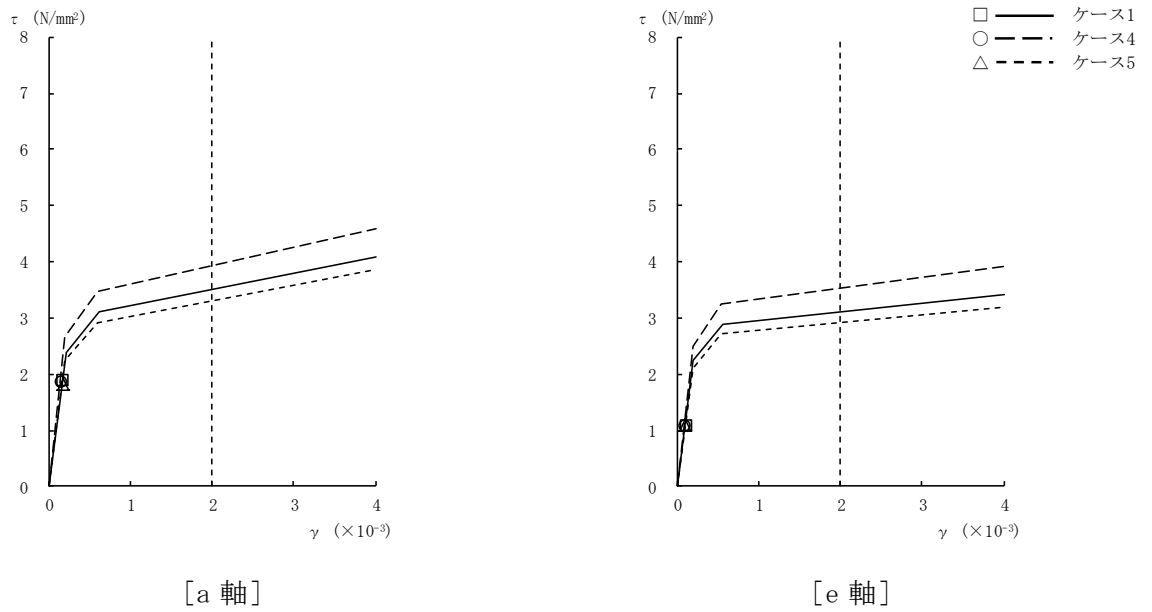


図 2-270  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-5, EW 方向, MB2F) (3/4)

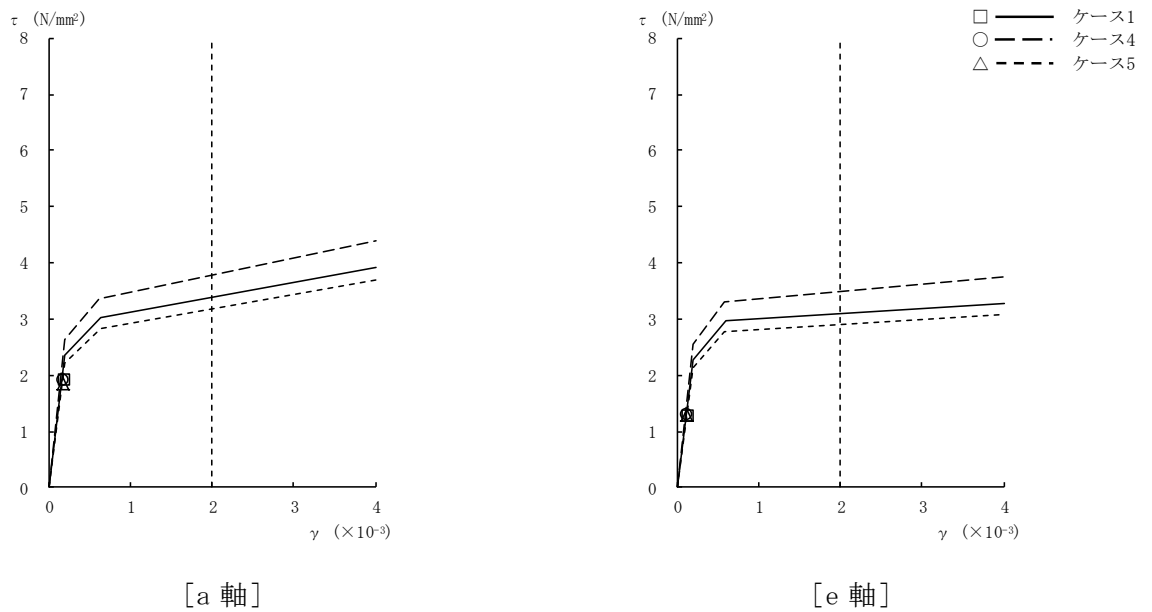
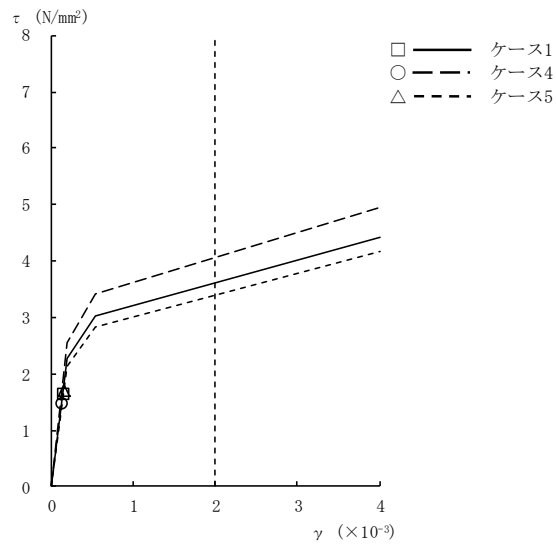
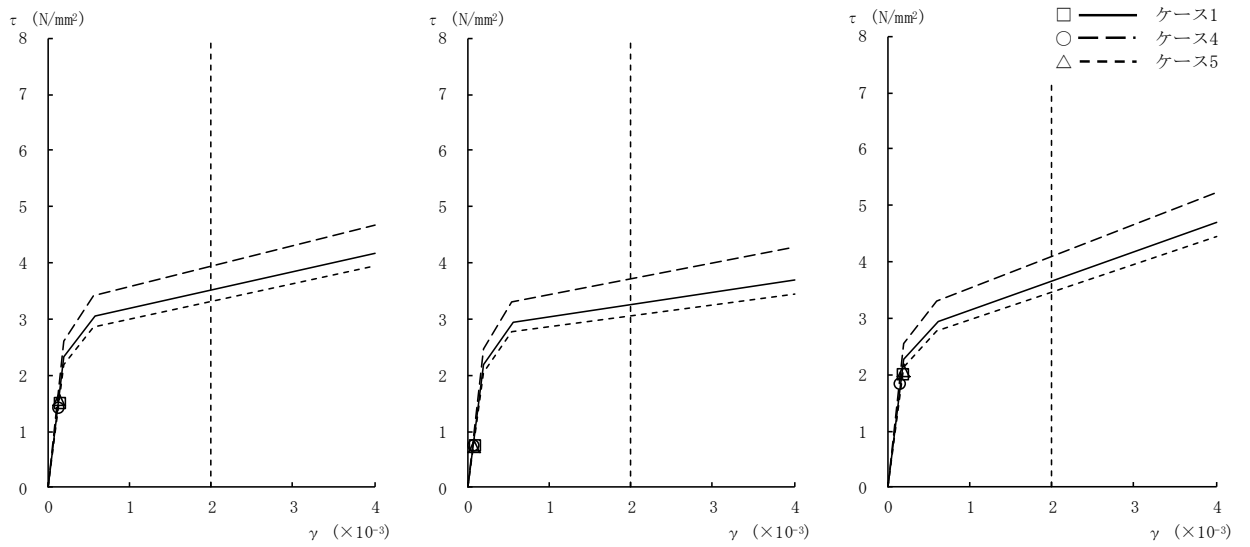


図 2-270  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-5, EW 方向, B2F) (4/4)



[h 軸]

図 2-271 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-6, EW 方向, 1F) (1/4)



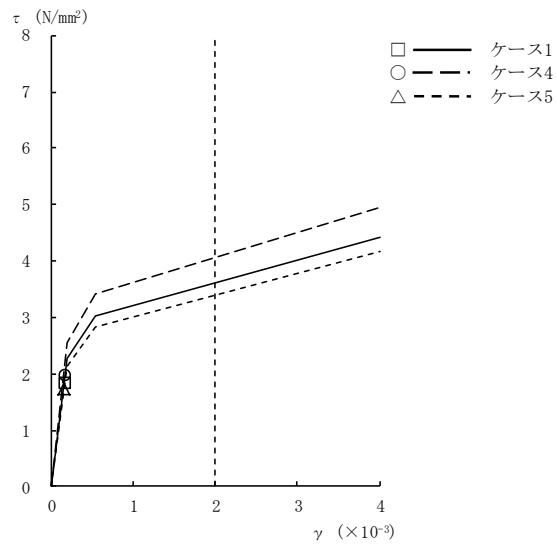
[a 軸]

[e 軸]

[h 軸]

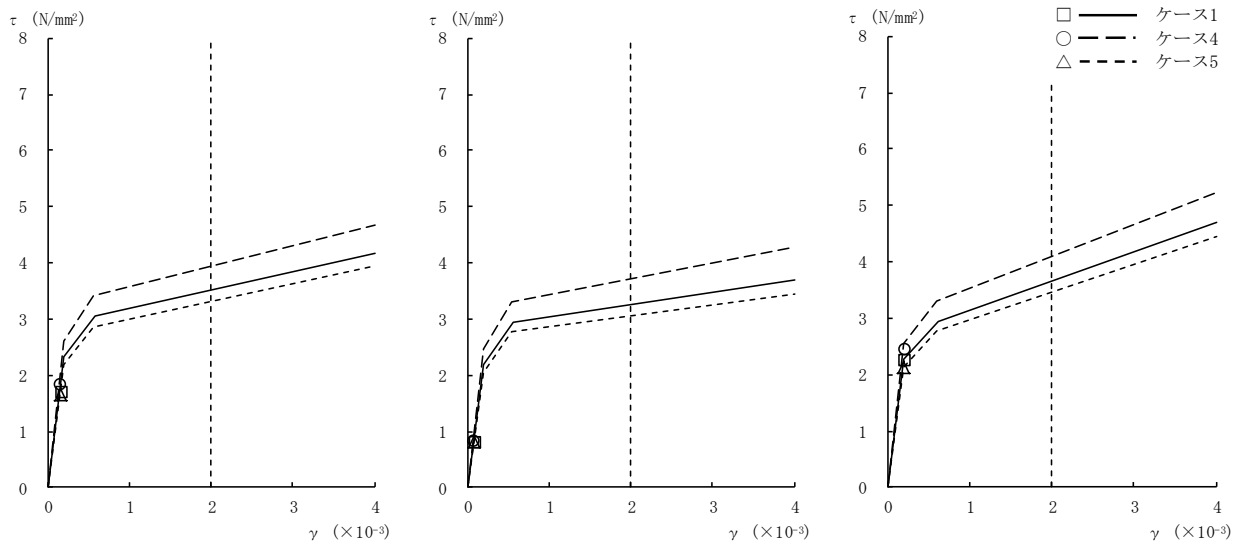
図 2-271 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-6, EW 方向, B1F) (2/4)





[h 軸]

図 2-272 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-7, EW 方向, 1F) (1/4)



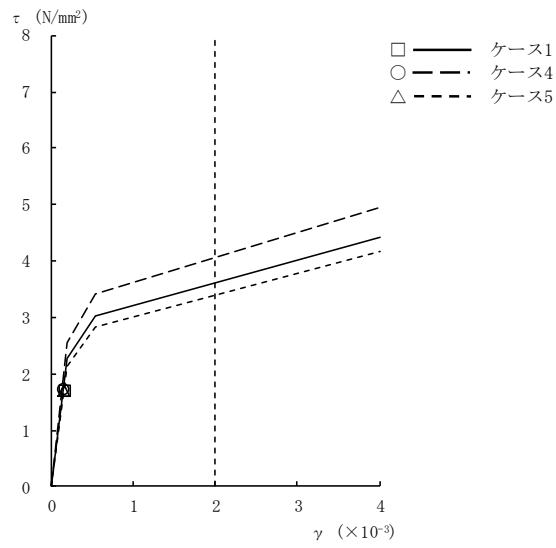
[a 軸]

[e 軸]

[h 軸]

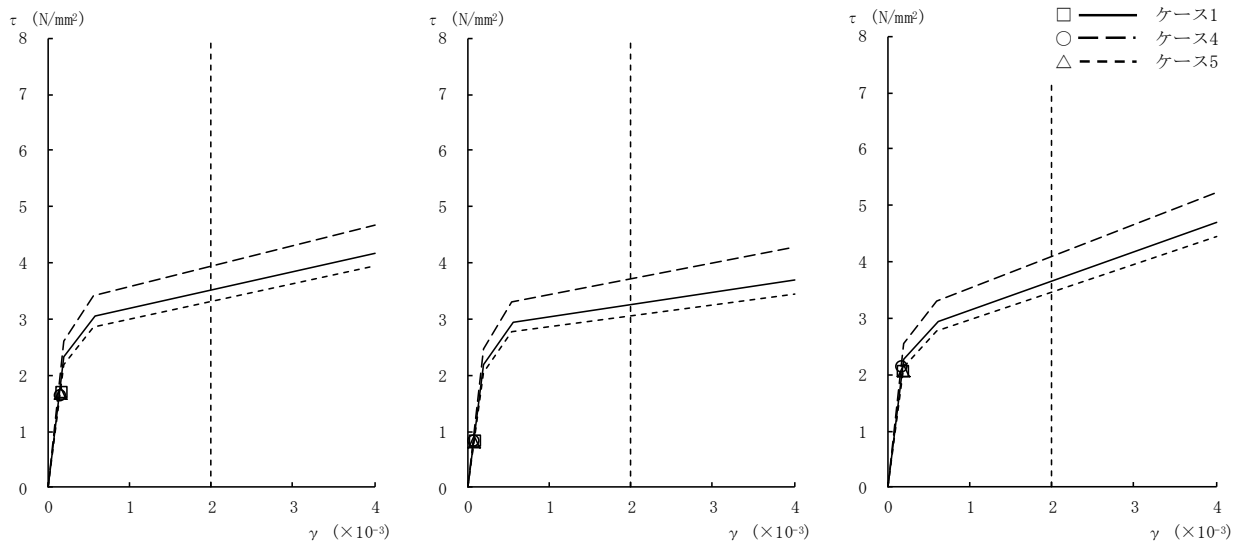
図 2-272 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-7, EW 方向, B1F) (2/4)





[h 軸]

図 2-273 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-8, EW 方向, 1F) (1/4)



[a 軸]

[e 軸]

[h 軸]

図 2-273 τ - γ 関係と最大応答値 (Ss-8, EW 方向, B1F) (2/4)

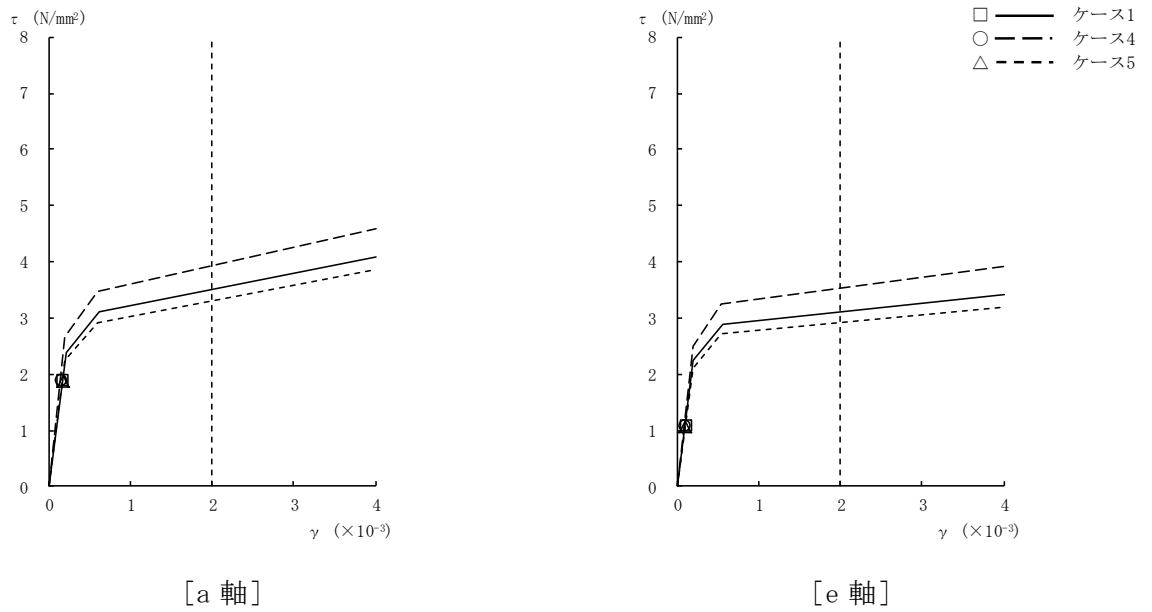


図 2-273  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-8, EW 方向, MB2F) (3/4)

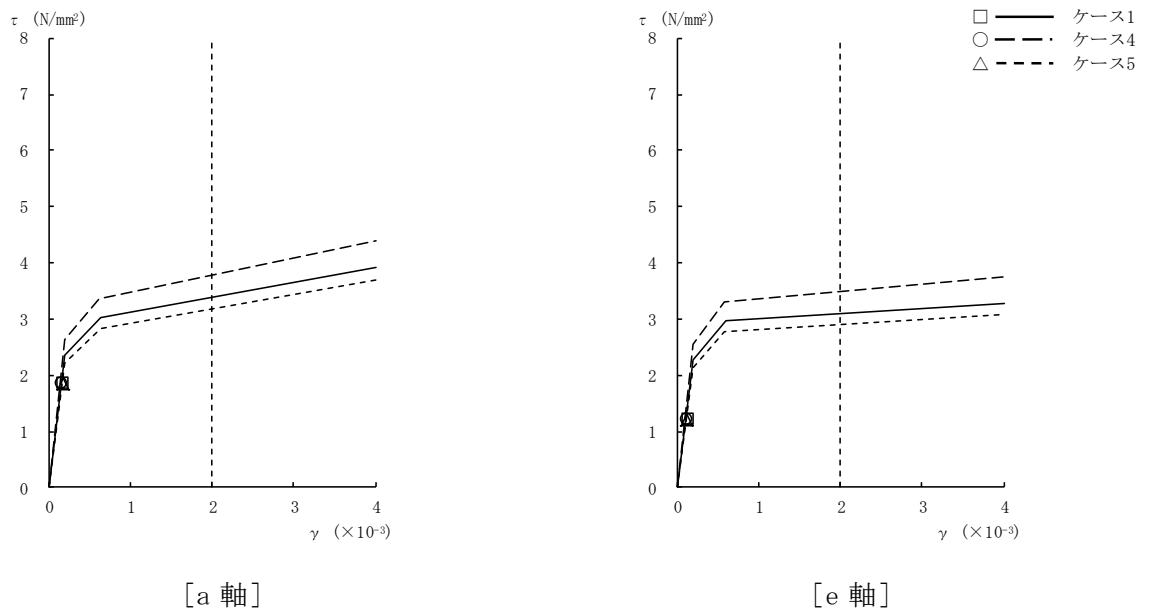


図 2-273  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Ss-8, EW 方向, B2F) (4/4)

表 2-238 地震応答解析結果に基づく接地率 (ケース 1)

(a) NS 方向

基準地震動 S <sub>s</sub>	最大接地圧 (kN/m <sup>2</sup> )	最大転倒モーメント (×10 <sup>6</sup> kN・m)	最小接地率 (%)
S <sub>s</sub> -1	738	38.2	100.0
S <sub>s</sub> -2	636	29.5	100.0
S <sub>s</sub> -3	628	28.1	100.0
S <sub>s</sub> -4	545	20.2	100.0
S <sub>s</sub> -5	524	17.2	100.0
S <sub>s</sub> -6	554	20.9	100.0
S <sub>s</sub> -7	511	16.0	100.0
S <sub>s</sub> -8	647	34.6	100.0

(b) EW 方向

基準地震動 S <sub>s</sub>	最大接地圧 (kN/m <sup>2</sup> )	最大転倒モーメント (×10 <sup>6</sup> kN・m)	最小接地率 (%)
S <sub>s</sub> -1	718	31.5	100.0
S <sub>s</sub> -2	669	28.5	100.0
S <sub>s</sub> -3	647	26.9	100.0
S <sub>s</sub> -4	620	25.4	100.0
S <sub>s</sub> -5	651	29.1	100.0
S <sub>s</sub> -6	633	26.5	100.0
S <sub>s</sub> -7	675	31.3	100.0
S <sub>s</sub> -8	659	31.4	100.0



表 2-239 地震応答解析結果に基づく接地率 (ケース 4)

(a) NS 方向

基準地震動 $S_s$	最大接地圧 ( $\text{kN/m}^2$ )	最大転倒モーメント ( $\times 10^6 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )	最小接地率 (%)
S <sub>s</sub> -1	729	37.0	100.0
S <sub>s</sub> -2	642	29.5	100.0
S <sub>s</sub> -3	636	28.8	100.0
S <sub>s</sub> -4	562	22.0	100.0
S <sub>s</sub> -5	518	16.5	100.0
S <sub>s</sub> -6	566	22.3	100.0
S <sub>s</sub> -7	508	15.5	100.0
S <sub>s</sub> -8	649	34.7	100.0

(b) EW 方向

基準地震動 $S_s$	最大接地圧 ( $\text{kN/m}^2$ )	最大転倒モーメント ( $\times 10^6 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )	最小接地率 (%)
S <sub>s</sub> -1	748	33.7	100.0
S <sub>s</sub> -2	674	29.4	100.0
S <sub>s</sub> -3	660	27.2	100.0
S <sub>s</sub> -4	610	24.1	100.0
S <sub>s</sub> -5	647	28.6	100.0
S <sub>s</sub> -6	629	25.7	100.0
S <sub>s</sub> -7	693	33.0	100.0
S <sub>s</sub> -8	667	32.3	100.0

表 2-240 地震応答解析結果に基づく接地率 (ケース 5)

(a) NS 方向

基準地震動 $S_s$	最大接地圧 ( $\text{kN/m}^2$ )	最大転倒モーメント ( $\times 10^6 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )	最小接地率 (%)
S <sub>s</sub> -1	736	38.2	100.0
S <sub>s</sub> -2	632	29.2	100.0
S <sub>s</sub> -3	634	28.7	100.0
S <sub>s</sub> -4	535	19.1	100.0
S <sub>s</sub> -5	524	17.1	100.0
S <sub>s</sub> -6	543	19.7	100.0
S <sub>s</sub> -7	512	16.1	100.0
S <sub>s</sub> -8	646	34.6	100.0

(b) EW 方向

基準地震動 $S_s$	最大接地圧 ( $\text{kN/m}^2$ )	最大転倒モーメント ( $\times 10^6 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )	最小接地率 (%)
S <sub>s</sub> -1	716	31.5	100.0
S <sub>s</sub> -2	669	28.9	100.0
S <sub>s</sub> -3	647	26.8	100.0
S <sub>s</sub> -4	619	25.3	100.0
S <sub>s</sub> -5	642	28.1	100.0
S <sub>s</sub> -6	633	26.3	100.0
S <sub>s</sub> -7	663	30.2	100.0
S <sub>s</sub> -8	655	31.0	100.0

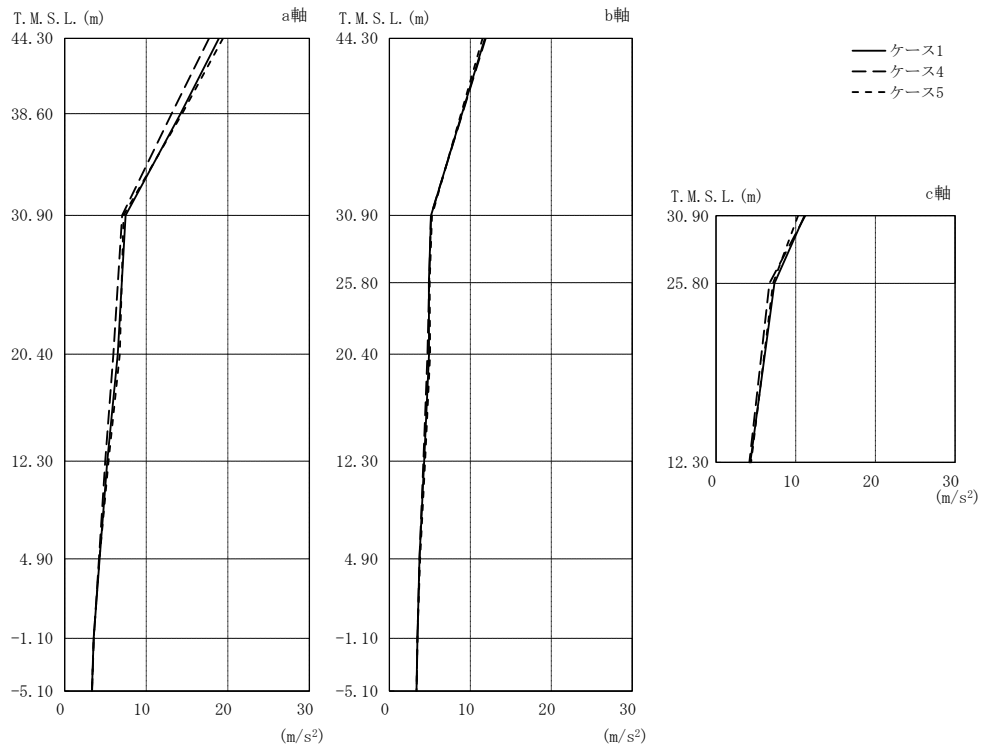


図 2-274 最大応答加速度 (Sd-1, NS 方向)

表 2-241 最大応答加速度 (Sd-1, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	18.9	17.7	19.4
	3	14.2	13.1	14.4
	4	7.47	7.04	7.21
	9	6.51	5.98	6.75
	11	5.23	4.97	5.38
	13	4.29	4.21	4.26
	15	3.56	3.57	3.56
b 軸	2	11.8	11.9	11.5
	5	5.15	5.12	5.25
	7	4.87	4.91	4.97
	10	4.88	4.69	5.03
	12	4.29	4.19	4.40
	14	3.70	3.71	3.78
	16	3.46	3.46	3.45
	17	3.35	3.37	3.35
c 軸	6	11.1	11.2	10.3
	8	7.32	6.69	7.15

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

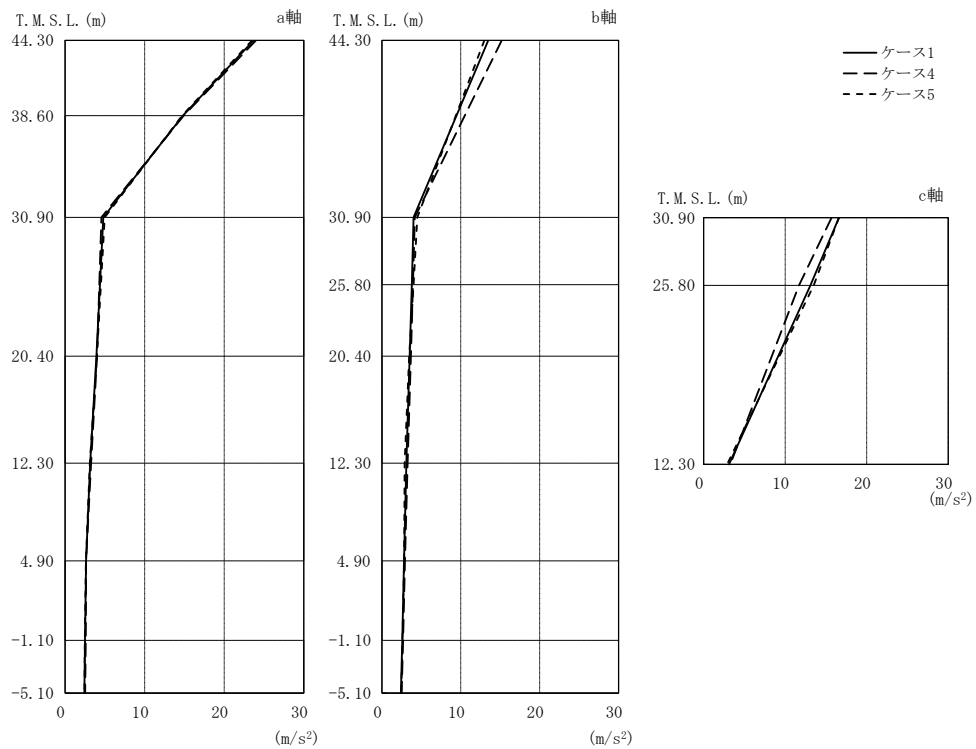


図 2-275 最大応答加速度 (Sd-2, NS 方向)

表 2-242 最大応答加速度 (Sd-2, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
a 軸	1	23.7	24.0	23.5
	3	14.8	14.9	14.7
	4	4.80	4.56	4.99
	9	3.93	4.01	3.99
	11	3.16	3.26	3.12
	13	2.63	2.63	2.62
	15	2.50	2.59	2.49
b 軸	2	13.5	15.2	13.0
	5	4.03	4.17	4.50
	7	3.80	3.95	4.03
	10	3.53	3.69	3.46
	12	3.11	3.27	2.88
	14	2.80	2.93	2.83
	16	2.59	2.69	2.62
c 軸	6	16.6	15.7	16.6
	8	13.1	11.7	13.5

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

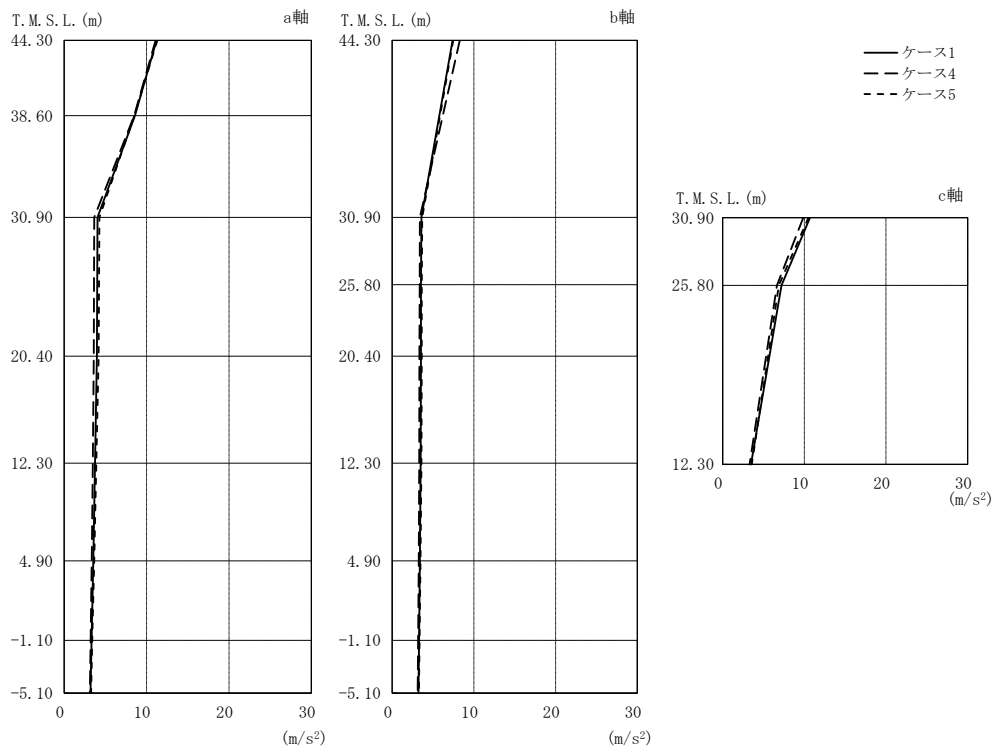


図 2-276 最大応答加速度 (Sd-3, NS 方向)

表 2-243 最大応答加速度 (Sd-3, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	11.2	11.1	11.3
	3	8.58	8.49	8.51
	4	4.04	3.64	4.27
	9	3.98	3.60	4.18
	11	3.74	3.47	3.90
	13	3.53	3.34	3.64
	15	3.33	3.21	3.41
b 軸	2	7.38	8.27	7.47
	5	3.57	3.39	3.67
	7	3.52	3.36	3.62
	10	3.51	3.33	3.62
	12	3.48	3.30	3.57
	14	3.38	3.24	3.45
	16	3.28	3.17	3.34
c 軸	6	10.7	9.87	10.5
	8	7.21	6.65	6.88

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

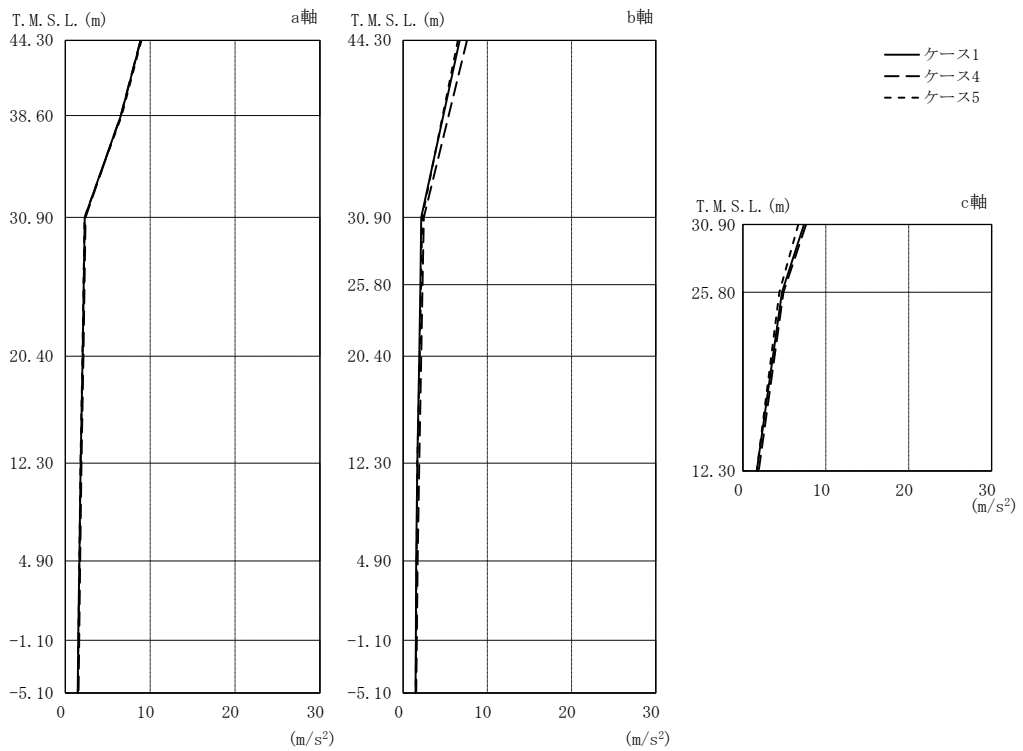


図 2-277 最大応答加速度 (Sd-6, NS 方向)

表 2-244 最大応答加速度 (Sd-6, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	8.89	8.84	8.97
	3	6.54	6.52	6.64
	4	2.28	2.39	2.27
	9	2.03	2.14	2.01
	11	1.80	1.91	1.79
	13	1.65	1.76	1.65
	15	1.53	1.63	1.54
b 軸	2	6.70	7.57	6.49
	5	2.15	2.46	2.25
	7	2.05	2.30	2.13
	10	1.90	2.15	1.96
	12	1.67	1.91	1.67
	14	1.55	1.72	1.59
	16	1.50	1.61	1.52
c 軸	6	7.36	7.61	6.67
	8	4.71	4.89	4.39

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

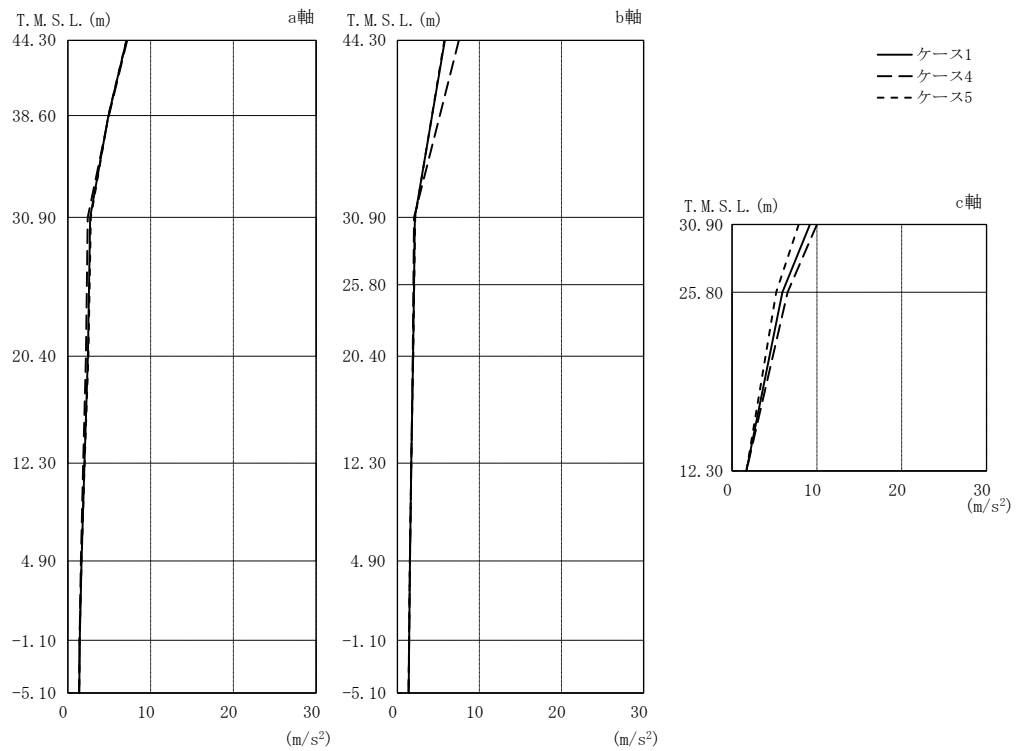


図 2-278 最大応答加速度 (Sd-7, NS 方向)

表 2-245 最大応答加速度 (Sd-7, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	7.08	7.17	7.06
	3	4.91	4.96	4.90
	4	2.70	2.41	2.78
	9	2.42	2.19	2.48
	11	2.00	1.85	2.03
	13	1.65	1.57	1.66
	15	1.43	1.42	1.42
b 軸	2	5.78	7.49	5.73
	5	2.14	2.04	2.17
	7	2.04	1.96	2.06
	10	1.92	1.87	1.93
	12	1.70	1.69	1.69
	14	1.54	1.54	1.52
	16	1.43	1.44	1.41
c 軸	6	9.19	10.0	7.86
	8	5.93	6.56	5.20

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

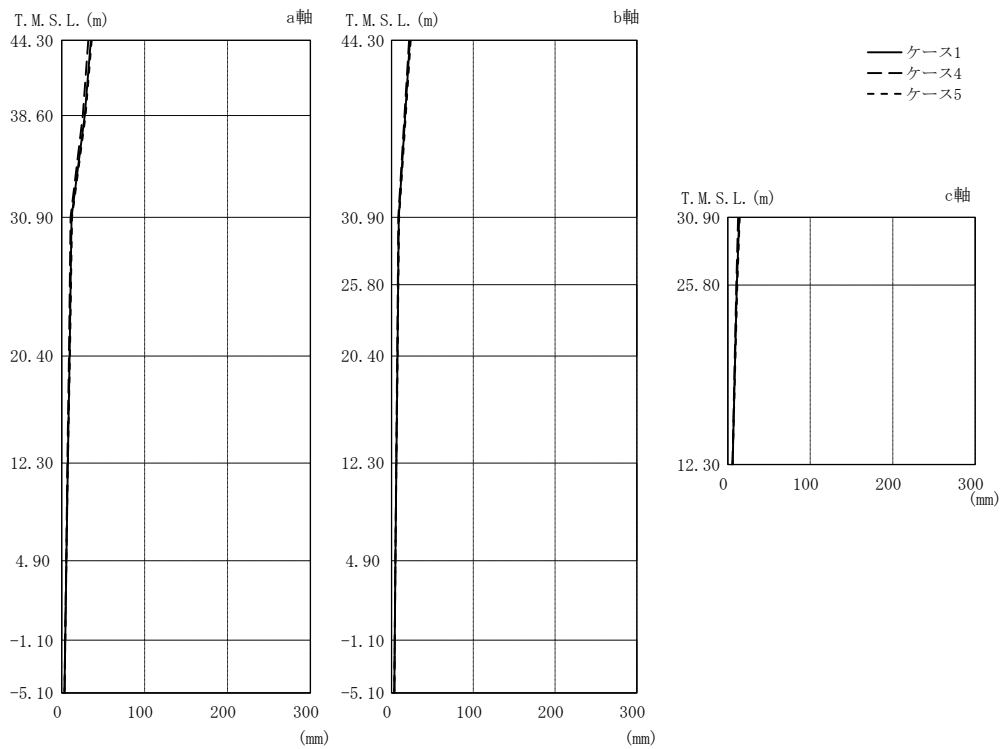


図 2-279 最大応答変位 (Sd-1, NS 方向)

表 2-246 最大応答変位 (Sd-1, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	35.0	32.0	36.1
	3	27.8	25.3	28.6
	4	11.8	10.6	12.3
	9	9.49	8.63	9.75
	11	7.27	6.77	7.39
	13	5.57	5.32	5.61
	15	4.16	4.10	4.14
b 軸	2	22.3	21.4	23.3
	5	8.80	8.14	9.14
	7	8.03	7.50	8.27
	10	7.22	6.83	7.36
	12	5.77	5.61	5.79
	14	4.69	4.63	4.67
	16	3.86	3.87	3.81
17	3.30	3.39	3.31	
c 軸	6	13.7	12.5	14.4
	8	10.9	10.2	11.4

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル



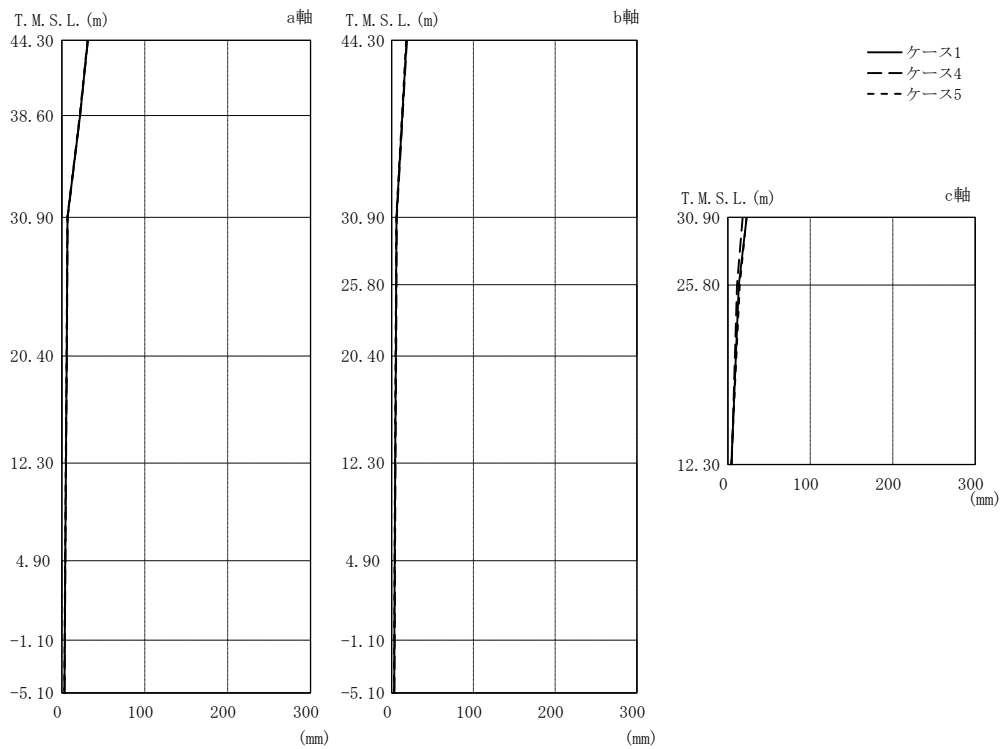


図 2-280 最大応答変位 (Sd-2, NS 方向)

表 2-247 最大応答変位 (Sd-2, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	31.3	31.4	30.9
	3	21.8	21.8	21.4
	4	6.71	7.00	6.46
	9	5.71	5.99	5.49
	11	4.76	5.05	4.55
	13	3.99	4.30	3.80
	15	3.35	3.66	3.16
b 軸	2	18.2	18.6	17.6
	5	5.74	6.26	5.59
	7	5.35	5.84	5.16
	10	4.94	5.38	4.71
	12	4.26	4.67	4.03
	14	3.72	4.06	3.49
	16	3.30	3.58	3.07
c 軸	6	22.8	17.8	22.6
	8	13.2	11.1	14.4

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

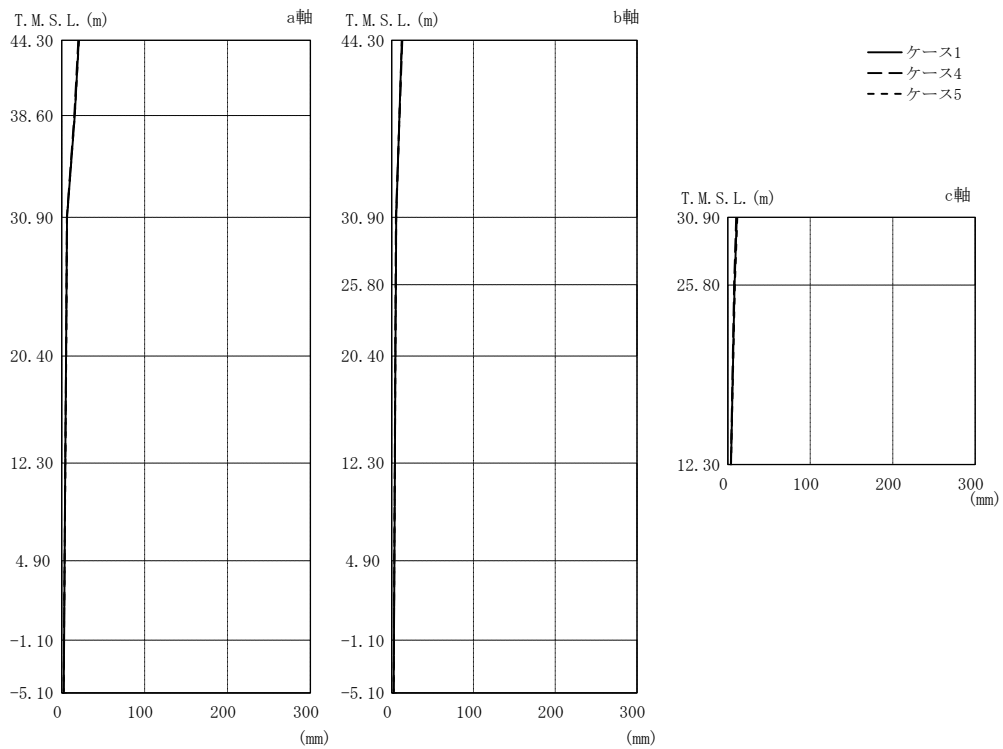


図 2-281 最大応答変位 (Sd-3, NS 方向)

表 2-248 最大応答変位 (Sd-3, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	20.5	19.9	20.7
	3	15.6	15.1	15.7
	4	6.26	6.17	6.37
	9	5.26	5.09	5.33
	11	4.29	4.11	4.31
	13	3.48	3.35	3.46
	15	2.77	2.72	2.72
b 軸	2	12.4	12.9	12.3
	5	5.34	5.02	5.35
	7	4.96	4.64	4.95
	10	4.54	4.27	4.52
	12	3.81	3.64	3.77
	14	3.17	3.08	3.12
	16	2.67	2.63	2.61
c 軸	6	10.9	10.0	11.5
	8	8.18	7.47	8.60

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

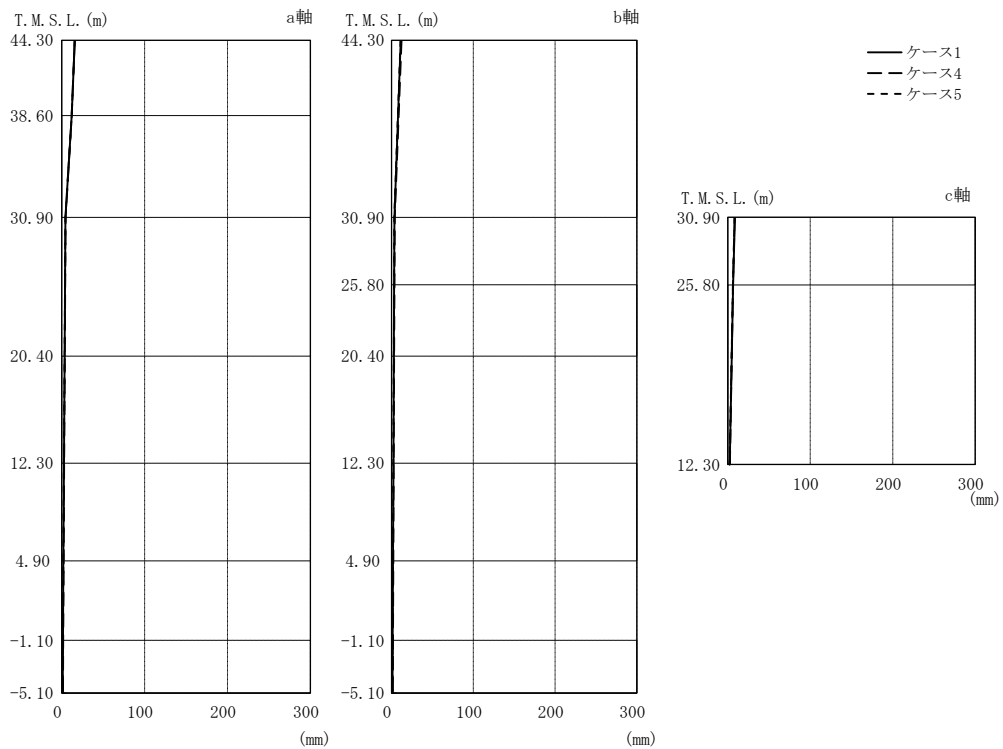


図 2-282 最大応答変位 (Sd-6, NS 方向)

表 2-249 最大応答変位 (Sd-6, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	15.7	15.7	15.7
	3	11.9	12.0	11.9
	4	4.36	4.56	4.33
	9	3.42	3.67	3.39
	11	2.59	2.87	2.54
	13	1.95	2.25	1.90
	15	1.43	1.73	1.38
b 軸	2	11.2	12.1	10.9
	5	3.47	3.82	3.36
	7	3.13	3.48	3.03
	10	2.77	3.12	2.68
	12	2.20	2.54	2.12
	14	1.71	2.04	1.64
	16	1.34	1.66	1.29
c 軸	6	8.44	8.23	8.12
	8	6.40	6.19	6.22

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

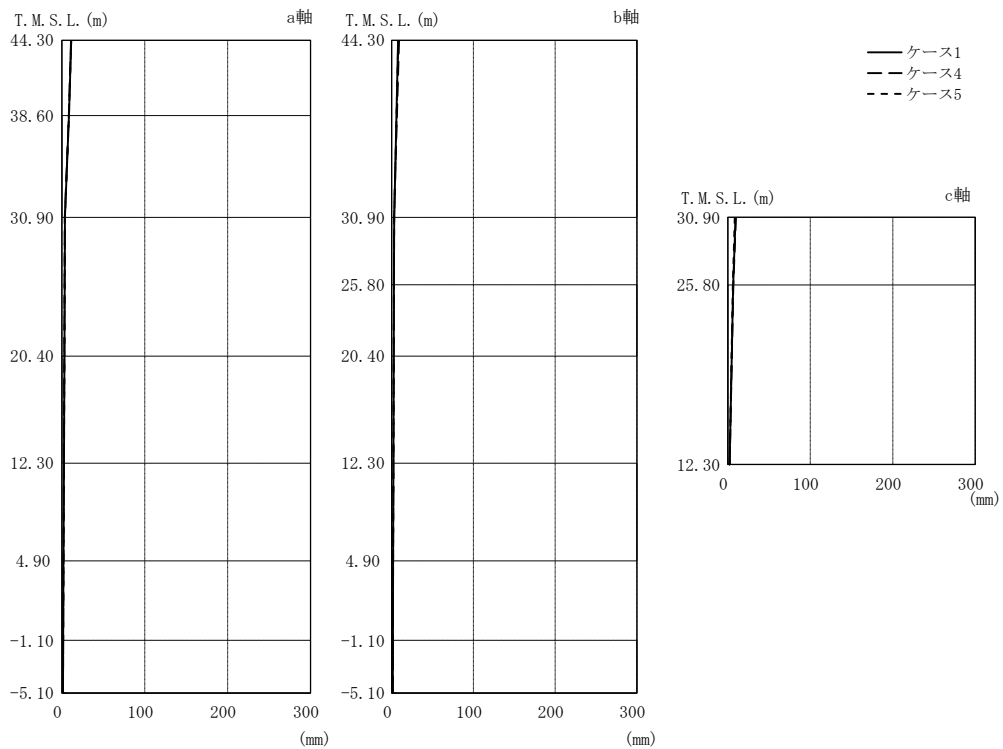


図 2-283 最大応答変位 (Sd-7, NS 方向)

表 2-250 最大応答変位 (Sd-7, NS 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	11.2	11.0	11.2
	3	8.38	8.21	8.55
	4	3.59	3.36	3.66
	9	2.97	2.81	3.00
	11	2.37	2.29	2.38
	13	1.91	1.87	1.90
	15	1.51	1.52	1.48
b 軸	2	7.81	8.96	7.92
	5	2.98	2.85	3.00
	7	2.76	2.64	2.77
	10	2.51	2.42	2.51
	12	2.09	2.04	2.08
	14	1.73	1.72	1.70
	16	1.45	1.46	1.42
c 軸	6	9.26	9.69	8.39
	8	6.46	6.59	6.00

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

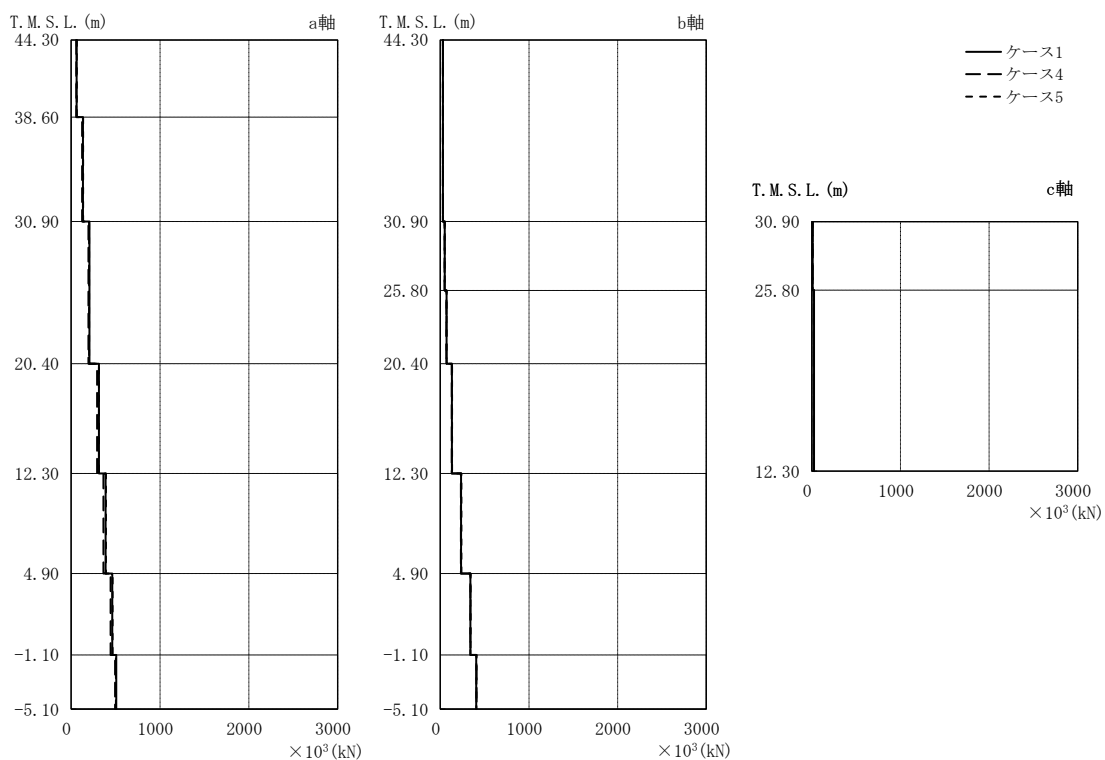


図 2-284 最大応答せん断力 (Sd-1, NS 方向)

表 2-251 最大応答せん断力 (Sd-1, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)		
		①	④	⑤
a 軸	1	60.9	57.4	62.2
	2	132	123	134
	3	205	194	202
	4	312	291	313
	5	387	363	392
	6	463	444	466
	7	507	494	504
b 軸	9	29.9	29.5	29.8
	10	49.2	48.4	49.9
	11	69.7	68.3	70.7
	12	131	129	132
	13	234	233	237
	14	339	339	342
	15	405	409	406
c 軸	16	7.99	8.24	7.30
	17	23.1	21.9	22.3

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

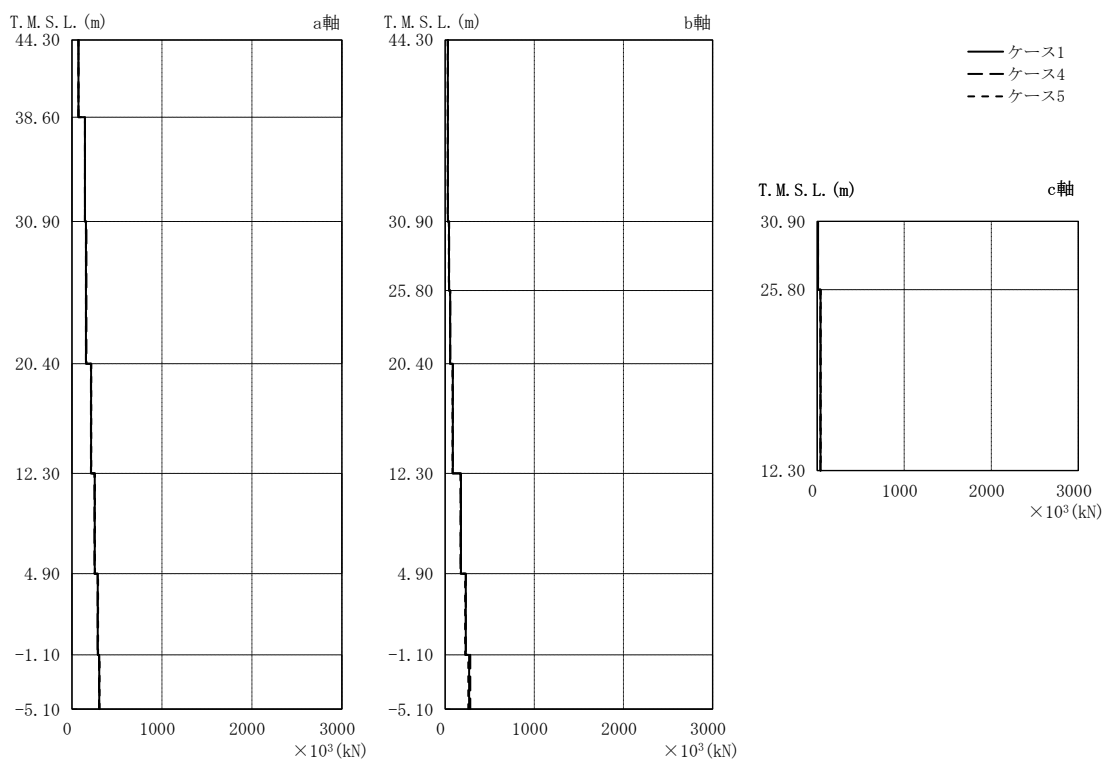


図 2-285 最大応答せん断力 (Sd-2, NS 方向)

表 2-252 最大応答せん断力 (Sd-2, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)		
		①	④	⑤
a 軸	1	72.6	73.0	72.0
	2	145	145	145
	3	156	160	155
	4	213	210	214
	5	253	249	255
	6	287	284	290
	7	303	302	307
b 軸	9	29.2	30.9	27.9
	10	42.2	43.8	40.3
	11	55.9	57.1	54.3
	12	84.7	85.9	82.3
	13	176	171	174
	14	230	231	224
	15	269	282	259
c 軸	16	10.8	10.8	10.8
	17	39.5	36.5	40.0

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

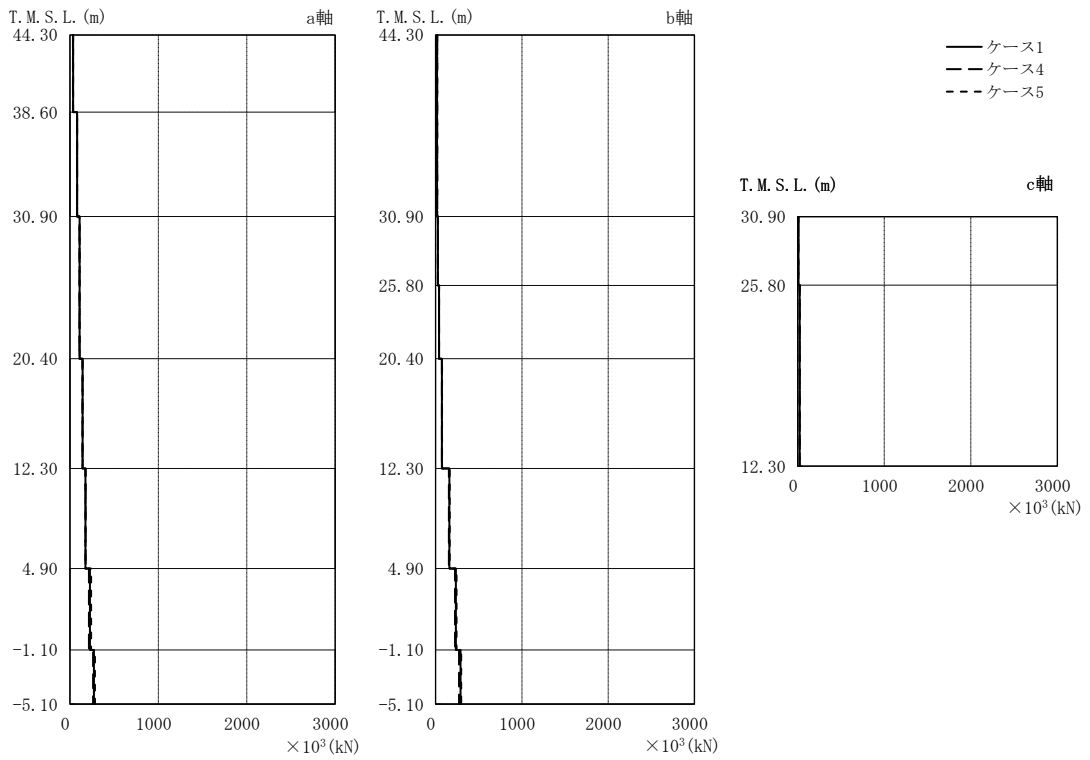


図 2-286 最大応答せん断力 (Sd-3, NS 方向)

表 2-253 最大応答せん断力 (Sd-3, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)		
		①	④	⑤
a 軸	1	36.0	35.4	36.2
	2	82.0	80.7	82.4
	3	110	108	109
	4	143	141	143
	5	176	177	176
	6	227	215	239
	7	271	263	283
b 軸	9	17.8	19.1	18.1
	10	27.3	27.0	27.5
	11	40.4	39.9	40.6
	12	72.9	72.4	75.3
	13	159	155	164
	14	236	225	243
	15	289	271	297
c 軸	16	7.73	7.42	7.54
	17	23.1	21.5	21.8

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

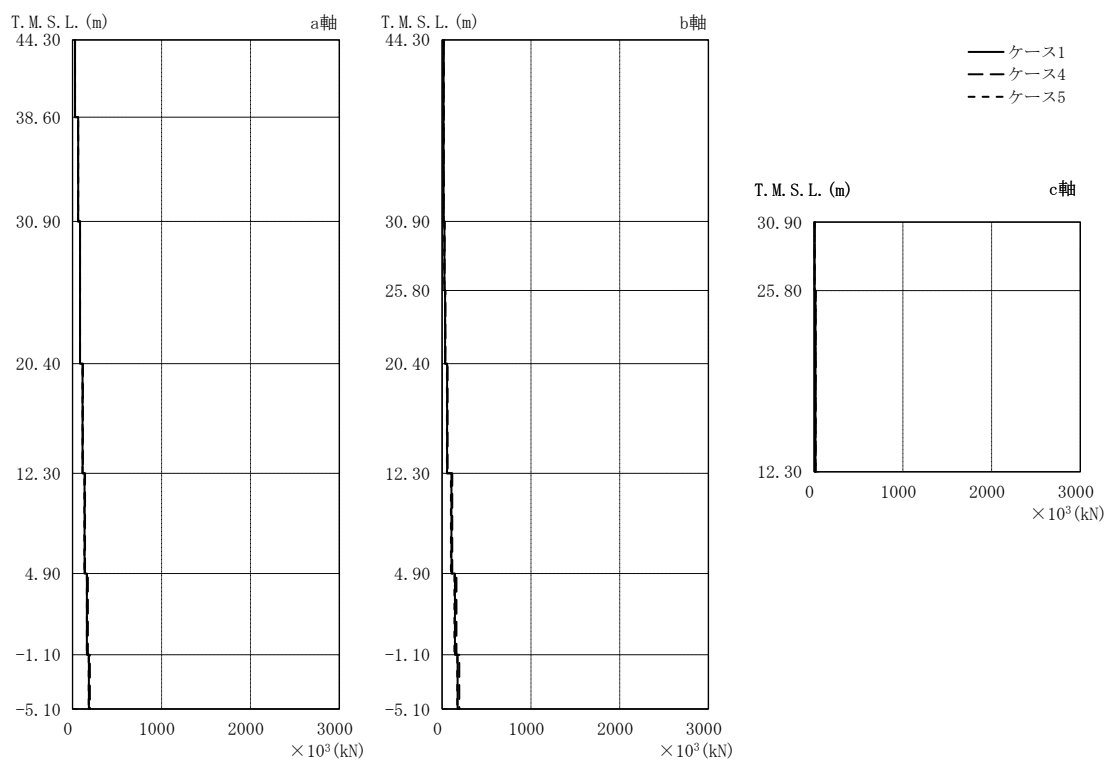


図 2-287 最大応答せん断力 (Sd-6, NS 方向)

表 2-254 最大応答せん断力 (Sd-6, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)		
		①	④	⑤
a 軸	1	28.2	27.4	27.9
	2	62.3	62.0	63.1
	3	83.6	83.8	83.9
	4	111	115	111
	5	134	140	132
	6	161	171	160
	7	183	194	182
b 軸	9	16.2	17.6	16.0
	10	25.2	27.2	24.4
	11	33.6	36.6	32.4
	12	54.9	60.4	52.9
	13	104	114	99.1
	14	143	160	139
	15	173	192	171
c 軸	16	5.33	5.48	4.79
	17	14.8	16.1	13.8

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル



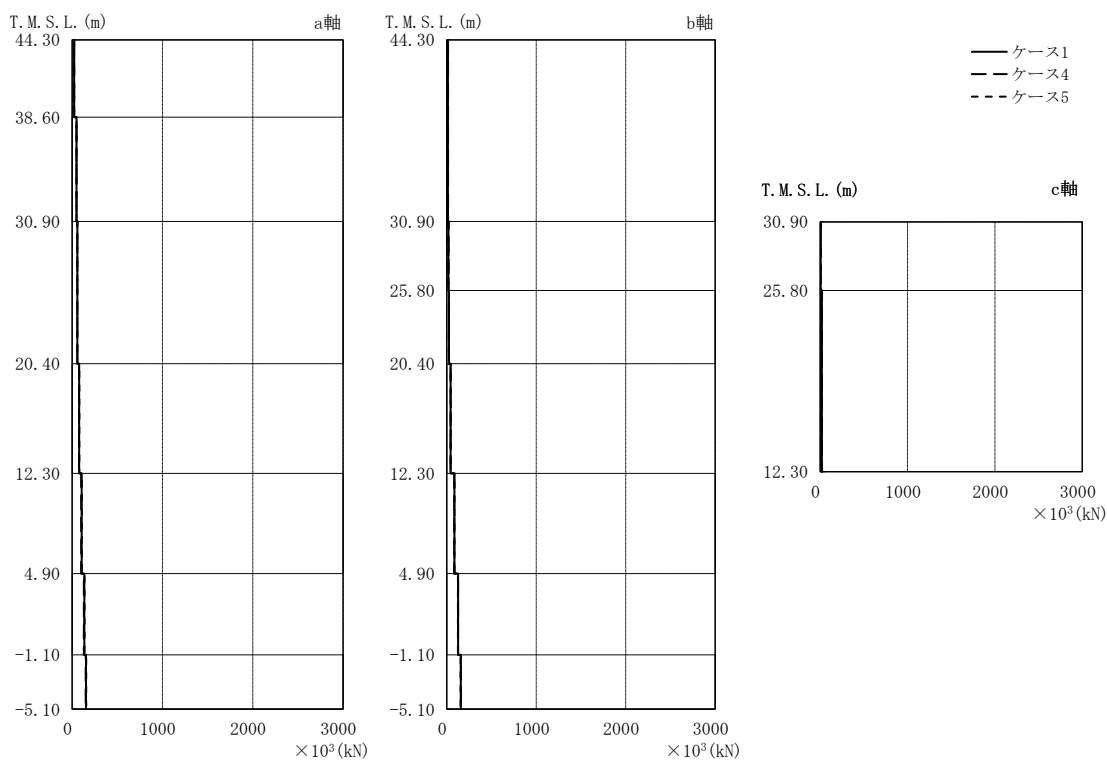


図 2-288 最大応答せん断力 (Sd-7, NS 方向)

表 2-255 最大応答せん断力 (Sd-7, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)		
		①	④	⑤
a 軸	1	22.1	22.5	21.9
	2	48.0	48.5	47.7
	3	57.5	57.5	58.2
	4	78.6	75.9	79.3
	5	105	99.7	107
	6	135	129	136
	7	154	149	155
b 軸	9	12.6	15.2	12.7
	10	17.4	19.3	17.7
	11	23.0	24.4	23.3
	12	43.3	41.9	43.6
	13	85.0	84.2	84.6
	14	126	127	125
	15	156	158	154
c 軸	16	6.65	7.35	5.64
	17	19.5	21.6	16.8

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

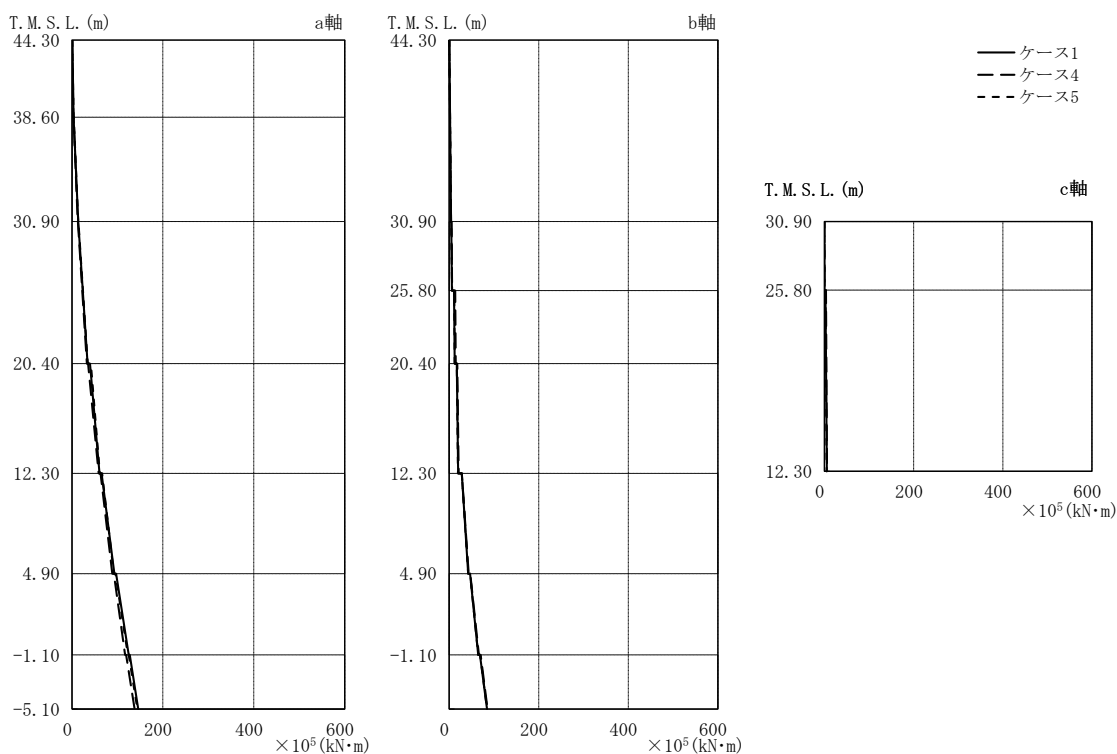


図 2-289 最大応答曲げモーメント (Sd-1, NS 方向)

表 2-256 最大応答曲げモーメント (Sd-1, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5 \text{ kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	0.792	0.659	0.882
		3.47	3.29	3.58
	2	3.56	3.37	3.81
		13.7	12.8	13.9
	3	13.8	12.9	14.1
		34.3	32.7	34.7
	4	39.7	35.4	41.7
60.7		58.6	61.4	
5	65.1	62.8	66.3	
	93.2	88.7	92.0	
6	97.2	92.0	95.5	
	125	117	123	
7	127	119	125	
	146	138	144	
b 軸	9	0.372	0.399	0.372
		4.04	3.97	4.03
	10	4.66	5.21	4.61
		6.28	6.51	6.35
	11	10.8	13.5	11.0
		12.3	14.8	12.4
	12	16.9	18.2	17.1
19.9		21.2	19.8	
13	28.0	28.2	28.1	
	42.3	43.5	42.3	
14	46.5	46.9	46.8	
	65.0	66.4	65.0	
15	68.5	70.2	69.0	
	84.4	85.6	84.6	
c 軸	16	0.0340	0.0351	0.0314
		0.407	0.421	0.373
17	2.59	3.44	2.61	
	5.45	6.12	5.13	

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

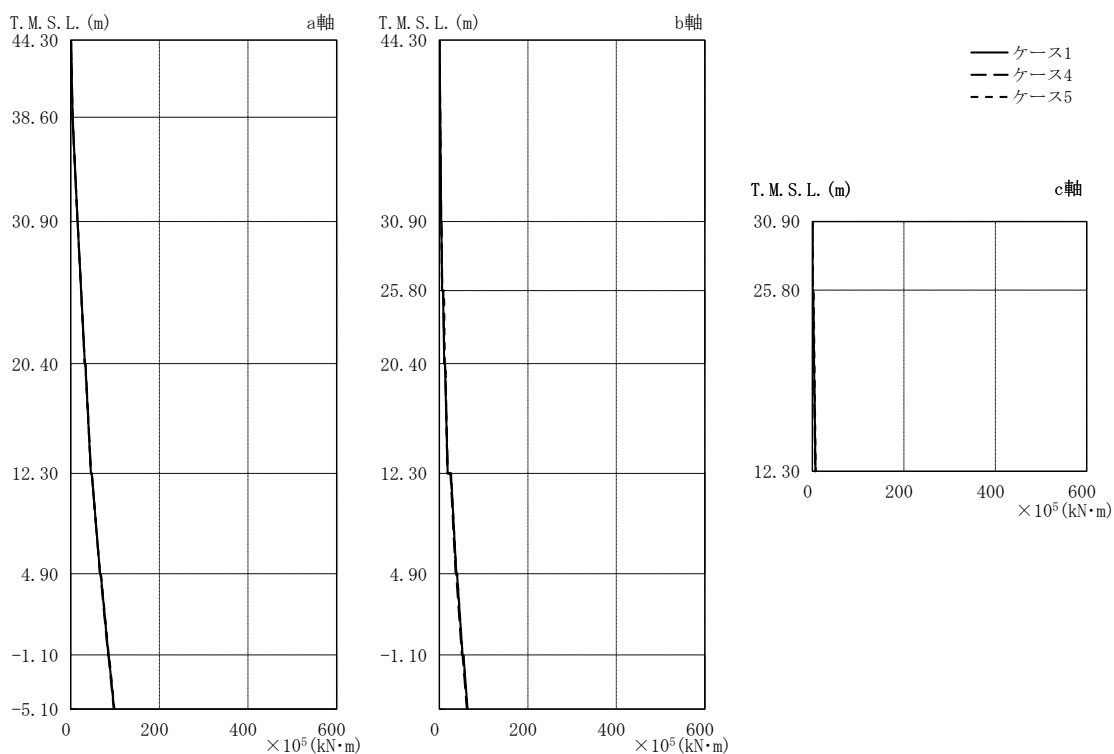


図 2-290 最大応答曲げモーメント (Sd-2, NS 方向)

表 2-257 最大応答曲げモーメント (Sd-2, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	0.737	0.749	0.724
		4.26	4.30	4.21
	2	4.31	4.36	4.26
		15.5	15.6	15.4
	3	15.7	15.7	15.6
		31.9	32.1	31.6
	4	33.3	33.6	32.9
45.5		46.1	45.5	
5	47.5	47.7	47.6	
	66.2	66.0	66.5	
6	67.9	67.3	68.3	
	85.1	84.3	85.7	
7	85.9	84.9	86.5	
	98.0	97.0	98.7	
b 軸	9	0.348	0.370	0.362
		3.94	4.18	3.76
	10	4.29	4.51	4.59
		6.34	6.65	5.96
	11	8.29	8.52	10.5
		11.0	11.3	11.9
	12	12.6	12.8	13.8
18.8		19.2	17.7	
13	26.0	24.8	26.2	
	38.1	36.5	38.4	
14	39.9	38.0	40.3	
	52.5	50.7	52.4	
15	54.4	52.3	54.3	
	63.6	61.9	62.9	
c 軸	16	0.198	0.168	0.210
		0.559	0.561	0.566
17	1.54	1.56	2.60	
	6.69	5.96	7.11	

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

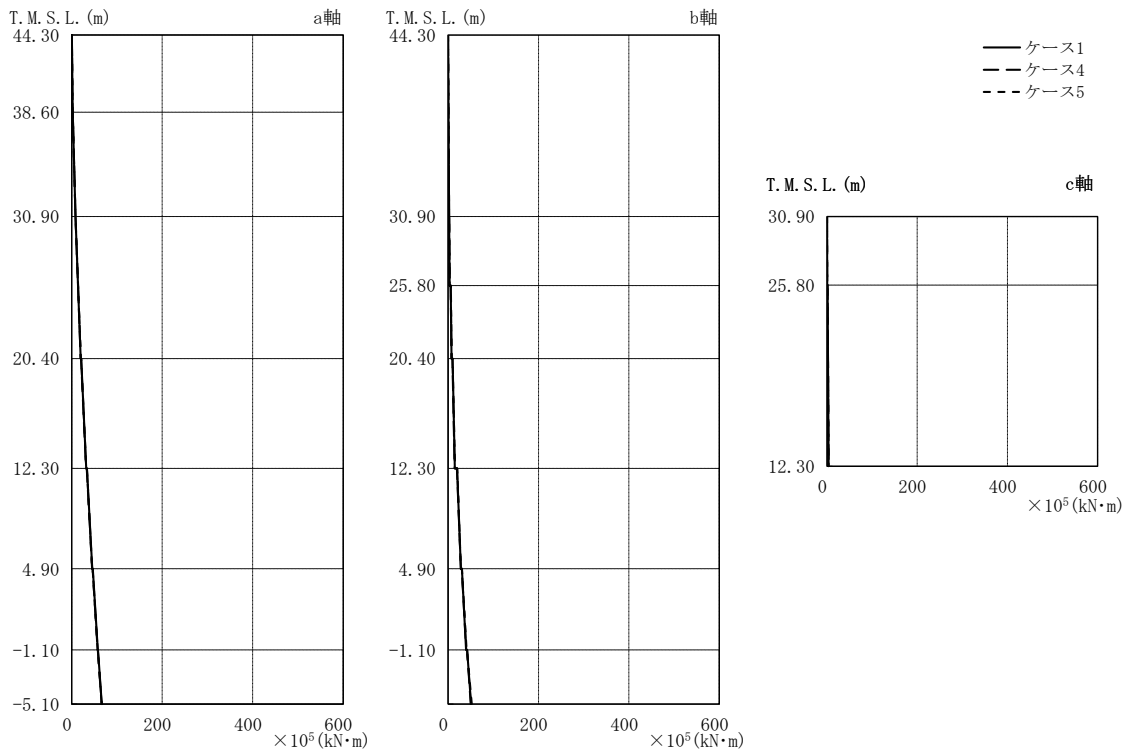


図 2-291 最大応答曲げモーメント (Sd-3, NS 方向)

表 2-258 最大応答曲げモーメント (Sd-3, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5$ kN·m)		
		①	④	⑤
a 軸	1	0.362	0.358	0.366
		2.13	2.09	2.14
	2	2.16	2.13	2.17
		8.47	8.33	8.52
	3	8.56	8.43	8.60
		20.0	19.8	20.1
	4	20.9	20.7	21.0
32.3		31.9	32.2	
5	33.5	33.3	33.5	
	45.7	45.1	45.3	
6	46.6	46.2	46.3	
	57.8	57.2	57.3	
7	58.3	57.8	57.9	
	66.5	66.2	66.5	
b 軸	9	0.217	0.229	0.220
		2.40	2.56	2.44
	10	2.55	2.68	2.59
		3.75	3.93	3.72
	11	6.02	5.78	6.17
		7.94	7.68	8.12
	12	9.97	9.52	10.2
15.1		14.7	15.4	
13	20.2	19.7	20.4	
	28.5	28.3	28.5	
14	30.8	30.4	30.8	
	39.9	40.1	40.9	
15	42.1	42.2	41.8	
	51.1	50.2	52.6	
c 軸	16	0.0297	0.0278	0.0291
		0.394	0.380	0.384
	17	1.33	1.24	1.33
3.70		3.55	3.60	

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

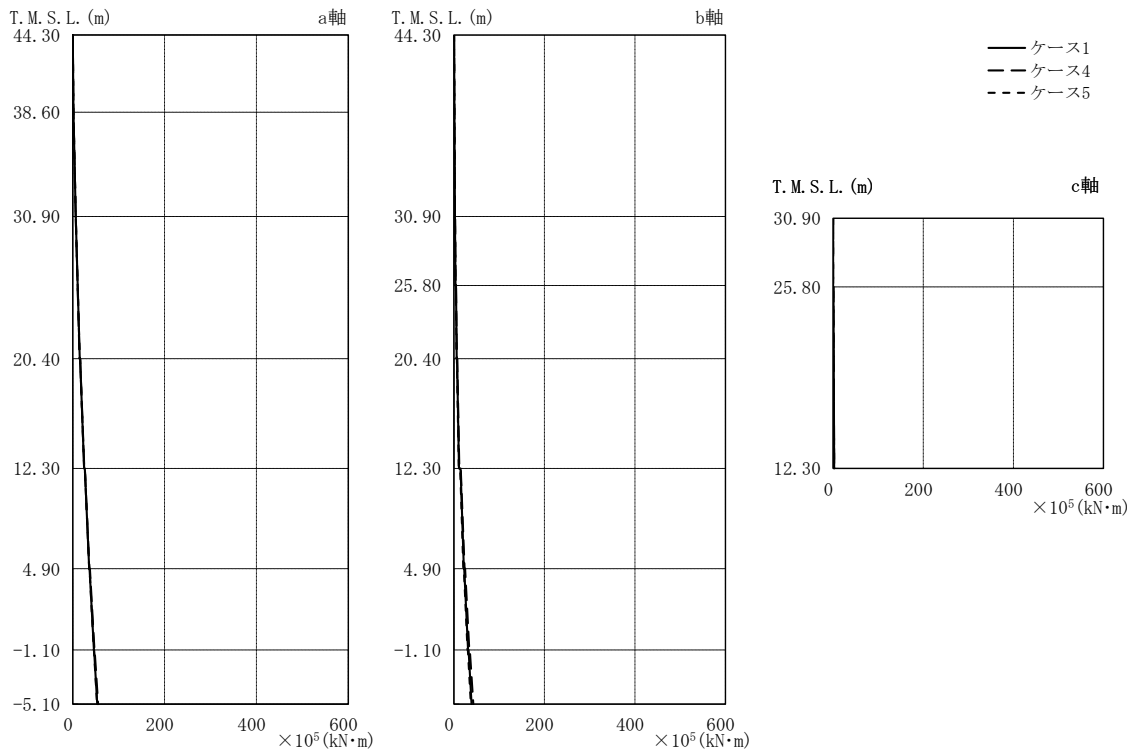


図 2-292 最大応答曲げモーメント (Sd-6, NS 方向)

表 2-259 最大応答曲げモーメント (Sd-6, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 (×10 <sup>5</sup> kN·m)		
		①	④	⑤
a 軸	1	0.283	0.274	0.288
		1.66	1.62	1.66
	2	1.69	1.65	1.69
		6.47	6.41	6.55
	3	6.55	6.49	6.64
		15.2	15.1	15.3
	4	16.0	15.9	16.1
25.0		25.1	25.0	
5	26.2	26.2	26.3	
	35.8	36.4	35.8	
6	36.8	37.3	36.7	
	46.0	47.3	45.8	
7	46.5	47.8	46.3	
	53.4	55.3	53.1	
b 軸	9	0.193	0.209	0.190
		2.19	2.37	2.15
	10	2.32	2.51	2.28
		3.59	3.87	3.51
	11	4.47	4.70	4.33
		6.16	6.59	5.95
	12	6.95	7.28	6.69
11.2		12.0	10.7	
13	14.5	15.2	13.9	
	22.0	23.6	21.0	
14	22.9	24.5	21.9	
	31.2	34.0	29.9	
15	32.3	35.2	30.9	
	38.9	42.8	37.4	
c 軸	16	0.0198	0.0204	0.0178
		0.272	0.279	0.244
	17	0.727	0.744	0.693
		2.57	2.56	2.41

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

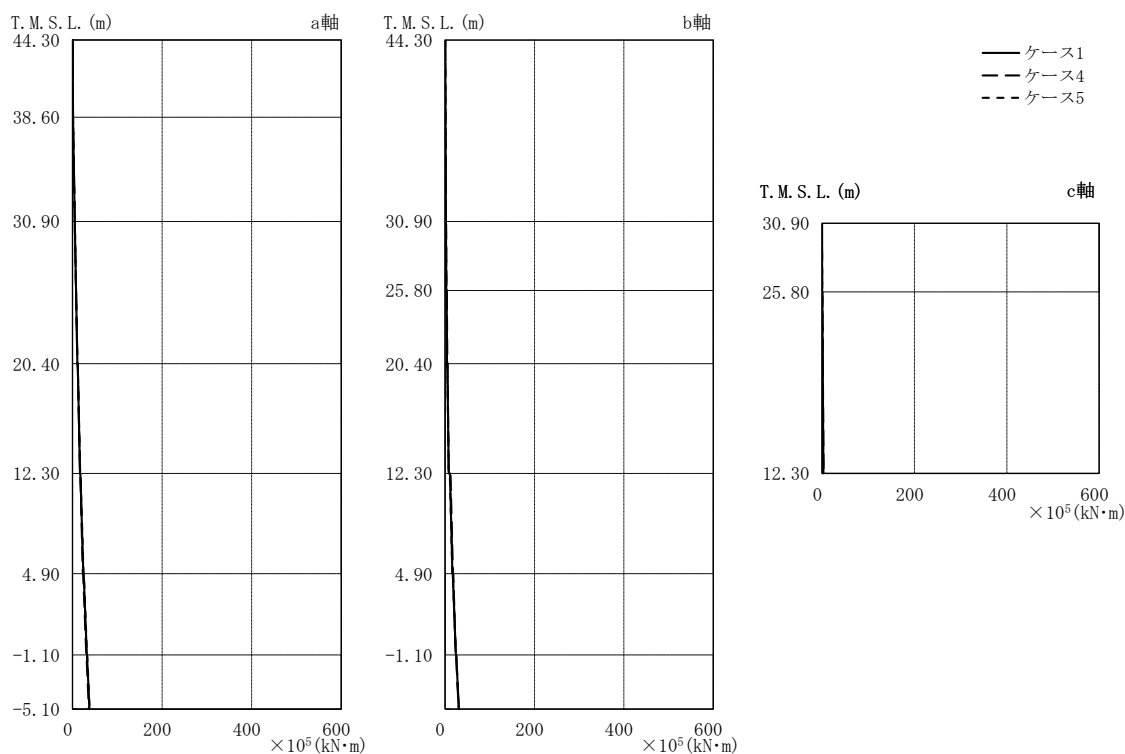


図 2-293 最大応答曲げモーメント (Sd-7, NS 方向)

表 2-260 最大応答曲げモーメント (Sd-7, NS 方向)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5$ kN·m)		
		①	④	⑤
a 軸	1	0.230	0.229	0.230
		1.30	1.32	1.29
	2	1.32	1.34	1.32
		5.00	5.06	4.98
	3	5.05	5.11	5.04
		11.1	11.1	11.0
	4	11.6	11.6	11.6
16.7		16.7	17.0	
5	17.4	17.5	17.8	
	24.1	23.0	24.4	
6	25.0	23.8	25.3	
	32.0	30.8	32.3	
7	32.5	31.3	32.8	
	37.8	36.6	38.1	
b 軸	9	0.151	0.182	0.151
		1.70	2.04	1.71
	10	1.80	2.13	1.81
		2.66	3.10	2.67
	11	3.24	3.75	3.26
		4.38	5.01	4.39
	12	4.97	5.54	5.03
7.96		8.09	8.06	
13	10.8	12.1	10.4	
	16.2	17.5	16.2	
14	17.1	18.2	17.2	
	24.1	23.9	24.1	
15	25.1	24.7	25.1	
	30.8	30.3	30.8	
c 軸	16	0.0247	0.0273	0.0209
		0.340	0.376	0.289
17	0.607	0.665	0.590	
	3.18	3.57	2.75	

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

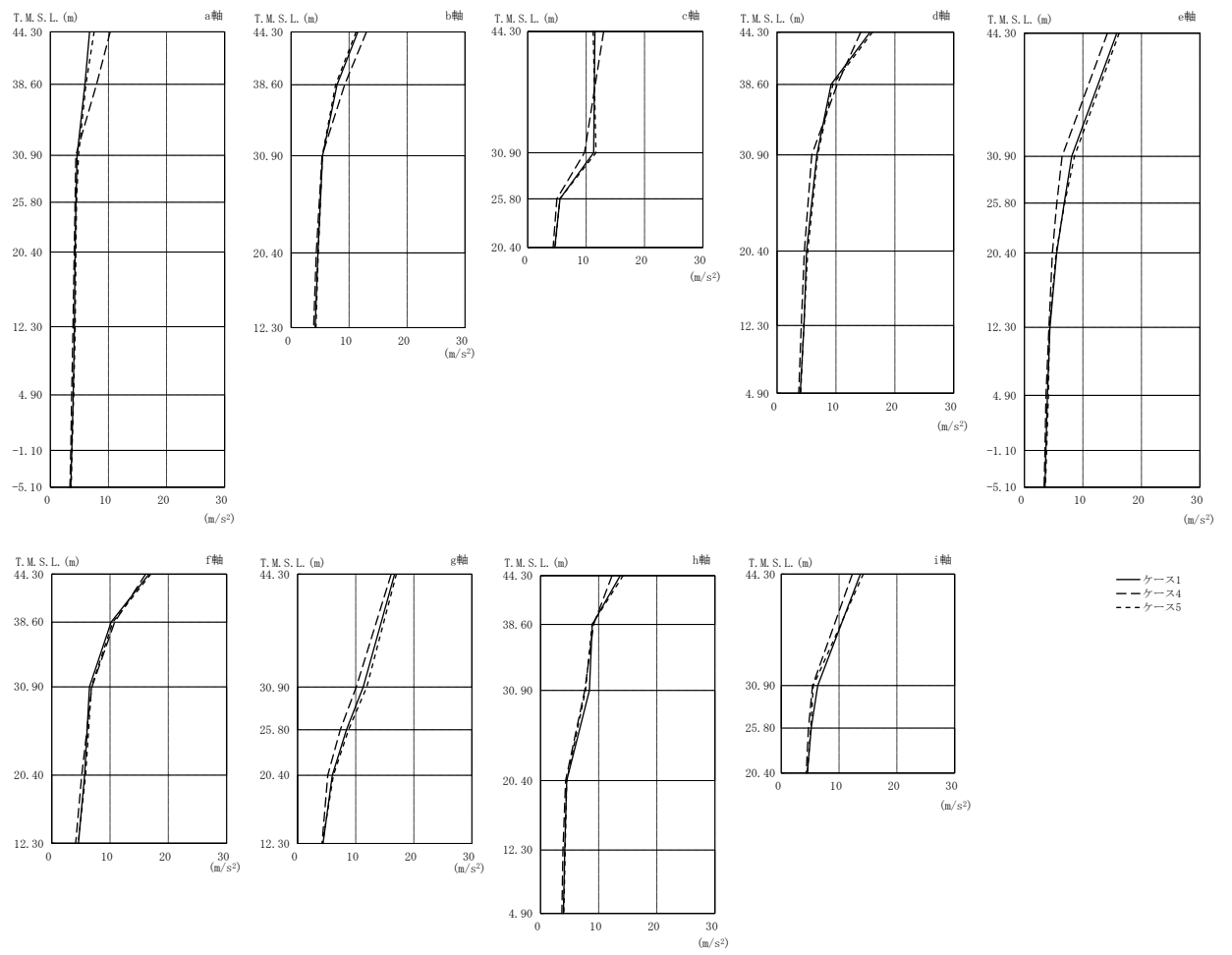


図 2-294 最大応答加速度 (Sd-1, EW 方向)

表 2-261 最大応答加速度 (Sd-1, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	6.75	10.3	7.54
	6	5.95	7.94	6.12
	11	4.60	4.39	4.84
	20	4.41	4.25	4.51
	25	4.25	4.11	4.39
	32	4.14	3.89	4.28
	36	3.93	3.67	4.01
	38	3.68	3.51	3.72
	40	3.51	3.37	3.60
b 軸	2	11.5	13.0	11.2
	7	7.93	9.24	7.68
	12	5.43	5.33	5.39
	26	4.63	4.34	4.69
c 軸	19	11.3	9.73	11.7
	21	5.52	4.99	5.50
d 軸	3	15.8	14.2	16.2
	8	9.18	10.2	9.48
	13	6.75	5.88	6.88
	27	5.01	4.63	5.21
	33	4.58	4.10	4.54
e 軸	18	8.08	6.44	8.57
	22	6.80	5.54	6.88
	31	5.51	4.79	5.43
	35	4.36	4.20	4.28
	37	3.93	3.69	4.11
	39	3.67	3.52	3.80
f 軸	4	16.7	16.1	17.0
	9	10.2	10.8	10.5
	14	6.48	6.89	6.82
	28	5.64	5.14	5.82
g 軸	17	11.3	10.1	11.9
	23	8.40	7.33	8.76
	30	5.96	5.19	6.15
h 軸	5	13.7	12.3	14.2
	10	8.90	9.13	8.86
	15	8.39	7.61	7.73
	29	4.51	4.32	4.51
	34	4.16	3.86	4.23
i 軸	16	6.32	5.41	5.55
	24	5.18	4.71	5.10

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル



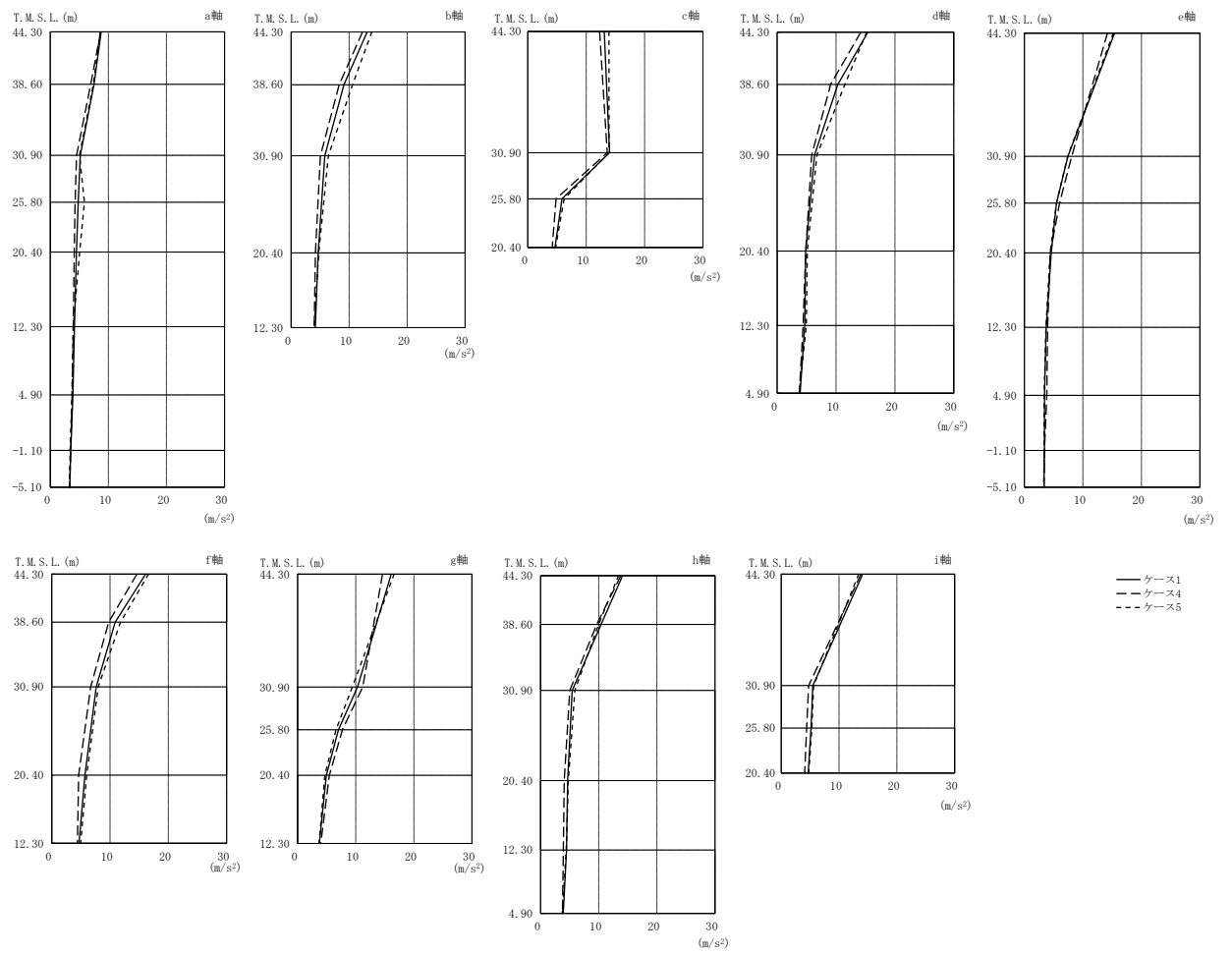


図 2-295 最大応答加速度 (Sd-2, EW 方向)

表 2-262 最大応答加速度 (Sd-2, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
a 軸	1	8.76	8.67	8.59
	6	7.53	6.96	7.41
	11	5.18	4.53	5.03
	20	4.82	4.28	5.88
	25	4.50	4.13	5.05
	32	4.16	3.97	3.96
	36	3.89	3.76	3.73
	38	3.54	3.52	3.43
	40	3.35	3.37	3.29
b 軸	2	13.1	12.3	13.9
	7	9.11	8.29	10.6
	12	5.80	5.04	6.42
	26	4.66	4.18	4.76
c 軸	19	14.0	13.6	13.9
	21	5.86	4.85	6.22
d 軸	3	15.4	14.2	15.2
	8	10.3	9.07	11.5
	13	6.35	5.86	6.75
	27	4.83	4.86	5.11
	33	4.68	4.41	4.95
e 軸	18	7.45	8.09	7.40
	22	5.49	6.02	5.49
	31	4.60	4.42	4.41
	35	3.72	3.97	3.68
	37	3.44	3.83	3.38
	39	3.43	3.42	3.38
f 軸	4	16.1	14.6	16.6
	9	10.9	9.77	11.8
	14	7.63	6.68	7.98
	28	5.70	4.62	6.00
g 軸	17	10.3	11.2	9.41
	23	7.02	7.69	6.59
	30	4.93	5.46	4.67
h 軸	5	14.1	13.8	13.4
	10	10.4	9.66	9.97
	15	5.44	5.01	5.89
	29	4.66	4.06	4.77
	34	4.47	3.91	4.41
i 軸	16	5.48	4.74	5.61
	24	5.17	4.40	5.30

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

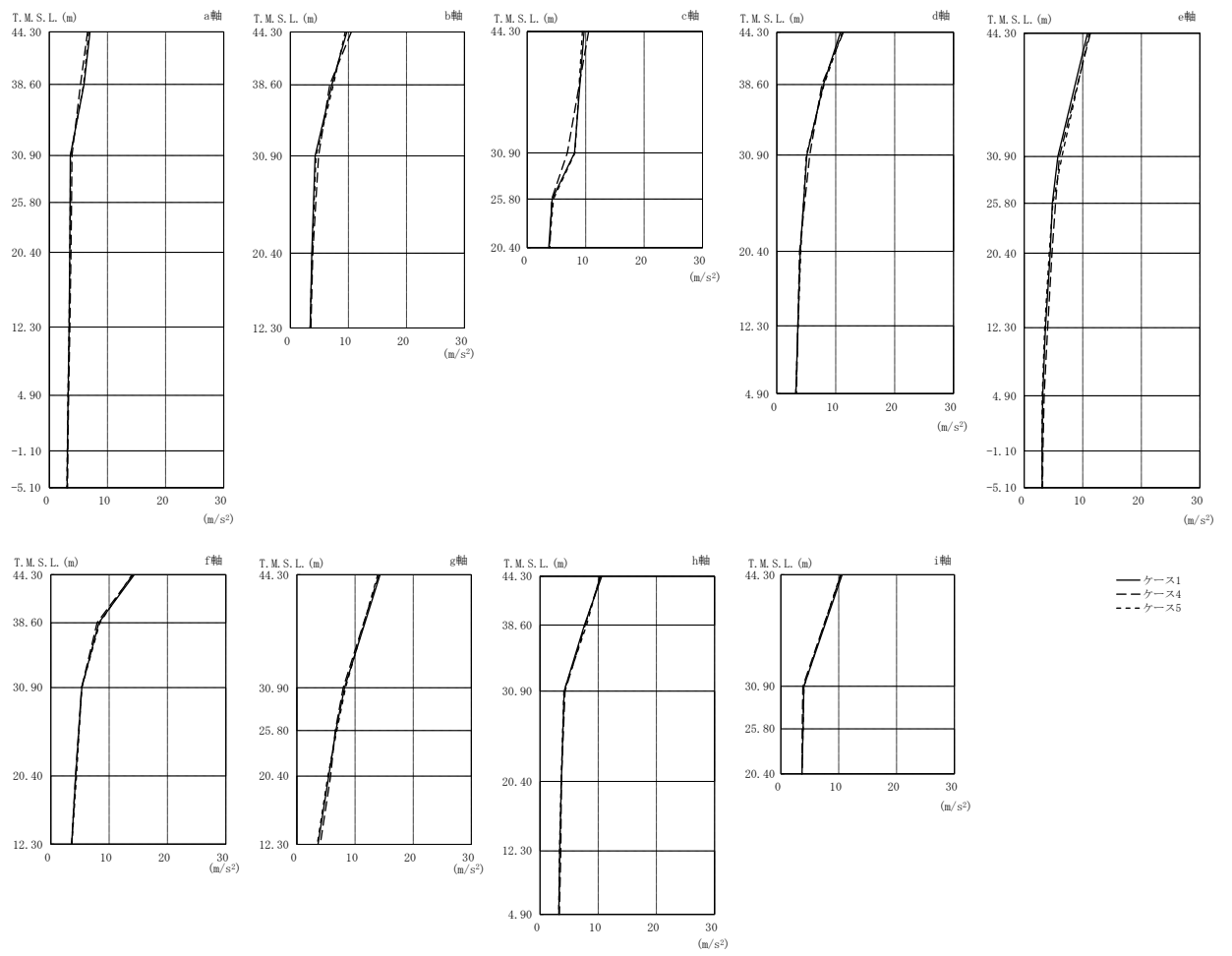


図 2-296 最大応答加速度 (Sd-3, EW 方向)

表 2-263 最大応答加速度 (Sd-3, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	6.99	6.58	6.77
	6	5.97	5.37	5.90
	11	3.61	3.89	3.65
	20	3.58	3.83	3.62
	25	3.52	3.72	3.54
	32	3.40	3.54	3.40
	36	3.23	3.33	3.21
	38	3.12	3.20	3.09
	40	3.06	3.14	3.03
b 軸	2	9.72	10.5	9.44
	7	7.14	6.78	7.40
	12	4.26	4.85	4.41
	26	3.69	3.87	3.74
c 軸	19	8.09	6.87	8.18
	21	4.28	4.19	4.50
d 軸	3	10.8	11.3	11.1
	8	7.92	7.66	8.02
	13	5.10	5.58	5.01
	27	3.97	3.86	4.06
	33	3.58	3.58	3.61
e 軸	18	5.74	6.02	6.44
	22	4.81	5.35	4.90
	31	4.44	4.74	4.27
	35	3.63	4.01	3.50
	37	3.16	3.41	3.08
	39	3.05	3.19	3.02
f 軸	4	14.3	14.1	13.9
	9	8.24	7.94	8.40
	14	5.32	5.28	5.30
	28	4.28	4.24	4.41
g 軸	17	8.20	7.96	8.37
	23	6.68	6.59	6.86
	30	5.48	5.79	5.32
h 軸	5	10.6	10.4	10.3
	10	7.62	7.76	8.00
	15	4.14	4.30	4.11
	29	3.66	3.66	3.62
	34	3.38	3.57	3.35
i 軸	16	3.98	3.80	4.00
	24	3.85	3.70	3.84

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

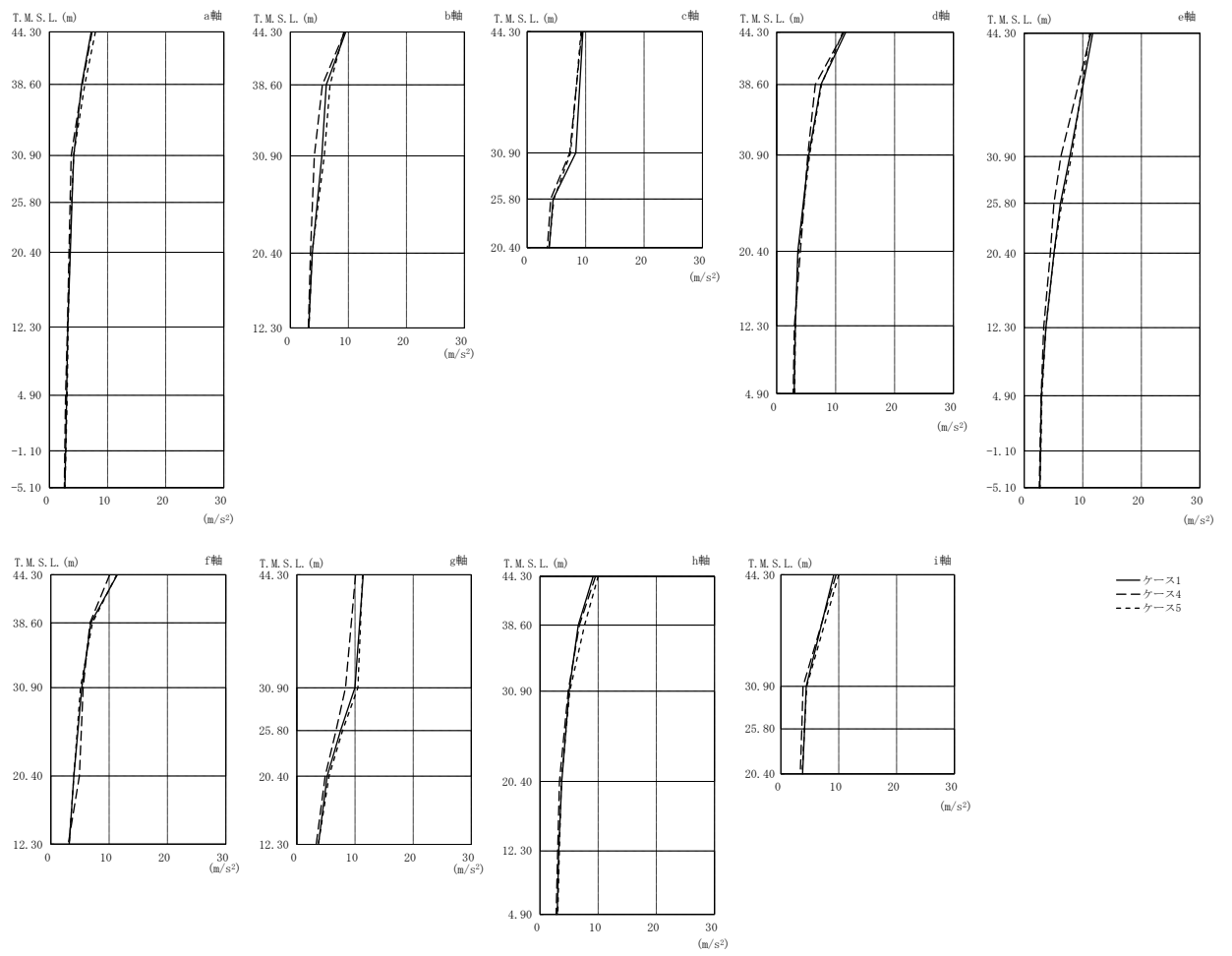


図 2-297 最大応答加速度 (Sd-6, EW 方向)

表 2-264 最大応答加速度 (Sd-6, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
a 軸	1	7.19	7.35	7.92
	6	5.55	5.65	6.09
	11	4.18	3.75	4.17
	20	3.88	3.55	3.83
	25	3.59	3.37	3.49
	32	3.16	3.10	3.22
	36	2.96	2.78	3.06
	38	2.80	2.65	2.84
	40	2.67	2.57	2.68
b 軸	2	9.54	9.36	9.22
	7	6.18	5.52	6.83
	12	5.42	4.13	5.84
	26	3.78	3.46	3.73
c 軸	19	8.32	7.29	7.44
	21	4.44	4.03	4.58
d 軸	3	11.7	11.4	11.2
	8	7.51	6.54	7.59
	13	5.43	5.26	5.57
	27	3.58	4.00	3.69
	33	3.16	2.99	3.15
e 軸	18	7.79	6.26	8.08
	22	6.18	5.07	6.41
	31	5.08	4.46	5.11
	35	3.70	3.33	3.69
	37	2.92	2.90	3.02
	39	2.79	2.68	2.84
f 軸	4	11.4	10.1	11.3
	9	6.86	6.72	7.14
	14	5.31	5.55	5.09
	28	3.96	4.90	3.96
g 軸	17	9.98	8.37	10.5
	23	7.51	6.73	7.85
	30	5.20	4.86	5.52
h 軸	5	9.14	9.54	10.0
	10	6.58	6.77	7.66
	15	5.00	4.84	5.11
	29	3.74	3.35	3.67
	34	3.21	3.04	3.32
i 軸	16	4.39	3.82	4.46
	24	4.09	3.61	4.07

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

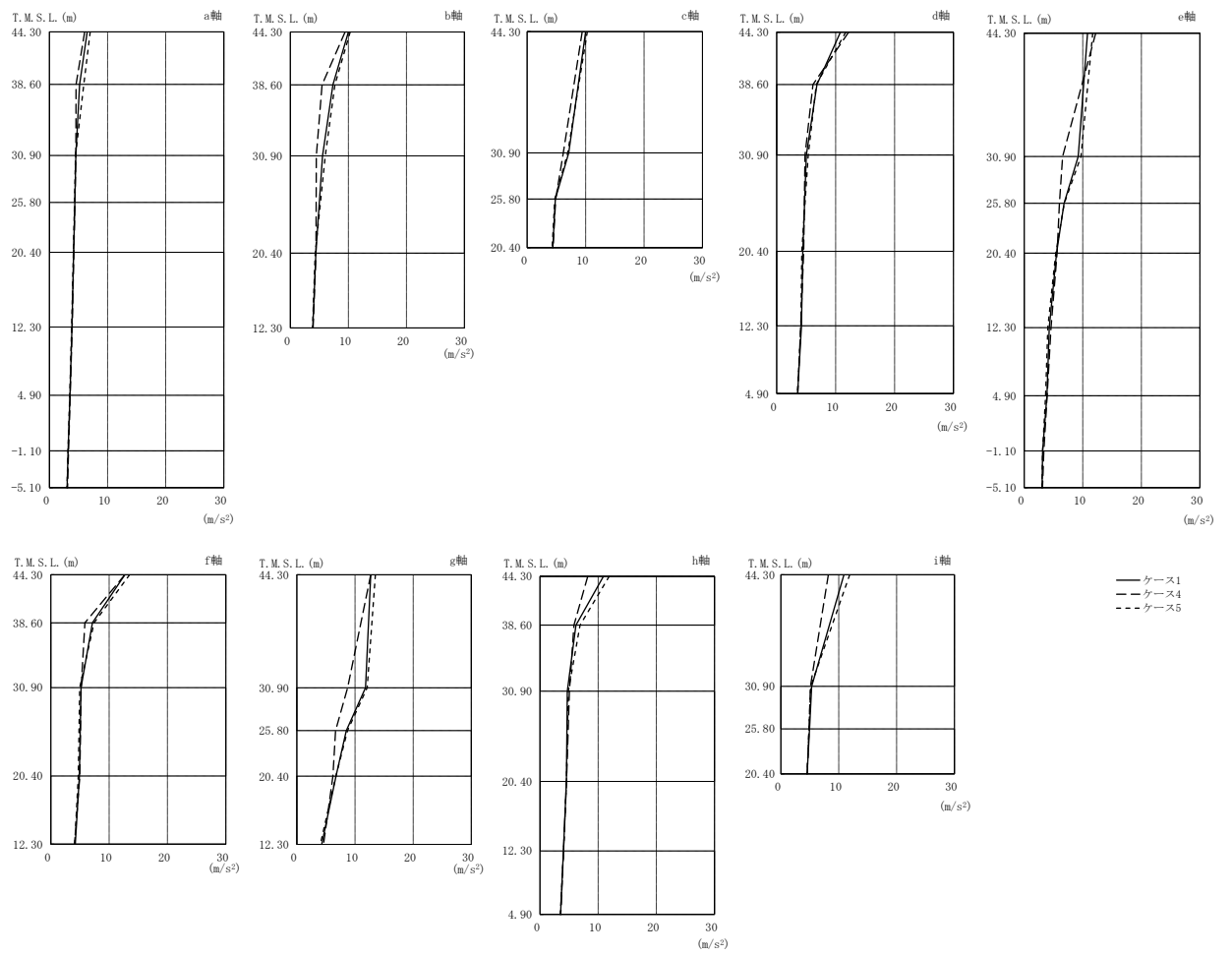


図 2-298 最大応答加速度 (Sd-7, EW 方向)

表 2-265 最大応答加速度 (Sd-7, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
a 軸	1	6.51	6.06	7.02
	6	5.19	4.59	5.92
	11	4.55	4.55	4.48
	20	4.37	4.39	4.31
	25	4.17	4.21	4.12
	32	3.87	3.92	3.82
	36	3.53	3.57	3.50
	38	3.21	3.28	3.19
	40	3.05	3.12	3.03
b 軸	2	10.0	9.42	10.3
	7	7.34	5.46	7.68
	12	5.53	4.48	6.01
	26	4.39	4.42	4.28
c 軸	19	7.12	6.19	6.95
	21	4.83	4.87	4.73
d 軸	3	10.8	12.2	11.7
	8	6.82	6.15	6.71
	13	5.02	4.80	5.34
	27	4.42	4.58	4.25
	33	4.20	4.06	4.11
e 軸	18	9.23	6.56	9.70
	22	6.80	6.01	6.85
	31	5.51	5.61	5.38
	35	4.28	4.58	4.02
	37	3.88	3.91	3.65
	39	3.13	3.35	3.14
f 軸	4	12.7	12.7	13.5
	9	7.13	5.85	7.42
	14	5.18	5.21	4.96
	28	4.91	4.97	4.72
g 軸	17	11.8	8.72	12.1
	23	8.50	6.66	8.71
	30	6.72	6.19	6.70
h 軸	5	10.9	8.21	11.9
	10	6.18	5.84	6.88
	15	4.70	5.06	4.86
	29	4.54	4.56	4.53
	34	4.02	4.05	4.05
i 軸	16	5.32	5.10	5.17
	24	4.95	4.86	4.86

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル



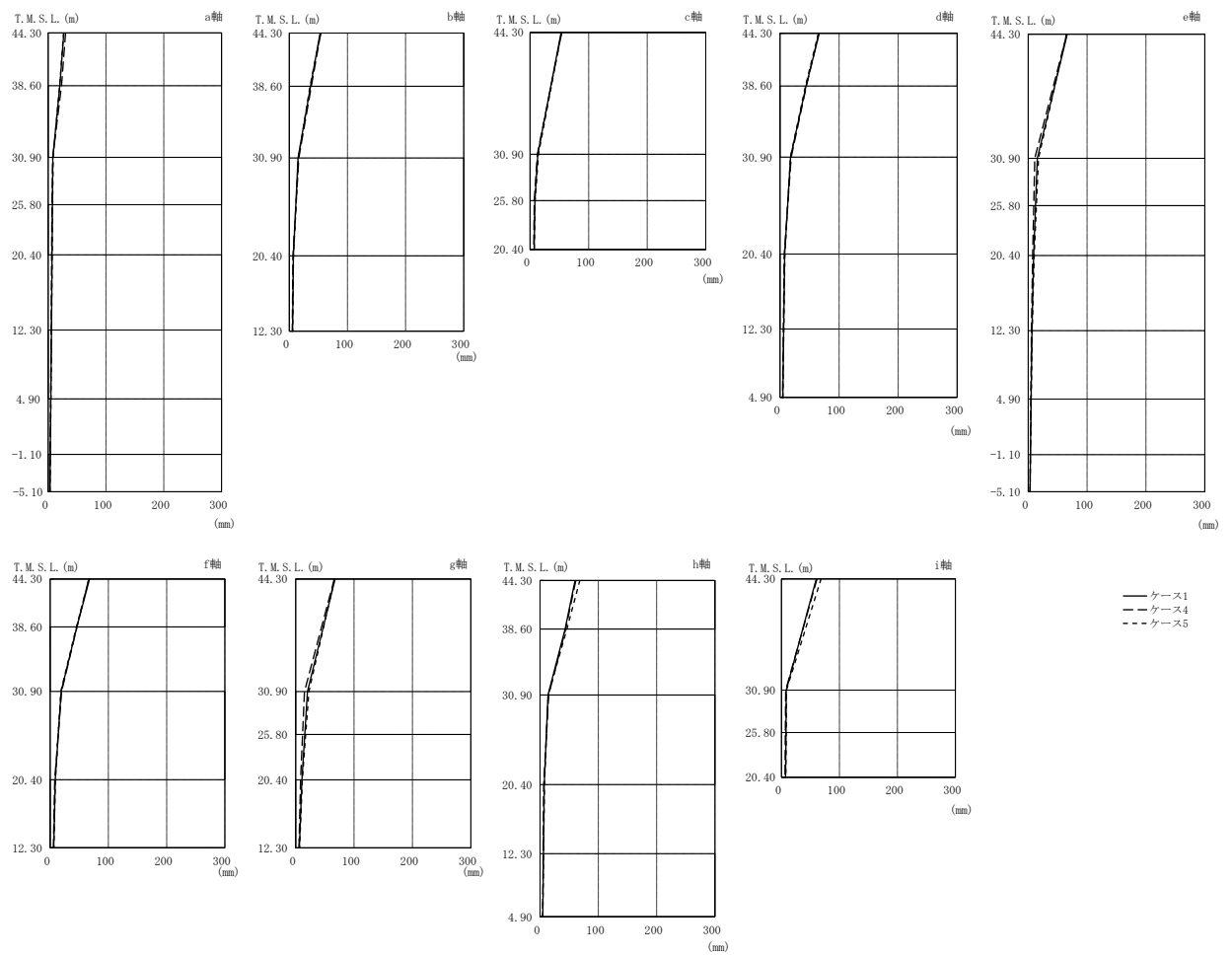


図 2-299 最大応答変位 (Sd-1, EW 方向)

表 2-266 最大応答変位 (Sd-1, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	27.0	30.1	26.7
	6	20.2	23.0	19.7
	11	8.14	7.86	8.63
	20	7.35	6.61	7.64
	25	6.69	5.99	6.87
	32	5.70	5.15	5.86
	36	4.66	4.28	4.77
	38	3.73	3.51	3.78
	40	3.14	3.02	3.16
b 軸	2	52.9	54.0	53.8
	7	36.5	37.9	35.5
	12	14.9	16.4	15.8
	26	7.00	6.22	7.24
c 軸	19	13.2	12.4	14.3
	21	8.24	7.23	8.64
d 軸	3	66.3	65.6	64.9
	8	44.1	44.5	43.1
	13	17.7	18.8	17.6
	27	7.86	7.05	8.15
	33	6.13	5.52	6.34
e 軸	18	15.5	11.2	17.6
	22	12.5	9.39	14.0
	31	9.32	7.47	10.2
	35	6.36	5.46	6.75
	37	4.88	4.36	5.08
	39	3.73	3.51	3.80
f 軸	4	67.5	66.2	66.6
	9	45.9	46.0	45.1
	14	18.8	19.5	18.2
	28	8.67	7.77	9.00
g 軸	17	20.1	15.0	22.6
	23	15.5	11.8	17.2
	30	10.6	8.46	11.5
h 軸	5	60.1	61.4	68.2
	10	43.0	43.9	45.9
	15	13.6	14.7	14.0
	29	7.16	6.20	7.50
	34	5.90	5.25	6.12
i 軸	16	8.31	7.35	8.68
	24	7.80	6.73	8.17

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

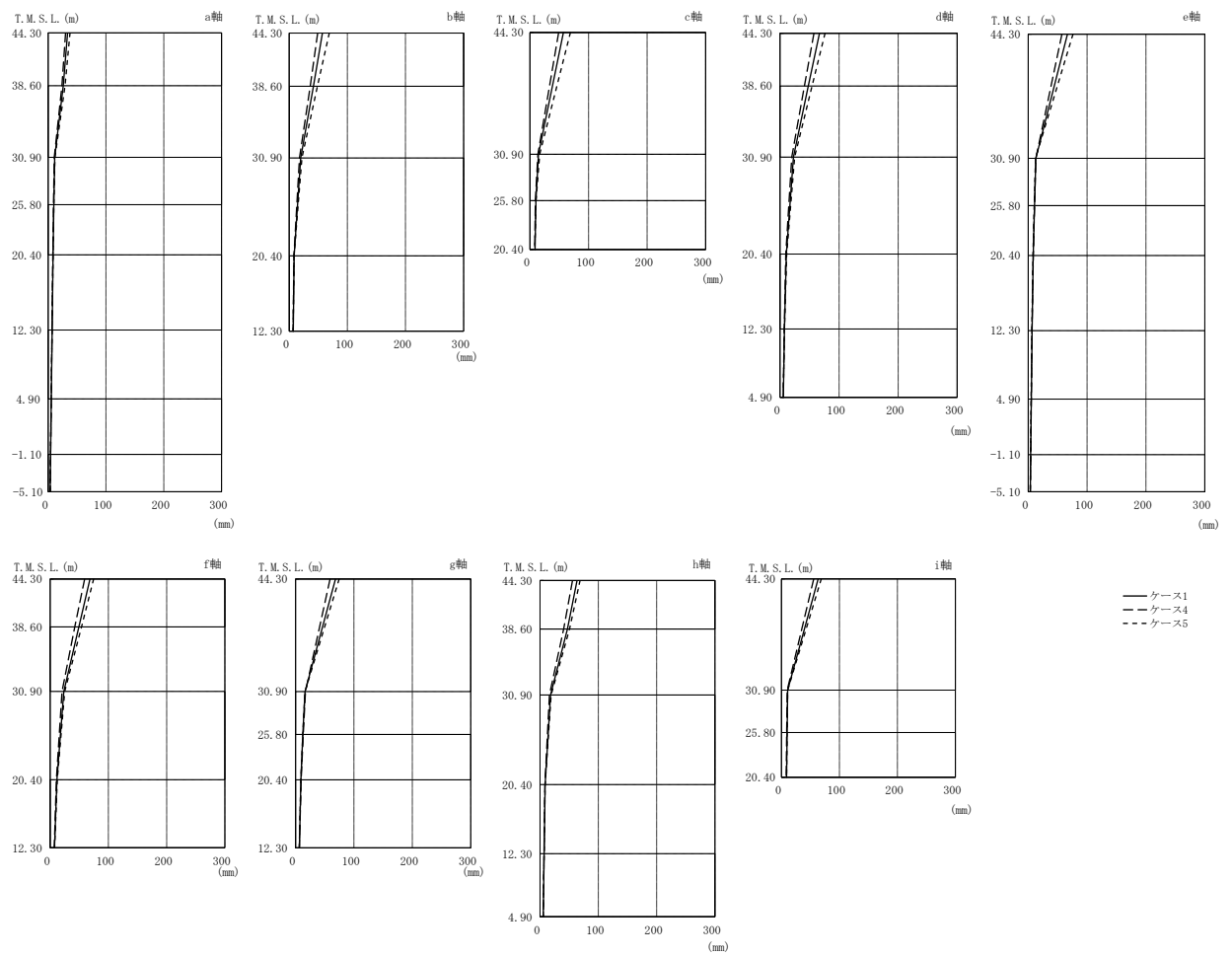


図 2-300 最大応答変位 (Sd-2, EW 方向)

表 2-267 最大応答変位 (Sd-2, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	33.5	30.1	37.8
	6	26.2	23.9	29.1
	11	11.4	10.5	11.7
	20	9.85	9.16	9.78
	25	8.56	8.05	8.42
	32	6.90	6.61	6.71
	36	5.48	5.37	5.29
	38	4.30	4.32	4.09
	40	3.55	3.65	3.34
b 軸	2	57.1	49.0	69.0
	7	41.6	36.1	48.5
	12	19.8	17.7	21.9
	26	8.58	8.07	8.36
c 軸	19	14.5	13.5	16.6
	21	10.1	9.31	10.3
d 軸	3	66.7	57.3	76.2
	8	47.8	41.2	54.2
	13	22.7	19.8	24.7
	27	10.7	9.59	11.1
	33	7.49	7.07	7.50
e 軸	18	13.0	13.0	12.5
	22	10.7	10.8	10.2
	31	8.57	8.58	8.14
	35	6.53	6.46	6.23
	37	5.24	5.22	4.98
	39	4.20	4.25	3.98
f 軸	4	68.3	59.1	74.6
	9	49.3	42.3	53.9
	14	23.3	20.3	25.0
	28	11.6	10.6	12.1
g 軸	17	16.2	16.9	16.2
	23	12.3	13.1	12.4
	30	9.18	9.46	8.86
h 軸	5	63.4	55.7	68.6
	10	46.9	40.4	50.6
	15	18.1	16.1	18.9
	29	8.74	8.25	8.74
	34	7.07	6.76	6.96
i 軸	16	10.7	9.94	10.8
	24	9.68	9.07	9.73

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

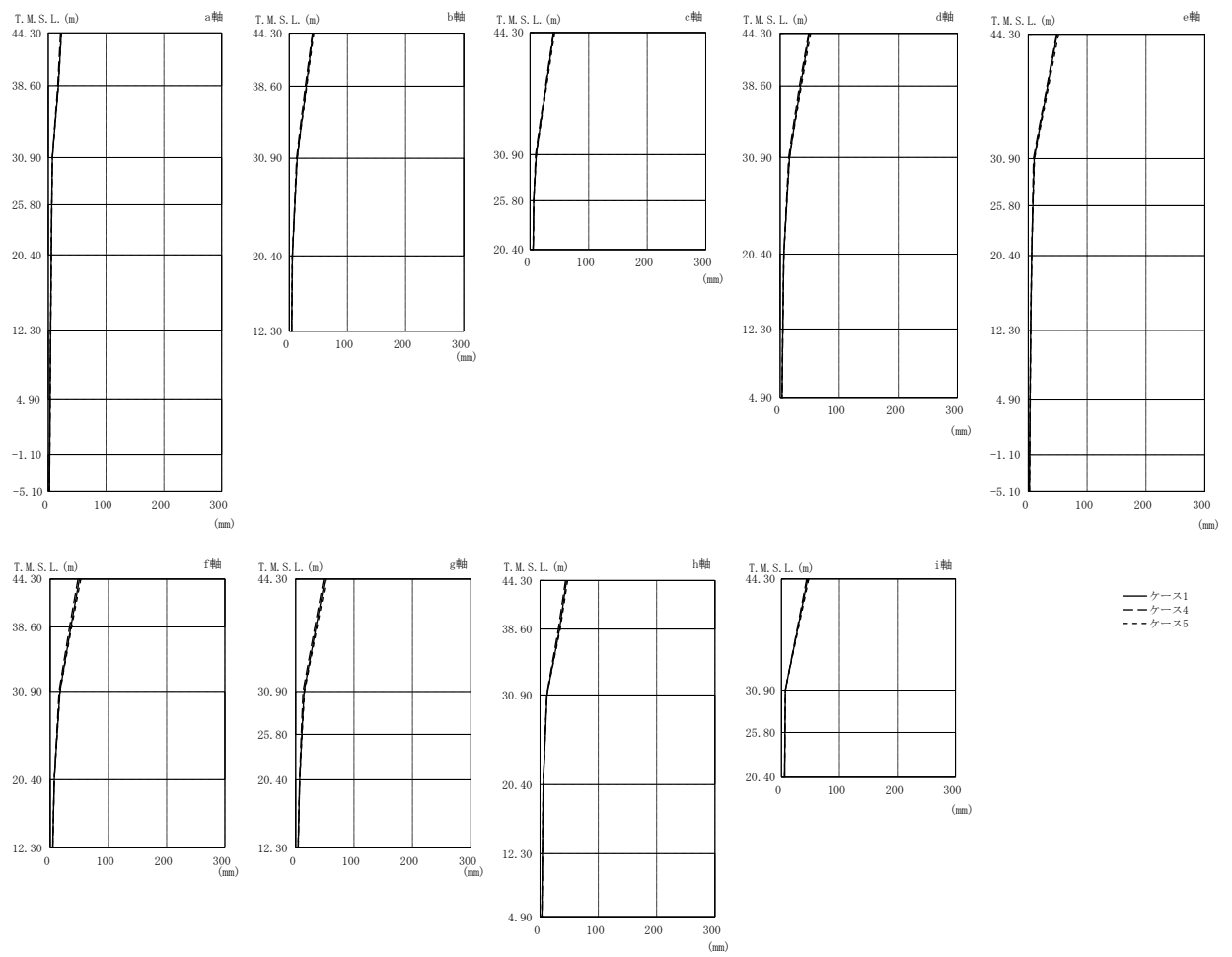


図 2-301 最大応答変位 (Sd-3, EW 方向)

表 2-268 最大応答変位 (Sd-3, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	22.6	21.1	22.7
	6	17.5	16.3	17.4
	11	7.16	7.16	7.08
	20	6.05	6.17	5.98
	25	5.17	5.36	5.11
	32	4.05	4.29	4.00
	36	3.10	3.37	3.05
	40	2.14	2.12	2.14
b 軸	2	40.5	39.8	42.0
	7	29.2	27.5	30.0
	12	13.6	12.5	13.6
	26	5.19	5.38	5.15
c 軸	19	10.5	9.45	10.7
	21	6.29	6.38	6.28
d 軸	3	49.2	48.2	51.6
	8	34.4	32.5	35.7
	13	15.9	14.4	15.9
	27	6.15	6.23	6.09
	33	4.32	4.54	4.28
e 軸	18	10.2	8.84	10.8
	22	7.86	7.46	8.16
	31	5.87	6.00	5.80
	35	4.11	4.32	4.04
	37	3.09	3.31	3.15
	39	2.50	2.56	2.51
f 軸	4	50.2	47.8	52.7
	9	35.6	33.2	37.0
	14	16.8	15.2	16.9
	28	7.07	7.08	7.00
g 軸	17	14.4	12.5	15.3
	23	10.7	9.48	11.1
	30	6.78	6.75	6.82
h 軸	5	45.3	43.6	47.3
	10	33.4	31.4	34.5
	15	11.9	11.3	11.7
	29	5.39	5.54	5.34
	34	4.18	4.41	4.13
i 軸	16	6.76	6.82	6.71
	24	6.05	6.18	6.00

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

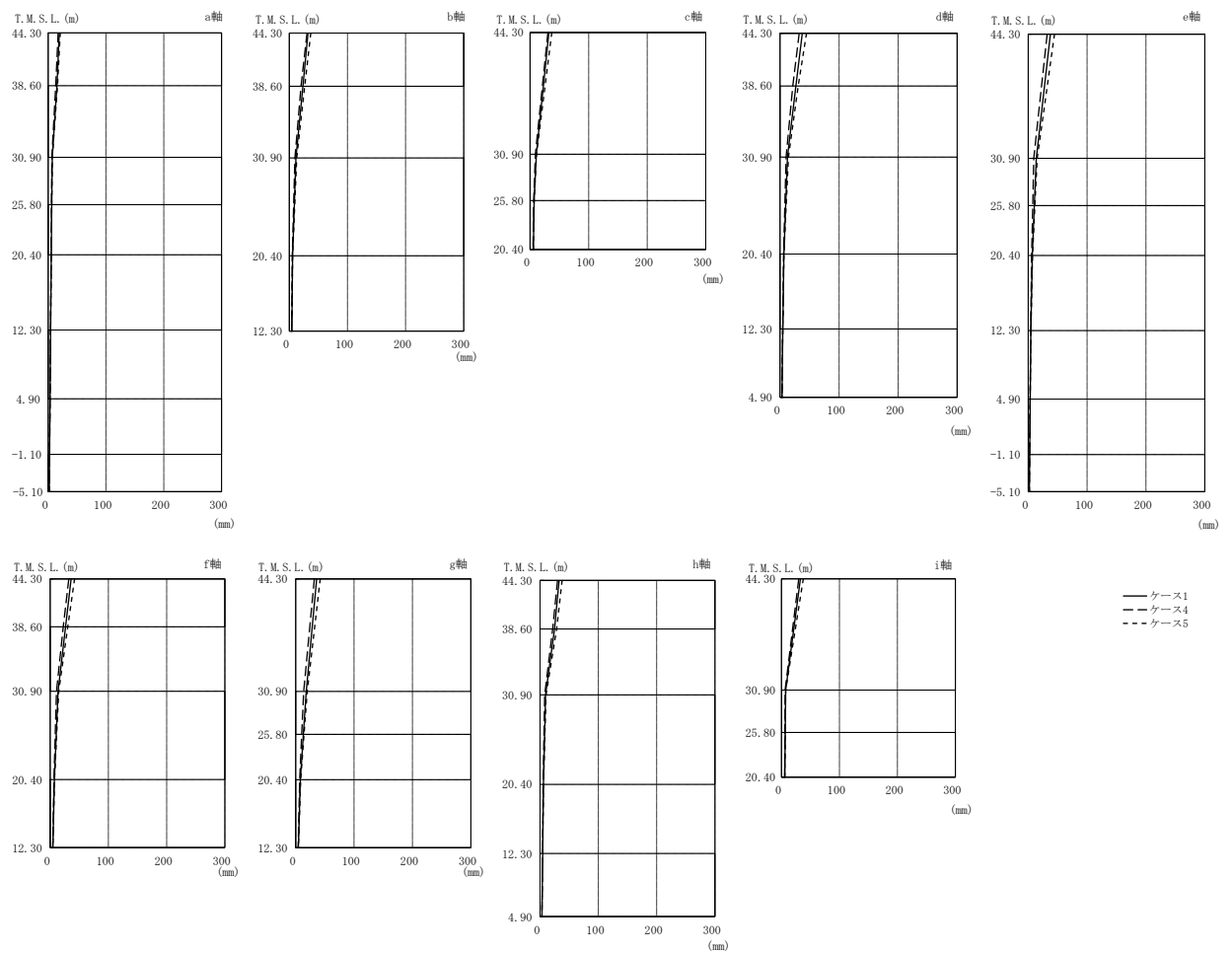


図 2-302 最大応答変位 (Sd-6, EW 方向)

表 2-269 最大応答変位 (Sd-6, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	19.3	17.2	21.0
	6	15.1	13.1	16.2
	11	7.14	6.39	7.17
	20	6.23	5.64	6.19
	25	5.43	4.99	5.35
	32	4.32	4.08	4.19
	36	3.27	3.23	3.11
	40	2.40	2.49	2.22
b 軸	2	32.1	30.5	37.0
	7	23.3	20.2	26.4
	12	11.4	9.68	12.8
	26	5.66	5.10	5.59
c 軸	19	10.7	9.13	11.0
	21	6.92	6.11	6.95
d 軸	3	37.7	32.3	44.7
	8	26.7	21.5	30.7
	13	12.5	10.3	14.1
	27	6.53	5.83	6.43
	33	4.62	4.33	4.51
e 軸	18	13.8	9.47	15.3
	22	10.4	7.64	11.3
	31	7.04	5.78	7.38
	35	4.58	4.24	4.55
	37	3.32	3.25	3.20
	39	2.38	2.48	2.21
f 軸	4	36.0	31.9	41.9
	9	26.5	22.4	30.3
	14	13.4	10.8	14.6
	28	7.30	6.42	7.36
g 軸	17	18.0	13.6	19.8
	23	13.1	10.3	14.3
	30	8.04	6.87	8.50
h 軸	5	32.7	29.9	37.7
	10	24.9	21.6	28.4
	15	9.52	7.87	10.3
	29	5.84	5.29	5.79
	34	4.51	4.23	4.40
i 軸	16	7.24	6.40	7.24
	24	6.55	5.86	6.53

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル



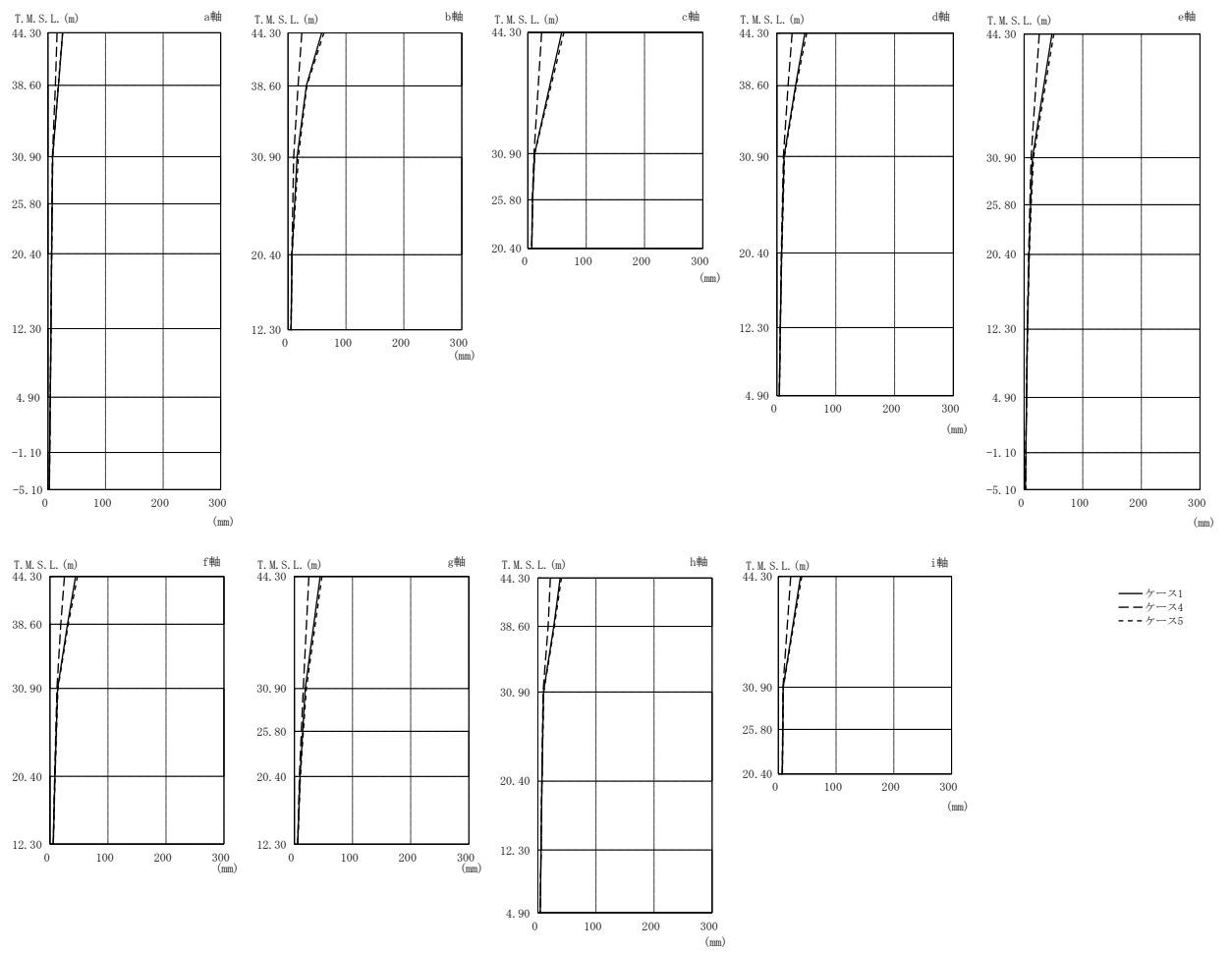


図 2-303 最大応答変位 (Sd-7, EW 方向)

表 2-270 最大応答変位 (Sd-7, EW 方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
a 軸	1	25.5	15.7	25.4
	6	18.2	12.9	17.8
	11	8.11	7.75	8.24
	20	7.23	6.97	7.31
	25	6.42	6.24	6.46
	32	5.22	5.15	5.22
	36	4.01	4.05	3.98
	38	2.97	3.09	2.92
	40	2.34	2.50	2.27
b 軸	2	58.0	23.7	61.8
	7	31.5	17.3	32.4
	12	15.6	9.60	17.9
	26	6.76	6.53	6.81
c 軸	19	11.7	10.6	11.6
	21	8.07	7.73	8.16
d 軸	3	47.4	25.8	50.6
	8	31.7	18.8	32.8
	13	12.2	10.9	12.8
	27	7.98	7.48	8.09
	33	5.72	5.55	5.74
e 軸	18	14.3	11.8	16.1
	22	11.2	9.79	12.1
	31	8.45	7.74	8.86
	35	5.72	5.49	5.80
	37	4.17	4.14	4.16
	39	2.98	3.08	2.92
f 軸	4	44.2	24.9	47.3
	9	30.3	18.7	31.5
	14	13.2	11.9	13.7
	28	8.62	8.06	8.77
g 軸	17	18.6	15.2	20.5
	23	14.2	12.0	15.4
	30	9.64	8.62	10.2
h 軸	5	38.4	21.4	40.5
	10	27.3	17.6	28.4
	15	9.71	8.89	10.1
	29	6.97	6.70	7.03
	34	5.46	5.35	5.47
i 軸	16	8.50	8.12	8.61
	24	7.77	7.44	7.86

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

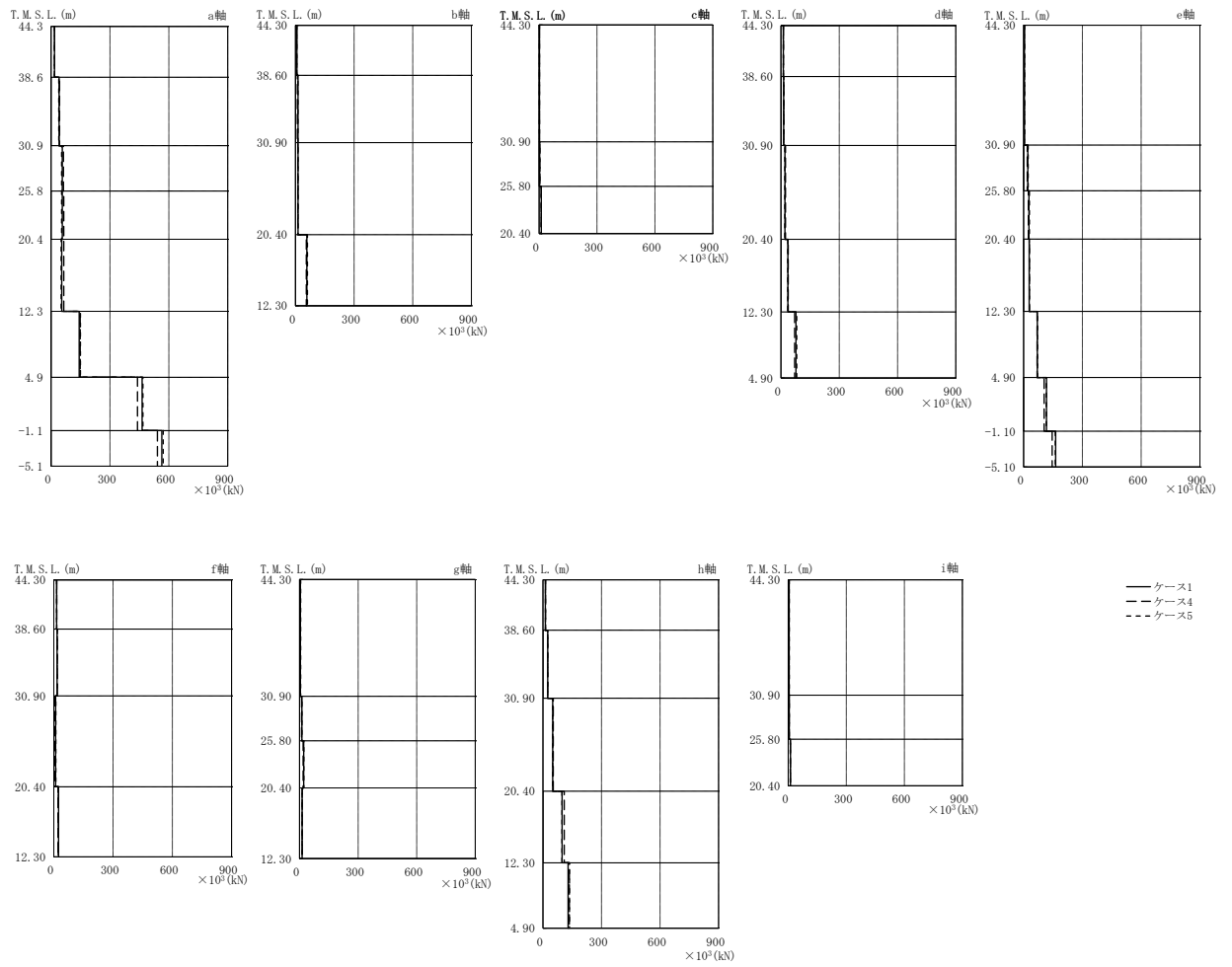


図 2-304 最大応答せん断力 (Sd-1, EW 方向)

表 2-271 最大応答せん断力 (Sd-1, EW 方向)

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	16.9	17.1	17.2
	2	41.0	43.1	38.8
	3	56.8	62.9	53.3
	4	57.2	64.7	53.3
	5	54.1	64.5	51.0
	6	143	148	149
	7	464	440	468
	8	564	542	571
b 軸	10	7.68	6.48	7.25
	11	13.5	9.83	13.1
	12	13.3	12.4	13.5
	13	58.3	55.9	61.2
c 軸	14	2.30	2.26	2.18
	15	3.49	3.51	3.58
	16	11.2	10.6	11.4
d 軸	17	12.2	12.6	12.5
	18	13.9	14.8	14.2
	19	20.2	23.4	19.9
	20	35.4	37.5	34.9
	21	76.9	70.6	81.0
e 軸	22	4.51	4.41	4.72
	23	21.4	18.9	23.6
	24	27.2	24.7	29.8
	25	28.5	29.9	29.0
	26	70.2	69.0	71.0
	27	117	105	116
	28	164	146	162
f 軸	29	14.0	14.8	14.0
	30	16.5	17.5	17.3
	31	8.98	5.89	10.2
	32	23.9	21.3	23.0
g 軸	33	4.73	4.11	5.66
	34	11.9	10.2	12.3
	35	21.3	18.3	22.1
	36	13.4	13.9	13.2
h 軸	37	12.5	13.2	12.7
	38	24.7	24.7	24.7
	39	50.0	52.6	50.2
	40	98.1	109	97.6
	41	129	135	136
i 軸	42	4.28	4.32	4.97
	43	4.88	4.88	5.20
	44	11.4	10.6	10.1

注: ①工認モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
 ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

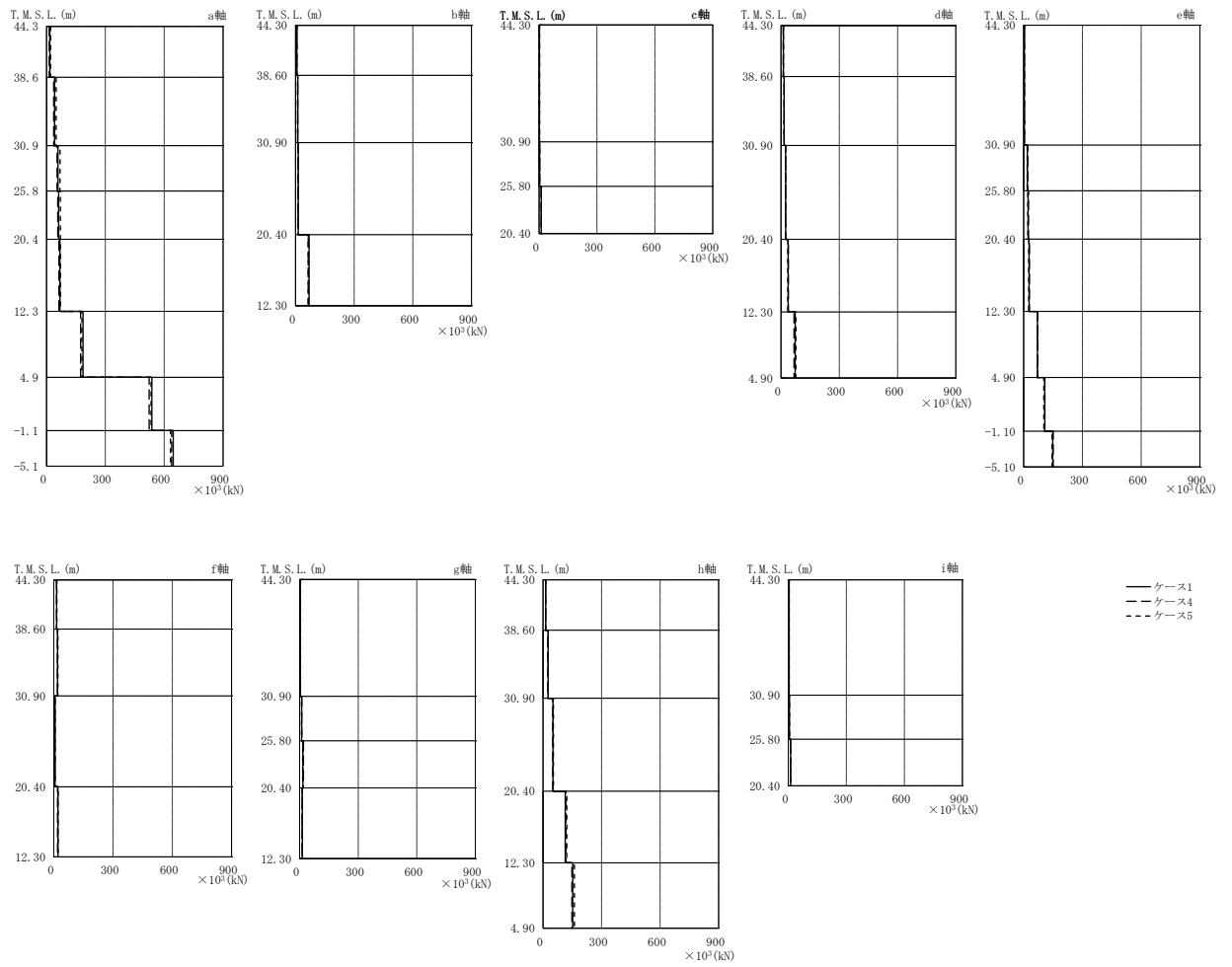


図 2-305 最大応答せん断力 (Sd-2, EW 方向)

表 2-272 最大応答せん断力 (Sd-2, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	17.0	14.3	21.1
	2	40.9	36.6	49.3
	3	58.3	53.7	68.6
	4	62.1	57.2	70.6
	5	68.2	62.9	71.0
	6	186	174	180
	7	537	523	533
	8	646	638	632
b 軸	10	7.05	6.60	7.29
	11	11.9	11.0	10.7
	12	14.2	12.7	14.0
	13	69.4	65.2	64.7
c 軸	14	1.96	1.84	2.54
	15	3.33	3.30	3.23
	16	11.4	10.8	11.9
d 軸	17	12.0	11.7	13.0
	18	16.4	16.0	15.5
	19	24.1	23.2	24.0
	20	36.7	37.8	35.1
	21	72.7	66.9	76.1
e 軸	22	3.90	3.98	4.43
	23	19.2	21.1	18.0
	24	22.6	25.3	21.6
	25	27.8	29.8	26.2
	26	70.7	71.6	69.5
	27	108	108	103
	28	149	151	145
f 軸	29	14.2	13.7	15.2
	30	18.8	18.2	20.3
	31	6.22	5.73	6.43
	32	21.3	18.9	21.8
g 軸	33	4.04	4.05	4.77
	34	10.3	10.9	9.88
	35	16.9	19.6	15.7
	36	13.7	12.6	14.1
h 軸	37	13.8	13.2	13.2
	38	26.0	24.5	26.9
	39	51.2	49.8	53.5
	40	114	117	122
	41	152	148	161
i 軸	42	4.25	3.82	4.66
	43	5.48	5.04	5.88
	44	11.9	10.7	12.6

注: ①工認モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
 ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

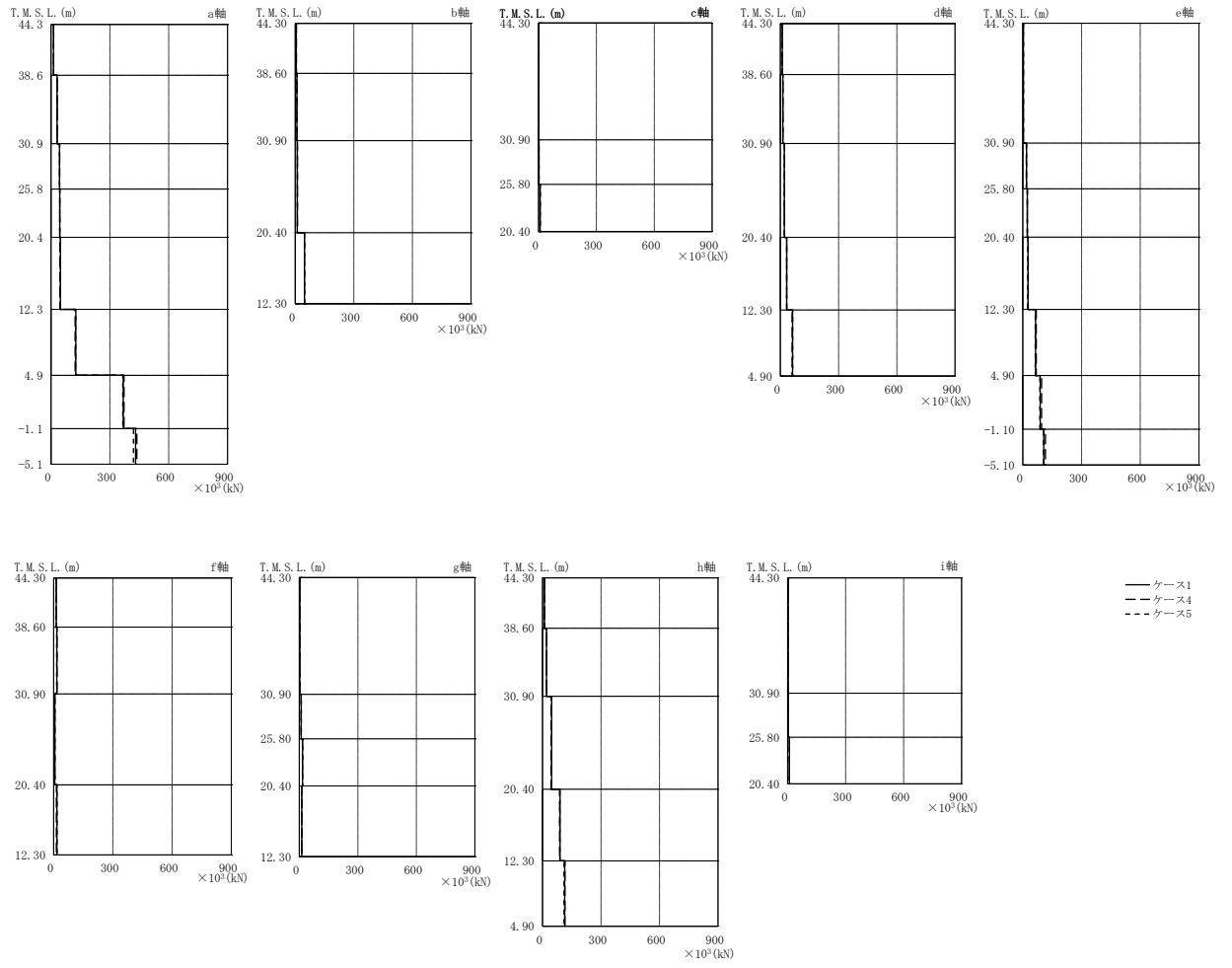


図 2-306 最大応答せん断力 (Sd-3, EW 方向)

表 2-273 最大応答せん断力 (Sd-3, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	12.5	12.5	13.2
	2	30.4	31.5	31.5
	3	42.8	43.8	43.3
	4	44.4	44.3	44.4
	5	47.7	44.8	47.6
	6	126	123	125
	7	368	372	366
	8	431	437	420
b 軸	10	5.32	6.35	5.02
	11	8.53	9.51	8.07
	12	10.5	11.6	11.0
	13	47.3	47.3	48.1
c 軸	14	1.65	1.66	1.73
	15	2.59	2.26	2.66
	16	8.30	8.09	8.97
d 軸	17	9.66	10.3	9.19
	18	12.9	13.6	12.7
	19	20.6	21.5	21.0
	20	32.9	32.6	32.8
	21	62.7	60.3	63.3
e 軸	22	3.26	3.24	3.55
	23	19.0	18.2	19.5
	24	23.2	23.1	23.5
	25	26.8	28.1	25.7
	26	65.3	69.0	64.0
	27	89.3	96.2	87.5
	28	107	116	106
	f 軸	29	13.0	13.5
30		15.7	16.8	15.2
31		5.62	6.46	6.02
32		16.3	13.6	17.2
g 軸	33	3.13	2.92	3.45
	34	9.83	9.14	10.1
	35	16.8	16.2	17.1
	36	12.7	13.1	12.3
h 軸	37	9.94	10.6	10.1
	38	20.4	20.8	21.5
	39	47.0	43.6	47.3
	40	90.0	87.6	89.1
	41	114	115	110
i 軸	42	3.02	2.98	3.23
	43	4.08	3.87	4.09
	44	8.80	8.20	8.59

注: ①工認モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
 ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル



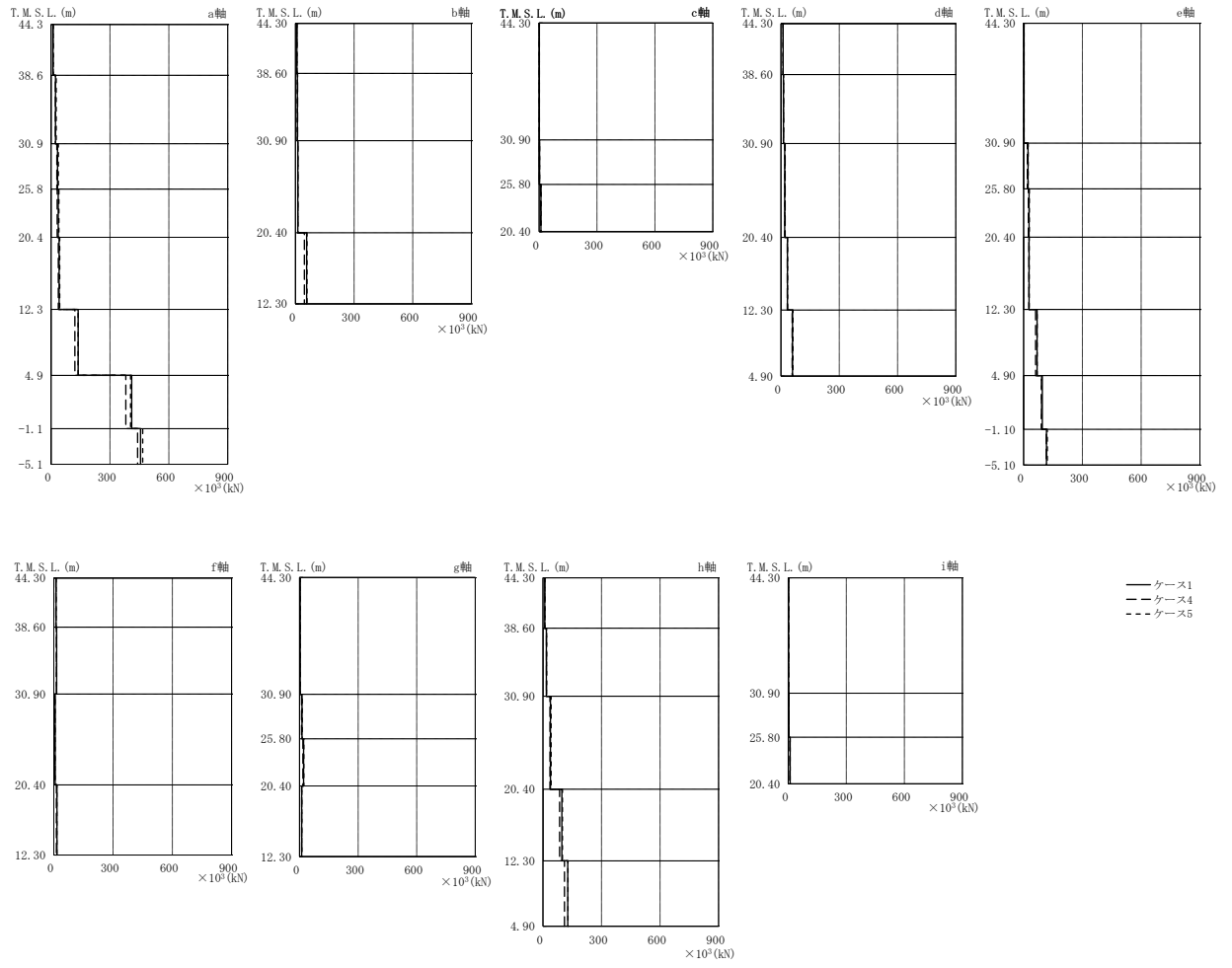


図 2-307 最大応答せん断力 (Sd-6, EW 方向)

表 2-274 最大応答せん断力 (Sd-6, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	9.50	9.52	10.9
	2	22.3	22.0	25.7
	3	32.7	29.0	37.0
	4	36.0	31.2	39.9
	5	40.7	36.8	43.8
	6	138	121	138
	7	411	381	405
	8	456	441	467
b 軸	10	7.67	7.54	7.40
	11	9.68	11.1	9.46
	12	12.3	12.9	12.1
	13	57.7	46.0	58.9
c 軸	14	1.18	1.23	1.41
	15	2.61	2.22	2.59
	16	9.70	8.75	10.1
d 軸	17	10.9	10.8	11.0
	18	12.9	13.4	13.0
	19	19.3	21.7	20.0
	20	33.1	32.9	33.5
	21	59.6	57.4	61.8
e 軸	22	2.64	2.18	2.78
	23	23.0	19.3	23.4
	24	27.9	24.5	29.0
	25	28.1	27.5	28.3
	26	69.2	61.5	68.8
	27	95.8	90.8	92.3
	28	117	116	121
f 軸	29	11.1	10.1	11.6
	30	14.2	12.9	14.0
	31	6.66	4.99	6.25
	32	15.7	13.0	15.4
g 軸	33	3.16	2.41	3.42
	34	12.5	10.2	13.7
	35	20.6	17.6	22.1
	36	11.0	11.1	11.4
h 軸	37	9.27	9.35	9.88
	38	17.6	17.9	18.6
	39	38.3	36.2	42.1
	40	96.9	85.1	100
	41	127	110	128
i 軸	42	2.06	1.88	2.34
	43	3.55	3.16	3.90
	44	9.56	7.89	9.79

注: ①工認モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
 ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

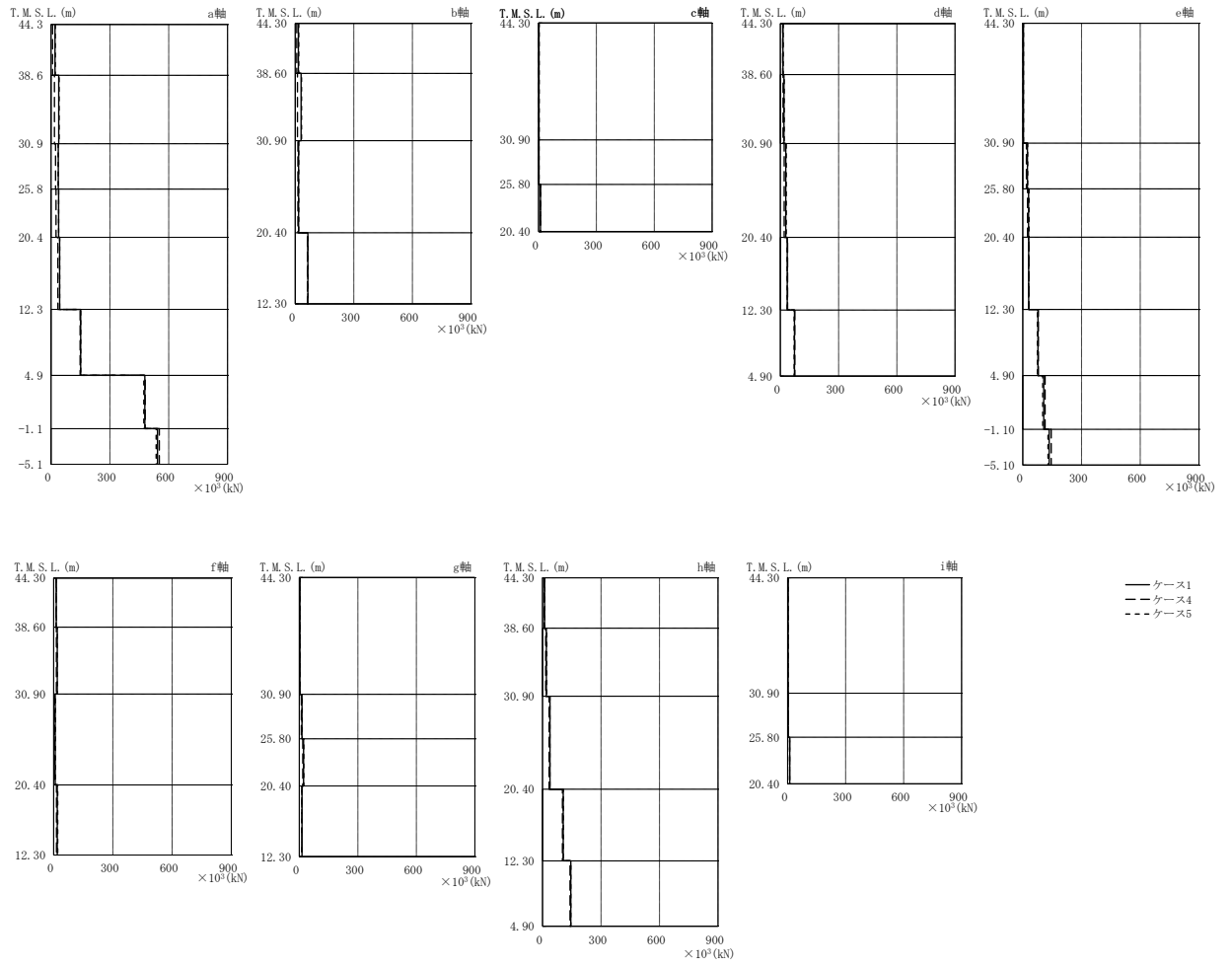


図 2-308 最大応答せん断力 (Sd-7, EW 方向)

表 2-275 最大応答せん断力 (Sd-7, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	19.9	7.47	21.3
	2	39.3	17.1	40.9
	3	36.7	22.6	36.1
	4	38.4	25.4	38.4
	5	43.7	34.6	43.9
	6	151	148	151
	7	478	480	473
	8	543	552	536
b 軸	10	16.5	8.12	17.9
	11	30.2	11.5	32.7
	12	17.7	14.1	17.8
	13	65.0	62.4	65.3
c 軸	14	2.75	0.955	2.95
	15	2.75	1.60	2.88
	16	9.96	9.75	9.98
d 軸	17	13.5	12.4	14.7
	18	18.5	14.0	19.8
	19	27.9	19.9	30.0
	20	35.8	37.0	34.7
	21	72.6	74.7	70.8
e 軸	22	3.62	2.16	3.93
	23	23.7	18.9	25.0
	24	29.9	24.5	31.8
	25	30.2	31.5	29.4
	26	77.4	80.1	74.5
	27	107	114	102
	28	135	145	129
f 軸	29	13.1	12.2	13.8
	30	18.0	13.9	18.5
	31	7.65	3.84	8.35
	32	18.4	14.4	20.3
g 軸	33	3.54	2.72	3.84
	34	14.0	10.6	15.1
	35	22.0	18.1	23.2
	36	13.6	13.1	13.5
h 軸	37	10.3	8.70	11.0
	38	20.0	16.5	21.5
	39	38.6	33.8	37.8
	40	106	102	107
	41	145	141	145
i 軸	42	2.80	1.49	3.00
	43	3.40	3.22	3.34
	44	10.7	10.2	10.5

注: ①工認モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
 ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

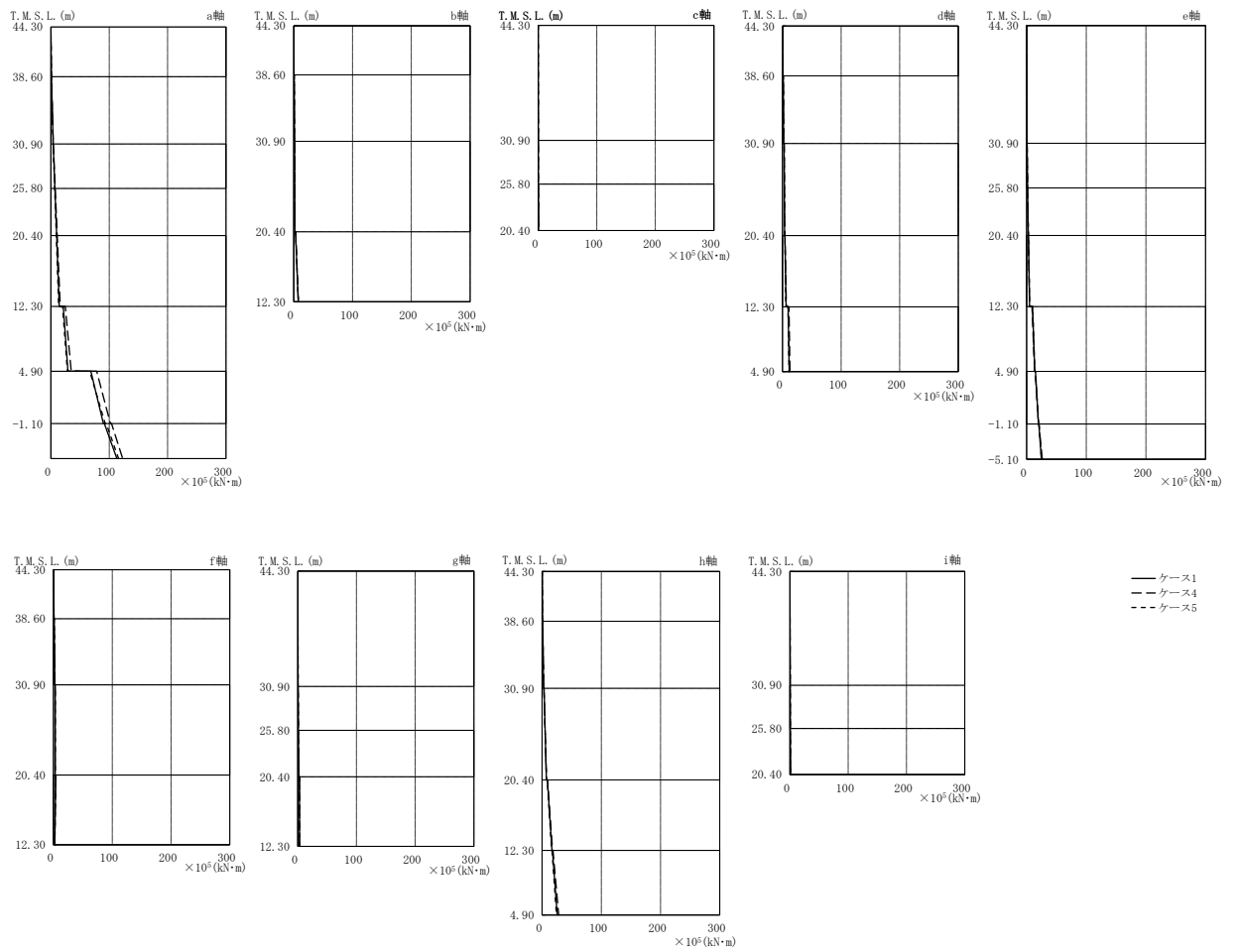


図 2-309 最大応答曲げモーメント (Sd-1, EW 方向)

表 2-276 最大応答曲げモーメント (Sd-1, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	0.156 0.964	0.158 0.976	0.158 0.978
	2	0.967 4.11	0.978 4.29	0.981 3.91
	3	4.11 7.01	4.30 7.50	3.91 6.63
	4	7.01 10.1	7.51 11.0	6.63 9.50
	5	10.1 14.4	11.0 16.2	9.50 13.5
	6	21.3 29.3	24.7 34.9	20.0 28.4
	7	68.6 90.0	78.4 102	66.7 93.0
	8	91.7 113	104 123	95.0 116
b 軸	10	0.303 0.500	0.325 0.503	0.309 0.473
	11	0.945 1.59	0.958 1.24	0.965 1.45
	12	1.77 2.16	1.82 2.12	1.83 2.15
	13	3.21 7.74	3.50 7.97	3.10 8.04
c 軸	14	0.103 0.306	0.0839 0.317	0.109 0.308
	15	0.306 0.450	0.317 0.466	0.308 0.457
	16	0.588 0.981	0.606 1.05	0.587 0.978
d 軸	17	0.344 0.814	0.472 0.848	0.305 0.834
	18	1.28 1.94	1.57 2.02	1.24 1.99
	19	2.67 3.69	3.06 3.68	2.65 3.71
	20	4.14 6.12	4.24 6.68	4.03 5.78
	21	9.57 11.5	11.1 12.7	9.40 11.2
e 軸	22	0.109 0.617	0.0730 0.610	0.125 0.584
	23	0.654 1.51	0.702 1.56	0.609 1.46
	24	1.52 2.74	1.58 2.64	1.47 2.97
	25	2.95 4.75	2.76 4.72	3.27 4.96
	26	9.93 13.6	8.87 13.3	10.1 13.7
	27	14.8 19.7	14.1 20.3	14.9 19.6
	28	20.3 24.7	20.6 26.1	20.8 24.9
	29	0.360 0.949	0.297 0.915	0.328 0.928
f 軸	30	1.28 2.37	1.14 2.33	1.22 2.41
	31	2.96 2.89	2.68 2.76	2.86 2.99
	32	3.82 2.24	3.51 2.20	3.51 2.32
	33	0.183 0.612	0.168 0.594	0.191 0.657
g 軸	34	0.783 1.12	0.751 1.11	0.743 1.20
	35	1.15 2.07	1.13 2.01	1.24 2.03
	36	3.08 3.13	2.91 2.99	3.09 3.11
	37	0.296 0.805	0.226 0.771	0.256 0.782
h 軸	38	1.09 2.53	0.979 2.71	1.03 2.76
	39	3.33 7.37	2.89 7.41	3.20 7.33
	40	8.92 16.8	9.13 17.7	8.71 16.1
	41	17.4 25.6	18.5 28.0	16.8 24.3
	42	0.0481 0.571	0.0221 0.595	0.0479 0.665
i 軸	43	0.573 0.814	0.604 0.844	0.665 0.896
	44	0.811 1.21	0.855 1.21	0.898 1.25

注: ①工認モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

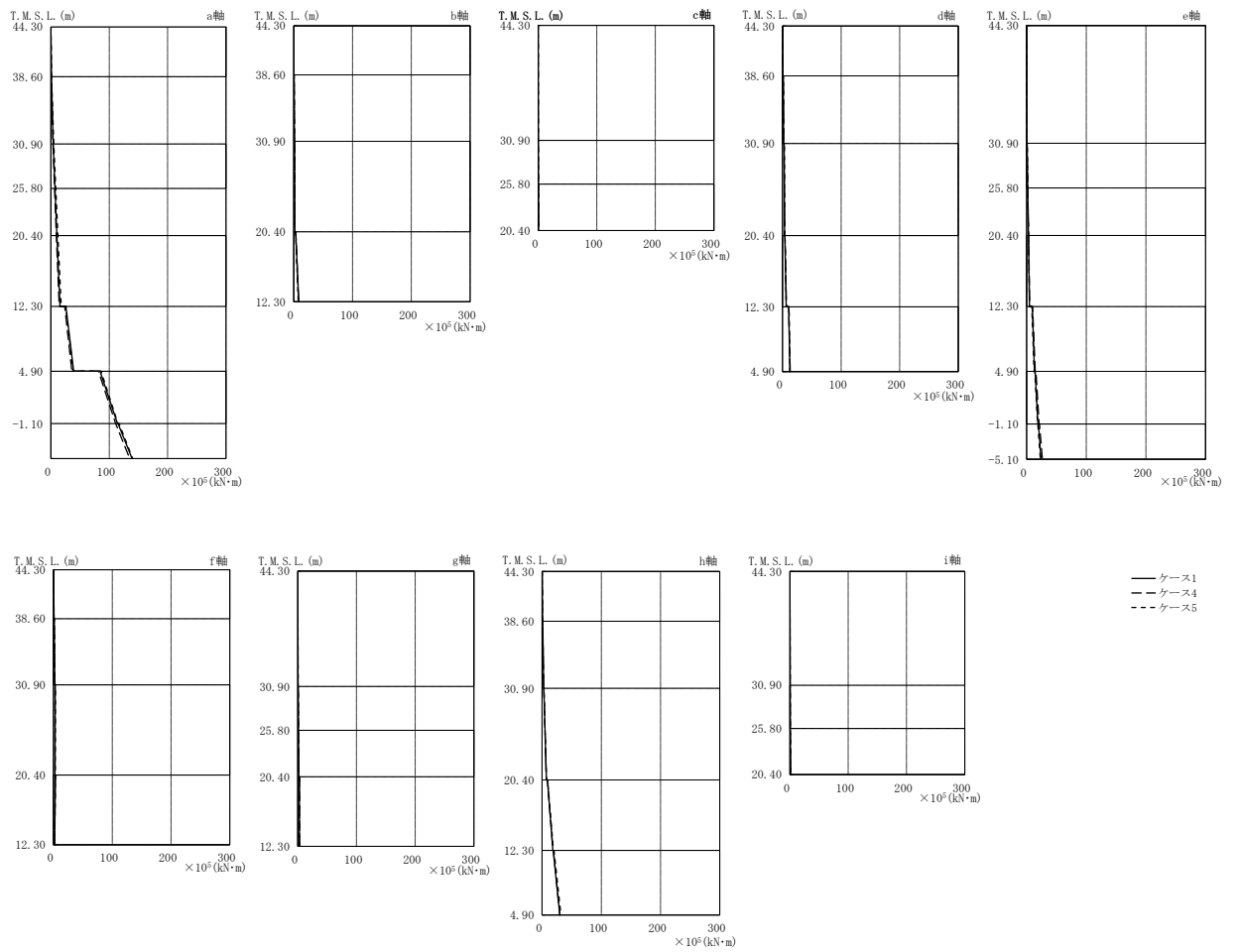


図 2-310 最大応答曲げモーメント (Sd-2, EW 方向)

表 2-277 最大応答曲げモーメント (Sd-2, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	0.157 0.969	0.132 0.818	0.194 1.20
	2	0.970 4.12	0.820 3.63	1.20 4.99
	3	4.13 7.10	3.64 6.37	4.99 8.45
	4	7.10 10.3	6.38 9.44	8.46 12.2
	5	10.3 15.7	9.44 14.4	12.2 17.8
	6	25.8 39.0	23.8 36.1	25.3 38.1
	7	84.2 114	81.6 111	85.9 115
	8	115 139	111 135	117 140
b 軸	10	0.315 0.439	0.252 0.477	0.240 0.546
	11	0.827 1.27	0.828 1.35	0.804 1.50
	12	1.62 2.08	1.75 2.10	1.83 2.13
	13	3.41 8.77	3.52 8.35	3.28 7.81
c 軸	14	0.112 0.317	0.0895 0.272	0.131 0.393
	15	0.317 0.487	0.272 0.434	0.393 0.553
	16	0.684 0.972	0.615 1.04	0.724 0.967
d 軸	17	0.372 0.773	0.336 0.793	0.495 0.835
	18	1.32 1.90	1.24 1.99	1.63 1.91
	19	2.56 3.66	2.63 3.67	3.13 3.66
	20	4.05 6.34	4.14 6.85	4.38 6.23
	21	10.4 12.5	10.5 13.1	11.2 12.5
e 軸	22	0.0806 0.555	0.0912 0.524	0.0973 0.678
	23	0.745 1.70	0.666 1.72	0.882 1.76
	24	1.72 2.93	1.74 3.07	1.78 2.89
	25	3.18 4.68	3.29 5.07	3.19 4.55
	26	9.40 13.1	9.91 14.3	8.56 12.5
	27	14.2 18.9	15.5 21.0	13.7 18.3
	28	19.7 24.0	21.5 26.3	18.7 23.0
	f 軸	29	0.388 0.849	0.354 0.840
30		1.27 2.26	1.15 2.22	1.35 2.52
31		2.88 2.61	2.61 2.66	3.28 2.86
32		3.10 2.01	3.16 2.06	3.34 1.97
33		0.168 0.552	0.178 0.505	0.155 0.629
g 軸	34	0.822 1.30	0.768 1.26	0.873 1.31
	35	1.34 2.08	1.31 2.19	1.34 1.98
	36	2.89 2.98	3.12 3.21	2.68 2.80
	37	0.195 0.809	0.183 0.786	0.255 0.783
h 軸	38	1.02 2.74	0.983 2.68	1.15 2.56
	39	3.00 7.31	3.05 7.40	3.16 7.32
	40	9.09 18.3	9.06 18.5	9.29 19.2
	41	18.9 29.9	19.2 30.0	20.1 31.8
	i 軸	42	0.0153 0.573	0.0173 0.516
43		0.575 0.811	0.519 0.743	0.639 0.908
44		0.826 1.36	0.755 1.28	0.921 1.46

注: ①工認モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
 ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル



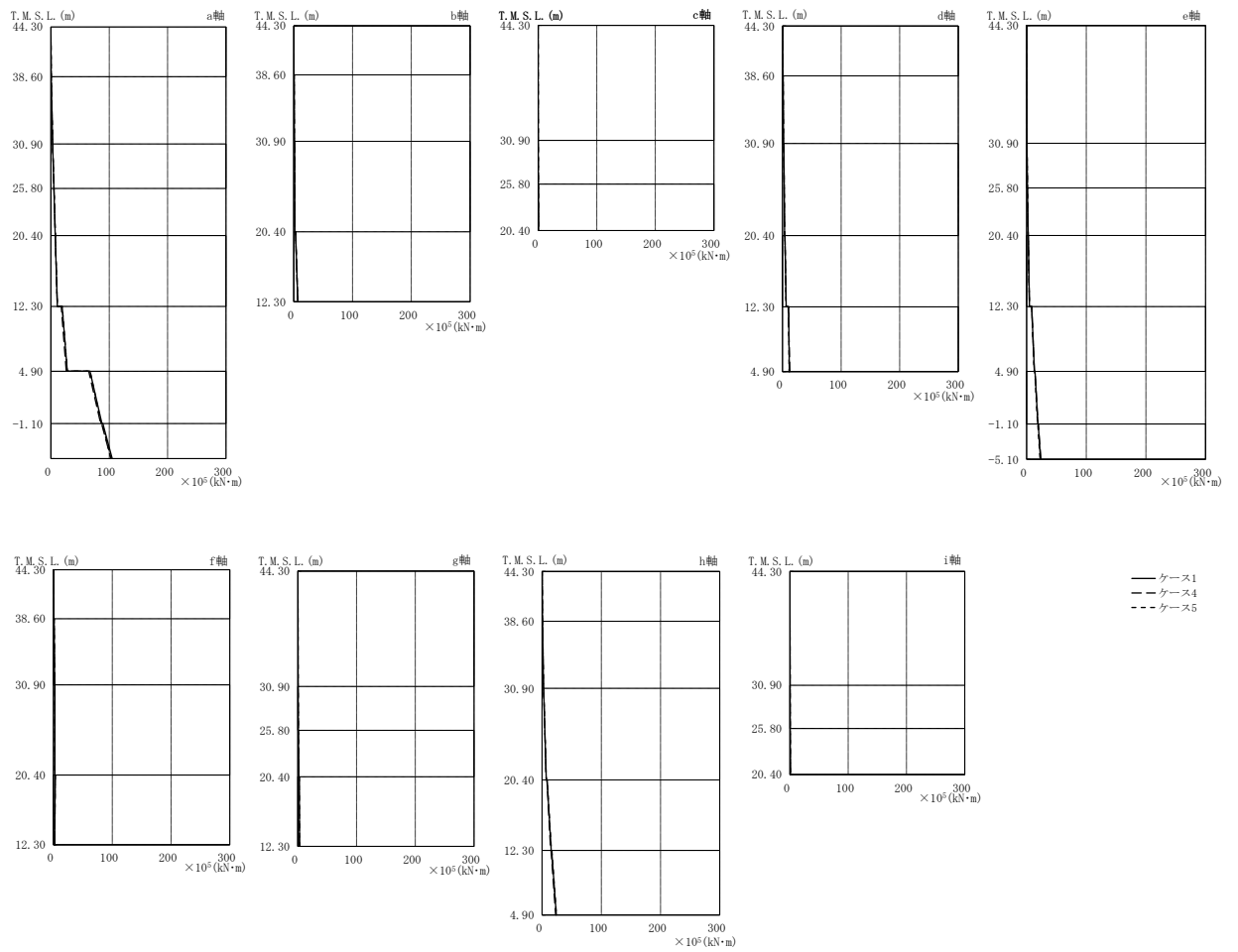


図 2-311 最大応答曲げモーメント (Sd-3, EW 方向)

表 2-278 最大応答曲げモーメント (Sd-3, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	0.115 0.711	0.115 0.711	0.122 0.755
	2	0.712 3.05	0.711 3.14	0.755 3.18
	3	3.05 5.21	3.14 5.37	3.18 5.37
	4	5.21 7.57	5.37 7.76	5.37 7.71
	5	7.57 11.2	7.76 11.1	7.72 11.2
	6	19.3 28.1	17.9 26.4	19.5 28.1
	7	67.0 87.4	64.8 85.4	67.2 86.4
	8	89.0 105	86.8 103	88.1 103
b 軸	10	0.271 0.420	0.262 0.426	0.242 0.388
	11	0.859 1.18	0.839 1.21	0.772 1.12
	12	1.69 2.03	1.68 2.07	1.55 1.98
	13	3.29 7.05	3.20 6.87	3.27 7.06
c 軸	14	0.0646 0.236	0.0568 0.230	0.0627 0.249
	15	0.236 0.345	0.230 0.327	0.249 0.356
	16	0.479 0.883	0.449 0.778	0.530 0.874
d 軸	17	0.278 0.632	0.275 0.635	0.277 0.658
	18	1.06 1.65	1.00 1.63	1.07 1.67
	19	2.24 3.61	2.12 3.59	2.29 3.62
	20	4.11 6.21	3.94 6.25	4.19 6.13
	21	10.5 11.7	9.64 12.5	10.7 11.3
e 軸	22	0.0631 0.462	0.0560 0.439	0.0712 0.492
	23	0.556 1.31	0.549 1.27	0.560 1.35
	24	1.32 2.57	1.28 2.46	1.36 2.62
	25	2.77 4.60	2.59 4.68	2.81 4.58
	26	8.41 13.0	8.30 12.9	8.37 12.7
	27	14.0 18.9	13.8 19.1	13.7 18.3
	28	19.4 23.2	19.5 24.0	18.7 22.4
	29	0.257 0.747	0.264 0.754	0.267 0.759
f 軸	30	0.992 2.02	0.979 2.05	0.995 2.06
	31	2.39 2.29	2.42 2.37	2.42 2.24
	32	2.97 2.04	2.90 2.15	2.99 2.01
	33	0.132 0.465	0.124 0.423	0.135 0.500
g 軸	34	0.592 0.944	0.595 0.867	0.606 0.988
	35	0.978 1.86	0.893 1.68	1.03 1.93
	36	2.33 2.92	2.31 2.64	2.47 2.97
	37	0.154 0.662	0.159 0.671	0.146 0.644
h 軸	38	0.831 2.32	0.837 2.33	0.812 2.41
	39	2.68 7.20	2.67 6.95	2.71 7.18
	40	8.36 15.4	8.18 14.5	8.61 15.7
	41	16.1 24.0	15.2 23.0	16.5 24.3
i 軸	42	0.0136 0.410	0.0127 0.401	0.0133 0.434
	43	0.413 0.602	0.404 0.597	0.437 0.625
	44	0.620 1.02	0.620 0.960	0.646 1.03

注: ①工認モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
 ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

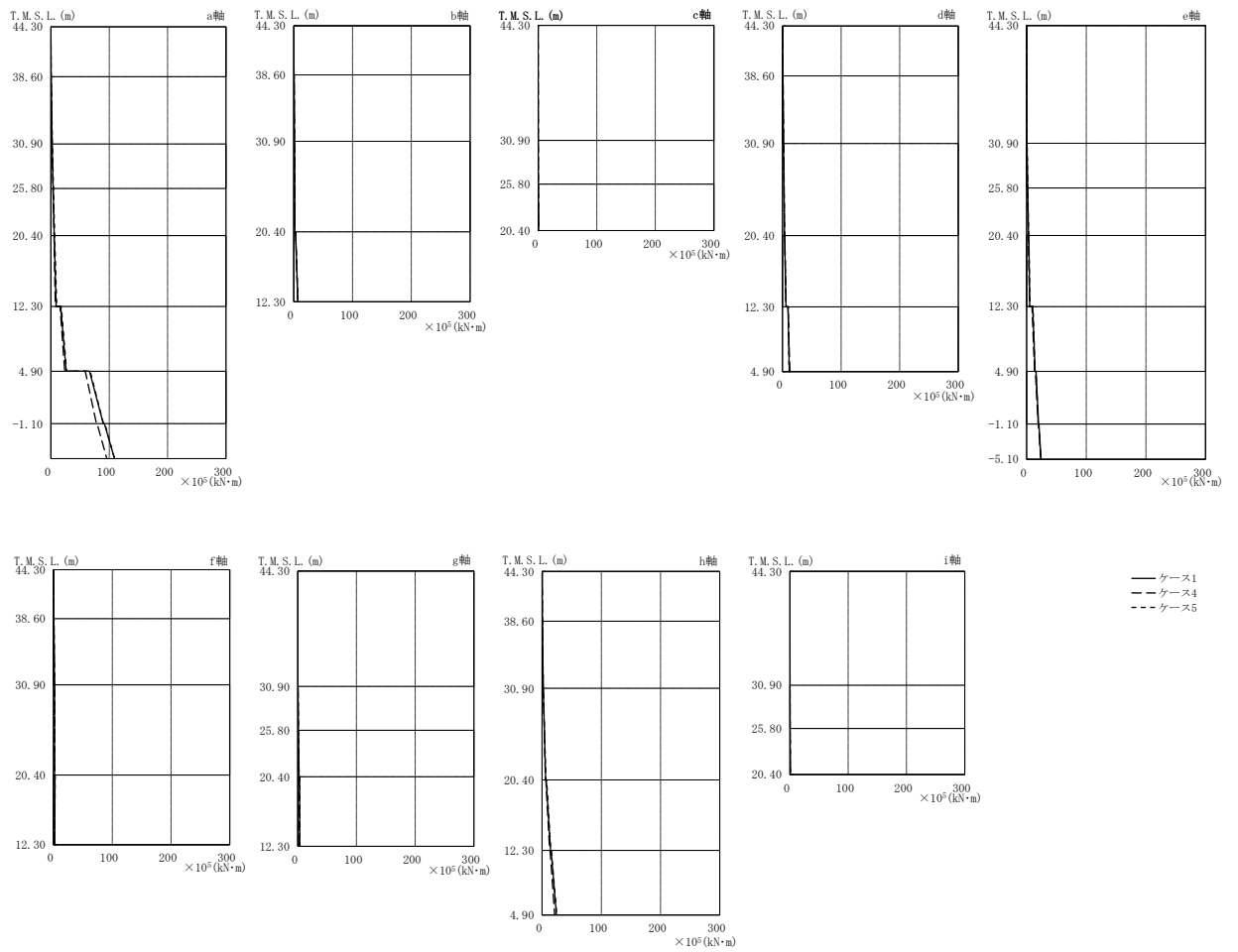


図 2-312 最大応答曲げモーメント (Sd-6, EW 方向)

表 2-279 最大応答曲げモーメント (Sd-6, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	0.0875 0.542	0.0877 0.543	0.100 0.621
	2	0.544 2.26	0.545 2.23	0.622 2.60
	3	2.26 3.86	2.23 3.71	2.60 4.43
	4	3.86 5.76	3.71 5.33	4.43 6.50
	5	5.76 9.03	5.33 7.80	6.50 10.0
	6	16.8 26.3	15.7 23.8	17.8 27.1
	7	66.3 89.7	59.0 78.0	67.4 90.1
	8	91.7 109	79.3 95.9	92.4 109
b 軸	10	0.181 0.481	0.196 0.537	0.216 0.460
	11	0.720 1.28	0.822 1.48	0.690 1.23
	12	1.57 2.01	1.76 2.10	1.42 2.09
	13	3.21 7.13	3.21 6.89	3.26 7.36
c 軸	14	0.0586 0.162	0.0465 0.179	0.0564 0.183
	15	0.162 0.290	0.179 0.276	0.183 0.315
	16	0.470 0.887	0.421 0.782	0.496 0.875
d 軸	17	0.193 0.636	0.251 0.644	0.205 0.652
	18	0.798 1.65	1.00 1.63	0.828 1.69
	19	1.78 3.39	2.19 3.28	1.81 3.58
	20	3.58 5.81	3.64 6.05	4.00 5.81
	21	9.35 11.6	9.35 12.5	10.0 11.2
e 軸	22	0.101 0.333	0.0702 0.270	0.121 0.351
	23	0.521 1.61	0.400 1.33	0.627 1.75
	24	1.63 3.12	1.35 2.60	1.78 3.22
	25	3.42 5.23	2.78 4.77	3.65 5.44
	26	10.0 14.1	9.01 13.3	10.6 14.0
	27	15.7 20.0	14.6 19.3	15.7 19.5
	28	20.6 24.1	19.8 23.7	20.1 23.3
	29	0.192 0.617	0.186 0.553	0.207 0.664
f 軸	30	0.766 1.63	0.683 1.58	0.851 1.77
	31	1.89 1.88	1.74 1.85	2.05 2.01
	32	2.62 1.94	2.40 1.87	2.74 1.93
	33	0.181 0.295	0.144 0.244	0.189 0.325
g 軸	34	0.572 1.15	0.456 0.870	0.602 1.27
	35	1.20 2.27	0.920 1.79	1.32 2.48
	36	3.17 3.38	2.33 2.87	3.33 3.59
	37	0.130 0.531	0.131 0.545	0.127 0.563
h 軸	38	0.632 1.89	0.655 1.78	0.646 1.97
	39	1.96 5.91	1.97 5.61	2.07 6.47
	40	6.95 14.2	6.45 12.8	7.63 14.6
	41	15.2 24.3	13.5 21.2	15.6 24.8
	42	0.0109 0.279	0.0119 0.254	0.0130 0.316
i 軸	43	0.280 0.442	0.256 0.397	0.319 0.498
	44	0.455 0.908	0.402 0.797	0.517 0.970

注: ①工認モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
 ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

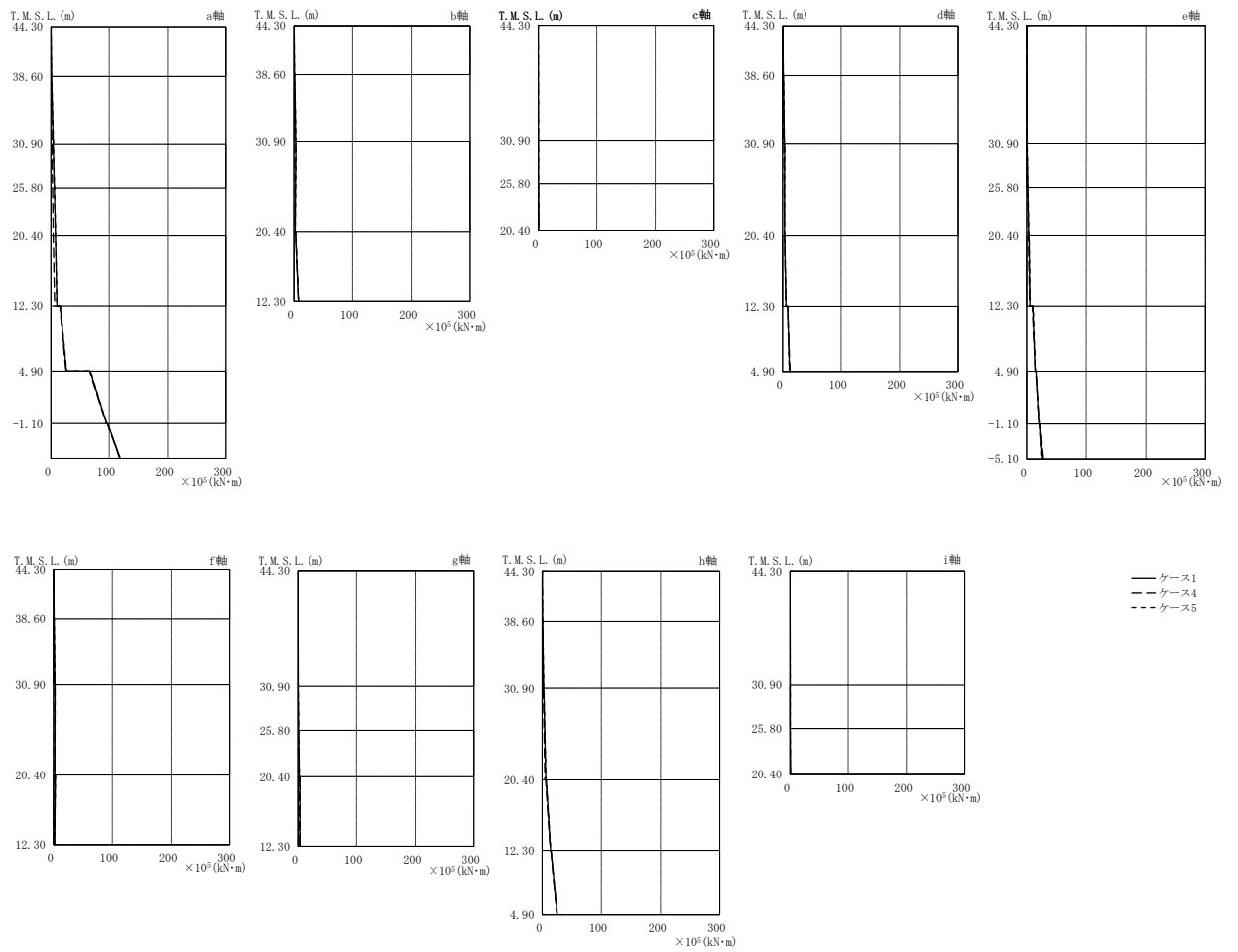


図 2-313 最大応答曲げモーメント (Sd-7, EW 方向)

表 2-280 最大応答曲げモーメント (Sd-7, EW 方向)

部位	部 材 番 号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}\cdot\text{m}$ )		
		①	④	⑤
a 軸	1	0.183 1.13	0.0687 0.426	0.196 1.21
	2	1.13 4.16	0.426 1.73	1.21 4.37
	3	4.16 6.02	1.73 2.86	4.36 6.20
	4	6.02 7.88	2.86 4.16	6.20 8.03
	5	7.88 10.3	4.16 6.64	8.03 10.4
	6	16.0 26.8	15.3 25.8	16.3 27.2
	7	67.6 95.7	66.5 95.0	68.0 95.6
	8	97.5 119	96.7 118	97.5 118
b 軸	10	0.389 1.13	0.241 0.488	0.389 1.18
	11	1.47 3.19	0.795 1.25	1.47 3.34
	12	3.67 2.22	1.62 1.97	3.72 2.23
	13	2.88 8.05	3.05 7.88	2.76 8.05
c 軸	14	0.0499 0.355	0.0368 0.132	0.0559 0.363
	15	0.355 0.454	0.132 0.196	0.363 0.463
	16	0.530 0.930	0.286 0.730	0.587 0.883
d 軸	17	0.279 1.05	0.212 0.694	0.282 1.09
	18	1.50 2.87	0.865 1.76	1.51 3.01
	19	3.59 3.31	2.02 3.16	3.68 3.28
	20	3.59 5.70	3.47 5.58	3.57 6.03
	21	8.74 11.8	8.63 12.6	8.50 11.4
e 軸	22	0.139 0.447	0.0777 0.259	0.194 0.478
	23	0.586 1.72	0.312 1.26	0.612 1.87
	24	1.76 3.23	1.28 2.57	1.92 3.54
	25	3.90 5.42	2.70 4.85	4.15 5.71
	26	10.2 14.2	9.25 14.3	10.8 14.6
	27	15.6 20.5	15.2 21.3	15.8 20.2
	28	21.5 25.2	21.4 26.7	21.2 24.4
	f 軸	29	0.208 0.778	0.152 0.663
30		0.970 2.20	0.752 1.67	1.02 2.31
31		2.54 2.26	1.92 1.63	2.63 2.29
32		3.08 1.81	1.86 1.47	3.19 1.79
33		0.195 0.450	0.132 0.268	0.203 0.477
g 軸	34	0.616 1.15	0.386 0.764	0.696 1.26
	35	1.20 2.36	0.801 1.78	1.32 2.57
	36	3.28 3.38	2.39 2.76	3.56 3.79
	37	0.168 0.703	0.0838 0.499	0.167 0.749
h 軸	38	0.915 2.42	0.547 1.77	0.948 2.56
	39	2.87 6.21	1.82 4.67	2.98 6.37
	40	6.92 14.3	5.74 14.0	6.92 14.4
	41	15.0 25.7	14.6 25.0	15.1 25.8
	i 軸	42	0.0133 0.374	0.0158 0.199
43		0.375 0.456	0.200 0.291	0.399 0.494
44		0.480 0.903	0.307 0.859	0.503 0.898

注: ①工認モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル  
 ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

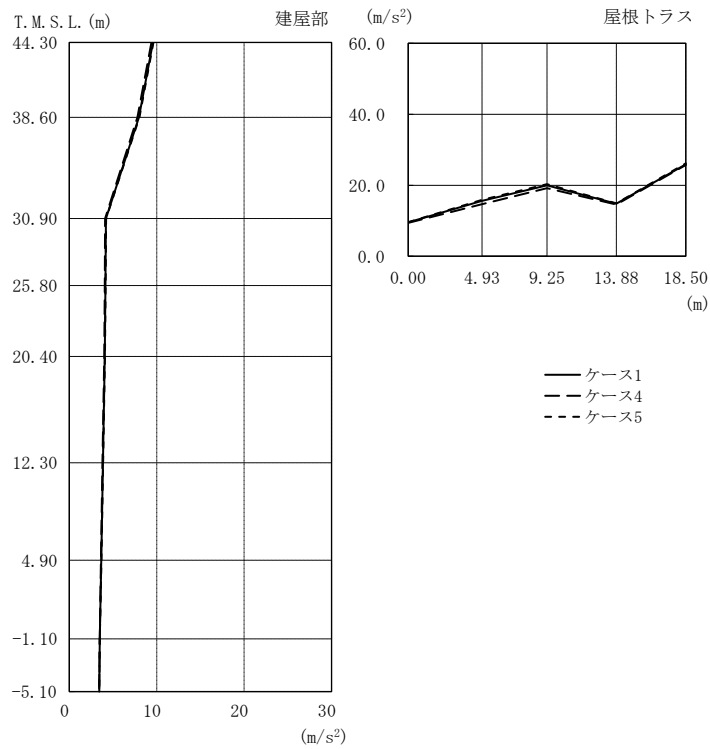


図 2-314 最大応答加速度 (Sd-1, 鉛直方向)

表 2-281 最大応答加速度 (Sd-1, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	④	⑤
建屋部	1	9.57	9.40	9.62
	2	7.96	7.80	8.02
	3	4.19	4.10	4.22
	4	4.14	4.06	4.16
	5	4.06	4.00	4.08
	6	3.85	3.79	3.87
	7	3.66	3.63	3.67
	8	3.49	3.49	3.49
	9	3.43	3.41	3.43
屋根トラス	1	9.57	9.40	9.62
	11	15.6	14.7	15.9
	12	20.0	19.2	20.3
	13	14.8	14.6	14.9
	14	25.9	25.7	26.2

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

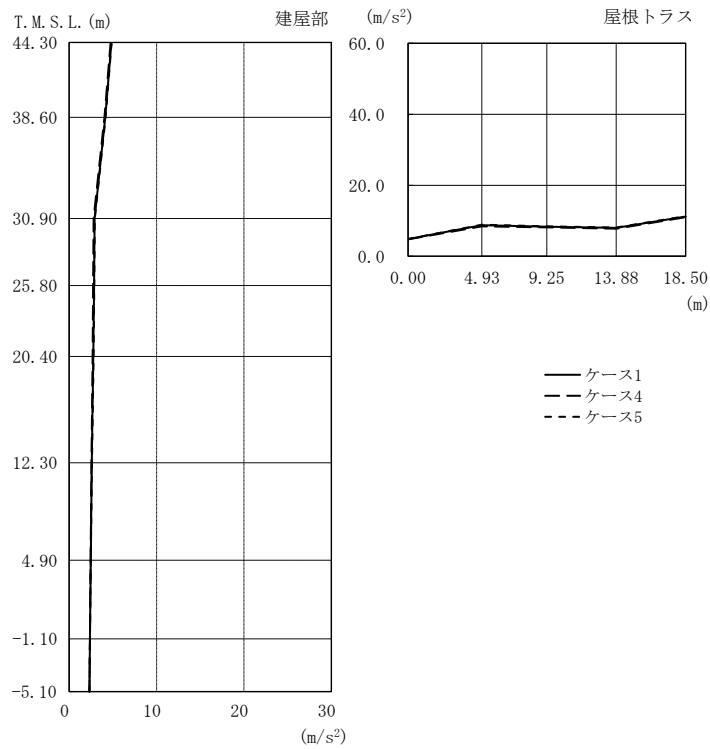


図 2-315 最大応答加速度 (Sd-2, 鉛直方向)

表 2-282 最大応答加速度 (Sd-2, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )		
		①	④	⑤
建屋部	1	4.85	4.75	4.86
	2	4.14	4.04	4.17
	3	2.91	2.80	2.94
	4	2.85	2.75	2.88
	5	2.77	2.69	2.80
	6	2.59	2.55	2.61
	7	2.48	2.46	2.48
	8	2.38	2.38	2.39
	9	2.32	2.32	2.32
屋根トラス	1	4.85	4.75	4.86
	11	8.78	8.45	8.91
	12	8.32	8.13	8.42
	13	7.99	7.75	8.09
	14	11.2	11.0	11.3

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル



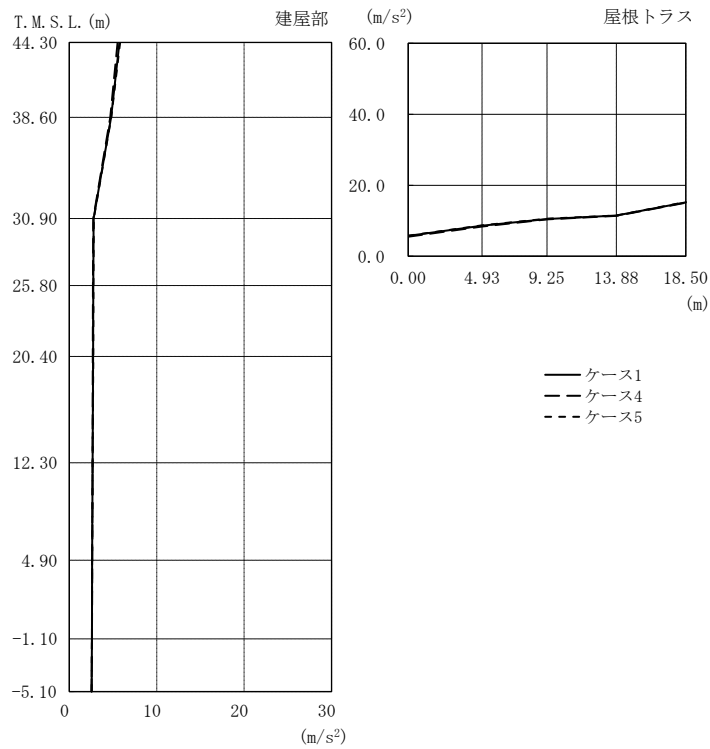


図 2-316 最大応答加速度 (Sd-3, 鉛直方向)

表 2-283 最大応答加速度 (Sd-3, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	④	⑤
建屋部	1	5.73	5.53	5.82
	2	4.78	4.69	4.81
	3	2.78	2.75	2.80
	4	2.74	2.70	2.76
	5	2.73	2.69	2.74
	6	2.67	2.67	2.67
	7	2.62	2.63	2.61
	8	2.59	2.59	2.59
	9	2.56	2.56	2.56
屋根トラス	1	5.73	5.53	5.82
	11	8.63	8.37	8.73
	12	10.5	10.4	10.6
	13	11.5	11.4	11.5
	14	15.2	15.1	15.3

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

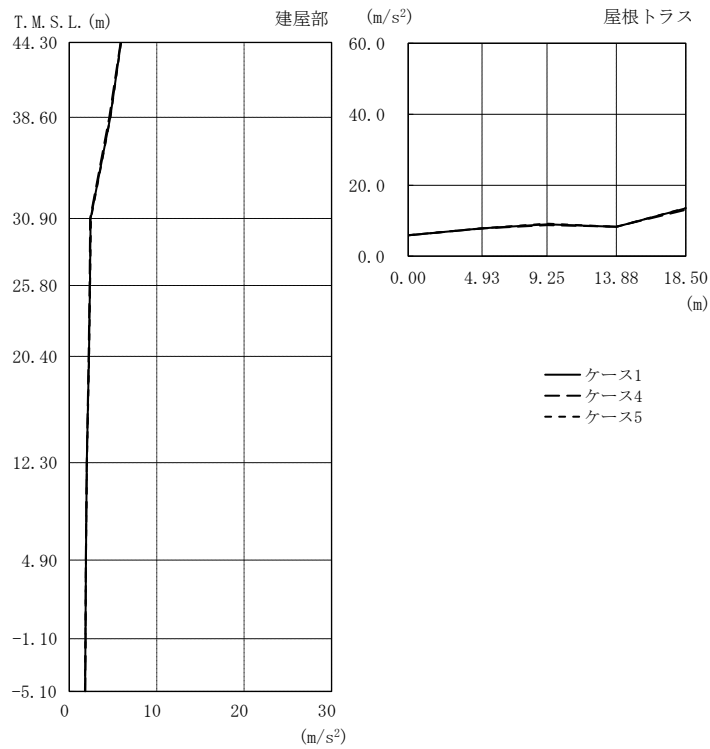


図 2-317 最大応答加速度 (Sd-6, 鉛直方向)

表 2-284 最大応答加速度 (Sd-6, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	④	⑤
建屋部	1	5.91	5.88	5.93
	2	4.68	4.57	4.70
	3	2.44	2.39	2.47
	4	2.36	2.32	2.38
	5	2.24	2.22	2.26
	6	2.01	2.00	2.02
	7	1.91	1.89	1.90
	8	1.85	1.86	1.84
	9	1.81	1.83	1.80
屋根トラス	1	5.91	5.88	5.93
	11	7.87	7.80	7.86
	12	9.01	8.75	9.16
	13	8.30	8.35	8.29
	14	13.5	13.1	13.6

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

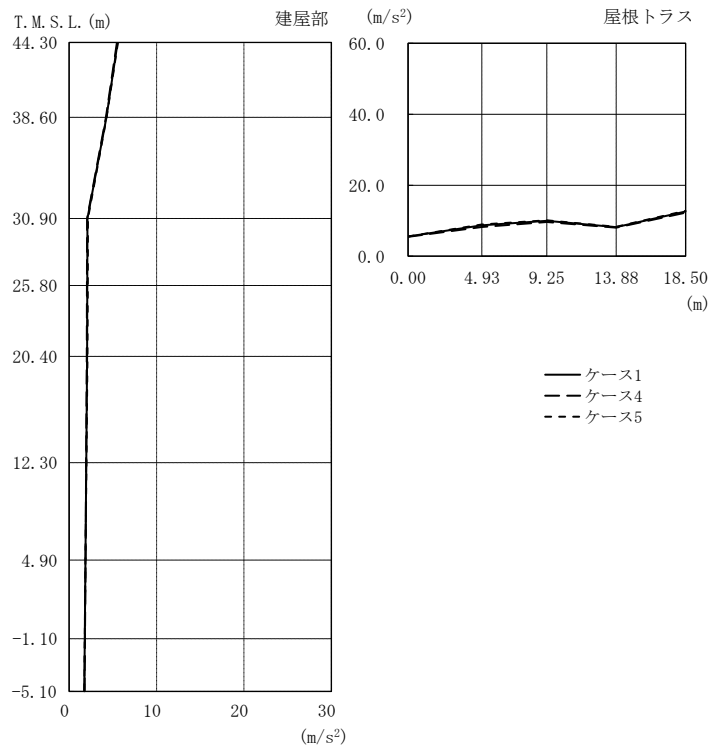


図 2-318 最大応答加速度 (Sd-7, 鉛直方向)

表 2-285 最大応答加速度 (Sd-7, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )		
		①	④	⑤
建屋部	1	5.55	5.47	5.58
	2	4.27	4.21	4.29
	3	2.10	2.06	2.15
	4	2.08	2.04	2.13
	5	2.05	2.02	2.09
	6	1.96	1.95	1.98
	7	1.86	1.88	1.87
	8	1.79	1.81	1.79
	9	1.73	1.77	1.73
屋根トラス	1	5.55	5.47	5.58
	11	8.72	8.26	8.93
	12	9.99	9.63	10.1
	13	8.20	8.04	8.27
	14	12.6	12.3	12.8

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

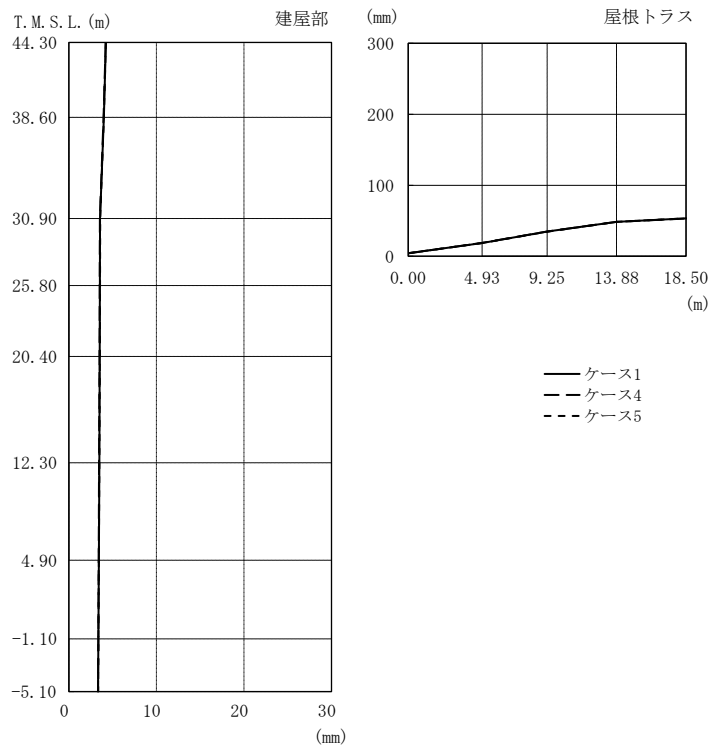


図 2-319 最大応答変位 (Sd-1, 鉛直方向)

表 2-286 最大応答変位 (Sd-1, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
建屋部	1	4.22	4.20	4.23
	2	3.99	3.96	4.00
	3	3.56	3.53	3.57
	4	3.54	3.51	3.55
	5	3.52	3.49	3.53
	6	3.47	3.45	3.48
	7	3.42	3.40	3.42
	8	3.37	3.36	3.37
	9	3.33	3.33	3.34
屋根トラス	1	4.22	4.20	4.23
	11	18.7	18.8	18.7
	12	34.8	34.9	34.7
	13	48.5	48.4	48.5
	14	53.4	53.3	53.4

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

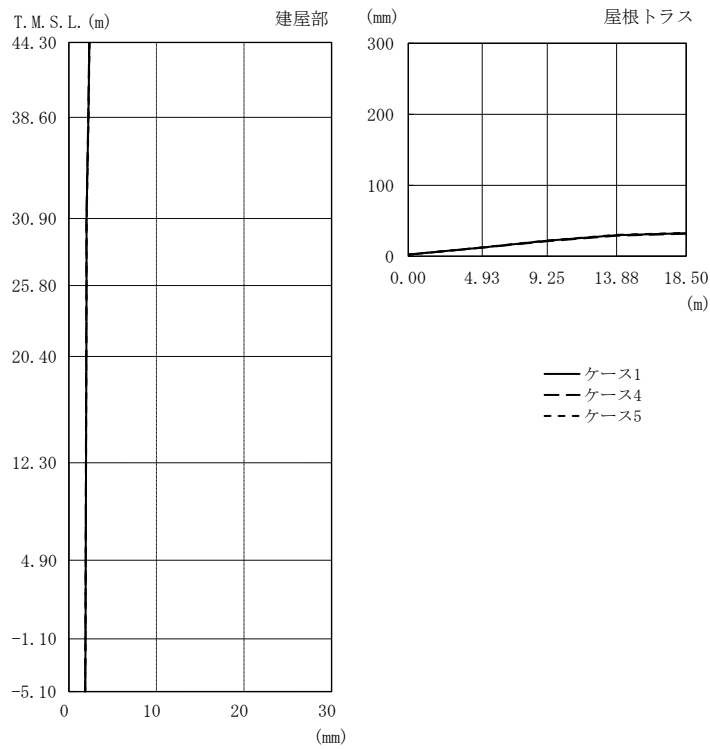


図 2-320 最大応答変位 (Sd-2, 鉛直方向)

表 2-287 最大応答変位 (Sd-2, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
建屋部	1	2.34	2.31	2.36
	2	2.23	2.21	2.25
	3	2.02	2.00	2.03
	4	2.01	1.99	2.02
	5	1.99	1.98	2.00
	6	1.96	1.94	1.96
	7	1.92	1.91	1.92
	8	1.89	1.88	1.89
	9	1.86	1.86	1.86
屋根トラス	1	2.34	2.31	2.36
	11	12.4	12.1	12.5
	12	21.9	21.2	22.1
	13	29.8	29.0	30.1
	14	32.6	31.8	33.0

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

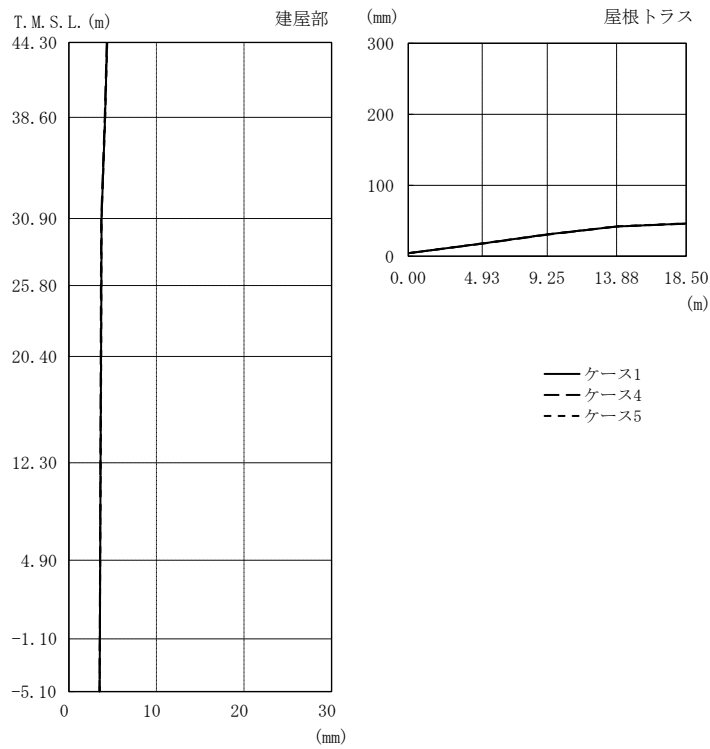


図 2-321 最大応答変位 (Sd-3, 鉛直方向)

表 2-288 最大応答変位 (Sd-3, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
建屋部	1	4.36	4.32	4.38
	2	4.13	4.09	4.15
	3	3.72	3.68	3.73
	4	3.70	3.66	3.71
	5	3.67	3.64	3.68
	6	3.62	3.60	3.63
	7	3.58	3.56	3.58
	8	3.54	3.52	3.54
	9	3.50	3.50	3.51
屋根トラス	1	4.36	4.32	4.38
	11	18.0	17.8	18.1
	12	30.8	30.5	30.9
	13	42.0	41.8	42.1
	14	46.2	45.9	46.3

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

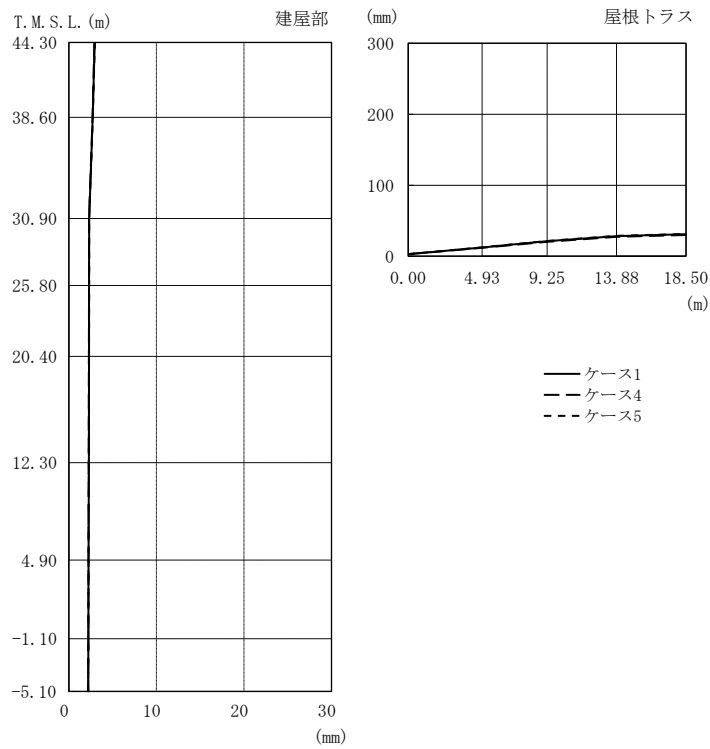


図 2-322 最大応答変位 (Sd-6, 鉛直方向)

表 2-289 最大応答変位 (Sd-6, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
建屋部	1	2.95	2.91	2.96
	2	2.72	2.69	2.73
	3	2.31	2.30	2.32
	4	2.30	2.29	2.31
	5	2.29	2.28	2.30
	6	2.27	2.26	2.27
	7	2.24	2.24	2.24
	8	2.22	2.22	2.22
	9	2.21	2.21	2.21
屋根トラス	1	2.95	2.91	2.96
	11	12.4	11.9	12.6
	12	21.2	20.3	21.5
	13	28.4	27.3	28.8
	14	31.0	29.9	31.4

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

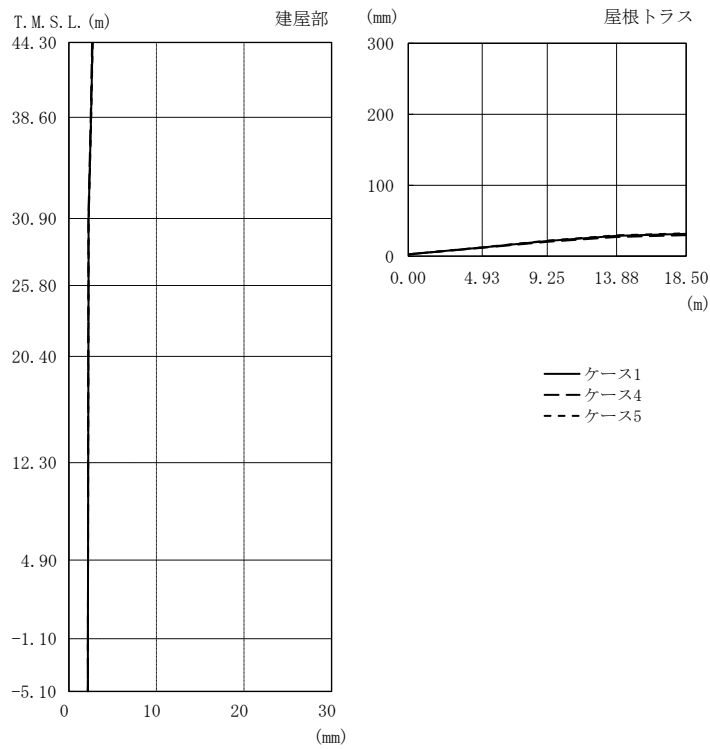


図 2-323 最大応答変位 (Sd-7, 鉛直方向)

表 2-290 最大応答変位 (Sd-7, 鉛直方向)

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)		
		①	④	⑤
建屋部	1	2.69	2.64	2.71
	2	2.53	2.49	2.55
	3	2.25	2.23	2.26
	4	2.24	2.22	2.25
	5	2.23	2.21	2.23
	6	2.20	2.19	2.20
	7	2.19	2.18	2.19
	8	2.17	2.17	2.17
	9	2.16	2.16	2.16
屋根トラス	1	2.69	2.64	2.71
	11	12.3	11.8	12.6
	12	21.4	20.2	21.9
	13	28.8	27.2	29.4
	14	31.5	29.8	32.2

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル



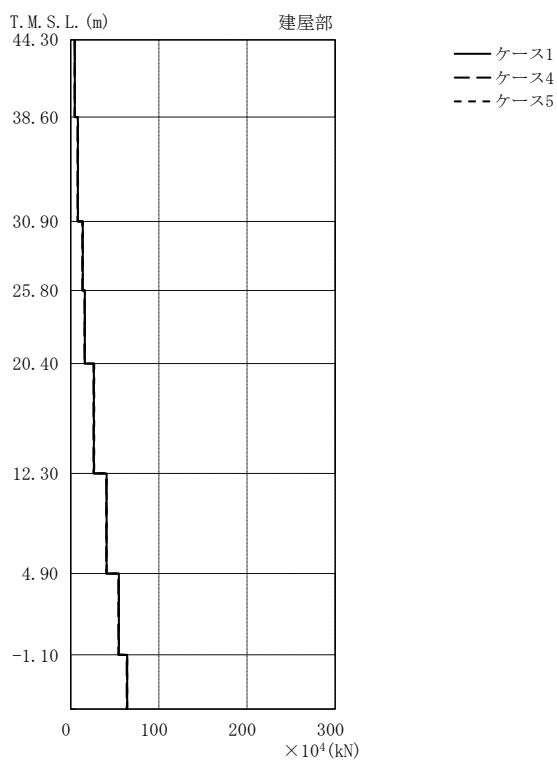


図 2-324 最大応答軸力 (Sd-1, 鉛直方向)

表 2-291 最大応答軸力 (Sd-1, 鉛直方向)

部位	部 材 番 号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4$ kN)		
		①	④	⑤
建 屋 部	1	4.59	4.42	4.65
	2	8.14	7.73	8.29
	3	13.6	13.2	13.7
	4	16.0	15.6	16.1
	5	26.3	25.8	26.6
	6	40.8	40.4	40.8
	7	54.6	54.1	54.7
	8	64.0	63.5	64.1

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

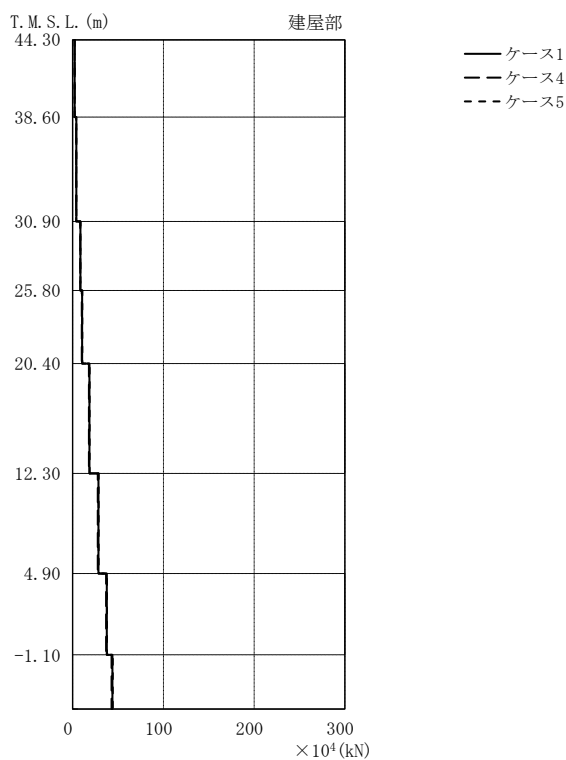


図 2-325 最大応答軸力 (Sd-2, 鉛直方向)

表 2-292 最大応答軸力 (Sd-2, 鉛直方向)

部位	部 材 番 号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
建 屋 部	1	2.20	2.11	2.23
	2	4.02	3.94	4.04
	3	8.55	8.32	8.65
	4	10.4	10.1	10.6
	5	18.5	18.0	18.7
	6	28.5	27.7	28.7
	7	37.7	36.8	37.9
	8	43.8	42.9	44.1

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

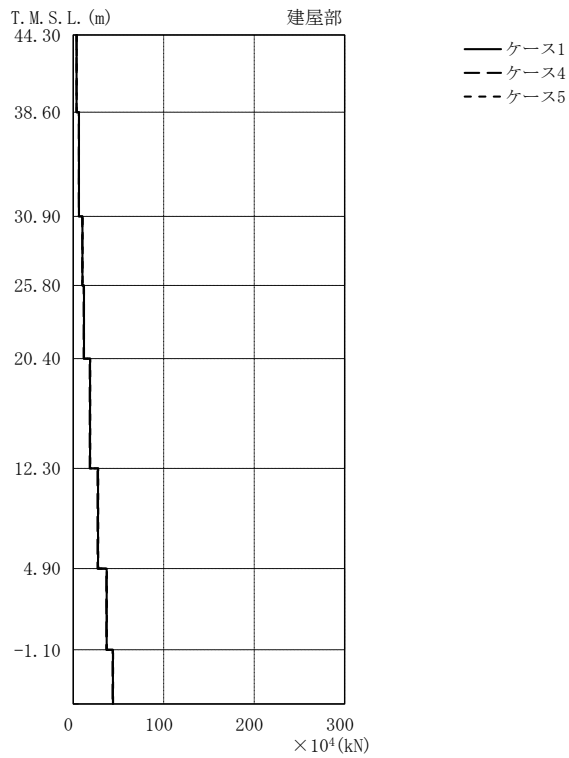


図 2-326 最大応答軸力 (Sd-3, 鉛直方向)

表 2-293 最大応答軸力 (Sd-3, 鉛直方向)

部位	部 材 番 号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
建 屋 部	1	3.70	3.68	3.73
	2	6.24	6.17	6.27
	3	10.2	9.99	10.3
	4	11.8	11.5	11.9
	5	18.6	18.2	18.7
	6	27.3	26.8	27.5
	7	36.9	36.5	37.1
	8	43.8	43.5	44.0

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

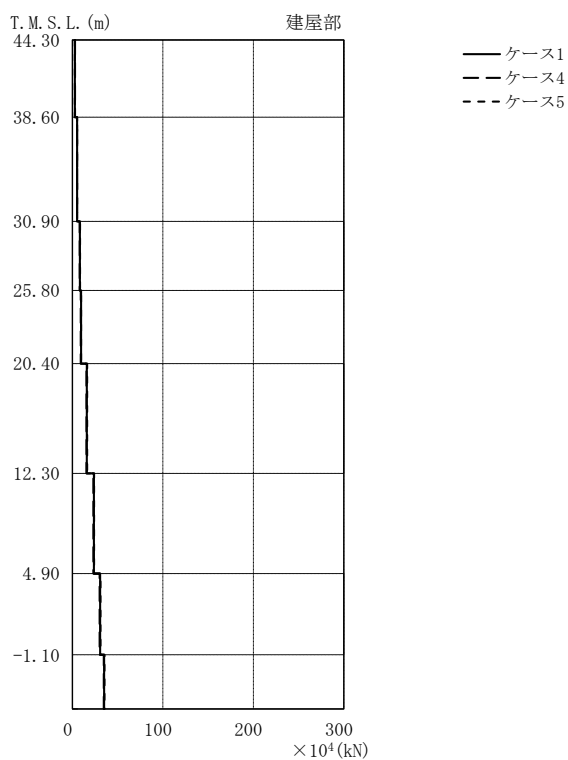


図 2-327 最大応答軸力 (Sd-6, 鉛直方向)

表 2-294 最大応答軸力 (Sd-6, 鉛直方向)

部位	部 材 番 号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
建 屋 部	1	2.72	2.76	2.69
	2	5.18	5.21	5.15
	3	8.29	8.08	8.35
	4	9.52	9.22	9.62
	5	15.9	15.5	16.2
	6	23.7	23.1	23.9
	7	30.6	30.1	30.9
	8	35.1	34.7	35.4

注: ①工認モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル

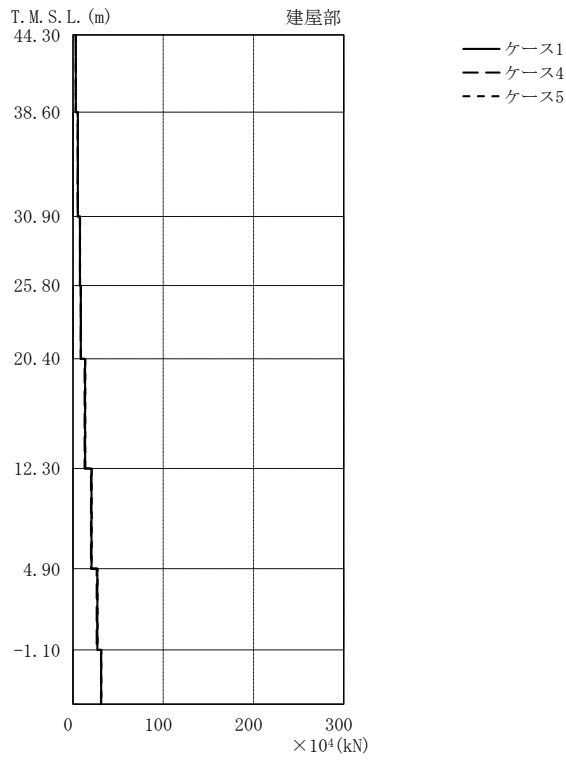


図 2-328 最大応答軸力 (Sd-7, 鉛直方向)

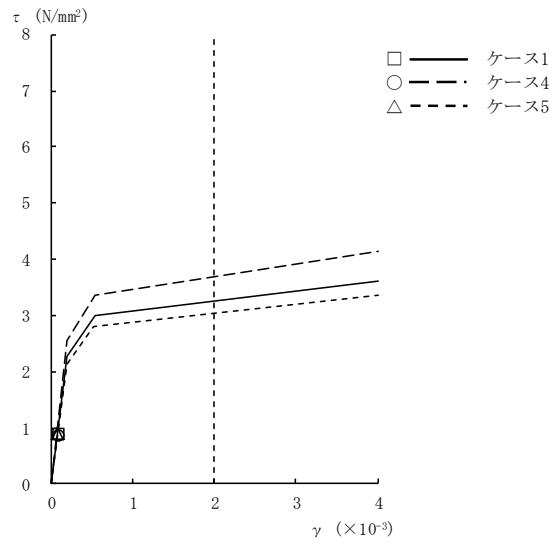
表 2-295 最大応答軸力 (Sd-7, 鉛直方向)

部位	部材番号	最大応答軸力一覧表 ( $\times 10^4 \text{kN}$ )		
		①	④	⑤
建屋部	1	3.00	2.95	3.03
	2	5.29	5.22	5.33
	3	7.72	7.60	7.76
	4	8.68	8.54	8.73
	5	13.4	12.8	13.5
	6	20.5	19.8	20.7
	7	27.0	26.2	27.2
	8	31.2	31.0	31.4

注: ①工認モデル

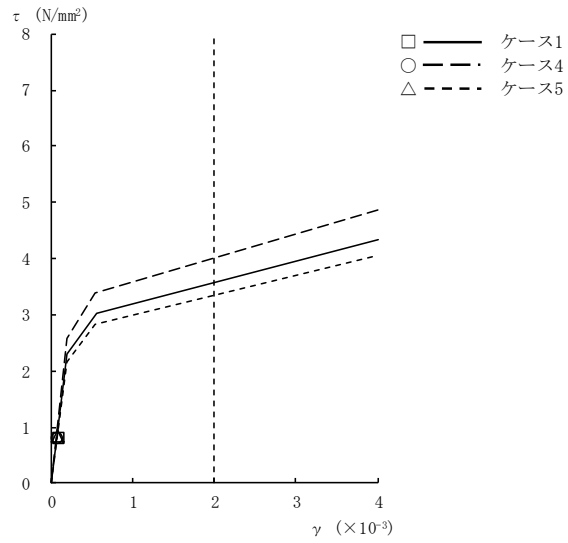
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル

⑤建屋剛性( $-2\sigma$ )考慮モデル



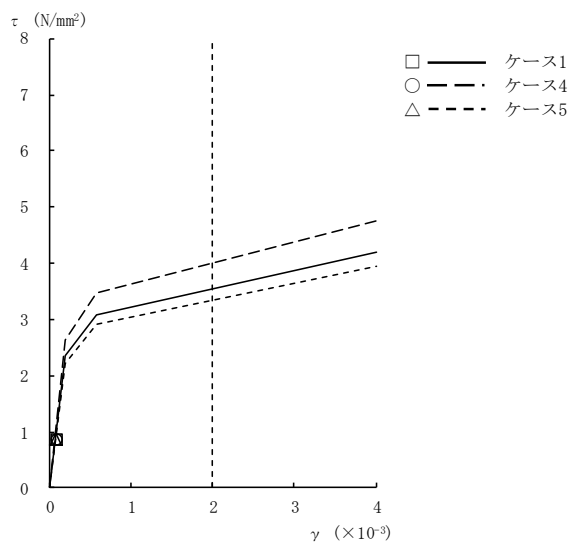
[b 軸]

図 2-329 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-1, NS 方向, 1F) (1/4)



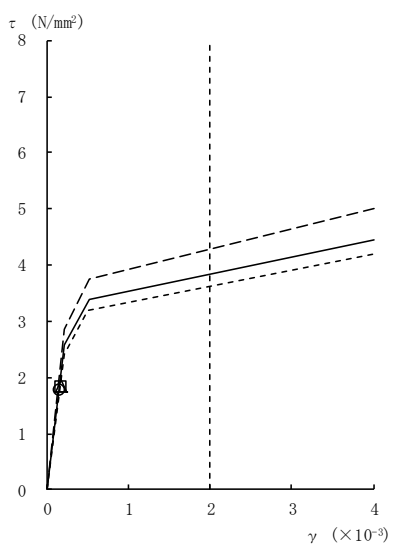
[b 軸]

図 2-329 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-1, NS 方向, B1F) (2/4)

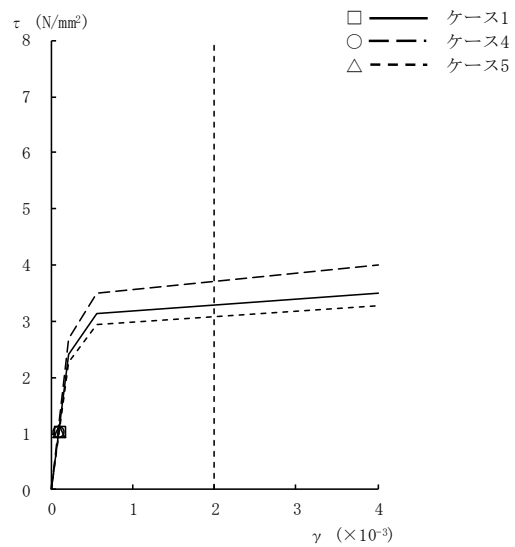


[b 軸]

図 2-329 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-1, NS 方向, MB2F) (3/4)

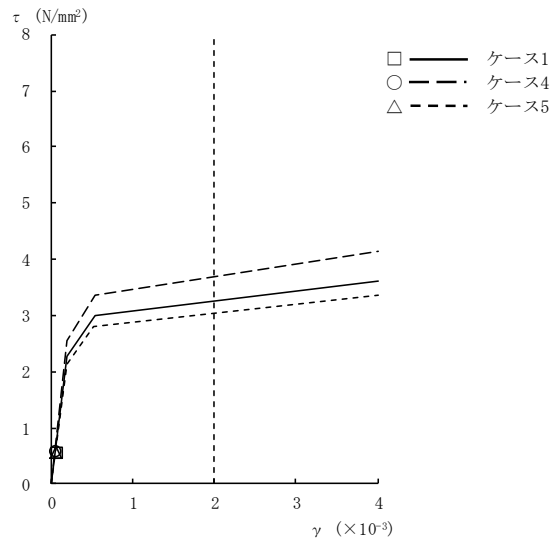


[a 軸]



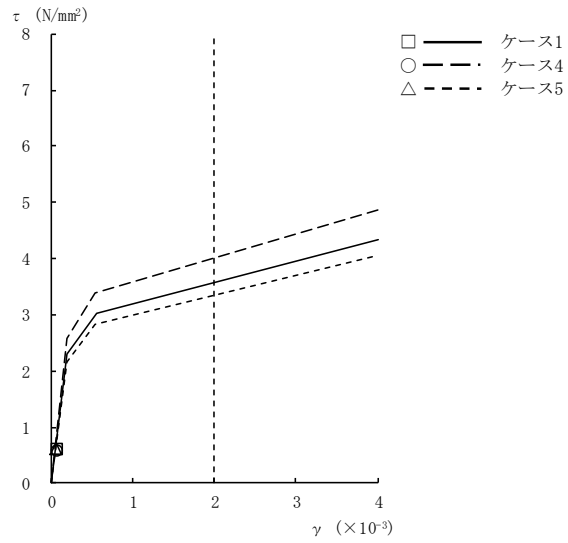
[b 軸]

図 2-329 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-1, NS 方向, B2F) (4/4)



[b 軸]

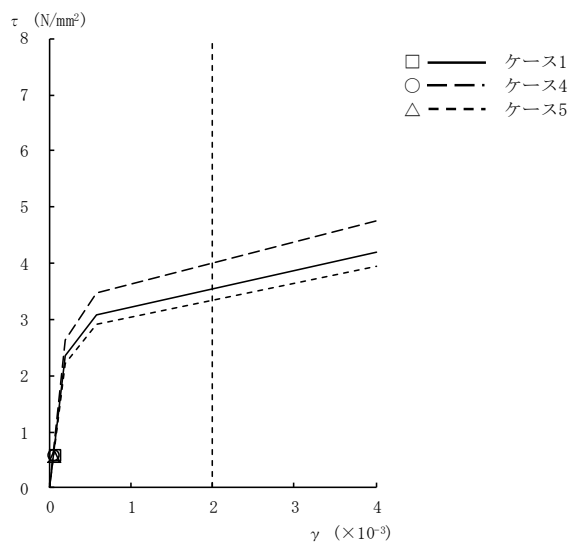
図 2-330 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-2, NS 方向, 1F) (1/4)



[b 軸]

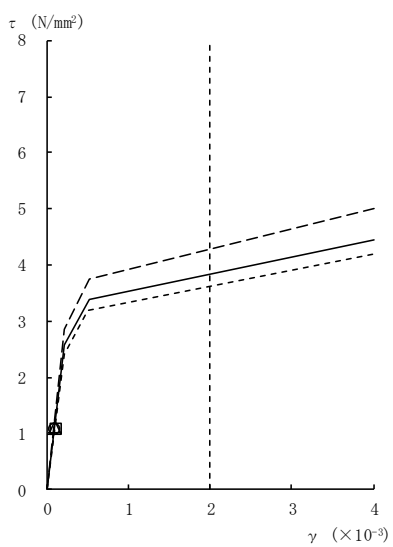
図 2-330 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-2, NS 方向, B1F) (2/4)



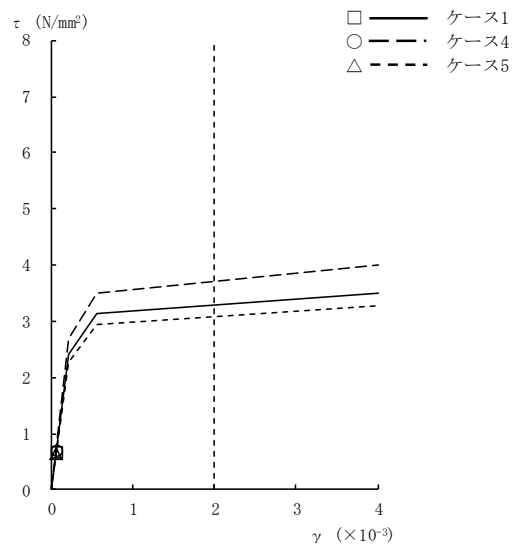


[b 軸]

図 2-330 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-2, NS 方向, MB2F) (3/4)

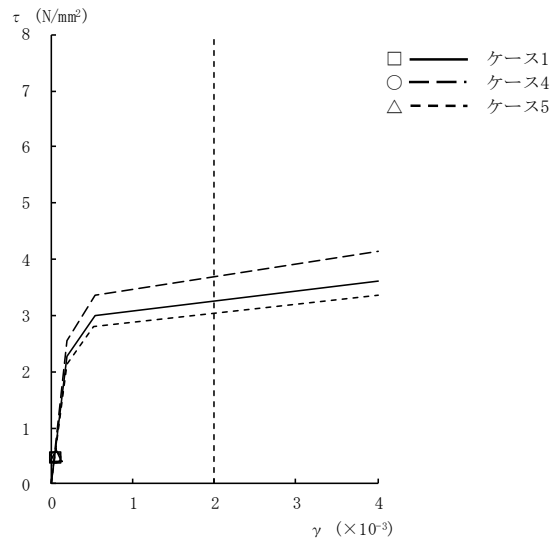


[a 軸]



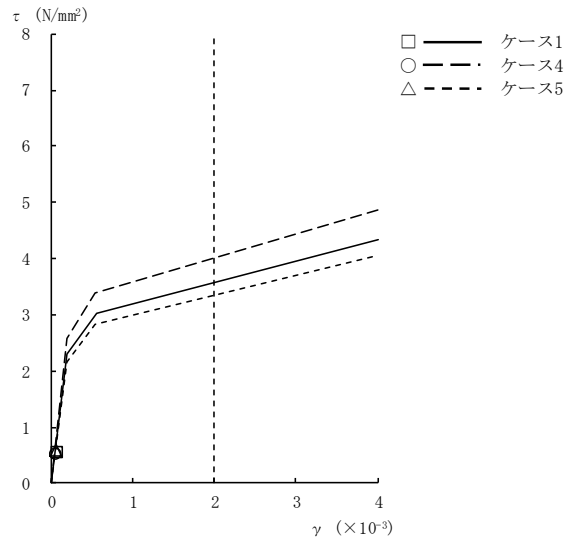
[b 軸]

図 2-330 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-2, NS 方向, B2F) (4/4)



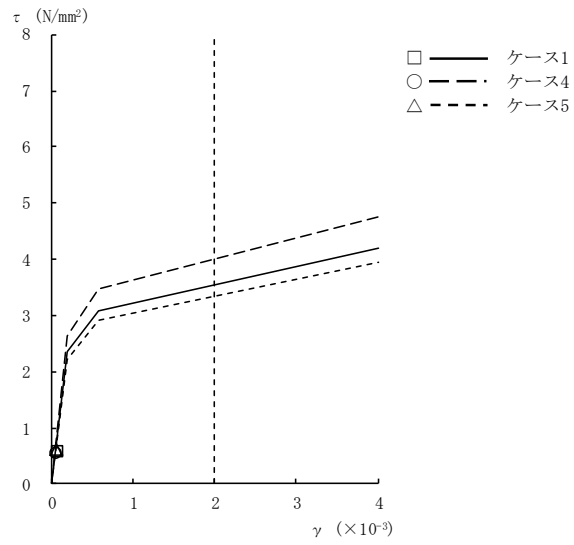
[b 軸]

図 2-331 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-3, NS 方向, 1F) (1/4)



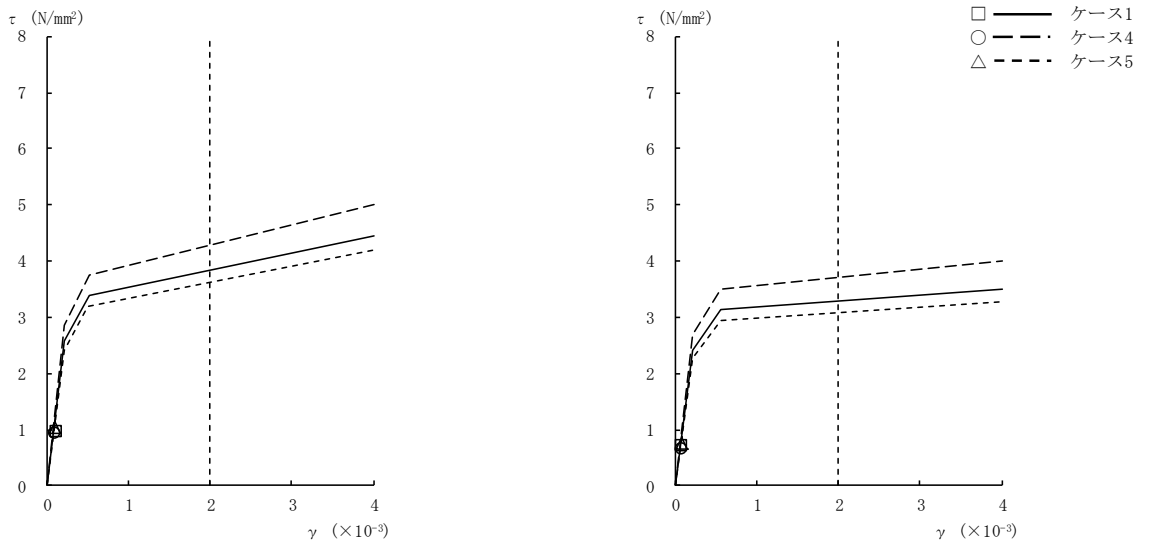
[b 軸]

図 2-331 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-3, NS 方向, B1F) (2/4)



[b 軸]

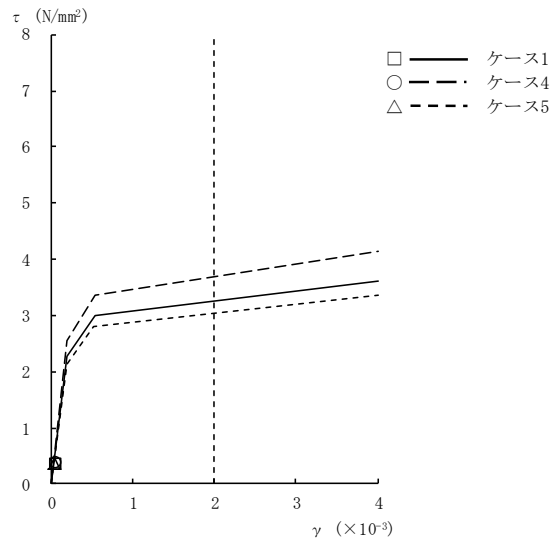
図 2-331 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-3, NS 方向, MB2F) (3/4)



[a 軸]

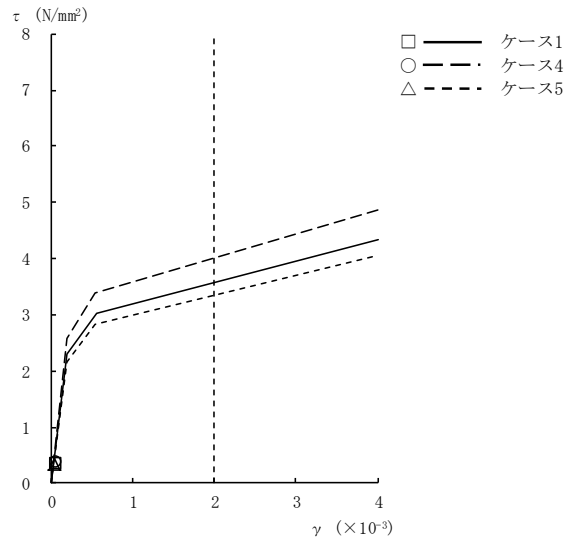
[b 軸]

図 2-331 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-3, NS 方向, B2F) (4/4)



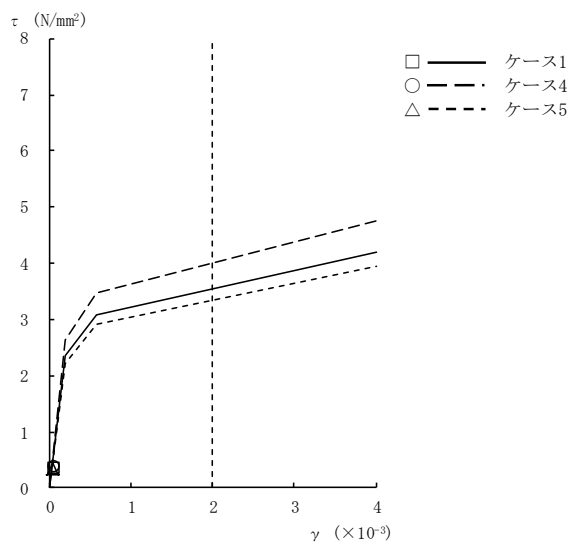
[b 軸]

図 2-332 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-6, NS 方向, 1F) (1/4)



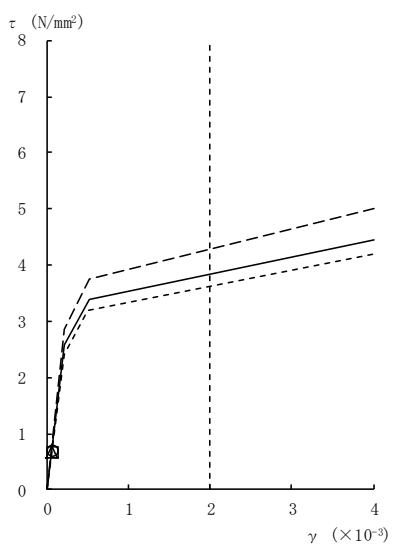
[b 軸]

図 2-332 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-6, NS 方向, B1F) (2/4)

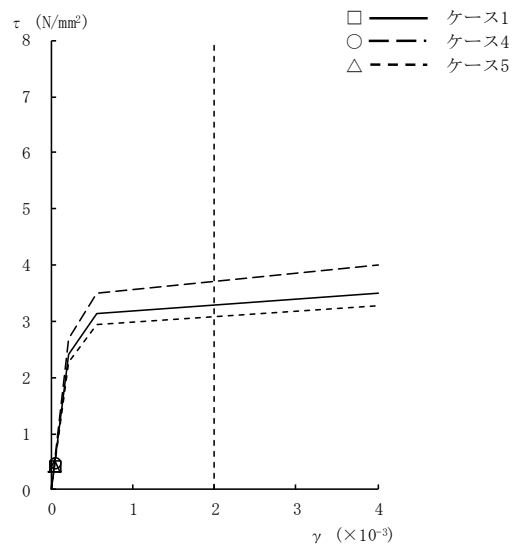


[b 軸]

図 2-332 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-6, NS 方向, MB2F) (3/4)

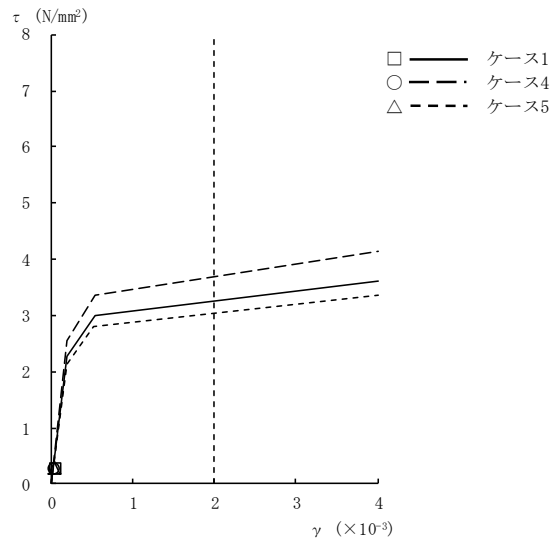


[a 軸]



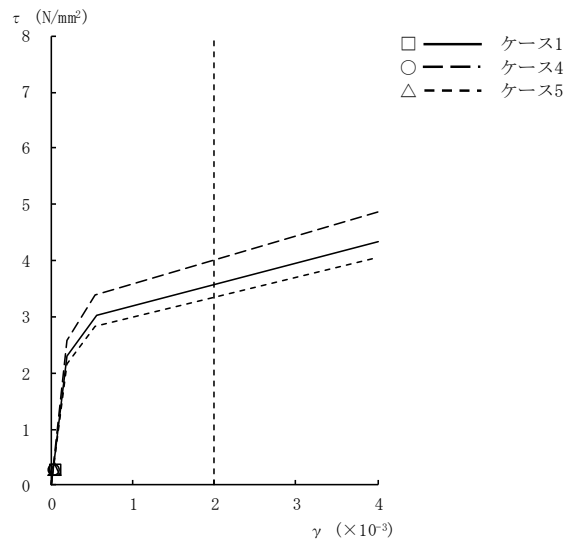
[b 軸]

図 2-332 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-6, NS 方向, B2F) (4/4)



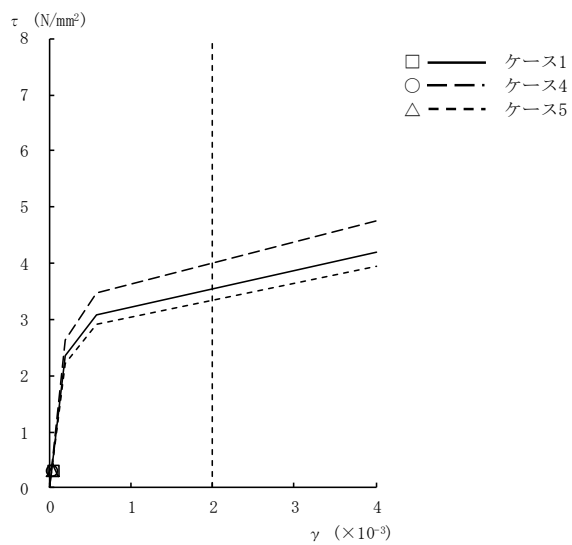
[b 軸]

図 2-333 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-7, NS 方向, 1F) (1/4)



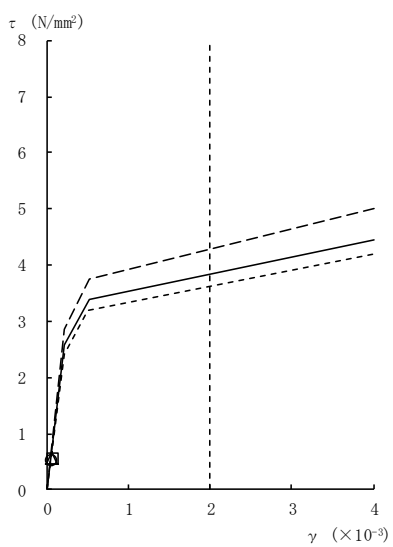
[b 軸]

図 2-333 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-7, NS 方向, B1F) (2/4)

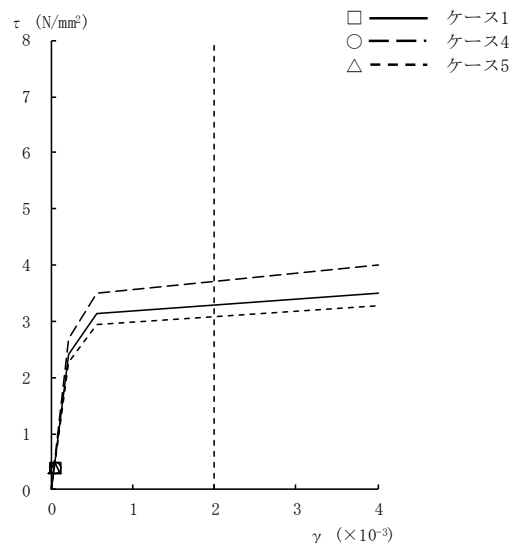


[b 軸]

図 2-333 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-7, NS 方向, MB2F) (3/4)

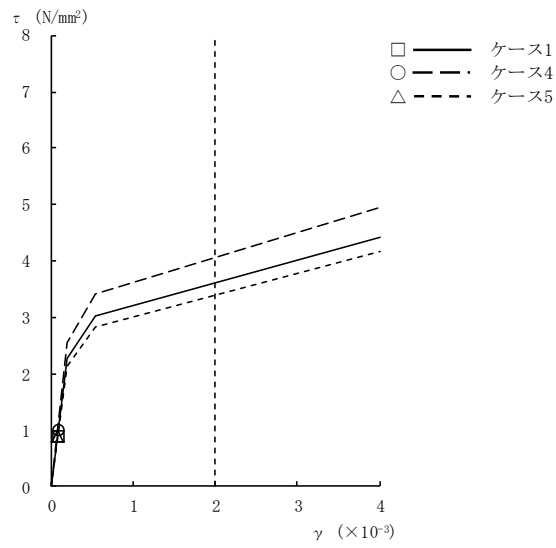


[a 軸]



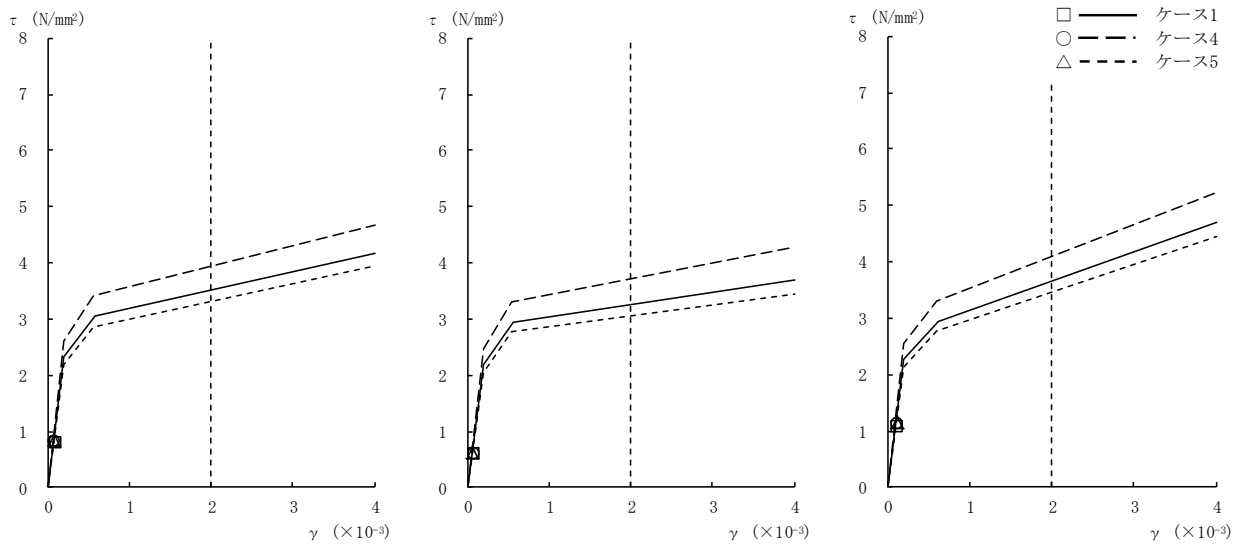
[b 軸]

図 2-333 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-7, NS 方向, B2F) (4/4)



[h 軸]

図 2-334 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-1, EW 方向, 1F) (1/4)



[a 軸]

[e 軸]

[h 軸]

図 2-334 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-1, EW 方向, B1F) (2/4)



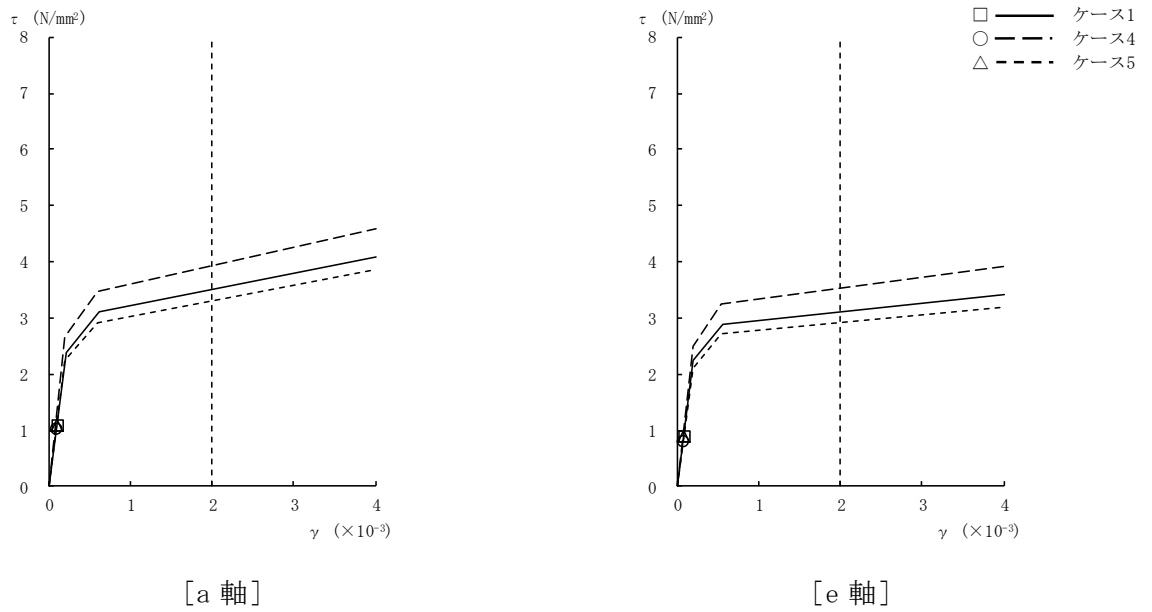


図 2-334  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Sd-1, EW 方向, MB2F) (3/4)

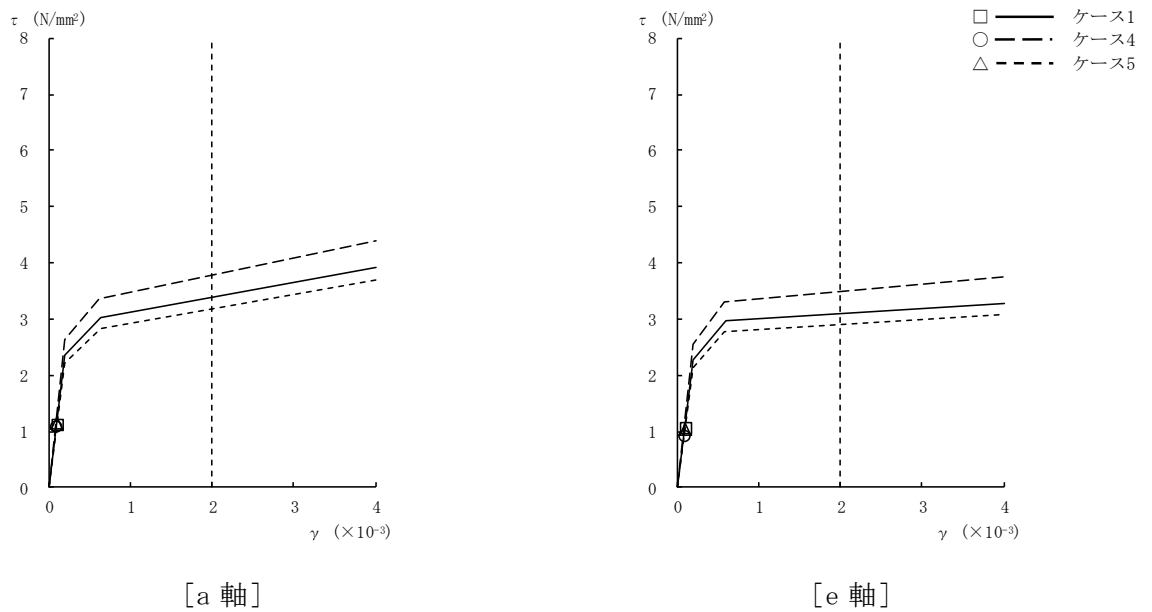
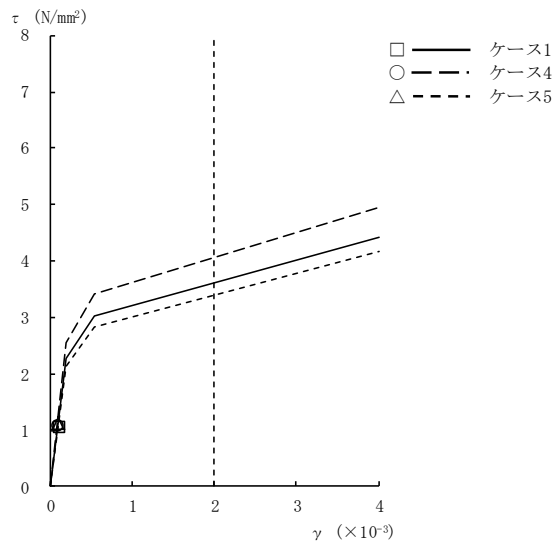
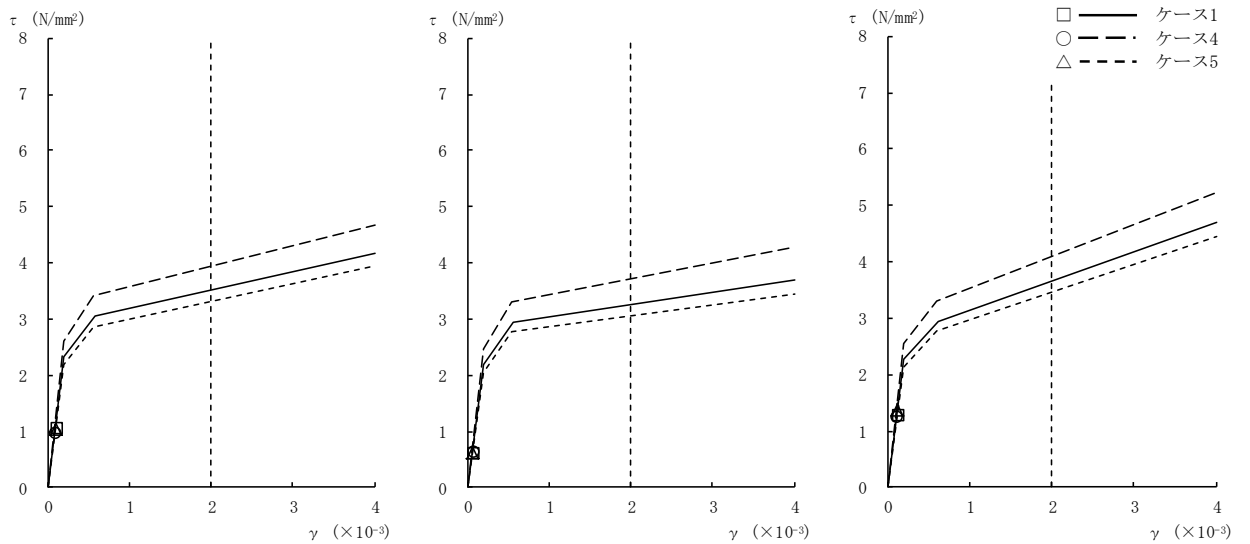


図 2-334  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Sd-1, EW 方向, B2F) (4/4)



[h 軸]

図 2-335 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-2, EW 方向, 1F) (1/4)



[a 軸]

[e 軸]

[h 軸]

図 2-335 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-2, EW 方向, B1F) (2/4)

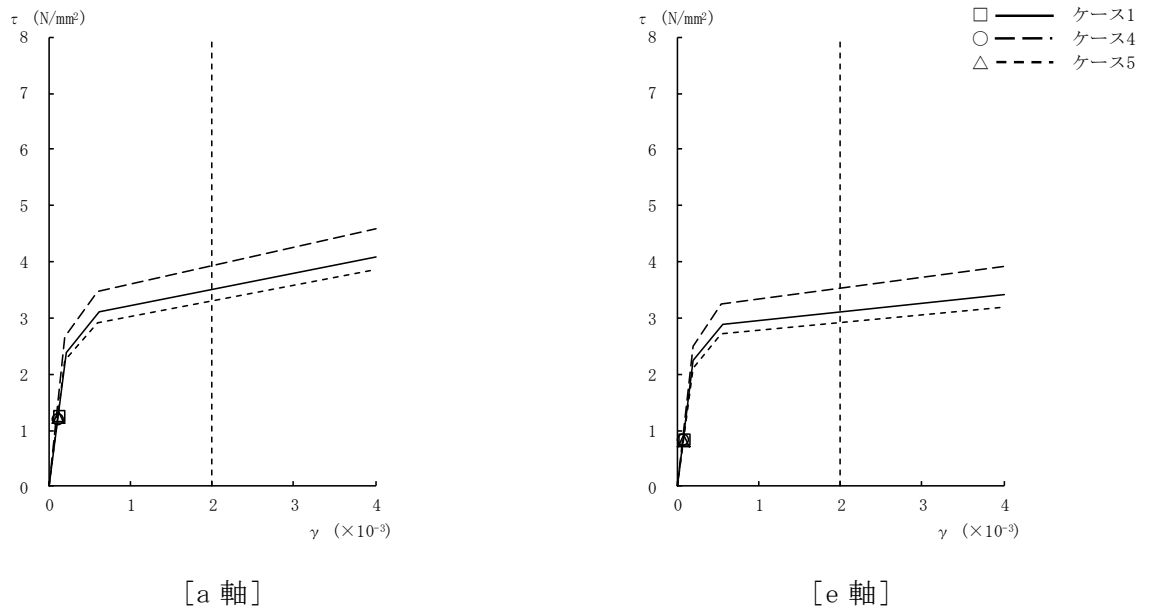


図 2-335  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Sd-2, EW 方向, MB2F) (3/4)

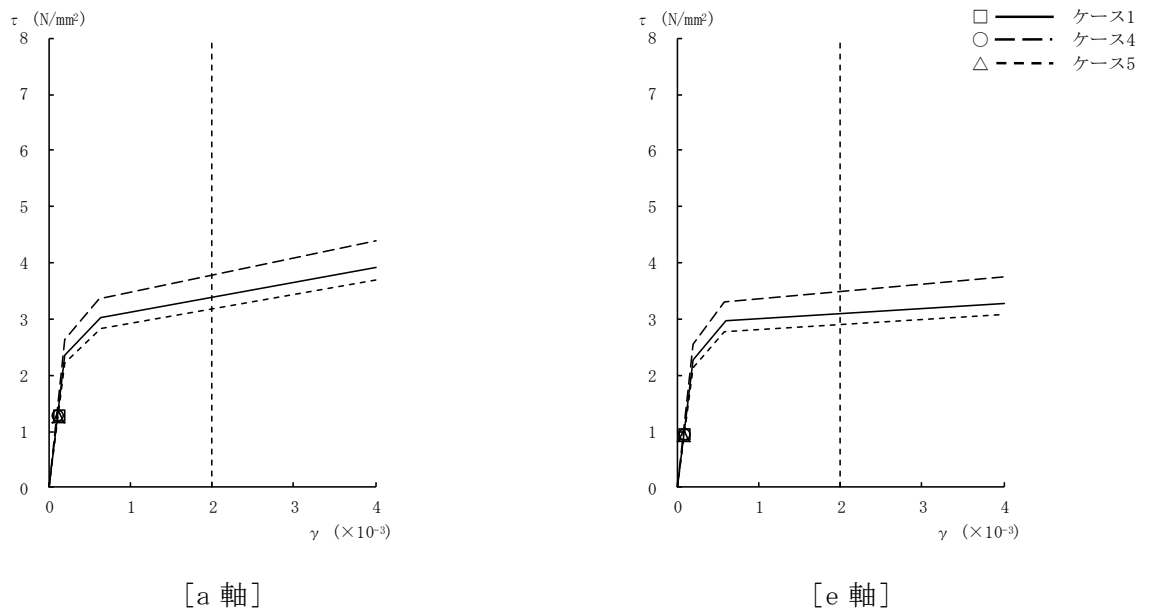
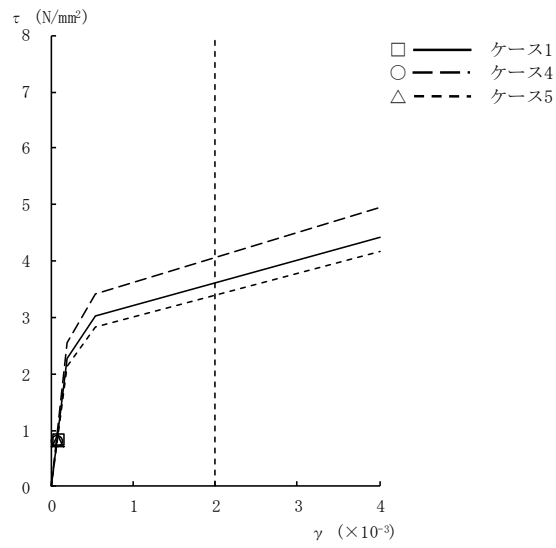
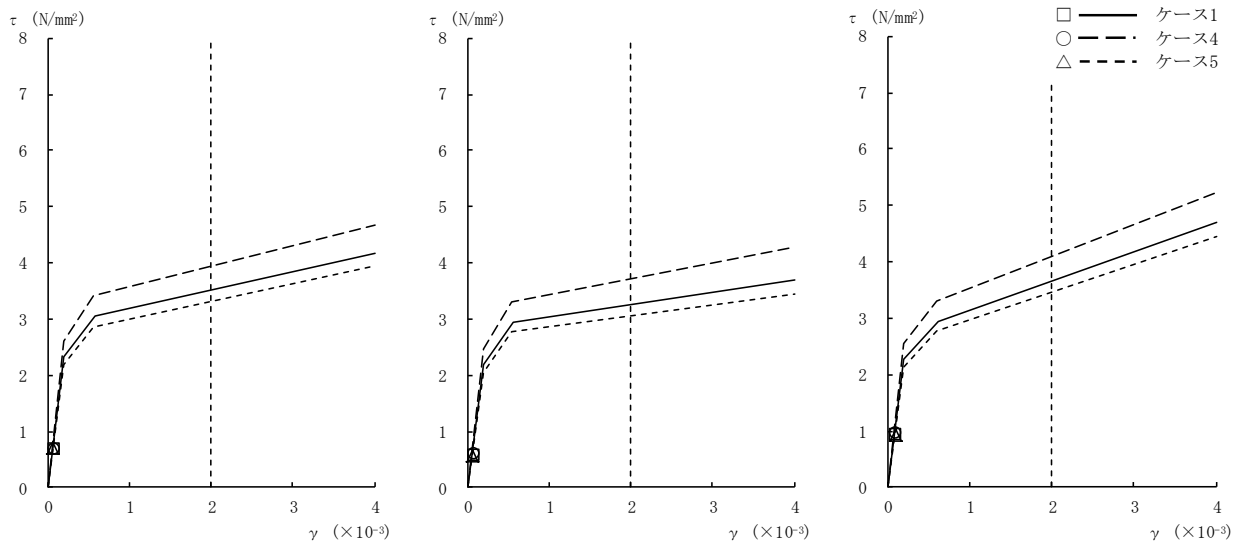


図 2-335  $\tau - \gamma$  関係と最大応答値 (Sd-2, EW 方向, B2F) (4/4)



[h 軸]

図 2-336 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-3, EW 方向, 1F) (1/4)



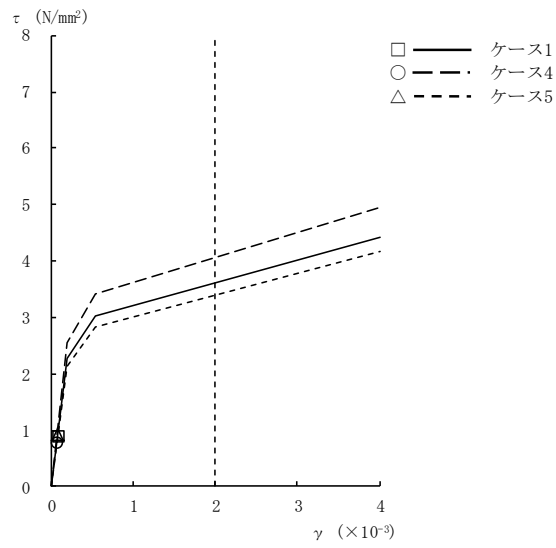
[a 軸]

[e 軸]

[h 軸]

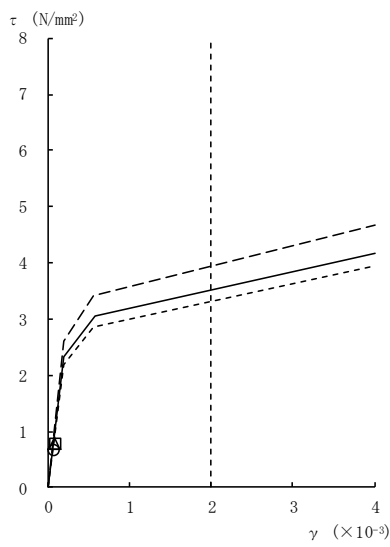
図 2-336 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-3, EW 方向, B1F) (2/4)



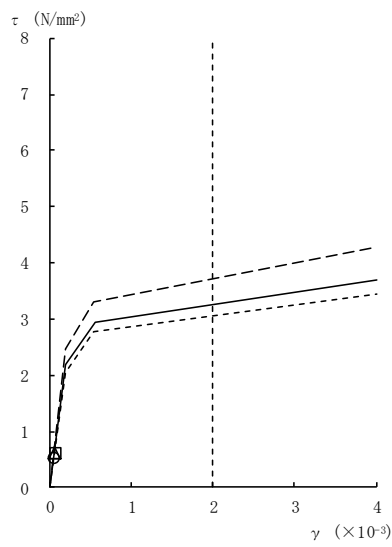


[h 軸]

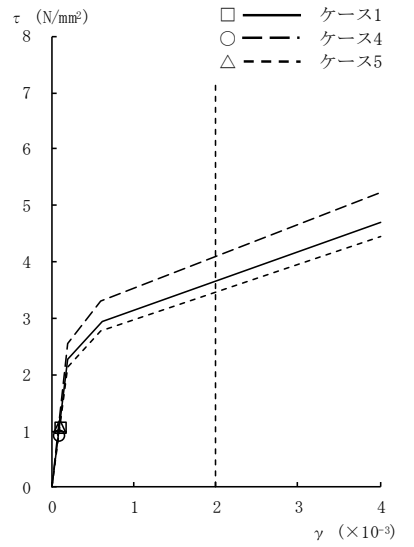
図 2-337 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-6, EW 方向, 1F) (1/4)



[a 軸]



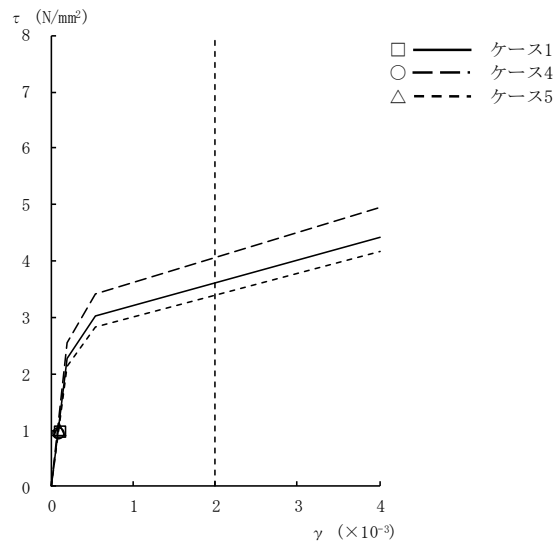
[e 軸]



[h 軸]

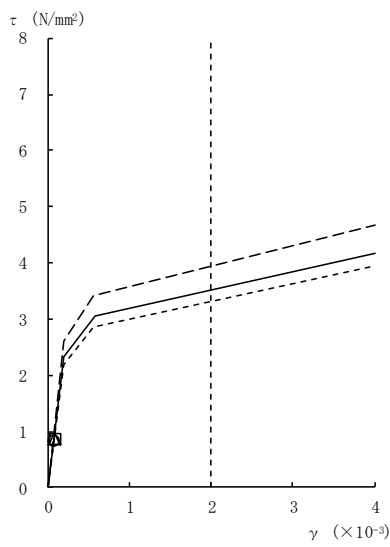
図 2-337 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-6, EW 方向, B1F) (2/4)



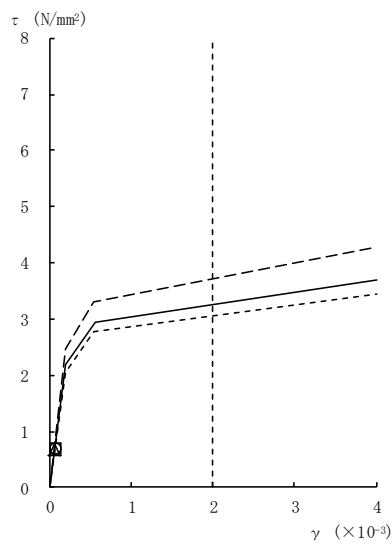


[h 軸]

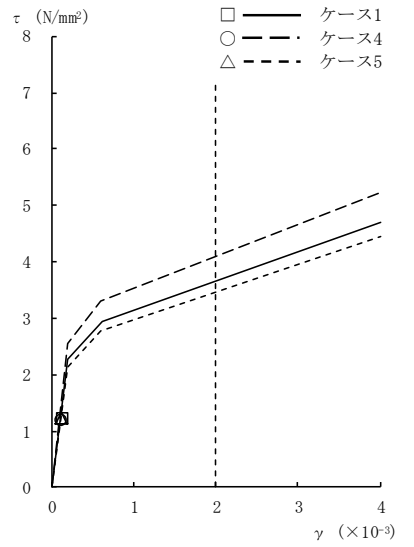
図 2-338 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-7, EW 方向, 1F) (1/4)



[a 軸]



[e 軸]



[h 軸]

図 2-338 τ - γ 関係と最大応答値 (Sd-7, EW 方向, B1F) (2/4)





表 2-296 地震応答解析結果に基づく接地率 (ケース 1)

(a) NS 方向

弾性設計用地震動 S d	最大接地圧 (kN/m <sup>2</sup> )	最大転倒モーメント (×10 <sup>6</sup> kN・m)	最小接地率 (%)
Sd-1	591	24.3	100
Sd-2	486	14.5	100
Sd-3	473	13.7	100
Sd-6	441	10.9	100
Sd-7	414	7.71	100

(b) EW 方向

弾性設計用地震動 S d	最大接地圧 (kN/m <sup>2</sup> )	最大転倒モーメント (×10 <sup>6</sup> kN・m)	最小接地率 (%)
Sd-1	531	16.3	100
Sd-2	555	21.0	100
Sd-3	503	15.1	100
Sd-6	502	15.4	100
Sd-7	526	18.3	100

表 2-297 地震応答解析結果に基づく接地率 (ケース 4)

(a) NS 方向

弾性設計用地震動 S d	最大接地圧 (kN/m <sup>2</sup> )	最大転倒モーメント (× 10 <sup>6</sup> kN・m)	最小接地率 (%)
Sd-1	584	23.4	100.0
Sd-2	484	15.0	100.0
Sd-3	476	14.1	100.0
Sd-6	445	11.4	100.0
Sd-7	412	7.49	100.0

(b) EW 方向

弾性設計用地震動 S d	最大接地圧 (kN/m <sup>2</sup> )	最大転倒モーメント (× 10 <sup>6</sup> kN・m)	最小接地率 (%)
Sd-1	525	15.7	100.0
Sd-2	546	20.1	100.0
Sd-3	508	15.6	100.0
Sd-6	484	13.7	100.0
Sd-7	523	18.0	100.0

表 2-298 地震応答解析結果に基づく接地率 (ケース 5)

(a) NS 方向

弾性設計用地震動 S d	最大接地圧 (kN/m <sup>2</sup> )	最大転倒モーメント (× 10 <sup>6</sup> kN・m)	最小接地率 (%)
Sd-1	593	24.6	100.0
Sd-2	481	13.9	100.0
Sd-3	475	14.0	100.0
Sd-6	437	10.4	100.0
Sd-7	414	7.80	100.0

(b) EW 方向

弾性設計用地震動 S d	最大接地圧 (kN/m <sup>2</sup> )	最大転倒モーメント (× 10 <sup>6</sup> kN・m)	最小接地率 (%)
Sd-1	536	16.7	100.0
Sd-2	557	21.0	100.0
Sd-3	501	14.6	100.0
Sd-6	504	15.5	100.0
Sd-7	525	18.3	100.0

### 3. まとめ

前章で実施した材料物性の不確かさを考慮した地震応答解析結果を基本ケースと合わせて以下に示す。

基準地震動  $S_s$  に対する地震応答解析結果を表 3-1～表 3-11 に，弾性設計用地震動  $S_d$  に対する地震応答解析結果を表 3-12～表 3-22 に示す。

表 3-1 最大応答加速度一覧表（基準地震動  $S_s$ ，NS 方向）（1/8）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )									
		Ss-1					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	27.6	25.9	29.4	27.9	27.7	27.6	25.9	29.4	27.9	27.7
	3	24.4	23.9	25.0	23.3	25.6	24.4	23.9	25.0	23.3	25.6
	4	14.3	13.7	14.2	14.0	14.3	14.3	13.7	14.2	14.0	14.3
	9	11.0	10.9	10.7	11.0	10.8	11.0	10.9	10.7	11.0	10.8
	11	8.73	9.18	9.20	9.36	8.57	8.73	9.18	9.20	9.36	8.57
	13	7.69	7.76	8.38	7.85	7.75	7.69	7.76	8.38	7.85	7.75
	15	7.51	7.23	7.79	7.29	7.56	7.51	7.23	7.79	7.29	7.56
b 軸	2	16.9	17.6	16.6	17.3	16.5	20.6	20.6	21.2	20.5	20.4
	5	9.77	8.79	9.10	9.96	9.50	9.77	8.79	9.10	9.96	9.50
	7	9.18	8.28	8.62	9.43	8.98	9.18	8.28	8.62	9.43	8.98
	10	8.55	7.67	8.10	9.18	8.34	8.55	7.67	8.10	9.18	8.34
	12	8.48	7.70	8.07	8.37	8.56	8.48	7.70	8.07	8.37	8.56
	14	8.07	7.32	7.76	7.77	8.14	8.07	7.32	7.76	7.77	8.14
	16	7.66	7.18	7.39	7.41	7.69	7.66	7.18	7.39	7.41	7.69
17	7.29	7.08	7.13	7.13	7.32	7.29	7.08	7.13	7.13	7.32	
c 軸	6	17.1	17.3	16.7	17.1	17.9	17.1	17.3	17.0	17.1	17.9
	8	14.4	14.8	13.9	11.9	14.1	14.4	14.8	16.6	15.5	15.3

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-1 最大応答加速度一覧表（基準地震動  $S_s$ ，NS 方向）（2/8）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )									
		Ss-2					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	26.6	25.6	27.0	25.9	27.1	27.6	25.9	29.4	27.9	27.7
	3	17.5	17.3	17.4	17.0	17.4	24.4	23.9	25.0	23.3	25.6
	4	9.11	9.20	9.25	9.13	9.19	14.3	13.7	14.2	14.0	14.3
	9	8.22	9.11	8.36	8.01	8.27	11.0	10.9	10.7	11.0	10.8
	11	6.70	7.47	7.08	6.70	6.74	8.73	9.18	9.20	9.36	8.57
	13	6.00	6.43	5.85	6.09	5.88	7.69	7.76	8.38	7.85	7.75
	15	5.16	5.60	5.37	5.32	5.16	7.51	7.23	7.79	7.29	7.56
b 軸	2	20.6	20.6	21.2	20.5	20.4	20.6	20.6	21.2	20.5	20.4
	5	7.53	7.89	7.55	7.30	7.39	9.77	8.79	9.10	9.96	9.50
	7	7.04	7.46	7.22	6.55	6.88	9.18	8.28	8.62	9.43	8.98
	10	6.58	7.28	6.77	6.15	6.47	8.55	7.67	8.10	9.18	8.34
	12	6.54	7.34	6.14	6.09	6.55	8.48	7.70	8.07	8.37	8.56
	14	5.93	6.66	5.46	5.77	5.84	8.07	7.32	7.76	7.77	8.14
	16	5.41	5.99	5.23	5.42	5.28	7.66	7.18	7.39	7.41	7.69
c 軸	17	4.91	5.50	5.08	5.08	4.82	7.29	7.08	7.13	7.13	7.32
	6	16.8	17.1	17.0	17.0	16.8	17.1	17.3	17.0	17.1	17.9
	8	14.3	14.8	16.6	15.5	14.9	14.4	14.8	16.6	15.5	15.3

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-1 最大応答加速度一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，NS 方向）（3/8）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )									
		S <sub>s</sub> -3					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	21.3	22.3	18.8	21.1	21.5	27.6	25.9	29.4	27.9	27.7
	3	15.5	15.8	14.3	16.3	15.7	24.4	23.9	25.0	23.3	25.6
	4	8.18	8.24	7.70	7.69	8.96	14.3	13.7	14.2	14.0	14.3
	9	7.85	7.81	7.22	7.18	8.53	11.0	10.9	10.7	11.0	10.8
	11	7.42	7.16	6.83	6.94	8.09	8.73	9.18	9.20	9.36	8.57
	13	7.14	6.82	6.59	6.75	7.59	7.69	7.76	8.38	7.85	7.75
	15	6.79	6.45	6.29	6.42	7.06	7.51	7.23	7.79	7.29	7.56
b 軸	2	13.9	14.2	13.5	14.6	13.7	20.6	20.6	21.2	20.5	20.4
	5	7.70	7.23	7.41	7.02	7.64	9.77	8.79	9.10	9.96	9.50
	7	7.51	7.03	7.10	7.03	7.42	9.18	8.28	8.62	9.43	8.98
	10	7.51	6.89	6.75	7.00	7.15	8.55	7.67	8.10	9.18	8.34
	12	7.05	6.75	6.41	6.76	6.93	8.48	7.70	8.07	8.37	8.56
	14	6.68	6.38	6.18	6.47	6.90	8.07	7.32	7.76	7.77	8.14
	16	6.60	6.26	6.12	6.27	6.81	7.66	7.18	7.39	7.41	7.69
17	6.53	6.23	6.07	6.15	6.69	7.29	7.08	7.13	7.13	7.32	
c 軸	6	16.2	16.2	15.6	15.7	16.1	17.1	17.3	17.0	17.1	17.9
	8	14.3	14.4	11.8	12.4	15.3	14.4	14.8	16.6	15.5	15.3

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル



表 3-1 最大応答加速度一覧表（基準地震動  $S_s$ ，NS 方向）（4/8）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )									
		Ss-4					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	17.2	18.7	14.6	16.7	17.1	27.6	25.9	29.4	27.9	27.7
	3	12.6	13.9	10.4	12.6	12.8	24.4	23.9	25.0	23.3	25.6
	4	4.49	4.91	4.22	4.68	4.53	14.3	13.7	14.2	14.0	14.3
	9	3.95	4.31	3.77	4.11	3.98	11.0	10.9	10.7	11.0	10.8
	11	3.52	3.80	3.41	3.68	3.54	8.73	9.18	9.20	9.36	8.57
	13	3.25	3.46	3.17	3.39	3.28	7.69	7.76	8.38	7.85	7.75
	15	3.02	3.18	2.97	3.15	3.08	7.51	7.23	7.79	7.29	7.56
b 軸	2	12.3	13.2	10.8	13.9	11.9	20.6	20.6	21.2	20.5	20.4
	5	4.04	4.44	3.77	4.74	4.02	9.77	8.79	9.10	9.96	9.50
	7	3.79	4.14	3.57	4.47	3.84	9.18	8.28	8.62	9.43	8.98
	10	3.54	3.85	3.37	4.16	3.58	8.55	7.67	8.10	9.18	8.34
	12	3.19	3.46	3.10	3.69	3.27	8.48	7.70	8.07	8.37	8.56
	14	3.05	3.20	2.99	3.33	3.16	8.07	7.32	7.76	7.77	8.14
	16	2.96	3.10	2.92	3.11	3.05	7.66	7.18	7.39	7.41	7.69
17	2.88	3.02	2.83	2.99	2.94	7.29	7.08	7.13	7.13	7.32	
c 軸	6	14.3	14.3	13.0	14.7	13.0	17.1	17.3	17.0	17.1	17.9
	8	8.46	8.50	7.96	9.36	7.90	14.4	14.8	16.6	15.5	15.3

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-1 最大応答加速度一覧表（基準地震動  $S_s$ ，NS 方向）(5/8)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )									
		Ss-5					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	13.9	14.2	13.5	13.9	13.9	27.6	25.9	29.4	27.9	27.7
	3	9.96	9.76	9.94	9.62	10.0	24.4	23.9	25.0	23.3	25.6
	4	5.12	5.37	4.75	4.77	5.22	14.3	13.7	14.2	14.0	14.3
	9	4.65	4.78	4.41	4.32	4.74	11.0	10.9	10.7	11.0	10.8
	11	3.93	3.94	3.84	3.75	4.00	8.73	9.18	9.20	9.36	8.57
	13	3.48	3.33	3.45	3.46	3.47	7.69	7.76	8.38	7.85	7.75
	15	3.14	3.00	3.16	3.19	3.11	7.51	7.23	7.79	7.29	7.56
b 軸	2	12.0	13.1	10.9	14.9	11.8	20.6	20.6	21.2	20.5	20.4
	5	4.75	4.63	4.51	4.63	4.73	9.77	8.79	9.10	9.96	9.50
	7	4.51	4.38	4.32	4.44	4.48	9.18	8.28	8.62	9.43	8.98
	10	4.23	4.09	4.09	4.22	4.18	8.55	7.67	8.10	9.18	8.34
	12	3.72	3.56	3.66	3.78	3.65	8.48	7.70	8.07	8.37	8.56
	14	3.34	3.17	3.34	3.43	3.28	8.07	7.32	7.76	7.77	8.14
	16	3.09	2.93	3.12	3.18	3.04	7.66	7.18	7.39	7.41	7.69
17	2.92	2.76	2.97	3.00	2.87	7.29	7.08	7.13	7.13	7.32	
c 軸	6	15.5	15.6	15.2	15.6	15.2	17.1	17.3	17.0	17.1	17.9
	8	12.3	12.3	10.6	13.6	10.5	14.4	14.8	16.6	15.5	15.3

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-1 最大応答加速度一覧表（基準地震動  $S_s$ ，NS 方向）(6/8)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )									
		Ss-6					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	17.7	18.8	15.0	17.5	17.7	27.6	25.9	29.4	27.9	27.7
	3	13.0	14.1	11.1	12.9	13.0	24.4	23.9	25.0	23.3	25.6
	4	4.45	4.94	4.19	4.74	4.46	14.3	13.7	14.2	14.0	14.3
	9	3.92	4.38	3.72	4.15	3.91	11.0	10.9	10.7	11.0	10.8
	11	3.51	3.88	3.39	3.74	3.52	8.73	9.18	9.20	9.36	8.57
	13	3.25	3.54	3.18	3.45	3.28	7.69	7.76	8.38	7.85	7.75
	15	3.06	3.28	3.01	3.23	3.10	7.51	7.23	7.79	7.29	7.56
b 軸	2	13.4	14.7	11.8	15.3	13.0	20.6	20.6	21.2	20.5	20.4
	5	4.18	4.54	3.93	4.85	4.37	9.77	8.79	9.10	9.96	9.50
	7	3.99	4.23	3.69	4.55	4.14	9.18	8.28	8.62	9.43	8.98
	10	3.71	4.10	3.46	4.25	3.81	8.55	7.67	8.10	9.18	8.34
	12	3.34	3.73	3.20	3.90	3.31	8.48	7.70	8.07	8.37	8.56
	14	3.10	3.32	3.04	3.44	3.18	8.07	7.32	7.76	7.77	8.14
	16	3.00	3.21	2.97	3.21	3.07	7.66	7.18	7.39	7.41	7.69
17	2.93	3.13	2.88	3.09	2.99	7.29	7.08	7.13	7.13	7.32	
c 軸	6	14.7	14.7	13.3	14.8	13.4	17.1	17.3	17.0	17.1	17.9
	8	9.31	9.71	8.56	9.52	8.70	14.4	14.8	16.6	15.5	15.3

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-1 最大応答加速度一覧表（基準地震動  $S_s$ ，NS 方向）（7/8）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )									
		Ss-7					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	13.3	14.4	13.2	13.2	13.3	27.6	25.9	29.4	27.9	27.7
	3	9.54	9.84	9.61	9.55	9.54	24.4	23.9	25.0	23.3	25.6
	4	5.21	5.41	4.83	4.62	5.39	14.3	13.7	14.2	14.0	14.3
	9	4.73	4.83	4.47	4.24	4.86	11.0	10.9	10.7	11.0	10.8
	11	3.95	3.96	3.84	3.63	4.02	8.73	9.18	9.20	9.36	8.57
	13	3.30	3.25	3.31	3.17	3.33	7.69	7.76	8.38	7.85	7.75
	15	2.96	2.82	2.97	2.96	2.94	7.51	7.23	7.79	7.29	7.56
b 軸	2	11.9	12.8	10.9	15.4	11.8	20.6	20.6	21.2	20.5	20.4
	5	4.40	4.25	4.18	4.20	4.45	9.77	8.79	9.10	9.96	9.50
	7	4.21	4.05	4.03	4.05	4.23	9.18	8.28	8.62	9.43	8.98
	10	3.97	3.81	3.84	3.86	3.97	8.55	7.67	8.10	9.18	8.34
	12	3.53	3.35	3.47	3.50	3.50	8.48	7.70	8.07	8.37	8.56
	14	3.19	3.02	3.17	3.21	3.16	8.07	7.32	7.76	7.77	8.14
	16	2.96	2.82	2.96	2.98	2.92	7.66	7.18	7.39	7.41	7.69
17	2.79	2.66	2.81	2.81	2.75	7.29	7.08	7.13	7.13	7.32	
c 軸	6	15.6	15.5	15.4	15.8	15.3	17.1	17.3	17.0	17.1	17.9
	8	12.6	12.3	11.0	13.7	10.4	14.4	14.8	16.6	15.5	15.3

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-1 最大応答加速度一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，NS 方向）（8/8）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )									
		S <sub>s</sub> -8					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	22.2	22.6	21.9	22.0	22.1	27.6	25.9	29.4	27.9	27.7
	3	16.5	16.5	16.2	16.4	16.5	24.4	23.9	25.0	23.3	25.6
	4	8.99	8.41	9.86	8.53	9.04	14.3	13.7	14.2	14.0	14.3
	9	8.23	7.45	8.51	7.82	8.34	11.0	10.9	10.7	11.0	10.8
	11	7.47	6.69	7.96	7.32	7.56	8.73	9.18	9.20	9.36	8.57
	13	6.88	6.03	7.77	6.73	6.98	7.69	7.76	8.38	7.85	7.75
	15	6.28	5.61	6.88	6.29	6.34	7.51	7.23	7.79	7.29	7.56
b 軸	2	12.9	12.5	13.6	12.6	13.4	20.6	20.6	21.2	20.5	20.4
	5	7.41	6.61	7.87	7.42	7.36	9.77	8.79	9.10	9.96	9.50
	7	7.28	6.44	7.82	7.30	7.28	9.18	8.28	8.62	9.43	8.98
	10	7.31	6.32	7.99	7.21	7.40	8.55	7.67	8.10	9.18	8.34
	12	6.94	6.21	7.45	6.98	6.95	8.48	7.70	8.07	8.37	8.56
	14	6.58	5.91	6.96	6.65	6.51	8.07	7.32	7.76	7.77	8.14
	16	6.26	5.55	6.60	6.26	6.23	7.66	7.18	7.39	7.41	7.69
17	5.96	5.33	6.29	6.02	5.93	7.29	7.08	7.13	7.13	7.32	
c 軸	6	13.2	13.2	13.0	12.5	12.8	17.1	17.3	17.0	17.1	17.9
	8	9.51	9.23	9.82	9.57	9.49	14.4	14.8	16.6	15.5	15.3

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-2 最大応答変位一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，NS 方向）（1/8）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		S <sub>s</sub> -1					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	65.5	58.6	70.9	66.4	67.5	65.5	58.6	70.9	66.4	67.5
	3	56.8	50.0	65.9	60.9	56.8	56.8	50.0	65.9	60.9	56.8
	4	19.1	14.9	24.6	18.5	19.2	19.1	14.9	24.6	18.5	19.2
	9	16.3	11.9	21.2	16.1	16.3	16.3	11.9	21.2	16.1	16.3
	11	13.5	9.10	18.2	13.7	13.4	13.5	9.10	18.2	13.7	13.4
	13	11.3	7.14	15.7	11.7	11.1	11.3	7.14	15.7	11.7	11.1
	15	9.29	5.70	13.1	9.88	8.97	9.29	5.70	13.1	9.88	8.97
b 軸	2	46.2	41.9	53.0	50.5	45.5	46.2	41.9	53.0	50.5	45.5
	5	22.2	18.8	25.1	22.2	22.6	22.2	18.8	25.1	22.2	22.6
	7	18.8	14.6	21.9	17.4	18.9	18.8	14.6	21.9	17.4	18.9
	10	15.9	10.4	19.4	15.4	15.6	15.9	10.4	19.4	15.4	15.6
	12	12.2	7.89	16.1	12.9	11.9	12.2	7.89	16.1	12.9	11.9
	14	10.4	6.53	14.1	11.1	10.0	10.4	6.53	14.1	11.1	10.0
	16	8.96	5.49	12.5	9.68	8.55	8.96	5.49	12.5	9.68	8.55
17	7.93	4.75	11.3	8.66	7.53	7.93	4.75	11.3	8.66	7.53	
c 軸	6	35.4	28.9	35.0	28.7	37.8	35.4	30.7	35.0	28.7	37.8
	8	22.8	18.2	27.9	21.5	22.4	22.8	18.2	27.9	21.5	22.4

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-2 最大応答変位一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，NS 方向）（2/8）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		S <sub>s</sub> -2					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	44.4	45.4	44.0	43.7	43.9	65.5	58.6	70.9	66.4	67.5
	3	34.1	35.1	32.7	33.6	32.8	56.8	50.0	65.9	60.9	56.8
	4	14.4	11.5	16.6	13.8	14.3	19.1	14.9	24.6	18.5	19.2
	9	12.1	9.47	14.6	11.9	12.0	16.3	11.9	21.2	16.1	16.3
	11	10.2	7.55	12.7	10.1	9.98	13.5	9.10	18.2	13.7	13.4
	13	8.70	5.92	11.0	8.60	8.51	11.3	7.14	15.7	11.7	11.1
	15	7.46	4.90	9.52	7.39	7.27	9.29	5.70	13.1	9.88	8.97
b 軸	2	30.8	33.0	38.8	35.8	32.1	46.2	41.9	53.0	50.5	45.5
	5	16.4	15.1	20.2	16.9	17.3	22.2	18.8	25.1	22.2	22.6
	7	14.3	12.1	17.2	14.4	14.7	18.8	14.6	21.9	17.4	18.9
	10	11.9	9.01	13.9	11.8	12.0	15.9	10.4	19.4	15.4	15.6
	12	9.42	6.49	11.9	9.38	9.21	12.2	7.89	16.1	12.9	11.9
	14	8.24	5.52	10.5	8.19	8.04	10.4	6.53	14.1	11.1	10.0
	16	7.31	4.77	9.33	7.26	7.12	8.96	5.49	12.5	9.68	8.55
17	6.65	4.23	8.51	6.63	6.47	7.93	4.75	11.3	8.66	7.53	
c 軸	6	27.9	30.7	32.7	28.7	27.5	35.4	30.7	35.0	28.7	37.8
	8	16.6	15.3	19.4	17.0	16.6	22.8	18.2	27.9	21.5	22.4

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-2 最大応答変位一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，NS 方向）（3/8）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		Ss-3					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	40.8	40.2	39.9	41.4	41.5	65.5	58.6	70.9	66.4	67.5
	3	31.6	30.9	31.7	32.0	32.0	56.8	50.0	65.9	60.9	56.8
	4	14.3	10.7	18.3	13.0	14.7	19.1	14.9	24.6	18.5	19.2
	9	12.1	8.79	15.6	11.2	12.2	16.3	11.9	21.2	16.1	16.3
	11	9.98	6.97	13.1	9.37	9.97	13.5	9.10	18.2	13.7	13.4
	13	8.26	5.50	11.2	7.93	8.17	11.3	7.14	15.7	11.7	11.1
	15	6.74	4.21	9.73	6.70	6.59	9.29	5.70	13.1	9.88	8.97
b 軸	2	35.2	29.6	38.0	33.6	36.5	46.2	41.9	53.0	50.5	45.5
	5	15.1	11.1	19.2	13.7	16.8	22.2	18.8	25.1	22.2	22.6
	7	13.1	9.34	17.0	11.6	13.8	18.8	14.6	21.9	17.4	18.9
	10	11.3	7.68	14.7	10.1	11.5	15.9	10.4	19.4	15.4	15.6
	12	8.95	6.10	12.1	8.53	8.84	12.2	7.89	16.1	12.9	11.9
	14	7.60	4.94	10.7	7.46	7.46	10.4	6.53	14.1	11.1	10.0
	16	6.52	4.03	9.53	6.55	6.35	8.96	5.49	12.5	9.68	8.55
17	5.73	3.36	8.71	5.85	5.55	7.93	4.75	11.3	8.66	7.53	
c 軸	6	28.4	22.6	24.6	22.6	28.8	35.4	30.7	35.0	28.7	37.8
	8	16.8	14.9	20.1	14.3	17.9	22.8	18.2	27.9	21.5	22.4

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル



表 3-2 最大応答変位一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，NS 方向）（4/8）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		S <sub>s</sub> -4					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	30.3	30.0	30.1	31.2	30.2	65.5	58.6	70.9	66.4	67.5
	3	23.0	22.5	23.8	23.8	22.9	56.8	50.0	65.9	60.9	56.8
	4	8.45	7.67	11.4	9.14	8.47	19.1	14.9	24.6	18.5	19.2
	9	6.67	5.91	9.61	7.37	6.69	16.3	11.9	21.2	16.1	16.3
	11	5.08	4.30	8.03	5.78	5.08	13.5	9.10	18.2	13.7	13.4
	13	3.89	3.07	6.81	4.55	3.89	11.3	7.14	15.7	11.7	11.1
	15	2.93	2.07	5.77	3.55	2.93	9.29	5.70	13.1	9.88	8.97
b 軸	2	20.9	20.9	22.3	23.1	20.5	46.2	41.9	53.0	50.5	45.5
	5	6.63	5.89	9.72	7.55	6.49	22.2	18.8	25.1	22.2	22.6
	7	6.01	5.25	9.07	6.90	5.89	18.8	14.6	21.9	17.4	18.9
	10	5.35	4.59	8.39	6.21	5.25	15.9	10.4	19.4	15.4	15.6
	12	4.29	3.48	7.28	5.08	4.22	12.2	7.89	16.1	12.9	11.9
	14	3.41	2.57	6.34	4.13	3.38	10.4	6.53	14.1	11.1	10.0
	16	2.77	1.90	5.61	3.41	2.76	8.96	5.49	12.5	9.68	8.55
17	2.33	1.45	5.08	2.92	2.33	7.93	4.75	11.3	8.66	7.53	
c 軸	6	15.1	14.6	17.5	15.7	14.3	35.4	30.7	35.0	28.7	37.8
	8	11.5	10.9	14.2	12.0	11.1	22.8	18.2	27.9	21.5	22.4

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-2 最大応答変位一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，NS 方向）（5/8）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		S <sub>s</sub> -5					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	25.7	23.6	27.9	24.8	26.0	65.5	58.6	70.9	66.4	67.5
	3	19.8	17.6	21.9	19.0	20.0	56.8	50.0	65.9	60.9	56.8
	4	8.26	6.50	10.4	7.75	8.33	19.1	14.9	24.6	18.5	19.2
	9	6.81	5.23	9.08	6.48	6.83	16.3	11.9	21.2	16.1	16.3
	11	5.45	4.01	7.81	5.31	5.59	13.5	9.10	18.2	13.7	13.4
	13	4.61	3.05	6.78	4.54	4.71	11.3	7.14	15.7	11.7	11.1
	15	3.88	2.26	5.87	3.87	3.94	9.29	5.70	13.1	9.88	8.97
b 軸	2	17.5	16.8	18.9	19.1	17.4	46.2	41.9	53.0	50.5	45.5
	5	6.86	5.23	9.18	6.58	6.83	22.2	18.8	25.1	22.2	22.6
	7	6.33	4.77	8.68	6.10	6.34	18.8	14.6	21.9	17.4	18.9
	10	5.75	4.27	8.13	5.57	5.84	15.9	10.4	19.4	15.4	15.6
	12	4.92	3.40	7.20	4.85	5.02	12.2	7.89	16.1	12.9	11.9
	14	4.29	2.67	6.39	4.26	4.36	10.4	6.53	14.1	11.1	10.0
	16	3.78	2.13	5.74	3.78	3.83	8.96	5.49	12.5	9.68	8.55
17	3.39	1.76	5.26	3.42	3.42	7.93	4.75	11.3	8.66	7.53	
c 軸	6	18.6	17.5	19.0	19.7	17.1	35.4	30.7	35.0	28.7	37.8
	8	13.4	12.3	14.3	13.6	12.6	22.8	18.2	27.9	21.5	22.4

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-2 最大応答変位一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，NS 方向）（6/8）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		Ss-6					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	32.1	32.0	32.2	32.7	32.0	65.5	58.6	70.9	66.4	67.5
	3	24.2	23.9	25.4	24.9	24.2	56.8	50.0	65.9	60.9	56.8
	4	8.74	8.07	12.1	9.40	8.69	19.1	14.9	24.6	18.5	19.2
	9	6.87	6.20	10.2	7.57	6.81	16.3	11.9	21.2	16.1	16.3
	11	5.21	4.51	8.57	5.94	5.15	13.5	9.10	18.2	13.7	13.4
	13	3.98	3.23	7.29	4.68	3.94	11.3	7.14	15.7	11.7	11.1
	15	3.00	2.18	6.21	3.67	2.97	9.29	5.70	13.1	9.88	8.97
b 軸	2	22.5	22.8	24.3	24.8	22.0	46.2	41.9	53.0	50.5	45.5
	5	6.95	6.32	10.5	7.86	6.75	22.2	18.8	25.1	22.2	22.6
	7	6.27	5.62	9.78	7.17	6.10	18.8	14.6	21.9	17.4	18.9
	10	5.58	4.89	9.03	6.44	5.42	15.9	10.4	19.4	15.4	15.6
	12	4.44	3.68	7.84	5.25	4.33	12.2	7.89	16.1	12.9	11.9
	14	3.52	2.72	6.84	4.27	3.45	10.4	6.53	14.1	11.1	10.0
	16	2.85	2.01	6.06	3.53	2.82	8.96	5.49	12.5	9.68	8.55
17	2.48	1.53	5.50	3.04	2.50	7.93	4.75	11.3	8.66	7.53	
c 軸	6	16.8	16.3	19.6	16.6	16.1	35.4	30.7	35.0	28.7	37.8
	8	12.7	12.1	15.9	12.6	12.4	22.8	18.2	27.9	21.5	22.4

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-2 最大応答変位一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，NS 方向）（7/8）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		S <sub>s</sub> -7					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	22.6	21.5	25.5	22.2	22.9	65.5	58.6	70.9	66.4	67.5
	3	17.5	15.8	20.0	16.6	17.9	56.8	50.0	65.9	60.9	56.8
	4	7.73	6.10	9.38	7.25	7.85	19.1	14.9	24.6	18.5	19.2
	9	6.38	4.93	8.19	6.05	6.43	16.3	11.9	21.2	16.1	16.3
	11	5.10	3.81	7.04	4.92	5.23	13.5	9.10	18.2	13.7	13.4
	13	4.37	2.93	6.10	4.23	4.46	11.3	7.14	15.7	11.7	11.1
	15	3.72	2.21	5.27	3.65	3.77	9.29	5.70	13.1	9.88	8.97
b 軸	2	16.2	15.9	18.1	18.5	16.4	46.2	41.9	53.0	50.5	45.5
	5	6.39	4.92	8.36	6.12	6.40	22.2	18.8	25.1	22.2	22.6
	7	5.89	4.51	7.89	5.67	5.89	18.8	14.6	21.9	17.4	18.9
	10	5.35	4.05	7.37	5.18	5.42	15.9	10.4	19.4	15.4	15.6
	12	4.63	3.27	6.51	4.49	4.73	12.2	7.89	16.1	12.9	11.9
	14	4.07	2.60	5.76	3.98	4.14	10.4	6.53	14.1	11.1	10.0
	16	3.62	2.10	5.16	3.56	3.66	8.96	5.49	12.5	9.68	8.55
17	3.27	1.75	4.72	3.25	3.29	7.93	4.75	11.3	8.66	7.53	
c 軸	6	18.8	17.5	18.9	20.0	16.9	35.4	30.7	35.0	28.7	37.8
	8	13.0	12.0	13.8	13.1	12.1	22.8	18.2	27.9	21.5	22.4

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-2 最大応答変位一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，NS 方向）（8/8）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		S <sub>s</sub> -8					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	48.1	42.7	55.1	46.6	48.6	65.5	58.6	70.9	66.4	67.5
	3	38.2	33.0	45.2	37.0	38.6	56.8	50.0	65.9	60.9	56.8
	4	17.6	13.0	24.5	16.4	18.2	19.1	14.9	24.6	18.5	19.2
	9	13.9	10.3	19.6	13.4	14.2	16.3	11.9	21.2	16.1	16.3
	11	10.9	7.96	15.8	10.8	11.0	13.5	9.10	18.2	13.7	13.4
	13	8.72	6.11	12.9	8.82	8.67	11.3	7.14	15.7	11.7	11.1
	15	6.90	4.52	10.5	7.12	6.83	9.29	5.70	13.1	9.88	8.97
b 軸	2	32.9	26.6	41.1	31.5	33.9	46.2	41.9	53.0	50.5	45.5
	5	15.3	10.3	22.8	14.4	15.8	22.2	18.8	25.1	22.2	22.6
	7	13.4	9.34	20.0	13.0	13.7	18.8	14.6	21.9	17.4	18.9
	10	11.8	8.31	17.2	11.7	11.9	15.9	10.4	19.4	15.4	15.6
	12	9.49	6.60	13.8	9.60	9.42	12.2	7.89	16.1	12.9	11.9
	14	7.89	5.28	11.8	8.07	7.79	10.4	6.53	14.1	11.1	10.0
	16	6.66	4.24	10.1	6.88	6.56	8.96	5.49	12.5	9.68	8.55
17	5.82	3.49	9.05	6.07	5.70	7.93	4.75	11.3	8.66	7.53	
c 軸	6	21.3	17.3	27.5	22.8	20.7	35.4	30.7	35.0	28.7	37.8
	8	17.5	13.3	23.3	18.2	17.3	22.8	18.2	27.9	21.5	22.4

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-3 最大応答せん断力一覧表（基準地震動  $S_s$ ，NS 方向）（1/8）

部位	質点番号	最大応答せん断力一覧表（ $\times 10^3 \text{kN}$ ）									
		Ss-1					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	86.3	80.8	90.3	85.9	86.4	86.3	81.6	90.3	85.9	86.8
	2	145	145	145	145	145	145	145	145	145	145
	3	241	232	241	239	240	241	232	245	239	240
	4	401	406	388	425	383	401	406	388	425	383
	5	519	521	490	554	498	519	521	490	554	498
	6	617	618	624	674	589	617	618	624	674	589
	7	716	692	753	751	697	716	692	753	751	697
b 軸	9	41.2	41.2	41.2	41.2	41.2	41.2	41.2	41.2	41.2	41.2
	10	70.4	70.0	69.7	74.4	71.9	70.4	70.0	69.7	74.4	71.9
	11	99.4	98.6	97.9	110	102	99.4	98.6	98.2	110	102
	12	180	178	178	205	179	180	178	191	205	179
	13	384	350	377	396	382	384	350	377	396	382
	14	581	527	605	601	581	581	527	605	601	581
	15	718	676	794	758	718	718	676	794	758	718
c 軸	16	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8
	17	38.0	38.6	38.2	35.9	37.3	42.3	43.2	44.1	41.4	42.7

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性（ $+\sigma$ ）考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性（ $-\sigma$ ）考慮モデル  
 ④建屋剛性（コア強度平均）考慮モデル ⑤建屋剛性（ $-2\sigma$ ）考慮モデル

表 3-3 最大応答せん断力一覧表（基準地震動  $S_s$ ，NS 方向）（2/8）

部位	質点番号	最大応答せん断力一覧表（ $\times 10^3 \text{kN}$ ）									
		Ss-2					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	85.4	81.6	85.3	84.9	86.8	86.3	81.6	90.3	85.9	86.8
	2	145	145	145	145	145	145	145	145	145	145
	3	213	220	205	220	208	241	232	245	239	240
	4	336	339	317	332	335	401	406	388	425	383
	5	428	425	399	416	428	519	521	490	554	498
	6	505	490	501	494	507	617	618	624	674	589
	7	585	564	590	587	589	716	692	753	751	697
b 軸	9	41.2	41.2	41.2	41.2	41.2	41.2	41.2	41.2	41.2	41.2
	10	59.3	67.0	61.1	66.4	56.7	70.4	70.0	69.7	74.4	71.9
	11	76.3	90.8	76.8	89.9	72.1	99.4	98.6	98.2	110	102
	12	139	146	137	136	139	180	178	191	205	179
	13	285	281	281	282	283	384	350	377	396	382
	14	428	412	435	426	429	581	527	605	601	581
	15	547	512	583	562	543	718	676	794	758	718
c 軸	16	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8
	17	42.3	43.2	44.1	41.1	42.7	42.3	43.2	44.1	41.4	42.7

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性（ $+\sigma$ ）考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性（ $-\sigma$ ）考慮モデル  
 ④建屋剛性（コア強度平均）考慮モデル ⑤建屋剛性（ $-2\sigma$ ）考慮モデル

表 3-3 最大応答せん断力一覧表（基準地震動  $S_s$ ，NS 方向）（3/8）

部位	質点番号	最大応答せん断力一覧表（ $\times 10^3 \text{kN}$ ）									
		Ss-3					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	68.8	71.4	60.7	68.5	68.9	86.3	81.6	90.3	85.9	86.8
	2	145	145	139	145	145	145	145	145	145	145
	3	207	213	191	210	203	241	232	245	239	240
	4	283	292	283	306	282	401	406	388	425	383
	5	350	354	375	378	372	519	521	490	554	498
	6	462	434	489	442	506	617	618	624	674	589
	7	562	514	586	531	604	716	692	753	751	697
b 軸	9	34.1	36.5	29.9	35.1	33.5	41.2	41.2	41.2	41.2	41.2
	10	52.4	55.1	50.1	56.0	50.7	70.4	70.0	69.7	74.4	71.9
	11	81.3	81.1	75.5	76.7	75.7	99.4	98.6	98.2	110	102
	12	152	149	144	144	149	180	178	191	205	179
	13	328	311	306	316	326	384	350	377	396	382
	14	477	450	479	458	475	581	527	605	601	581
	15	586	539	640	562	590	718	676	794	758	718
c 軸	16	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8
	17	38.5	38.9	36.8	38.1	40.6	42.3	43.2	44.1	41.4	42.7

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性（ $+\sigma$ ）考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性（ $-\sigma$ ）考慮モデル  
 ④建屋剛性（コア強度平均）考慮モデル ⑤建屋剛性（ $-2\sigma$ ）考慮モデル



表 3-3 最大応答せん断力一覧表（基準地震動  $S_s$ ，NS 方向）（4/8）

部位	質点番号	最大応答せん断力一覧表（ $\times 10^3 \text{kN}$ ）									
		Ss-4					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	53.7	58.1	45.3	53.8	53.2	86.3	81.6	90.3	85.9	86.8
	2	119	129	101	119	120	145	145	145	145	145
	3	162	167	143	168	163	241	232	245	239	240
	4	217	227	197	229	217	401	406	388	425	383
	5	260	276	241	279	259	519	521	490	554	498
	6	307	325	309	330	307	617	618	624	674	589
	7	345	357	374	367	347	716	692	753	751	697
b 軸	9	30.3	31.7	26.5	33.1	29.8	41.2	41.2	41.2	41.2	41.2
	10	45.5	48.6	41.5	49.9	44.3	70.4	70.0	69.7	74.4	71.9
	11	60.4	64.4	56.5	66.8	58.0	99.4	98.6	98.2	110	102
	12	102	109	95.7	114	98.7	180	178	191	205	179
	13	193	207	182	219	185	384	350	377	396	382
	14	261	275	277	298	256	581	527	605	601	581
	15	319	318	368	355	323	718	676	794	758	718
c 軸	16	10.4	10.3	9.43	10.8	9.32	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8
	17	28.4	27.4	26.4	31.0	26.1	42.3	43.2	44.1	41.4	42.7

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性（ $+\sigma$ ）考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性（ $-\sigma$ ）考慮モデル  
 ④建屋剛性（コア強度平均）考慮モデル ⑤建屋剛性（ $-2\sigma$ ）考慮モデル

表 3-3 最大応答せん断力一覧表（基準地震動  $S_s$ ，NS 方向）（5/8）

部位	質点番号	最大応答せん断力一覧表（ $\times 10^3 \text{kN}$ ）									
		Ss-5					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	43.6	45.1	42.7	44.5	43.7	86.3	81.6	90.3	85.9	86.8
	2	95.9	94.5	95.3	93.7	96.4	145	145	145	145	145
	3	131	123	136	127	132	241	232	245	239	240
	4	178	175	189	174	178	401	406	388	425	383
	5	229	224	231	226	228	519	521	490	554	498
	6	284	271	280	284	283	617	618	624	674	589
	7	320	300	330	324	317	716	692	753	751	697
b 軸	9	26.7	28.2	24.1	31.2	26.6	41.2	41.2	41.2	41.2	41.2
	10	37.3	39.1	35.4	40.8	37.4	70.4	70.0	69.7	74.4	71.9
	11	51.4	51.3	49.1	52.8	50.8	99.4	98.6	98.2	110	102
	12	97.5	95.8	92.3	96.6	96.5	180	178	191	205	179
	13	187	182	180	189	184	384	350	377	396	382
	14	270	252	269	278	264	581	527	605	601	581
	15	324	296	344	338	322	718	676	794	758	718
c 軸	16	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8
	17	37.7	37.9	33.8	40.9	33.7	42.3	43.2	44.1	41.4	42.7

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性（ $+\sigma$ ）考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性（ $-\sigma$ ）考慮モデル  
 ④建屋剛性（コア強度平均）考慮モデル ⑤建屋剛性（ $-2\sigma$ ）考慮モデル

表 3-3 最大応答せん断力一覧表（基準地震動  $S_s$ ，NS 方向）（6/8）

部位	質点番号	最大応答せん断力一覧表（ $\times 10^3 \text{kN}$ ）									
		Ss-6					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	57.0	58.8	48.5	57.1	56.9	86.3	81.6	90.3	85.9	86.8
	2	126	133	108	125	126	145	145	145	145	145
	3	172	177	152	176	172	241	232	245	239	240
	4	226	237	206	237	225	401	406	388	425	383
	5	267	285	248	285	265	519	521	490	554	498
	6	311	335	314	335	309	617	618	624	674	589
	7	344	366	380	370	344	716	692	753	751	697
b 軸	9	32.7	34.8	28.7	35.8	32.1	41.2	41.2	41.2	41.2	41.2
	10	49.2	53.0	44.5	54.2	47.7	70.4	70.0	69.7	74.4	71.9
	11	64.7	70.3	60.2	71.4	62.3	99.4	98.6	98.2	110	102
	12	108	116	102	119	104	180	178	191	205	179
	13	205	221	195	228	197	384	350	377	396	382
	14	274	294	293	310	267	581	527	605	601	581
	15	329	338	389	367	330	718	676	794	758	718
c 軸	16	10.7	10.7	9.66	10.7	9.63	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8
	17	29.3	30.6	27.0	31.4	27.3	42.3	43.2	44.1	41.4	42.7

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性（ $+\sigma$ ）考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性（ $-\sigma$ ）考慮モデル  
 ④建屋剛性（コア強度平均）考慮モデル ⑤建屋剛性（ $-2\sigma$ ）考慮モデル

表 3-3 最大応答せん断力一覧表（基準地震動  $S_s$ ，NS 方向）（7/8）

部位	質点番号	最大応答せん断力一覧表（ $\times 10^3 \text{kN}$ ）									
		$S_s-7$					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	41.3	45.2	41.2	41.7	41.1	86.3	81.6	90.3	85.9	86.8
	2	92.3	97.4	92.0	92.9	91.8	145	145	145	145	145
	3	116	115	121	115	116	241	232	245	239	240
	4	166	159	166	161	166	401	406	388	425	383
	5	212	209	209	208	212	519	521	490	554	498
	6	269	260	262	259	273	617	618	624	674	589
	7	319	289	313	306	320	716	692	753	751	697
b 軸	9	26.2	27.2	23.9	31.4	26.4	41.2	41.2	41.2	41.2	41.2
	10	35.2	36.3	32.5	39.9	35.8	70.4	70.0	69.7	74.4	71.9
	11	48.0	46.8	46.1	49.3	48.1	99.4	98.6	98.2	110	102
	12	90.2	87.0	86.5	87.9	90.4	180	178	191	205	179
	13	177	169	172	176	176	384	350	377	396	382
	14	255	239	257	257	252	581	527	605	601	581
	15	306	285	314	312	301	718	676	794	758	718
c 軸	16	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8
	17	38.6	37.9	34.7	41.4	33.4	42.3	43.2	44.1	41.4	42.7

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性（ $+\sigma$ ）考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性（ $-\sigma$ ）考慮モデル  
 ④建屋剛性（コア強度平均）考慮モデル ⑤建屋剛性（ $-2\sigma$ ）考慮モデル

表 3-3 最大応答せん断力一覧表（基準地震動  $S_s$ ，NS 方向）（8/8）

部位	質点番号	最大応答せん断力一覧表（ $\times 10^3 \text{kN}$ ）									
		Ss-8					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	68.7	69.4	68.3	68.3	68.5	86.3	81.6	90.3	85.9	86.8
	2	145	145	145	145	145	145	145	145	145	145
	3	224	216	245	228	224	241	232	245	239	240
	4	348	326	360	356	343	401	406	388	425	383
	5	459	422	470	464	454	519	521	490	554	498
	6	574	525	599	576	567	617	618	624	674	589
	7	642	598	687	648	638	716	692	753	751	697
b 軸	9	34.2	32.6	35.7	33.1	35.1	41.2	41.2	41.2	41.2	41.2
	10	62.3	57.2	66.7	61.9	63.4	70.4	70.0	69.7	74.4	71.9
	11	90.7	82.2	98.2	91.5	91.3	99.4	98.6	98.2	110	102
	12	175	154	191	174	175	180	178	191	205	179
	13	336	294	370	340	338	384	350	377	396	382
	14	484	435	543	493	484	581	527	605	601	581
	15	575	535	665	591	572	718	676	794	758	718
c 軸	16	9.20	9.22	8.76	9.59	8.59	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8
	17	30.1	29.3	29.7	31.3	28.8	42.3	43.2	44.1	41.4	42.7

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性（ $+\sigma$ ）考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性（ $-\sigma$ ）考慮モデル  
 ④建屋剛性（コア強度平均）考慮モデル ⑤建屋剛性（ $-2\sigma$ ）考慮モデル

表 3-4 最大応答曲げモーメント一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>, NS 方向）（1/8）

部位	質点番号	最大応答曲げモーメント一覧表（×10 <sup>5</sup> kN・m）									
		S <sub>s</sub> -1					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	1.27	1.44	1.16	1.19	1.29	1.27	1.44	1.16	1.19	1.29
		5.18	4.83	5.36	5.12	5.16	5.18	4.93	5.36	5.12	5.28
	2	7.18	6.65	6.75	6.60	6.71	7.18	6.65	6.75	6.60	6.71
		16.4	16.1	16.7	16.4	16.4	16.5	16.4	16.7	16.4	16.7
	3	16.7	16.3	17.0	16.7	16.7	17.0	16.7	17.2	16.8	17.4
		39.8	39.3	40.4	39.8	39.6	39.8	39.3	41.0	39.8	39.6
	4	44.8	46.6	47.2	44.4	46.3	45.5	46.6	47.2	44.4	46.3
69.7		67.8	71.9	69.0	71.2	70.1	67.8	75.3	69.0	71.2	
5	84.3	83.3	81.9	85.3	86.7	84.3	83.3	81.9	85.3	86.7	
	114	109	114	114	113	114	109	114	114	113	
6	129	123	127	129	128	129	123	127	129	128	
	153	147	156	155	154	153	147	156	155	154	
7	159	151	162	160	159	159	151	162	160	159	
	176	171	183	180	175	176	171	183	180	175	
b 軸	9	0.673	0.778	0.587	0.619	0.681	0.875	0.970	0.793	0.993	0.830
		5.54	5.54	5.54	5.53	5.55	5.62	5.63	5.56	5.62	5.60
	10	6.44	6.89	5.79	6.32	6.26	6.72	6.89	6.43	6.66	6.57
		9.14	9.13	9.13	9.17	9.16	9.14	9.13	9.13	9.17	9.16
	11	19.5	20.1	17.6	18.2	19.5	19.5	20.1	17.6	18.2	19.5
		19.3	19.7	18.3	18.7	19.7	19.3	19.7	18.3	18.7	19.7
	12	29.3	29.8	27.8	29.5	29.3	29.3	29.8	27.8	29.5	29.3
26.8		26.9	26.8	27.0	26.7	26.8	26.9	26.8	27.0	26.7	
13	41.9	37.4	40.2	40.2	42.7	41.9	37.4	40.2	40.2	42.7	
	63.4	59.2	64.2	68.7	61.0	63.4	59.2	64.2	68.7	61.0	
14	68.9	63.6	68.2	73.5	67.6	68.9	63.6	68.2	73.5	67.6	
	94.7	87.8	96.3	103	91.6	94.7	87.8	96.3	103	91.6	
15	101	92.1	105	109	99.1	101	92.1	105	109	99.1	
	121	113	127	131	117	121	113	127	131	117	
c 軸	16	0.272	0.247	0.246	0.317	0.294	0.272	0.247	0.246	0.317	0.294
		0.638	0.634	0.607	0.646	0.630	0.638	0.634	0.607	0.646	0.630
17	6.30	5.60	6.50	5.70	6.32	6.30	5.60	6.50	5.70	6.32	
	9.76	8.80	9.63	9.78	9.77	9.76	8.80	9.63	9.78	9.77	

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-4 最大応答曲げモーメント一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，NS 方向）（2/8）

部位	質点番号	最大応答曲げモーメント一覧表（×10 <sup>5</sup> kN・m）									
		S <sub>s</sub> -2					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	1.01 5.16	1.03 4.93	1.01 5.21	0.939 5.10	1.10 5.28	1.27 5.18	1.44 4.93	1.16 5.36	1.19 5.12	1.29 5.28
	2	5.30 16.5	5.33 16.4	5.42 16.6	5.23 16.4	5.51 16.7	7.18 16.5	6.65 16.4	6.75 16.7	6.60 16.4	6.71 16.7
	3	17.0 36.2	16.7 37.3	17.2 36.5	16.8 36.5	17.4 36.2	17.0 39.8	16.7 39.3	17.2 41.0	16.8 39.8	17.4 39.6
	4	40.8 63.3	42.7 65.6	40.7 60.9	39.2 64.5	41.1 62.7	45.5 70.1	46.6 67.8	47.2 75.3	44.4 69.0	46.3 71.2
	5	68.1 96.9	69.6 98.8	65.2 92.1	68.2 98.9	70.6 96.1	84.3 114	83.3 109	81.9 114	85.3 114	86.7 113
	6	99.6 129	102 131	95.2 125	102 132	100 126	129 153	123 147	127 156	129 155	128 154
	7	130 152	133 153	126 148	134 155	128 149	159 176	151 171	162 183	160 180	159 175
b 軸	9	0.875 5.62	0.970 5.63	0.793 5.56	0.993 5.62	0.830 5.60	0.875 5.62	0.970 5.63	0.793 5.56	0.993 5.62	0.830 5.60
	10	6.72 8.92	6.71 8.76	6.43 8.69	6.66 8.72	6.57 8.71	6.72 9.14	6.89 9.13	6.43 9.13	6.66 9.17	6.57 9.16
	11	17.1 17.3	16.5 16.8	16.5 17.0	16.2 16.9	17.1 16.9	19.5 19.3	20.1 19.7	17.6 18.3	18.2 18.7	19.5 19.7
	12	25.3 22.8	24.0 23.2	24.8 23.0	22.7 23.7	25.6 22.2	29.3 26.8	29.8 26.9	27.8 26.8	29.5 27.0	29.3 26.7
	13	33.6 51.0	35.0 51.9	32.7 48.2	33.9 51.6	32.5 48.6	41.9 63.4	37.4 59.2	40.2 64.2	40.2 68.7	42.7 61.0
	14	55.8 74.8	56.5 78.9	53.0 74.8	58.2 78.9	53.3 75.3	68.9 94.7	63.6 87.8	68.2 96.3	73.5 103	67.6 91.6
	15	80.0 101	83.4 100	78.9 97.9	86.2 101	78.5 98.1	101 121	92.1 113	105 127	109 131	99.1 117
c 軸	16	0.175 0.570	0.185 0.568	0.178 0.575	0.179 0.577	0.196 0.583	0.272 0.638	0.247 0.634	0.246 0.607	0.317 0.646	0.294 0.630
	17	3.27 7.67	3.66 8.37	3.46 8.59	3.72 8.68	3.31 7.83	6.30 9.76	5.60 8.80	6.50 9.63	5.70 9.78	6.32 9.77

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-4 最大応答曲げモーメント一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，NS 方向）（3/8）

部位	質点番号	最大応答曲げモーメント一覧表（×10 <sup>5</sup> kN・m）									
		S <sub>s</sub> -3					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	0.754	0.830	0.610	0.731	0.804	1.27	1.44	1.16	1.19	1.29
		4.03	4.25	3.58	4.08	4.08	5.18	4.93	5.36	5.12	5.28
	2	4.11	4.37	3.63	4.26	4.22	7.18	6.65	6.75	6.60	6.71
		15.3	15.6	14.4	15.4	15.3	16.5	16.4	16.7	16.4	16.7
	3	15.6	15.9	14.5	15.6	15.6	17.0	16.7	17.2	16.8	17.4
		36.9	37.7	34.6	37.5	36.4	39.8	39.3	41.0	39.8	39.6
	4	39.2	39.7	36.0	39.8	39.7	45.5	46.6	47.2	44.4	46.3
60.3		61.5	56.6	62.2	60.4	70.1	67.8	75.3	69.0	71.2	
5	62.7	64.6	59.6	65.0	63.2	84.3	83.3	81.9	85.3	86.7	
	87.8	89.8	83.9	92.0	88.0	114	109	114	114	113	
6	90.8	93.7	86.4	95.6	90.1	129	123	127	129	128	
	113	117	114	121	114	153	147	156	155	154	
7	115	119	115	122	115	159	151	162	160	159	
	131	134	137	139	131	176	171	183	180	175	
b 軸	9	0.414	0.441	0.377	0.430	0.414	0.875	0.970	0.793	0.993	0.830
		4.59	4.90	4.07	4.73	4.50	5.62	5.63	5.56	5.62	5.60
	10	4.96	5.17	4.74	5.23	4.95	6.72	6.89	6.43	6.66	6.57
		7.43	7.54	6.96	7.72	7.33	9.14	9.13	9.13	9.17	9.16
	11	13.9	13.4	12.5	11.7	14.2	19.5	20.1	17.6	18.2	19.5
		15.3	14.7	14.4	13.5	15.7	19.3	19.7	18.3	18.7	19.7
	12	21.5	21.6	20.4	19.0	22.0	29.3	29.8	27.8	29.5	29.3
23.8		23.5	23.2	22.5	23.7	26.8	26.9	26.8	27.0	26.7	
13	34.5	31.8	32.2	32.2	34.4	41.9	37.4	40.2	40.2	42.7	
	51.3	49.6	50.4	51.6	52.8	63.4	59.2	64.2	68.7	61.0	
14	53.7	53.1	53.5	54.1	55.6	68.9	63.6	68.2	73.5	67.6	
	80.2	76.8	80.3	77.4	81.7	94.7	87.8	96.3	103	91.6	
15	82.0	78.3	83.6	79.2	84.0	101	92.1	105	109	99.1	
	105	99.1	107	98.6	105	121	113	127	131	117	
c 軸	16	0.202	0.235	0.169	0.220	0.213	0.272	0.247	0.246	0.317	0.294
		0.589	0.618	0.573	0.609	0.598	0.638	0.634	0.607	0.646	0.630
17	3.32	2.57	2.78	2.82	3.27	6.30	5.60	6.50	5.70	6.32	
	7.41	6.93	6.94	7.17	7.89	9.76	8.80	9.63	9.78	9.77	

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル



表 3-4 最大応答曲げモーメント一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>, NS 方向）（4/8）

部位	質点番号	最大応答曲げモーメント一覧表（×10 <sup>5</sup> kN・m）									
		S <sub>s</sub> -4					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	0.546	0.568	0.472	0.557	0.550	1.27	1.44	1.16	1.19	1.29
		3.17	3.43	2.70	3.19	3.17	5.18	4.93	5.36	5.12	5.28
	2	3.23	3.48	2.77	3.25	3.24	7.18	6.65	6.75	6.60	6.71
		12.3	13.2	10.5	12.4	12.5	16.5	16.4	16.7	16.4	16.7
	3	12.5	13.4	10.7	12.5	12.7	17.0	16.7	17.2	16.8	17.4
		29.5	30.7	25.7	30.1	29.6	39.8	39.3	41.0	39.8	39.6
	4	31.2	32.5	27.4	31.8	31.4	45.5	46.6	47.2	44.4	46.3
48.5		49.9	43.1	50.3	48.7	70.1	67.8	75.3	69.0	71.2	
5	51.1	52.2	45.6	52.8	51.3	84.3	83.3	81.9	85.3	86.7	
	69.7	72.1	62.7	73.0	69.7	114	109	114	114	113	
6	71.8	74.0	64.8	75.2	71.8	129	123	127	129	128	
	89.0	92.7	81.8	94.2	89.0	153	147	156	155	154	
7	90.1	93.7	82.9	95.3	90.0	159	151	162	160	159	
	103	107	96.2	109	102	176	171	183	180	175	
b 軸	9	0.364	0.381	0.318	0.399	0.358	0.875	0.970	0.793	0.993	0.830
		4.07	4.25	3.56	4.43	4.00	5.62	5.63	5.56	5.62	5.60
	10	4.19	4.34	3.84	4.59	4.08	6.72	6.89	6.43	6.66	6.57
		6.51	6.80	5.76	7.05	6.33	9.14	9.13	9.13	9.17	9.16
	11	10.6	10.3	10.6	10.2	9.16	19.5	20.1	17.6	18.2	19.5
		12.0	11.8	12.0	11.5	10.3	19.3	19.7	18.3	18.7	19.7
	12	14.7	14.7	14.7	15.8	13.7	29.3	29.8	27.8	29.5	29.3
19.0		19.6	18.3	21.0	18.0	26.8	26.9	26.8	27.0	26.7	
13	25.1	26.0	24.5	27.8	23.5	41.9	37.4	40.2	40.2	42.7	
	39.4	41.3	37.7	44.0	37.2	63.4	59.2	64.2	68.7	61.0	
14	41.5	43.5	39.9	46.3	39.1	68.9	63.6	68.2	73.5	67.6	
	56.8	60.0	55.3	64.0	54.2	94.7	87.8	96.3	103	91.6	
15	59.2	62.4	57.8	66.5	56.3	101	92.1	105	109	99.1	
	70.8	74.8	70.7	80.1	68.0	121	113	127	131	117	
c 軸	16	0.0384	0.0383	0.0350	0.0400	0.0346	0.272	0.247	0.246	0.317	0.294
		0.529	0.527	0.482	0.550	0.476	0.638	0.634	0.607	0.646	0.630
17	2.15	1.95	2.49	2.32	1.98	6.30	5.60	6.50	5.70	6.32	
	5.06	5.05	5.27	5.05	4.76	9.76	8.80	9.63	9.78	9.77	

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-4 最大応答曲げモーメント一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，NS 方向）（5/8）

部位	質点番号	最大応答曲げモーメント一覧表（×10 <sup>5</sup> kN・m）									
		S <sub>s</sub> -5					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	0.436	0.445	0.417	0.439	0.437	1.27	1.44	1.16	1.19	1.29
		2.53	2.57	2.50	2.55	2.54	5.18	4.93	5.36	5.12	5.28
	2	2.55	2.58	2.53	2.55	2.57	7.18	6.65	6.75	6.60	6.71
		9.94	9.82	9.86	9.73	9.99	16.5	16.4	16.7	16.4	16.7
	3	10.0	9.86	9.95	9.78	10.1	17.0	16.7	17.2	16.8	17.4
		23.7	22.8	24.2	23.1	23.9	39.8	39.3	41.0	39.8	39.6
	4	24.3	23.1	25.0	23.7	24.5	45.5	46.6	47.2	44.4	46.3
38.6		36.1	40.3	37.6	38.8	70.1	67.8	75.3	69.0	71.2	
5	39.4	38.0	41.5	38.3	39.7	84.3	83.3	81.9	85.3	86.7	
	55.3	53.5	58.7	53.9	55.6	114	109	114	114	113	
6	56.5	55.4	59.7	54.6	56.7	129	123	127	129	128	
	72.2	70.3	76.2	70.2	72.1	153	147	156	155	154	
7	73.3	71.4	76.7	71.3	73.3	159	151	162	160	159	
	84.7	82.1	88.8	83.0	84.5	176	171	183	180	175	
b 軸	9	0.320	0.338	0.288	0.373	0.318	0.875	0.970	0.793	0.993	0.830
		3.60	3.79	3.24	4.19	3.58	5.62	5.63	5.56	5.62	5.60
	10	3.79	4.02	3.41	4.33	3.79	6.72	6.89	6.43	6.66	6.57
		5.66	5.97	5.12	6.38	5.67	9.14	9.13	9.13	9.17	9.16
	11	7.09	7.50	6.54	7.69	7.30	19.5	20.1	17.6	18.2	19.5
		9.69	10.2	8.98	10.5	9.70	19.3	19.7	18.3	18.7	19.7
	12	11.1	11.4	10.4	11.7	11.8	29.3	29.8	27.8	29.5	29.3
18.3		18.2	17.3	17.8	17.7	26.8	26.9	26.8	27.0	26.7	
13	23.9	24.5	22.7	25.9	23.1	41.9	37.4	40.2	40.2	42.7	
	36.5	35.7	34.7	37.9	35.9	63.4	59.2	64.2	68.7	61.0	
14	38.9	37.9	37.0	39.5	38.4	68.9	63.6	68.2	73.5	67.6	
	53.4	51.6	51.6	53.2	52.7	94.7	87.8	96.3	103	91.6	
15	56.0	54.1	54.1	55.6	55.3	101	92.1	105	109	99.1	
	67.4	64.5	65.8	67.6	66.4	121	113	127	131	117	
c 軸	16	0.133	0.135	0.0591	0.226	0.0553	0.272	0.247	0.246	0.317	0.294
		0.556	0.553	0.555	0.571	0.551	0.638	0.634	0.607	0.646	0.630
17	1.33	1.33	1.32	1.49	2.06	6.30	5.60	6.50	5.70	6.32	
	6.23	6.25	5.74	6.78	5.55	9.76	8.80	9.63	9.78	9.77	

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-4 最大応答曲げモーメント一覧表 (基準地震動 S<sub>s</sub>, NS 方向) (6/8)

部位	質点番号	最大応答曲げモーメント一覧表 (×10 <sup>5</sup> kN・m)									
		S <sub>s</sub> -6					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	0.569	0.589	0.502	0.577	0.574	1.27	1.44	1.16	1.19	1.29
		3.40	3.49	2.92	3.40	3.40	5.18	4.93	5.36	5.12	5.28
	2	3.47	3.56	2.99	3.46	3.47	7.18	6.65	6.75	6.60	6.71
		13.1	13.8	11.3	13.1	13.2	16.5	16.4	16.7	16.4	16.7
	3	13.3	13.9	11.5	13.3	13.4	17.0	16.7	17.2	16.8	17.4
		31.3	32.2	27.4	31.7	31.4	39.8	39.3	41.0	39.8	39.6
	4	33.3	34.0	29.5	33.6	33.4	45.5	46.6	47.2	44.4	46.3
51.4		53.1	45.8	52.7	51.5	70.1	67.8	75.3	69.0	71.2	
5	54.2	55.6	48.8	55.4	54.2	84.3	83.3	81.9	85.3	86.7	
	73.4	76.2	66.3	76.1	73.3	114	109	114	114	113	
6	75.6	78.2	68.7	78.3	75.4	129	123	127	129	128	
	93.1	97.5	85.8	97.5	92.7	153	147	156	155	154	
7	94.2	98.5	87.1	98.7	93.7	159	151	162	160	159	
	106	112	100	112	106	176	171	183	180	175	
b 軸	9	0.392	0.416	0.344	0.428	0.384	0.875	0.970	0.793	0.993	0.830
		4.39	4.66	3.86	4.80	4.30	5.62	5.63	5.56	5.62	5.60
	10	4.45	4.66	3.99	4.85	4.31	6.72	6.89	6.43	6.66	6.57
		6.94	7.31	6.25	7.56	6.73	9.14	9.13	9.13	9.17	9.16
	11	10.8	10.9	9.10	10.8	8.86	19.5	20.1	17.6	18.2	19.5
		12.3	12.4	10.3	12.5	10.5	19.3	19.7	18.3	18.7	19.7
	12	15.6	16.2	14.1	16.1	14.2	29.3	29.8	27.8	29.5	29.3
19.3		19.9	18.5	21.2	18.2	26.8	26.9	26.8	27.0	26.7	
13	26.0	27.0	25.2	28.4	24.4	41.9	37.4	40.2	40.2	42.7	
	41.2	43.2	39.6	45.3	38.9	63.4	59.2	64.2	68.7	61.0	
14	43.3	45.5	41.9	47.6	40.9	68.9	63.6	68.2	73.5	67.6	
	59.6	63.1	58.9	66.2	56.7	94.7	87.8	96.3	103	91.6	
15	61.9	65.5	61.3	68.7	58.8	101	92.1	105	109	99.1	
	74.2	78.9	75.5	83.0	71.1	121	113	127	131	117	
c 軸	16	0.0396	0.0397	0.0358	0.0398	0.0357	0.272	0.247	0.246	0.317	0.294
		0.544	0.544	0.494	0.545	0.491	0.638	0.634	0.607	0.646	0.630
17	1.86	1.84	1.99	1.83	1.84	6.30	5.60	6.50	5.70	6.32	
	5.23	5.46	5.07	5.40	4.84	9.76	8.80	9.63	9.78	9.77	

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-4 最大応答曲げモーメント一覧表 (基準地震動 S<sub>s</sub>, NS 方向) (7/8)

部位	質点番号	最大応答曲げモーメント一覧表 (×10 <sup>5</sup> kN・m)									
		S <sub>s</sub> -7					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	0.426	0.464	0.409	0.432	0.425	1.27	1.44	1.16	1.19	1.29
		2.41	2.66	2.42	2.43	2.41	5.18	4.93	5.36	5.12	5.28
	2	2.45	2.70	2.45	2.47	2.43	7.18	6.65	6.75	6.60	6.71
		9.55	10.2	9.54	9.62	9.50	16.5	16.4	16.7	16.4	16.7
	3	9.65	10.3	9.62	9.72	9.60	17.0	16.7	17.2	16.8	17.4
		21.7	22.1	22.3	21.7	21.7	39.8	39.3	41.0	39.8	39.6
	4	22.7	23.1	23.2	22.7	22.7	45.5	46.6	47.2	44.4	46.3
34.0		33.5	35.5	33.7	34.1	70.1	67.8	75.3	69.0	71.2	
5	35.7	34.9	36.8	34.8	36.2	84.3	83.3	81.9	85.3	86.7	
	50.7	48.6	51.6	48.6	51.1	114	109	114	114	113	
6	52.5	50.3	53.2	50.3	52.9	129	123	127	129	128	
	67.0	64.0	68.0	64.8	67.4	153	147	156	155	154	
7	68.0	64.9	69.0	65.8	68.4	159	151	162	160	159	
	78.6	74.8	80.0	76.5	78.8	176	171	183	180	175	
b 軸	9	0.313	0.325	0.286	0.376	0.314	0.875	0.970	0.793	0.993	0.830
		3.52	3.67	3.22	4.23	3.55	5.62	5.63	5.56	5.62	5.60
	10	3.71	3.88	3.41	4.39	3.74	6.72	6.89	6.43	6.66	6.57
		5.47	5.68	5.04	6.41	5.51	9.14	9.13	9.13	9.17	9.16
	11	6.66	6.93	6.36	7.64	6.64	19.5	20.1	17.6	18.2	19.5
		9.00	9.30	8.57	10.2	9.02	19.3	19.7	18.3	18.7	19.7
	12	9.95	10.2	9.75	11.3	9.97	29.3	29.8	27.8	29.5	29.3
16.6		16.1	16.1	16.6	16.7	26.8	26.9	26.8	27.0	26.7	
13	22.0	21.9	21.3	24.2	21.6	41.9	37.4	40.2	40.2	42.7	
	33.8	32.4	32.7	35.0	33.7	63.4	59.2	64.2	68.7	61.0	
14	35.8	34.2	34.6	36.4	35.7	68.9	63.6	68.2	73.5	67.6	
	49.8	47.4	48.6	48.9	49.6	94.7	87.8	96.3	103	91.6	
15	51.9	49.3	50.8	50.9	51.7	101	92.1	105	109	99.1	
	62.9	59.6	62.0	62.1	62.6	121	113	127	131	117	
c 軸	16	0.115	0.104	0.0508	0.227	0.0475	0.272	0.247	0.246	0.317	0.294
		0.554	0.555	0.553	0.571	0.552	0.638	0.634	0.607	0.646	0.630
17	1.21	1.18	1.25	1.39	1.17	6.30	5.60	6.50	5.70	6.32	
	6.22	6.08	5.80	6.74	5.47	9.76	8.80	9.63	9.78	9.77	

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-4 最大応答曲げモーメント一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，NS 方向）（8/8）

部位	質点番号	最大応答曲げモーメント一覧表（×10 <sup>5</sup> kN・m）									
		S <sub>s</sub> -8					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	0.941	0.847	0.945	0.875	0.962	1.27	1.44	1.16	1.19	1.29
		4.13	4.08	4.08	4.00	4.15	5.18	4.93	5.36	5.12	5.28
	2	4.25	4.16	4.18	4.07	4.29	7.18	6.65	6.75	6.60	6.71
		15.4	15.4	15.4	15.3	15.5	16.5	16.4	16.7	16.4	16.7
	3	15.8	15.6	15.7	15.5	15.8	17.0	16.7	17.2	16.8	17.4
		39.2	38.1	41.0	39.1	39.3	39.8	39.3	41.0	39.8	39.6
	4	45.5	42.2	47.0	43.4	46.2	45.5	46.6	47.2	44.4	46.3
70.1		65.1	75.3	68.7	70.8	70.1	67.8	75.3	69.0	71.2	
5	75.8	67.8	80.7	72.3	75.9	84.3	83.3	81.9	85.3	86.7	
	105	95.7	113	104	104	114	109	114	114	113	
6	108	97.4	117	106	109	129	123	127	129	128	
	136	128	148	140	136	153	147	156	155	154	
7	138	130	149	141	138	159	151	162	160	159	
	161	153	172	165	159	176	171	183	180	175	
b 軸	9	0.414	0.395	0.431	0.403	0.425	0.875	0.970	0.793	0.993	0.830
		4.55	4.35	4.75	4.42	4.67	5.62	5.63	5.56	5.62	5.60
	10	4.41	4.32	4.52	4.41	4.54	6.72	6.89	6.43	6.66	6.57
		7.49	7.04	7.79	7.37	7.60	9.14	9.13	9.13	9.17	9.16
	11	8.22	8.79	8.50	8.39	8.27	19.5	20.1	17.6	18.2	19.5
		11.7	11.3	11.6	12.1	11.7	19.3	19.7	18.3	18.7	19.7
	12	13.7	13.4	16.2	13.3	14.0	29.3	29.8	27.8	29.5	29.3
22.1		21.3	23.3	22.7	22.1	26.8	26.9	26.8	27.0	26.7	
13	28.8	27.2	32.8	30.9	28.4	41.9	37.4	40.2	40.2	42.7	
	53.2	48.1	58.4	55.6	53.0	63.4	59.2	64.2	68.7	61.0	
14	56.2	50.3	62.2	58.4	56.3	68.9	63.6	68.2	73.5	67.6	
	84.6	75.0	92.1	86.5	85.0	94.7	87.8	96.3	103	91.6	
15	87.8	77.5	97.2	89.5	88.7	101	92.1	105	109	99.1	
	110	98.0	120	112	111	121	113	127	131	117	
c 軸	16	0.0341	0.0342	0.0354	0.0362	0.0319	0.272	0.247	0.246	0.317	0.294
		0.472	0.472	0.450	0.495	0.441	0.638	0.634	0.607	0.646	0.630
17	1.70	1.47	2.66	1.85	1.75	6.30	5.60	6.50	5.70	6.32	
	4.98	4.83	6.27	5.93	4.82	9.76	8.80	9.63	9.78	9.77	

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-5 最大応答加速度一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（1/8）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )									
		S <sub>s</sub> -1					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	21.2	19.6	18.2	19.9	19.7	21.2	19.6	18.2	19.9	19.7
	6	21.0	12.7	17.6	22.9	17.1	21.0	12.7	17.6	22.9	17.1
	11	9.53	9.07	10.1	9.88	10.5	9.53	9.96	10.1	9.88	10.5
	20	9.55	9.23	9.46	9.37	10.3	10.2	10.2	9.46	9.37	10.3
	25	9.42	9.07	9.25	8.95	9.93	9.42	9.07	9.25	8.95	9.93
	32	9.02	8.58	8.75	8.64	9.39	9.02	8.58	8.75	8.64	9.39
	36	8.19	7.85	8.02	8.20	8.52	8.19	7.85	8.15	8.20	8.52
	38	7.50	7.19	7.62	7.62	7.81	7.50	7.19	7.87	7.66	7.81
	40	7.10	6.90	7.64	7.23	7.40	7.36	6.90	7.67	7.49	7.40
b 軸	2	18.3	16.4	17.0	19.3	18.3	18.3	19.3	17.0	19.3	18.3
	7	10.7	10.6	11.9	12.1	11.2	11.7	14.0	11.9	13.3	12.9
	12	9.57	9.62	11.0	9.52	9.96	11.1	11.1	11.0	9.88	11.3
	26	9.85	9.66	10.0	9.55	10.4	9.85	9.66	10.0	9.55	10.4
c 軸	19	13.3	14.7	13.7	12.4	14.6	20.1	21.4	15.4	19.2	20.2
	21	10.7	10.5	10.0	11.6	11.3	10.7	11.2	10.6	11.6	11.3
d 軸	3	22.8	21.4	20.9	22.4	22.6	22.8	22.0	23.6	22.4	22.6
	8	14.3	13.7	13.9	13.2	14.9	15.0	15.1	15.2	14.9	15.3
	13	11.0	10.7	11.1	10.8	11.2	11.0	11.9	12.5	10.8	11.2
	27	10.6	11.5	11.3	9.98	11.8	10.6	11.5	11.3	9.98	11.8
	33	9.34	9.37	9.41	9.08	9.98	9.34	9.37	9.41	9.08	9.98
e 軸	18	26.6	22.2	22.5	23.8	20.7	26.6	22.2	22.5	23.8	20.7
	22	18.1	16.3	15.9	16.9	14.8	18.1	16.3	15.9	16.9	14.8
	31	13.9	12.5	10.7	12.7	12.4	13.9	12.5	10.7	12.7	12.4
	35	9.98	9.39	9.68	9.29	9.84	9.98	9.39	9.68	9.29	9.84
	37	9.22	8.36	8.59	7.74	8.65	9.22	8.36	8.59	7.93	8.65
	39	7.98	7.40	7.84	7.48	7.76	7.98	7.40	7.84	7.67	7.76
f 軸	4	22.4	21.4	23.8	22.8	22.5	26.3	25.1	25.4	22.8	25.4
	9	14.5	14.1	15.2	14.5	14.3	14.5	14.1	15.2	14.5	14.3
	14	11.3	11.9	10.9	10.0	12.3	11.8	13.0	14.1	11.3	12.8
	28	11.3	12.5	12.2	10.8	12.7	11.4	12.5	12.2	10.9	12.7
g 軸	17	24.9	23.8	22.8	23.1	22.6	24.9	23.8	22.8	23.1	22.6
	23	17.6	17.1	17.5	17.8	16.4	17.6	17.1	17.5	17.8	16.4
	30	12.8	12.9	11.9	12.7	12.9	12.8	12.9	11.9	12.7	12.9
h 軸	5	21.9	20.7	26.2	21.2	21.1	25.3	22.5	26.2	22.0	25.9
	10	14.8	14.1	17.5	14.2	14.9	14.8	14.1	17.5	14.2	14.9
	15	11.4	11.2	9.81	9.22	11.3	11.4	11.2	12.8	10.8	11.3
	29	9.90	9.29	10.2	9.55	10.5	9.90	9.29	10.2	9.55	10.5
	34	9.12	8.76	9.25	8.94	9.68	9.12	8.76	9.25	8.94	9.68
i 軸	16	13.4	13.4	11.4	10.3	13.5	13.4	13.4	11.4	10.3	13.5
	24	10.4	10.5	10.9	10.1	10.9	10.4	10.5	10.9	10.1	10.9

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-5 最大応答加速度一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（2/8）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )									
		S <sub>s</sub> -2					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	16.2	16.2	15.0	16.5	15.7	21.2	19.6	18.2	19.9	19.7
	6	11.9	11.9	12.1	11.0	12.3	21.0	12.7	17.6	22.9	17.1
	11	8.99	9.96	8.60	9.02	8.79	9.53	9.96	10.1	9.88	10.5
	20	10.2	10.2	8.55	8.65	10.1	10.2	10.2	9.46	9.37	10.3
	25	8.71	8.63	8.39	8.45	8.82	9.42	9.07	9.25	8.95	9.93
	32	7.80	7.81	8.26	8.18	7.92	9.02	8.58	8.75	8.64	9.39
	36	7.65	7.68	8.15	7.89	7.72	8.19	7.85	8.15	8.20	8.52
	38	7.50	6.94	7.87	7.66	7.52	7.50	7.19	7.87	7.66	7.81
	40	7.36	6.53	7.67	7.49	7.37	7.36	6.90	7.67	7.49	7.40
b 軸	2	17.2	16.2	15.7	15.8	17.3	18.3	19.3	17.0	19.3	18.3
	7	11.7	11.1	11.4	10.4	12.9	11.7	14.0	11.9	13.3	12.9
	12	11.1	11.0	9.66	9.88	11.3	11.1	11.1	11.0	9.88	11.3
	26	8.37	9.29	8.70	8.69	8.17	9.85	9.66	10.0	9.55	10.4
c 軸	19	20.1	21.4	15.4	19.2	20.2	20.1	21.4	15.4	19.2	20.2
	21	10.4	11.2	10.6	10.1	10.3	10.7	11.2	10.6	11.6	11.3
d 軸	3	20.2	19.4	19.3	18.9	19.6	22.8	22.0	23.6	22.4	22.6
	8	15.0	15.1	13.1	14.9	15.3	15.0	15.1	15.2	14.9	15.3
	13	10.3	10.5	10.3	9.54	10.9	11.0	11.9	12.5	10.8	11.2
	27	9.11	9.29	9.33	9.64	8.74	10.6	11.5	11.3	9.98	11.8
	33	8.02	7.95	8.64	8.52	8.06	9.34	9.37	9.41	9.08	9.98
e 軸	18	12.9	12.4	12.6	11.7	12.7	26.6	22.2	22.5	23.8	20.7
	22	10.5	9.75	10.7	9.62	10.6	18.1	16.3	15.9	16.9	14.8
	31	8.21	8.27	8.71	7.78	8.44	13.9	12.5	10.7	12.7	12.4
	35	7.35	7.14	7.85	8.06	7.58	9.98	9.39	9.68	9.29	9.84
	37	7.43	6.85	7.82	7.93	7.36	9.22	8.36	8.59	7.93	8.65
	39	7.43	7.00	7.82	7.67	7.48	7.98	7.40	7.84	7.67	7.76
f 軸	4	26.3	25.1	24.7	21.3	25.4	26.3	25.1	25.4	22.8	25.4
	9	14.4	13.3	13.9	12.0	14.1	14.5	14.1	15.2	14.5	14.3
	14	11.7	11.9	9.89	10.6	12.3	11.8	13.0	14.1	11.3	12.8
	28	11.4	12.3	10.3	10.9	11.3	11.4	12.5	12.2	10.9	12.7
g 軸	17	13.4	13.7	12.9	15.1	13.0	24.9	23.8	22.8	23.1	22.6
	23	11.9	11.8	11.4	12.9	11.7	17.6	17.1	17.5	17.8	16.4
	30	9.42	9.17	9.18	9.71	9.50	12.8	12.9	11.9	12.7	12.9
h 軸	5	25.3	22.5	24.3	22.0	25.9	25.3	22.5	26.2	22.0	25.9
	10	13.9	14.0	12.7	13.0	13.8	14.8	14.1	17.5	14.2	14.9
	15	9.32	9.40	8.79	8.94	9.46	11.4	11.2	12.8	10.8	11.3
	29	8.56	9.12	8.63	8.65	8.38	9.90	9.29	10.2	9.55	10.5
	34	8.12	8.44	8.34	8.20	8.16	9.12	8.76	9.25	8.94	9.68
i 軸	16	10.7	11.4	9.56	10.3	9.85	13.4	13.4	11.4	10.3	13.5
	24	9.76	10.5	8.99	9.41	9.19	10.4	10.5	10.9	10.1	10.9

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-5 最大応答加速度一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（3/8）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )									
		S <sub>s</sub> -3					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	11.4	13.7	14.7	13.0	10.2	21.2	19.6	18.2	19.9	19.7
	6	9.20	11.6	9.74	12.3	8.47	21.0	12.7	17.6	22.9	17.1
	11	6.79	8.22	6.63	7.99	6.70	9.53	9.96	10.1	9.88	10.5
	20	6.76	6.46	6.81	7.01	6.53	10.2	10.2	9.46	9.37	10.3
	25	6.62	6.36	5.78	6.89	6.42	9.42	9.07	9.25	8.95	9.93
	32	6.36	6.18	5.73	6.61	6.26	9.02	8.58	8.75	8.64	9.39
	36	6.07	5.94	5.65	6.26	6.11	8.19	7.85	8.15	8.20	8.52
	38	6.04	5.88	5.72	6.12	6.14	7.50	7.19	7.87	7.66	7.81
	40	6.02	5.86	5.75	6.05	6.13	7.36	6.90	7.67	7.49	7.40
b 軸	2	15.6	19.3	15.5	18.1	15.2	18.3	19.3	17.0	19.3	18.3
	7	10.8	14.0	11.2	13.3	11.3	11.7	14.0	11.9	13.3	12.9
	12	7.32	7.50	8.94	7.69	8.06	11.1	11.1	11.0	9.88	11.3
	26	7.04	6.89	6.01	7.38	6.78	9.85	9.66	10.0	9.55	10.4
c 軸	19	10.2	11.9	8.53	13.2	9.84	20.1	21.4	15.4	19.2	20.2
	21	8.47	8.22	7.06	8.31	8.32	10.7	11.2	10.6	11.6	11.3
d 軸	3	18.0	18.8	18.5	18.3	17.7	22.8	22.0	23.6	22.4	22.6
	8	12.1	12.2	14.3	12.9	12.7	15.0	15.1	15.2	14.9	15.3
	13	8.36	8.65	8.69	8.08	8.73	11.0	11.9	12.5	10.8	11.2
	27	8.29	8.65	6.97	8.54	8.14	10.6	11.5	11.3	9.98	11.8
	33	6.76	6.79	6.02	7.05	6.64	9.34	9.37	9.41	9.08	9.98
e 軸	18	12.9	12.1	11.8	12.9	13.8	26.6	22.2	22.5	23.8	20.7
	22	9.50	8.89	9.06	9.76	9.60	18.1	16.3	15.9	16.9	14.8
	31	7.30	7.16	7.01	8.17	7.32	13.9	12.5	10.7	12.7	12.4
	35	6.47	6.10	6.14	6.95	6.69	9.98	9.39	9.68	9.29	9.84
	37	6.38	5.90	5.93	6.32	6.53	9.22	8.36	8.59	7.93	8.65
	39	6.18	5.88	5.79	6.07	6.28	7.98	7.40	7.84	7.67	7.76
f 軸	4	19.8	19.1	20.2	20.5	18.9	26.3	25.1	25.4	22.8	25.4
	9	12.9	13.4	15.0	13.9	13.3	14.5	14.1	15.2	14.5	14.3
	14	9.86	10.8	8.30	9.43	9.76	11.8	13.0	14.1	11.3	12.8
	28	8.99	8.74	7.42	9.17	8.76	11.4	12.5	12.2	10.9	12.7
g 軸	17	15.9	15.4	15.4	16.0	16.0	24.9	23.8	22.8	23.1	22.6
	23	11.8	11.5	11.5	12.1	11.7	17.6	17.1	17.5	17.8	16.4
	30	7.93	7.89	7.91	9.08	8.07	12.8	12.9	11.9	12.7	12.9
h 軸	5	18.6	19.6	19.3	18.4	18.5	25.3	22.5	26.2	22.0	25.9
	10	13.5	13.9	15.1	13.0	14.0	14.8	14.1	17.5	14.2	14.9
	15	9.01	10.5	8.85	10.2	8.76	11.4	11.2	12.8	10.8	11.3
	29	6.68	6.40	6.07	7.32	6.40	9.90	9.29	10.2	9.55	10.5
	34	6.18	5.96	5.83	6.64	6.23	9.12	8.76	9.25	8.94	9.68
i 軸	16	7.48	7.04	6.53	8.15	7.41	13.4	13.4	11.4	10.3	13.5
	24	7.14	6.73	6.17	7.73	6.92	10.4	10.5	10.9	10.1	10.9

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル



表 3-5 最大応答加速度一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（4/8）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )									
		S <sub>s</sub> -4					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	11.5	12.6	11.3	10.6	11.9	21.2	19.6	18.2	19.9	19.7
	6	8.78	10.1	9.04	8.53	9.05	21.0	12.7	17.6	22.9	17.1
	11	6.87	7.54	7.61	6.57	6.82	9.53	9.96	10.1	9.88	10.5
	20	6.43	7.43	6.72	6.25	6.45	10.2	10.2	9.46	9.37	10.3
	25	6.17	6.67	6.27	6.04	6.19	9.42	9.07	9.25	8.95	9.93
	32	5.85	6.25	6.01	5.79	5.84	9.02	8.58	8.75	8.64	9.39
	36	5.41	5.75	5.60	5.47	5.38	8.19	7.85	8.15	8.20	8.52
	38	4.97	5.23	5.25	5.04	4.95	7.50	7.19	7.87	7.66	7.81
	40	4.75	4.94	5.06	4.78	4.74	7.36	6.90	7.67	7.49	7.40
b 軸	2	14.7	14.9	15.3	13.8	14.6	18.3	19.3	17.0	19.3	18.3
	7	10.9	11.7	11.3	10.1	11.0	11.7	14.0	11.9	13.3	12.9
	12	8.82	9.82	10.9	8.02	9.33	11.1	11.1	11.0	9.88	11.3
	26	6.30	6.78	6.42	6.04	6.35	9.85	9.66	10.0	9.55	10.4
c 軸	19	11.3	12.3	9.69	9.88	12.0	20.1	21.4	15.4	19.2	20.2
	21	6.27	7.01	6.61	5.94	6.42	10.7	11.2	10.6	11.6	11.3
d 軸	3	19.5	19.6	20.1	19.4	19.4	22.8	22.0	23.6	22.4	22.6
	8	12.3	12.2	12.9	11.7	12.4	15.0	15.1	15.2	14.9	15.3
	13	9.45	10.5	9.45	8.97	9.57	11.0	11.9	12.5	10.8	11.2
	27	6.47	6.95	5.85	6.17	6.26	10.6	11.5	11.3	9.98	11.8
	33	5.70	6.17	5.79	5.60	5.60	9.34	9.37	9.41	9.08	9.98
e 軸	18	14.6	14.9	13.6	13.8	14.2	26.6	22.2	22.5	23.8	20.7
	22	9.24	9.13	9.10	9.31	9.24	18.1	16.3	15.9	16.9	14.8
	31	7.23	7.09	6.94	7.03	6.99	13.9	12.5	10.7	12.7	12.4
	35	5.60	6.17	5.68	5.74	5.49	9.98	9.39	9.68	9.29	9.84
	37	5.13	5.53	5.29	5.26	5.07	9.22	8.36	8.59	7.93	8.65
	39	4.93	5.19	5.18	4.98	4.90	7.98	7.40	7.84	7.67	7.76
f 軸	4	21.0	19.8	21.4	21.3	20.9	26.3	25.1	25.4	22.8	25.4
	9	11.7	11.1	12.3	11.9	11.4	14.5	14.1	15.2	14.5	14.3
	14	10.7	11.5	10.4	10.4	11.3	11.8	13.0	14.1	11.3	12.8
	28	7.14	7.97	6.87	6.69	7.73	11.4	12.5	12.2	10.9	12.7
g 軸	17	17.2	17.0	16.9	16.3	17.6	24.9	23.8	22.8	23.1	22.6
	23	12.7	12.7	12.3	12.3	12.8	17.6	17.1	17.5	17.8	16.4
	30	8.08	8.21	8.07	7.74	8.33	12.8	12.9	11.9	12.7	12.9
h 軸	5	16.9	18.1	16.5	17.6	16.1	25.3	22.5	26.2	22.0	25.9
	10	11.6	12.5	12.6	12.0	11.3	14.8	14.1	17.5	14.2	14.9
	15	10.8	11.1	11.4	10.3	9.61	11.4	11.2	12.8	10.8	11.3
	29	6.93	7.46	6.76	6.58	6.83	9.90	9.29	10.2	9.55	10.5
	34	6.10	6.55	6.16	6.04	6.04	9.12	8.76	9.25	8.94	9.68
i 軸	16	8.12	8.78	7.61	7.48	8.01	13.4	13.4	11.4	10.3	13.5
	24	7.58	8.19	7.24	7.07	7.50	10.4	10.5	10.9	10.1	10.9

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-5 最大応答加速度一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（5/8）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )									
		S <sub>s</sub> -5					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	8.69	9.94	9.05	10.8	8.33	21.2	19.6	18.2	19.9	19.7
	6	7.88	7.37	7.70	8.54	7.77	21.0	12.7	17.6	22.9	17.1
	11	7.52	7.36	7.35	7.26	7.37	9.53	9.96	10.1	9.88	10.5
	20	7.33	7.30	7.12	7.13	7.18	10.2	10.2	9.46	9.37	10.3
	25	7.09	7.18	6.86	6.99	6.95	9.42	9.07	9.25	8.95	9.93
	32	6.73	6.90	6.47	6.72	6.59	9.02	8.58	8.75	8.64	9.39
	36	6.32	6.54	6.10	6.37	6.21	8.19	7.85	8.15	8.20	8.52
	38	5.91	6.12	5.82	5.98	5.82	7.50	7.19	7.87	7.66	7.81
	40	5.63	5.85	5.62	5.74	5.61	7.36	6.90	7.67	7.49	7.40
b 軸	2	14.0	12.4	13.4	13.2	14.4	18.3	19.3	17.0	19.3	18.3
	7	10.1	9.96	9.25	10.4	9.03	11.7	14.0	11.9	13.3	12.9
	12	8.02	7.43	6.78	7.71	7.71	11.1	11.1	11.0	9.88	11.3
	26	7.02	7.23	6.90	6.92	6.94	9.85	9.66	10.0	9.55	10.4
c 軸	19	12.2	13.8	12.2	11.9	11.8	20.1	21.4	15.4	19.2	20.2
	21	7.89	8.10	7.25	7.35	7.68	10.7	11.2	10.6	11.6	11.3
d 軸	3	19.7	17.2	20.6	17.6	20.1	22.8	22.0	23.6	22.4	22.6
	8	10.8	10.8	11.5	11.6	11.2	15.0	15.1	15.2	14.9	15.3
	13	8.66	9.06	7.73	8.05	8.60	11.0	11.9	12.5	10.8	11.2
	27	6.95	7.69	6.91	7.18	7.13	10.6	11.5	11.3	9.98	11.8
	33	6.77	7.02	6.71	6.84	6.70	9.34	9.37	9.41	9.08	9.98
e 軸	18	14.7	15.6	14.1	15.4	14.9	26.6	22.2	22.5	23.8	20.7
	22	10.3	10.7	9.64	10.2	10.2	18.1	16.3	15.9	16.9	14.8
	31	8.81	9.12	8.82	8.84	8.50	13.9	12.5	10.7	12.7	12.4
	35	7.12	7.31	6.44	6.95	6.33	9.98	9.39	9.68	9.29	9.84
	37	6.18	6.52	5.81	6.00	5.81	9.22	8.36	8.59	7.93	8.65
	39	6.06	6.30	5.78	6.02	5.74	7.98	7.40	7.84	7.67	7.76
f 軸	4	20.6	17.1	22.8	17.6	20.7	26.3	25.1	25.4	22.8	25.4
	9	12.8	12.1	12.9	12.0	13.3	14.5	14.1	15.2	14.5	14.3
	14	9.69	10.1	8.07	8.17	9.36	11.8	13.0	14.1	11.3	12.8
	28	7.82	8.73	7.17	7.80	8.16	11.4	12.5	12.2	10.9	12.7
g 軸	17	18.2	19.8	18.3	19.4	18.4	24.9	23.8	22.8	23.1	22.6
	23	12.6	13.3	12.3	13.3	12.8	17.6	17.1	17.5	17.8	16.4
	30	8.44	8.93	8.38	9.08	8.30	12.8	12.9	11.9	12.7	12.9
h 軸	5	20.3	14.6	17.6	15.1	16.9	25.3	22.5	26.2	22.0	25.9
	10	13.2	11.4	11.6	11.5	11.3	14.8	14.1	17.5	14.2	14.9
	15	7.20	7.39	7.15	7.15	7.43	11.4	11.2	12.8	10.8	11.3
	29	7.56	7.75	7.02	7.28	7.16	9.90	9.29	10.2	9.55	10.5
	34	6.87	7.09	6.54	6.93	6.60	9.12	8.76	9.25	8.94	9.68
i 軸	16	8.32	8.31	7.77	8.15	7.74	13.4	13.4	11.4	10.3	13.5
	24	7.98	8.06	7.49	7.70	7.44	10.4	10.5	10.9	10.1	10.9

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-5 最大応答加速度一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（6/8）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )									
		S <sub>s</sub> -6					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	11.8	13.2	13.7	11.7	12.3	21.2	19.6	18.2	19.9	19.7
	6	9.04	9.99	10.3	9.20	8.81	21.0	12.7	17.6	22.9	17.1
	11	7.00	7.82	8.08	6.77	7.01	9.53	9.96	10.1	9.88	10.5
	20	6.62	7.33	8.02	6.42	6.71	10.2	10.2	9.46	9.37	10.3
	25	6.38	7.00	7.02	6.21	6.44	9.42	9.07	9.25	8.95	9.93
	32	6.07	6.56	6.22	5.97	6.10	9.02	8.58	8.75	8.64	9.39
	36	5.66	6.04	5.85	5.67	5.63	8.19	7.85	8.15	8.20	8.52
	38	5.21	5.49	5.51	5.26	5.18	7.50	7.19	7.87	7.66	7.81
	40	4.98	5.16	5.33	5.01	4.95	7.36	6.90	7.67	7.49	7.40
b 軸	2	15.4	16.1	15.0	15.9	15.2	18.3	19.3	17.0	19.3	18.3
	7	11.6	12.8	11.9	11.5	11.4	11.7	14.0	11.9	13.3	12.9
	12	8.76	11.1	9.58	8.38	9.72	11.1	11.1	11.0	9.88	11.3
	26	6.49	7.11	6.60	6.22	6.59	9.85	9.66	10.0	9.55	10.4
c 軸	19	11.1	11.5	9.35	10.0	12.3	20.1	21.4	15.4	19.2	20.2
	21	6.30	7.12	7.10	6.27	6.88	10.7	11.2	10.6	11.6	11.3
d 軸	3	20.3	19.7	19.7	19.5	19.5	22.8	22.0	23.6	22.4	22.6
	8	13.5	13.5	13.6	13.0	13.0	15.0	15.1	15.2	14.9	15.3
	13	10.5	11.9	10.0	8.81	10.8	11.0	11.9	12.5	10.8	11.2
	27	6.57	7.67	6.39	6.67	6.96	10.6	11.5	11.3	9.98	11.8
	33	5.80	6.56	6.33	5.81	5.78	9.34	9.37	9.41	9.08	9.98
e 軸	18	14.4	14.6	13.2	13.8	14.0	26.6	22.2	22.5	23.8	20.7
	22	9.50	9.36	9.38	9.74	9.55	18.1	16.3	15.9	16.9	14.8
	31	7.64	7.56	7.45	7.25	7.39	13.9	12.5	10.7	12.7	12.4
	35	6.01	6.76	6.00	6.04	5.84	9.98	9.39	9.68	9.29	9.84
	37	5.38	5.87	5.46	5.49	5.27	9.22	8.36	8.59	7.93	8.65
	39	5.14	5.43	5.40	5.20	5.09	7.98	7.40	7.84	7.67	7.76
f 軸	4	20.7	20.5	20.2	21.3	20.3	26.3	25.1	25.4	22.8	25.4
	9	12.4	12.3	13.3	12.9	12.8	14.5	14.1	15.2	14.5	14.3
	14	11.5	13.0	11.5	10.1	11.7	11.8	13.0	14.1	11.3	12.8
	28	7.86	9.06	7.17	7.74	8.07	11.4	12.5	12.2	10.9	12.7
g 軸	17	17.6	17.3	17.6	16.6	18.2	24.9	23.8	22.8	23.1	22.6
	23	13.0	12.8	12.7	12.5	13.2	17.6	17.1	17.5	17.8	16.4
	30	8.45	8.76	8.27	7.81	8.60	12.8	12.9	11.9	12.7	12.9
h 軸	5	17.2	17.7	18.4	18.9	16.2	25.3	22.5	26.2	22.0	25.9
	10	11.7	12.3	13.7	12.9	11.3	14.8	14.1	17.5	14.2	14.9
	15	8.78	10.8	10.4	10.1	8.64	11.4	11.2	12.8	10.8	11.3
	29	7.09	7.84	6.94	6.79	7.05	9.90	9.29	10.2	9.55	10.5
	34	6.32	6.91	6.41	6.28	6.30	9.12	8.76	9.25	8.94	9.68
i 軸	16	8.18	9.17	7.76	7.71	8.14	13.4	13.4	11.4	10.3	13.5
	24	7.69	8.57	7.40	7.30	7.68	10.4	10.5	10.9	10.1	10.9

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-5 最大応答加速度一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（7/8）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )									
		S <sub>s</sub> -7					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	13.3	11.5	11.7	11.4	12.1	21.2	19.6	18.2	19.9	19.7
	6	9.78	8.34	8.13	8.95	8.31	21.0	12.7	17.6	22.9	17.1
	11	8.74	7.72	8.13	7.97	7.76	9.53	9.96	10.1	9.88	10.5
	20	7.38	7.56	8.00	8.70	7.59	10.2	10.2	9.46	9.37	10.3
	25	7.23	7.35	7.82	7.67	7.43	9.42	9.07	9.25	8.95	9.93
	32	7.00	6.96	7.50	7.31	7.11	9.02	8.58	8.75	8.64	9.39
	36	6.65	6.45	7.14	6.85	6.63	8.19	7.85	8.15	8.20	8.52
	38	6.30	6.15	6.95	6.45	6.30	7.50	7.19	7.87	7.66	7.81
	40	6.12	5.99	6.82	6.13	6.14	7.36	6.90	7.67	7.49	7.40
b 軸	2	12.6	13.6	15.6	13.2	13.4	18.3	19.3	17.0	19.3	18.3
	7	11.3	11.1	11.1	9.41	11.0	11.7	14.0	11.9	13.3	12.9
	12	9.67	8.71	9.43	8.02	9.67	11.1	11.1	11.0	9.88	11.3
	26	7.46	7.76	7.93	8.15	7.71	9.85	9.66	10.0	9.55	10.4
c 軸	19	11.6	12.7	10.6	11.0	11.3	20.1	21.4	15.4	19.2	20.2
	21	8.02	9.08	9.39	8.09	8.81	10.7	11.2	10.6	11.6	11.3
d 軸	3	18.9	22.0	23.6	17.1	20.9	22.8	22.0	23.6	22.4	22.6
	8	11.3	10.9	12.4	9.92	11.2	15.0	15.1	15.2	14.9	15.3
	13	10.8	11.0	11.0	9.17	11.0	11.0	11.9	12.5	10.8	11.2
	27	9.03	9.83	8.80	8.29	8.94	10.6	11.5	11.3	9.98	11.8
	33	7.53	7.74	7.75	7.86	7.54	9.34	9.37	9.41	9.08	9.98
e 軸	18	15.3	16.1	14.8	14.8	15.0	26.6	22.2	22.5	23.8	20.7
	22	10.7	10.9	10.1	10.9	9.64	18.1	16.3	15.9	16.9	14.8
	31	9.08	9.35	8.63	9.73	7.91	13.9	12.5	10.7	12.7	12.4
	35	7.27	7.14	7.17	7.58	7.22	9.98	9.39	9.68	9.29	9.84
	37	6.30	6.26	7.00	6.78	6.48	9.22	8.36	8.59	7.93	8.65
	39	6.24	6.14	6.96	6.32	6.33	7.98	7.40	7.84	7.67	7.76
f 軸	4	19.4	18.2	23.9	21.1	22.2	26.3	25.1	25.4	22.8	25.4
	9	12.3	11.2	13.9	11.7	13.1	14.5	14.1	15.2	14.5	14.3
	14	11.8	11.7	12.6	11.3	12.8	11.8	13.0	14.1	11.3	12.8
	28	9.88	10.3	10.1	9.39	10.4	11.4	12.5	12.2	10.9	12.7
g 軸	17	19.0	19.9	19.1	19.9	18.5	24.9	23.8	22.8	23.1	22.6
	23	14.2	15.3	13.8	13.8	13.3	17.6	17.1	17.5	17.8	16.4
	30	9.81	10.1	9.12	10.9	8.48	12.8	12.9	11.9	12.7	12.9
h 軸	5	17.8	17.2	17.4	16.4	18.5	25.3	22.5	26.2	22.0	25.9
	10	11.8	11.3	12.4	11.2	11.8	14.8	14.1	17.5	14.2	14.9
	15	9.20	8.96	9.75	7.81	9.66	11.4	11.2	12.8	10.8	11.3
	29	8.15	7.76	7.89	8.38	7.62	9.90	9.29	10.2	9.55	10.5
	34	7.16	7.05	7.36	7.54	7.02	9.12	8.76	9.25	8.94	9.68
i 軸	16	8.63	8.66	8.71	9.36	8.42	13.4	13.4	11.4	10.3	13.5
	24	8.43	8.23	8.31	8.93	8.05	10.4	10.5	10.9	10.1	10.9

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-5 最大応答加速度一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（8/8）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )									
		S <sub>s</sub> -8					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	10.4	9.67	12.2	10.3	10.9	21.2	19.6	18.2	19.9	19.7
	6	10.6	9.77	10.0	9.32	9.93	21.0	12.7	17.6	22.9	17.1
	11	8.11	7.27	8.59	8.13	7.45	9.53	9.96	10.1	9.88	10.5
	20	7.89	7.05	8.24	7.95	7.34	10.2	10.2	9.46	9.37	10.3
	25	7.61	6.79	7.63	7.68	7.20	9.42	9.07	9.25	8.95	9.93
	32	7.17	6.43	7.37	7.25	7.02	9.02	8.58	8.75	8.64	9.39
	36	6.63	5.87	6.87	6.66	6.56	8.19	7.85	8.15	8.20	8.52
	38	6.09	5.42	6.31	6.15	6.04	7.50	7.19	7.87	7.66	7.81
	40	5.86	5.23	6.07	5.87	5.84	7.36	6.90	7.67	7.49	7.40
b 軸	2	15.2	14.4	15.4	15.6	14.9	18.3	19.3	17.0	19.3	18.3
	7	11.3	10.8	11.7	10.8	11.1	11.7	14.0	11.9	13.3	12.9
	12	9.13	8.81	8.84	8.80	8.09	11.1	11.1	11.0	9.88	11.3
	26	7.74	6.96	7.83	7.83	7.50	9.85	9.66	10.0	9.55	10.4
c 軸	19	10.7	12.1	11.5	13.2	11.9	20.1	21.4	15.4	19.2	20.2
	21	8.47	7.90	8.01	8.57	7.96	10.7	11.2	10.6	11.6	11.3
d 軸	3	18.7	18.1	20.0	16.8	19.8	22.8	22.0	23.6	22.4	22.6
	8	14.6	13.9	15.2	13.5	14.6	15.0	15.1	15.2	14.9	15.3
	13	9.26	9.18	12.5	8.98	9.87	11.0	11.9	12.5	10.8	11.2
	27	7.37	6.85	7.91	7.50	7.34	10.6	11.5	11.3	9.98	11.8
	33	7.82	6.91	7.64	7.49	7.58	9.34	9.37	9.41	9.08	9.98
e 軸	18	9.28	8.93	10.9	8.20	10.1	26.6	22.2	22.5	23.8	20.7
	22	8.65	7.95	9.73	7.66	9.27	18.1	16.3	15.9	16.9	14.8
	31	9.06	8.09	9.71	8.20	9.16	13.9	12.5	10.7	12.7	12.4
	35	7.33	6.28	8.14	6.98	7.29	9.98	9.39	9.68	9.29	9.84
	37	6.60	5.90	6.85	6.32	6.58	9.22	8.36	8.59	7.93	8.65
	39	6.25	5.49	6.47	6.09	6.27	7.98	7.40	7.84	7.67	7.76
f 軸	4	23.3	22.5	25.4	21.0	24.7	26.3	25.1	25.4	22.8	25.4
	9	13.3	12.5	14.8	11.9	13.8	14.5	14.1	15.2	14.5	14.3
	14	11.8	9.66	14.1	10.6	11.8	11.8	13.0	14.1	11.3	12.8
	28	7.60	6.85	8.80	7.63	7.69	11.4	12.5	12.2	10.9	12.7
g 軸	17	10.8	9.47	13.1	9.38	11.6	24.9	23.8	22.8	23.1	22.6
	23	9.87	8.55	11.4	8.84	10.3	17.6	17.1	17.5	17.8	16.4
	30	8.62	7.81	9.58	8.17	8.75	12.8	12.9	11.9	12.7	12.9
h 軸	5	21.1	18.4	22.5	19.7	22.1	25.3	22.5	26.2	22.0	25.9
	10	14.1	12.7	15.5	13.3	14.6	14.8	14.1	17.5	14.2	14.9
	15	11.3	9.64	12.8	10.8	11.2	11.4	11.2	12.8	10.8	11.3
	29	7.60	6.63	8.34	7.78	7.76	9.90	9.29	10.2	9.55	10.5
	34	7.28	6.31	7.72	7.01	7.26	9.12	8.76	9.25	8.94	9.68
i 軸	16	8.57	7.86	10.0	8.84	9.16	13.4	13.4	11.4	10.3	13.5
	24	8.06	7.10	9.40	8.30	8.60	10.4	10.5	10.9	10.1	10.9

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-6 最大応答変位一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（1/8）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		S <sub>s</sub> -1					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	83.1	65.1	127	88.8	79.3	83.1	65.1	127	88.8	79.3
	6	69.2	51.4	110	75.2	65.0	69.2	51.4	110	75.2	65.0
	11	22.3	16.6	30.9	19.7	23.0	23.0	18.6	33.9	19.7	24.6
	20	16.3	11.9	24.7	14.6	17.4	16.3	11.9	24.7	15.9	17.4
	25	14.4	10.6	21.9	13.1	15.3	14.4	10.6	21.9	14.0	15.3
	32	12.0	8.72	18.1	11.1	12.8	12.0	8.72	18.1	12.0	12.8
	36	9.72	6.60	14.7	9.14	10.0	9.72	6.83	14.7	10.1	10.0
	38	7.84	4.95	12.1	7.53	7.96	7.97	5.50	12.1	8.35	8.06
	40	6.65	3.97	10.2	6.47	6.58	6.85	4.62	10.2	7.23	6.90
b 軸	2	131	114	189	135	128	131	114	189	135	128
	7	93.0	78.2	131	94.2	92.2	93.0	80.2	131	94.2	92.2
	12	36.5	32.5	44.3	33.1	39.1	38.7	37.8	55.2	34.7	40.4
	26	15.2	11.9	22.4	14.3	16.6	15.2	11.9	22.4	14.5	16.6
c 軸	19	32.2	27.7	46.5	29.6	33.1	32.2	27.7	46.5	29.6	33.1
	21	20.7	16.6	32.2	20.0	22.0	20.7	16.6	32.2	20.0	22.0
d 軸	3	180	143	208	160	167	180	143	208	160	167
	8	114	92.6	144	106	110	114	94.8	144	106	110
	13	43.8	38.7	58.1	40.7	46.3	45.8	42.3	61.3	40.7	48.1
	27	20.8	18.3	26.7	19.1	23.6	20.8	18.3	26.7	19.1	23.6
	33	13.5	10.7	19.1	12.5	15.1	13.5	10.7	19.1	13.3	15.1
e 軸	18	72.4	72.0	58.6	50.6	69.4	72.4	72.0	79.6	50.6	69.4
	22	42.6	46.3	40.4	36.6	43.5	42.6	46.3	46.8	36.6	43.5
	31	24.6	19.8	28.7	23.2	22.4	24.6	19.8	28.7	23.2	22.4
	35	14.1	11.8	20.0	12.9	15.2	14.1	11.8	20.0	13.3	15.2
	37	10.8	8.13	15.6	9.87	11.3	10.8	8.13	15.6	10.5	11.3
	39	8.03	5.27	11.9	7.67	8.09	8.06	5.56	11.9	8.45	8.15
f 軸	4	188	145	250	163	172	188	145	250	163	172
	9	122	101	167	114	119	122	101	167	114	119
	14	47.7	42.5	59.7	44.7	50.5	49.5	45.2	65.7	44.7	52.0
	28	21.4	19.0	28.7	19.4	24.5	21.4	19.0	28.7	19.7	24.5
g 軸	17	96.8	50.5	58.3	55.0	58.8	96.8	50.5	58.3	55.0	58.8
	23	55.8	34.1	44.4	39.2	38.5	55.8	34.1	44.4	39.2	38.5
	30	25.0	21.2	30.2	23.5	23.6	25.0	21.2	30.2	23.5	23.6
h 軸	5	175	151	257	170	175	175	151	257	170	175
	10	121	104	173	116	122	121	104	173	116	122
	15	44.9	37.8	58.7	41.4	47.3	44.9	39.4	59.7	41.4	47.3
	29	15.0	12.2	22.3	13.9	16.3	15.0	12.2	22.3	14.7	16.3
	34	12.2	9.17	18.4	11.3	13.0	12.2	9.17	18.4	12.3	13.0
i 軸	16	19.5	15.1	32.4	17.1	21.2	19.5	15.1	32.4	18.1	21.2
	24	17.0	13.8	24.8	15.3	18.5	17.0	13.8	24.8	16.4	18.5

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-6 最大応答変位一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（2/8）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		S <sub>s</sub> -2					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	49.6	44.7	53.1	47.0	48.8	83.1	65.1	127	88.8	79.3
	6	37.5	32.7	40.3	35.3	36.9	69.2	51.4	110	75.2	65.0
	11	16.2	13.8	19.8	15.2	17.0	23.0	18.6	33.9	19.7	24.6
	20	14.0	11.8	17.9	14.5	14.4	16.3	11.9	24.7	15.9	17.4
	25	13.1	10.3	16.2	13.6	13.4	14.4	10.6	21.9	14.0	15.3
	32	11.6	8.29	13.9	12.0	11.8	12.0	8.72	18.1	12.0	12.8
	36	9.72	6.83	11.9	10.1	9.88	9.72	6.83	14.7	10.1	10.0
	38	7.97	5.50	10.2	8.35	8.06	7.97	5.50	12.1	8.35	8.06
	40	6.85	4.62	9.03	7.23	6.90	6.85	4.62	10.2	7.23	6.90
b 軸	2	98.7	95.3	108	97.1	97.2	131	114	189	135	128
	7	66.7	61.1	71.9	64.8	65.9	93.0	80.2	131	94.2	92.2
	12	27.1	26.7	30.4	26.6	27.2	38.7	37.8	55.2	34.7	40.4
	26	14.0	10.4	16.5	14.5	14.3	15.2	11.9	22.4	14.5	16.6
c 軸	19	22.3	20.4	27.7	21.2	23.6	32.2	27.7	46.5	29.6	33.1
	21	16.2	12.0	19.4	15.5	16.8	20.7	16.6	32.2	20.0	22.0
d 軸	3	121	113	138	125	119	180	143	208	160	167
	8	80.2	73.4	87.6	81.8	79.4	114	94.8	144	106	110
	13	31.8	30.6	34.8	31.1	31.8	45.8	42.3	61.3	40.7	48.1
	27	16.6	12.9	19.6	18.4	17.0	20.8	18.3	26.7	19.1	23.6
	33	12.8	9.31	14.9	13.3	13.1	13.5	10.7	19.1	13.3	15.1
e 軸	18	24.1	20.6	29.9	21.6	25.3	72.4	72.0	79.6	50.6	69.4
	22	19.6	16.3	25.1	17.8	20.5	42.6	46.3	46.8	36.6	43.5
	31	15.6	12.3	20.4	15.4	16.5	24.6	19.8	28.7	23.2	22.4
	35	12.5	8.68	15.6	12.9	12.8	14.1	11.8	20.0	13.3	15.2
	37	10.1	7.01	12.6	10.5	10.3	10.8	8.13	15.6	10.5	11.3
	39	8.06	5.56	10.3	8.45	8.15	8.06	5.56	11.9	8.45	8.15
f 軸	4	128	117	133	161	126	188	145	250	163	172
	9	87.5	79.3	90.9	99.4	86.4	122	101	167	114	119
	14	33.6	30.1	34.6	31.6	33.6	49.5	45.2	65.7	44.7	52.0
	28	17.8	13.5	20.7	19.7	18.2	21.4	19.0	28.7	19.7	24.5
g 軸	17	29.7	27.1	34.5	27.9	31.0	96.8	50.5	58.3	55.0	58.8
	23	22.8	20.4	27.8	21.1	23.9	55.8	34.1	44.4	39.2	38.5
	30	16.8	13.6	21.3	16.0	17.6	25.0	21.2	30.2	23.5	23.6
h 軸	5	120	110	121	125	118	175	151	257	170	175
	10	86.2	78.1	87.7	90.1	84.9	121	104	173	116	122
	15	31.5	26.4	31.6	25.5	31.6	44.9	39.4	59.7	41.4	47.3
	29	14.0	10.9	16.9	14.5	14.4	15.0	12.2	22.3	14.7	16.3
	34	11.9	8.67	14.3	12.3	12.2	12.2	9.17	18.4	12.3	13.0
i 軸	16	16.0	13.5	19.8	16.3	16.6	19.5	15.1	32.4	18.1	21.2
	24	15.2	12.2	18.4	15.6	15.7	17.0	13.8	24.8	16.4	18.5

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-6 最大応答変位一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（3/8）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		S <sub>s</sub> -3					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	58.9	63.3	71.5	65.3	58.6	83.1	65.1	127	88.8	79.3
	6	46.0	50.7	58.7	52.2	45.9	69.2	51.4	110	75.2	65.0
	11	18.2	18.3	27.1	17.1	18.7	23.0	18.6	33.9	19.7	24.6
	20	11.4	9.16	18.0	11.1	11.2	16.3	11.9	24.7	15.9	17.4
	25	9.69	8.27	15.6	10.0	9.78	14.4	10.6	21.9	14.0	15.3
	32	8.16	6.86	13.0	8.46	8.35	12.0	8.72	18.1	12.0	12.8
	36	6.64	5.39	11.2	6.90	6.81	9.72	6.83	14.7	10.1	10.0
	38	5.35	4.16	9.67	5.58	5.47	7.97	5.50	12.1	8.35	8.06
	40	4.51	3.40	8.68	4.75	4.60	6.85	4.62	10.2	7.23	6.90
b 軸	2	108	114	124	115	108	131	114	189	135	128
	7	76.4	80.2	90.9	78.9	77.0	93.0	80.2	131	94.2	92.2
	12	32.6	31.8	43.9	33.5	33.0	38.7	37.8	55.2	34.7	40.4
	26	10.2	8.75	15.5	10.4	10.4	15.2	11.9	22.4	14.5	16.6
c 軸	19	21.6	21.5	31.5	21.6	21.5	32.2	27.7	46.5	29.6	33.1
	21	12.6	10.9	19.8	12.9	12.8	20.7	16.6	32.2	20.0	22.0
d 軸	3	134	139	152	134	133	180	143	208	160	167
	8	92.3	94.8	108	91.6	92.8	114	94.8	144	106	110
	13	39.2	38.4	52.2	38.0	40.6	45.8	42.3	61.3	40.7	48.1
	27	12.4	11.3	18.3	12.3	12.8	20.8	18.3	26.7	19.1	23.6
	33	8.92	7.71	13.5	9.12	9.14	13.5	10.7	19.1	13.3	15.1
e 軸	18	27.7	24.1	31.2	26.9	28.1	72.4	72.0	79.6	50.6	69.4
	22	20.9	17.4	25.3	20.3	21.2	42.6	46.3	46.8	36.6	43.5
	31	14.0	11.6	19.5	13.6	14.4	24.6	19.8	28.7	23.2	22.4
	35	9.39	7.57	14.3	9.54	9.72	14.1	11.8	20.0	13.3	15.2
	37	7.20	5.67	11.8	7.40	7.43	10.8	8.13	15.6	10.5	11.3
	39	5.43	4.16	9.77	5.66	5.57	8.06	5.56	11.9	8.45	8.15
f 軸	4	141	142	161	139	138	188	145	250	163	172
	9	100	101	117	97.9	99.9	122	101	167	114	119
	14	43.1	42.4	56.1	41.1	44.9	49.5	45.2	65.7	44.7	52.0
	28	13.2	12.3	19.9	13.2	14.0	21.4	19.0	28.7	19.7	24.5
g 軸	17	32.8	29.9	36.0	31.8	33.0	96.8	50.5	58.3	55.0	58.8
	23	24.1	20.9	27.4	23.3	24.5	55.8	34.1	44.4	39.2	38.5
	30	15.3	12.5	19.9	14.7	15.6	25.0	21.2	30.2	23.5	23.6
h 軸	5	141	144	165	137	142	175	151	257	170	175
	10	101	102	119	98.2	101	121	104	173	116	122
	15	39.0	39.4	50.9	38.8	39.6	44.9	39.4	59.7	41.4	47.3
	29	10.2	8.80	15.6	10.5	10.3	15.0	12.2	22.3	14.7	16.3
	34	8.34	7.09	13.2	8.66	8.56	12.2	9.17	18.4	12.3	13.0
i 軸	16	12.2	10.3	19.5	12.4	12.2	19.5	15.1	32.4	18.1	21.2
	24	11.2	9.69	17.2	11.5	11.3	17.0	13.8	24.8	16.4	18.5

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル



表 3-6 最大応答変位一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（4/8）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		S <sub>s</sub> -4					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	40.9	39.6	64.0	42.8	43.9	83.1	65.1	127	88.8	79.3
	6	32.6	31.6	53.3	33.0	35.5	69.2	51.4	110	75.2	65.0
	11	15.2	13.8	28.9	13.5	16.5	23.0	18.6	33.9	19.7	24.6
	20	12.2	9.75	18.4	11.1	12.5	16.3	11.9	24.7	15.9	17.4
	25	10.6	8.18	16.2	9.77	10.8	14.4	10.6	21.9	14.0	15.3
	32	8.58	6.18	13.6	8.02	8.70	12.0	8.72	18.1	12.0	12.8
	36	6.78	4.45	11.3	6.49	6.81	9.72	6.83	14.7	10.1	10.0
	38	5.25	3.13	9.35	5.16	5.23	7.97	5.50	12.1	8.35	8.06
	40	4.28	2.35	8.17	4.30	4.24	6.85	4.62	10.2	7.23	6.90
b 軸	2	70.2	70.5	103	80.1	73.9	131	114	189	135	128
	7	53.5	52.8	81.8	53.0	56.7	93.0	80.2	131	94.2	92.2
	12	31.1	30.8	48.6	25.1	33.8	38.7	37.8	55.2	34.7	40.4
	26	10.8	8.39	16.3	9.83	11.1	15.2	11.9	22.4	14.5	16.6
c 軸	19	22.0	22.1	32.6	19.4	23.7	32.2	27.7	46.5	29.6	33.1
	21	13.1	12.3	19.8	12.1	13.4	20.7	16.6	32.2	20.0	22.0
d 軸	3	92.9	88.3	138	83.3	94.9	180	143	208	160	167
	8	65.3	62.9	98.6	59.1	68.2	114	94.8	144	106	110
	13	34.1	35.7	51.9	27.2	37.9	45.8	42.3	61.3	40.7	48.1
	27	12.9	12.7	18.5	11.3	13.5	20.8	18.3	26.7	19.1	23.6
	33	9.32	7.03	14.3	8.54	9.45	13.5	10.7	19.1	13.3	15.1
e 軸	18	27.9	28.5	37.1	24.5	30.8	72.4	72.0	79.6	50.6	69.4
	22	21.6	20.8	29.4	17.9	23.5	42.6	46.3	46.8	36.6	43.5
	31	15.0	13.1	21.5	12.0	16.1	24.6	19.8	28.7	23.2	22.4
	35	9.37	6.90	14.7	8.20	9.74	14.1	11.8	20.0	13.3	15.2
	37	7.08	4.79	11.8	6.53	7.22	10.8	8.13	15.6	10.5	11.3
	39	5.24	3.16	9.38	5.13	5.23	8.06	5.56	11.9	8.45	8.15
f 軸	4	91.9	90.7	137	90.2	98.3	188	145	250	163	172
	9	67.6	67.3	104	62.4	72.2	122	101	167	114	119
	14	36.9	37.6	55.8	30.2	40.5	49.5	45.2	65.7	44.7	52.0
	28	14.8	14.4	20.7	12.8	15.4	21.4	19.0	28.7	19.7	24.5
g 軸	17	33.5	35.3	39.7	29.5	34.6	96.8	50.5	58.3	55.0	58.8
	23	23.9	25.2	31.1	21.3	25.8	55.8	34.1	44.4	39.2	38.5
	30	15.9	14.8	22.2	12.7	17.0	25.0	21.2	30.2	23.5	23.6
h 軸	5	90.4	90.6	141	91.7	98.9	175	151	257	170	175
	10	66.3	67.6	105	63.1	72.3	121	104	173	116	122
	15	31.0	32.4	50.3	25.4	33.8	44.9	39.4	59.7	41.4	47.3
	29	11.2	8.60	16.7	10.1	11.4	15.0	12.2	22.3	14.7	16.3
	34	8.93	6.45	13.9	8.25	9.05	12.2	9.17	18.4	12.3	13.0
i 軸	16	13.7	10.9	20.0	12.2	14.1	19.5	15.1	32.4	18.1	21.2
	24	12.4	9.73	18.2	11.1	12.7	17.0	13.8	24.8	16.4	18.5

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-6 最大応答変位一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（5/8）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		S <sub>s</sub> -5					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	42.8	40.0	49.7	40.7	43.1	83.1	65.1	127	88.8	79.3
	6	33.3	31.2	40.0	32.2	33.7	69.2	51.4	110	75.2	65.0
	11	15.1	11.8	18.2	14.5	14.8	23.0	18.6	33.9	19.7	24.6
	20	13.1	10.3	16.4	12.7	12.7	16.3	11.9	24.7	15.9	17.4
	25	11.4	8.97	14.8	11.1	11.0	14.4	10.6	21.9	14.0	15.3
	32	9.12	7.11	12.5	9.09	8.79	12.0	8.72	18.1	12.0	12.8
	36	6.97	5.23	10.4	7.17	6.69	9.72	6.83	14.7	10.1	10.0
	38	5.20	3.63	8.58	5.66	4.98	7.97	5.50	12.1	8.35	8.06
	40	4.27	2.91	7.38	4.75	4.16	6.85	4.62	10.2	7.23	6.90
b 軸	2	78.3	71.4	86.2	72.2	77.0	131	114	189	135	128
	7	55.7	52.0	65.8	53.3	56.2	93.0	80.2	131	94.2	92.2
	12	26.2	24.2	35.3	25.4	27.0	38.7	37.8	55.2	34.7	40.4
	26	11.9	9.55	15.2	11.6	11.5	15.2	11.9	22.4	14.5	16.6
c 軸	19	20.6	16.4	23.3	19.6	21.0	32.2	27.7	46.5	29.6	33.1
	21	14.6	11.9	17.5	13.7	14.3	20.7	16.6	32.2	20.0	22.0
d 軸	3	96.7	88.1	116	92.2	98.1	180	143	208	160	167
	8	66.1	62.5	81.3	65.1	67.5	114	94.8	144	106	110
	13	31.2	29.0	40.1	30.3	32.4	45.8	42.3	61.3	40.7	48.1
	27	15.0	12.2	17.3	14.9	14.5	20.8	18.3	26.7	19.1	23.6
	33	9.94	7.94	13.2	10.0	9.53	13.5	10.7	19.1	13.3	15.1
e 軸	18	30.7	28.3	77.8	28.8	30.9	72.4	72.0	79.6	50.6	69.4
	22	23.3	20.9	45.9	22.3	23.7	42.6	46.3	46.8	36.6	43.5
	31	17.0	14.8	20.4	16.2	16.8	24.6	19.8	28.7	23.2	22.4
	35	11.0	9.03	14.6	10.7	10.5	14.1	11.8	20.0	13.3	15.2
	37	7.72	6.01	11.2	7.92	7.33	10.8	8.13	15.6	10.5	11.3
	39	5.26	3.72	8.64	5.76	5.01	8.06	5.56	11.9	8.45	8.15
f 軸	4	102	93.8	123	99.6	105	188	145	250	163	172
	9	70.4	68.1	88.1	71.4	73.0	122	101	167	114	119
	14	32.7	31.4	42.6	32.3	34.4	49.5	45.2	65.7	44.7	52.0
	28	16.1	13.0	18.3	15.9	15.5	21.4	19.0	28.7	19.7	24.5
g 軸	17	35.3	33.6	52.6	34.4	35.1	96.8	50.5	58.3	55.0	58.8
	23	25.8	23.7	35.2	25.9	26.7	55.8	34.1	44.4	39.2	38.5
	30	17.9	15.8	21.6	17.4	18.0	25.0	21.2	30.2	23.5	23.6
h 軸	5	96.3	94.6	120	99.2	100	175	151	257	170	175
	10	68.9	68.2	87.6	71.6	72.3	121	104	173	116	122
	15	27.3	26.4	38.1	28.3	29.9	44.9	39.4	59.7	41.4	47.3
	29	12.1	9.77	15.5	11.8	11.8	15.0	12.2	22.3	14.7	16.3
	34	9.48	7.47	12.9	9.39	9.15	12.2	9.17	18.4	12.3	13.0
i 軸	16	14.9	12.0	18.3	14.3	14.6	19.5	15.1	32.4	18.1	21.2
	24	13.5	10.9	16.9	13.0	13.2	17.0	13.8	24.8	16.4	18.5

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-6 最大応答変位一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（6/8）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		S <sub>s</sub> -6					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	48.4	49.9	73.1	43.5	48.3	83.1	65.1	127	88.8	79.3
	6	39.0	40.4	61.2	34.3	39.5	69.2	51.4	110	75.2	65.0
	11	18.2	18.6	33.9	14.9	19.6	23.0	18.6	33.9	19.7	24.6
	20	13.3	11.1	20.9	12.2	13.6	16.3	11.9	24.7	15.9	17.4
	25	11.5	9.20	17.4	10.7	11.8	14.4	10.6	21.9	14.0	15.3
	32	9.30	6.79	14.4	8.78	9.47	12.0	8.72	18.1	12.0	12.8
	36	7.37	4.77	11.9	7.11	7.43	9.72	6.83	14.7	10.1	10.0
	38	5.76	3.26	9.83	5.70	5.76	7.97	5.50	12.1	8.35	8.06
	40	4.73	2.39	8.57	4.79	4.71	6.85	4.62	10.2	7.23	6.90
b 軸	2	86.2	86.1	117	75.5	82.1	131	114	189	135	128
	7	64.2	65.2	92.7	55.3	62.7	93.0	80.2	131	94.2	92.2
	12	34.9	37.8	55.2	28.1	38.5	38.7	37.8	55.2	34.7	40.4
	26	11.7	9.29	17.6	10.8	12.1	15.2	11.9	22.4	14.5	16.6
c 軸	19	25.0	25.8	36.9	21.7	25.4	32.2	27.7	46.5	29.6	33.1
	21	14.2	14.1	22.3	13.1	14.8	20.7	16.6	32.2	20.0	22.0
d 軸	3	110	113	151	95.5	102	180	143	208	160	167
	8	78.0	78.1	111	65.3	75.5	114	94.8	144	106	110
	13	40.0	42.3	60.2	32.9	43.8	45.8	42.3	61.3	40.7	48.1
	27	13.9	13.4	20.7	12.7	15.6	20.8	18.3	26.7	19.1	23.6
	33	10.0	7.86	15.3	9.40	10.4	13.5	10.7	19.1	13.3	15.1
e 軸	18	30.3	32.1	39.3	26.6	32.1	72.4	72.0	79.6	50.6	69.4
	22	23.4	23.1	31.2	19.4	24.7	42.6	46.3	46.8	36.6	43.5
	31	16.4	14.3	23.1	13.4	17.1	24.6	19.8	28.7	23.2	22.4
	35	10.4	7.41	15.9	9.19	10.7	14.1	11.8	20.0	13.3	15.2
	37	7.81	5.08	12.6	7.28	7.95	10.8	8.13	15.6	10.5	11.3
	39	5.77	3.27	9.88	5.69	5.77	8.06	5.56	11.9	8.45	8.15
f 軸	4	116	118	167	101	111	188	145	250	163	172
	9	83.8	84.4	122	70.4	81.9	122	101	167	114	119
	14	42.7	45.2	62.7	33.9	45.9	49.5	45.2	65.7	44.7	52.0
	28	15.6	15.3	22.7	13.9	17.2	21.4	19.0	28.7	19.7	24.5
g 軸	17	36.0	39.0	42.6	31.9	36.9	96.8	50.5	58.3	55.0	58.8
	23	25.6	27.6	32.9	22.9	26.8	55.8	34.1	44.4	39.2	38.5
	30	17.2	15.9	23.6	14.1	18.1	25.0	21.2	30.2	23.5	23.6
h 軸	5	116	118	167	99.9	113	175	151	257	170	175
	10	83.6	85.8	123	69.3	82.1	121	104	173	116	122
	15	36.9	39.3	57.9	29.9	39.0	44.9	39.4	59.7	41.4	47.3
	29	12.0	9.41	17.9	11.0	12.4	15.0	12.2	22.3	14.7	16.3
	34	9.61	6.99	14.7	9.01	9.81	12.2	9.17	18.4	12.3	13.0
i 軸	16	14.7	12.3	23.2	13.3	15.2	19.5	15.1	32.4	18.1	21.2
	24	13.3	10.7	19.8	12.1	13.8	17.0	13.8	24.8	16.4	18.5

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-6 最大応答変位一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（7/8）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		S <sub>s</sub> -7					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	48.5	48.2	60.6	43.5	49.9	83.1	65.1	127	88.8	79.3
	6	38.6	35.2	48.2	34.6	39.2	69.2	51.4	110	75.2	65.0
	11	18.8	14.0	23.9	18.2	18.7	23.0	18.6	33.9	19.7	24.6
	20	15.5	11.5	19.5	15.9	15.2	16.3	11.9	24.7	15.9	17.4
	25	13.5	9.79	17.1	14.0	13.3	14.4	10.6	21.9	14.0	15.3
	32	10.8	7.58	13.8	11.3	10.7	12.0	8.72	18.1	12.0	12.8
	36	8.35	5.54	10.8	8.83	8.23	9.72	6.83	14.7	10.1	10.0
	38	6.40	4.28	8.76	6.86	6.28	7.97	5.50	12.1	8.35	8.06
	40	5.23	3.56	7.51	5.68	5.12	6.85	4.62	10.2	7.23	6.90
b 軸	2	93.4	102	105	76.0	92.7	131	114	189	135	128
	7	63.0	63.8	75.5	53.7	62.5	93.0	80.2	131	94.2	92.2
	12	29.7	24.0	37.7	28.0	30.3	38.7	37.8	55.2	34.7	40.4
	26	14.0	10.2	17.6	14.5	13.8	15.2	11.9	22.4	14.5	16.6
c 軸	19	24.8	22.0	30.4	24.5	25.5	32.2	27.7	46.5	29.6	33.1
	21	17.1	13.3	21.4	17.3	17.1	20.7	16.6	32.2	20.0	22.0
d 軸	3	120	126	129	90.8	121	180	143	208	160	167
	8	77.3	77.8	89.2	63.1	77.1	114	94.8	144	106	110
	13	34.6	28.3	43.5	31.2	36.0	45.8	42.3	61.3	40.7	48.1
	27	18.2	13.9	22.2	17.8	18.4	20.8	18.3	26.7	19.1	23.6
	33	12.1	8.85	15.0	12.3	12.1	13.5	10.7	19.1	13.3	15.1
e 軸	18	39.9	36.7	79.6	37.2	38.5	72.4	72.0	79.6	50.6	69.4
	22	29.1	25.8	46.8	28.4	27.7	42.6	46.3	46.8	36.6	43.5
	31	19.4	15.8	23.4	20.2	18.1	24.6	19.8	28.7	23.2	22.4
	35	12.2	8.86	15.4	13.3	11.7	14.1	11.8	20.0	13.3	15.2
	37	8.92	6.30	11.6	9.73	8.69	10.8	8.13	15.6	10.5	11.3
	39	6.43	4.43	8.83	6.96	6.29	8.06	5.56	11.9	8.45	8.15
f 軸	4	119	121	133	96.5	122	188	145	250	163	172
	9	80.8	80.8	94.2	67.8	82.0	122	101	167	114	119
	14	35.4	28.4	45.2	31.9	37.1	49.5	45.2	65.7	44.7	52.0
	28	19.4	15.2	23.5	18.7	19.8	21.4	19.0	28.7	19.7	24.5
g 軸	17	47.1	44.2	53.1	44.4	45.8	96.8	50.5	58.3	55.0	58.8
	23	33.8	30.6	38.7	33.2	32.4	55.8	34.1	44.4	39.2	38.5
	30	21.0	17.5	24.9	21.8	19.6	25.0	21.2	30.2	23.5	23.6
h 軸	5	112	117	126	92.5	114	175	151	257	170	175
	10	78.8	80.1	91.6	66.9	80.1	121	104	173	116	122
	15	29.6	24.3	38.9	26.5	30.5	44.9	39.4	59.7	41.4	47.3
	29	14.2	10.5	17.9	14.7	14.0	15.0	12.2	22.3	14.7	16.3
	34	11.1	7.92	14.1	11.7	11.0	12.2	9.17	18.4	12.3	13.0
i 軸	16	17.6	13.1	22.5	18.1	17.6	19.5	15.1	32.4	18.1	21.2
	24	15.8	11.8	20.1	16.4	15.8	17.0	13.8	24.8	16.4	18.5

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-6 最大応答変位一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（8/8）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		S <sub>s</sub> -8					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	60.7	46.8	77.7	54.4	63.4	83.1	65.1	127	88.8	79.3
	6	48.7	36.6	63.6	43.6	50.8	69.2	51.4	110	75.2	65.0
	11	23.0	14.5	33.8	19.4	24.6	23.0	18.6	33.9	19.7	24.6
	20	15.4	10.1	21.8	14.6	15.7	16.3	11.9	24.7	15.9	17.4
	25	13.3	8.75	18.8	12.6	13.5	14.4	10.6	21.9	14.0	15.3
	32	10.4	6.93	14.9	10.0	10.5	12.0	8.72	18.1	12.0	12.8
	36	7.84	5.43	11.3	7.79	7.84	9.72	6.83	14.7	10.1	10.0
	38	6.33	4.22	9.24	6.27	6.31	7.97	5.50	12.1	8.35	8.06
	40	5.46	3.48	8.17	5.47	5.41	6.85	4.62	10.2	7.23	6.90
b 軸	2	103	82.9	128	92.3	108	131	114	189	135	128
	7	76.0	60.5	95.1	67.9	79.3	93.0	80.2	131	94.2	92.2
	12	38.7	29.2	51.7	34.7	40.4	38.7	37.8	55.2	34.7	40.4
	26	13.5	9.24	19.4	12.8	13.8	15.2	11.9	22.4	14.5	16.6
c 軸	19	26.2	17.2	37.9	23.1	28.3	32.2	27.7	46.5	29.6	33.1
	21	16.7	11.4	24.2	15.3	17.2	20.7	16.6	32.2	20.0	22.0
d 軸	3	120	98.6	146	109	124	180	143	208	160	167
	8	87.7	70.4	109	78.5	91.5	114	94.8	144	106	110
	13	45.8	34.2	61.3	40.7	48.1	45.8	42.3	61.3	40.7	48.1
	27	18.5	12.7	25.1	17.3	18.8	20.8	18.3	26.7	19.1	23.6
	33	11.6	7.67	16.4	11.0	11.7	13.5	10.7	19.1	13.3	15.1
e 軸	18	29.4	20.5	39.5	26.2	31.1	72.4	72.0	79.6	50.6	69.4
	22	23.4	16.5	31.6	21.2	24.6	42.6	46.3	46.8	36.6	43.5
	31	17.6	12.5	23.9	16.1	18.3	24.6	19.8	28.7	23.2	22.4
	35	12.0	8.35	16.6	11.3	12.3	14.1	11.8	20.0	13.3	15.2
	37	8.66	5.81	12.3	8.41	8.77	10.8	8.13	15.6	10.5	11.3
	39	6.40	4.27	9.37	6.32	6.39	8.06	5.56	11.9	8.45	8.15
f 軸	4	122	100	152	109	128	188	145	250	163	172
	9	93.4	74.7	117	83.3	98.1	122	101	167	114	119
	14	49.5	36.8	65.7	43.5	52.0	49.5	45.2	65.7	44.7	52.0
	28	19.8	13.5	27.0	18.3	20.3	21.4	19.0	28.7	19.7	24.5
g 軸	17	32.3	24.0	42.1	28.4	34.4	96.8	50.5	58.3	55.0	58.8
	23	25.6	18.9	33.7	22.7	27.1	55.8	34.1	44.4	39.2	38.5
	30	18.6	13.4	24.8	16.8	19.4	25.0	21.2	30.2	23.5	23.6
h 軸	5	130	107	165	118	139	175	151	257	170	175
	10	95.3	76.3	121	85.4	101	121	104	173	116	122
	15	44.1	31.4	59.7	38.4	46.3	44.9	39.4	59.7	41.4	47.3
	29	13.7	9.37	20.0	12.8	14.1	15.0	12.2	22.3	14.7	16.3
	34	10.6	7.20	15.5	10.2	10.7	12.2	9.17	18.4	12.3	13.0
i 軸	16	17.4	11.7	26.0	15.6	18.4	19.5	15.1	32.4	18.1	21.2
	24	15.5	10.5	22.9	14.1	16.2	17.0	13.8	24.8	16.4	18.5

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-7 最大応答せん断力一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（1/8）

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表（×10 <sup>3</sup> kN）									
		S <sub>s</sub> -1					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	35.1	33.4	42.5	35.7	34.3	35.1	33.4	42.5	35.7	34.3
	2	74.2	74.2	74.3	74.3	74.2	74.2	74.2	74.3	74.3	74.2
	3	105	101	108	107	104	105	103	112	107	104
	4	110	107	114	112	108	110	108	117	112	108
	5	108	108	113	117	109	109	109	124	117	109
	6	335	344	340	319	335	335	344	350	323	335
	7	946	951	983	917	947	946	951	983	926	947
	8	1170	1070	1220	1120	1130	1170	1080	1220	1120	1130
b 軸	10	9.14	15.0	25.2	16.6	13.0	9.82	16.6	25.2	16.6	13.0
	11	14.5	17.4	32.2	17.1	22.7	14.5	25.0	32.2	20.8	22.7
	12	21.4	27.8	33.5	25.0	28.7	22.6	27.8	33.5	25.0	28.7
	13	156	158	152	171	154	156	158	152	171	154
c 軸	14	4.56	4.05	6.17	4.90	4.36	4.56	4.17	6.17	4.90	4.36
	15	5.56	4.87	7.17	5.87	5.48	5.56	5.84	7.17	6.24	5.48
	16	20.2	19.4	18.4	20.4	19.6	20.2	20.3	18.4	20.4	19.6
d 軸	17	16.6	21.3	24.9	17.2	25.2	17.2	21.3	24.9	19.2	25.2
	18	24.1	27.0	32.5	19.4	40.6	24.1	27.0	32.5	24.8	40.6
	19	22.6	27.1	40.3	21.6	29.4	30.6	33.2	40.3	28.5	31.9
	20	49.4	48.9	51.7	48.8	47.8	50.8	51.0	56.6	53.3	49.6
	21	134	126	132	135	137	134	131	132	135	137
e 軸	22	10.9	16.0	15.2	11.5	12.6	10.9	16.0	15.2	11.5	12.6
	23	65.3	51.9	44.6	43.3	46.5	65.3	51.9	54.4	43.3	46.5
	24	63.8	61.9	56.9	57.9	57.9	63.8	61.9	61.1	57.9	57.9
	25	32.8	50.7	32.5	34.2	43.6	34.4	50.7	54.8	34.5	43.6
	26	109	113	110	93.3	124	109	113	110	108	124
	27	188	170	198	164	188	188	170	198	190	188
	28	261	244	298	253	258	261	249	298	272	258
f 軸	29	20.5	19.7	22.6	21.4	20.5	21.7	21.6	23.8	25.2	25.2
	30	28.4	28.0	34.4	30.6	27.6	28.4	28.0	34.4	55.3	55.3
	31	25.7	27.0	24.0	26.7	28.5	25.7	27.0	24.0	35.2	37.5
	32	33.8	35.9	34.5	37.3	34.0	34.8	35.9	34.5	43.2	35.7
g 軸	33	19.6	10.4	16.3	11.9	12.1	19.6	10.4	16.3	12.1	12.1
	34	59.8	63.3	41.3	36.5	47.1	59.8	63.3	60.5	36.5	47.1
	35	62.8	63.0	56.2	56.2	58.1	62.8	63.0	59.2	56.2	58.1
	36	30.8	30.3	30.3	21.7	29.2	30.8	30.3	30.3	25.3	29.2
h 軸	37	18.4	18.1	18.8	17.6	17.4	18.5	18.1	18.8	22.0	23.0
	38	31.3	34.7	34.5	31.2	32.4	32.4	34.7	34.5	46.8	41.4
	39	60.7	61.2	63.6	62.7	59.8	60.7	61.2	63.6	62.7	59.9
	40	212	217	231	210	214	212	217	231	215	214
	41	285	292	295	293	284	285	292	295	293	284
i 軸	42	12.0	10.6	15.4	11.8	11.5	12.0	10.6	15.4	11.8	11.5
	43	14.4	13.1	17.1	13.3	13.7	14.4	13.1	17.1	13.3	13.7
	44	22.0	21.4	23.8	20.0	22.0	22.9	24.1	23.8	21.5	22.0

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-7 最大応答せん断力一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（2/8）

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表（×10 <sup>3</sup> kN）									
		S <sub>s</sub> -2					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	30.8	30.0	32.9	29.4	30.6	35.1	33.4	42.5	35.7	34.3
	2	70.6	68.7	74.2	74.2	68.0	74.2	74.2	74.3	74.3	74.2
	3	92.2	85.6	93.5	97.0	88.6	105	103	112	107	104
	4	92.6	85.7	92.9	97.2	88.7	110	108	117	112	108
	5	85.0	87.6	80.1	89.0	83.5	109	109	124	117	109
	6	278	272	272	280	277	335	344	350	323	335
	7	899	874	893	890	903	946	951	983	926	947
	8	1110	1080	1090	1100	1100	1170	1080	1220	1120	1130
b 軸	10	9.82	12.1	13.8	8.68	9.70	9.82	16.6	25.2	16.6	13.0
	11	11.3	16.2	19.2	12.0	11.4	14.5	25.0	32.2	20.8	22.7
	12	22.6	21.8	24.0	23.0	22.8	22.6	27.8	33.5	25.0	28.7
	13	110	115	112	119	113	156	158	152	171	154
c 軸	14	3.77	3.70	4.27	3.58	3.69	4.56	4.17	6.17	4.90	4.36
	15	5.45	5.84	5.21	6.24	5.44	5.56	5.84	7.17	6.24	5.48
	16	18.7	20.3	17.9	20.0	18.7	20.2	20.3	18.4	20.4	19.6
d 軸	17	14.9	15.1	18.8	19.2	14.4	17.2	21.3	24.9	19.2	25.2
	18	15.5	15.5	26.2	24.8	16.4	24.1	27.0	32.5	24.8	40.6
	19	23.0	23.7	23.1	28.5	21.9	30.6	33.2	40.3	28.5	31.9
	20	50.8	51.0	56.6	53.3	49.6	50.8	51.0	56.6	53.3	49.6
	21	126	131	129	134	121	134	131	132	135	137
e 軸	22	8.40	8.19	9.95	9.05	8.41	10.9	16.0	15.2	11.5	12.6
	23	28.0	28.1	27.3	29.0	28.4	65.3	51.9	54.4	43.3	46.5
	24	34.4	35.7	33.4	34.9	34.7	63.8	61.9	61.1	57.9	57.9
	25	31.7	35.9	29.8	33.9	30.4	34.4	50.7	54.8	34.5	43.6
	26	98.1	109	98.8	108	95.4	109	113	110	108	124
	27	176	167	178	190	172	188	170	198	190	188
	28	256	249	260	272	252	261	249	298	272	258
f 軸	29	20.8	21.6	23.2	25.2	20.8	21.7	21.6	23.8	25.2	25.2
	30	24.0	25.7	28.3	55.3	24.0	28.4	28.0	34.4	55.3	55.3
	31	16.8	17.8	17.2	35.2	18.6	25.7	27.0	24.0	35.2	37.5
	32	34.8	33.3	34.1	43.2	32.9	34.8	35.9	34.5	43.2	35.7
g 軸	33	9.26	8.57	9.73	12.1	9.30	19.6	10.4	16.3	12.1	12.1
	34	17.4	17.6	17.3	17.3	17.8	59.8	63.3	60.5	36.5	47.1
	35	29.3	29.6	28.6	30.5	29.0	62.8	63.0	59.2	56.2	58.1
	36	20.9	24.0	17.7	22.4	19.9	30.8	30.3	30.3	25.3	29.2
h 軸	37	18.5	17.2	18.8	22.0	18.8	18.5	18.1	18.8	22.0	23.0
	38	32.4	32.0	32.3	46.8	33.1	32.4	34.7	34.5	46.8	41.4
	39	53.7	54.9	53.9	56.4	52.7	60.7	61.2	63.6	62.7	59.9
	40	174	178	172	174	172	212	217	231	215	214
	41	249	254	248	248	249	285	292	295	293	284
i 軸	42	8.68	8.01	8.81	9.18	8.51	12.0	10.6	15.4	11.8	11.5
	43	8.68	9.08	8.68	8.96	8.49	14.4	13.1	17.1	13.3	13.7
	44	22.9	24.1	20.1	21.5	21.3	22.9	24.1	23.8	21.5	22.0

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-7 最大応答せん断力一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（3/8）

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表（×10 <sup>3</sup> kN）									
		S <sub>s</sub> -3					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	30.7	31.8	32.1	32.1	30.3	35.1	33.4	42.5	35.7	34.3
	2	73.9	74.2	74.2	74.2	72.0	74.2	74.2	74.3	74.3	74.2
	3	101	103	106	104	98.2	105	103	112	107	104
	4	105	108	108	108	102	110	108	117	112	108
	5	102	106	105	107	99.3	109	109	124	117	109
	6	248	241	256	244	241	335	344	350	323	335
	7	688	644	688	712	662	946	951	983	926	947
	8	786	750	836	824	794	1170	1080	1220	1120	1130
b 軸	10	8.50	13.7	6.39	15.5	9.09	9.82	16.6	25.2	16.6	13.0
	11	11.0	13.5	9.06	18.3	10.9	14.5	25.0	32.2	20.8	22.7
	12	19.1	18.0	16.3	17.3	18.2	22.6	27.8	33.5	25.0	28.7
	13	112	108	100	111	106	156	158	152	171	154
c 軸	14	3.78	4.17	4.08	4.38	3.86	4.56	4.17	6.17	4.90	4.36
	15	4.85	5.42	4.94	5.65	4.87	5.56	5.84	7.17	6.24	5.48
	16	15.8	15.9	13.9	16.4	15.3	20.2	20.3	18.4	20.4	19.6
d 軸	17	12.2	13.2	12.5	13.3	12.7	17.2	21.3	24.9	19.2	25.2
	18	14.9	15.5	15.7	14.6	15.3	24.1	27.0	32.5	24.8	40.6
	19	20.7	23.5	21.4	24.4	20.8	30.6	33.2	40.3	28.5	31.9
	20	41.2	39.7	40.5	44.6	38.6	50.8	51.0	56.6	53.3	49.6
	21	93.0	98.3	91.4	98.7	93.6	134	131	132	135	137
e 軸	22	8.48	8.92	9.28	8.36	8.43	10.9	16.0	15.2	11.5	12.6
	23	31.9	32.7	32.5	32.9	32.6	65.3	51.9	54.4	43.3	46.5
	24	40.2	40.0	41.4	43.3	40.1	63.8	61.9	61.1	57.9	57.9
	25	29.7	30.9	28.5	32.6	30.0	34.4	50.7	54.8	34.5	43.6
	26	85.5	85.7	79.5	96.5	80.8	109	113	110	108	124
	27	142	133	137	142	138	188	170	198	190	188
	28	201	180	206	201	195	261	249	298	272	258
	29	15.6	15.4	15.7	16.4	16.7	21.7	21.6	23.8	25.2	25.2
f 軸	30	21.4	20.6	23.0	21.4	22.6	28.4	28.0	34.4	55.3	55.3
	31	13.4	15.7	13.3	12.5	16.5	25.7	27.0	24.0	35.2	37.5
	32	28.9	30.2	27.5	31.5	30.0	34.8	35.9	34.5	43.2	35.7
	33	8.74	8.74	9.81	8.47	8.74	19.6	10.4	16.3	12.1	12.1
g 軸	34	22.9	22.0	21.7	22.4	22.1	59.8	63.3	60.5	36.5	47.1
	35	35.0	33.9	33.3	35.6	33.6	62.8	63.0	59.2	56.2	58.1
	36	16.2	15.6	15.1	16.8	14.8	30.8	30.3	30.3	25.3	29.2
	37	13.9	13.6	14.1	14.7	15.0	18.5	18.1	18.8	22.0	23.0
h 軸	38	26.1	26.5	28.7	27.4	29.0	32.4	34.7	34.5	46.8	41.4
	39	52.2	56.1	55.5	55.9	53.4	60.7	61.2	63.6	62.7	59.9
	40	150	155	152	159	150	212	217	231	215	214
	41	198	197	200	212	205	285	292	295	293	284
i 軸	42	9.59	9.90	10.7	9.51	9.59	12.0	10.6	15.4	11.8	11.5
	43	10.9	11.8	12.0	11.3	10.9	14.4	13.1	17.1	13.3	13.7
	44	17.5	19.5	18.1	17.1	17.1	22.9	24.1	23.8	21.5	22.0

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル



表 3-7 最大応答せん断力一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（4/8）

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表（×10 <sup>3</sup> kN）									
		S <sub>s</sub> -4					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	23.0	22.0	26.1	24.6	22.2	35.1	33.4	42.5	35.7	34.3
	2	51.7	53.2	65.6	59.1	51.6	74.2	74.2	74.3	74.3	74.2
	3	79.9	81.9	101	78.5	80.3	105	103	112	107	104
	4	84.8	87.8	107	81.2	85.8	110	108	117	112	108
	5	89.2	96.2	110	84.5	91.4	109	109	124	117	109
	6	252	265	269	237	256	335	344	350	323	335
	7	771	745	827	733	767	946	951	983	926	947
	8	938	870	999	914	931	1170	1080	1220	1120	1130
b 軸	10	8.52	7.47	8.51	11.9	7.56	9.82	16.6	25.2	16.6	13.0
	11	13.4	10.6	13.1	20.8	11.3	14.5	25.0	32.2	20.8	22.7
	12	15.3	17.0	22.2	19.1	16.3	22.6	27.8	33.5	25.0	28.7
	13	99.0	112	103	101	104	156	158	152	171	154
c 軸	14	3.35	3.29	3.20	2.96	3.20	4.56	4.17	6.17	4.90	4.36
	15	4.12	4.57	4.35	4.37	4.08	5.56	5.84	7.17	6.24	5.48
	16	13.8	14.4	15.4	13.5	13.9	20.2	20.3	18.4	20.4	19.6
d 軸	17	17.1	15.7	16.5	14.1	14.4	17.2	21.3	24.9	19.2	25.2
	18	18.6	16.6	23.7	17.7	12.7	24.1	27.0	32.5	24.8	40.6
	19	30.6	27.3	30.6	24.3	31.1	30.6	33.2	40.3	28.5	31.9
	20	39.5	42.8	43.0	41.3	38.7	50.8	51.0	56.6	53.3	49.6
	21	91.4	96.3	103	92.0	95.3	134	131	132	135	137
e 軸	22	6.79	6.95	8.42	6.51	6.66	10.9	16.0	15.2	11.5	12.6
	23	32.4	33.7	33.2	31.9	32.7	65.3	51.9	54.4	43.3	46.5
	24	41.6	41.8	41.9	41.0	41.7	63.8	61.9	61.1	57.9	57.9
	25	32.0	33.1	29.3	34.5	29.6	34.4	50.7	54.8	34.5	43.6
	26	81.9	86.6	76.0	82.4	81.2	109	113	110	108	124
	27	132	132	134	142	126	188	170	198	190	188
	28	199	187	201	212	192	261	249	298	272	258
f 軸	29	19.3	18.8	18.4	18.7	19.1	21.7	21.6	23.8	25.2	25.2
	30	20.4	22.5	21.3	21.5	20.7	28.4	28.0	34.4	55.3	55.3
	31	13.7	14.8	17.0	13.4	11.9	25.7	27.0	24.0	35.2	37.5
	32	31.9	31.1	32.8	33.4	30.7	34.8	35.9	34.5	43.2	35.7
g 軸	33	7.88	7.73	9.04	7.80	7.53	19.6	10.4	16.3	12.1	12.1
	34	22.4	23.1	24.0	21.8	23.1	59.8	63.3	60.5	36.5	47.1
	35	36.1	35.5	36.9	35.3	36.7	62.8	63.0	59.2	56.2	58.1
	36	14.8	16.3	15.4	16.7	14.6	30.8	30.3	30.3	25.3	29.2
h 軸	37	15.4	15.9	15.6	15.4	15.9	18.5	18.1	18.8	22.0	23.0
	38	27.2	27.4	29.0	26.4	28.4	32.4	34.7	34.5	46.8	41.4
	39	56.4	56.6	55.6	54.7	56.7	60.7	61.2	63.6	62.7	59.9
	40	174	176	180	150	177	212	217	231	215	214
	41	232	236	239	203	234	285	292	295	293	284
i 軸	42	6.32	6.31	8.75	6.67	6.83	12.0	10.6	15.4	11.8	11.5
	43	7.93	8.57	11.1	7.12	8.60	14.4	13.1	17.1	13.3	13.7
	44	19.0	19.4	19.9	16.9	19.3	22.9	24.1	23.8	21.5	22.0

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-7 最大応答せん断力一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（5/8）

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表（×10 <sup>3</sup> kN）									
		S <sub>s</sub> -5					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	23.3	21.0	23.7	20.8	23.7	35.1	33.4	42.5	35.7	34.3
	2	55.9	53.4	57.7	55.6	55.0	74.2	74.2	74.3	74.3	74.2
	3	77.7	79.1	88.2	85.1	75.6	105	103	112	107	104
	4	79.4	82.0	91.3	88.3	79.1	110	108	117	112	108
	5	81.6	86.1	93.0	90.0	84.0	109	109	124	117	109
	6	272	267	244	278	260	335	344	350	323	335
	7	812	806	802	799	777	946	951	983	926	947
	8	961	941	1010	955	922	1170	1080	1220	1120	1130
b 軸	10	7.11	6.20	5.87	7.39	5.37	9.82	16.6	25.2	16.6	13.0
	11	10.1	8.99	11.2	10.2	8.16	14.5	25.0	32.2	20.8	22.7
	12	17.2	17.7	16.4	16.7	17.8	22.6	27.8	33.5	25.0	28.7
	13	123	120	110	127	119	156	158	152	171	154
c 軸	14	2.92	2.59	3.13	2.51	2.94	4.56	4.17	6.17	4.90	4.36
	15	3.61	3.85	3.44	3.64	3.57	5.56	5.84	7.17	6.24	5.48
	16	16.3	16.0	14.8	14.6	16.2	20.2	20.3	18.4	20.4	19.6
d 軸	17	17.2	14.9	16.8	14.4	17.1	17.2	21.3	24.9	19.2	25.2
	18	17.8	16.7	15.3	16.8	16.3	24.1	27.0	32.5	24.8	40.6
	19	23.5	23.0	21.9	23.5	21.8	30.6	33.2	40.3	28.5	31.9
	20	42.1	41.2	43.3	42.3	43.3	50.8	51.0	56.6	53.3	49.6
	21	98.4	98.5	102	95.3	93.2	134	131	132	135	137
e 軸	22	5.94	5.48	9.67	5.61	5.61	10.9	16.0	15.2	11.5	12.6
	23	35.2	35.2	52.0	34.6	35.2	65.3	51.9	54.4	43.3	46.5
	24	45.3	45.3	58.9	43.4	45.2	63.8	61.9	61.1	57.9	57.9
	25	33.8	35.2	54.8	32.7	33.0	34.4	50.7	54.8	34.5	43.6
	26	88.7	93.3	86.3	87.0	88.4	109	113	110	108	124
	27	140	138	153	141	140	188	170	198	190	188
	28	201	192	236	206	202	261	249	298	272	258
	29	18.5	17.4	20.5	16.8	19.7	21.7	21.6	23.8	25.2	25.2
f 軸	30	26.2	19.4	23.3	20.9	23.0	28.4	28.0	34.4	55.3	55.3
	31	13.8	11.1	9.97	10.3	10.1	25.7	27.0	24.0	35.2	37.5
	32	30.3	27.5	28.3	27.6	29.9	34.8	35.9	34.5	43.2	35.7
	33	6.21	5.83	6.84	6.20	6.13	19.6	10.4	16.3	12.1	12.1
g 軸	34	24.8	24.9	59.7	23.9	24.2	59.8	63.3	60.5	36.5	47.1
	35	35.0	36.8	59.1	36.3	34.8	62.8	63.0	59.2	56.2	58.1
	36	18.7	21.7	20.6	20.7	19.6	30.8	30.3	30.3	25.3	29.2
	37	15.8	13.6	14.2	13.7	13.9	18.5	18.1	18.8	22.0	23.0
h 軸	38	28.1	26.5	26.9	29.0	25.8	32.4	34.7	34.5	46.8	41.4
	39	57.3	54.6	56.0	56.3	56.8	60.7	61.2	63.6	62.7	59.9
	40	184	179	173	192	178	212	217	231	215	214
	41	248	247	226	250	240	285	292	295	293	284
i 軸	42	6.50	6.53	7.94	6.78	6.89	12.0	10.6	15.4	11.8	11.5
	43	7.31	8.30	9.44	8.44	7.89	14.4	13.1	17.1	13.3	13.7
	44	17.7	17.4	16.9	16.8	16.7	22.9	24.1	23.8	21.5	22.0

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-7 最大応答せん断力一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（6/8）

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表（×10 <sup>3</sup> kN）									
		S <sub>s</sub> -6					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	25.3	25.5	29.0	22.2	23.7	35.1	33.4	42.5	35.7	34.3
	2	61.3	63.4	72.2	57.9	56.6	74.2	74.2	74.3	74.3	74.2
	3	92.2	95.7	111	87.7	89.0	105	103	112	107	104
	4	93.1	102	117	89.8	90.7	110	108	117	112	108
	5	97.1	109	120	91.4	97.4	109	109	124	117	109
	6	267	290	290	252	274	335	344	350	323	335
	7	804	786	859	777	800	946	951	983	926	947
	8	986	928	1030	970	979	1170	1080	1220	1120	1130
b 軸	10	6.44	7.86	6.73	8.34	6.91	9.82	16.6	25.2	16.6	13.0
	11	11.3	12.5	11.8	10.8	10.5	14.5	25.0	32.2	20.8	22.7
	12	16.8	20.5	23.7	16.6	16.0	22.6	27.8	33.5	25.0	28.7
	13	105	116	114	96.5	113	156	158	152	171	154
c 軸	14	3.19	3.37	3.56	3.34	3.01	4.56	4.17	6.17	4.90	4.36
	15	4.19	4.45	4.84	4.36	3.81	5.56	5.84	7.17	6.24	5.48
	16	14.2	15.5	16.0	14.1	15.0	20.2	20.3	18.4	20.4	19.6
d 軸	17	14.9	16.1	14.9	14.7	13.7	17.2	21.3	24.9	19.2	25.2
	18	13.4	17.5	15.8	16.9	13.0	24.1	27.0	32.5	24.8	40.6
	19	30.3	33.2	25.6	23.0	28.3	30.6	33.2	40.3	28.5	31.9
	20	41.3	42.3	39.5	42.4	39.6	50.8	51.0	56.6	53.3	49.6
	21	97.9	99.4	105	98.4	103	134	131	132	135	137
e 軸	22	7.00	7.40	9.21	7.23	6.63	10.9	16.0	15.2	11.5	12.6
	23	34.3	35.5	34.6	33.7	33.9	65.3	51.9	54.4	43.3	46.5
	24	43.1	43.6	43.5	43.3	43.4	63.8	61.9	61.1	57.9	57.9
	25	31.2	32.6	29.9	33.6	30.0	34.4	50.7	54.8	34.5	43.6
	26	85.4	92.6	79.6	83.6	81.5	109	113	110	108	124
	27	132	134	136	145	129	188	170	198	190	188
	28	203	194	202	219	198	261	249	298	272	258
	29	18.7	18.8	18.6	19.1	19.1	21.7	21.6	23.8	25.2	25.2
f 軸	30	22.4	22.7	28.1	21.2	21.8	28.4	28.0	34.4	55.3	55.3
	31	11.7	16.1	14.2	14.7	12.3	25.7	27.0	24.0	35.2	37.5
	32	32.2	33.7	32.3	33.6	32.0	34.8	35.9	34.5	43.2	35.7
	33	7.95	8.10	10.9	8.21	7.56	19.6	10.4	16.3	12.1	12.1
g 軸	34	24.2	25.1	25.6	23.9	24.2	59.8	63.3	60.5	36.5	47.1
	35	37.8	37.3	38.8	36.9	38.0	62.8	63.0	59.2	56.2	58.1
	36	15.6	19.0	16.5	18.2	14.8	30.8	30.3	30.3	25.3	29.2
	37	16.0	15.7	15.5	15.8	15.5	18.5	18.1	18.8	22.0	23.0
h 軸	38	28.2	27.6	27.5	27.7	28.0	32.4	34.7	34.5	46.8	41.4
	39	57.8	58.4	57.8	56.5	58.2	60.7	61.2	63.6	62.7	59.9
	40	177	180	190	159	184	212	217	231	215	214
	41	237	241	253	218	245	285	292	295	293	284
	42	8.16	8.47	10.1	7.23	7.75	12.0	10.6	15.4	11.8	11.5
i 軸	43	9.46	10.5	13.1	7.68	9.60	14.4	13.1	17.1	13.3	13.7
	44	20.5	21.5	20.7	18.2	20.0	22.9	24.1	23.8	21.5	22.0

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-7 最大応答せん断力一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（7/8）

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表（×10 <sup>3</sup> kN）									
		S <sub>s</sub> -7					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	27.1	31.4	29.8	21.5	27.3	35.1	33.4	42.5	35.7	34.3
	2	64.2	70.0	69.4	54.0	63.1	74.2	74.2	74.3	74.3	74.2
	3	82.3	80.9	93.5	78.3	79.6	105	103	112	107	104
	4	84.1	83.9	94.8	81.0	82.3	110	108	117	112	108
	5	96.5	93.1	99.5	94.6	94.9	109	109	124	117	109
	6	300	291	304	323	291	335	344	350	323	335
	7	861	822	889	926	838	946	951	983	926	947
	8	1010	937	1050	1080	987	1170	1080	1220	1120	1130
b 軸	10	8.88	16.6	7.65	8.84	11.1	9.82	16.6	25.2	16.6	13.0
	11	13.6	25.0	12.4	11.5	16.5	14.5	25.0	32.2	20.8	22.7
	12	20.7	21.5	21.7	18.5	21.9	22.6	27.8	33.5	25.0	28.7
	13	137	124	135	145	129	156	158	152	171	154
c 軸	14	3.53	4.07	3.48	2.50	3.65	4.56	4.17	6.17	4.90	4.36
	15	3.76	4.29	4.52	3.73	4.06	5.56	5.84	7.17	6.24	5.48
	16	15.9	17.8	17.8	17.0	17.1	20.2	20.3	18.4	20.4	19.6
d 軸	17	16.4	18.9	20.3	16.8	19.4	17.2	21.3	24.9	19.2	25.2
	18	17.7	15.8	18.8	20.9	27.9	24.1	27.0	32.5	24.8	40.6
	19	22.8	28.8	22.6	24.3	31.9	30.6	33.2	40.3	28.5	31.9
	20	40.4	40.3	41.4	42.4	40.6	50.8	51.0	56.6	53.3	49.6
	21	90.9	95.5	93.0	94.3	94.5	134	131	132	135	137
e 軸	22	6.63	6.83	9.67	6.65	6.45	10.9	16.0	15.2	11.5	12.6
	23	36.9	37.5	54.4	38.3	35.9	65.3	51.9	54.4	43.3	46.5
	24	45.5	47.7	61.1	47.7	44.8	63.8	61.9	61.1	57.9	57.9
	25	34.4	36.1	53.9	34.0	34.4	34.4	50.7	54.8	34.5	43.6
	26	91.5	95.1	89.6	94.0	90.8	109	113	110	108	124
	27	140	137	151	152	138	188	170	198	190	188
	28	197	187	227	214	197	261	249	298	272	258
f 軸	29	19.5	20.3	23.8	17.7	25.2	21.7	21.6	23.8	25.2	25.2
	30	24.7	26.4	26.3	21.6	55.3	28.4	28.0	34.4	55.3	55.3
	31	14.7	18.4	14.1	11.2	37.5	25.7	27.0	24.0	35.2	37.5
	32	32.0	31.9	30.9	32.7	35.7	34.8	35.9	34.5	43.2	35.7
g 軸	33	7.30	7.18	8.01	7.55	8.37	19.6	10.4	16.3	12.1	12.1
	34	27.8	27.8	60.5	26.6	25.7	59.8	63.3	60.5	36.5	47.1
	35	40.0	42.3	59.2	40.3	38.3	62.8	63.0	59.2	56.2	58.1
	36	22.3	25.7	21.2	25.3	16.8	30.8	30.3	30.3	25.3	29.2
h 軸	37	14.3	13.9	14.8	14.4	23.0	18.5	18.1	18.8	22.0	23.0
	38	29.5	26.9	32.6	30.0	41.4	32.4	34.7	34.5	46.8	41.4
	39	60.0	59.4	58.6	59.2	59.9	60.7	61.2	63.6	62.7	59.9
	40	199	194	197	215	186	212	217	231	215	214
	41	264	258	258	288	250	285	292	295	293	284
i 軸	42	7.77	8.44	8.76	5.97	8.08	12.0	10.6	15.4	11.8	11.5
	43	8.41	8.08	9.76	7.19	8.51	14.4	13.1	17.1	13.3	13.7
	44	19.3	18.1	19.2	19.6	17.9	22.9	24.1	23.8	21.5	22.0

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-7 最大応答せん断力一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（8/8）

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表（×10 <sup>3</sup> kN）									
		S <sub>s</sub> -8					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	28.6	24.1	31.1	24.9	29.3	35.1	33.4	42.5	35.7	34.3
	2	69.1	60.0	74.2	64.9	69.6	74.2	74.2	74.3	74.3	74.2
	3	100	89.0	112	98.3	100	105	103	112	107	104
	4	104	93.1	117	102	105	110	108	117	112	108
	5	109	95.8	124	108	107	109	109	124	117	109
	6	298	251	350	292	297	335	344	350	323	335
	7	811	727	859	810	800	946	951	983	926	947
	8	925	853	1010	927	912	1170	1080	1220	1120	1130
b 軸	10	7.35	6.91	8.01	8.33	7.08	9.82	16.6	25.2	16.6	13.0
	11	11.0	10.1	12.6	13.7	11.7	14.5	25.0	32.2	20.8	22.7
	12	20.7	18.9	20.1	19.3	20.7	22.6	27.8	33.5	25.0	28.7
	13	128	112	146	129	127	156	158	152	171	154
c 軸	14	3.46	3.09	3.57	3.25	3.46	4.56	4.17	6.17	4.90	4.36
	15	4.95	4.63	5.32	4.91	5.05	5.56	5.84	7.17	6.24	5.48
	16	16.7	15.8	17.5	17.2	15.9	20.2	20.3	18.4	20.4	19.6
d 軸	17	16.4	16.1	17.4	15.3	17.2	17.2	21.3	24.9	19.2	25.2
	18	20.2	18.6	20.7	18.3	19.8	24.1	27.0	32.5	24.8	40.6
	19	24.6	23.8	24.3	26.9	23.6	30.6	33.2	40.3	28.5	31.9
	20	46.3	45.0	49.4	49.9	47.2	50.8	51.0	56.6	53.3	49.6
	21	113	104	121	109	115	134	131	132	135	137
e 軸	22	7.13	6.00	8.54	6.14	7.51	10.9	16.0	15.2	11.5	12.6
	23	26.3	24.0	29.4	24.2	27.0	65.3	51.9	54.4	43.3	46.5
	24	34.5	31.1	38.0	31.9	35.3	63.8	61.9	61.1	57.9	57.9
	25	33.3	32.6	33.1	33.8	32.7	34.4	50.7	54.8	34.5	43.6
	26	92.9	90.4	90.1	93.9	90.1	109	113	110	108	124
	27	141	133	147	142	138	188	170	198	190	188
	28	190	182	211	191	187	261	249	298	272	258
f 軸	29	21.7	21.3	22.9	20.5	22.3	21.7	21.6	23.8	25.2	25.2
	30	26.5	25.9	28.0	25.0	26.9	28.4	28.0	34.4	55.3	55.3
	31	8.85	10.3	9.55	12.1	9.02	25.7	27.0	24.0	35.2	37.5
	32	31.2	26.8	31.5	31.2	30.1	34.8	35.9	34.5	43.2	35.7
g 軸	33	7.23	5.86	8.93	6.31	7.68	19.6	10.4	16.3	12.1	12.1
	34	16.7	13.9	19.0	15.4	17.9	59.8	63.3	60.5	36.5	47.1
	35	27.6	23.6	31.3	24.7	29.0	62.8	63.0	59.2	56.2	58.1
	36	17.2	17.7	17.0	16.7	17.1	30.8	30.3	30.3	25.3	29.2
h 軸	37	13.3	13.2	13.3	15.7	12.7	18.5	18.1	18.8	22.0	23.0
	38	28.2	26.9	28.5	27.0	28.0	32.4	34.7	34.5	46.8	41.4
	39	60.0	57.9	62.4	60.1	59.9	60.7	61.2	63.6	62.7	59.9
	40	185	169	206	187	185	212	217	231	215	214
	41	244	222	271	252	242	285	292	295	293	284
i 軸	42	8.74	7.41	10.3	7.93	9.07	12.0	10.6	15.4	11.8	11.5
	43	10.2	9.27	12.4	10.0	10.7	14.4	13.1	17.1	13.3	13.7
	44	17.5	16.9	23.5	19.1	18.7	22.9	24.1	23.8	21.5	22.0

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-8 最大応答曲げモーメント一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（1/8）

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表（×10 <sup>5</sup> kN・m）									
		S <sub>s</sub> -1					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	0.323 2.00	0.308 1.90	0.391 2.42	0.329 2.03	0.315 1.95	0.323 2.00	0.308 1.90	0.391 2.42	0.329 2.03	0.315 1.95
	2	2.01 7.71	1.92 7.60	2.56 8.07	2.09 7.75	1.97 7.67	2.01 7.71	1.92 7.60	2.56 8.07	2.09 7.75	1.97 7.67
	3	7.71 13.0	7.63 12.7	8.06 13.6	7.76 13.2	7.68 12.9	7.71 13.0	7.63 12.8	8.06 13.6	7.76 13.2	7.68 12.9
	4	13.0 18.9	12.7 18.4	13.6 19.7	13.2 19.1	12.9 18.7	13.0 18.9	12.8 18.6	13.6 19.7	13.2 19.1	12.9 18.7
	5	18.9 27.3	18.4 26.7	19.7 28.9	19.1 27.9	18.7 27.4	18.9 27.3	18.6 27.2	19.7 29.3	19.1 27.9	18.7 27.4
	6	43.0 62.7	41.2 62.2	43.9 66.4	43.4 65.1	41.6 63.2	43.0 62.7	41.2 62.2	45.0 67.3	43.4 65.1	41.6 63.2
	7	130 174	128 174	145 190	130 169	138 177	134 174	128 174	145 190	140 183	138 177
	8	177 211	177 212	195 232	178 212	183 212	177 211	177 212	195 232	188 222	183 212
b 軸	10	0.555 0.611	0.474 0.883	0.639 1.59	0.519 0.966	0.448 0.678	0.555 0.788	0.495 1.04	0.639 1.59	0.519 1.02	0.489 0.764
	11	1.28 1.68	1.51 2.24	2.27 3.34	1.67 2.36	1.34 2.34	1.56 2.09	1.68 2.79	2.27 3.34	1.76 2.82	1.50 2.34
	12	2.61 2.16	3.06 2.25	3.99 2.31	3.17 2.24	3.11 2.17	3.10 2.19	3.52 2.26	3.99 2.31	3.76 2.24	3.11 2.19
	13	4.87 16.0	4.90 16.2	4.71 16.5	4.62 16.1	4.85 16.0	4.87 16.0	4.97 16.2	4.86 16.5	4.67 16.4	4.85 16.0
c 軸	14	0.190 0.640	0.203 0.572	0.228 0.876	0.214 0.726	0.211 0.607	0.222 0.640	0.245 0.575	0.228 0.876	0.214 0.726	0.211 0.607
	15	0.640 0.847	0.572 0.751	0.876 1.14	0.726 0.937	0.607 0.815	0.640 0.847	0.575 0.820	0.876 1.14	0.726 0.937	0.607 0.815
	16	1.12 1.36	1.06 1.36	1.75 1.48	1.28 1.41	1.19 1.36	1.13 1.36	1.19 1.37	1.75 1.48	1.28 1.41	1.19 1.36
d 軸	17	0.606 1.17	0.591 1.38	0.621 1.54	0.521 1.13	0.710 1.78	0.665 1.26	0.608 1.38	0.690 1.54	0.593 1.25	0.710 1.78
	18	1.89 3.08	1.95 3.42	2.39 4.34	1.89 2.87	2.39 4.67	2.08 3.08	1.95 3.42	2.39 4.34	1.89 3.41	2.39 4.67
	19	3.84 3.94	4.09 4.03	5.69 3.91	4.08 3.95	5.30 4.20	4.26 3.94	4.09 4.03	5.69 3.91	4.08 3.95	5.30 4.20
	20	4.65 6.95	5.19 6.99	4.52 7.06	4.42 7.15	4.96 6.80	5.08 7.11	5.32 7.03	5.48 7.06	5.13 7.20	5.35 6.80
	21	13.1 15.5	14.3 15.6	12.9 15.5	12.2 15.7	13.1 15.5	14.6 15.5	15.3 15.6	14.1 15.5	14.7 15.7	14.8 15.5
e 軸	22	0.461 1.36	0.435 1.78	0.465 1.93	0.389 1.49	0.498 1.75	0.461 1.36	0.435 1.78	0.465 1.93	0.389 1.49	0.498 1.75
	23	1.79 3.55	2.72 4.54	2.47 3.98	1.69 3.20	2.37 3.87	1.79 3.55	2.72 4.54	2.47 3.98	1.69 3.20	2.37 3.87
	24	3.61 6.27	4.62 6.79	4.11 5.96	3.27 5.69	3.97 6.08	3.61 6.27	4.62 6.79	4.11 6.22	3.27 5.69	3.97 6.08
	25	7.57 6.99	8.34 8.37	7.81 7.26	7.23 7.07	8.16 7.50	7.57 6.99	8.34 8.37	7.81 8.16	7.23 7.07	8.16 7.50
	26	21.4 22.4	21.3 22.4	16.9 19.4	20.8 22.1	17.8 20.8	21.4 22.4	21.3 22.4	16.9 19.4	20.8 22.1	17.8 20.8
	27	29.8 29.2	29.6 29.3	24.0 27.8	29.0 30.4	25.6 29.3	29.8 29.2	29.6 29.3	24.0 27.8	29.0 30.4	25.6 29.3
	28	33.2 35.6	33.6 35.8	31.6 35.7	33.7 35.5	31.9 35.4	33.2 35.6	33.6 35.8	31.6 35.7	33.7 35.5	31.9 35.4
	29	0.583 1.27	0.575 1.34	0.811 1.56	0.526 1.36	0.677 1.39	0.767 1.29	0.667 1.34	0.811 1.56	0.794 1.87	0.760 1.92
f 軸	30	2.05 3.62	2.18 3.67	2.36 4.28	1.92 3.94	2.38 3.57	2.24 3.62	2.18 3.67	2.36 4.28	2.72 6.01	2.70 6.19
	31	4.38 3.35	4.86 3.34	5.28 3.73	4.58 3.39	5.07 3.40	4.44 3.35	4.86 3.34	5.28 3.73	7.38 3.78	7.55 3.68
	32	4.81 2.53	4.41 3.11	4.94 3.16	4.75 2.59	4.92 2.69	5.17 2.59	5.39 3.11	5.22 3.16	5.82 3.14	5.39 3.63
	33	0.591 2.21	0.490 1.45	0.422 2.07	0.415 1.48	0.417 1.66	0.591 2.21	0.490 1.45	0.422 2.07	0.415 1.48	0.417 1.66
g 軸	34	1.95 4.28	1.74 2.86	2.24 3.45	1.74 2.94	1.87 2.97	1.95 4.28	1.74 2.86	2.24 3.45	1.77 2.94	1.87 2.97
	35	4.36 7.35	2.96 5.69	3.57 5.20	3.03 5.03	3.06 5.43	4.36 7.35	2.99 5.69	3.57 5.75	3.03 5.03	3.06 5.43
	36	8.38 6.08	7.73 5.38	6.91 5.35	7.06 5.37	7.36 5.35	8.38 6.08	7.73 5.38	6.91 5.36	7.06 5.37	7.36 5.35
	37	0.316 1.14	0.307 1.08	0.357 1.10	0.303 1.13	0.282 1.13	0.362 1.23	0.343 1.14	0.372 1.28	0.339 1.34	0.359 1.40
h 軸	38	1.42 3.56	1.28 3.57	1.53 3.52	1.36 3.63	1.40 3.49	1.54 3.56	1.42 3.57	1.60 3.66	1.65 4.76	1.74 4.66
	39	3.97 8.16	3.81 8.35	4.13 9.07	4.04 8.10	3.98 8.21	4.04 8.16	3.81 8.35	4.31 9.07	4.98 8.10	5.28 8.21
	40	12.9 25.7	11.1 24.8	12.9 29.3	12.7 26.2	12.6 26.3	12.9 26.8	11.4 25.5	13.2 29.3	12.7 27.2	12.6 26.3
	41	27.0 47.4	27.3 48.8	30.7 52.2	28.9 46.4	28.6 46.8	29.2 47.4	28.0 48.8	30.7 52.2	30.5 49.9	28.6 46.8
i 軸	42	0.0819 1.62	0.0666 1.46	0.314 1.89	0.0600 1.63	0.0767 1.59	0.0819 1.62	0.0799 1.46	0.314 1.89	0.0600 1.63	0.0767 1.59
	43	1.65 2.26	1.48 2.10	2.01 2.68	1.65 2.28	1.62 2.22	1.65 2.26	1.48 2.10	2.01 2.68	1.65 2.28	1.62 2.22
	44	2.32 3.45	2.08 3.14	2.86 4.08	2.25 3.17	2.27 3.34	2.32 3.45	2.08 3.14	2.86 4.08	2.25 3.17	2.27 3.34

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-8 最大応答曲げモーメント一覧表 (基準地震動 S<sub>s</sub>, EW 方向) (2/8)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 (×10 <sup>5</sup> kN・m)									
		Ss-2					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	0.284 1.76	0.276 1.71	0.304 1.88	0.271 1.68	0.282 1.74	0.323 2.00	0.308 1.90	0.391 2.42	0.329 2.03	0.315 1.95
	2	1.76 7.19	1.71 7.00	1.88 7.59	1.68 7.39	1.74 6.97	2.01 7.71	1.92 7.60	2.56 8.07	2.09 7.75	1.97 1.67
	3	7.19 11.8	7.00 11.4	7.60 12.3	7.39 12.3	6.97 11.4	7.71 13.0	7.63 12.8	8.06 13.6	7.76 13.2	7.68 12.9
	4	11.8 16.8	11.4 16.0	12.3 17.3	12.3 17.5	11.4 16.2	13.0 18.9	12.8 18.6	13.6 19.7	13.2 19.1	12.9 18.7
	5	16.8 23.4	16.0 22.1	17.3 23.8	17.5 24.3	16.2 22.6	18.9 27.3	18.6 27.2	19.7 29.3	19.1 27.9	18.7 27.4
	6	35.9 52.2	35.9 52.4	31.8 47.8	36.8 54.4	34.4 51.0	43.0 62.7	41.2 62.2	45.0 67.3	43.4 65.1	41.6 63.2
	7	117 150	116 150	108 145	118 154	114 147	134 174	128 174	145 190	140 183	138 177
	8	158 188	158 185	152 183	161 192	155 188	177 211	177 212	195 232	188 222	183 212
b 軸	10	0.494 0.788	0.495 0.877	0.544 0.767	0.445 0.743	0.489 0.735	0.555 0.788	0.495 1.04	0.639 1.59	0.519 1.02	0.489 0.764
	11	1.56 2.09	1.68 2.47	1.65 2.21	1.46 1.77	1.50 1.92	1.56 2.09	1.68 2.79	2.27 3.34	1.76 2.82	1.50 2.34
	12	3.10 2.17	3.48 2.21	3.17 2.22	2.67 2.19	2.91 2.16	3.10 2.19	3.52 2.26	3.99 2.31	3.76 2.24	3.11 2.19
	13	4.75 13.2	4.97 14.2	4.39 12.5	4.51 13.1	4.71 13.0	4.87 16.0	4.97 16.2	4.86 16.5	4.67 16.4	4.85 16.0
c 軸	14	0.222 0.479	0.245 0.461	0.182 0.569	0.162 0.526	0.188 0.475	0.222 0.640	0.245 0.575	0.228 0.876	0.214 0.726	0.211 0.607
	15	0.479 0.705	0.461 0.654	0.569 0.802	0.526 0.731	0.475 0.687	0.640 0.847	0.575 0.820	0.876 1.14	0.726 0.937	0.607 0.815
	16	1.08 1.20	1.12 1.22	0.959 1.12	0.892 1.17	1.03 1.17	1.13 1.36	1.19 1.37	1.75 1.48	1.28 1.41	1.19 1.36
d 軸	17	0.593 1.14	0.472 1.20	0.609 1.40	0.465 1.25	0.568 1.11	0.665 1.26	0.608 1.38	0.690 1.54	0.593 1.25	0.710 1.78
	18	2.08 2.82	1.92 2.95	2.35 3.72	1.79 3.41	2.01 2.82	2.08 3.08	1.95 3.42	2.39 4.34	1.89 3.41	2.39 4.67
	19	4.26 3.76	4.09 3.79	5.14 3.90	3.90 3.79	4.19 3.75	4.26 3.94	4.09 4.03	5.69 3.91	4.08 3.95	5.30 4.20
	20	5.08 6.71	5.32 6.57	5.48 6.31	5.13 7.05	5.35 6.57	5.08 7.11	5.32 7.03	5.48 7.06	5.13 7.20	5.35 6.80
	21	14.6 13.7	15.3 13.7	14.1 13.3	14.7 14.2	14.8 13.5	14.6 15.5	15.3 15.6	14.1 15.5	14.7 15.7	14.8 15.5
e 軸	22	0.173 1.10	0.198 1.04	0.168 1.26	0.203 1.14	0.175 1.09	0.461 1.36	0.435 1.78	0.465 1.93	0.389 1.49	0.498 1.75
	23	1.45 2.61	1.22 2.32	1.59 2.67	1.55 2.73	1.37 2.44	1.79 3.55	2.72 4.54	2.47 3.98	1.69 3.20	2.37 3.87
	24	2.66 4.08	2.35 3.78	2.71 4.02	2.78 4.14	2.48 4.02	3.61 6.27	4.62 6.79	4.11 6.22	3.27 5.69	3.97 6.08
	25	4.59 5.61	3.95 5.79	4.59 5.38	4.60 5.89	4.52 5.67	7.57 6.99	8.34 8.37	7.81 8.16	7.23 7.07	8.16 7.50
	26	12.7 16.4	12.5 16.2	12.5 15.5	12.4 16.0	12.7 16.4	21.4 22.4	21.3 22.4	16.9 19.4	20.8 22.1	17.8 20.8
	27	19.7 24.0	20.8 23.4	19.5 24.1	19.7 23.3	19.6 23.7	29.8 29.2	29.6 29.3	24.0 27.8	29.0 30.4	25.6 29.3
	28	26.0 31.0	25.2 28.6	26.5 31.7	25.3 32.7	25.6 30.7	33.2 35.6	33.6 35.8	31.6 35.7	33.7 35.5	31.9 35.4
	29	0.767 1.29	0.667 1.26	0.733 1.27	0.794 1.87	0.760 1.22	0.767 1.29	0.667 1.34	0.811 1.56	0.794 1.87	0.760 1.92
f 軸	30	2.24 3.14	2.06 3.26	2.14 3.42	2.72 6.01	2.19 3.07	2.24 3.62	2.18 3.67	2.36 4.28	2.72 6.01	2.70 6.19
	31	4.44 3.26	4.03 3.26	4.47 3.27	7.38 3.78	4.35 3.24	4.44 3.35	4.86 3.34	5.28 3.73	7.38 3.78	7.55 3.68
	32	5.00 2.58	5.25 2.76	4.84 2.47	5.82 3.14	4.89 2.56	5.17 2.59	5.39 3.11	5.22 3.16	5.82 3.14	5.39 3.63
	33	0.276 1.20	0.272 1.07	0.233 1.20	0.245 1.46	0.278 1.18	0.591 2.21	0.490 1.45	0.422 2.07	0.415 1.48	0.417 1.66
g 軸	34	1.53 2.31	1.35 1.98	1.44 2.24	1.77 2.54	1.48 2.30	1.95 4.28	1.74 2.86	2.24 3.45	1.77 2.94	1.87 2.97
	35	2.38 3.47	2.03 3.16	2.30 3.38	2.62 3.68	2.37 3.53	4.36 7.35	2.99 5.69	3.57 5.75	3.03 5.03	3.06 5.43
	36	4.44 4.09	4.10 4.26	4.27 3.59	4.82 4.35	4.35 4.00	8.38 6.08	7.73 5.38	6.91 5.36	7.06 5.37	7.36 5.35
	37	0.341 1.23	0.278 1.14	0.311 1.28	0.282 1.34	0.322 1.24	0.362 1.23	0.343 1.14	0.372 1.28	0.339 1.34	0.359 1.40
h 軸	38	1.54 3.38	1.42 3.30	1.60 3.66	1.65 4.76	1.52 3.42	1.54 3.56	1.42 3.57	1.60 3.66	1.65 4.76	1.74 4.66
	39	4.04 7.81	3.74 7.75	4.31 7.75	4.98 7.75	3.94 7.80	4.04 8.16	3.81 8.35	4.31 9.07	4.98 8.10	5.28 8.21
	40	10.7 23.5	10.9 24.2	10.3 22.5	10.4 23.8	11.1 22.7	12.9 26.8	11.4 25.5	13.2 29.3	12.7 27.2	12.6 26.3
	41	25.1 41.7	25.4 43.0	24.3 39.8	24.6 42.0	25.7 41.4	29.2 47.4	28.0 48.8	30.7 52.2	30.5 49.9	28.6 46.8
i 軸	42	0.0399 1.17	0.0336 1.07	0.0314 1.18	0.0370 1.23	0.0388 1.15	0.0819 1.62	0.0799 1.46	0.314 1.89	0.0600 1.63	0.0767 1.59
	43	1.17 1.60	1.07 1.47	1.19 1.60	1.23 1.68	1.16 1.56	1.65 2.26	1.48 2.10	2.01 2.68	1.65 2.28	1.62 2.22
	44	1.61 2.19	1.47 2.30	1.61 2.12	1.67 2.19	1.56 2.10	2.32 3.45	2.08 3.14	2.86 4.08	2.25 3.17	2.27 3.34

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-8 最大応答曲げモーメント一覧表 (基準地震動 S<sub>s</sub>, EW 方向) (3/8)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 (×10 <sup>5</sup> kN・m)									
		S <sub>s</sub> -3					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	0.283 1.75	0.293 1.81	0.297 1.83	0.297 1.83	0.279 1.73	0.323 2.00	0.308 1.90	0.391 2.42	0.329 2.03	0.315 1.95
	2	1.75 7.44	1.83 7.53	1.84 7.55	1.84 7.55	1.73 7.26	2.01 7.71	1.92 7.60	2.56 8.07	2.09 7.75	1.97 7.67
	3	7.44 12.6	7.55 12.8	7.58 12.8	7.58 12.7	7.27 12.3	7.71 13.0	7.63 12.8	8.06 13.6	7.76 13.2	7.68 12.9
	4	12.6 18.2	12.8 18.6	12.9 18.7	12.7 18.5	12.3 17.8	13.0 18.9	12.8 18.6	13.6 19.7	13.2 19.1	12.9 18.7
	5	18.2 26.5	18.6 27.2	18.7 27.1	18.5 27.2	17.8 25.8	18.9 27.3	18.6 27.2	19.7 29.3	19.1 27.9	18.7 27.4
	6	35.3 50.0	35.3 51.1	37.2 54.5	35.3 51.2	34.1 48.7	43.0 62.7	41.2 62.2	45.0 67.3	43.4 65.1	41.6 63.2
	7	101 140	97.8 134	108 146	100 140	99.8 136	134 174	128 174	145 190	140 183	138 177
	8	142 173	135 165	149 180	141 173	138 166	177 211	177 212	195 232	188 222	183 212
b 軸	10	0.374 0.525	0.455 0.656	0.438 0.381	0.449 0.815	0.374 0.483	0.555 0.788	0.495 1.04	0.639 1.59	0.519 1.02	0.489 0.764
	11	0.988 1.39	1.17 1.64	0.911 1.02	1.31 2.21	0.986 1.32	1.56 2.09	1.68 2.79	2.27 3.34	1.76 2.82	1.50 2.34
	12	1.93 2.19	2.29 2.20	1.55 2.18	2.69 2.24	1.89 2.18	3.10 2.19	3.52 2.26	3.99 2.31	3.76 2.24	3.11 2.19
	13	3.72 11.5	3.67 11.9	3.79 11.7	4.15 12.2	3.64 11.5	4.87 16.0	4.97 16.2	4.86 16.5	4.67 16.4	4.85 16.0
c 軸	14	0.158 0.529	0.167 0.575	0.110 0.575	0.115 0.578	0.158 0.543	0.222 0.640	0.245 0.575	0.228 0.876	0.214 0.726	0.211 0.607
	15	0.529 0.754	0.575 0.820	0.575 0.796	0.578 0.843	0.543 0.763	0.640 0.847	0.575 0.820	0.876 1.14	0.726 0.937	0.607 0.815
	16	0.852 1.30	1.05 1.36	0.932 1.32	1.08 1.38	0.845 1.27	1.13 1.36	1.19 1.37	1.75 1.48	1.28 1.41	1.19 1.36
d 軸	17	0.387 0.900	0.551 0.983	0.440 0.900	0.475 1.07	0.383 0.942	0.665 1.26	0.608 1.38	0.690 1.54	0.593 1.25	0.710 1.78
	18	1.44 2.08	1.62 2.43	1.49 2.03	1.67 2.48	1.50 2.20	2.08 3.08	1.95 3.42	2.39 4.34	1.89 3.41	2.39 4.67
	19	2.94 3.82	3.19 3.84	2.93 3.80	3.35 3.85	3.10 3.80	4.26 3.94	4.09 4.03	5.69 3.91	4.08 3.95	5.30 4.20
	20	4.27 6.54	4.93 6.59	4.41 6.53	4.69 6.79	4.25 6.38	5.08 7.11	5.32 7.03	5.48 7.06	5.13 7.20	5.35 6.80
	21	11.5 13.5	12.4 13.5	11.5 13.4	12.2 13.5	11.1 13.2	14.6 15.5	15.3 15.6	14.1 15.5	14.7 15.7	14.8 15.5
e 軸	22	0.218 1.16	0.228 1.20	0.188 1.26	0.212 1.15	0.211 1.15	0.461 1.36	0.435 1.78	0.465 1.93	0.389 1.49	0.498 1.75
	23	1.23 2.51	1.33 2.61	1.32 2.59	1.29 2.59	1.21 2.58	1.79 3.55	2.72 4.54	2.47 3.98	1.69 3.20	2.37 3.87
	24	2.55 4.62	2.64 4.61	2.64 4.63	2.62 4.57	2.63 4.62	3.61 6.27	4.62 6.79	4.11 6.22	3.27 5.69	3.97 6.08
	25	5.21 6.78	5.03 6.81	5.32 6.77	5.10 6.88	5.38 6.74	7.57 6.99	8.34 8.37	7.81 8.16	7.23 7.07	8.16 7.50
	26	13.7 17.2	14.4 17.4	13.4 16.6	14.0 17.5	13.3 16.8	21.4 22.4	21.3 22.4	16.9 19.4	20.8 22.1	17.8 20.8
	27	19.6 23.2	20.1 23.6	18.8 23.2	20.5 24.7	19.3 23.1	29.8 29.2	29.6 29.3	24.0 27.8	29.0 30.4	25.6 29.3
	28	24.3 28.0	24.4 28.5	24.7 29.0	26.4 29.9	24.6 27.9	33.2 35.6	33.6 35.8	31.6 35.7	33.7 35.5	31.9 35.4
	29	0.370 1.05	0.381 1.07	0.380 1.07	0.376 1.10	0.388 1.14	0.767 1.29	0.667 1.34	0.811 1.56	0.794 1.87	0.760 1.92
f 軸	30	1.54 2.76	1.44 2.89	1.55 2.90	1.50 2.87	1.60 3.11	2.24 3.62	2.18 3.67	2.36 4.28	2.72 6.01	2.70 6.19
	31	3.63 3.31	3.42 3.32	3.72 3.31	3.48 3.36	3.89 3.29	4.44 3.35	4.86 3.34	5.28 3.73	7.38 3.78	7.55 3.68
	32	4.54 2.55	4.38 2.55	4.84 2.65	4.92 2.55	4.75 2.53	5.17 2.59	5.39 3.11	5.22 3.16	5.82 3.14	5.39 3.63
g 軸	33	0.288 1.19	0.296 1.20	0.260 1.32	0.254 1.15	0.291 1.16	0.591 2.21	0.490 1.45	0.422 2.07	0.415 1.48	0.417 1.66
	34	1.30 2.28	1.31 2.15	1.36 2.31	1.25 2.09	1.34 2.30	1.95 4.28	1.74 2.86	2.24 3.45	1.77 2.94	1.87 2.97
	35	2.36 4.15	2.24 3.95	2.39 4.03	2.17 3.91	2.38 4.07	4.36 7.35	2.99 5.69	3.57 5.75	3.03 5.03	3.06 5.43
	36	5.16 4.98	5.04 4.91	5.00 4.65	4.95 4.58	5.11 4.80	8.38 6.08	7.73 5.38	6.91 5.36	7.06 5.37	7.36 5.35
h 軸	37	0.257 0.779	0.284 0.871	0.297 0.845	0.273 0.940	0.255 0.847	0.362 1.23	0.343 1.14	0.372 1.28	0.339 1.34	0.359 1.40
	38	1.06 2.75	1.27 2.79	1.24 2.97	1.22 3.03	1.06 3.07	1.54 3.56	1.42 3.57	1.60 3.66	1.65 4.76	1.74 4.66
	39	3.14 7.90	3.59 7.83	3.62 8.07	3.67 7.89	3.19 7.92	4.04 8.16	3.81 8.35	4.31 9.07	4.98 8.10	5.28 8.21
	40	10.8 22.0	11.0 22.6	11.1 22.5	11.0 22.1	10.8 21.6	12.9 26.8	11.4 25.5	13.2 29.3	12.7 27.2	12.6 26.3
	41	22.6 35.6	23.1 36.2	23.3 36.9	22.7 36.4	22.1 35.1	29.2 47.4	28.0 48.8	30.7 52.2	30.5 49.9	28.6 46.8
i 軸	42	0.0479 1.33	0.0799 1.40	0.0497 1.47	0.0431 1.31	0.0564 1.34	0.0819 1.62	0.0799 1.46	0.314 1.89	0.0600 1.63	0.0767 1.59
	43	1.35 1.91	1.44 1.97	1.49 2.10	1.34 1.84	1.37 1.92	1.65 2.26	1.48 2.10	2.01 2.68	1.65 2.28	1.62 2.22
	44	1.92 2.66	1.98 2.83	2.12 2.91	1.87 2.78	1.92 2.68	2.32 3.45	2.08 3.14	2.86 4.08	2.25 3.17	2.27 3.34

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル



表 3-8 最大応答曲げモーメント一覧表 (基準地震動 S<sub>s</sub>, EW 方向) (4/8)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 (×10 <sup>5</sup> kN・m)									
		S <sub>s</sub> -4					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	0.212 1.31	0.203 1.26	0.240 1.49	0.226 1.40	0.204 1.40	0.323 1.27	0.308 2.00	0.391 1.90	0.329 2.42	0.315 1.95
	2	1.31 5.29	1.26 5.35	1.50 6.53	1.40 5.96	1.27 5.14	2.01 7.71	1.92 7.60	2.56 8.07	2.09 7.75	1.97 7.67
	3	5.29 9.14	5.35 9.30	6.53 11.5	5.96 9.91	5.14 9.18	7.71 13.0	7.63 12.8	8.06 13.6	7.76 13.2	7.68 12.9
	4	9.14 13.5	9.30 13.9	11.5 17.1	9.91 14.1	9.18 13.7	13.0 18.9	12.8 18.6	13.6 19.7	13.2 19.1	12.9 18.7
	5	13.5 20.6	13.9 21.4	17.1 26.0	14.1 20.6	13.7 21.0	18.9 27.3	18.6 27.2	19.7 29.3	19.1 27.9	18.7 27.4
	6	36.9 52.7	35.5 53.5	40.8 57.4	30.2 45.4	36.3 52.6	43.0 62.7	41.2 62.2	45.0 67.3	43.4 65.1	41.6 63.2
	7	117 150	116 149	125 158	100 138	118 147	134 174	128 174	145 190	140 183	138 177
	8	157 183	155 180	163 196	141 174	156 183	177 211	177 212	195 232	188 222	183 212
b 軸	10	0.424 0.656	0.447 0.562	0.430 0.758	0.467 1.02	0.422 0.659	0.555 0.788	0.495 1.04	0.639 1.59	0.519 1.02	0.489 0.764
	11	1.31 1.80	1.25 1.47	1.31 1.95	1.76 2.82	1.23 1.60	1.56 2.09	1.68 2.79	2.27 3.34	1.76 2.82	1.50 2.34
	12	2.53 2.18	2.26 2.18	2.52 2.20	3.76 2.21	2.30 2.17	3.10 2.19	3.52 2.26	3.99 2.31	3.76 2.24	3.11 2.19
	13	4.83 12.3	4.77 12.8	4.86 12.5	3.67 9.77	4.61 12.6	4.87 16.0	4.97 16.2	4.86 16.5	4.67 16.4	4.85 16.0
c 軸	14	0.128 0.443	0.131 0.453	0.129 0.517	0.112 0.500	0.129 0.454	0.222 0.640	0.245 0.575	0.228 0.876	0.214 0.726	0.211 0.607
	15	0.443 0.603	0.453 0.594	0.517 0.680	0.500 0.663	0.454 0.586	0.640 0.847	0.575 0.820	0.876 1.14	0.726 0.937	0.607 0.815
	16	0.980 1.22	0.994 1.29	1.09 1.36	1.02 1.29	1.00 1.26	1.13 1.36	1.19 1.37	1.75 1.48	1.28 1.41	1.19 1.36
d 軸	17	0.395 1.26	0.396 1.07	0.462 1.13	0.437 1.09	0.381 1.11	0.665 1.26	0.608 1.38	0.690 1.54	0.593 1.25	0.710 1.78
	18	1.79 3.08	1.65 2.51	1.68 2.96	1.59 2.36	1.60 2.56	2.08 3.08	1.95 3.42	2.39 4.34	1.89 3.41	2.39 4.67
	19	3.95 3.73	3.24 3.72	3.72 3.85	3.17 3.74	3.37 3.68	4.26 3.94	4.09 4.03	5.69 3.91	4.08 3.95	5.30 4.20
	20	4.78 7.11	4.56 7.03	4.56 6.58	4.50 7.20	4.78 6.80	5.08 7.11	5.32 7.03	5.48 7.06	5.13 7.20	5.35 6.80
	21	13.2 13.9	13.6 14.4	12.8 13.6	12.6 13.9	13.6 14.3	14.6 15.5	15.3 15.6	14.1 15.5	14.7 15.7	14.8 15.5
e 軸	22	0.248 0.864	0.254 0.842	0.222 1.06	0.242 0.781	0.245 0.855	0.461 1.36	0.435 1.78	0.465 1.93	0.389 1.49	0.498 1.75
	23	1.27 2.60	1.35 2.71	1.33 2.59	1.22 2.54	1.24 2.62	1.79 3.55	2.72 4.54	2.47 3.98	1.69 3.20	2.37 3.87
	24	2.67 4.60	2.78 4.61	2.66 4.57	2.61 4.42	2.69 4.63	3.61 6.27	4.62 6.79	4.11 6.22	3.27 5.69	3.97 6.08
	25	5.56 6.80	5.63 6.82	5.52 6.79	5.43 6.88	5.51 6.76	7.57 6.99	8.34 8.37	7.81 8.16	7.23 7.07	8.16 7.50
	26	15.6 17.8	15.9 18.4	15.4 17.4	15.0 18.1	15.2 17.4	21.4 22.4	21.3 22.4	16.9 19.4	20.8 22.1	17.8 20.8
	27	21.6 23.1	21.8 23.4	21.3 23.2	21.5 23.7	20.3 23.6	29.8 29.2	29.6 29.3	24.0 27.8	29.0 30.4	25.6 29.3
	28	24.5 28.2	24.8 28.4	25.2 29.7	25.8 28.5	25.0 27.9	33.2 35.6	33.6 35.8	31.6 35.7	33.7 35.5	31.9 35.4
	29	0.402 1.16	0.382 1.25	0.432 1.23	0.375 1.17	0.428 1.20	0.767 1.29	0.667 1.34	0.811 1.56	0.794 1.87	0.760 1.92
f 軸	30	1.52 2.93	1.61 3.24	1.77 3.13	1.59 2.84	1.55 3.04	2.24 3.62	2.18 3.67	2.36 4.28	2.72 6.01	2.70 6.19
	31	3.46 3.25	3.78 3.25	4.01 3.26	3.59 3.27	3.52 3.23	4.44 3.35	4.86 3.34	5.28 3.73	7.38 3.78	7.55 3.68
	32	5.17 2.59	4.87 2.53	5.14 2.82	5.27 2.62	4.95 2.58	5.17 2.59	5.39 3.11	5.22 3.16	5.82 3.14	5.39 3.63
	33	0.299 0.857	0.312 0.859	0.300 1.01	0.317 0.867	0.329 0.895	0.591 2.21	0.490 1.45	0.422 2.07	0.415 1.48	0.417 1.66
g 軸	34	1.31 2.18	1.37 2.34	1.33 2.14	1.31 2.02	1.38 2.20	1.95 4.28	1.74 2.86	2.24 3.45	1.77 2.94	1.87 2.97
	35	2.26 3.72	2.44 4.07	2.24 4.03	2.13 3.59	2.31 3.81	4.36 7.35	2.99 5.69	3.57 5.75	3.03 5.03	3.06 5.43
	36	5.11 5.01	5.43 5.03	5.31 5.11	4.93 4.97	5.18 5.13	8.38 6.08	7.73 5.38	6.91 5.36	7.06 5.37	7.36 5.35
	37	0.287 0.918	0.244 0.939	0.284 0.916	0.271 0.920	0.314 0.936	0.362 1.23	0.343 1.14	0.372 1.28	0.339 1.34	0.359 1.40
h 軸	38	1.16 3.04	1.15 3.10	1.20 3.15	1.27 2.99	1.17 3.17	1.54 3.56	1.42 3.57	1.60 3.66	1.65 4.76	1.74 4.66
	39	3.30 7.66	3.23 7.79	3.37 7.82	3.36 7.75	3.32 7.57	4.04 8.16	3.81 8.35	4.31 9.07	4.98 8.10	5.28 8.21
	40	11.2 23.5	11.4 24.1	12.5 24.1	10.2 21.1	11.5 22.6	12.9 26.8	11.4 25.5	13.2 29.3	12.7 27.2	12.6 26.3
	41	25.4 40.4	26.2 42.1	27.3 41.2	22.3 36.6	25.5 40.3	29.2 47.4	28.0 48.8	30.7 52.2	30.5 49.9	28.6 46.8
i 軸	42	0.0378 0.870	0.0256 0.870	0.0426 1.20	0.0214 0.894	0.0464 0.932	0.0819 1.62	0.0799 1.46	0.314 1.89	0.0600 1.63	0.0767 1.59
	43	0.882 1.25	0.883 1.25	1.22 1.78	0.896 1.25	0.942 1.34	1.65 2.26	1.48 2.10	2.01 2.68	1.65 2.28	1.62 2.22
	44	1.26 1.94	1.27 2.10	1.79 2.71	1.26 1.76	1.40 2.11	2.32 3.45	2.08 3.14	2.86 4.08	2.25 3.17	2.27 3.34

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-8 最大応答曲げモーメント一覧表（基準地震動 S<sub>s</sub>，EW 方向）（5/8）

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表（×10 <sup>5</sup> kN・m）									
		S <sub>s</sub> -5					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	0.215 1.33	0.194 1.20	0.219 1.35	0.192 1.35	0.218 1.19	0.323 2.00	0.308 1.90	0.391 2.42	0.329 2.03	0.315 1.95
	2	1.33 5.63	1.20 5.31	1.36 5.77	1.19 5.46	1.35 5.58	2.01 7.71	1.92 7.60	2.56 8.07	2.09 7.75	1.97 7.67
	3	5.64 9.59	5.32 9.33	5.77 10.2	5.47 9.79	5.59 9.36	7.71 13.0	7.63 12.8	8.06 13.6	7.76 13.2	7.68 12.9
	4	9.60 13.8	9.34 13.8	10.2 15.2	9.79 14.6	9.36 13.4	13.0 18.9	12.8 18.6	13.6 19.7	13.2 19.1	12.9 18.7
	5	13.8 20.3	13.8 20.6	15.2 22.5	14.6 21.8	13.4 20.1	18.9 27.3	18.6 27.2	19.7 29.3	19.1 27.9	18.7 27.4
	6	35.0 54.1	31.5 49.2	33.0 49.4	35.4 54.9	35.4 53.4	43.0 62.7	41.2 62.2	45.0 67.3	43.4 65.1	41.6 63.2
	7	119 157	112 152	114 150	119 158	117 152	134 174	128 174	145 190	140 183	138 177
	8	162 196	156 188	156 186	163 192	156 188	177 211	177 212	195 232	188 222	183 212
b 軸	10	0.380 0.471	0.363 0.555	0.460 0.532	0.355 0.534	0.404 0.484	0.555 0.788	0.495 1.04	0.639 1.59	0.519 1.02	0.489 0.764
	11	1.03 1.33	1.04 1.42	1.28 1.34	1.08 1.32	1.08 1.29	1.56 2.09	1.68 2.79	2.27 3.34	1.76 2.82	1.50 2.34
	12	1.98 2.14	2.00 2.14	2.22 2.17	1.97 2.16	1.89 2.13	3.10 2.19	3.52 2.26	3.99 2.31	3.76 2.24	3.11 2.19
	13	4.22 14.1	3.90 13.5	4.06 13.0	4.21 14.0	4.40 14.0	4.87 16.0	4.97 16.2	4.86 16.5	4.67 16.4	4.85 16.0
c 軸	14	0.140 0.420	0.152 0.388	0.0979 0.416	0.0930 0.393	0.142 0.398	0.222 0.640	0.245 0.575	0.228 0.876	0.214 0.726	0.211 0.607
	15	0.420 0.597	0.388 0.574	0.416 0.569	0.393 0.554	0.398 0.568	0.640 0.847	0.575 0.820	0.876 1.14	0.726 0.937	0.607 0.815
	16	0.711 1.16	0.756 1.20	0.786 1.25	0.823 1.14	0.740 1.15	1.13 1.36	1.19 1.37	1.75 1.48	1.28 1.41	1.19 1.36
d 軸	17	0.510 1.07	0.377 1.03	0.464 1.02	0.401 0.888	0.453 1.02	0.665 1.26	0.608 1.38	0.690 1.54	0.593 1.25	0.710 1.78
	18	1.75 2.45	1.50 2.30	1.56 2.20	1.43 2.14	1.60 2.38	2.08 3.08	1.95 3.42	2.39 4.34	1.89 3.41	2.39 4.67
	19	3.44 3.71	3.03 3.70	3.12 3.70	2.93 3.72	3.27 3.69	4.26 3.94	4.09 4.03	5.69 3.91	4.08 3.95	5.30 4.20
	20	4.63 6.71	4.42 6.58	4.54 6.70	4.40 6.93	4.59 6.79	5.08 7.11	5.32 7.03	5.48 7.06	5.13 7.20	5.35 6.80
	21	12.4 13.3	12.1 13.6	12.2 12.4	12.0 13.8	12.3 12.6	14.6 15.5	15.3 15.6	14.1 15.5	14.7 15.7	14.8 15.5
e 軸	22	0.307 0.786	0.312 0.715	0.326 1.28	0.297 0.717	0.310 0.751	0.461 1.36	0.435 1.78	0.465 1.93	0.389 1.49	0.498 1.75
	23	1.16 2.75	1.08 2.74	1.80 3.73	1.16 2.62	1.19 2.66	1.79 3.55	2.72 4.54	2.47 3.98	1.69 3.20	2.37 3.87
	24	2.81 4.81	2.80 4.92	3.80 6.22	2.68 4.62	2.71 4.65	3.61 6.27	4.62 6.79	4.11 6.22	3.27 5.69	3.97 6.08
	25	6.20 6.79	6.15 6.82	6.94 8.09	5.77 6.89	6.16 6.75	7.57 6.99	8.34 8.37	7.81 8.16	7.23 7.07	8.16 7.50
	26	16.2 17.9	16.2 18.1	15.8 17.3	15.3 17.8	16.2 17.6	21.4 22.4	21.3 22.4	16.9 19.4	20.8 22.1	17.8 20.8
	27	20.9 25.9	20.8 25.9	20.6 25.5	20.7 25.9	21.0 26.0	29.8 29.2	29.6 29.3	24.0 27.8	29.0 30.4	25.6 29.3
	28	27.9 32.7	27.4 32.5	27.9 32.6	26.5 31.7	28.1 32.0	33.2 35.6	33.6 35.8	31.6 35.7	33.7 35.5	31.9 35.4
	29	0.482 1.22	0.334 1.03	0.475 1.22	0.426 1.01	0.403 1.21	0.767 1.29	0.667 1.34	0.811 1.56	0.794 1.87	0.760 1.92
f 軸	30	1.69 3.08	1.42 2.67	1.72 3.08	1.44 2.69	1.66 3.14	2.24 3.62	2.18 3.67	2.36 4.28	2.72 6.01	2.70 6.19
	31	3.88 3.30	3.27 3.11	3.91 3.24	3.31 3.26	3.79 3.22	4.44 3.35	4.86 3.34	5.28 3.73	7.38 3.78	7.55 3.68
	32	4.19 2.32	3.91 2.43	4.15 2.40	4.25 2.48	3.93 2.41	5.17 2.59	5.39 3.11	5.22 3.16	5.82 3.14	5.39 3.63
	33	0.388 0.863	0.374 0.729	0.363 0.906	0.364 0.770	0.379 0.823	0.591 2.21	0.490 1.45	0.422 2.07	0.415 1.48	0.417 1.66
g 軸	34	1.35 2.43	1.26 2.40	1.41 2.94	1.07 2.06	1.35 2.35	1.95 4.28	1.74 2.86	2.24 3.45	1.77 2.94	1.87 2.97
	35	2.52 4.13	2.51 4.22	2.96 5.69	2.13 3.94	2.44 3.96	4.36 7.35	2.99 5.69	3.57 5.75	3.03 5.03	3.06 5.43
	36	5.63 4.97	5.83 5.12	6.37 5.33	5.52 5.17	5.54 4.86	8.38 6.08	7.73 5.38	6.91 5.36	7.06 5.37	7.36 5.35
	37	0.284 1.09	0.247 0.767	0.302 0.875	0.255 0.795	0.288 0.924	0.362 1.23	0.343 1.14	0.372 1.28	0.339 1.34	0.359 1.40
h 軸	38	1.41 3.22	1.12 2.61	1.21 2.86	1.17 2.76	1.33 2.85	1.54 3.56	1.42 3.57	1.60 3.66	1.65 4.76	1.74 4.66
	39	3.79 7.56	3.19 7.60	3.39 7.69	3.34 7.68	3.62 7.51	4.04 8.16	3.81 8.35	4.31 9.07	4.98 8.10	5.28 8.21
	40	10.6 24.4	9.99 23.7	10.5 23.9	10.2 25.4	10.9 24.5	12.9 26.8	11.4 25.5	13.2 29.3	12.7 27.2	12.6 26.3
	41	26.3 43.4	25.0 42.0	25.8 41.5	27.0 44.5	26.4 42.1	29.2 47.4	28.0 48.8	30.7 52.2	30.5 49.9	28.6 46.8
i 軸	42	0.0317 0.879	0.0269 0.881	0.0306 1.07	0.0226 0.915	0.0278 0.924	0.0819 1.62	0.0799 1.46	0.314 1.89	0.0600 1.63	0.0767 1.59
	43	0.885 1.23	0.886 1.30	1.07 1.53	0.919 1.34	0.925 1.31	1.65 2.26	1.48 2.10	2.01 2.68	1.65 2.28	1.62 2.22
	44	1.25 1.88	1.31 2.04	1.55 2.46	1.36 2.07	1.32 1.97	2.32 3.45	2.08 3.14	2.86 4.08	2.25 3.17	2.27 3.34

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-8 最大応答曲げモーメント一覧表 (基準地震動 S<sub>s</sub>, EW 方向) (6/8)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 (×10 <sup>5</sup> kN・m)									
		S <sub>s</sub> -6					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	0.233 1.44	0.235 1.45	0.267 1.65	0.204 1.26	0.218 1.35	0.323 2.00	0.308 1.90	0.391 2.42	0.329 2.03	0.315 1.95
	2	1.44 6.14	1.45 6.32	1.65 7.18	1.27 5.71	1.35 5.69	2.01 7.71	1.92 7.60	2.56 8.07	2.09 7.75	1.97 7.67
	3	6.14 10.7	6.31 11.1	7.20 12.7	5.71 10.2	5.69 10.1	7.71 13.0	7.63 12.8	8.06 13.6	7.76 13.2	7.68 12.9
	4	10.7 15.7	11.1 16.3	12.7 18.9	10.2 15.0	10.1 14.9	13.0 18.9	12.8 18.6	13.6 19.7	13.2 19.1	12.9 18.7
	5	15.7 22.9	16.3 25.0	18.9 28.6	15.0 22.1	14.9 22.2	18.9 27.3	18.6 27.2	19.7 29.3	19.1 27.9	18.7 27.4
	6	39.0 56.4	40.0 59.3	44.0 62.7	35.1 51.9	40.3 57.4	43.0 62.7	41.2 62.2	45.0 67.3	43.4 65.1	41.6 63.2
	7	123 155	124 158	133 166	110 150	125 154	134 174	128 174	145 190	140 183	138 177
	8	164 192	165 189	170 200	153 187	159 190	177 211	177 212	195 232	188 222	183 212
b 軸	10	0.468 0.608	0.477 0.560	0.440 0.701	0.468 0.596	0.427 0.698	0.555 0.788	0.495 1.04	0.639 1.59	0.519 1.02	0.489 0.764
	11	1.23 1.43	1.28 1.56	1.31 1.78	1.26 1.49	1.35 1.67	1.56 2.09	1.68 2.79	2.27 3.34	1.76 2.82	1.50 2.34
	12	2.24 2.17	2.44 2.19	2.53 2.21	2.25 2.17	2.49 2.19	3.10 2.19	3.52 2.26	3.99 2.31	3.76 2.24	3.11 2.19
	13	4.72 12.9	4.88 13.2	4.77 13.5	4.05 11.7	4.82 13.6	4.87 16.0	4.97 16.2	4.86 16.5	4.67 16.4	4.85 16.0
c 軸	14	0.141 0.519	0.142 0.539	0.127 0.559	0.133 0.471	0.146 0.482	0.222 0.640	0.245 0.575	0.228 0.876	0.214 0.726	0.211 0.607
	15	0.519 0.675	0.539 0.698	0.559 0.752	0.471 0.649	0.482 0.644	0.640 0.847	0.575 0.820	0.876 1.14	0.726 0.937	0.607 0.815
	16	1.13 1.36	1.13 1.37	1.16 1.36	1.03 1.23	1.05 1.36	1.13 1.36	1.19 1.37	1.75 1.48	1.28 1.41	1.19 1.36
d 軸	17	0.418 1.12	0.440 1.14	0.446 1.14	0.470 1.15	0.478 1.10	0.665 1.26	0.608 1.38	0.690 1.54	0.593 1.25	0.710 1.78
	18	1.61 2.51	1.71 2.60	1.79 2.70	1.72 2.62	1.70 2.42	2.08 3.08	1.95 3.42	2.39 4.34	1.89 3.41	2.39 4.67
	19	3.29 3.70	3.48 3.77	3.66 3.77	3.51 3.78	3.45 3.74	4.26 3.94	4.09 4.03	5.69 3.91	4.08 3.95	5.30 4.20
	20	4.92 6.97	4.95 6.85	4.63 6.65	4.78 7.07	5.05 6.70	5.08 7.11	5.32 7.03	5.48 7.06	5.13 7.20	5.35 6.80
	21	13.7 14.5	13.8 15.0	13.5 13.9	13.0 14.0	14.0 14.2	14.6 15.5	15.3 15.6	14.1 15.5	14.7 15.7	14.8 15.5
e 軸	22	0.251 0.986	0.270 1.03	0.253 1.15	0.248 0.870	0.264 0.893	0.461 1.36	0.435 1.78	0.465 1.93	0.389 1.49	0.498 1.75
	23	1.32 2.64	1.39 2.82	1.45 2.76	1.35 2.64	1.25 2.62	1.79 3.55	2.72 4.54	2.47 3.98	1.69 3.20	2.37 3.87
	24	2.71 4.76	2.90 4.94	2.83 5.06	2.72 4.61	2.70 4.69	3.61 6.27	4.62 6.79	4.11 6.22	3.27 5.69	3.97 6.08
	25	5.65 6.80	5.76 6.83	5.91 6.81	5.51 6.90	5.57 6.76	7.57 6.99	8.34 8.37	7.81 8.16	7.23 7.07	8.16 7.50
	26	16.1 18.3	16.3 18.9	15.7 17.6	16.1 18.7	15.1 17.7	21.4 22.4	21.3 22.4	16.9 19.4	20.8 22.1	17.8 20.8
	27	22.1 23.9	22.1 24.1	21.2 24.0	22.5 24.4	20.6 24.1	29.8 29.2	29.6 29.3	24.0 27.8	29.0 30.4	25.6 29.3
	28	25.5 28.7	25.6 29.1	26.1 30.7	26.7 29.1	25.5 28.7	33.2 35.6	33.6 35.8	31.6 35.7	33.7 35.5	31.9 35.4
	29	0.441 1.25	0.402 1.27	0.463 1.22	0.398 1.20	0.447 1.19	0.767 1.29	0.667 1.34	0.811 1.56	0.794 1.87	0.760 1.92
f 軸	30	1.62 3.23	1.69 3.29	1.75 3.33	1.56 3.09	1.58 3.02	2.24 3.62	2.18 3.67	2.36 4.28	2.72 6.01	2.70 6.19
	31	3.72 3.25	3.83 3.26	4.08 3.45	3.70 3.29	3.53 3.23	4.44 3.35	4.86 3.34	5.28 3.73	7.38 3.78	7.55 3.68
	32	5.16 2.55	5.39 2.80	5.17 2.92	4.51 2.63	5.01 2.53	5.17 2.59	5.39 3.11	5.22 3.16	5.82 3.14	5.39 3.63
	33	0.331 1.04	0.347 1.08	0.341 1.26	0.349 0.929	0.357 0.987	0.591 2.21	0.490 1.45	0.422 2.07	0.415 1.48	0.417 1.66
g 軸	34	1.38 2.24	1.46 2.47	1.41 2.46	1.43 2.21	1.39 2.21	1.95 4.28	1.74 2.86	2.24 3.45	1.77 2.94	1.87 2.97
	35	2.35 4.06	2.56 4.51	2.55 4.33	2.29 3.99	2.33 3.96	4.36 7.35	2.99 5.69	3.57 5.75	3.03 5.03	3.06 5.43
	36	5.39 5.19	5.69 5.25	5.60 5.28	5.24 5.02	5.40 5.25	8.38 6.08	7.73 5.38	6.91 5.36	7.06 5.37	7.36 5.35
	37	0.333 0.951	0.343 0.931	0.335 1.01	0.279 0.954	0.317 0.909	0.362 1.23	0.343 1.14	0.372 1.28	0.339 1.34	0.359 1.40
h 軸	38	1.30 3.17	1.22 3.10	1.30 3.06	1.18 3.12	1.30 3.12	1.54 3.56	1.42 3.57	1.60 3.66	1.65 4.76	1.74 4.66
	39	3.55 7.70	3.24 7.80	3.52 8.09	3.46 7.89	3.54 7.67	4.04 8.16	3.81 8.35	4.31 9.07	4.98 8.10	5.28 8.21
	40	11.5 23.5	11.0 24.7	13.2 26.1	10.7 22.8	12.2 24.2	12.9 26.8	11.4 25.5	13.2 29.3	12.7 27.2	12.6 26.3
	41	26.0 41.1	25.7 42.0	28.9 43.3	24.0 39.4	27.4 41.3	29.2 47.4	28.0 48.8	30.7 52.2	30.5 49.9	28.6 46.8
i 軸	42	0.0350 1.11	0.0281 1.14	0.0724 1.39	0.0207 0.972	0.0381 1.05	0.0819 1.62	0.0799 1.46	0.314 1.89	0.0600 1.63	0.0767 1.59
	43	1.12 1.54	1.15 1.59	1.42 2.07	0.974 1.36	1.06 1.50	1.65 2.26	1.48 2.10	2.01 2.68	1.65 2.28	1.62 2.22
	44	1.55 2.34	1.60 2.59	2.09 3.18	1.36 1.96	1.58 2.45	2.32 3.45	2.08 3.14	2.86 4.08	2.25 3.17	2.27 3.34

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-8 最大応答曲げモーメント一覧表 (基準地震動 S<sub>s</sub>, EW 方向) (7/8)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 (×10 <sup>5</sup> kN・m)									
		S <sub>s</sub> -7					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	0.250 1.55	0.289 1.79	0.275 1.70	0.198 1.22	0.252 1.56	0.323 2.00	0.308 1.90	0.391 2.42	0.329 2.03	0.315 1.95
	2	1.55 6.47	1.79 7.17	1.70 7.04	1.23 5.37	1.56 6.42	2.01 7.71	1.92 7.60	2.56 8.07	2.09 7.75	1.97 7.67
	3	6.48 10.7	7.17 11.3	7.06 11.8	5.38 9.36	6.41 10.3	7.71 13.0	7.63 12.8	8.06 13.6	7.76 13.2	7.68 12.9
	4	10.7 15.0	11.3 15.6	11.8 16.9	9.37 13.7	10.3 14.5	13.0 18.9	12.8 18.6	13.6 19.7	13.2 19.1	12.9 18.7
	5	15.0 21.4	15.6 22.3	16.9 24.4	13.7 20.6	14.5 21.1	18.9 27.3	18.6 27.2	19.7 29.3	19.1 27.9	18.7 27.4
	6	40.7 61.8	37.3 56.3	42.2 62.5	40.1 63.6	40.0 60.0	43.0 62.7	41.2 62.2	45.0 67.3	43.4 65.1	41.6 63.2
	7	134 172	124 162	136 172	140 183	130 165	134 174	128 174	145 190	140 183	138 177
	8	176 205	168 200	176 206	188 222	170 196	177 211	177 212	195 232	188 222	183 212
b 軸	10	0.440 0.624	0.470 1.04	0.453 0.678	0.387 0.587	0.464 0.764	0.555 0.788	0.495 1.04	0.639 1.59	0.519 1.02	0.489 0.764
	11	1.26 1.67	1.65 2.79	1.35 1.70	1.21 1.54	1.32 2.19	1.56 2.09	1.68 2.79	2.27 3.34	1.76 2.82	1.50 2.34
	12	2.34 2.18	3.52 2.26	2.56 2.15	2.19 2.17	2.76 2.17	3.10 2.19	3.52 2.26	3.99 2.31	3.76 2.24	3.11 2.19
	13	4.60 15.4	3.42 12.2	4.68 15.1	4.67 16.4	4.58 14.6	4.87 16.0	4.97 16.2	4.86 16.5	4.67 16.4	4.85 16.0
c 軸	14	0.148 0.520	0.223 0.570	0.132 0.537	0.159 0.405	0.159 0.520	0.222 0.640	0.245 0.575	0.228 0.876	0.214 0.726	0.211 0.607
	15	0.520 0.710	0.570 0.770	0.537 0.765	0.405 0.577	0.520 0.702	0.640 0.847	0.575 0.820	0.876 1.14	0.726 0.937	0.607 0.815
	16	1.04 1.32	1.19 1.37	1.02 1.29	1.06 1.31	0.958 1.29	1.13 1.36	1.19 1.37	1.75 1.48	1.28 1.41	1.19 1.36
d 軸	17	0.543 1.04	0.494 1.17	0.690 1.03	0.478 1.04	0.578 1.36	0.665 1.26	0.608 1.38	0.690 1.54	0.593 1.25	0.710 1.78
	18	1.78 2.52	1.71 2.57	1.99 2.31	1.69 2.45	2.05 3.54	2.08 3.08	1.95 3.42	2.39 4.34	1.89 3.41	2.39 4.67
	19	3.49 3.81	3.39 3.86	3.82 3.76	3.36 3.77	4.64 3.80	4.26 3.94	4.09 4.03	5.69 3.91	4.08 3.95	5.30 4.20
	20	4.51 6.63	4.68 6.90	4.89 6.51	4.16 6.51	4.57 6.32	5.08 7.11	5.32 7.03	5.48 7.06	5.13 7.20	5.35 6.80
	21	11.8 13.8	12.4 13.9	12.2 13.3	11.5 14.3	11.8 13.6	14.6 15.5	15.3 15.6	14.1 15.5	14.7 15.7	14.8 15.5
e 軸	22	0.353 0.881	0.371 0.953	0.343 1.28	0.320 0.728	0.324 0.908	0.461 1.36	0.435 1.78	0.465 1.93	0.389 1.49	0.498 1.75
	23	1.35 2.95	1.49 3.22	1.83 3.78	1.26 2.93	1.36 3.05	1.79 3.55	2.72 4.54	2.47 3.98	1.69 3.20	2.37 3.87
	24	3.02 5.31	3.28 5.55	3.83 6.14	3.02 5.41	3.12 5.32	3.61 6.27	4.62 6.79	4.11 6.22	3.27 5.69	3.97 6.08
	25	6.33 6.85	6.46 6.85	6.96 8.16	6.60 6.93	6.36 6.77	7.57 6.99	8.34 8.37	7.81 8.16	7.23 7.07	8.16 7.50
	26	16.9 19.5	16.8 19.3	15.9 19.1	16.8 19.5	16.0 18.5	21.4 22.4	21.3 22.4	16.9 19.4	20.8 22.1	17.8 20.8
	27	22.7 26.1	22.0 26.1	22.1 26.6	23.4 27.8	21.2 25.5	29.8 29.2	29.6 29.3	24.0 27.8	29.0 30.4	25.6 29.3
	28	28.0 31.5	27.6 30.9	28.8 33.3	30.0 34.0	27.4 30.9	33.2 35.6	33.6 35.8	31.6 35.7	33.7 35.5	31.9 35.4
	29	0.583 1.24	0.413 1.29	0.603 1.50	0.421 1.25	0.736 1.92	0.767 1.29	0.667 1.34	0.811 1.56	0.794 1.87	0.760 1.92
f 軸	30	1.96 3.31	1.73 3.52	2.15 3.64	1.68 3.15	2.70 6.19	2.24 3.62	2.18 3.67	2.36 4.28	2.72 6.01	2.70 6.19
	31	4.35 3.23	4.24 3.23	4.75 3.27	3.90 3.25	7.55 3.68	4.44 3.35	4.86 3.34	5.28 3.73	7.38 3.78	7.55 3.68
	32	4.22 2.50	4.15 2.55	4.15 2.36	4.15 2.51	5.39 3.63	5.17 2.59	5.39 3.11	5.22 3.16	5.82 3.14	5.39 3.63
	33	0.395 0.854	0.400 0.894	0.377 0.982	0.395 0.734	0.367 1.17	0.591 2.21	0.490 1.45	0.422 2.07	0.415 1.48	0.417 1.66
g 軸	34	1.43 2.79	1.50 2.84	1.64 3.10	1.30 2.60	1.63 2.80	1.95 4.28	1.74 2.86	2.24 3.45	1.77 2.94	1.87 2.97
	35	2.91 5.01	2.99 4.93	3.09 5.75	2.71 4.67	2.92 4.69	4.36 7.35	2.99 5.69	3.57 5.75	3.03 5.03	3.06 5.43
	36	6.27 5.33	6.67 5.32	6.50 5.36	6.28 5.36	6.30 5.30	8.38 6.08	7.73 5.38	6.91 5.36	7.06 5.37	7.36 5.35
	37	0.247 0.804	0.196 0.824	0.343 0.985	0.202 0.860	0.307 1.40	0.362 1.23	0.343 1.14	0.372 1.28	0.339 1.34	0.359 1.40
h 軸	38	1.10 2.88	1.03 2.80	1.44 3.15	1.09 2.99	1.74 4.66	1.54 3.56	1.42 3.57	1.60 3.66	1.65 4.76	1.74 4.66
	39	3.19 7.63	3.13 7.73	3.80 7.77	3.22 7.71	5.28 7.61	4.04 8.16	3.81 8.35	4.31 9.07	4.98 8.10	5.28 8.21
	40	11.9 26.8	11.0 25.5	12.3 27.3	11.4 27.2	11.7 25.7	12.9 26.8	11.4 25.5	13.2 29.3	12.7 27.2	12.6 26.3
	41	29.2 46.9	28.0 45.3	29.6 46.9	30.5 49.9	28.1 44.6	29.2 47.4	28.0 48.8	30.7 52.2	30.5 49.9	28.6 46.8
i 軸	42	0.0455 1.04	0.0280 1.13	0.0371 1.17	0.0427 0.806	0.0362 1.08	0.0819 1.62	0.0799 1.46	0.314 1.89	0.0600 1.63	0.0767 1.59
	43	1.04 1.42	1.13 1.51	1.17 1.57	0.810 1.14	1.08 1.45	1.65 2.26	1.48 2.10	2.01 2.68	1.65 2.28	1.62 2.22
	44	1.43 2.24	1.51 2.02	1.62 2.53	1.16 1.91	1.45 2.25	2.32 3.45	2.08 3.14	2.86 4.08	2.25 3.17	2.27 3.34

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-8 最大応答曲げモーメント一覧表 (基準地震動 S<sub>s</sub>, EW 方向) (8/8)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 (×10 <sup>5</sup> kN・m)									
		S <sub>s</sub> -8					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	0.264 1.63	0.222 1.38	0.289 1.77	0.230 1.42	0.270 1.67	0.323 2.00	0.308 1.90	0.391 2.42	0.329 2.03	0.315 1.95
	2	1.64 6.92	1.38 5.98	1.78 7.50	1.43 6.39	1.67 7.02	2.01 7.71	1.92 7.60	2.56 8.07	2.09 7.75	1.97 7.67
	3	6.93 12.0	5.98 10.5	7.53 13.2	6.39 11.4	7.03 12.1	7.71 13.0	7.63 12.8	8.06 13.6	7.76 13.2	7.68 12.9
	4	12.0 17.6	10.5 15.5	13.2 19.5	11.4 16.9	12.1 17.7	13.0 18.9	12.8 18.6	13.6 19.7	13.2 19.1	12.9 18.7
	5	17.6 26.1	15.5 23.1	19.5 29.3	16.9 25.4	17.7 26.2	18.9 27.3	18.6 27.2	19.7 29.3	19.1 27.9	18.7 27.4
	6	40.7 60.6	34.1 52.0	45.0 67.3	38.9 60.3	40.2 59.5	43.0 62.7	41.2 62.2	45.0 67.3	43.4 65.1	41.6 63.2
	7	119 161	105 144	137 183	122 163	118 159	134 174	128 174	145 190	140 183	138 177
	8	163 194	146 178	186 219	167 198	160 193	177 211	177 212	195 232	188 222	183 212
b 軸	10	0.426 0.483	0.377 0.467	0.363 0.511	0.410 0.623	0.384 0.527	0.555 0.788	0.495 1.04	0.639 1.59	0.519 1.02	0.489 0.764
	11	0.905 1.20	0.871 1.19	0.999 1.35	1.01 1.66	0.935 1.34	1.56 2.09	1.68 2.79	2.27 3.34	1.76 2.82	1.50 2.34
	12	1.58 2.14	1.62 2.14	1.96 2.15	2.01 2.18	1.85 2.14	3.10 2.19	3.52 2.26	3.99 2.31	3.76 2.24	3.11 2.19
	13	4.30 14.6	3.78 12.9	4.41 15.6	4.01 14.3	4.27 14.2	4.87 16.0	4.97 16.2	4.86 16.5	4.67 16.4	4.85 16.0
c 軸	14	0.0675 0.520	0.0914 0.447	0.0786 0.525	0.0912 0.504	0.0711 0.530	0.222 0.640	0.245 0.575	0.228 0.876	0.214 0.726	0.211 0.607
	15	0.520 0.740	0.447 0.660	0.525 0.745	0.504 0.708	0.530 0.730	0.640 0.847	0.575 0.820	0.876 1.14	0.726 0.937	0.607 0.815
	16	0.900 1.33	0.796 1.22	0.979 1.36	0.913 1.33	0.933 1.33	1.13 1.36	1.19 1.37	1.75 1.48	1.28 1.41	1.19 1.36
d 軸	17	0.665 0.797	0.608 0.728	0.577 0.913	0.593 0.747	0.635 0.822	0.665 1.26	0.608 1.38	0.690 1.54	0.593 1.25	0.710 1.78
	18	1.66 1.92	1.54 1.87	1.47 2.00	1.61 1.75	1.54 1.93	2.08 3.08	1.95 3.42	2.39 4.34	1.89 3.41	2.39 4.67
	19	3.07 3.70	2.90 3.70	2.81 3.76	3.03 3.73	2.90 3.72	4.26 3.94	4.09 4.03	5.69 3.91	4.08 3.95	5.30 4.20
	20	4.68 6.54	4.52 6.36	4.67 6.96	4.67 6.79	4.72 6.58	5.08 7.11	5.32 7.03	5.48 7.06	5.13 7.20	5.35 6.80
	21	12.1 14.0	11.7 13.3	11.8 14.6	12.3 14.0	11.9 13.9	14.6 15.5	15.3 15.6	14.1 15.5	14.7 15.7	14.8 15.5
e 軸	22	0.0966 0.911	0.0902 0.780	0.161 1.11	0.129 0.837	0.120 0.955	0.461 1.36	0.435 1.78	0.465 1.93	0.389 1.49	0.498 1.75
	23	1.05 2.22	0.953 2.01	1.26 2.44	1.14 2.27	1.08 2.23	1.79 3.55	2.72 4.54	2.47 3.98	1.69 3.20	2.37 3.87
	24	2.25 3.98	2.03 3.45	2.47 4.39	2.30 3.76	2.25 4.07	3.61 6.27	4.62 6.79	4.11 6.22	3.27 5.69	3.97 6.08
	25	4.29 6.10	3.65 5.43	4.71 6.77	4.10 5.88	4.33 6.19	7.57 6.99	8.34 8.37	7.81 8.16	7.23 7.07	8.16 7.50
	26	11.5 16.8	10.3 15.5	12.3 17.6	11.0 15.8	11.8 17.1	21.4 22.4	21.3 22.4	16.9 19.4	20.8 22.1	17.8 20.8
	27	18.5 25.8	16.7 23.6	20.0 27.6	18.0 24.7	19.3 26.2	29.8 29.2	29.6 29.3	24.0 27.8	29.0 30.4	25.6 29.3
	28	26.9 33.1	24.4 30.5	28.8 35.5	25.8 32.0	27.5 33.5	33.2 35.6	33.6 35.8	31.6 35.7	33.7 35.5	31.9 35.4
	29	0.528 1.06	0.490 1.02	0.472 1.13	0.475 1.13	0.514 1.07	0.767 1.29	0.667 1.34	0.811 1.56	0.794 1.87	0.760 1.92
f 軸	30	1.54 2.81	1.37 2.73	1.51 2.96	1.60 2.84	1.45 2.85	2.24 3.62	2.18 3.67	2.36 4.28	2.72 6.01	2.70 6.19
	31	3.72 3.28	3.49 3.25	3.56 3.32	3.74 3.28	3.58 3.28	4.44 3.35	4.86 3.34	5.28 3.73	7.38 3.78	7.55 3.68
	32	4.58 2.58	4.09 2.52	5.22 2.80	4.47 2.59	4.69 2.70	5.17 2.59	5.39 3.11	5.22 3.16	5.82 3.14	5.39 3.63
	33	0.128 0.951	0.135 0.772	0.119 1.19	0.100 0.843	0.134 1.00	0.591 2.21	0.490 1.45	0.422 2.07	0.415 1.48	0.417 1.66
g 軸	34	0.937 1.70	0.861 1.50	1.19 1.89	0.868 1.58	0.975 1.73	1.95 4.28	1.74 2.86	2.24 3.45	1.77 2.94	1.87 2.97
	35	1.73 2.86	1.53 2.49	1.91 3.22	1.60 2.77	1.75 2.90	4.36 7.35	2.99 5.69	3.57 5.75	3.03 5.03	3.06 5.43
	36	3.27 3.33	2.92 3.00	3.50 3.91	3.12 3.27	3.32 3.52	8.38 6.08	7.73 5.38	6.91 5.36	7.06 5.37	7.36 5.35
	37	0.362 0.849	0.322 0.766	0.372 0.905	0.339 0.775	0.359 0.867	0.362 1.23	0.343 1.14	0.372 1.28	0.339 1.34	0.359 1.40
h 軸	38	1.28 2.60	1.11 2.53	1.35 2.83	1.14 2.66	1.30 2.64	1.54 3.56	1.42 3.57	1.60 3.66	1.65 4.76	1.74 4.66
	39	3.56 7.80	3.33 7.57	3.78 8.01	3.36 7.69	3.56 7.78	4.04 8.16	3.81 8.35	4.31 9.07	4.98 8.10	5.28 8.21
	40	11.1 25.4	10.6 23.6	12.7 28.6	11.0 25.6	11.3 25.8	12.9 26.8	11.4 25.5	13.2 29.3	12.7 27.2	12.6 26.3
	41	26.2 43.7	24.8 40.7	30.4 49.6	27.1 45.2	26.6 43.9	29.2 47.4	28.0 48.8	30.7 52.2	30.5 49.9	28.6 46.8
i 軸	42	0.0462 1.19	0.0231 1.01	0.0512 1.42	0.0299 1.06	0.0620 1.27	0.0819 1.62	0.0799 1.46	0.314 1.89	0.0600 1.63	0.0767 1.59
	43	1.20 1.65	1.02 1.45	1.44 2.00	1.07 1.56	1.07 1.78	1.30 2.26	1.48 2.10	2.01 2.68	1.65 2.28	1.62 2.22
	44	1.67 2.49	1.46 2.30	2.02 2.95	1.58 2.49	1.80 2.51	2.32 3.45	2.08 3.14	2.86 4.08	2.25 3.17	2.27 3.34

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-9 最大応答加速度一覧表（基準地震動  $S_s$ ，鉛直方向）（1/8）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )									
		Ss-1					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	18.1	18.7	17.0	18.1	18.1	18.1	18.7	17.0	18.1	18.1
	2	15.3	15.8	13.9	15.2	15.3	15.3	15.8	13.9	15.2	15.3
	3	8.21	8.30	7.74	8.10	8.22	8.21	8.30	7.74	8.10	8.22
	4	8.11	8.19	7.65	8.03	8.12	8.11	8.19	7.65	8.03	8.12
	5	7.97	8.05	7.51	7.92	7.97	7.97	8.05	7.51	7.92	7.97
	6	7.63	7.70	7.22	7.55	7.63	7.63	7.70	7.22	7.55	7.63
	7	7.25	7.32	7.21	7.22	7.25	7.25	7.32	7.21	7.22	7.25
	8	6.94	7.00	7.25	6.95	6.94	6.94	7.00	7.25	6.95	6.94
	9	6.93	6.80	7.26	6.89	6.95	6.93	6.80	7.26	6.89	6.95
屋根トラス	1	18.1	18.7	17.0	18.1	18.1	18.1	18.7	17.0	18.1	18.1
	11	31.7	32.7	31.3	30.4	32.3	31.7	32.7	31.3	30.4	32.3
	12	41.0	40.4	41.8	40.0	41.4	41.0	40.4	41.8	40.0	41.4
	13	29.8	28.2	31.8	29.7	29.8	29.8	28.2	31.8	29.7	29.8
	14	53.8	53.0	52.2	52.8	54.1	53.8	53.0	52.2	52.8	54.1

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-9 最大応答加速度一覧表（基準地震動  $S_s$ ，鉛直方向）（2/8）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )									
		Ss-2					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	9.84	9.60	9.13	9.68	9.87	18.1	18.7	17.0	18.1	18.1
	2	8.48	8.26	8.00	8.30	8.53	15.3	15.8	13.9	15.2	15.3
	3	5.78	5.70	5.46	5.60	5.83	8.21	8.30	7.74	8.10	8.22
	4	5.68	5.59	5.35	5.51	5.72	8.11	8.19	7.65	8.03	8.12
	5	5.54	5.46	5.23	5.39	5.57	7.97	8.05	7.51	7.92	7.97
	6	5.20	5.12	4.93	5.10	5.22	7.63	7.70	7.22	7.55	7.63
	7	4.96	4.90	4.70	4.90	4.99	7.25	7.32	7.21	7.22	7.25
	8	4.78	4.73	4.53	4.76	4.80	6.94	7.00	7.25	6.95	6.94
	9	4.66	4.61	4.40	4.65	4.66	6.93	6.80	7.26	6.89	6.95
屋根トラス	1	9.84	9.60	9.13	9.68	9.87	18.1	18.7	17.0	18.1	18.1
	11	17.1	17.6	17.6	16.4	17.5	31.7	32.7	31.3	30.4	32.3
	12	16.5	17.0	17.5	16.2	16.7	41.0	40.4	41.8	40.0	41.4
	13	16.5	14.9	18.6	16.0	16.6	29.8	28.2	31.8	29.7	29.8
	14	22.6	22.3	24.5	22.0	22.9	53.8	53.0	52.2	52.8	54.1

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-9 最大応答加速度一覧表（基準地震動  $S_s$ ，鉛直方向）（3/8）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )									
		Ss-3					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	11.3	11.6	11.2	11.1	11.5	18.1	18.7	17.0	18.1	18.1
	2	9.23	9.44	9.45	9.05	9.38	15.3	15.8	13.9	15.2	15.3
	3	5.66	5.50	5.78	5.54	5.71	8.21	8.30	7.74	8.10	8.22
	4	5.59	5.43	5.71	5.50	5.62	8.11	8.19	7.65	8.03	8.12
	5	5.49	5.33	5.62	5.44	5.51	7.97	8.05	7.51	7.92	7.97
	6	5.41	5.15	5.47	5.39	5.41	7.63	7.70	7.22	7.55	7.63
	7	5.36	5.12	5.41	5.35	5.35	7.25	7.32	7.21	7.22	7.25
	8	5.25	5.03	5.41	5.25	5.25	6.94	7.00	7.25	6.95	6.94
	9	5.20	4.93	5.42	5.20	5.19	6.93	6.80	7.26	6.89	6.95
屋根トラス	1	11.3	11.6	11.2	11.1	11.5	18.1	18.7	17.0	18.1	18.1
	11	17.2	18.5	17.2	16.6	17.6	31.7	32.7	31.3	30.4	32.3
	12	21.5	20.7	22.4	20.9	21.7	41.0	40.4	41.8	40.0	41.4
	13	23.8	22.0	24.8	23.7	23.8	29.8	28.2	31.8	29.7	29.8
	14	31.1	29.5	32.1	31.1	31.0	53.8	53.0	52.2	52.8	54.1

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル



表 3-9 最大応答加速度一覧表（基準地震動  $S_s$ ，鉛直方向）（4/8）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )									
		Ss-4					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	10.4	10.6	10.3	10.1	10.5	18.1	18.7	17.0	18.1	18.1
	2	8.15	8.29	8.06	7.94	8.22	15.3	15.8	13.9	15.2	15.3
	3	4.17	4.12	4.34	4.09	4.23	8.21	8.30	7.74	8.10	8.22
	4	4.05	4.00	4.30	3.99	4.10	8.11	8.19	7.65	8.03	8.12
	5	3.91	3.86	4.24	3.95	3.94	7.97	8.05	7.51	7.92	7.97
	6	3.82	3.57	4.14	3.84	3.82	7.63	7.70	7.22	7.55	7.63
	7	3.72	3.40	4.05	3.72	3.73	7.25	7.32	7.21	7.22	7.25
	8	3.62	3.31	3.95	3.62	3.62	6.94	7.00	7.25	6.95	6.94
	9	3.55	3.26	3.88	3.54	3.56	6.93	6.80	7.26	6.89	6.95
屋根トラス	1	10.4	10.6	10.3	10.1	10.5	18.1	18.7	17.0	18.1	18.1
	11	17.7	18.0	17.8	17.4	17.7	31.7	32.7	31.3	30.4	32.3
	12	20.3	20.5	21.1	19.9	20.5	41.0	40.4	41.8	40.0	41.4
	13	16.4	15.6	17.8	16.4	16.5	29.8	28.2	31.8	29.7	29.8
	14	26.0	25.9	26.4	25.6	26.3	53.8	53.0	52.2	52.8	54.1

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-9 最大応答加速度一覧表（基準地震動  $S_s$ ，鉛直方向）（5/8）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )									
		Ss-5					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	10.2	10.0	9.95	9.87	10.2	18.1	18.7	17.0	18.1	18.1
	2	7.93	7.77	7.83	7.71	7.96	15.3	15.8	13.9	15.2	15.3
	3	4.32	4.18	4.49	4.20	4.37	8.21	8.30	7.74	8.10	8.22
	4	4.23	4.08	4.48	4.19	4.29	8.11	8.19	7.65	8.03	8.12
	5	4.18	4.01	4.44	4.17	4.25	7.97	8.05	7.51	7.92	7.97
	6	4.04	3.88	4.28	4.05	4.09	7.63	7.70	7.22	7.55	7.63
	7	3.89	3.74	4.10	3.92	3.92	7.25	7.32	7.21	7.22	7.25
	8	3.77	3.64	3.99	3.82	3.78	6.94	7.00	7.25	6.95	6.94
	9	3.76	3.63	3.97	3.80	3.75	6.93	6.80	7.26	6.89	6.95
屋根トラス	1	10.2	10.0	9.95	9.87	10.2	18.1	18.7	17.0	18.1	18.1
	11	16.9	17.2	16.7	16.2	17.2	31.7	32.7	31.3	30.4	32.3
	12	15.9	15.8	17.2	15.6	16.2	41.0	40.4	41.8	40.0	41.4
	13	15.7	14.4	18.1	15.2	16.0	29.8	28.2	31.8	29.7	29.8
	14	24.0	23.5	25.4	23.5	24.3	53.8	53.0	52.2	52.8	54.1

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-9 最大応答加速度一覧表（基準地震動  $S_s$ ，鉛直方向）(6/8)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )									
		Ss-6					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	11.4	11.6	10.7	11.5	11.4	18.1	18.7	17.0	18.1	18.1
	2	9.07	9.07	8.85	9.07	9.02	15.3	15.8	13.9	15.2	15.3
	3	4.74	4.74	4.64	4.69	4.78	8.21	8.30	7.74	8.10	8.22
	4	4.58	4.58	4.50	4.54	4.61	8.11	8.19	7.65	8.03	8.12
	5	4.37	4.37	4.33	4.35	4.40	7.97	8.05	7.51	7.92	7.97
	6	3.96	3.96	4.16	3.94	3.98	7.63	7.70	7.22	7.55	7.63
	7	3.83	3.76	4.11	3.82	3.82	7.25	7.32	7.21	7.22	7.25
	8	3.71	3.63	4.07	3.74	3.69	6.94	7.00	7.25	6.95	6.94
	9	3.63	3.54	4.03	3.67	3.61	6.93	6.80	7.26	6.89	6.95
屋根トラス	1	11.4	11.6	10.7	11.5	11.4	18.1	18.7	17.0	18.1	18.1
	11	15.3	16.0	16.0	15.0	15.6	31.7	32.7	31.3	30.4	32.3
	12	18.0	18.1	19.1	17.7	18.2	41.0	40.4	41.8	40.0	41.4
	13	16.8	15.8	18.3	17.0	16.8	29.8	28.2	31.8	29.7	29.8
	14	26.4	26.1	26.6	25.9	26.5	53.8	53.0	52.2	52.8	54.1

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-9 最大応答加速度一覧表（基準地震動  $S_s$ ，鉛直方向）（7/8）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )									
		Ss-7					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	10.9	11.2	9.60	10.9	10.9	18.1	18.7	17.0	18.1	18.1
	2	8.42	8.55	7.49	8.40	8.43	15.3	15.8	13.9	15.2	15.3
	3	4.36	4.29	4.41	4.18	4.41	8.21	8.30	7.74	8.10	8.22
	4	4.26	4.19	4.35	4.15	4.31	8.11	8.19	7.65	8.03	8.12
	5	4.17	4.06	4.27	4.10	4.23	7.97	8.05	7.51	7.92	7.97
	6	3.96	3.83	4.05	3.94	4.00	7.63	7.70	7.22	7.55	7.63
	7	3.77	3.64	3.85	3.78	3.79	7.25	7.32	7.21	7.22	7.25
	8	3.61	3.48	3.69	3.65	3.61	6.94	7.00	7.25	6.95	6.94
	9	3.50	3.37	3.60	3.55	3.49	6.93	6.80	7.26	6.89	6.95
屋根トラス	1	10.9	11.2	9.60	10.9	10.9	18.1	18.7	17.0	18.1	18.1
	11	17.0	18.2	16.9	16.2	17.3	31.7	32.7	31.3	30.4	32.3
	12	19.8	20.1	20.6	19.4	20.0	41.0	40.4	41.8	40.0	41.4
	13	16.7	16.0	18.1	16.3	17.0	29.8	28.2	31.8	29.7	29.8
	14	25.2	25.2	27.1	24.4	25.5	53.8	53.0	52.2	52.8	54.1

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-9 最大応答加速度一覧表（基準地震動  $S_s$ ，鉛直方向）（8/8）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 ( $m/s^2$ )									
		Ss-8					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	8.58	8.62	8.04	8.12	8.73	18.1	18.7	17.0	18.1	18.1
	2	6.71	6.74	6.43	6.31	6.87	15.3	15.8	13.9	15.2	15.3
	3	3.65	3.70	3.56	3.40	3.79	8.21	8.30	7.74	8.10	8.22
	4	3.54	3.58	3.46	3.30	3.67	8.11	8.19	7.65	8.03	8.12
	5	3.39	3.42	3.32	3.17	3.50	7.97	8.05	7.51	7.92	7.97
	6	3.04	3.04	2.91	2.99	3.10	7.63	7.70	7.22	7.55	7.63
	7	2.80	2.80	2.67	2.78	2.80	7.25	7.32	7.21	7.22	7.25
	8	2.56	2.58	2.53	2.56	2.55	6.94	7.00	7.25	6.95	6.94
	9	2.46	2.41	2.45	2.47	2.46	6.93	6.80	7.26	6.89	6.95
屋根トラス	1	8.58	8.62	8.04	8.12	8.73	18.1	18.7	17.0	18.1	18.1
	11	10.2	10.4	10.1	9.93	10.3	31.7	32.7	31.3	30.4	32.3
	12	12.9	13.1	13.1	12.3	13.2	41.0	40.4	41.8	40.0	41.4
	13	13.8	12.4	15.5	13.7	13.8	29.8	28.2	31.8	29.7	29.8
	14	18.1	18.6	19.1	17.5	18.4	53.8	53.0	52.2	52.8	54.1

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-10 最大応答変位一覧表（基準地震動  $S_s$ ，鉛直方向）（1/8）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		Ss-1					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	8.86	7.56	10.5	8.81	8.88	9.46	7.83	11.4	9.37	9.49
	2	8.40	7.12	10.0	8.34	8.43	8.98	7.38	10.8	8.90	9.01
	3	7.56	6.31	9.12	7.49	7.59	8.14	6.59	9.97	8.07	8.16
	4	7.52	6.27	9.08	7.46	7.55	8.10	6.56	9.94	8.04	8.12
	5	7.48	6.23	9.03	7.42	7.50	8.05	6.51	9.89	8.00	8.07
	6	7.36	6.12	8.93	7.32	7.38	7.94	6.42	9.78	7.91	7.96
	7	7.25	6.02	8.82	7.22	7.26	7.84	6.32	9.67	7.81	7.85
	8	7.15	5.92	8.72	7.14	7.16	7.74	6.23	9.57	7.73	7.74
	9	7.09	5.85	8.65	7.08	7.10	7.67	6.17	9.50	7.67	7.67
屋根トラス	1	8.86	7.56	10.5	8.81	8.88	9.46	7.83	11.4	9.37	9.49
	11	38.7	35.0	43.7	38.9	39.0	38.7	35.0	43.8	38.9	39.0
	12	71.8	65.2	77.4	71.8	71.8	71.8	65.2	77.4	71.8	71.8
	13	100	91.4	108	100	100	100	91.4	108	100	100
	14	110	100	119	110	110	110	100	119	110	110

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-10 最大応答変位一覧表（基準地震動  $S_s$ ，鉛直方向）（2/8）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		Ss-2					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	4.93	3.96	6.04	4.86	4.96	9.46	7.83	11.4	9.37	9.49
	2	4.69	3.75	5.81	4.64	4.72	8.98	7.38	10.8	8.90	9.01
	3	4.25	3.36	5.36	4.21	4.27	8.14	6.59	9.97	8.07	8.16
	4	4.23	3.34	5.34	4.19	4.25	8.10	6.56	9.94	8.04	8.12
	5	4.20	3.31	5.31	4.17	4.22	8.05	6.51	9.89	8.00	8.07
	6	4.14	3.24	5.23	4.11	4.15	7.94	6.42	9.78	7.91	7.96
	7	4.08	3.18	5.16	4.06	4.08	7.84	6.32	9.67	7.81	7.85
	8	4.02	3.13	5.09	4.01	4.02	7.74	6.23	9.57	7.73	7.74
	9	3.98	3.10	5.04	3.97	3.98	7.67	6.17	9.50	7.67	7.67
屋根トラス	1	4.93	3.96	6.04	4.86	4.96	9.46	7.83	11.4	9.37	9.49
	11	25.5	22.9	28.5	24.8	25.8	38.7	35.0	43.8	38.9	39.0
	12	45.0	40.4	50.1	43.7	45.5	71.8	65.2	77.4	71.8	71.8
	13	61.1	54.7	68.7	59.5	61.9	100	91.4	108	100	100
	14	67.3	60.2	75.6	65.4	68.1	110	100	119	110	110

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-10 最大応答変位一覧表（基準地震動  $S_s$ ，鉛直方向）（3/8）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		Ss-3					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	9.46	7.83	11.4	9.37	9.49	9.46	7.83	11.4	9.37	9.49
	2	8.98	7.38	10.8	8.90	9.01	8.98	7.38	10.8	8.90	9.01
	3	8.14	6.59	9.97	8.07	8.16	8.14	6.59	9.97	8.07	8.16
	4	8.10	6.56	9.94	8.04	8.12	8.10	6.56	9.94	8.04	8.12
	5	8.05	6.51	9.89	8.00	8.07	8.05	6.51	9.89	8.00	8.07
	6	7.94	6.42	9.78	7.91	7.96	7.94	6.42	9.78	7.91	7.96
	7	7.84	6.32	9.67	7.81	7.85	7.84	6.32	9.67	7.81	7.85
	8	7.74	6.23	9.57	7.73	7.74	7.74	6.23	9.57	7.73	7.74
	9	7.67	6.17	9.50	7.67	7.67	7.67	6.17	9.50	7.67	7.67
屋根トラス	1	9.46	7.83	11.4	9.37	9.49	9.46	7.83	11.4	9.37	9.49
	11	38.2	33.6	43.8	37.9	38.4	38.7	35.0	43.8	38.9	39.0
	12	65.1	57.6	72.7	64.7	65.3	71.8	65.2	77.4	71.8	71.8
	13	88.6	78.8	97.5	88.1	88.9	100	91.4	108	100	100
	14	97.3	86.7	106	96.7	97.5	110	100	119	110	110

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル



表 3-10 最大応答変位一覧表（基準地震動  $S_s$ ，鉛直方向）（4/8）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		Ss-4					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	5.04	4.66	5.73	5.03	5.06	9.46	7.83	11.4	9.37	9.49
	2	4.68	4.27	5.36	4.66	4.69	8.98	7.38	10.8	8.90	9.01
	3	3.90	3.45	4.58	3.87	3.91	8.14	6.59	9.97	8.07	8.16
	4	3.87	3.43	4.56	3.85	3.88	8.10	6.56	9.94	8.04	8.12
	5	3.84	3.40	4.52	3.82	3.85	8.05	6.51	9.89	8.00	8.07
	6	3.78	3.34	4.46	3.77	3.79	7.94	6.42	9.78	7.91	7.96
	7	3.73	3.29	4.40	3.73	3.74	7.84	6.32	9.67	7.81	7.85
	8	3.69	3.24	4.35	3.69	3.69	7.74	6.23	9.57	7.73	7.74
	9	3.66	3.21	4.31	3.67	3.66	7.67	6.17	9.50	7.67	7.67
屋根トラス	1	5.04	4.66	5.73	5.03	5.06	9.46	7.83	11.4	9.37	9.49
	11	22.7	20.7	25.4	22.6	22.8	38.7	35.0	43.8	38.9	39.0
	12	38.6	34.8	43.5	38.4	39.1	71.8	65.2	77.4	71.8	71.8
	13	51.7	46.6	58.4	51.7	52.4	100	91.4	108	100	100
	14	56.7	51.4	63.8	57.1	57.1	110	100	119	110	110

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-10 最大応答変位一覧表（基準地震動  $S_s$ ，鉛直方向）（5/8）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		Ss-5					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	5.76	5.04	7.01	5.68	5.78	9.46	7.83	11.4	9.37	9.49
	2	5.48	4.78	6.69	5.41	5.51	8.98	7.38	10.8	8.90	9.01
	3	4.98	4.31	6.11	4.94	5.00	8.14	6.59	9.97	8.07	8.16
	4	4.96	4.30	6.08	4.93	4.98	8.10	6.56	9.94	8.04	8.12
	5	4.93	4.27	6.05	4.91	4.95	8.05	6.51	9.89	8.00	8.07
	6	4.88	4.22	5.99	4.86	4.89	7.94	6.42	9.78	7.91	7.96
	7	4.82	4.16	5.93	4.80	4.83	7.84	6.32	9.67	7.81	7.85
	8	4.77	4.11	5.88	4.76	4.77	7.74	6.23	9.57	7.73	7.74
	9	4.73	4.07	5.84	4.72	4.73	7.67	6.17	9.50	7.67	7.67
屋根トラス	1	5.76	5.04	7.01	5.68	5.78	9.46	7.83	11.4	9.37	9.49
	11	24.8	22.5	28.7	23.6	25.3	38.7	35.0	43.8	38.9	39.0
	12	43.5	39.0	50.2	41.7	44.3	71.8	65.2	77.4	71.8	71.8
	13	60.1	54.1	69.3	57.7	61.3	100	91.4	108	100	100
	14	66.4	59.9	76.4	63.7	67.7	110	100	119	110	110

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-10 最大応答変位一覧表（基準地震動  $S_s$ ，鉛直方向）（6/8）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		Ss-6					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	6.03	5.49	6.94	5.98	6.03	9.46	7.83	11.4	9.37	9.49
	2	5.58	5.04	6.48	5.53	5.59	8.98	7.38	10.8	8.90	9.01
	3	4.74	4.28	5.52	4.72	4.75	8.14	6.59	9.97	8.07	8.16
	4	4.72	4.26	5.48	4.70	4.73	8.10	6.56	9.94	8.04	8.12
	5	4.70	4.24	5.44	4.68	4.71	8.05	6.51	9.89	8.00	8.07
	6	4.65	4.20	5.40	4.64	4.66	7.94	6.42	9.78	7.91	7.96
	7	4.61	4.16	5.35	4.61	4.61	7.84	6.32	9.67	7.81	7.85
	8	4.58	4.12	5.31	4.57	4.58	7.74	6.23	9.57	7.73	7.74
	9	4.55	4.10	5.28	4.55	4.55	7.67	6.17	9.50	7.67	7.67
屋根トラス	1	6.03	5.49	6.94	5.98	6.03	9.46	7.83	11.4	9.37	9.49
	11	25.5	22.8	29.0	24.6	25.9	38.7	35.0	43.8	38.9	39.0
	12	43.5	39.0	49.4	41.9	44.1	71.8	65.2	77.4	71.8	71.8
	13	58.5	52.3	66.5	56.2	59.4	100	91.4	108	100	100
	14	63.8	57.1	72.5	61.6	64.9	110	100	119	110	110

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-10 最大応答変位一覧表（基準地震動  $S_s$ ，鉛直方向）（7/8）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		Ss-7					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	5.62	4.88	6.84	5.53	5.66	9.46	7.83	11.4	9.37	9.49
	2	5.30	4.58	6.47	5.23	5.34	8.98	7.38	10.8	8.90	9.01
	3	4.74	4.14	5.84	4.70	4.76	8.14	6.59	9.97	8.07	8.16
	4	4.72	4.13	5.81	4.68	4.74	8.10	6.56	9.94	8.04	8.12
	5	4.69	4.12	5.78	4.65	4.70	8.05	6.51	9.89	8.00	8.07
	6	4.62	4.09	5.71	4.60	4.63	7.94	6.42	9.78	7.91	7.96
	7	4.56	4.06	5.66	4.55	4.57	7.84	6.32	9.67	7.81	7.85
	8	4.51	4.03	5.61	4.50	4.52	7.74	6.23	9.57	7.73	7.74
	9	4.48	4.01	5.57	4.47	4.48	7.67	6.17	9.50	7.67	7.67
屋根トラス	1	5.62	4.88	6.84	5.53	5.66	9.46	7.83	11.4	9.37	9.49
	11	25.5	22.6	29.8	24.5	26.1	38.7	35.0	43.8	38.9	39.0
	12	44.3	39.1	51.4	41.8	45.3	71.8	65.2	77.4	71.8	71.8
	13	59.8	52.7	69.4	56.6	61.2	100	91.4	108	100	100
	14	65.5	57.7	76.2	62.0	67.0	110	100	119	110	110

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-10 最大応答変位一覧表（基準地震動  $S_s$ ，鉛直方向）（8/8）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		Ss-8					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	2.85	2.57	3.28	2.76	2.89	9.46	7.83	11.4	9.37	9.49
	2	2.53	2.25	2.95	2.45	2.57	8.98	7.38	10.8	8.90	9.01
	3	2.01	1.65	2.36	1.99	2.03	8.14	6.59	9.97	8.07	8.16
	4	2.00	1.64	2.35	1.98	2.02	8.10	6.56	9.94	8.04	8.12
	5	1.99	1.63	2.33	1.97	2.00	8.05	6.51	9.89	8.00	8.07
	6	1.95	1.60	2.30	1.94	1.96	7.94	6.42	9.78	7.91	7.96
	7	1.92	1.57	2.27	1.91	1.93	7.84	6.32	9.67	7.81	7.85
	8	1.89	1.55	2.25	1.89	1.90	7.74	6.23	9.57	7.73	7.74
	9	1.88	1.52	2.23	1.88	1.88	7.67	6.17	9.50	7.67	7.67
屋根トラス	1	2.85	2.57	3.28	2.76	2.89	9.46	7.83	11.4	9.37	9.49
	11	22.9	20.4	26.1	22.4	23.0	38.7	35.0	43.8	38.9	39.0
	12	40.0	35.7	45.4	39.3	40.3	71.8	65.2	77.4	71.8	71.8
	13	54.3	48.5	61.6	53.5	54.7	100	91.4	108	100	100
	14	59.4	53.2	67.3	58.6	59.8	110	100	119	110	110

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-11 最大応答軸力一覧表（基準地震動  $S_s$ ，鉛直方向）（1/8）

部位	部 材 番 号	最大応答軸力一覧表（ $\times 10^4 \text{kN}$ ）									
		Ss-1					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建 屋 部	1	9.33	9.18	9.45	9.10	9.39	9.33	9.18	9.45	9.10	9.39
	2	16.8	17.0	16.6	16.2	17.0	16.8	17.0	16.6	16.2	17.0
	3	26.3	27.5	24.3	25.9	26.5	26.3	27.5	24.3	25.9	26.5
	4	31.2	32.6	28.8	30.6	31.4	31.2	32.6	28.8	30.6	31.4
	5	52.9	54.6	50.4	51.8	53.2	52.9	54.6	50.4	51.8	53.2
	6	81.1	82.3	77.8	79.4	81.6	81.1	82.3	77.8	79.4	81.6
	7	107	108	103	105	108	107	108	103	105	108
	8	125	126	120	124	126	125	126	120	124	126

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性（ $+\sigma$ ）考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性（ $-\sigma$ ）考慮モデル

④建屋剛性（コア強度平均）考慮モデル ⑤建屋剛性（ $-2\sigma$ ）考慮モデル

表 3-11 最大応答軸力一覧表（基準地震動  $S_s$ ，鉛直方向）（2/8）

部位	部 材 番 号	最大応答軸力一覧表（ $\times 10^4 \text{kN}$ ）									
		Ss-2					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建 屋 部	1	4.47	4.35	4.50	4.31	4.52	9.33	9.18	9.45	9.10	9.39
	2	8.18	8.02	7.54	8.02	8.22	16.8	17.0	16.6	16.2	17.0
	3	17.0	16.6	16.3	16.5	17.2	26.3	27.5	24.3	25.9	26.5
	4	20.6	20.2	19.9	19.9	20.9	31.2	32.6	28.8	30.6	31.4
	5	36.3	36.0	35.1	35.4	36.6	52.9	54.6	50.4	51.8	53.2
	6	56.3	55.7	53.9	55.0	56.7	81.1	82.3	77.8	79.4	81.6
	7	74.7	73.8	71.3	73.3	75.1	107	108	103	105	108
	8	87.1	86.0	83.1	85.7	87.4	125	126	120	124	126

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性（ $+\sigma$ ）考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性（ $-\sigma$ ）考慮モデル

④建屋剛性（コア強度平均）考慮モデル ⑤建屋剛性（ $-2\sigma$ ）考慮モデル

表 3-11 最大応答軸力一覧表（基準地震動  $S_s$ ，鉛直方向）（3/8）

部位	部 材 番 号	最大応答軸力一覧表（ $\times 10^4 \text{kN}$ ）									
		Ss-3					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建 屋 部	1	7.69	7.43	8.00	7.55	7.75	9.33	9.18	9.45	9.10	9.39
	2	12.7	12.5	13.1	12.3	12.8	16.8	17.0	16.6	16.2	17.0
	3	20.2	20.2	21.4	19.7	20.5	26.3	27.5	24.3	25.9	26.5
	4	23.3	23.3	24.8	22.7	23.6	31.2	32.6	28.8	30.6	31.4
	5	36.8	36.9	39.5	35.9	37.2	52.9	54.6	50.4	51.8	53.2
	6	54.7	54.9	58.6	53.7	55.2	81.1	82.3	77.8	79.4	81.6
	7	73.9	72.4	77.8	73.2	74.1	107	108	103	105	108
	8	88.0	84.9	91.3	87.3	88.2	125	126	120	124	126

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性（ $+\sigma$ ）考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性（ $-\sigma$ ）考慮モデル

④建屋剛性（コア強度平均）考慮モデル ⑤建屋剛性（ $-2\sigma$ ）考慮モデル



表 3-11 最大応答軸力一覧表（基準地震動  $S_s$ ，鉛直方向）（4/8）

部位	部 材 番 号	最大応答軸力一覧表（ $\times 10^4 \text{kN}$ ）									
		$S_s-4$					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建 屋 部	1	4.94	4.97	4.89	4.88	4.94	9.33	9.18	9.45	9.10	9.39
	2	9.34	9.43	9.22	9.12	9.37	16.8	17.0	16.6	16.2	17.0
	3	14.9	15.1	14.9	14.4	15.2	26.3	27.5	24.3	25.9	26.5
	4	17.2	17.4	17.2	16.6	17.5	31.2	32.6	28.8	30.6	31.4
	5	27.6	27.6	27.6	26.9	28.0	52.9	54.6	50.4	51.8	53.2
	6	41.5	41.3	41.5	40.6	41.9	81.1	82.3	77.8	79.4	81.6
	7	54.0	53.7	55.9	53.1	54.5	107	108	103	105	108
	8	62.4	62.0	66.6	61.5	62.9	125	126	120	124	126

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性（ $+\sigma$ ）考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性（ $-\sigma$ ）考慮モデル

④建屋剛性（コア強度平均）考慮モデル ⑤建屋剛性（ $-2\sigma$ ）考慮モデル

表 3-11 最大応答軸力一覧表（基準地震動  $S_s$ ，鉛直方向）（5/8）

部位	部 材 番 号	最大応答軸力一覧表（ $\times 10^4 \text{kN}$ ）									
		Ss-5					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建 屋 部	1	5.78	5.61	5.76	5.64	5.80	9.33	9.18	9.45	9.10	9.39
	2	10.0	9.79	9.94	9.79	10.1	16.8	17.0	16.6	16.2	17.0
	3	15.6	15.1	15.6	15.3	15.7	26.3	27.5	24.3	25.9	26.5
	4	17.8	17.2	17.8	17.5	17.9	31.2	32.6	28.8	30.6	31.4
	5	28.0	26.9	28.2	27.0	28.2	52.9	54.6	50.4	51.8	53.2
	6	42.6	41.0	42.9	41.3	42.9	81.1	82.3	77.8	79.4	81.6
	7	55.8	53.8	57.0	54.4	56.1	107	108	103	105	108
	8	64.5	62.2	67.7	63.4	64.8	125	126	120	124	126

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性（ $+\sigma$ ）考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性（ $-\sigma$ ）考慮モデル

④建屋剛性（コア強度平均）考慮モデル ⑤建屋剛性（ $-2\sigma$ ）考慮モデル

表 3-11 最大応答軸力一覧表（基準地震動  $S_s$ ，鉛直方向）（6/8）

部位	部 材 番 号	最大応答軸力一覧表（ $\times 10^4 \text{kN}$ ）									
		Ss-6					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建 屋 部	1	5.23	5.24	5.27	5.38	5.22	9.33	9.18	9.45	9.10	9.39
	2	10.0	9.93	9.76	10.2	9.93	16.8	17.0	16.6	16.2	17.0
	3	16.2	16.3	15.6	15.9	16.2	26.3	27.5	24.3	25.9	26.5
	4	18.9	19.3	18.4	18.3	19.2	31.2	32.6	28.8	30.6	31.4
	5	31.5	31.9	30.4	30.8	31.9	52.9	54.6	50.4	51.8	53.2
	6	46.7	47.1	45.2	45.9	47.1	81.1	82.3	77.8	79.4	81.6
	7	60.4	60.8	60.3	59.6	60.9	107	108	103	105	108
	8	69.5	69.9	70.8	68.7	70.0	125	126	120	124	126

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性（ $+\sigma$ ）考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性（ $-\sigma$ ）考慮モデル

④建屋剛性（コア強度平均）考慮モデル ⑤建屋剛性（ $-2\sigma$ ）考慮モデル

表 3-11 最大応答軸力一覧表（基準地震動  $S_s$ ，鉛直方向）（7/8）

部位	部 材 番 号	最大応答軸力一覧表（ $\times 10^4 \text{kN}$ ）									
		Ss-7					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建 屋 部	1	5.86	5.89	5.53	5.82	5.89	9.33	9.18	9.45	9.10	9.39
	2	10.3	10.4	9.52	10.3	10.4	16.8	17.0	16.6	16.2	17.0
	3	15.1	15.1	14.5	15.0	15.1	26.3	27.5	24.3	25.9	26.5
	4	17.0	17.0	16.5	16.8	17.0	31.2	32.6	28.8	30.6	31.4
	5	27.4	26.7	27.5	26.5	27.6	52.9	54.6	50.4	51.8	53.2
	6	42.0	41.1	42.2	40.9	42.3	81.1	82.3	77.8	79.4	81.6
	7	55.3	54.1	55.5	54.1	55.5	107	108	103	105	108
	8	64.0	62.7	64.5	62.9	64.2	125	126	120	124	126

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性（ $+\sigma$ ）考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性（ $-\sigma$ ）考慮モデル

④建屋剛性（コア強度平均）考慮モデル ⑤建屋剛性（ $-2\sigma$ ）考慮モデル

表 3-11 最大応答軸力一覧表（基準地震動  $S_s$ ，鉛直方向）（8/8）

部位	部 材 番 号	最大応答軸力一覧表（ $\times 10^4 \text{kN}$ ）									
		Ss-8					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建 屋 部	1	3.16	3.15	3.22	3.09	3.20	9.33	9.18	9.45	9.10	9.39
	2	6.70	6.77	6.19	6.35	6.83	16.8	17.0	16.6	16.2	17.0
	3	11.3	11.2	11.2	10.8	11.5	26.3	27.5	24.3	25.9	26.5
	4	13.4	13.5	13.5	12.9	13.7	31.2	32.6	28.8	30.6	31.4
	5	23.1	23.4	23.2	22.1	23.7	52.9	54.6	50.4	51.8	53.2
	6	34.8	35.1	34.5	33.4	35.7	81.1	82.3	77.8	79.4	81.6
	7	45.0	45.2	43.9	43.9	45.9	107	108	103	105	108
	8	51.4	51.4	49.5	50.9	52.2	125	126	120	124	126

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性（ $+\sigma$ ）考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性（ $-\sigma$ ）考慮モデル

④建屋剛性（コア強度平均）考慮モデル ⑤建屋剛性（ $-2\sigma$ ）考慮モデル

表 3-12 最大応答加速度一覧表（弾性設計用地震動 S d , NS 方向）（1/5）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )									
		Sd-1					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	18.9	19.5	18.0	17.7	19.4	23.7	24.6	21.7	24.0	23.5
	3	14.2	13.6	14.5	13.1	14.4	14.8	14.9	14.5	14.9	14.7
	4	7.47	7.42	7.49	7.04	7.21	7.47	7.42	7.49	7.04	7.21
	9	6.51	6.27	6.79	5.98	6.75	6.51	6.27	6.79	5.98	6.75
	11	5.23	5.12	5.40	4.97	5.38	5.23	5.12	5.40	4.97	5.38
	13	4.29	4.35	4.44	4.21	4.26	4.29	4.35	4.44	4.21	4.26
	15	3.56	3.66	3.74	3.57	3.56	3.56	3.66	3.74	3.57	3.56
b 軸	2	11.8	11.8	11.6	11.9	11.5	13.5	15.7	12.3	15.2	13.0
	5	5.15	5.50	5.22	5.12	5.25	5.15	5.50	5.22	5.12	5.25
	7	4.87	5.24	5.05	4.91	4.97	4.87	5.24	5.05	4.91	4.97
	10	4.88	4.93	5.07	4.69	5.03	4.88	4.93	5.07	4.69	5.03
	12	4.29	4.32	4.52	4.19	4.40	4.29	4.32	4.52	4.19	4.40
	14	3.70	3.77	3.95	3.71	3.78	3.70	3.77	3.95	3.71	3.78
	16	3.46	3.45	3.64	3.46	3.45	3.46	3.45	3.64	3.46	3.45
17	3.35	3.26	3.40	3.37	3.35	3.35	3.26	3.40	3.37	3.35	
c 軸	6	11.1	11.4	10.4	11.2	10.3	16.6	16.5	16.4	15.7	16.6
	8	7.32	7.26	6.90	6.69	7.15	13.1	13.1	13.4	11.7	13.5

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-12 最大応答加速度一覧表（弾性設計用地震動 S d , NS 方向）（2/5）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )									
		Sd-2					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	23.7	24.6	21.7	24.0	23.5	23.7	24.6	21.7	24.0	23.5
	3	14.8	14.9	13.9	14.9	14.7	14.8	14.9	14.5	14.9	14.7
	4	4.80	4.87	4.61	4.56	4.99	7.47	7.42	7.49	7.04	7.21
	9	3.93	4.12	4.08	4.01	3.99	6.51	6.27	6.79	5.98	6.75
	11	3.16	3.39	3.37	3.26	3.12	5.23	5.12	5.40	4.97	5.38
	13	2.63	3.05	2.76	2.63	2.62	4.29	4.35	4.44	4.21	4.26
	15	2.50	2.73	2.54	2.59	2.49	3.56	3.66	3.74	3.57	3.56
b 軸	2	13.5	15.7	12.3	15.2	13.0	13.5	15.7	12.3	15.2	13.0
	5	4.03	4.90	3.69	4.17	4.50	5.15	5.50	5.22	5.12	5.25
	7	3.80	4.37	3.52	3.95	4.03	4.87	5.24	5.05	4.91	4.97
	10	3.53	3.95	3.29	3.69	3.46	4.88	4.93	5.07	4.69	5.03
	12	3.11	3.41	2.89	3.27	2.88	4.29	4.32	4.52	4.19	4.40
	14	2.80	3.08	2.62	2.93	2.83	3.70	3.77	3.95	3.71	3.78
	16	2.59	2.84	2.52	2.69	2.62	3.46	3.45	3.64	3.46	3.45
17	2.42	2.69	2.47	2.52	2.45	3.35	3.26	3.40	3.37	3.35	
c 軸	6	16.6	16.5	16.4	15.7	16.6	16.6	16.5	16.4	15.7	16.6
	8	13.1	13.1	13.4	11.7	13.5	13.1	13.1	13.4	11.7	13.5

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-12 最大応答加速度一覧表（弾性設計用地震動 S d , NS 方向）（3/5）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )									
		Sd-3					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	11.2	11.1	10.4	11.1	11.3	23.7	24.6	21.7	24.0	23.5
	3	8.58	8.29	8.11	8.49	8.51	14.8	14.9	14.5	14.9	14.7
	4	4.04	3.77	4.06	3.64	4.27	7.47	7.42	7.49	7.04	7.21
	9	3.98	3.70	4.01	3.60	4.18	6.51	6.27	6.79	5.98	6.75
	11	3.74	3.44	3.81	3.47	3.90	5.23	5.12	5.40	4.97	5.38
	13	3.53	3.21	3.64	3.34	3.64	4.29	4.35	4.44	4.21	4.26
	15	3.33	3.03	3.46	3.21	3.41	3.56	3.66	3.74	3.57	3.56
b 軸	2	7.38	7.78	6.78	8.27	7.47	13.5	15.7	12.3	15.2	13.0
	5	3.57	3.49	3.74	3.39	3.67	5.15	5.50	5.22	5.12	5.25
	7	3.52	3.28	3.69	3.36	3.62	4.87	5.24	5.05	4.91	4.97
	10	3.51	3.22	3.65	3.33	3.62	4.88	4.93	5.07	4.69	5.03
	12	3.48	3.17	3.61	3.30	3.57	4.29	4.32	4.52	4.19	4.40
	14	3.38	3.07	3.51	3.24	3.45	3.70	3.77	3.95	3.71	3.78
	16	3.28	2.98	3.41	3.17	3.34	3.46	3.45	3.64	3.46	3.45
17	3.20	2.92	3.33	3.11	3.26	3.35	3.26	3.40	3.37	3.35	
c 軸	6	10.7	10.8	9.85	9.87	10.5	16.6	16.5	16.4	15.7	16.6
	8	7.21	7.56	6.31	6.65	6.88	13.1	13.1	13.4	11.7	13.5

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル



表 3-12 最大応答加速度一覧表（弾性設計用地震動 S d , NS 方向）（4/5）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )									
		Sd-6					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	8.89	8.70	8.17	8.84	8.97	23.7	24.6	21.7	24.0	23.5
	3	6.54	6.49	5.95	6.52	6.64	14.8	14.9	14.5	14.9	14.7
	4	2.28	2.37	2.10	2.39	2.27	7.47	7.42	7.49	7.04	7.21
	9	2.03	2.11	1.84	2.14	2.01	6.51	6.27	6.79	5.98	6.75
	11	1.80	1.87	1.67	1.91	1.79	5.23	5.12	5.40	4.97	5.38
	13	1.65	1.71	1.56	1.76	1.65	4.29	4.35	4.44	4.21	4.26
	15	1.53	1.57	1.47	1.63	1.54	3.56	3.66	3.74	3.57	3.56
b 軸	2	6.70	7.32	6.16	7.57	6.49	13.5	15.7	12.3	15.2	13.0
	5	2.15	2.21	2.04	2.46	2.25	5.15	5.50	5.22	5.12	5.25
	7	2.05	2.06	1.96	2.30	2.13	4.87	5.24	5.05	4.91	4.97
	10	1.90	1.91	1.84	2.15	1.96	4.88	4.93	5.07	4.69	5.03
	12	1.67	1.72	1.60	1.91	1.67	4.29	4.32	4.52	4.19	4.40
	14	1.55	1.60	1.49	1.72	1.59	3.70	3.77	3.95	3.71	3.78
	16	1.50	1.54	1.45	1.61	1.52	3.46	3.45	3.64	3.46	3.45
c 軸	6	7.36	7.48	6.73	7.61	6.67	16.6	16.5	16.4	15.7	16.6
	8	4.71	4.92	4.29	4.89	4.39	13.1	13.1	13.4	11.7	13.5

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-12 最大応答加速度一覧表（弾性設計用地震動 S d , NS 方向）（5/5）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )									
		Sd-7					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	7.08	7.17	6.67	7.17	7.06	23.7	24.6	21.7	24.0	23.5
	3	4.91	4.81	4.84	4.96	4.90	14.8	14.9	14.5	14.9	14.7
	4	2.70	2.85	2.41	2.41	2.78	7.47	7.42	7.49	7.04	7.21
	9	2.42	2.54	2.22	2.19	2.48	6.51	6.27	6.79	5.98	6.75
	11	2.00	2.07	1.89	1.85	2.03	5.23	5.12	5.40	4.97	5.38
	13	1.65	1.69	1.62	1.57	1.66	4.29	4.35	4.44	4.21	4.26
	15	1.43	1.44	1.49	1.42	1.42	3.56	3.66	3.74	3.57	3.56
b 軸	2	5.78	6.61	5.61	7.49	5.73	13.5	15.7	12.3	15.2	13.0
	5	2.14	1.99	2.12	2.04	2.17	5.15	5.50	5.22	5.12	5.25
	7	2.04	1.89	2.04	1.96	2.06	4.87	5.24	5.05	4.91	4.97
	10	1.92	1.77	1.94	1.87	1.93	4.88	4.93	5.07	4.69	5.03
	12	1.70	1.56	1.74	1.69	1.69	4.29	4.32	4.52	4.19	4.40
	14	1.54	1.51	1.59	1.54	1.52	3.70	3.77	3.95	3.71	3.78
	16	1.43	1.47	1.49	1.44	1.41	3.46	3.45	3.64	3.46	3.45
c 軸	6	9.19	9.37	8.18	10.0	7.86	16.6	16.5	16.4	15.7	16.6
	8	5.93	6.07	5.28	6.56	5.20	13.1	13.1	13.4	11.7	13.5

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-13 最大応答変位一覧表（弾性設計用地震動 S d , NS 方向）（1/5）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		Sd-1					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	35.0	33.3	38.7	32.0	36.1	35.0	33.3	38.7	32.0	36.1
	3	27.8	25.2	30.8	25.3	28.6	27.8	25.2	30.8	25.3	28.6
	4	11.8	10.1	14.0	10.6	12.3	11.8	10.1	14.0	10.6	12.3
	9	9.49	8.10	11.2	8.63	9.75	9.49	8.10	11.2	8.63	9.75
	11	7.27	6.12	8.70	6.77	7.39	7.27	6.12	8.70	6.77	7.39
	13	5.57	4.60	7.20	5.32	5.61	5.57	4.60	7.20	5.32	5.61
	15	4.16	3.34	6.10	4.10	4.14	4.16	3.34	6.10	4.10	4.14
b 軸	2	22.3	19.8	26.1	21.4	23.3	22.3	19.8	26.1	21.4	23.3
	5	8.80	7.23	11.2	8.14	9.14	8.80	7.23	11.2	8.14	9.14
	7	8.03	6.60	10.1	7.50	8.27	8.03	6.60	10.1	7.50	8.27
	10	7.22	5.93	8.95	6.83	7.36	7.22	5.93	8.95	6.83	7.36
	12	5.77	4.72	7.75	5.61	5.79	5.77	4.72	7.75	5.61	5.79
	14	4.69	3.78	6.75	4.63	4.67	4.69	3.78	6.75	4.63	4.67
	16	3.86	3.06	5.94	3.87	3.81	3.86	3.06	5.94	3.87	3.81
c 軸	6	13.7	12.5	16.8	12.5	14.4	22.8	21.4	22.4	17.8	22.6
	8	10.9	9.65	14.0	10.2	11.4	13.2	12.2	16.4	11.1	14.4

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-13 最大応答変位一覧表（弾性設計用地震動 S d , NS 方向）（2/5）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		Sd-2					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	31.3	32.3	27.2	31.4	30.9	35.0	33.3	38.7	32.0	36.1
	3	21.8	22.5	18.8	21.8	21.4	27.8	25.2	30.8	25.3	28.6
	4	6.71	5.72	8.23	7.00	6.46	11.8	10.1	14.0	10.6	12.3
	9	5.71	4.40	7.27	5.99	5.49	9.49	8.10	11.2	8.63	9.75
	11	4.76	3.23	6.38	5.05	4.55	7.27	6.12	8.70	6.77	7.39
	13	3.99	2.57	5.63	4.30	3.80	5.57	4.60	7.20	5.32	5.61
	15	3.35	2.04	4.97	3.66	3.16	4.16	3.34	6.10	4.10	4.14
b 軸	2	18.2	19.6	17.8	18.6	17.6	22.3	19.8	26.1	21.4	23.3
	5	5.74	4.80	7.72	6.26	5.59	8.80	7.23	11.2	8.14	9.14
	7	5.35	4.35	7.25	5.84	5.16	8.03	6.60	10.1	7.50	8.27
	10	4.94	3.88	6.76	5.38	4.71	7.22	5.93	8.95	6.83	7.36
	12	4.26	3.14	5.97	4.67	4.03	5.77	4.72	7.75	5.61	5.79
	14	3.72	2.49	5.37	4.06	3.49	4.69	3.78	6.75	4.63	4.67
	16	3.30	2.03	4.88	3.58	3.07	3.86	3.06	5.94	3.87	3.81
17	2.99	1.71	4.52	3.24	2.76	3.30	2.54	5.37	3.39	3.31	
c 軸	6	22.8	21.4	22.4	17.8	22.6	22.8	21.4	22.4	17.8	22.6
	8	13.2	12.2	16.4	11.1	14.4	13.2	12.2	16.4	11.1	14.4

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-13 最大応答変位一覧表（弾性設計用地震動 S d , NS 方向）（3/5）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		Sd-3					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	20.5	18.7	21.2	19.9	20.7	35.0	33.3	38.7	32.0	36.1
	3	15.6	14.1	16.8	15.1	15.7	27.8	25.2	30.8	25.3	28.6
	4	6.26	4.90	8.92	6.17	6.37	11.8	10.1	14.0	10.6	12.3
	9	5.26	4.00	7.71	5.09	5.33	9.49	8.10	11.2	8.63	9.75
	11	4.29	3.11	6.56	4.11	4.31	7.27	6.12	8.70	6.77	7.39
	13	3.48	2.37	5.60	3.35	3.46	5.57	4.60	7.20	5.32	5.61
	15	2.77	1.73	4.80	2.72	2.72	4.16	3.34	6.10	4.10	4.14
b 軸	2	12.4	11.1	14.3	12.9	12.3	22.3	19.8	26.1	21.4	23.3
	5	5.34	4.05	7.92	5.02	5.35	8.80	7.23	11.2	8.14	9.14
	7	4.96	3.70	7.45	4.64	4.95	8.03	6.60	10.1	7.50	8.27
	10	4.54	3.32	6.92	4.27	4.52	7.22	5.93	8.95	6.83	7.36
	12	3.81	2.66	6.04	3.64	3.77	5.77	4.72	7.75	5.61	5.79
	14	3.17	2.08	5.27	3.08	3.12	4.69	3.78	6.75	4.63	4.67
	16	2.67	1.64	4.70	2.63	2.61	3.86	3.06	5.94	3.87	3.81
17	2.30	1.36	4.27	2.30	2.23	3.30	2.54	5.37	3.39	3.31	
c 軸	6	10.9	10.2	12.9	10.0	11.5	22.8	21.4	22.4	17.8	22.6
	8	8.18	7.05	10.0	7.47	8.60	13.2	12.2	16.4	11.1	14.4

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-13 最大応答変位一覧表（弾性設計用地震動 S d , NS 方向）（4/5）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		Sd-6					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	15.7	15.0	16.1	15.7	15.7	35.0	33.3	38.7	32.0	36.1
	3	11.9	11.2	12.4	12.0	11.9	27.8	25.2	30.8	25.3	28.6
	4	4.36	3.83	5.31	4.56	4.33	11.8	10.1	14.0	10.6	12.3
	9	3.42	2.97	4.39	3.67	3.39	9.49	8.10	11.2	8.63	9.75
	11	2.59	2.20	3.58	2.87	2.54	7.27	6.12	8.70	6.77	7.39
	13	1.95	1.62	2.97	2.25	1.90	5.57	4.60	7.20	5.32	5.61
	15	1.43	1.13	2.47	1.73	1.38	4.16	3.34	6.10	4.10	4.14
b 軸	2	11.2	11.0	11.6	12.1	10.9	22.3	19.8	26.1	21.4	23.3
	5	3.47	3.03	4.46	3.82	3.36	8.80	7.23	11.2	8.14	9.14
	7	3.13	2.72	4.13	3.48	3.03	8.03	6.60	10.1	7.50	8.27
	10	2.77	2.38	3.78	3.12	2.68	7.22	5.93	8.95	6.83	7.36
	12	2.20	1.84	3.22	2.54	2.12	5.77	4.72	7.75	5.61	5.79
	14	1.71	1.39	2.75	2.04	1.64	4.69	3.78	6.75	4.63	4.67
	16	1.34	1.05	2.40	1.66	1.29	3.86	3.06	5.94	3.87	3.81
17	1.09	0.809	2.14	1.40	1.04	3.30	2.54	5.37	3.39	3.31	
c 軸	6	8.44	8.26	9.06	8.23	8.12	22.8	21.4	22.4	17.8	22.6
	8	6.40	6.11	7.18	6.19	6.22	13.2	12.2	16.4	11.1	14.4

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-13 最大応答変位一覧表（弾性設計用地震動 S d , NS 方向）（5/5）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		Sd-7					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	11.2	10.4	12.9	11.0	11.2	35.0	33.3	38.7	32.0	36.1
	3	8.38	7.48	10.2	8.21	8.55	27.8	25.2	30.8	25.3	28.6
	4	3.59	2.84	4.81	3.36	3.66	11.8	10.1	14.0	10.6	12.3
	9	2.97	2.30	4.03	2.81	3.00	9.49	8.10	11.2	8.63	9.75
	11	2.37	1.78	3.46	2.29	2.38	7.27	6.12	8.70	6.77	7.39
	13	1.91	1.38	3.06	1.87	1.90	5.57	4.60	7.20	5.32	5.61
	15	1.51	1.03	2.68	1.52	1.48	4.16	3.34	6.10	4.10	4.14
b 軸	2	7.81	7.99	9.22	8.96	7.92	22.3	19.8	26.1	21.4	23.3
	5	2.98	2.31	4.01	2.85	3.00	8.80	7.23	11.2	8.14	9.14
	7	2.76	2.11	3.81	2.64	2.77	8.03	6.60	10.1	7.50	8.27
	10	2.51	1.90	3.59	2.42	2.51	7.22	5.93	8.95	6.83	7.36
	12	2.09	1.53	3.22	2.04	2.08	5.77	4.72	7.75	5.61	5.79
	14	1.73	1.22	2.90	1.72	1.70	4.69	3.78	6.75	4.63	4.67
	16	1.45	0.983	2.62	1.46	1.42	3.86	3.06	5.94	3.87	3.81
17	1.26	0.810	2.41	1.29	1.22	3.30	2.54	5.37	3.39	3.31	
c 軸	6	9.26	9.15	9.34	9.69	8.39	22.8	21.4	22.4	17.8	22.6
	8	6.46	6.31	6.83	6.59	6.00	13.2	12.2	16.4	11.1	14.4

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-14 最大応答せん断力一覧表（弾性設計用地震動 S d , NS 方向）（1/5）

部位	質点番号	最大応答せん断力一覧表（ $\times 10^3 \text{kN}$ ）									
		Sd-1					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	60.9	63.0	58.3	57.4	62.2	72.6	74.9	66.6	73.0	72.0
	2	132	134	132	123	134	145	145	140	145	145
	3	205	199	207	194	202	205	199	207	194	202
	4	312	300	321	291	313	312	300	321	291	313
	5	387	372	399	363	392	387	372	399	363	392
	6	463	446	473	444	466	463	446	473	444	466
	7	507	496	508	494	504	507	496	508	494	504
b 軸	9	29.9	29.4	30.1	29.5	29.8	29.9	33.2	30.1	30.9	29.8
	10	49.2	46.8	50.9	48.4	49.9	49.2	46.8	50.9	48.4	49.9
	11	69.7	66.1	71.6	68.3	70.7	69.7	66.1	71.6	68.3	70.7
	12	131	125	136	129	132	131	125	136	129	132
	13	234	223	246	233	237	234	223	246	233	237
	14	339	321	350	339	342	339	321	350	339	342
	15	405	395	418	409	406	405	395	418	409	406
c 軸	16	7.99	8.22	7.52	8.24	7.30	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8
	17	23.1	23.0	22.0	21.9	22.3	39.5	39.5	40.0	36.5	40.0

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性（ $+\sigma$ ）考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性（ $-\sigma$ ）考慮モデル  
 ④建屋剛性（コア強度平均）考慮モデル ⑤建屋剛性（ $-2\sigma$ ）考慮モデル



表 3-14 最大応答せん断力一覧表（弾性設計用地震動 S d , NS 方向）（2/5）

部位	質点番号	最大応答せん断力一覧表（ $\times 10^3 \text{kN}$ ）									
		Sd-2					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	72.6	74.9	66.6	73.0	72.0	72.6	74.9	66.6	73.0	72.0
	2	145	145	140	145	145	145	145	140	145	145
	3	156	154	141	160	155	205	199	207	194	202
	4	213	207	190	210	214	312	300	321	291	313
	5	253	249	230	249	255	387	372	399	363	392
	6	287	282	269	284	290	463	446	473	444	466
	7	303	298	285	302	307	507	496	508	494	504
b 軸	9	29.2	33.2	28.0	30.9	27.9	29.9	33.2	30.1	30.9	29.8
	10	42.2	46.1	39.6	43.8	40.3	49.2	46.8	50.9	48.4	49.9
	11	55.9	61.0	52.9	57.1	54.3	69.7	66.1	71.6	68.3	70.7
	12	84.7	89.0	79.9	85.9	82.3	131	125	136	129	132
	13	176	181	172	171	174	234	223	246	233	237
	14	230	241	232	231	224	339	321	350	339	342
	15	269	279	299	282	259	405	395	418	409	406
c 軸	16	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8
	17	39.5	39.5	40.0	36.5	40.0	39.5	39.5	40.0	36.5	40.0

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性（ $+\sigma$ ）考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性（ $-\sigma$ ）考慮モデル  
 ④建屋剛性（コア強度平均）考慮モデル ⑤建屋剛性（ $-2\sigma$ ）考慮モデル

表 3-14 最大応答せん断力一覧表 (弾性設計用地震動 S d, NS 方向) (3/5)

部位	質点番号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )									
		Sd-3					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	36.0	34.7	33.6	35.4	36.2	72.6	74.9	66.6	73.0	72.0
	2	82.0	79.3	76.9	80.7	82.4	145	145	140	145	145
	3	110	106	107	108	109	205	199	207	194	202
	4	143	134	146	141	143	312	300	321	291	313
	5	176	167	178	177	176	387	372	399	363	392
	6	227	212	242	215	239	463	446	473	444	466
	7	271	248	295	263	283	507	496	508	494	504
b 軸	9	17.8	18.1	16.8	19.1	18.1	29.9	33.2	30.1	30.9	29.8
	10	27.3	25.7	27.1	27.0	27.5	49.2	46.8	50.9	48.4	49.9
	11	40.4	38.7	40.8	39.9	40.6	69.7	66.1	71.6	68.3	70.7
	12	72.9	69.7	77.2	72.4	75.3	131	125	136	129	132
	13	159	141	167	155	164	234	223	246	233	237
	14	236	215	248	225	243	339	321	350	339	342
	15	289	268	308	271	297	405	395	418	409	406
c 軸	16	7.73	7.81	7.10	7.42	7.54	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8
	17	23.1	24.1	20.6	21.5	21.8	39.5	39.5	40.0	36.5	40.0

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-14 最大応答せん断力一覧表（弾性設計用地震動 S d , NS 方向）（4/5）

部位	質点番号	最大応答せん断力一覧表（ $\times 10^3 \text{kN}$ ）									
		Sd-6					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	28.2	27.7	26.1	27.4	27.9	72.6	74.9	66.6	73.0	72.0
	2	62.3	60.8	58.0	62.0	63.1	145	145	140	145	145
	3	83.6	82.0	79.9	83.8	83.9	205	199	207	194	202
	4	111	110	106	115	111	312	300	321	291	313
	5	134	133	125	140	132	387	372	399	363	392
	6	161	162	155	171	160	463	446	473	444	466
	7	183	190	185	194	182	507	496	508	494	504
b 軸	9	16.2	17.0	15.2	17.6	16.0	29.9	33.2	30.1	30.9	29.8
	10	25.2	26.2	23.4	27.2	24.4	49.2	46.8	50.9	48.4	49.9
	11	33.6	34.8	31.3	36.6	32.4	69.7	66.1	71.6	68.3	70.7
	12	54.9	56.3	51.3	60.4	52.9	131	125	136	129	132
	13	104	107	96.5	114	99.1	234	223	246	233	237
	14	143	148	143	160	139	339	321	350	339	342
	15	173	185	189	192	171	405	395	418	409	406
c 軸	16	5.33	5.43	4.88	5.48	4.79	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8
	17	14.8	15.6	13.6	16.1	13.8	39.5	39.5	40.0	36.5	40.0

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性（ $+\sigma$ ）考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性（ $-\sigma$ ）考慮モデル  
 ④建屋剛性（コア強度平均）考慮モデル ⑤建屋剛性（ $-2\sigma$ ）考慮モデル

表 3-14 最大応答せん断力一覧表（弾性設計用地震動 S d , NS 方向）（5/5）

部位	質点番号	最大応答せん断力一覧表（ $\times 10^3 \text{kN}$ ）									
		Sd-7					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	22.1	22.4	20.8	22.5	21.9	72.6	74.9	66.6	73.0	72.0
	2	48.0	48.4	46.3	48.5	47.7	145	145	140	145	145
	3	57.5	54.9	60.0	57.5	58.2	205	199	207	194	202
	4	78.6	76.8	84.7	75.9	79.3	312	300	321	291	313
	5	105	108	107	99.7	107	387	372	399	363	392
	6	135	135	135	129	136	463	446	473	444	466
	7	154	148	157	149	155	507	496	508	494	504
b 軸	9	12.6	13.8	12.5	15.2	12.7	29.9	33.2	30.1	30.9	29.8
	10	17.4	17.6	16.8	19.3	17.7	49.2	46.8	50.9	48.4	49.9
	11	23.0	22.3	23.3	24.4	23.3	69.7	66.1	71.6	68.3	70.7
	12	43.3	40.6	44.0	41.9	43.6	131	125	136	129	132
	13	85.0	78.5	86.4	84.2	84.6	234	223	246	233	237
	14	126	116	130	127	125	339	321	350	339	342
	15	156	146	161	158	154	405	395	418	409	406
c 軸	16	6.65	6.79	5.90	7.35	5.64	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8
	17	19.5	19.9	17.3	21.6	16.8	39.5	39.5	40.0	36.5	40.0

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性（ $+\sigma$ ）考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性（ $-\sigma$ ）考慮モデル  
 ④建屋剛性（コア強度平均）考慮モデル ⑤建屋剛性（ $-2\sigma$ ）考慮モデル

表 3-15 最大応答曲げモーメント一覧表（弾性設計用地震動 S d，NS 方向）（1/5）

部位	質点番号	最大応答曲げモーメント一覧表（ $\times 10^5 \text{kN}\cdot\text{m}$ ）									
		Sd-1					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	0.792 3.47	0.730 3.56	0.883 3.68	0.659 3.29	0.882 3.58	0.792 4.26	0.767 4.42	0.883 3.88	0.749 4.30	0.882 4.21
	2	3.56 13.7	3.59 13.9	3.99 13.6	3.37 12.8	3.81 13.9	4.31 15.5	4.49 15.7	3.99 14.7	4.36 15.6	4.26 15.4
	3	13.8 34.3	14.0 33.2	14.2 35.4	12.9 32.7	14.1 34.7	15.7 34.3	15.9 33.2	14.8 35.4	15.7 32.7	15.6 34.7
	4	39.7 60.7	36.5 59.5	42.7 62.4	35.4 58.6	41.7 61.4	39.7 60.7	36.5 59.5	42.7 62.4	35.4 58.6	41.7 61.4
	5	65.1 93.2	63.8 90.8	67.1 94.0	62.8 88.7	66.3 92.0	65.1 93.2	63.8 90.8	67.1 94.0	62.8 88.7	66.3 92.0
	6	97.2 125	94.3 120	97.8 126	92.0 117	95.5 123	97.2 125	94.3 120	97.8 126	92.0 117	95.5 123
	7	127 146	122 141	128 148	119 138	125 144	127 146	122 141	128 148	119 138	125 144
b 軸	9	0.372 4.04	0.390 3.97	0.381 4.07	0.399 3.97	0.372 4.03	0.372 4.04	0.416 4.44	0.381 4.07	0.399 4.18	0.372 4.03
	10	4.66 6.28	5.06 6.33	4.70 6.47	5.21 6.51	4.61 6.35	4.66 6.34	5.06 6.89	4.70 6.47	5.21 6.65	4.61 6.35
	11	10.8 12.3	13.0 14.2	10.4 12.1	13.5 14.8	11.0 12.4	10.8 12.3	13.0 14.2	10.4 12.1	13.5 14.8	11.0 12.4
	12	16.9 19.9	17.4 20.1	15.4 20.2	18.2 21.2	17.1 19.8	16.9 19.9	17.4 20.1	15.4 20.2	18.2 21.2	17.1 19.8
	13	28.0 42.3	27.0 41.3	28.4 43.9	28.2 43.5	28.1 42.3	28.0 42.3	27.8 41.3	28.4 43.9	28.2 43.5	28.1 42.3
	14	46.5 65.0	44.5 62.8	48.2 67.8	46.9 66.4	46.8 65.0	46.5 65.0	44.5 62.8	48.2 67.8	46.9 66.4	46.8 65.0
	15	68.5 84.4	66.3 81.5	71.9 87.5	70.2 85.6	69.0 84.6	68.5 84.4	66.3 81.5	71.9 87.5	70.2 85.6	69.0 84.6
c 軸	16	0.0340 0.407	0.0349 0.419	0.0322 0.383	0.0351 0.421	0.0314 0.373	0.198 0.559	0.171 0.565	0.218 0.563	0.168 0.561	0.210 0.566
	17	2.59 5.45	2.70 5.62	2.62 5.28	3.44 6.12	2.61 5.13	2.59 6.69	2.98 7.19	2.62 6.78	3.44 6.12	2.61 7.11

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-15 最大応答曲げモーメント一覧表 (弾性設計用地震動 S d, NS 方向) (2/5)

部位	質点番号	最大応答曲げモーメント一覧表 ( $\times 10^5 \text{kN}\cdot\text{m}$ )									
		Sd-2					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	0.737 4.26	0.767 4.42	0.649 3.88	0.749 4.30	0.724 4.21	0.792 4.26	0.767 4.42	0.883 3.88	0.749 4.30	0.882 4.21
	2	4.31 15.5	4.49 15.7	3.92 14.7	4.36 15.6	4.26 15.4	4.31 15.5	4.49 15.7	3.99 14.7	4.36 15.6	4.26 15.4
	3	15.7 31.9	15.9 31.9	14.8 29.6	15.7 32.1	15.6 31.6	15.7 34.3	15.9 33.2	14.8 35.4	15.7 32.7	15.6 34.7
	4	33.3 45.5	33.4 43.9	30.5 40.2	33.6 46.1	32.9 45.5	39.7 60.7	36.5 59.5	42.7 62.4	35.4 58.6	41.7 61.4
	5	47.5 66.2	45.5 63.5	41.3 58.2	47.7 66.0	47.6 66.5	65.1 93.2	63.8 90.8	67.1 94.0	62.8 88.7	66.3 92.0
	6	67.9 85.1	64.9 81.8	59.6 75.7	67.3 84.3	68.3 85.7	97.2 125	94.3 120	97.8 126	92.0 117	95.5 123
	7	85.9 98.0	82.4 94.3	76.4 87.8	84.9 97.0	86.5 98.7	127 146	122 141	128 148	119 138	125 144
b 軸	9	0.348 3.94	0.416 4.44	0.334 3.79	0.370 4.18	0.362 3.76	0.372 4.04	0.416 4.44	0.381 4.07	0.399 4.18	0.372 4.03
	10	4.29 6.34	5.01 6.89	4.19 6.09	4.51 6.65	4.59 5.96	4.66 6.34	5.06 6.89	4.70 6.47	5.21 6.65	4.61 6.35
	11	8.29 11.0	11.5 12.9	8.34 10.8	8.52 11.3	10.5 11.9	10.8 12.3	13.0 14.2	10.4 12.1	13.5 14.8	11.0 12.4
	12	12.6 18.8	15.3 19.4	12.7 18.3	12.8 19.2	13.8 17.7	16.9 19.9	17.4 20.1	15.4 20.2	18.2 21.2	17.1 19.8
	13	26.0 38.1	27.8 38.4	26.4 37.8	24.8 36.5	26.2 38.4	28.0 42.3	27.8 41.3	28.4 43.9	28.2 43.5	28.1 42.3
	14	39.9 52.5	40.5 53.8	39.9 51.9	38.0 50.7	40.3 52.4	46.5 65.0	44.5 62.8	48.2 67.8	46.9 66.4	46.8 65.0
	15	54.4 63.6	55.7 66.2	54.1 63.2	52.3 61.9	54.3 62.9	68.5 84.4	66.3 81.5	71.9 87.5	70.2 85.6	69.0 84.6
c 軸	16	0.198 0.559	0.171 0.565	0.218 0.563	0.168 0.561	0.210 0.566	0.198 0.559	0.171 0.565	0.218 0.563	0.168 0.561	0.210 0.566
	17	1.54 6.69	2.98 7.19	1.60 6.78	1.56 5.96	2.60 7.11	2.59 6.69	2.98 7.19	2.62 6.78	3.44 6.12	2.61 7.11

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-15 最大応答曲げモーメント一覧表（弾性設計用地震動 S d，NS 方向）（3/5）

部位	質点番号	最大応答曲げモーメント一覧表（ $\times 10^5 \text{kN}\cdot\text{m}$ ）									
		Sd-3					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	0.362 2.13	0.354 2.05	0.332 1.98	0.358 2.09	0.366 2.14	0.792 4.26	0.767 4.42	0.883 3.88	0.749 4.30	0.882 4.21
	2	2.16 8.47	2.09 8.17	2.01 7.93	2.13 8.33	2.17 8.52	4.31 15.5	4.49 15.7	3.99 14.7	4.36 15.6	4.26 15.4
	3	8.56 20.0	8.27 19.4	8.00 19.0	8.43 19.8	8.60 20.1	15.7 34.3	15.9 33.2	14.8 35.4	15.7 32.7	15.6 34.7
	4	20.9 32.3	20.3 31.1	19.7 31.4	20.7 31.9	21.0 32.2	39.7 60.7	36.5 59.5	42.7 62.4	35.4 58.6	41.7 61.4
	5	33.5 45.7	32.2 43.6	32.8 45.7	33.3 45.1	33.5 45.3	65.1 93.2	63.8 90.8	67.1 94.0	62.8 88.7	66.3 92.0
	6	46.6 57.8	44.5 54.9	46.9 59.5	46.2 57.2	46.3 57.3	97.2 125	94.3 120	97.8 126	92.0 117	95.5 123
	7	58.3 66.5	55.3 62.8	60.1 69.5	57.8 66.2	57.9 66.5	127 146	122 141	128 148	119 138	125 144
b 軸	9	0.217 2.40	0.218 2.44	0.203 2.26	0.229 2.56	0.220 2.44	0.372 4.04	0.416 4.44	0.381 4.07	0.399 4.18	0.372 4.03
	10	2.55 3.75	2.53 3.69	2.38 3.75	2.68 3.93	2.59 3.72	4.66 6.34	5.06 6.89	4.70 6.47	5.21 6.65	4.61 6.35
	11	6.02 7.94	5.73 7.61	5.85 7.70	5.78 7.68	6.17 8.12	10.8 12.3	13.0 14.2	10.4 12.1	13.5 14.8	11.0 12.4
	12	9.97 15.1	9.62 14.6	9.55 14.5	9.52 14.7	10.2 15.4	16.9 19.9	17.4 20.1	15.4 20.2	18.2 21.2	17.1 19.8
	13	20.2 28.5	19.8 28.0	19.4 28.2	19.7 28.3	20.4 28.5	28.0 42.3	27.8 41.3	28.4 43.9	28.2 43.5	28.1 42.3
	14	30.8 39.9	30.2 38.9	29.6 42.4	30.4 40.1	30.8 40.9	46.5 65.0	44.5 62.8	48.2 67.8	46.9 66.4	46.8 65.0
	15	42.1 51.1	41.0 47.8	43.3 54.4	42.2 50.2	41.8 52.6	68.5 84.4	66.3 81.5	71.9 87.5	70.2 85.6	69.0 84.6
c 軸	16	0.0297 0.394	0.0301 0.399	0.0272 0.362	0.0278 0.380	0.0291 0.384	0.198 0.559	0.171 0.565	0.218 0.563	0.168 0.561	0.210 0.566
	17	1.33 3.70	1.28 3.94	1.27 3.49	1.24 3.55	1.33 3.60	2.59 6.69	2.98 7.19	2.62 6.78	3.44 6.12	2.61 7.11

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-15 最大応答曲げモーメント一覧表（弾性設計用地震動 S d，NS 方向）（4/5）

部位	質点番号	最大応答曲げモーメント一覧表（ $\times 10^5 \text{kN}\cdot\text{m}$ ）									
		Sd-6					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	0.283	0.271	0.266	0.274	0.288	0.792	0.767	0.883	0.749	0.882
		1.66	1.63	1.57	1.62	1.66	4.26	4.42	3.88	4.30	4.21
	2	1.69	1.66	1.60	1.65	1.69	4.31	4.49	3.99	4.36	4.26
		6.47	6.28	6.06	6.41	6.55	15.5	15.7	14.7	15.6	15.4
	3	6.55	6.36	6.16	6.49	6.64	15.7	15.9	14.8	15.7	15.6
		15.2	15.0	14.5	15.1	15.3	34.3	33.2	35.4	32.7	34.7
	4	16.0	15.7	15.5	15.9	16.1	39.7	36.5	42.7	35.4	41.7
25.0		24.5	23.9	25.1	25.0	60.7	59.5	62.4	58.6	61.4	
5	26.2	25.5	25.4	26.2	26.3	65.1	63.8	67.1	62.8	66.3	
	35.8	35.1	34.3	36.4	35.8	93.2	90.8	94.0	88.7	92.0	
6	36.8	35.9	35.4	37.3	36.7	97.2	94.3	97.8	92.0	95.5	
	46.0	45.1	43.9	47.3	45.8	125	120	126	117	123	
7	46.5	45.6	44.5	47.8	46.3	127	122	128	119	125	
	53.4	52.7	50.9	55.3	53.1	146	141	148	138	144	
b 軸	9	0.193	0.203	0.182	0.209	0.190	0.372	0.416	0.381	0.399	0.372
		2.19	2.29	2.05	2.37	2.15	4.04	4.44	4.07	4.18	4.03
	10	2.32	2.41	2.23	2.51	2.28	4.66	5.06	4.70	5.21	4.61
		3.59	3.74	3.40	3.87	3.51	6.34	6.89	6.47	6.65	6.35
	11	4.47	4.43	4.54	4.70	4.33	10.8	13.0	10.4	13.5	11.0
		6.16	6.28	6.05	6.59	5.95	12.3	14.2	12.1	14.8	12.4
	12	6.95	6.88	7.02	7.28	6.69	16.9	17.4	15.4	18.2	17.1
11.2		11.4	10.7	12.0	10.7	19.9	20.1	20.2	21.2	19.8	
13	14.5	14.7	14.1	15.2	13.9	28.0	27.8	28.4	28.2	28.1	
	22.0	22.5	20.7	23.6	21.0	42.3	41.3	43.9	43.5	42.3	
14	22.9	23.4	21.8	24.5	21.9	46.5	44.5	48.2	46.9	46.8	
	31.2	32.1	29.5	34.0	29.9	65.0	62.8	67.8	66.4	65.0	
15	32.3	33.1	30.7	35.2	30.9	68.5	66.3	71.9	70.2	69.0	
	38.9	40.2	37.2	42.8	37.4	84.4	81.5	87.5	85.6	84.6	
c 軸	16	0.0198	0.0201	0.0181	0.0204	0.0178	0.198	0.171	0.218	0.168	0.210
		0.272	0.277	0.249	0.279	0.244	0.559	0.565	0.563	0.561	0.566
17	0.727	0.750	0.740	0.744	0.693	2.59	2.98	2.62	3.44	2.61	
	2.57	2.68	2.40	2.56	2.41	6.69	7.19	6.78	6.12	7.11	

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル



表 3-15 最大応答曲げモーメント一覧表（弾性設計用地震動 S d , NS 方向）（5/5）

部位	質点番号	最大応答曲げモーメント一覧表（ $\times 10^5 \text{kN}\cdot\text{m}$ ）									
		Sd-7					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	0.230	0.234	0.207	0.229	0.230	0.792	0.767	0.883	0.749	0.882
		1.30	1.32	1.22	1.32	1.29	4.26	4.42	3.88	4.30	4.21
	2	1.32	1.34	1.23	1.34	1.32	4.31	4.49	3.99	4.36	4.26
		5.00	5.07	4.80	5.06	4.98	15.5	15.7	14.7	15.6	15.4
	3	5.05	5.12	4.84	5.11	5.04	15.7	15.9	14.8	15.7	15.6
		11.1	10.9	11.1	11.1	11.0	34.3	33.2	35.4	32.7	34.7
	4	11.6	11.4	11.6	11.6	11.6	39.7	36.5	42.7	35.4	41.7
16.7		16.0	17.7	16.7	17.0	60.7	59.5	62.4	58.6	61.4	
5	17.4	16.7	18.7	17.5	17.8	65.1	63.8	67.1	62.8	66.3	
	24.1	22.9	26.3	23.0	24.4	93.2	90.8	94.0	88.7	92.0	
6	25.0	23.8	27.2	23.8	25.3	97.2	94.3	97.8	92.0	95.5	
	32.0	30.3	34.8	30.8	32.3	125	120	126	117	123	
7	32.5	30.8	35.3	31.3	32.8	127	122	128	119	125	
	37.8	35.9	41.0	36.6	38.1	146	141	148	138	144	
b 軸	9	0.151	0.165	0.149	0.182	0.151	0.372	0.416	0.381	0.399	0.372
		1.70	1.86	1.68	2.04	1.71	4.04	4.44	4.07	4.18	4.03
	10	1.80	1.97	1.78	2.13	1.81	4.66	5.06	4.70	5.21	4.61
		2.66	2.84	2.61	3.10	2.67	6.34	6.89	6.47	6.65	6.35
	11	3.24	3.49	3.27	3.75	3.26	10.8	13.0	10.4	13.5	11.0
		4.38	4.60	4.40	5.01	4.39	12.3	14.2	12.1	14.8	12.4
	12	4.97	5.18	4.95	5.54	5.03	16.9	17.4	15.4	18.2	17.1
7.96		7.72	8.17	8.09	8.06	19.9	20.1	20.2	21.2	19.8	
13	10.8	10.9	10.8	12.1	10.4	28.0	27.8	28.4	28.2	28.1	
	16.2	15.6	16.4	17.5	16.2	42.3	41.3	43.9	43.5	42.3	
14	17.1	16.6	17.4	18.2	17.2	46.5	44.5	48.2	46.9	46.8	
	24.1	22.6	24.5	23.9	24.1	65.0	62.8	67.8	66.4	65.0	
15	25.1	23.5	25.6	24.7	25.1	68.5	66.3	71.9	70.2	69.0	
	30.8	28.9	31.3	30.3	30.8	84.4	81.5	87.5	85.6	84.6	
c 軸	16	0.0247	0.0252	0.0219	0.0273	0.0209	0.198	0.171	0.218	0.168	0.210
		0.340	0.347	0.302	0.376	0.289	0.559	0.565	0.563	0.561	0.566
17	0.607	0.623	0.609	0.665	0.590	2.59	2.98	2.62	3.44	2.61	
	3.18	3.24	2.91	3.57	2.75	6.69	7.19	6.78	6.12	7.11	

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-16 最大応答加速度一覧表（弾性設計用地震動 S d，EW 方向）（1/5）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )									
		Sd-1					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	6.75	7.88	7.29	10.3	7.54	8.76	8.30	9.35	10.3	8.59
	6	5.95	6.53	6.65	7.94	6.12	7.53	6.96	8.65	7.94	7.41
	11	4.60	4.76	5.07	4.39	4.84	5.18	5.08	5.20	4.55	5.03
	20	4.41	4.52	4.96	4.25	4.51	4.82	4.78	6.10	4.39	5.88
	25	4.25	4.35	4.83	4.11	4.39	4.50	4.47	5.05	4.21	5.05
	32	4.14	4.10	4.68	3.89	4.28	4.16	4.10	4.68	3.97	4.28
	36	3.93	3.74	4.39	3.67	4.01	3.93	3.86	4.39	3.76	4.01
	38	3.68	3.49	4.07	3.51	3.72	3.68	3.55	4.07	3.52	3.72
	40	3.51	3.34	3.86	3.37	3.60	3.51	3.42	3.86	3.37	3.60
b 軸	2	11.5	12.4	11.5	13.0	11.2	13.1	12.7	13.7	13.0	13.9
	7	7.93	8.35	8.45	9.24	7.68	9.11	9.13	11.9	9.24	10.6
	12	5.43	5.24	5.53	5.33	5.39	5.80	5.84	7.90	5.33	6.42
	26	4.63	4.49	5.02	4.34	4.69	4.66	4.81	5.02	4.42	4.76
c 軸	19	11.3	12.1	10.5	9.73	11.7	14.0	14.5	12.4	13.6	13.9
	21	5.52	5.45	5.36	4.99	5.50	5.86	5.99	5.36	4.99	6.22
d 軸	3	15.8	16.5	16.7	14.2	16.2	15.8	16.5	17.1	14.2	16.2
	8	9.18	9.63	10.2	10.2	9.48	10.3	10.2	12.3	10.2	11.5
	13	6.75	5.87	5.66	5.88	6.88	6.75	6.03	8.29	5.88	6.88
	27	5.01	4.95	5.32	4.63	5.21	5.01	4.95	5.32	4.86	5.21
	33	4.58	4.43	4.85	4.10	4.54	4.68	4.61	4.85	4.41	4.95
e 軸	18	8.08	7.82	8.33	6.44	8.57	9.23	9.68	8.79	8.09	9.70
	22	6.80	6.57	6.84	5.54	6.88	6.80	7.05	6.84	6.02	6.88
	31	5.51	5.29	5.64	4.79	5.43	5.51	5.72	5.64	5.61	5.43
	35	4.36	4.23	4.69	4.20	4.28	4.36	4.57	4.69	4.58	4.28
	37	3.93	3.89	4.44	3.69	4.11	3.93	3.89	4.44	3.91	4.11
	39	3.67	3.56	4.12	3.52	3.80	3.67	3.56	4.12	3.52	3.80
f 軸	4	16.7	16.5	16.7	16.1	17.0	16.7	16.5	17.6	16.1	17.0
	9	10.2	10.1	10.6	10.8	10.5	10.9	10.1	12.2	10.8	11.8
	14	6.48	7.24	5.95	6.89	6.82	7.63	7.82	8.06	6.89	7.98
	28	5.64	5.50	5.52	5.14	5.82	5.70	5.80	5.75	5.14	6.00
g 軸	17	11.3	12.1	11.0	10.1	11.9	11.8	12.1	11.1	11.2	12.1
	23	8.40	8.75	8.49	7.33	8.76	8.50	8.75	8.49	7.69	8.76
	30	5.96	5.89	6.34	5.19	6.15	6.72	6.79	6.36	6.19	6.70
h 軸	5	13.7	12.7	13.7	12.3	14.2	14.1	14.2	13.9	13.8	14.2
	10	8.90	8.70	8.98	9.13	8.86	10.4	10.7	10.1	9.66	9.97
	15	8.39	8.65	7.30	7.61	7.73	8.39	8.65	7.30	7.61	7.73
	29	4.51	4.45	4.84	4.32	4.51	4.66	4.51	4.86	4.56	4.77
	34	4.16	4.01	4.66	3.86	4.23	4.47	4.36	4.66	4.05	4.41
i 軸	16	6.32	5.08	5.34	5.41	5.55	6.32	5.49	6.17	5.41	5.61
	24	5.18	4.72	5.10	4.71	5.10	5.18	4.99	5.34	4.86	5.30

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-16 最大応答加速度一覧表（弾性設計用地震動 S d，EW 方向）（2/5）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )									
		Sd-2					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	8.76	8.30	9.35	8.67	8.59	8.76	8.30	9.35	10.3	8.59
	6	7.53	6.96	8.65	6.96	7.41	7.53	6.96	8.65	7.94	7.41
	11	5.18	5.08	5.20	4.53	5.03	5.18	5.08	5.20	4.55	5.03
	20	4.82	4.78	6.10	4.28	5.88	4.82	4.78	6.10	4.39	5.88
	25	4.50	4.47	5.05	4.13	5.05	4.50	4.47	5.05	4.21	5.05
	32	4.16	4.07	4.22	3.97	3.96	4.16	4.10	4.68	3.97	4.28
	36	3.89	3.86	3.99	3.76	3.73	3.93	3.86	4.39	3.76	4.01
	38	3.54	3.55	3.74	3.52	3.43	3.68	3.55	4.07	3.52	3.72
	40	3.35	3.42	3.61	3.37	3.29	3.51	3.42	3.86	3.37	3.60
b 軸	2	13.1	12.7	13.7	12.3	13.9	13.1	12.7	13.7	13.0	13.9
	7	9.11	9.13	11.9	8.29	10.6	9.11	9.13	11.9	9.24	10.6
	12	5.80	5.44	7.90	5.04	6.42	5.80	5.84	7.90	5.33	6.42
	26	4.66	4.81	4.63	4.18	4.76	4.66	4.81	5.02	4.42	4.76
c 軸	19	14.0	14.5	12.4	13.6	13.9	14.0	14.5	12.4	13.6	13.9
	21	5.86	5.99	5.27	4.85	6.22	5.86	5.99	5.36	4.99	6.22
d 軸	3	15.4	15.6	17.1	14.2	15.2	15.8	16.5	17.1	14.2	16.2
	8	10.3	10.2	12.3	9.07	11.5	10.3	10.2	12.3	10.2	11.5
	13	6.35	6.03	8.29	5.86	6.75	6.75	6.03	8.29	5.88	6.88
	27	4.83	4.84	4.77	4.86	5.11	5.01	4.95	5.32	4.86	5.21
	33	4.68	4.61	4.82	4.41	4.95	4.68	4.61	4.85	4.41	4.95
e 軸	18	7.45	7.70	6.99	8.09	7.40	9.23	9.68	8.79	8.09	9.70
	22	5.49	5.92	5.12	6.02	5.49	6.80	7.05	6.84	6.02	6.88
	31	4.60	4.97	4.28	4.42	4.41	5.51	5.72	5.64	5.61	5.43
	35	3.72	3.94	3.86	3.97	3.68	4.36	4.57	4.69	4.58	4.28
	37	3.44	3.51	3.88	3.83	3.38	3.93	3.89	4.44	3.91	4.11
	39	3.43	3.51	3.76	3.42	3.38	3.67	3.56	4.12	3.52	3.80
f 軸	4	16.1	15.0	17.6	14.6	16.6	16.7	16.5	17.6	16.1	17.0
	9	10.9	10.0	12.2	9.77	11.8	10.9	10.1	12.2	10.8	11.8
	14	7.63	7.82	8.06	6.68	7.98	7.63	7.82	8.06	6.89	7.98
	28	5.70	5.80	5.75	4.62	6.00	5.70	5.80	5.75	5.14	6.00
g 軸	17	10.3	11.1	9.46	11.2	9.41	11.8	12.1	11.1	11.2	12.1
	23	7.02	7.40	6.60	7.69	6.59	8.50	8.75	8.49	7.69	8.76
	30	4.93	5.52	4.75	5.46	4.67	6.72	6.79	6.36	6.19	6.70
h 軸	5	14.1	14.2	13.9	13.8	13.4	14.1	14.2	13.9	13.8	14.2
	10	10.4	10.7	10.1	9.66	9.97	10.4	10.7	10.1	9.66	9.97
	15	5.44	5.09	6.87	5.01	5.89	8.39	8.65	7.30	7.61	7.73
	29	4.66	4.51	4.86	4.06	4.77	4.66	4.51	4.86	4.56	4.77
	34	4.47	4.36	4.21	3.91	4.41	4.47	4.36	4.66	4.05	4.41
i 軸	16	5.48	5.49	6.17	4.74	5.61	6.32	5.49	6.17	5.41	5.61
	24	5.17	4.99	5.34	4.40	5.30	5.18	4.99	5.34	4.86	5.30

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-16 最大応答加速度一覧表（弾性設計用地震動 S<sub>d</sub>, EW 方向）(3/5)

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )									
		S <sub>d</sub> -3					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	6.99	7.08	7.16	6.58	6.77	8.76	8.30	9.35	10.3	8.59
	6	5.97	5.96	6.13	5.37	5.90	7.53	6.96	8.65	7.94	7.41
	11	3.61	3.60	3.65	3.89	3.65	5.18	5.08	5.20	4.55	5.03
	20	3.58	3.31	3.59	3.83	3.62	4.82	4.78	6.10	4.39	5.88
	25	3.52	3.24	3.49	3.72	3.54	4.50	4.47	5.05	4.21	5.05
	32	3.40	3.13	3.33	3.54	3.40	4.16	4.10	4.68	3.97	4.28
	36	3.23	2.99	3.17	3.33	3.21	3.93	3.86	4.39	3.76	4.01
	38	3.12	2.89	3.09	3.20	3.09	3.68	3.55	4.07	3.52	3.72
	40	3.06	2.84	3.05	3.14	3.03	3.51	3.42	3.86	3.37	3.60
b 軸	2	9.72	9.94	9.80	10.5	9.44	13.1	12.7	13.7	13.0	13.9
	7	7.14	7.05	7.92	6.78	7.40	9.11	9.13	11.9	9.24	10.6
	12	4.26	4.24	4.60	4.85	4.41	5.80	5.84	7.90	5.33	6.42
	26	3.69	3.43	3.64	3.87	3.74	4.66	4.81	5.02	4.42	4.76
c 軸	19	8.09	9.06	6.39	6.87	8.18	14.0	14.5	12.4	13.6	13.9
	21	4.28	4.25	4.14	4.19	4.50	5.86	5.99	5.36	4.99	6.22
d 軸	3	10.8	11.1	11.9	11.3	11.1	15.8	16.5	17.1	14.2	16.2
	8	7.92	7.87	8.64	7.66	8.02	10.3	10.2	12.3	10.2	11.5
	13	5.10	5.21	4.89	5.58	5.01	6.75	6.03	8.29	5.88	6.88
	27	3.97	3.81	3.75	3.86	4.06	5.01	4.95	5.32	4.86	5.21
	33	3.58	3.38	3.44	3.58	3.61	4.68	4.61	4.85	4.41	4.95
e 軸	18	5.74	5.77	5.76	6.02	6.44	9.23	9.68	8.79	8.09	9.70
	22	4.81	4.73	4.71	5.35	4.90	6.80	7.05	6.84	6.02	6.88
	31	4.44	4.17	4.26	4.74	4.27	5.51	5.72	5.64	5.61	5.43
	35	3.63	3.51	3.52	4.01	3.50	4.36	4.57	4.69	4.58	4.28
	37	3.16	2.96	3.14	3.41	3.08	3.93	3.89	4.44	3.91	4.11
	39	3.05	2.82	3.04	3.19	3.02	3.67	3.56	4.12	3.52	3.80
f 軸	4	14.3	14.3	14.2	14.1	13.9	16.7	16.5	17.6	16.1	17.0
	9	8.24	8.12	9.00	7.94	8.40	10.9	10.1	12.2	10.8	11.8
	14	5.32	5.47	5.20	5.28	5.30	7.63	7.82	8.06	6.89	7.98
	28	4.28	4.19	4.08	4.24	4.41	5.70	5.80	5.75	5.14	6.00
g 軸	17	8.20	8.71	7.77	7.96	8.37	11.8	12.1	11.1	11.2	12.1
	23	6.68	6.69	6.41	6.59	6.86	8.50	8.75	8.49	7.69	8.76
	30	5.48	5.39	5.35	5.79	5.32	6.72	6.79	6.36	6.19	6.70
h 軸	5	10.6	10.6	11.3	10.4	10.3	14.1	14.2	13.9	13.8	14.2
	10	7.62	7.57	8.69	7.76	8.00	10.4	10.7	10.1	9.66	9.97
	15	4.14	4.11	5.28	4.30	4.11	8.39	8.65	7.30	7.61	7.73
	29	3.66	3.40	3.62	3.66	3.62	4.66	4.51	4.86	4.56	4.77
	34	3.38	3.13	3.33	3.57	3.35	4.47	4.36	4.66	4.05	4.41
i 軸	16	3.98	3.77	3.98	3.80	4.00	6.32	5.49	6.17	5.41	5.61
	24	3.85	3.60	3.83	3.70	3.84	5.18	4.99	5.34	4.86	5.30

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-16 最大応答加速度一覧表（弾性設計用地震動 S d , EW 方向）（4/5）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )									
		Sd-6					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	7.19	7.16	7.94	7.35	7.92	8.76	8.30	9.35	10.3	8.59
	6	5.55	5.43	6.19	5.65	6.09	7.53	6.96	8.65	7.94	7.41
	11	4.18	3.77	4.36	3.75	4.17	5.18	5.08	5.20	4.55	5.03
	20	3.88	3.48	3.92	3.55	3.83	4.82	4.78	6.10	4.39	5.88
	25	3.59	3.26	3.49	3.37	3.49	4.50	4.47	5.05	4.21	5.05
	32	3.16	3.17	3.00	3.10	3.22	4.16	4.10	4.68	3.97	4.28
	36	2.96	3.07	2.88	2.78	3.06	3.93	3.86	4.39	3.76	4.01
	38	2.80	2.90	2.71	2.65	2.84	3.68	3.55	4.07	3.52	3.72
	40	2.67	2.77	2.59	2.57	2.68	3.51	3.42	3.86	3.37	3.60
b 軸	2	9.54	9.80	10.1	9.36	9.22	13.1	12.7	13.7	13.0	13.9
	7	6.18	6.55	7.31	5.52	6.83	9.11	9.13	11.9	9.24	10.6
	12	5.42	5.84	5.63	4.13	5.84	5.80	5.84	7.90	5.33	6.42
	26	3.78	3.26	3.72	3.46	3.73	4.66	4.81	5.02	4.42	4.76
c 軸	19	8.32	8.12	6.26	7.29	7.44	14.0	14.5	12.4	13.6	13.9
	21	4.44	3.96	4.38	4.03	4.58	5.86	5.99	5.36	4.99	6.22
d 軸	3	11.7	12.7	12.7	11.4	11.2	15.8	16.5	17.1	14.2	16.2
	8	7.51	7.58	8.44	6.54	7.59	10.3	10.2	12.3	10.2	11.5
	13	5.43	5.47	4.93	5.26	5.57	6.75	6.03	8.29	5.88	6.88
	27	3.58	3.41	3.70	4.00	3.69	5.01	4.95	5.32	4.86	5.21
	33	3.16	3.03	3.11	2.99	3.15	4.68	4.61	4.85	4.41	4.95
e 軸	18	7.79	7.20	6.85	6.26	8.08	9.23	9.68	8.79	8.09	9.70
	22	6.18	5.71	5.09	5.07	6.41	6.80	7.05	6.84	6.02	6.88
	31	5.08	4.79	4.42	4.46	5.11	5.51	5.72	5.64	5.61	5.43
	35	3.70	3.36	3.31	3.33	3.69	4.36	4.57	4.69	4.58	4.28
	37	2.92	3.08	2.82	2.90	3.02	3.93	3.89	4.44	3.91	4.11
	39	2.79	2.90	2.70	2.68	2.84	3.67	3.56	4.12	3.52	3.80
f 軸	4	11.4	11.4	12.5	10.1	11.3	16.7	16.5	17.6	16.1	17.0
	9	6.86	7.47	8.86	6.72	7.14	10.9	10.1	12.2	10.8	11.8
	14	5.31	5.43	5.10	5.55	5.09	7.63	7.82	8.06	6.89	7.98
	28	3.96	3.80	4.18	4.90	3.96	5.70	5.80	5.75	5.14	6.00
g 軸	17	9.98	9.00	8.48	8.37	10.5	11.8	12.1	11.1	11.2	12.1
	23	7.51	7.05	6.59	6.73	7.85	8.50	8.75	8.49	7.69	8.76
	30	5.20	5.58	4.75	4.86	5.52	6.72	6.79	6.36	6.19	6.70
h 軸	5	9.14	10.0	10.1	9.54	10.0	14.1	14.2	13.9	13.8	14.2
	10	6.58	7.49	8.88	6.77	7.66	10.4	10.7	10.1	9.66	9.97
	15	5.00	5.64	4.87	4.84	5.11	8.39	8.65	7.30	7.61	7.73
	29	3.74	3.55	3.59	3.35	3.67	4.66	4.51	4.86	4.56	4.77
	34	3.21	3.31	3.10	3.04	3.32	4.47	4.36	4.66	4.05	4.41
i 軸	16	4.39	4.05	4.36	3.82	4.46	6.32	5.49	6.17	5.41	5.61
	24	4.09	3.82	3.98	3.61	4.07	5.18	4.99	5.34	4.86	5.30

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-16 最大応答加速度一覧表（弾性設計用地震動 S d , EW 方向）（5/5）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )									
		Sd-7					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	6.51	5.55	5.82	6.06	7.02	8.76	8.30	9.35	10.3	8.59
	6	5.19	4.63	5.26	4.59	5.92	7.53	6.96	8.65	7.94	7.41
	11	4.55	4.43	4.74	4.55	4.48	5.18	5.08	5.20	4.55	5.03
	20	4.37	4.28	4.53	4.39	4.31	4.82	4.78	6.10	4.39	5.88
	25	4.17	4.12	4.31	4.21	4.12	4.50	4.47	5.05	4.21	5.05
	32	3.87	3.86	3.95	3.92	3.82	4.16	4.10	4.68	3.97	4.28
	36	3.53	3.53	3.58	3.57	3.50	3.93	3.86	4.39	3.76	4.01
	38	3.21	3.24	3.28	3.28	3.19	3.68	3.55	4.07	3.52	3.72
	40	3.05	3.08	3.10	3.12	3.03	3.51	3.42	3.86	3.37	3.60
b 軸	2	10.0	8.54	9.86	9.42	10.3	13.1	12.7	13.7	13.0	13.9
	7	7.34	5.54	6.41	5.46	7.68	9.11	9.13	11.9	9.24	10.6
	12	5.53	4.87	5.55	4.48	6.01	5.80	5.84	7.90	5.33	6.42
	26	4.39	4.40	4.47	4.42	4.28	4.66	4.81	5.02	4.42	4.76
c 軸	19	7.12	8.64	6.73	6.19	6.95	14.0	14.5	12.4	13.6	13.9
	21	4.83	4.84	5.04	4.87	4.73	5.86	5.99	5.36	4.99	6.22
d 軸	3	10.8	12.5	11.9	12.2	11.7	15.8	16.5	17.1	14.2	16.2
	8	6.82	6.24	7.58	6.15	6.71	10.3	10.2	12.3	10.2	11.5
	13	5.02	5.81	5.62	4.80	5.34	6.75	6.03	8.29	5.88	6.88
	27	4.42	4.63	4.46	4.58	4.25	5.01	4.95	5.32	4.86	5.21
	33	4.20	4.06	4.35	4.06	4.11	4.68	4.61	4.85	4.41	4.95
e 軸	18	9.23	9.68	8.79	6.56	9.70	9.23	9.68	8.79	8.09	9.70
	22	6.80	7.05	6.70	6.01	6.85	6.80	7.05	6.84	6.02	6.88
	31	5.51	5.72	5.20	5.61	5.38	5.51	5.72	5.64	5.61	5.43
	35	4.28	4.57	4.22	4.58	4.02	4.36	4.57	4.69	4.58	4.28
	37	3.88	3.88	3.84	3.91	3.65	3.93	3.89	4.44	3.91	4.11
	39	3.13	3.19	3.21	3.35	3.14	3.67	3.56	4.12	3.52	3.80
f 軸	4	12.7	13.0	12.5	12.7	13.5	16.7	16.5	17.6	16.1	17.0
	9	7.13	6.59	8.54	5.85	7.42	10.9	10.1	12.2	10.8	11.8
	14	5.18	6.20	4.90	5.21	4.96	7.63	7.82	8.06	6.89	7.98
	28	4.91	5.02	4.65	4.97	4.72	5.70	5.80	5.75	5.14	6.00
g 軸	17	11.8	11.6	11.1	8.72	12.1	11.8	12.1	11.1	11.2	12.1
	23	8.50	8.75	8.35	6.66	8.71	8.50	8.75	8.49	7.69	8.76
	30	6.72	6.79	6.36	6.19	6.70	6.72	6.79	6.36	6.19	6.70
h 軸	5	10.9	8.24	10.6	8.21	11.9	14.1	14.2	13.9	13.8	14.2
	10	6.18	6.49	8.03	5.84	6.88	10.4	10.7	10.1	9.66	9.97
	15	4.70	5.20	5.56	5.06	4.86	8.39	8.65	7.30	7.61	7.73
	29	4.54	4.51	4.48	4.56	4.53	4.66	4.51	4.86	4.56	4.77
	34	4.02	3.98	3.98	4.05	4.05	4.47	4.36	4.66	4.05	4.41
i 軸	16	5.32	4.97	5.01	5.10	5.17	6.32	5.49	6.17	5.41	5.61
	24	4.95	4.76	4.76	4.86	4.86	5.18	4.99	5.34	4.86	5.30

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-17 最大応答変位一覧表（弾性設計用地震動 S d，EW 方向）（1/5）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		Sd-1					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	27.0	26.8	30.2	30.1	26.7	33.5	28.7	42.9	30.1	37.8
	6	20.2	19.8	23.4	23.0	19.7	26.2	22.1	34.1	23.9	29.1
	11	8.14	6.54	12.2	7.86	8.63	11.4	8.40	15.2	10.5	11.7
	20	7.35	5.78	11.0	6.61	7.64	9.85	6.99	12.5	9.16	9.78
	25	6.69	5.23	9.92	5.99	6.87	8.56	5.87	11.0	8.05	8.42
	32	5.70	4.40	8.44	5.15	5.86	6.90	4.44	8.95	6.61	6.71
	36	4.66	3.48	7.07	4.28	4.77	5.48	3.48	7.25	5.37	5.29
	38	3.73	2.66	5.88	3.51	3.78	4.30	2.66	5.88	4.32	4.09
	40	3.14	2.23	5.10	3.02	3.16	3.55	2.23	5.10	3.65	3.34
b 軸	2	52.9	52.8	55.5	54.0	53.8	58.0	54.7	74.4	54.0	69.0
	7	36.5	35.9	40.3	37.9	35.5	41.6	36.0	54.8	37.9	48.5
	12	14.9	13.6	19.5	16.4	15.8	19.8	15.9	27.4	17.7	21.9
	26	7.00	5.57	10.1	6.22	7.24	8.58	5.88	11.0	8.07	8.36
c 軸	19	13.2	11.9	17.3	12.4	14.3	14.5	12.5	18.7	13.5	16.6
	21	8.24	6.79	11.9	7.23	8.64	10.1	7.20	12.8	9.31	10.3
d 軸	3	66.3	65.6	71.5	65.6	64.9	66.7	65.6	89.5	65.6	76.2
	8	44.1	43.1	48.7	44.5	43.1	47.8	43.1	64.0	44.5	54.2
	13	17.7	16.5	21.8	18.8	17.6	22.7	18.1	30.5	19.8	24.7
	27	7.86	6.39	11.7	7.05	8.15	10.7	7.71	13.8	9.59	11.1
	33	6.13	4.80	8.95	5.52	6.34	7.49	5.03	9.67	7.07	7.50
e 軸	18	15.5	13.3	19.6	11.2	17.6	15.5	13.3	19.6	13.0	17.6
	22	12.5	10.5	16.0	9.39	14.0	12.5	10.5	16.0	10.8	14.0
	31	9.32	7.63	12.3	7.47	10.2	9.32	7.63	12.3	8.58	10.2
	35	6.36	4.91	8.81	5.46	6.75	6.53	4.91	8.81	6.46	6.75
	37	4.88	3.64	7.14	4.36	5.08	5.24	3.64	7.14	5.22	5.08
	39	3.73	2.66	5.85	3.51	3.80	4.20	2.66	5.85	4.25	3.98
f 軸	4	67.5	65.2	72.3	66.2	66.6	68.3	65.2	93.1	66.2	74.6
	9	45.9	44.3	50.3	46.0	45.1	49.3	44.3	67.4	46.0	53.9
	14	18.8	17.6	22.5	19.5	18.2	23.3	18.6	31.4	20.3	25.0
	28	8.67	7.18	12.4	7.77	9.00	11.6	8.76	15.0	10.6	12.1
g 軸	17	20.1	17.8	24.2	15.0	22.6	20.1	17.8	24.2	16.9	22.6
	23	15.5	13.4	19.0	11.8	17.2	15.5	13.4	19.0	13.1	17.2
	30	10.6	8.80	13.4	8.46	11.5	10.6	8.80	13.4	9.46	11.5
h 軸	5	60.1	58.7	65.0	61.4	68.2	63.4	58.7	90.3	61.4	68.6
	10	43.0	41.9	47.0	43.9	45.9	46.9	41.9	65.7	43.9	50.6
	15	13.6	12.8	17.4	14.7	14.0	18.1	13.9	25.8	16.1	18.9
	29	7.16	5.57	10.3	6.20	7.50	8.74	6.07	11.2	8.25	8.74
	34	5.90	4.53	8.61	5.25	6.12	7.07	4.60	9.16	6.76	6.96
i 軸	16	8.31	6.61	12.0	7.35	8.68	10.7	7.71	13.7	9.94	10.8
	24	7.80	6.11	11.2	6.73	8.17	9.68	6.87	12.4	9.07	9.73

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-17 最大応答変位一覧表（弾性設計用地震動 S d，EW 方向）（2/5）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		Sd-2					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	33.5	28.7	42.9	30.1	37.8	33.5	28.7	42.9	30.1	37.8
	6	26.2	22.1	34.1	23.9	29.1	26.2	22.1	34.1	23.9	29.1
	11	11.4	8.40	15.2	10.5	11.7	11.4	8.40	15.2	10.5	11.7
	20	9.85	6.99	12.5	9.16	9.78	9.85	6.99	12.5	9.16	9.78
	25	8.56	5.87	11.0	8.05	8.42	8.56	5.87	11.0	8.05	8.42
	32	6.90	4.44	8.95	6.61	6.71	6.90	4.44	8.95	6.61	6.71
	36	5.48	3.21	7.25	5.37	5.29	5.48	3.48	7.25	5.37	5.29
	38	4.30	2.20	5.87	4.32	4.09	4.30	2.66	5.88	4.32	4.09
	40	3.55	1.58	5.01	3.65	3.34	3.55	2.23	5.10	3.65	3.34
b 軸	2	57.1	50.0	74.4	49.0	69.0	58.0	54.7	74.4	54.0	69.0
	7	41.6	36.0	54.8	36.1	48.5	41.6	36.0	54.8	37.9	48.5
	12	19.8	15.8	27.4	17.7	21.9	19.8	15.9	27.4	17.7	21.9
	26	8.58	5.88	11.0	8.07	8.36	8.58	5.88	11.0	8.07	8.36
c 軸	19	14.5	12.5	18.7	13.5	16.6	14.5	12.5	18.7	13.5	16.6
	21	10.1	7.20	12.8	9.31	10.3	10.1	7.20	12.8	9.31	10.3
d 軸	3	66.7	60.6	89.5	57.3	76.2	66.7	65.6	89.5	65.6	76.2
	8	47.8	41.5	64.0	41.2	54.2	47.8	43.1	64.0	44.5	54.2
	13	22.7	18.1	30.5	19.8	24.7	22.7	18.1	30.5	19.8	24.7
	27	10.7	7.71	13.8	9.59	11.1	10.7	7.71	13.8	9.59	11.1
	33	7.49	5.03	9.67	7.07	7.50	7.49	5.03	9.67	7.07	7.50
e 軸	18	13.0	11.1	16.2	13.0	12.5	15.5	13.3	19.6	13.0	17.6
	22	10.7	8.58	13.6	10.8	10.2	12.5	10.5	16.0	10.8	14.0
	31	8.57	6.22	11.1	8.58	8.14	9.32	7.63	12.3	8.58	10.2
	35	6.53	4.25	8.55	6.46	6.23	6.53	4.91	8.81	6.46	6.75
	37	5.24	3.01	6.99	5.22	4.98	5.24	3.64	7.14	5.22	5.08
	39	4.20	2.11	5.76	4.25	3.98	4.20	2.66	5.85	4.25	3.98
f 軸	4	68.3	62.4	93.1	59.1	74.6	68.3	65.2	93.1	66.2	74.6
	9	49.3	43.2	67.4	42.3	53.9	49.3	44.3	67.4	46.0	53.9
	14	23.3	18.6	31.4	20.3	25.0	23.3	18.6	31.4	20.3	25.0
	28	11.6	8.76	15.0	10.6	12.1	11.6	8.76	15.0	10.6	12.1
g 軸	17	16.2	15.5	20.9	16.9	16.2	20.1	17.8	24.2	16.9	22.6
	23	12.3	11.5	16.5	13.1	12.4	15.5	13.4	19.0	13.1	17.2
	30	9.18	7.52	12.1	9.46	8.86	10.6	8.80	13.4	9.46	11.5
h 軸	5	63.4	58.3	90.3	55.7	68.6	63.4	58.7	90.3	61.4	68.6
	10	46.9	41.1	65.7	40.4	50.6	46.9	41.9	65.7	43.9	50.6
	15	18.1	13.9	25.8	16.1	18.9	18.1	13.9	25.8	16.1	18.9
	29	8.74	6.07	11.2	8.25	8.74	8.74	6.07	11.2	8.25	8.74
	34	7.07	4.60	9.16	6.76	6.96	7.07	4.60	9.16	6.76	6.96
i 軸	16	10.7	7.71	13.7	9.94	10.8	10.7	7.71	13.7	9.94	10.8
	24	9.68	6.87	12.4	9.07	9.73	9.68	6.87	12.4	9.07	9.73

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル



表 3-17 最大応答変位一覧表（弾性設計用地震動 S d，EW 方向）（3/5）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		Sd-3					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	22.6	21.1	28.8	21.1	22.7	33.5	28.7	42.9	30.1	37.8
	6	17.5	16.3	22.8	16.3	17.4	26.2	22.1	34.1	23.9	29.1
	11	7.16	6.08	10.5	7.16	7.08	11.4	8.40	15.2	10.5	11.7
	20	6.05	5.03	9.14	6.17	5.98	9.85	6.99	12.5	9.16	9.78
	25	5.17	4.19	8.01	5.36	5.11	8.56	5.87	11.0	8.05	8.42
	32	4.05	3.15	6.57	4.29	4.00	6.90	4.44	8.95	6.61	6.71
	36	3.10	2.40	5.38	3.37	3.05	5.48	3.48	7.25	5.37	5.29
	38	2.48	1.76	4.37	2.60	2.49	4.30	2.66	5.88	4.32	4.09
	40	2.14	1.47	3.74	2.12	2.14	3.55	2.23	5.10	3.65	3.34
b 軸	2	40.5	38.7	47.9	39.8	42.0	58.0	54.7	74.4	54.0	69.0
	7	29.2	27.3	35.7	27.5	30.0	41.6	36.0	54.8	37.9	48.5
	12	13.6	12.3	18.1	12.5	13.6	19.8	15.9	27.4	17.7	21.9
	26	5.19	4.20	8.01	5.38	5.15	8.58	5.88	11.0	8.07	8.36
c 軸	19	10.5	9.40	14.6	9.45	10.7	14.5	12.5	18.7	13.5	16.6
	21	6.29	5.24	9.41	6.38	6.28	10.1	7.20	12.8	9.31	10.3
d 軸	3	49.2	47.3	57.5	48.2	51.6	66.7	65.6	89.5	65.6	76.2
	8	34.4	32.2	41.1	32.5	35.7	47.8	43.1	64.0	44.5	54.2
	13	15.9	14.6	20.6	14.4	15.9	22.7	18.1	30.5	19.8	24.7
	27	6.15	5.18	9.26	6.23	6.09	10.7	7.71	13.8	9.59	11.1
	33	4.32	3.45	6.93	4.54	4.28	7.49	5.03	9.67	7.07	7.50
e 軸	18	10.2	8.88	11.6	8.84	10.8	15.5	13.3	19.6	13.0	17.6
	22	7.86	6.89	9.97	7.46	8.16	12.5	10.5	16.0	10.8	14.0
	31	5.87	5.14	8.37	6.00	5.80	9.32	7.63	12.3	8.58	10.2
	35	4.11	3.56	6.52	4.32	4.04	6.53	4.91	8.81	6.46	6.75
	37	3.09	2.52	5.29	3.31	3.15	5.24	3.64	7.14	5.22	5.08
	39	2.50	1.78	4.32	2.56	2.51	4.20	2.66	5.85	4.25	3.98
f 軸	4	50.2	47.0	59.0	47.8	52.7	68.3	65.2	93.1	66.2	74.6
	9	35.6	33.2	42.4	33.2	37.0	49.3	44.3	67.4	46.0	53.9
	14	16.8	15.6	21.3	15.2	16.9	23.3	18.6	31.4	20.3	25.0
	28	7.07	6.12	10.3	7.08	7.00	11.6	8.76	15.0	10.6	12.1
g 軸	17	14.4	13.2	15.6	12.5	15.3	20.1	17.8	24.2	16.9	22.6
	23	10.7	9.80	11.9	9.48	11.1	15.5	13.4	19.0	13.1	17.2
	30	6.78	6.14	8.86	6.75	6.82	10.6	8.80	13.4	9.46	11.5
h 軸	5	45.3	42.5	53.3	43.6	47.3	63.4	58.7	90.3	61.4	68.6
	10	33.4	31.1	39.9	31.4	34.5	46.9	41.9	65.7	43.9	50.6
	15	11.9	10.7	15.8	11.3	11.7	18.1	13.9	25.8	16.1	18.9
	29	5.39	4.40	8.25	5.54	5.34	8.74	6.07	11.2	8.25	8.74
	34	4.18	3.28	6.74	4.41	4.13	7.07	4.60	9.16	6.76	6.96
i 軸	16	6.76	5.67	10.0	6.82	6.71	10.7	7.71	13.7	9.94	10.8
	24	6.05	5.02	9.10	6.18	6.00	9.68	6.87	12.4	9.07	9.73

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-17 最大応答変位一覧表（弾性設計用地震動 S d，EW 方向）（4/5）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		Sd-6					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	19.3	26.6	29.1	17.2	21.0	33.5	28.7	42.9	30.1	37.8
	6	15.1	19.5	22.7	13.1	16.2	26.2	22.1	34.1	23.9	29.1
	11	7.14	6.65	9.85	6.39	7.17	11.4	8.40	15.2	10.5	11.7
	20	6.23	5.55	8.58	5.64	6.19	9.85	6.99	12.5	9.16	9.78
	25	5.43	4.68	7.61	4.99	5.35	8.56	5.87	11.0	8.05	8.42
	32	4.32	3.59	6.43	4.08	4.19	6.90	4.44	8.95	6.61	6.71
	36	3.27	2.69	5.43	3.23	3.11	5.48	3.48	7.25	5.37	5.29
	38	2.40	1.93	4.54	2.49	2.22	4.30	2.66	5.88	4.32	4.09
	40	1.87	1.55	3.95	2.04	1.70	3.55	2.23	5.10	3.65	3.34
b 軸	2	32.1	54.7	50.7	30.5	37.0	58.0	54.7	74.4	54.0	69.0
	7	23.3	34.0	36.7	20.2	26.4	41.6	36.0	54.8	37.9	48.5
	12	11.4	15.9	16.9	9.68	12.8	19.8	15.9	27.4	17.7	21.9
	26	5.66	4.59	7.67	5.10	5.59	8.58	5.88	11.0	8.07	8.36
c 軸	19	10.7	10.7	13.7	9.13	11.0	14.5	12.5	18.7	13.5	16.6
	21	6.92	5.81	9.14	6.11	6.95	10.1	7.20	12.8	9.31	10.3
d 軸	3	37.7	54.3	62.9	32.3	44.7	66.7	65.6	89.5	65.6	76.2
	8	26.7	36.8	43.2	21.5	30.7	47.8	43.1	64.0	44.5	54.2
	13	12.5	14.3	19.7	10.3	14.1	22.7	18.1	30.5	19.8	24.7
	27	6.53	5.58	8.66	5.83	6.43	10.7	7.71	13.8	9.59	11.1
	33	4.62	3.88	6.71	4.33	4.51	7.49	5.03	9.67	7.07	7.50
e 軸	18	13.8	11.2	15.5	9.47	15.3	15.5	13.3	19.6	13.0	17.6
	22	10.4	8.31	12.1	7.64	11.3	12.5	10.5	16.0	10.8	14.0
	31	7.04	5.83	8.94	5.78	7.38	9.32	7.63	12.3	8.58	10.2
	35	4.58	3.81	6.31	4.24	4.55	6.53	4.91	8.81	6.46	6.75
	37	3.32	2.72	5.33	3.25	3.20	5.24	3.64	7.14	5.22	5.08
	39	2.38	1.91	4.50	2.48	2.21	4.20	2.66	5.85	4.25	3.98
f 軸	4	36.0	48.6	59.8	31.9	41.9	68.3	65.2	93.1	66.2	74.6
	9	26.5	34.5	43.0	22.4	30.3	49.3	44.3	67.4	46.0	53.9
	14	13.4	14.7	20.3	10.8	14.6	23.3	18.6	31.4	20.3	25.0
	28	7.30	6.43	9.51	6.42	7.36	11.6	8.76	15.0	10.6	12.1
g 軸	17	18.0	14.7	19.7	13.6	19.8	20.1	17.8	24.2	16.9	22.6
	23	13.1	10.6	14.9	10.3	14.3	15.5	13.4	19.0	13.1	17.2
	30	8.04	6.64	9.98	6.87	8.50	10.6	8.80	13.4	9.46	11.5
h 軸	5	32.7	42.1	53.4	29.9	37.7	63.4	58.7	90.3	61.4	68.6
	10	24.9	31.1	39.8	21.6	28.4	46.9	41.9	65.7	43.9	50.6
	15	9.52	9.39	14.9	7.87	10.3	18.1	13.9	25.8	16.1	18.9
	29	5.84	4.98	7.86	5.29	5.79	8.74	6.07	11.2	8.25	8.74
	34	4.51	3.80	6.58	4.23	4.40	7.07	4.60	9.16	6.76	6.96
i 軸	16	7.24	6.22	9.58	6.40	7.24	10.7	7.71	13.7	9.94	10.8
	24	6.55	5.61	8.71	5.86	6.53	9.68	6.87	12.4	9.07	9.73

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-17 最大応答変位一覧表（弾性設計用地震動 S d，EW 方向）（5/5）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		Sd-7					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	25.5	15.8	23.1	15.7	25.4	33.5	28.7	42.9	30.1	37.8
	6	18.2	12.6	18.8	12.9	17.8	26.2	22.1	34.1	23.9	29.1
	11	8.11	6.71	11.7	7.75	8.24	11.4	8.40	15.2	10.5	11.7
	20	7.23	5.91	10.5	6.97	7.31	9.85	6.99	12.5	9.16	9.78
	25	6.42	5.17	9.47	6.24	6.46	8.56	5.87	11.0	8.05	8.42
	32	5.22	4.11	7.97	5.15	5.22	6.90	4.44	8.95	6.61	6.71
	36	4.01	3.02	6.50	4.05	3.98	5.48	3.48	7.25	5.37	5.29
	38	2.97	2.09	5.26	3.09	2.92	4.30	2.66	5.88	4.32	4.09
	40	2.34	1.65	4.47	2.50	2.27	3.55	2.23	5.10	3.65	3.34
b 軸	2	58.0	27.5	40.4	23.7	61.8	58.0	54.7	74.4	54.0	69.0
	7	31.5	19.3	29.1	17.3	32.4	41.6	36.0	54.8	37.9	48.5
	12	15.6	9.08	15.5	9.60	17.9	19.8	15.9	27.4	17.7	21.9
	26	6.76	5.49	9.80	6.53	6.81	8.58	5.88	11.0	8.07	8.36
c 軸	19	11.7	9.91	15.3	10.6	11.6	14.5	12.5	18.7	13.5	16.6
	21	8.07	6.68	11.4	7.73	8.16	10.1	7.20	12.8	9.31	10.3
d 軸	3	47.4	32.2	48.9	25.8	50.6	66.7	65.6	89.5	65.6	76.2
	8	31.7	22.1	34.1	18.8	32.8	47.8	43.1	64.0	44.5	54.2
	13	12.2	10.5	17.3	10.9	12.8	22.7	18.1	30.5	19.8	24.7
	27	7.98	6.57	11.4	7.48	8.09	10.7	7.71	13.8	9.59	11.1
	33	5.72	4.55	8.52	5.55	5.74	7.49	5.03	9.67	7.07	7.50
e 軸	18	14.3	12.9	18.4	11.8	16.1	15.5	13.3	19.6	13.0	17.6
	22	11.2	9.86	15.2	9.79	12.1	12.5	10.5	16.0	10.8	14.0
	31	8.45	7.09	11.9	7.74	8.86	9.32	7.63	12.3	8.58	10.2
	35	5.72	4.56	8.62	5.49	5.80	6.53	4.91	8.81	6.46	6.75
	37	4.17	3.16	6.73	4.14	4.16	5.24	3.64	7.14	5.22	5.08
	39	2.98	2.09	5.26	3.08	2.92	4.20	2.66	5.85	4.25	3.98
f 軸	4	44.2	31.3	50.0	24.9	47.3	68.3	65.2	93.1	66.2	74.6
	9	30.3	22.2	35.3	18.7	31.5	49.3	44.3	67.4	46.0	53.9
	14	13.2	11.3	18.2	11.9	13.7	23.3	18.6	31.4	20.3	25.0
	28	8.62	7.21	12.0	8.06	8.77	11.6	8.76	15.0	10.6	12.1
g 軸	17	18.6	17.3	22.7	15.2	20.5	20.1	17.8	24.2	16.9	22.6
	23	14.2	12.7	17.9	12.0	15.4	15.5	13.4	19.0	13.1	17.2
	30	9.64	8.29	12.9	8.62	10.2	10.6	8.80	13.4	9.46	11.5
h 軸	5	38.4	28.3	44.8	21.4	40.5	63.4	58.7	90.3	61.4	68.6
	10	27.3	20.4	32.7	17.6	28.4	46.9	41.9	65.7	43.9	50.6
	15	9.71	7.91	14.5	8.89	10.1	18.1	13.9	25.8	16.1	18.9
	29	6.97	5.70	10.0	6.70	7.03	8.74	6.07	11.2	8.25	8.74
	34	5.46	4.34	8.21	5.35	5.47	7.07	4.60	9.16	6.76	6.96
i 軸	16	8.50	7.06	11.9	8.12	8.61	10.7	7.71	13.7	9.94	10.8
	24	7.77	6.41	11.0	7.44	7.86	9.68	6.87	12.4	9.07	9.73

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-18 最大応答せん断力一覧表 (弾性設計用地震動 S d, EW 方向) (1/5)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )									
		Sd-1					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	16.9	17.2	16.6	17.1	17.2	19.9	17.3	22.1	17.1	21.3
	2	41.0	41.2	40.8	43.1	38.8	41.0	41.2	52.5	43.1	49.3
	3	56.8	57.3	59.0	62.9	53.3	58.3	57.3	75.1	62.9	68.6
	4	57.2	58.2	58.9	64.7	53.3	62.1	58.2	77.8	64.7	70.6
	5	54.1	56.1	56.4	64.5	51.0	68.2	63.8	78.3	64.5	71.0
	6	143	147	159	148	149	186	176	189	174	180
	7	464	450	528	440	468	537	500	559	523	533
	8	564	524	665	542	571	646	576	665	638	632
b 軸	10	7.68	6.46	7.34	6.48	7.25	16.5	11.7	9.14	8.12	17.9
	11	13.5	9.42	10.3	9.83	13.1	30.2	18.9	10.4	11.5	32.7
	12	13.3	14.2	12.6	12.4	13.5	17.7	14.2	13.5	14.1	17.8
	13	58.3	61.0	67.1	55.9	61.2	69.4	64.8	72.1	65.2	65.3
c 軸	14	2.30	2.27	2.29	2.26	2.18	2.75	2.35	2.62	2.26	2.95
	15	3.49	3.45	2.96	3.51	3.58	3.49	3.45	3.61	3.51	3.58
	16	11.2	11.8	11.4	10.6	11.4	11.4	12.1	11.4	10.8	11.9
d 軸	17	12.2	12.8	12.6	12.6	12.5	13.5	12.8	15.7	12.6	14.7
	18	13.9	13.6	14.6	14.8	14.2	18.5	16.4	18.8	16.0	19.8
	19	20.2	19.9	21.4	23.4	19.9	27.9	26.1	23.4	23.4	30.0
	20	35.4	37.0	35.4	37.5	34.9	36.7	38.1	38.7	37.8	35.1
	21	76.9	74.0	81.8	70.6	81.0	76.9	74.0	81.8	74.7	81.0
e 軸	22	4.51	4.45	4.92	4.41	4.72	4.51	4.45	5.15	4.41	4.72
	23	21.4	21.4	22.6	18.9	23.6	23.7	24.7	23.7	21.1	25.0
	24	27.2	27.2	28.8	24.7	29.8	29.9	31.8	30.2	25.3	31.8
	25	28.5	29.1	29.9	29.9	29.0	30.2	30.8	29.9	31.5	29.4
	26	70.2	74.3	78.2	69.0	71.0	77.4	79.3	78.2	80.1	74.5
	27	117	106	124	105	116	117	106	124	114	116
	28	164	156	174	146	162	164	156	174	151	162
	29	14.0	14.4	13.9	14.8	14.0	14.2	14.4	15.7	14.8	15.2
f 軸	30	16.5	16.2	17.9	17.5	17.3	18.8	18.5	21.4	18.2	20.3
	31	8.98	8.43	9.05	5.89	10.2	8.98	8.79	9.05	6.46	10.2
	32	23.9	22.3	23.9	21.3	23.0	23.9	22.3	25.9	21.3	23.0
	33	4.73	4.33	5.41	4.11	5.66	4.73	4.33	5.81	4.11	5.66
g 軸	34	11.9	11.5	12.1	10.2	12.3	14.0	14.6	14.3	10.9	15.1
	35	21.3	21.2	21.8	18.3	22.1	22.0	23.4	22.3	19.6	23.2
	36	13.4	14.0	14.2	13.9	13.2	13.7	14.3	15.1	13.9	14.1
	37	12.5	13.4	12.9	13.2	12.7	13.8	13.4	13.6	13.2	13.2
h 軸	38	24.7	24.0	25.2	24.7	24.7	26.0	24.1	28.3	24.7	26.9
	39	50.0	51.9	50.0	52.6	50.2	51.2	51.9	55.0	52.6	53.5
	40	98.1	101	105	109	97.6	114	111	130	117	122
	41	129	124	136	135	136	152	146	166	148	161
	42	4.28	4.22	4.51	4.32	4.97	4.28	4.22	6.13	4.32	4.97
i 軸	43	4.88	5.58	5.08	4.88	5.20	5.48	5.58	6.96	5.04	5.88
	44	11.4	11.1	10.1	10.6	10.1	11.9	11.2	14.4	10.7	12.6

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-18 最大応答せん断力一覧表 (弾性設計用地震動 S d, EW 方向) (2/5)

部位	部材番号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)									
		Sd-2					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	17.0	15.5	22.1	14.3	21.1	19.9	17.3	22.1	17.1	21.3
	2	40.9	38.1	52.5	36.6	49.3	41.0	41.2	52.5	43.1	49.3
	3	58.3	54.2	75.1	53.7	68.6	58.3	57.3	75.1	62.9	68.6
	4	62.1	58.0	77.8	57.2	70.6	62.1	58.2	77.8	64.7	70.6
	5	68.2	63.8	78.3	62.9	71.0	68.2	63.8	78.3	64.5	71.0
	6	186	176	189	174	180	186	176	189	174	180
	7	537	500	559	523	533	537	500	559	523	533
	8	646	576	656	638	632	646	576	665	638	632
b 軸	10	7.05	7.42	9.14	6.60	7.29	16.5	11.7	9.14	8.12	17.9
	11	11.9	10.7	10.3	11.0	10.7	30.2	18.9	10.4	11.5	32.7
	12	14.2	13.5	12.8	12.7	14.0	17.7	14.2	13.5	14.1	17.8
	13	69.4	64.8	72.1	65.2	64.7	69.4	64.8	72.1	65.2	65.3
c 軸	14	1.96	1.95	2.62	1.84	2.54	2.75	2.35	2.62	2.26	2.95
	15	3.33	3.34	3.61	3.30	3.23	3.49	3.45	3.61	3.51	3.58
	16	11.4	12.1	11.3	10.8	11.9	11.4	12.1	11.4	10.8	11.9
d 軸	17	12.0	11.9	15.7	11.7	13.0	13.5	12.8	15.7	12.6	14.7
	18	16.4	16.4	18.8	16.0	15.5	18.5	16.4	18.8	16.0	19.8
	19	24.1	23.8	23.4	23.2	24.0	27.9	26.1	23.4	23.4	30.0
	20	36.7	38.1	38.7	37.8	35.1	36.7	38.1	38.7	37.8	35.1
	21	72.7	72.0	72.7	66.9	76.1	76.9	74.0	81.8	74.7	81.0
e 軸	22	3.90	3.92	5.15	3.98	4.43	4.51	4.45	5.15	4.41	4.72
	23	19.2	20.4	19.8	21.1	18.0	23.7	24.7	23.7	21.1	25.0
	24	22.6	23.7	23.6	25.3	21.6	29.9	31.8	30.2	25.3	31.8
	25	27.8	28.4	26.8	29.8	26.2	30.2	30.8	29.9	31.5	29.4
	26	70.7	72.8	74.3	71.6	69.5	77.4	79.3	78.2	80.1	74.5
	27	108	101	118	108	103	117	106	124	114	116
	28	149	129	160	151	145	164	156	174	151	162
f 軸	29	14.2	14.1	15.7	13.7	15.2	14.2	14.4	15.7	14.8	15.2
	30	18.8	18.5	21.4	18.2	20.3	18.8	18.5	21.4	18.2	20.3
	31	6.22	6.89	7.74	5.73	6.43	8.98	8.79	9.05	6.46	10.2
	32	21.3	19.8	25.9	18.9	21.8	23.9	22.3	25.9	21.3	23.0
g 軸	33	4.04	4.07	5.81	4.05	4.77	4.73	4.33	5.81	4.11	5.66
	34	10.3	11.1	10.5	10.9	9.88	14.0	14.6	14.3	10.9	15.1
	35	16.9	17.5	17.1	19.6	15.7	22.0	23.4	22.3	19.6	23.2
	36	13.7	14.3	15.1	12.6	14.1	13.7	14.3	15.1	13.9	14.1
h 軸	37	13.8	13.1	13.6	13.2	13.2	13.8	13.4	13.6	13.2	13.2
	38	26.0	24.1	28.3	24.5	26.9	26.0	24.1	28.3	24.7	26.9
	39	51.2	49.3	55.0	49.8	53.5	51.2	51.9	55.0	52.6	53.5
	40	114	111	130	117	122	114	111	130	117	122
	41	152	146	166	148	161	152	146	166	148	161
i 軸	42	4.25	4.11	6.13	3.82	4.66	4.28	4.22	6.13	4.32	4.97
	43	5.48	4.94	6.96	5.04	5.88	5.48	5.58	6.96	5.04	5.88
	44	11.9	11.2	14.4	10.7	12.6	11.9	11.2	14.4	10.7	12.6

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-18 最大応答せん断力一覧表 (弾性設計用地震動 S d, EW 方向) (3/5)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)									
		Sd-3					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	12.5	12.4	13.8	12.5	13.2	19.9	17.3	22.1	17.1	21.3
	2	30.4	30.1	33.5	31.5	31.5	41.0	41.2	52.5	43.1	49.3
	3	42.8	42.1	47.9	43.8	43.3	58.3	57.3	75.1	62.9	68.6
	4	44.4	43.6	49.8	44.3	44.4	62.1	58.2	77.8	64.7	70.6
	5	47.7	46.7	52.3	44.8	47.6	68.2	63.8	78.3	64.5	71.0
	6	126	126	133	123	125	186	176	189	174	180
	7	368	350	416	372	366	537	500	559	523	533
	8	431	396	508	437	420	646	576	665	638	632
b 軸	10	5.32	5.61	5.60	6.35	5.02	16.5	11.7	9.14	8.12	17.9
	11	8.53	8.82	9.53	9.51	8.07	30.2	18.9	10.4	11.5	32.7
	12	10.5	10.9	10.8	11.6	11.0	17.7	14.2	13.5	14.1	17.8
	13	47.3	47.7	49.5	47.3	48.1	69.4	64.8	72.1	65.2	65.3
c 軸	14	1.65	1.66	1.80	1.66	1.73	2.75	2.35	2.62	2.26	2.95
	15	2.59	2.63	2.80	2.26	2.66	3.49	3.45	3.61	3.51	3.58
	16	8.30	8.33	8.44	8.09	8.97	11.4	12.1	11.4	10.8	11.9
d 軸	17	9.66	9.90	10.0	10.3	9.19	13.5	12.8	15.7	12.6	14.7
	18	12.9	13.2	13.0	13.6	12.7	18.5	16.4	18.8	16.0	19.8
	19	20.6	20.8	20.8	21.5	21.0	27.9	26.1	23.4	23.4	30.0
	20	32.9	33.1	33.7	32.6	32.8	36.7	38.1	38.7	37.8	35.1
	21	62.7	59.8	61.6	60.3	63.3	76.9	74.0	81.8	74.7	81.0
e 軸	22	3.26	3.20	3.72	3.24	3.55	4.51	4.45	5.15	4.41	4.72
	23	19.0	18.6	18.6	18.2	19.5	23.7	24.7	23.7	21.1	25.0
	24	23.2	22.7	22.6	23.1	23.5	29.9	31.8	30.2	25.3	31.8
	25	26.8	26.8	26.0	28.1	25.7	30.2	30.8	29.9	31.5	29.4
	26	65.3	62.5	64.7	69.0	64.0	77.4	79.3	78.2	80.1	74.5
	27	89.3	87.7	90.1	96.2	87.5	117	106	124	114	116
	28	107	107	125	116	106	164	156	174	151	162
	29	13.0	13.5	12.8	13.5	12.5	14.2	14.4	15.7	14.8	15.2
f 軸	30	15.7	16.7	15.8	16.8	15.2	18.8	18.5	21.4	18.2	20.3
	31	5.62	5.29	5.96	6.46	6.02	8.98	8.79	9.05	6.46	10.2
	32	16.3	15.4	17.0	13.6	17.2	23.9	22.3	25.9	21.3	23.0
	33	3.13	3.01	3.60	2.92	3.45	4.73	4.33	5.81	4.11	5.66
g 軸	34	9.83	9.57	9.16	9.14	10.1	14.0	14.6	14.3	10.9	15.1
	35	16.8	17.1	15.7	16.2	17.1	22.0	23.4	22.3	19.6	23.2
	36	12.7	12.3	12.2	13.1	12.3	13.7	14.3	15.1	13.9	14.1
	37	9.94	10.1	10.8	10.6	10.1	13.8	13.4	13.6	13.2	13.2
h 軸	38	20.4	20.6	22.4	20.8	21.5	26.0	24.1	28.3	24.7	26.9
	39	47.0	46.5	48.9	43.6	47.3	51.2	51.9	55.0	52.6	53.5
	40	90.0	88.8	96.7	87.6	89.1	114	111	130	117	122
	41	114	112	119	115	110	152	146	166	148	161
i 軸	42	3.02	2.95	3.48	2.98	3.23	4.28	4.22	6.13	4.32	4.97
	43	4.08	3.96	4.53	3.87	4.09	5.48	5.58	6.96	5.04	5.88
	44	8.80	8.60	9.01	8.20	8.59	11.9	11.2	14.4	10.7	12.6

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-18 最大応答せん断力一覧表 (弾性設計用地震動 S d, EW 方向) (4/5)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 ( $\times 10^3$ kN)									
		Sd-6					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	9.50	17.3	14.8	9.52	10.9	19.9	17.3	22.1	17.1	21.3
	2	22.3	38.4	35.5	22.0	25.7	41.0	41.2	52.5	43.1	49.3
	3	32.7	47.0	50.1	29.0	37.0	58.3	57.3	75.1	62.9	68.6
	4	36.0	48.2	52.3	31.2	39.9	62.1	58.2	77.8	64.7	70.6
	5	40.7	47.5	54.0	36.8	43.8	68.2	63.8	78.3	64.5	71.0
	6	138	123	146	121	138	186	176	189	174	180
	7	411	380	431	381	405	537	500	559	523	533
	8	456	423	520	441	467	646	576	665	638	632
b 軸	10	7.67	11.7	6.12	7.54	7.40	16.5	11.7	9.14	8.12	17.9
	11	9.68	18.9	10.4	11.1	9.46	30.2	18.9	10.4	11.5	32.7
	12	12.3	14.2	13.5	12.9	12.1	17.7	14.2	13.5	14.1	17.8
	13	57.7	49.3	60.2	46.0	58.9	69.4	64.8	72.1	65.2	65.3
c 軸	14	1.18	2.35	1.88	1.23	1.41	2.75	2.35	2.62	2.26	2.95
	15	2.61	3.44	2.63	2.22	2.59	3.49	3.45	3.61	3.51	3.58
	16	9.70	9.72	10.1	8.75	10.1	11.4	12.1	11.4	10.8	11.9
d 軸	17	10.9	11.1	10.8	10.8	11.0	13.5	12.8	15.7	12.6	14.7
	18	12.9	13.0	14.5	13.4	13.0	18.5	16.4	18.8	16.0	19.8
	19	19.3	26.1	20.4	21.7	20.0	27.9	26.1	23.4	23.4	30.0
	20	33.1	33.5	34.9	32.9	33.5	36.7	38.1	38.7	37.8	35.1
	21	59.6	55.4	61.3	57.4	61.8	76.9	74.0	81.8	74.7	81.0
e 軸	22	2.64	3.44	3.43	2.18	2.78	4.51	4.45	5.15	4.41	4.72
	23	23.0	21.5	21.5	19.3	23.4	23.7	24.7	23.7	21.1	25.0
	24	27.9	25.9	26.1	24.5	29.0	29.9	31.8	30.2	25.3	31.8
	25	28.1	26.8	27.6	27.5	28.3	30.2	30.8	29.9	31.5	29.4
	26	69.2	63.4	65.9	61.5	68.8	77.4	79.3	78.2	80.1	74.5
	27	95.8	88.7	95.6	90.8	92.3	117	106	124	114	116
	28	117	109	138	116	121	164	156	174	151	162
	29	11.1	11.2	11.6	10.1	11.6	14.2	14.4	15.7	14.8	15.2
f 軸	30	14.2	14.3	14.3	12.9	14.0	18.8	18.5	21.4	18.2	20.3
	31	6.66	8.79	7.13	4.99	6.25	8.98	8.79	9.05	6.46	10.2
	32	15.7	17.3	15.9	13.0	15.4	23.9	22.3	25.9	21.3	23.0
	33	3.16	3.25	3.63	2.41	3.42	4.73	4.33	5.81	4.11	5.66
g 軸	34	12.5	11.9	11.9	10.2	13.7	14.0	14.6	14.3	10.9	15.1
	35	20.6	19.2	18.8	17.6	22.1	22.0	23.4	22.3	19.6	23.2
	36	11.0	11.1	10.5	11.1	11.4	13.7	14.3	15.1	13.9	14.1
	37	9.27	9.28	10.1	9.35	9.88	13.8	13.4	13.6	13.2	13.2
h 軸	38	17.6	19.8	21.6	17.9	18.6	26.0	24.1	28.3	24.7	26.9
	39	38.3	45.7	48.5	36.2	42.1	51.2	51.9	55.0	52.6	53.5
	40	96.9	92.8	104	85.1	100	114	111	130	117	122
	41	127	120	131	110	128	152	146	166	148	161
	42	2.06	2.90	3.32	1.88	2.34	4.28	4.22	6.13	4.32	4.97
i 軸	43	3.55	3.57	4.43	3.16	3.90	5.48	5.58	6.96	5.04	5.88
	44	9.56	8.88	10.2	7.89	9.79	11.9	11.2	14.4	10.7	12.6

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-18 最大応答せん断力一覧表 (弾性設計用地震動 S d, EW 方向) (5/5)

部位	部 材 番 号	最大応答せん断力一覧表 (×10 <sup>3</sup> kN)									
		Sd-7					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	19.9	8.96	12.1	7.47	21.3	19.9	17.3	22.1	17.1	21.3
	2	39.3	20.9	28.6	17.1	40.9	41.0	41.2	52.5	43.1	49.3
	3	36.7	27.1	38.2	22.6	36.1	58.3	57.3	75.1	62.9	68.6
	4	38.4	28.0	38.4	25.4	38.4	62.1	58.2	77.8	64.7	70.6
	5	43.7	35.5	42.5	34.6	43.9	68.2	63.8	78.3	64.5	71.0
	6	151	147	161	148	151	186	176	189	174	180
	7	478	461	514	480	473	537	500	559	523	533
	8	543	509	607	552	536	646	576	665	638	632
b 軸	10	16.5	7.50	6.27	8.12	17.9	16.5	11.7	9.14	8.12	17.9
	11	30.2	11.3	10.1	11.5	32.7	30.2	18.9	10.4	11.5	32.7
	12	17.7	12.6	13.4	14.1	17.8	17.7	14.2	13.5	14.1	17.8
	13	65.0	62.4	69.3	62.4	65.3	69.4	64.8	72.1	65.2	65.3
c 軸	14	2.75	1.27	1.71	0.955	2.95	2.75	2.35	2.62	2.26	2.95
	15	2.75	1.89	2.21	1.60	2.88	3.49	3.45	3.61	3.51	3.58
	16	9.96	9.49	10.4	9.75	9.98	11.4	12.1	11.4	10.8	11.9
d 軸	17	13.5	12.3	10.2	12.4	14.7	13.5	12.8	15.7	12.6	14.7
	18	18.5	14.8	14.0	14.0	19.8	18.5	16.4	18.8	16.0	19.8
	19	27.9	20.3	20.5	19.9	30.0	27.9	26.1	23.4	23.4	30.0
	20	35.8	36.0	35.4	37.0	34.7	36.7	38.1	38.7	37.8	35.1
	21	72.6	73.6	70.4	74.7	70.8	76.9	74.0	81.8	74.7	81.0
e 軸	22	3.62	2.46	3.30	2.16	3.93	4.51	4.45	5.15	4.41	4.72
	23	23.7	24.7	23.7	18.9	25.0	23.7	24.7	23.7	21.1	25.0
	24	29.9	31.8	30.2	24.5	31.8	29.9	31.8	30.2	25.3	31.8
	25	30.2	30.8	29.2	31.5	29.4	30.2	30.8	29.9	31.5	29.4
	26	77.4	79.3	74.8	80.1	74.5	77.4	79.3	78.2	80.1	74.5
	27	107	106	111	114	102	117	106	124	114	116
	28	135	127	149	145	129	164	156	174	151	162
	29	13.1	12.0	11.6	12.2	13.8	14.2	14.4	15.7	14.8	15.2
f 軸	30	18.0	13.6	14.6	13.9	18.5	18.8	18.5	21.4	18.2	20.3
	31	7.65	4.69	6.10	3.84	8.35	8.98	8.79	9.05	6.46	10.2
	32	18.4	15.6	18.7	14.4	20.3	23.9	22.3	25.9	21.3	23.0
	33	3.54	3.33	4.08	2.72	3.84	4.73	4.33	5.81	4.11	5.66
g 軸	34	14.0	14.6	14.3	10.6	15.1	14.0	14.6	14.3	10.9	15.1
	35	22.0	23.4	22.3	18.1	23.2	22.0	23.4	22.3	19.6	23.2
	36	13.6	13.1	13.4	13.1	13.5	13.7	14.3	15.1	13.9	14.1
	37	10.3	9.51	10.8	8.70	11.0	13.8	13.4	13.6	13.2	13.2
h 軸	38	20.0	17.6	21.0	16.5	21.5	26.0	24.1	28.3	24.7	26.9
	39	38.6	35.1	43.4	33.8	37.8	51.2	51.9	55.0	52.6	53.5
	40	106	104	112	102	107	114	111	130	117	122
	41	145	142	151	141	145	152	146	166	148	161
	42	2.80	2.04	3.03	1.49	3.00	4.28	4.22	6.13	4.32	4.97
i 軸	43	3.40	3.10	3.73	3.22	3.34	5.48	5.58	6.96	5.04	5.88
	44	10.7	10.1	10.8	10.2	10.5	11.9	11.2	14.4	10.7	12.6

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル



表 3-19 最大応答曲げモーメント一覧表（弾性設計用地震動 Sd, EW 方向）(1/5)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 (×10 <sup>5</sup> kN・m)									
		Sd-1					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	0.156 0.964	0.158 0.979	0.153 0.944	0.158 0.976	0.158 0.978	0.183 1.13	0.159 0.986	0.204 1.26	0.158 0.976	0.196 1.21
	2	0.967 4.11	0.980 4.15	0.945 4.08	0.978 4.29	0.981 3.91	1.13 4.16	0.987 4.15	1.26 5.28	0.978 4.29	1.21 4.99
	3	4.11 7.01	4.15 7.07	4.09 7.07	4.30 7.50	3.91 6.63	4.16 7.10	4.15 7.07	5.29 9.10	4.30 7.50	4.99 8.45
	4	7.01 10.1	7.07 10.2	7.07 10.2	7.51 11.0	6.63 9.50	7.10 10.3	7.07 10.2	9.11 13.2	7.51 11.0	8.46 12.2
	5	10.1 14.4	10.2 14.7	10.2 14.6	11.0 16.2	9.50 13.5	10.3 15.7	10.2 14.7	13.2 19.4	11.0 16.2	12.2 17.8
	6	21.3 29.3	21.7 30.3	22.4 31.4	24.7 34.9	20.0 28.4	25.8 39.0	23.9 36.5	28.7 41.5	24.7 36.1	25.3 38.1
	7	68.6 90.0	70.8 91.6	72.7 102	78.4 102	66.7 93.0	84.2 114	80.6 108	91.9 123	81.6 111	85.9 115
	8	91.7 113	93.3 112	104 130	104 123	95.0 116	115 139	109 131	125 150	111 135	117 140
b 軸	10	0.303 0.500	0.295 0.460	0.356 0.556	0.325 0.503	0.309 0.473	0.389 1.13	0.295 0.758	0.356 0.557	0.325 0.537	0.389 1.18
	11	0.945 1.59	0.901 1.26	1.12 1.52	0.958 1.24	0.965 1.45	1.47 3.19	1.06 2.23	1.12 1.52	0.958 1.48	1.47 3.34
	12	1.77 2.16	1.68 2.04	2.17 2.13	1.82 2.12	1.83 2.15	3.67 2.22	2.62 2.19	2.17 2.13	1.82 2.12	3.72 2.23
	13	3.21 7.74	3.28 7.92	3.38 8.53	3.50 7.97	3.10 8.04	3.41 8.77	3.39 8.15	3.60 9.44	3.52 8.35	3.28 8.05
c 軸	14	0.103 0.306	0.112 0.305	0.0867 0.308	0.0839 0.317	0.109 0.308	0.112 0.355	0.120 0.309	0.0867 0.395	0.0895 0.317	0.131 0.393
	15	0.306 0.450	0.305 0.473	0.308 0.448	0.317 0.466	0.308 0.457	0.355 0.487	0.309 0.473	0.395 0.567	0.317 0.466	0.393 0.553
	16	0.588 0.981	0.622 0.987	0.560 0.946	0.606 1.05	0.587 0.978	0.684 0.981	0.682 1.02	0.695 0.991	0.615 1.05	0.724 0.978
d 軸	17	0.344 0.814	0.329 0.853	0.331 0.856	0.472 0.848	0.305 0.834	0.372 1.05	0.373 0.853	0.570 0.856	0.472 0.848	0.495 1.09
	18	1.28 1.94	1.30 1.98	1.26 2.16	1.57 2.02	1.24 1.99	1.50 2.87	1.31 1.98	1.61 2.16	1.57 2.02	1.63 3.01
	19	2.67 3.69	2.71 3.66	2.61 3.69	3.06 3.68	2.65 3.71	3.59 3.69	2.71 3.68	2.99 3.70	3.06 3.68	3.68 3.71
	20	4.14 6.12	3.97 6.04	4.09 5.76	4.24 6.68	4.03 5.78	4.14 6.34	4.20 6.33	4.47 6.56	4.24 6.85	4.38 6.23
	21	9.57 11.5	9.16 11.8	9.76 11.8	11.1 12.7	9.40 11.2	10.5 12.5	10.9 12.6	11.8 12.5	11.1 13.1	11.2 12.5
e 軸	22	0.109 0.617	0.113 0.614	0.110 0.640	0.0730 0.610	0.125 0.584	0.139 0.617	0.159 0.614	0.130 0.796	0.0912 0.610	0.194 0.678
	23	0.654 1.51	0.683 1.57	0.655 1.57	0.702 1.56	0.609 1.46	0.745 1.72	0.729 1.74	1.07 1.95	0.702 1.72	0.882 1.87
	24	1.52 2.74	1.58 2.70	1.59 2.87	1.58 2.64	1.47 2.97	1.76 3.23	1.77 3.23	1.99 3.31	1.74 3.07	1.92 3.54
	25	2.95 4.75	2.97 4.85	3.08 4.75	2.76 4.72	3.27 4.96	3.90 5.42	3.98 5.46	3.88 5.36	3.29 5.07	4.15 5.71
	26	9.93 13.6	9.39 13.6	9.52 13.3	8.87 13.3	10.1 13.7	10.2 14.2	10.8 14.3	10.3 13.8	9.91 14.3	10.8 14.6
	27	14.8 19.7	14.5 20.0	15.4 19.9	14.1 20.3	14.9 19.6	15.7 20.5	15.9 20.9	15.7 20.4	15.5 21.3	15.8 20.2
	28	20.3 24.7	20.3 24.9	21.5 25.3	20.6 26.1	20.8 24.9	21.5 25.2	21.2 25.5	21.5 25.3	21.5 26.7	21.2 24.9
	29	0.360 0.949	0.315 0.916	0.272 0.909	0.297 0.915	0.328 0.928	0.388 0.949	0.368 0.916	0.438 0.934	0.354 0.915	0.383 0.939
f 軸	30	1.28 2.37	1.19 2.29	1.16 2.45	1.14 2.33	1.22 2.41	1.28 2.37	1.20 2.32	1.46 2.46	1.15 2.33	1.35 2.52
	31	2.96 2.89	2.92 2.78	2.80 2.94	2.68 2.76	2.86 2.99	2.96 2.89	2.92 2.78	3.36 3.21	2.68 2.76	3.28 2.99
	32	3.82 2.24	3.72 2.21	3.66 2.20	3.51 2.20	3.51 2.32	3.82 2.24	3.72 2.21	3.79 2.27	3.51 2.20	3.51 2.32
	33	0.183 0.612	0.196 0.591	0.167 0.668	0.168 0.594	0.191 0.657	0.195 0.612	0.196 0.591	0.179 0.789	0.178 0.594	0.203 0.657
g 軸	34	0.783 1.12	0.748 1.10	0.846 1.17	0.751 1.11	0.743 1.11	0.822 1.30	0.823 1.32	1.05 1.49	0.768 1.26	0.873 1.31
	35	1.15 2.07	1.17 2.19	1.21 1.97	1.13 2.01	1.24 2.03	1.34 2.36	1.37 2.39	1.53 2.46	1.31 2.19	1.34 2.57
	36	3.08 3.13	3.30 3.25	2.90 2.88	2.91 2.99	3.09 3.11	3.28 3.38	3.33 3.32	3.30 3.48	3.12 3.21	3.56 3.79
	37	0.296 0.805	0.217 0.776	0.263 0.764	0.226 0.771	0.256 0.782	0.296 0.809	0.217 0.776	0.302 0.791	0.226 0.786	0.256 0.783
h 軸	38	1.09 2.53	0.991 2.66	1.03 2.54	0.979 2.71	1.03 2.76	1.09 2.74	0.991 2.66	1.20 2.70	0.983 2.71	1.15 2.76
	39	3.33 7.37	3.07 7.37	3.19 7.40	2.89 7.41	3.20 7.33	3.33 7.37	3.07 7.39	3.36 7.51	3.05 7.41	3.20 7.33
	40	8.92 16.8	8.87 16.8	9.04 17.5	9.13 17.7	8.71 16.1	9.09 18.3	9.03 18.0	9.76 20.1	9.13 18.5	9.29 19.2
	41	17.4 25.6	17.4 25.8	18.4 27.4	18.5 28.0	16.8 24.3	18.9 29.9	18.6 29.0	21.3 33.6	19.2 30.0	20.1 31.8
	42	0.0481 0.573	0.0226 0.572	0.0302 0.601	0.0221 0.595	0.0479 0.665	0.0481 0.573	0.0226 0.572	0.0302 0.839	0.0221 0.595	0.0479 0.665
i 軸	43	0.573 0.814	0.576 0.782	0.599 0.843	0.604 0.844	0.665 0.896	0.575 0.814	0.576 0.782	0.849 1.19	0.604 0.844	0.665 0.908
	44	0.811 1.21	0.779 1.33	0.844 1.26	0.855 1.21	0.898 1.25	0.826 1.36	0.782 1.33	1.20 1.72	0.855 1.28	0.921 1.46

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-19 最大応答曲げモーメント一覧表（弾性設計用地震動 S d，EW 方向）（2/5）

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表（ $\times 10^5 \text{kN}\cdot\text{m}$ ）									
		Sd-2					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	0.157 0.969	0.143 0.885	0.204 1.26	0.132 0.818	0.194 0.818	0.183 1.20	0.159 0.986	0.204 1.26	0.158 0.976	0.196 1.21
	2	0.970 4.12	0.889 3.82	1.26 5.28	0.820 3.63	1.20 4.99	1.13 4.16	0.987 4.15	1.26 5.28	0.978 4.29	1.21 4.99
	3	4.13 7.10	3.82 6.57	5.29 9.10	3.64 6.37	4.99 8.45	4.16 7.10	4.15 7.07	5.29 9.10	4.30 7.50	4.99 8.45
	4	7.10 10.3	6.58 9.65	9.11 13.2	6.38 9.44	8.46 12.2	7.10 10.3	7.07 10.2	9.11 13.2	7.51 11.0	8.46 12.2
	5	10.3 15.7	9.65 14.7	13.2 19.4	9.44 14.4	12.2 17.8	10.3 15.7	10.2 14.7	13.2 19.4	11.0 16.2	12.2 17.8
	6	25.8 39.0	23.9 36.5	28.7 41.5	23.8 36.1	25.3 38.1	25.8 39.0	23.9 36.5	28.7 41.5	24.7 36.1	25.3 38.1
	7	84.2 114	80.6 108	91.9 123	81.6 111	85.9 115	84.2 114	80.6 108	91.9 123	81.6 111	85.9 115
	8	115 139	109 131	125 150	111 135	117 140	115 139	109 131	125 150	111 135	117 140
b 軸	10	0.315 0.439	0.231 0.446	0.330 0.557	0.252 0.477	0.240 0.546	0.389 1.13	0.295 0.758	0.356 0.557	0.325 0.537	0.389 1.18
	11	0.827 1.27	0.768 1.29	1.02 1.37	0.828 1.35	0.804 1.50	1.47 3.19	1.06 2.23	1.12 1.52	0.958 1.48	1.47 3.34
	12	1.62 2.08	1.69 2.13	1.89 2.13	1.75 2.10	1.83 2.13	3.67 2.22	2.62 2.19	2.17 2.13	1.82 2.12	3.72 2.23
	13	3.41 8.77	3.39 8.15	3.60 9.44	3.52 8.35	3.28 8.35	3.41 7.81	3.39 8.15	3.60 9.44	3.52 8.35	3.28 8.05
c 軸	14	0.112 0.317	0.120 0.285	0.0833 0.395	0.0895 0.272	0.131 0.393	0.112 0.355	0.120 0.309	0.0867 0.395	0.0895 0.317	0.131 0.393
	15	0.487 0.684	0.433 0.682	0.567 0.695	0.434 0.615	0.553 0.724	0.487 0.684	0.473 0.682	0.567 0.695	0.466 0.615	0.553 0.724
	16	0.972 0.372	1.02 0.373	0.991 0.570	1.04 0.336	0.967 0.495	0.981 0.372	1.02 0.373	0.991 0.570	1.05 0.472	0.978 0.495
d 軸	17	0.773 1.32	0.813 1.31	0.833 1.61	0.793 1.24	0.835 1.63	1.05 1.50	0.853 1.31	0.856 1.61	0.848 1.57	1.09 1.63
	18	1.90 2.56	1.96 2.54	2.12 2.99	1.99 2.63	1.91 3.13	2.87 3.59	1.98 2.71	2.16 2.99	2.02 3.06	3.01 3.68
	19	3.66 6.34	3.68 6.33	3.70 6.56	3.67 6.85	3.66 6.23	3.69 6.34	3.68 6.33	3.70 6.56	3.68 6.85	3.71 6.23
	20	4.05 10.4	4.10 10.6	4.47 11.8	4.14 10.5	4.38 11.2	4.14 10.5	4.20 10.9	4.47 11.8	4.24 11.1	4.38 11.2
	21	12.5 0.0806	12.6 0.0947	12.5 0.126	13.1 0.0912	12.5 0.0973	12.5 0.139	12.6 0.159	12.5 0.130	13.1 0.0912	12.5 0.194
e 軸	22	0.555 0.745	0.539 0.729	0.796 1.07	0.524 0.666	0.678 0.882	0.617 0.745	0.614 0.729	0.796 1.07	0.610 0.702	0.678 0.882
	23	1.70 1.72	1.74 1.77	1.95 1.99	1.72 1.74	1.76 1.78	1.72 1.76	1.74 1.77	1.95 1.99	1.72 1.74	1.87 1.92
	24	2.93 3.18	3.04 3.34	3.01 3.48	3.07 3.29	3.07 3.19	2.89 3.90	3.23 3.98	3.31 3.88	3.07 3.29	3.54 4.15
	25	4.68 9.40	4.87 9.29	4.84 9.45	5.07 9.91	4.55 8.56	5.42 10.2	5.46 10.8	5.36 10.3	5.07 9.91	5.71 10.8
	26	13.1 14.2	14.1 15.5	12.8 14.5	14.3 15.5	12.5 13.7	14.2 15.7	14.3 15.9	13.8 15.7	14.3 15.5	14.6 15.8
	27	18.9 19.7	20.2 20.6	19.2 20.2	21.0 21.5	18.3 18.7	20.5 21.5	20.9 21.2	20.4 21.5	21.3 21.5	20.2 21.2
	28	24.0 0.388	24.6 0.368	20.2 0.438	26.3 0.354	23.0 0.383	25.2 0.388	25.5 0.368	25.3 0.438	26.7 0.354	24.9 0.383
	29	0.849 1.27	0.866 1.20	0.934 1.46	0.840 1.15	0.939 1.35	0.949 1.28	0.916 1.20	0.934 1.46	0.915 1.15	0.939 1.35
f 軸	30	2.26 2.88	2.32 2.81	2.46 3.36	2.22 2.61	2.52 3.28	2.37 2.96	2.32 2.92	2.46 3.36	2.33 2.68	2.52 3.28
	31	2.61 3.10	2.67 3.27	3.21 3.79	2.66 3.16	2.86 3.34	2.89 3.82	2.78 3.72	3.21 3.79	2.76 3.51	2.99 3.51
	32	2.01 0.168	2.14 0.182	2.27 0.145	2.06 0.178	1.97 0.155	2.24 0.195	2.21 0.196	2.27 0.179	2.20 0.178	2.32 0.203
	33	0.552 1.30	0.540 1.32	0.789 1.49	0.505 1.26	0.629 1.31	0.612 1.30	0.591 1.32	0.789 1.49	0.594 1.26	0.657 1.31
	34	1.34 2.08	1.37 2.20	1.53 2.21	1.31 2.19	1.34 1.98	1.34 2.36	1.37 2.39	1.53 2.46	1.31 2.19	1.34 2.57
	35	2.89 2.98	3.06 3.10	2.80 2.96	3.12 3.21	2.68 2.80	3.28 3.38	3.33 3.32	3.30 3.48	3.12 3.21	3.56 3.79
g 軸	36	0.195 0.809	0.164 0.767	0.302 0.791	0.183 0.786	0.255 0.783	0.296 0.809	0.217 0.776	0.302 0.791	0.226 0.786	0.256 0.783
	37	1.02 2.74	0.930 2.65	1.20 2.70	0.983 2.68	1.15 2.56	1.09 2.74	0.991 2.66	1.20 2.70	0.983 2.71	1.15 2.76
	38	3.00 7.31	2.96 7.39	3.36 7.51	3.05 7.40	3.16 7.32	3.33 7.37	3.07 7.39	3.36 7.51	3.05 7.41	3.20 7.33
	39	9.09 18.3	9.03 18.0	9.76 20.1	9.06 18.5	9.29 19.2	9.09 18.3	9.03 18.0	9.76 20.1	9.13 18.5	9.29 19.2
	40	18.9 29.9	18.6 29.0	21.3 33.6	19.2 30.0	20.1 31.8	18.9 29.9	18.6 29.0	21.3 33.6	19.2 30.0	20.1 31.8
h 軸	41	0.0153 0.575	0.0164 0.555	0.0191 0.849	0.0173 0.519	0.0138 0.639	0.0481 0.575	0.0226 0.576	0.0302 0.849	0.0221 0.604	0.0479 0.665
	42	0.811 0.826	0.775 0.782	1.19 1.20	0.743 0.755	0.908 0.921	0.814 0.826	0.782 0.782	1.19 1.20	0.844 0.855	0.908 0.921
	43	1.36 0.168	1.24 0.182	1.72 0.145	1.28 0.178	1.46 0.155	1.36 0.195	1.33 0.196	1.72 0.179	1.28 0.178	1.46 0.203
	44	0.575 0.811	0.555 0.775	0.849 1.19	0.519 0.743	0.639 0.908	0.575 0.814	0.576 0.782	0.849 1.19	0.604 0.844	0.665 0.908

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-19 最大応答曲げモーメント一覧表（弾性設計用地震動 S d，EW 方向）（3/5）

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表（ $\times 10^5 \text{kN}\cdot\text{m}$ ）									
		Sd-3					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	0.115 0.711	0.114 0.705	0.127 0.789	0.115 0.711	0.122 0.755	0.183 1.13	0.159 0.986	0.204 1.26	0.158 0.976	0.196 1.21
	2	0.712 3.05	0.705 3.02	0.791 3.37	0.711 3.14	0.755 3.18	1.13 4.16	0.987 4.15	1.26 5.28	0.978 4.29	1.21 4.99
	3	3.05 5.21	3.02 5.17	3.37 5.80	3.14 5.37	3.18 5.37	4.16 7.10	4.15 7.07	5.29 9.10	4.30 7.50	4.99 8.45
	4	5.21 7.57	5.17 7.49	5.80 8.48	5.37 7.76	5.37 7.71	7.10 10.3	7.07 10.2	9.11 13.2	7.51 11.0	8.46 12.2
	5	7.57 11.2	7.49 10.9	8.48 12.6	7.76 11.1	7.72 11.2	10.3 15.7	10.2 14.7	13.2 19.4	11.0 16.2	12.2 17.8
	6	19.3 28.1	19.0 27.8	21.3 30.3	17.9 26.4	19.5 28.1	25.8 39.0	23.9 36.5	28.7 41.5	24.7 36.1	25.3 38.1
	7	67.0 87.4	66.3 86.1	71.9 94.4	64.8 85.4	67.2 86.4	84.2 114	80.6 108	91.9 123	81.6 111	85.9 115
	8	89.0 105	87.6 102	96.2 115	86.8 103	88.1 103	115 139	109 131	125 150	111 135	117 140
b 軸	10	0.271 0.420	0.274 0.424	0.287 0.450	0.262 0.426	0.242 0.388	0.389 1.13	0.295 0.758	0.356 0.557	0.325 0.537	0.389 1.18
	11	0.859 1.18	0.865 1.19	0.920 1.28	0.839 1.21	0.772 1.12	1.47 3.19	1.06 2.23	1.12 1.52	0.958 1.48	1.47 3.34
	12	1.69 2.03	1.70 2.04	1.83 2.00	1.68 2.07	1.55 1.98	3.67 2.22	2.62 2.19	2.17 2.13	1.82 2.12	3.72 2.23
	13	3.29 7.05	3.29 7.09	3.33 7.26	3.20 6.87	3.27 7.06	3.41 8.77	3.39 8.15	3.60 9.44	3.52 8.35	3.28 8.05
c 軸	14	0.0646 0.236	0.0759 0.236	0.0471 0.260	0.0568 0.230	0.0627 0.249	0.112 0.355	0.120 0.309	0.0867 0.395	0.0895 0.317	0.131 0.393
	15	0.236 0.345	0.236 0.348	0.260 0.386	0.230 0.327	0.249 0.356	0.355 0.487	0.309 0.473	0.395 0.567	0.317 0.466	0.393 0.553
	16	0.479 0.883	0.494 0.903	0.509 0.903	0.449 0.778	0.530 0.874	0.684 0.981	0.682 1.02	0.695 0.991	0.615 1.05	0.724 0.978
d 軸	17	0.278 0.632	0.300 0.617	0.326 0.702	0.275 0.635	0.277 0.658	0.372 1.05	0.373 0.853	0.570 0.856	0.472 0.848	0.495 1.09
	18	1.06 1.65	1.06 1.59	1.20 1.75	1.00 1.63	1.07 1.67	1.50 2.87	1.31 1.98	1.61 2.16	1.57 2.02	1.63 3.01
	19	2.24 3.61	2.23 3.60	2.53 3.63	2.12 3.59	2.29 3.62	3.59 3.69	2.71 3.68	2.99 3.70	3.06 3.68	3.68 3.71
	20	4.11 6.21	4.15 6.25	4.20 6.30	3.94 6.25	4.19 6.13	4.14 6.34	4.20 6.33	4.47 6.56	4.24 6.85	4.38 6.23
	21	10.5 11.7	10.6 11.9	10.8 11.6	9.64 12.5	10.7 11.3	10.5 12.5	10.9 12.6	11.8 12.5	11.1 13.1	11.2 12.5
e 軸	22	0.0631 0.462	0.0609 0.439	0.0775 0.516	0.0560 0.439	0.0712 0.492	0.139 0.617	0.159 0.614	0.130 0.796	0.0912 0.610	0.194 0.678
	23	0.556 1.31	0.575 1.30	0.598 1.34	0.549 1.27	0.560 1.35	0.745 1.72	0.729 1.74	1.07 1.95	0.702 1.72	0.882 1.87
	24	1.32 2.57	1.32 2.52	1.35 2.54	1.28 2.46	1.36 2.62	1.76 3.23	1.77 3.23	1.99 3.31	1.74 3.07	1.92 3.54
	25	2.77 4.60	2.72 4.54	2.71 4.53	2.59 4.68	2.81 4.58	3.90 5.42	3.98 5.46	3.88 5.36	3.29 5.07	4.15 5.71
	26	8.41 13.0	8.44 12.8	8.14 12.5	8.30 12.9	8.37 12.7	10.2 14.2	10.8 14.3	10.3 13.8	9.91 14.3	10.8 14.6
	27	14.0 18.9	13.8 18.5	13.4 18.4	13.8 19.1	13.7 18.3	15.7 20.5	15.9 20.9	15.7 20.4	15.5 21.3	15.8 20.2
	28	19.4 23.2	18.9 22.6	18.8 23.0	19.5 24.0	18.7 22.4	21.5 25.2	21.2 25.5	21.5 25.3	21.5 26.7	21.2 24.9
	29	0.257 0.747	0.293 0.737	0.287 0.781	0.264 0.754	0.267 0.759	0.388 0.949	0.368 0.916	0.438 0.934	0.354 0.915	0.383 0.939
f 軸	30	0.992 2.02	1.02 2.02	1.05 2.10	0.979 2.05	0.995 2.06	1.28 2.37	1.20 2.32	1.46 2.46	1.15 2.33	1.35 2.52
	31	2.39 2.29	2.55 2.34	2.51 2.40	2.42 2.37	2.42 2.24	2.96 2.89	2.92 2.78	3.36 3.21	2.68 2.76	3.28 2.99
	32	2.97 2.04	2.99 2.01	3.18 2.08	2.90 2.15	2.99 2.01	3.82 2.24	3.72 2.21	3.79 2.27	3.51 2.20	3.51 2.32
	33	0.132 0.465	0.150 0.433	0.122 0.521	0.124 0.423	0.135 0.500	0.195 0.612	0.196 0.591	0.179 0.789	0.178 0.594	0.203 0.657
g 軸	34	0.592 0.944	0.604 0.920	0.645 0.974	0.595 0.867	0.606 0.988	0.822 1.30	0.823 1.32	1.05 1.49	0.768 1.26	0.873 1.31
	35	0.978 1.86	0.956 1.80	1.00 1.77	0.893 1.68	1.03 1.93	1.34 2.36	1.37 2.39	1.53 2.46	1.31 2.19	1.34 2.57
	36	2.33 2.92	2.49 2.89	2.18 2.76	2.31 2.64	2.47 2.97	3.28 3.38	3.33 3.32	3.30 3.48	3.12 3.21	3.56 3.79
	37	0.154 0.662	0.155 0.656	0.173 0.700	0.159 0.671	0.146 0.644	0.296 0.809	0.217 0.776	0.302 0.791	0.226 0.786	0.256 0.783
h 軸	38	0.831 2.32	0.820 2.30	0.889 2.48	0.837 2.33	0.812 2.41	1.09 2.74	0.991 2.66	1.20 2.70	0.983 2.71	1.15 2.76
	39	2.68 7.20	2.65 6.97	2.84 7.27	2.67 6.95	2.71 7.18	3.33 7.37	3.07 7.39	3.36 7.51	3.05 7.41	3.20 7.33
	40	8.36 15.4	8.22 15.0	8.96 16.8	8.18 14.5	8.61 15.7	9.09 18.3	9.03 18.0	9.76 20.1	9.13 18.5	9.29 19.2
	41	16.1 24.0	15.7 23.6	17.7 26.4	15.2 23.0	16.5 24.3	18.9 29.9	18.6 29.0	21.3 33.6	19.2 30.0	20.1 31.8
i 軸	42	0.0136 0.410	0.0137 0.398	0.0148 0.468	0.0127 0.401	0.0133 0.434	0.0481 0.573	0.0226 0.572	0.0302 0.839	0.0221 0.595	0.0479 0.665
	43	0.413 0.602	0.400 0.582	0.471 0.672	0.404 0.597	0.437 0.625	0.575 0.814	0.576 0.782	0.849 1.19	0.604 0.844	0.665 0.908
	44	0.620 1.02	0.608 0.990	0.693 1.13	0.620 0.960	0.646 1.03	0.826 1.36	0.782 1.33	1.20 1.72	0.855 1.28	0.921 1.46

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-19 最大応答曲げモーメント一覧表（弾性設計用地震動 S d, EW 方向）(4/5)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 (×10 <sup>5</sup> kN・m)									
		Sd-6					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	0.0875 0.542	0.159 0.986	0.136 0.845	0.0877 0.543	0.100 0.621	0.183 1.13	0.159 0.986	0.204 1.26	0.158 0.976	0.196 1.21
	2	0.544 2.26	0.987 3.94	0.847 3.58	0.545 2.23	0.622 2.60	1.13 4.16	0.987 4.15	1.26 5.28	0.978 4.29	1.21 4.99
	3	2.26 3.86	3.95 6.34	3.58 6.14	2.23 3.71	2.60 4.43	4.16 7.10	4.15 7.07	5.29 9.10	4.30 7.50	4.99 8.45
	4	3.86 5.76	6.34 8.94	6.14 8.96	3.71 5.33	4.43 6.50	7.10 10.3	7.07 10.2	9.10 13.2	7.51 11.0	8.46 12.2
	5	5.76 9.03	8.94 12.7	8.96 13.3	5.33 7.80	6.50 10.0	10.3 15.7	10.2 14.7	13.2 19.4	11.0 16.2	12.2 17.8
	6	16.8 26.3	17.1 25.4	20.9 31.0	15.7 23.8	17.8 27.1	25.8 39.0	23.9 36.5	28.7 41.5	24.7 36.1	25.3 38.1
	7	66.3 89.7	64.2 84.4	74.1 98.0	59.0 78.0	67.4 90.1	84.2 114	80.6 108	91.9 123	81.6 111	85.9 115
	8	91.7 109	86.1 102	100 119	79.3 95.9	92.4 109	115 139	109 131	125 150	111 135	117 140
b 軸	10	0.181 0.481	0.286 0.758	0.277 0.441	0.196 0.537	0.216 0.460	0.389 1.13	0.295 0.758	0.356 0.557	0.325 0.537	0.389 1.18
	11	0.720 1.28	1.06 2.23	0.841 1.17	0.822 1.48	0.690 1.23	1.47 3.19	1.06 2.23	1.12 1.52	0.958 1.48	1.47 3.34
	12	1.57 2.01	2.62 2.19	1.50 2.10	1.76 2.10	1.42 2.09	3.67 2.22	2.62 2.19	2.17 2.13	1.82 2.12	3.72 2.23
	13	3.21 7.13	3.36 6.94	3.30 7.97	3.21 6.89	3.26 7.36	3.41 8.77	3.39 8.15	3.60 9.44	3.52 8.35	3.28 8.05
c 軸	14	0.0586 0.162	0.0613 0.309	0.0515 0.262	0.0465 0.179	0.0564 0.183	0.112 0.355	0.120 0.309	0.0867 0.395	0.0895 0.317	0.131 0.393
	15	0.162 0.290	0.309 0.443	0.262 0.360	0.179 0.276	0.183 0.315	0.355 0.487	0.309 0.473	0.395 0.567	0.317 0.466	0.393 0.553
	16	0.470 0.887	0.532 0.966	0.518 0.897	0.421 0.782	0.496 0.875	0.684 0.981	0.682 1.02	0.695 0.991	0.615 1.05	0.724 0.978
d 軸	17	0.193 0.636	0.256 0.725	0.261 0.644	0.251 0.644	0.205 0.652	0.372 1.05	0.373 0.853	0.570 0.856	0.472 0.848	0.495 1.09
	18	0.798 1.65	1.06 1.80	0.957 1.80	1.00 1.63	0.828 1.69	1.50 2.87	1.31 1.98	1.61 2.16	1.57 2.02	1.63 3.01
	19	1.78 3.39	2.35 3.66	2.04 3.66	2.19 3.28	1.81 3.58	3.59 3.69	2.71 3.68	2.99 3.70	3.06 3.68	3.68 3.71
	20	3.58 5.81	4.20 6.28	3.98 6.04	3.64 6.05	4.00 5.81	4.14 6.34	4.20 6.33	4.47 6.56	4.24 6.85	4.38 6.23
	21	9.35 11.6	10.9 12.0	10.1 11.4	9.35 12.5	10.0 11.2	10.5 12.5	10.9 12.6	11.8 12.5	11.1 13.1	11.2 12.5
e 軸	22	0.101 0.333	0.0978 0.464	0.0951 0.502	0.0702 0.270	0.121 0.351	0.139 0.617	0.159 0.614	0.130 0.796	0.0912 0.610	0.194 0.678
	23	0.521 1.61	0.655 1.71	0.661 1.69	0.400 1.33	0.627 1.75	0.745 1.72	0.729 1.74	1.07 1.95	0.702 1.72	0.882 1.87
	24	1.63 3.12	1.73 3.11	1.71 3.06	1.35 2.60	1.78 3.22	1.76 3.23	1.77 3.23	1.99 3.31	1.74 3.07	1.92 3.54
	25	3.42 5.23	3.37 5.07	3.31 5.11	2.78 4.77	3.65 5.44	3.90 5.42	3.98 5.46	3.88 5.36	3.29 5.07	4.15 5.71
	26	10.0 14.1	9.64 13.8	9.90 13.4	9.01 13.3	10.6 14.0	10.2 14.2	10.8 14.3	10.3 13.8	9.91 14.3	10.8 14.6
	27	15.7 20.0	15.2 19.4	14.8 19.2	14.6 19.3	15.7 19.5	15.7 20.5	15.9 20.9	15.7 20.4	15.5 21.3	15.8 20.2
	28	20.6 24.1	20.0 23.5	19.7 23.6	19.8 23.7	20.1 23.3	21.5 25.2	21.2 25.5	21.5 25.3	21.5 26.7	21.2 24.9
	29	0.192 0.617	0.223 0.686	0.208 0.726	0.186 0.553	0.207 0.664	0.388 0.949	0.368 0.916	0.438 0.934	0.354 0.915	0.383 0.939
f 軸	30	0.766 1.63	0.920 1.86	0.930 1.95	0.683 1.58	0.851 1.77	1.28 2.37	1.20 2.32	1.46 2.46	1.15 2.33	1.35 2.52
	31	1.89 1.88	2.26 2.26	2.27 2.38	1.74 1.85	2.05 2.01	2.96 2.89	2.92 2.78	3.36 3.21	2.68 2.76	3.28 2.99
	32	2.62 1.94	3.26 2.11	3.03 2.08	2.40 1.87	2.74 1.93	3.82 2.24	3.72 2.21	3.79 2.27	3.51 2.20	3.51 2.32
	33	0.181 0.295	0.168 0.394	0.165 0.448	0.144 0.244	0.189 0.325	0.195 0.612	0.196 0.591	0.179 0.789	0.178 0.594	0.203 0.657
g 軸	34	0.572 1.15	0.664 1.19	0.676 1.24	0.456 0.870	0.602 1.27	0.822 1.30	0.823 1.32	1.05 1.49	0.768 1.26	0.873 1.31
	35	1.20 2.27	1.24 2.14	1.28 2.26	0.920 1.79	1.32 2.48	1.34 2.36	1.37 2.39	1.53 2.46	1.31 2.19	1.34 2.57
	36	3.17 3.38	2.99 3.19	2.87 3.29	2.33 2.87	3.33 3.59	3.28 3.38	3.33 3.32	3.30 3.48	3.12 3.21	3.56 3.79
	37	0.130 0.531	0.138 0.580	0.146 0.634	0.131 0.545	0.127 0.563	0.296 0.809	0.217 0.776	0.302 0.791	0.226 0.786	0.256 0.783
h 軸	38	0.632 1.89	0.720 2.19	0.781 2.23	0.655 1.78	0.646 1.97	1.09 2.74	0.991 2.66	1.20 2.70	0.983 2.71	1.15 2.76
	39	1.96 5.91	2.49 6.82	2.57 7.22	1.97 5.61	2.07 6.47	3.33 7.37	3.07 7.39	3.36 7.51	3.05 7.41	3.20 7.33
	40	6.95 14.2	7.65 14.6	8.78 16.8	6.45 12.8	7.63 14.6	9.09 18.3	9.03 18.0	9.76 20.1	9.13 18.5	9.29 19.2
	41	15.2 24.3	15.4 23.6	17.4 26.7	13.5 21.2	15.6 24.8	18.9 29.9	18.6 29.0	21.3 33.6	19.2 30.0	20.1 31.8
	42	0.0109 0.279	0.0111 0.390	0.0111 0.450	0.0119 0.254	0.0130 0.316	0.0481 0.573	0.0226 0.572	0.0302 0.839	0.0221 0.595	0.0479 0.665
i 軸	43	0.280 0.442	0.391 0.539	0.452 0.675	0.256 0.397	0.319 0.498	0.575 0.814	0.576 0.782	0.849 1.19	0.604 0.844	0.665 0.908
	44	0.455 0.908	0.543 0.903	0.692 1.14	0.402 0.797	0.517 0.970	0.826 1.36	0.782 1.33	1.20 1.72	0.855 1.28	0.921 1.46

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-19 最大応答曲げモーメント一覧表 (弾性設計用地震動 Sd, EW 方向) (5/5)

部位	部材番号	最大応答曲げモーメント一覧表 (×10 <sup>5</sup> kN・m)									
		Sd-7					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
a 軸	1	0.183 1.13	0.0825 0.511	0.112 0.692	0.0687 0.426	0.196 1.21	0.183 1.13	0.159 0.986	0.204 1.26	0.158 0.976	0.196 1.21
	2	1.13 4.16	0.512 2.12	0.693 2.89	0.426 1.73	1.21 4.37	1.13 4.16	0.987 4.15	1.26 5.28	0.978 4.29	1.21 4.99
	3	4.16 6.02	2.12 3.47	2.90 4.84	1.73 2.86	4.36 6.20	4.16 7.10	4.15 7.07	5.29 9.10	4.30 7.50	4.99 8.45
	4	6.02 7.88	3.47 4.91	4.84 6.85	2.86 4.16	6.20 8.03	7.10 10.3	7.07 10.2	9.11 13.2	7.51 11.0	8.46 12.2
	5	7.88 10.3	4.91 7.28	6.85 9.94	4.16 6.64	8.03 10.4	10.3 15.7	10.2 14.7	13.2 19.4	11.0 16.2	12.2 17.8
	6	16.0 26.8	15.3 25.7	19.5 29.7	15.3 25.8	16.3 27.2	25.8 39.0	23.9 36.5	28.7 41.5	24.7 36.1	25.3 38.1
	7	67.6 95.7	65.7 93.0	73.1 103	66.5 95.0	68.0 95.6	84.2 114	80.6 108	91.9 123	81.6 111	85.9 115
	8	97.5 119	94.7 115	105 129	96.7 118	97.5 118	115 139	109 131	125 150	111 135	117 140
b 軸	10	0.389 1.13	0.222 0.446	0.308 0.521	0.241 0.488	0.389 1.18	0.389 1.13	0.295 0.758	0.356 0.557	0.325 0.537	0.389 1.18
	11	1.47 3.19	0.764 1.25	1.03 1.34	0.795 1.25	1.47 3.34	1.47 3.19	1.06 2.23	1.12 1.52	0.958 1.48	1.47 3.34
	12	3.67 2.22	1.57 1.92	1.96 1.94	1.62 1.97	3.72 2.23	3.67 2.22	2.62 2.19	2.17 2.13	1.82 2.12	3.72 2.23
	13	2.88 8.05	2.90 7.55	3.32 8.54	3.05 7.88	2.76 8.05	3.41 8.77	3.39 8.15	3.60 9.44	3.52 8.35	3.28 8.05
c 軸	14	0.0499 0.355	0.0540 0.164	0.0465 0.221	0.0368 0.132	0.0559 0.363	0.112 0.355	0.120 0.309	0.0867 0.395	0.0895 0.317	0.131 0.393
	15	0.355 0.454	0.164 0.229	0.221 0.301	0.132 0.196	0.363 0.463	0.355 0.487	0.309 0.473	0.395 0.567	0.317 0.466	0.393 0.553
	16	0.530 0.930	0.326 0.740	0.410 0.848	0.286 0.730	0.587 0.883	0.684 0.981	0.682 1.02	0.695 0.991	0.615 1.05	0.724 0.978
d 軸	17	0.279 1.05	0.245 0.718	0.314 0.855	0.212 0.694	0.282 1.09	0.372 1.05	0.373 0.853	0.570 0.856	0.472 0.848	0.495 1.09
	18	1.50 2.87	1.05 1.79	1.33 2.12	0.865 1.76	1.51 3.01	1.50 2.87	1.31 1.98	1.61 2.16	1.57 2.02	1.63 3.01
	19	3.59 3.31	2.33 3.12	2.88 3.38	2.02 3.16	3.68 3.28	3.59 3.69	2.71 3.68	2.99 3.70	3.06 3.68	3.68 3.71
	20	3.59 5.70	3.42 5.23	3.78 5.63	3.47 5.58	3.57 6.03	4.14 6.34	4.20 6.33	4.47 6.56	4.24 6.85	4.38 6.23
	21	8.74 11.8	8.56 11.8	9.30 11.9	8.63 12.6	8.50 11.4	10.5 12.5	10.9 12.6	11.8 12.5	11.1 13.1	11.2 12.5
e 軸	22	0.139 0.447	0.159 0.302	0.130 0.419	0.0777 0.259	0.194 0.478	0.139 0.617	0.159 0.614	0.130 0.796	0.0912 0.610	0.194 0.678
	23	0.586 1.72	0.525 1.68	0.542 1.73	0.312 1.26	0.612 1.87	0.745 1.72	0.729 1.74	1.07 1.95	0.702 1.72	0.882 1.87
	24	1.76 3.23	1.73 3.23	1.76 3.31	1.28 2.57	1.92 3.54	1.76 3.23	1.77 3.23	1.99 3.31	1.74 3.07	1.92 3.54
	25	3.90 5.42	3.98 5.46	3.88 5.36	2.70 4.85	4.15 5.71	3.90 5.42	3.98 5.46	3.88 5.36	3.29 5.07	4.15 5.71
	26	10.2 14.2	10.8 14.3	10.3 13.8	9.25 14.3	10.8 14.6	10.2 14.2	10.8 14.3	10.3 13.8	9.91 14.3	10.8 14.6
	27	15.6 20.5	15.9 20.9	15.7 20.4	15.2 21.3	15.8 20.2	15.7 20.5	15.9 20.9	15.7 20.4	15.5 21.3	15.8 20.2
	28	21.5 25.2	21.2 25.5	21.5 25.3	21.4 26.7	21.2 24.4	21.5 25.2	21.2 25.5	21.5 25.3	21.5 26.7	21.2 24.9
	29	0.208 0.778	0.165 0.684	0.206 0.741	0.152 0.663	0.229 0.827	0.388 0.949	0.368 0.916	0.438 0.934	0.354 0.915	0.383 0.939
f 軸	30	0.970 2.20	0.780 1.81	0.954 1.96	0.752 1.67	1.02 2.31	1.28 2.37	1.20 2.32	1.46 2.46	1.15 2.33	1.35 2.52
	31	2.54 2.26	1.97 1.99	2.28 2.19	1.92 1.63	2.63 2.29	2.96 2.89	2.92 2.78	3.36 3.21	2.68 2.76	3.28 2.99
	32	3.08 1.81	2.63 1.71	3.12 1.95	1.86 1.47	3.19 1.79	3.82 2.24	3.72 2.21	3.79 2.27	3.51 2.20	3.51 2.32
	33	0.195 0.450	0.191 0.338	0.179 0.455	0.132 0.268	0.203 0.477	0.195 0.612	0.196 0.591	0.179 0.789	0.178 0.594	0.203 0.657
g 軸	34	0.616 1.15	0.491 1.09	0.674 1.21	0.386 0.764	0.696 1.26	0.822 1.30	0.823 1.32	1.05 1.49	0.768 1.26	0.873 1.31
	35	1.20 2.36	1.15 2.39	1.27 2.46	0.801 1.78	1.32 2.57	1.34 2.36	1.37 2.39	1.53 2.46	1.31 2.19	1.34 2.57
	36	3.28 3.38	3.33 3.32	3.30 3.48	2.39 2.76	3.56 3.79	3.28 3.38	3.33 3.32	3.30 3.48	3.12 3.21	3.56 3.79
	37	0.168 0.703	0.155 0.601	0.152 0.742	0.0838 0.499	0.167 0.749	0.296 0.809	0.217 0.776	0.302 0.791	0.226 0.786	0.256 0.783
h 軸	38	0.915 2.42	0.824 1.99	0.933 2.50	0.547 1.77	0.948 2.56	1.09 2.74	0.991 2.66	1.20 2.70	0.983 2.71	1.15 2.76
	39	2.87 6.21	2.46 5.17	2.90 6.86	1.82 4.67	2.98 6.37	3.33 7.37	3.07 7.39	3.36 7.51	3.05 7.41	3.20 7.33
	40	6.92 14.3	5.97 13.9	7.80 15.7	5.74 14.0	6.92 14.4	9.09 18.3	9.03 18.0	9.76 20.1	9.13 18.5	9.29 19.2
	41	15.0 25.7	14.6 25.1	16.8 27.6	14.6 25.0	15.1 25.8	18.9 29.9	18.6 29.0	21.3 33.6	19.2 30.0	20.1 31.8
	42	0.0133 0.375	0.0215 0.275	0.0108 0.408	0.0158 0.200	0.00988 0.400	0.0481 0.575	0.0226 0.576	0.0302 0.849	0.0221 0.595	0.0479 0.665
i 軸	43	0.456 0.480	0.356 0.374	0.524 0.547	0.291 0.307	0.494 0.503	0.814 0.826	0.782 0.782	1.19 1.20	0.844 0.855	0.908 0.921
	44	0.903 0.903	0.837 0.837	0.992 0.992	0.859 0.859	0.898 0.898	1.36 1.36	1.33 1.33	1.72 1.72	1.28 1.28	1.46 1.46

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-20 最大応答加速度一覧表（弾性設計用地震動 S d，鉛直方向）（1/5）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )									
		Sd-1					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	9.57	9.73	9.05	9.40	9.62	9.57	9.73	9.05	9.40	9.62
	2	7.96	8.15	7.53	7.80	8.02	7.96	8.15	7.53	7.80	8.02
	3	4.19	4.16	4.07	4.10	4.22	4.19	4.16	4.07	4.10	4.22
	4	4.14	4.11	4.02	4.06	4.16	4.14	4.11	4.02	4.06	4.16
	5	4.06	4.04	3.95	4.00	4.08	4.06	4.04	3.95	4.00	4.08
	6	3.85	3.84	3.76	3.79	3.87	3.85	3.84	3.76	3.79	3.87
	7	3.66	3.65	3.57	3.63	3.67	3.66	3.65	3.57	3.63	3.67
	8	3.49	3.53	3.57	3.49	3.49	3.49	3.53	3.57	3.49	3.49
	9	3.43	3.44	3.58	3.41	3.43	3.43	3.44	3.58	3.41	3.43
屋根トラス	1	9.57	9.73	9.05	9.40	9.62	9.57	9.73	9.05	9.40	9.62
	11	15.6	16.2	15.6	14.7	15.9	15.6	16.2	15.6	14.7	15.9
	12	20.0	20.1	21.0	19.2	20.3	20.0	20.1	21.0	19.2	20.3
	13	14.8	13.9	15.6	14.6	14.9	14.8	13.9	15.6	14.6	14.9
	14	25.9	25.9	26.5	25.7	26.2	25.9	25.9	26.5	25.7	26.2

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-20 最大応答加速度一覧表（弾性設計用地震動 S d，鉛直方向）（2/5）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )									
		Sd-2					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	4.85	4.72	4.68	4.75	4.86	9.57	9.73	9.05	9.40	9.62
	2	4.14	4.04	4.04	4.04	4.17	7.96	8.15	7.53	7.80	8.02
	3	2.91	2.85	2.83	2.80	2.94	4.19	4.16	4.07	4.10	4.22
	4	2.85	2.79	2.78	2.75	2.88	4.14	4.11	4.02	4.06	4.16
	5	2.77	2.72	2.71	2.69	2.80	4.06	4.04	3.95	4.00	4.08
	6	2.59	2.56	2.54	2.55	2.61	3.85	3.84	3.76	3.79	3.87
	7	2.48	2.45	2.38	2.46	2.48	3.66	3.65	3.57	3.63	3.67
	8	2.38	2.36	2.28	2.38	2.39	3.49	3.53	3.57	3.49	3.49
	9	2.32	2.30	2.22	2.32	2.32	3.43	3.44	3.58	3.41	3.43
屋根トラス	1	4.85	4.72	4.68	4.75	4.86	9.57	9.73	9.05	9.40	9.62
	11	8.78	8.80	8.85	8.45	8.91	15.6	16.2	15.6	14.7	15.9
	12	8.32	8.62	8.43	8.13	8.42	20.0	20.1	21.0	19.2	20.3
	13	7.99	7.38	9.06	7.75	8.09	14.8	13.9	15.6	14.6	14.9
	14	11.2	11.4	12.0	11.0	11.3	25.9	25.9	26.5	25.7	26.2

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-20 最大応答加速度一覧表（弾性設計用地震動 S d，鉛直方向）（3/5）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )									
		Sd-3					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	5.73	5.79	5.93	5.53	5.82	9.57	9.73	9.05	9.40	9.62
	2	4.78	4.82	4.91	4.69	4.81	7.96	8.15	7.53	7.80	8.02
	3	2.78	2.69	2.94	2.75	2.80	4.19	4.16	4.07	4.10	4.22
	4	2.74	2.66	2.89	2.70	2.76	4.14	4.11	4.02	4.06	4.16
	5	2.73	2.64	2.84	2.69	2.74	4.06	4.04	3.95	4.00	4.08
	6	2.67	2.57	2.73	2.67	2.67	3.85	3.84	3.76	3.79	3.87
	7	2.62	2.51	2.70	2.63	2.61	3.66	3.65	3.57	3.63	3.67
	8	2.59	2.49	2.69	2.59	2.59	3.49	3.53	3.57	3.49	3.49
	9	2.56	2.47	2.68	2.56	2.56	3.43	3.44	3.58	3.41	3.43
屋根トラス	1	5.73	5.79	5.93	5.53	5.82	9.57	9.73	9.05	9.40	9.62
	11	8.63	8.96	8.54	8.37	8.73	15.6	16.2	15.6	14.7	15.9
	12	10.5	10.2	11.1	10.4	10.6	20.0	20.1	21.0	19.2	20.3
	13	11.5	10.6	12.3	11.4	11.5	14.8	13.9	15.6	14.6	14.9
	14	15.2	14.6	16.3	15.1	15.3	25.9	25.9	26.5	25.7	26.2

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル



表 3-20 最大応答加速度一覧表（弾性設計用地震動 S d，鉛直方向）（4/5）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )									
		Sd-6					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	5.91	5.97	5.79	5.88	5.93	9.57	9.73	9.05	9.40	9.62
	2	4.68	4.70	4.58	4.57	4.70	7.96	8.15	7.53	7.80	8.02
	3	2.44	2.41	2.40	2.39	2.47	4.19	4.16	4.07	4.10	4.22
	4	2.36	2.32	2.31	2.32	2.38	4.14	4.11	4.02	4.06	4.16
	5	2.24	2.21	2.20	2.22	2.26	4.06	4.04	3.95	4.00	4.08
	6	2.01	1.99	2.04	2.00	2.02	3.85	3.84	3.76	3.79	3.87
	7	1.91	1.87	1.99	1.89	1.90	3.66	3.65	3.57	3.63	3.67
	8	1.85	1.80	1.96	1.86	1.84	3.49	3.53	3.57	3.49	3.49
	9	1.81	1.76	1.94	1.83	1.80	3.43	3.44	3.58	3.41	3.43
屋根トラス	1	5.91	5.97	5.79	5.88	5.93	9.57	9.73	9.05	9.40	9.62
	11	7.87	7.90	7.93	7.80	7.86	15.6	16.2	15.6	14.7	15.9
	12	9.01	8.94	9.28	8.75	9.16	20.0	20.1	21.0	19.2	20.3
	13	8.30	7.84	8.98	8.35	8.29	14.8	13.9	15.6	14.6	14.9
	14	13.5	13.3	13.8	13.1	13.6	25.9	25.9	26.5	25.7	26.2

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-20 最大応答加速度一覧表（弾性設計用地震動 S d，鉛直方向）（5/5）

部位	質点番号	最大応答加速度一覧表 (m/s <sup>2</sup> )									
		Sd-7					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	5.55	5.60	5.26	5.47	5.58	9.57	9.73	9.05	9.40	9.62
	2	4.27	4.28	4.08	4.21	4.29	7.96	8.15	7.53	7.80	8.02
	3	2.10	2.10	2.20	2.06	2.15	4.19	4.16	4.07	4.10	4.22
	4	2.08	2.06	2.18	2.04	2.13	4.14	4.11	4.02	4.06	4.16
	5	2.05	2.01	2.14	2.02	2.09	4.06	4.04	3.95	4.00	4.08
	6	1.96	1.91	2.04	1.95	1.98	3.85	3.84	3.76	3.79	3.87
	7	1.86	1.81	1.94	1.88	1.87	3.66	3.65	3.57	3.63	3.67
	8	1.79	1.73	1.86	1.81	1.79	3.49	3.53	3.57	3.49	3.49
	9	1.73	1.68	1.80	1.77	1.73	3.43	3.44	3.58	3.41	3.43
屋根トラス	1	5.55	5.60	5.26	5.47	5.58	9.57	9.73	9.05	9.40	9.62
	11	8.72	9.08	8.32	8.26	8.93	15.6	16.2	15.6	14.7	15.9
	12	9.99	10.1	10.3	9.63	10.1	20.0	20.1	21.0	19.2	20.3
	13	8.20	7.81	8.64	8.04	8.27	14.8	13.9	15.6	14.6	14.9
	14	12.6	12.6	13.4	12.3	12.8	25.9	25.9	26.5	25.7	26.2

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-21 最大応答変位一覧表（弾性設計用地震動 S d，鉛直方向）（1/5）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		Sd-1					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	4.22	3.63	4.98	4.20	4.23	4.36	3.73	5.29	4.32	4.38
	2	3.99	3.41	4.74	3.96	4.00	4.13	3.51	5.04	4.09	4.15
	3	3.56	3.00	4.30	3.53	3.57	3.72	3.11	4.60	3.68	3.73
	4	3.54	2.98	4.28	3.51	3.55	3.70	3.09	4.58	3.66	3.71
	5	3.52	2.96	4.25	3.49	3.53	3.67	3.07	4.56	3.64	3.68
	6	3.47	2.91	4.20	3.45	3.48	3.62	3.02	4.50	3.60	3.63
	7	3.42	2.87	4.14	3.40	3.42	3.58	2.98	4.44	3.56	3.58
	8	3.37	2.82	4.09	3.36	3.37	3.54	2.94	4.39	3.52	3.54
	9	3.33	2.79	4.06	3.33	3.34	3.50	2.91	4.36	3.50	3.51
屋根トラス	1	4.22	3.63	4.98	4.20	4.23	4.36	3.73	5.29	4.32	4.38
	11	18.7	17.0	20.9	18.8	18.7	18.7	17.0	20.9	18.8	18.7
	12	34.8	31.9	37.9	34.9	34.7	34.8	31.9	37.9	34.9	34.7
	13	48.5	44.5	52.8	48.4	48.5	48.5	44.5	52.8	48.4	48.5
	14	53.4	48.9	58.1	53.3	53.4	53.4	48.9	58.1	53.3	53.4

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-21 最大応答変位一覧表（弾性設計用地震動 S d，鉛直方向）（2/5）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		Sd-2					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	2.34	1.91	2.87	2.31	2.36	4.36	3.73	5.29	4.32	4.38
	2	2.23	1.80	2.76	2.21	2.25	4.13	3.51	5.04	4.09	4.15
	3	2.02	1.62	2.54	2.00	2.03	3.72	3.11	4.60	3.68	3.73
	4	2.01	1.61	2.53	1.99	2.02	3.70	3.09	4.58	3.66	3.71
	5	1.99	1.59	2.51	1.98	2.00	3.67	3.07	4.56	3.64	3.68
	6	1.96	1.56	2.48	1.94	1.96	3.62	3.02	4.50	3.60	3.63
	7	1.92	1.53	2.45	1.91	1.92	3.58	2.98	4.44	3.56	3.58
	8	1.89	1.50	2.41	1.88	1.89	3.54	2.94	4.39	3.52	3.54
	9	1.86	1.48	2.39	1.86	1.86	3.50	2.91	4.36	3.50	3.51
屋根トラス	1	2.34	1.91	2.87	2.31	2.36	4.36	3.73	5.29	4.32	4.38
	11	12.4	11.2	13.9	12.1	12.5	18.7	17.0	20.9	18.8	18.7
	12	21.9	19.8	24.4	21.2	22.1	34.8	31.9	37.9	34.9	34.7
	13	29.8	26.9	33.5	29.0	30.1	48.5	44.5	52.8	48.4	48.5
	14	32.6	29.6	36.8	31.8	33.0	53.4	48.9	58.1	53.3	53.4

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-21 最大応答変位一覧表（弾性設計用地震動 S d，鉛直方向）（3/5）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		Sd-3					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	4.36	3.73	5.29	4.32	4.38	4.36	3.73	5.29	4.32	4.38
	2	4.13	3.51	5.04	4.09	4.15	4.13	3.51	5.04	4.09	4.15
	3	3.72	3.11	4.60	3.68	3.73	3.72	3.11	4.60	3.68	3.73
	4	3.70	3.09	4.58	3.66	3.71	3.70	3.09	4.58	3.66	3.71
	5	3.67	3.07	4.56	3.64	3.68	3.67	3.07	4.56	3.64	3.68
	6	3.62	3.02	4.50	3.60	3.63	3.62	3.02	4.50	3.60	3.63
	7	3.58	2.98	4.44	3.56	3.58	3.58	2.98	4.44	3.56	3.58
	8	3.54	2.94	4.39	3.52	3.54	3.54	2.94	4.39	3.52	3.54
	9	3.50	2.91	4.36	3.50	3.51	3.50	2.91	4.36	3.50	3.51
屋根トラス	1	4.36	3.73	5.29	4.32	4.38	4.36	3.73	5.29	4.32	4.38
	11	18.0	16.3	20.8	17.8	18.1	18.7	17.0	20.9	18.8	18.7
	12	30.8	27.9	34.9	30.5	30.9	34.8	31.9	37.9	34.9	34.7
	13	42.0	38.2	47.2	41.8	42.1	48.5	44.5	52.8	48.4	48.5
	14	46.2	42.0	51.7	45.9	46.3	53.4	48.9	58.1	53.3	53.4

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-21 最大応答変位一覧表（弾性設計用地震動 S d，鉛直方向）（4/5）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		Sd-6					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	2.95	2.71	3.35	2.91	2.96	4.36	3.73	5.29	4.32	4.38
	2	2.72	2.48	3.11	2.69	2.73	4.13	3.51	5.04	4.09	4.15
	3	2.31	2.10	2.64	2.30	2.32	3.72	3.11	4.60	3.68	3.73
	4	2.30	2.09	2.63	2.29	2.31	3.70	3.09	4.58	3.66	3.71
	5	2.29	2.08	2.61	2.28	2.30	3.67	3.07	4.56	3.64	3.68
	6	2.27	2.06	2.59	2.26	2.27	3.62	3.02	4.50	3.60	3.63
	7	2.24	2.04	2.56	2.24	2.24	3.58	2.98	4.44	3.56	3.58
	8	2.22	2.02	2.54	2.22	2.22	3.54	2.94	4.39	3.52	3.54
	9	2.21	2.01	2.52	2.21	2.21	3.50	2.91	4.36	3.50	3.51
屋根トラス	1	2.95	2.71	3.35	2.91	2.96	4.36	3.73	5.29	4.32	4.38
	11	12.4	11.2	14.0	11.9	12.6	18.7	17.0	20.9	18.8	18.7
	12	21.2	19.1	23.8	20.3	21.5	34.8	31.9	37.9	34.9	34.7
	13	28.4	25.7	32.1	27.3	28.8	48.5	44.5	52.8	48.4	48.5
	14	31.0	27.9	35.0	29.9	31.4	53.4	48.9	58.1	53.3	53.4

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-21 最大応答変位一覧表（弾性設計用地震動 S d , 鉛直方向）（5/5）

部位	質点番号	最大応答変位一覧表 (mm)									
		Sd-7					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建屋部	1	2.69	2.37	3.17	2.64	2.71	4.36	3.73	5.29	4.32	4.38
	2	2.53	2.23	3.00	2.49	2.55	4.13	3.51	5.04	4.09	4.15
	3	2.25	2.03	2.71	2.23	2.26	3.72	3.11	4.60	3.68	3.73
	4	2.24	2.03	2.70	2.22	2.25	3.70	3.09	4.58	3.66	3.71
	5	2.23	2.02	2.68	2.21	2.23	3.67	3.07	4.56	3.64	3.68
	6	2.20	2.00	2.65	2.19	2.20	3.62	3.02	4.50	3.60	3.63
	7	2.19	1.99	2.62	2.18	2.19	3.58	2.98	4.44	3.56	3.58
	8	2.17	1.98	2.59	2.17	2.17	3.54	2.94	4.39	3.52	3.54
	9	2.16	1.97	2.57	2.16	2.16	3.50	2.91	4.36	3.50	3.51
屋根トラス	1	2.69	2.37	3.17	2.64	2.71	4.36	3.73	5.29	4.32	4.38
	11	12.3	11.1	14.1	11.8	12.6	18.7	17.0	20.9	18.8	18.7
	12	21.4	19.1	24.4	20.2	21.9	34.8	31.9	37.9	34.9	34.7
	13	28.8	25.7	33.0	27.2	29.4	48.5	44.5	52.8	48.4	48.5
	14	31.5	28.2	36.2	29.8	32.2	53.4	48.9	58.1	53.3	53.4

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル  
 ④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

表 3-22 最大応答軸力一覧表（弾性設計用地震動 S d，鉛直方向）（1/5）

部位	部 材 番 号	最大応答軸力一覧表（ $\times 10^4 \text{kN}$ ）									
		Sd-1					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建 屋 部	1	4.59	4.63	4.78	4.42	4.65	4.59	4.63	4.78	4.42	4.65
	2	8.14	8.53	8.30	7.73	8.29	8.14	8.53	8.30	7.73	8.29
	3	13.6	13.9	12.8	13.2	13.7	13.6	13.9	12.8	13.2	13.7
	4	16.0	16.5	15.1	15.6	16.1	16.0	16.5	15.1	15.6	16.1
	5	26.3	27.3	25.9	25.8	26.6	26.3	27.3	25.9	25.8	26.6
	6	40.8	41.1	39.5	40.4	40.8	40.8	41.1	39.5	40.4	40.8
	7	54.6	54.0	52.8	54.1	54.7	54.6	54.0	52.8	54.1	54.7
	8	64.0	63.4	61.9	63.5	64.1	64.0	63.4	61.9	63.5	64.1

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル



表 3-22 最大応答軸力一覧表（弾性設計用地震動 S d，鉛直方向）（2/5）

部位	部 材 番 号	最大応答軸力一覧表（ $\times 10^4 \text{kN}$ ）									
		Sd-2					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建 屋 部	1	2.20	2.15	2.24	2.11	2.23	4.59	4.63	4.78	4.42	4.65
	2	4.02	3.93	3.85	3.94	4.04	8.14	8.53	8.30	7.73	8.29
	3	8.55	8.34	8.15	8.32	8.65	13.6	13.9	12.8	13.2	13.7
	4	10.4	10.2	9.89	10.1	10.6	16.0	16.5	15.1	15.6	16.1
	5	18.5	18.1	17.7	18.0	18.7	26.3	27.3	25.9	25.8	26.6
	6	28.5	27.9	27.5	27.7	28.7	40.8	41.1	39.5	40.4	40.8
	7	37.7	36.9	36.5	36.8	37.9	54.6	54.0	52.8	54.1	54.7
	8	43.8	43.0	42.5	42.9	44.1	64.0	63.4	61.9	63.5	64.1

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-22 最大応答軸力一覧表（弾性設計用地震動 S d，鉛直方向）（3/5）

部位	部 材 番 号	最大応答軸力一覧表（ $\times 10^4 \text{kN}$ ）									
		Sd-3					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建 屋 部	1	3.70	3.64	3.94	3.68	3.73	4.59	4.63	4.78	4.42	4.65
	2	6.24	6.09	6.38	6.17	6.27	8.14	8.53	8.30	7.73	8.29
	3	10.2	10.1	10.5	9.99	10.3	13.6	13.9	12.8	13.2	13.7
	4	11.8	11.8	12.2	11.5	11.9	16.0	16.5	15.1	15.6	16.1
	5	18.6	18.7	19.3	18.2	18.7	26.3	27.3	25.9	25.8	26.6
	6	27.3	27.5	29.0	26.8	27.5	40.8	41.1	39.5	40.4	40.8
	7	36.9	36.3	38.8	36.5	37.1	54.6	54.0	52.8	54.1	54.7
	8	43.8	42.5	45.5	43.5	44.0	64.0	63.4	61.9	63.5	64.1

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-22 最大応答軸力一覧表（弾性設計用地震動 S d，鉛直方向）（4/5）

部位	部 材 番 号	最大応答軸力一覧表（ $\times 10^4 \text{kN}$ ）									
		Sd-6					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建 屋 部	1	2.72	2.65	2.65	2.76	2.69	4.59	4.63	4.78	4.42	4.65
	2	5.18	5.11	5.05	5.21	5.15	8.14	8.53	8.30	7.73	8.29
	3	8.29	8.21	8.13	8.08	8.35	13.6	13.9	12.8	13.2	13.7
	4	9.52	9.61	9.39	9.22	9.62	16.0	16.5	15.1	15.6	16.1
	5	15.9	16.0	15.8	15.5	16.2	26.3	27.3	25.9	25.8	26.6
	6	23.7	23.6	23.3	23.1	23.9	40.8	41.1	39.5	40.4	40.8
	7	30.6	30.5	30.1	30.1	30.9	54.6	54.0	52.8	54.1	54.7
	8	35.1	35.0	34.9	34.7	35.4	64.0	63.4	61.9	63.5	64.1

注：①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+ $\sigma$ )考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(- $\sigma$ )考慮モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2 $\sigma$ )考慮モデル

表 3-22 最大応答軸力一覧表（弾性設計用地震動 S d , 鉛直方向）(5/5)

部位	部 材 番 号	最大応答軸力一覧表 (×10 <sup>4</sup> kN)									
		Sd-7					最大値				
		①	②	③	④	⑤	①	②	③	④	⑤
建 屋 部	1	3.00	2.96	2.92	2.95	3.03	4.59	4.63	4.78	4.42	4.65
	2	5.29	5.25	5.10	5.22	5.33	8.14	8.53	8.30	7.73	8.29
	3	7.72	7.58	7.52	7.60	7.76	13.6	13.9	12.8	13.2	13.7
	4	8.68	8.50	8.48	8.54	8.73	16.0	16.5	15.1	15.6	16.1
	5	13.4	13.3	14.0	12.8	13.5	26.3	27.3	25.9	25.8	26.6
	6	20.5	20.4	21.5	19.8	20.7	40.8	41.1	39.5	40.4	40.8
	7	27.0	26.8	28.2	26.2	27.2	54.6	54.0	52.8	54.1	54.7
	8	31.2	31.1	32.6	31.0	31.4	64.0	63.4	61.9	63.5	64.1

注: ①工認モデル ②建屋剛性・地盤剛性(+σ)考慮モデル ③建屋剛性・地盤剛性(-σ)考慮モデル

④建屋剛性(コア強度平均)考慮モデル ⑤建屋剛性(-2σ)考慮モデル

## 別紙 4 タービン建屋のねじれによる影響について

## 目 次

1. 検討概要	別紙 4-1
1.1 構造概要	別紙 4-1
1.2 3次元 FEM モデルによるねじれの影響評価方針	別紙 4-6
2. 3次元 FEM モデルの構築	別紙 4-8
2.1 タービン建屋の3次元 FEM モデル	別紙 4-8
2.1.1 モデル化の基本方針	別紙 4-8
2.1.2 荷重	別紙 4-13
2.1.3 建屋-地盤の相互作用	別紙 4-13
2.2 固有値解析	別紙 4-17
3. 3次元 FEM モデルによる評価	別紙 4-22
3.1 地震応答解析の概要	別紙 4-22
3.1.1 入力地震動	別紙 4-22
3.2 ねじれの影響の把握	別紙 4-26
3.2.1 建屋のねじれの影響	別紙 4-26
3.2.2 水平方向の振動による屋根トラス部の鉛直方向応答への影響	別紙 4-29
3.2.3 機器へのねじれの影響	別紙 4-32

(参考資料) タービン建屋タービンエリア屋根トラスの弾性設計用地震動  $S_d$  に対する耐震性について

## 1. 検討概要

7号機タービン建屋の質点系モデルは、建屋耐震要素の配置状況を踏まえ、多軸モデルを採用している。本資料では、建屋上部のねじれの影響を確認するという目的から、3次元FEMモデルによる地震応答解析を行う。

### 1.1 構造概要

タービン建屋は、地上2階（一部3階）、地下2階建ての鉄筋コンクリート造を主体とした建物で、屋根部分が鉄骨造（トラス構造）となっている。タービン建屋の概略平面図及び概略断面図を図1-1及び図1-2に示す。

タービン建屋の平面は、地下部分では97.0m（NS方向）×82.0m（EW方向）、最上階は97.0m（NS方向）×48.9m（EW方向）である。基礎スラブ底面からの高さは52.2mであり、地上高さは32.3mである。また、タービン建屋は隣接する原子炉建屋及び廃棄物処理建屋と構造的に分離している。

タービン建屋の基礎は厚さ2.0m（蒸気タービンの基礎のうちラーメン構造部（以降、T/G架台と称す）部分及びその周辺部は厚さ2.8m）のべた基礎で、支持地盤である泥岩上に直接またはマンメイドロックを介して設置している。

蒸気タービンの基礎とは、図1-1及び図1-2に示すように、タービン建屋のほぼ中央に位置するタービン発電機を支える柱及びはりによって構成される鉄筋コンクリート造のラーメン構造部及びそれを支持する基礎スラブ部をいう。

ラーメン構造部は高さ25.5m、長さ69.7m、幅約16.3mの大きさとタービン建屋とは基礎スラブ部で接続する以外は構造的に分離する。

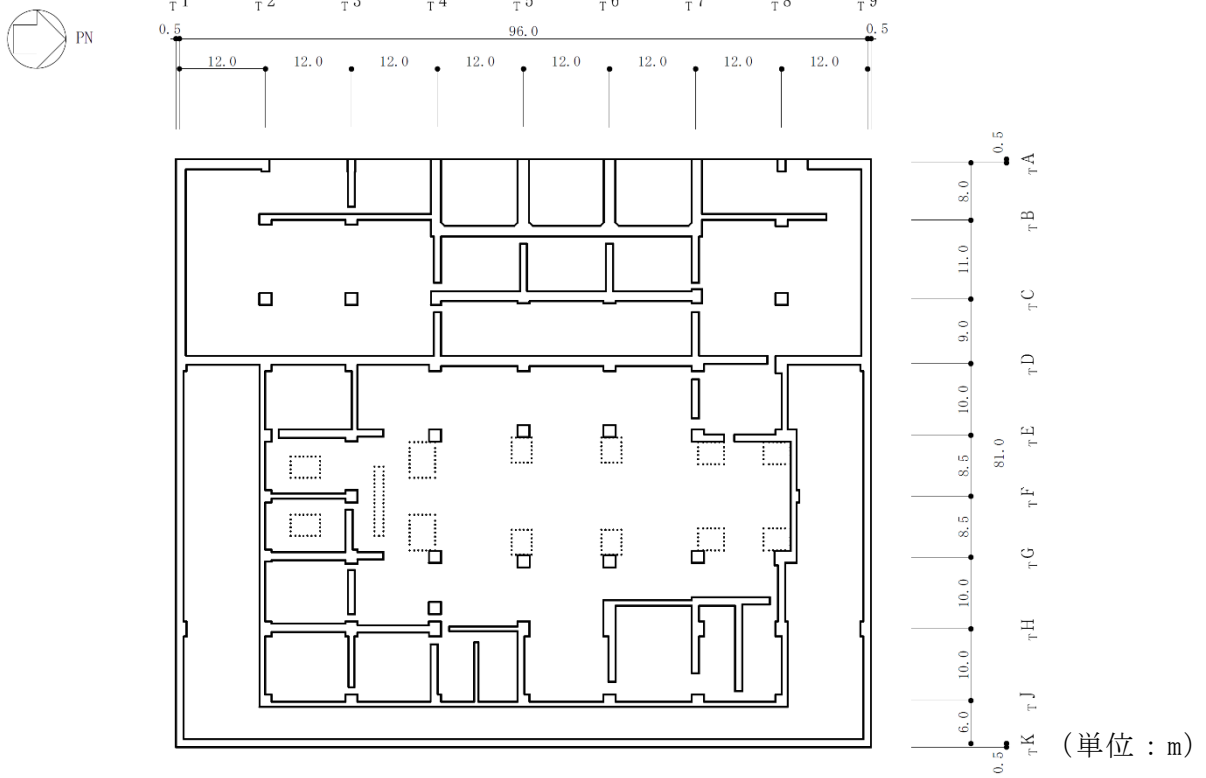


図 1-1 タービン建屋の概略平面図 (B2F, T.M.S.L. -5.1m) (1/6)

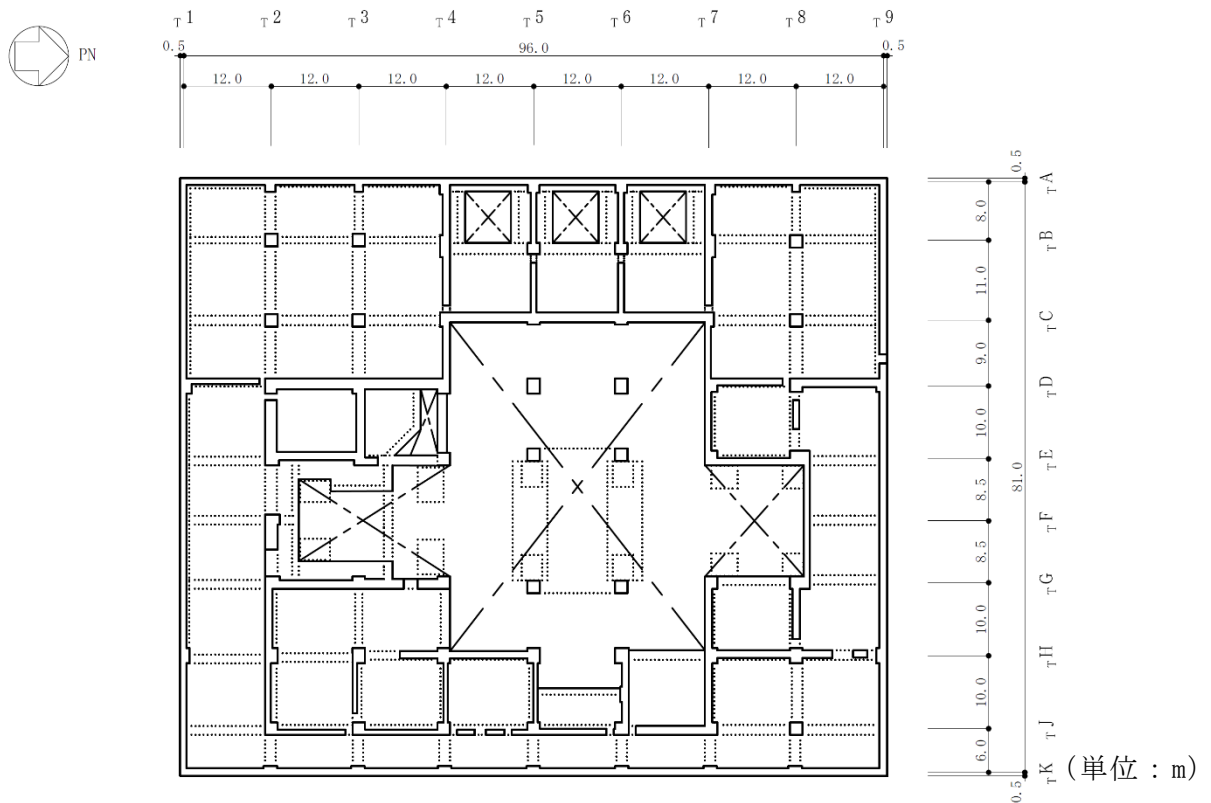


図 1-1 タービン建屋の概略平面図 (B1F, T.M.S.L. 4.9m) (2/6)



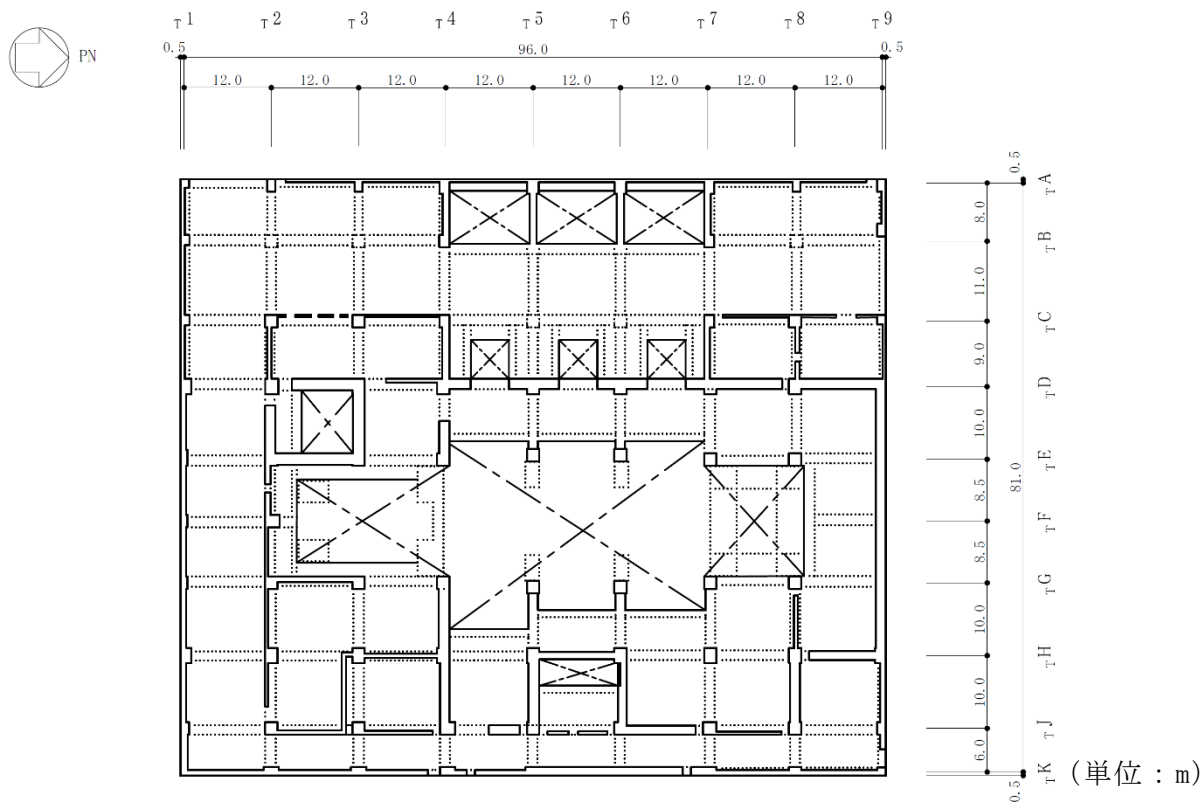


図 1-1 タービン建屋の概略平面図 (1F, T.M.S.L. 12.3m) (3/6)

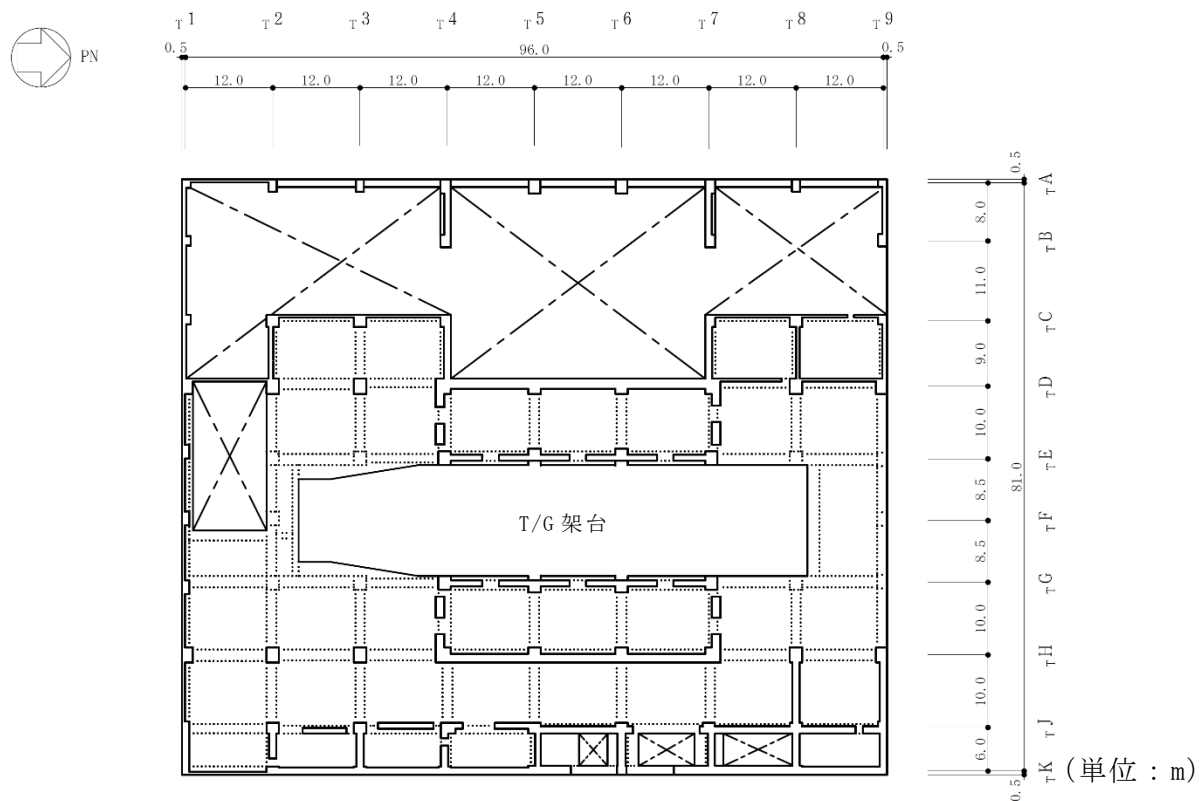


図 1-1 タービン建屋の概略平面図 (2F, T.M.S.L. 20.4m) (4/6)

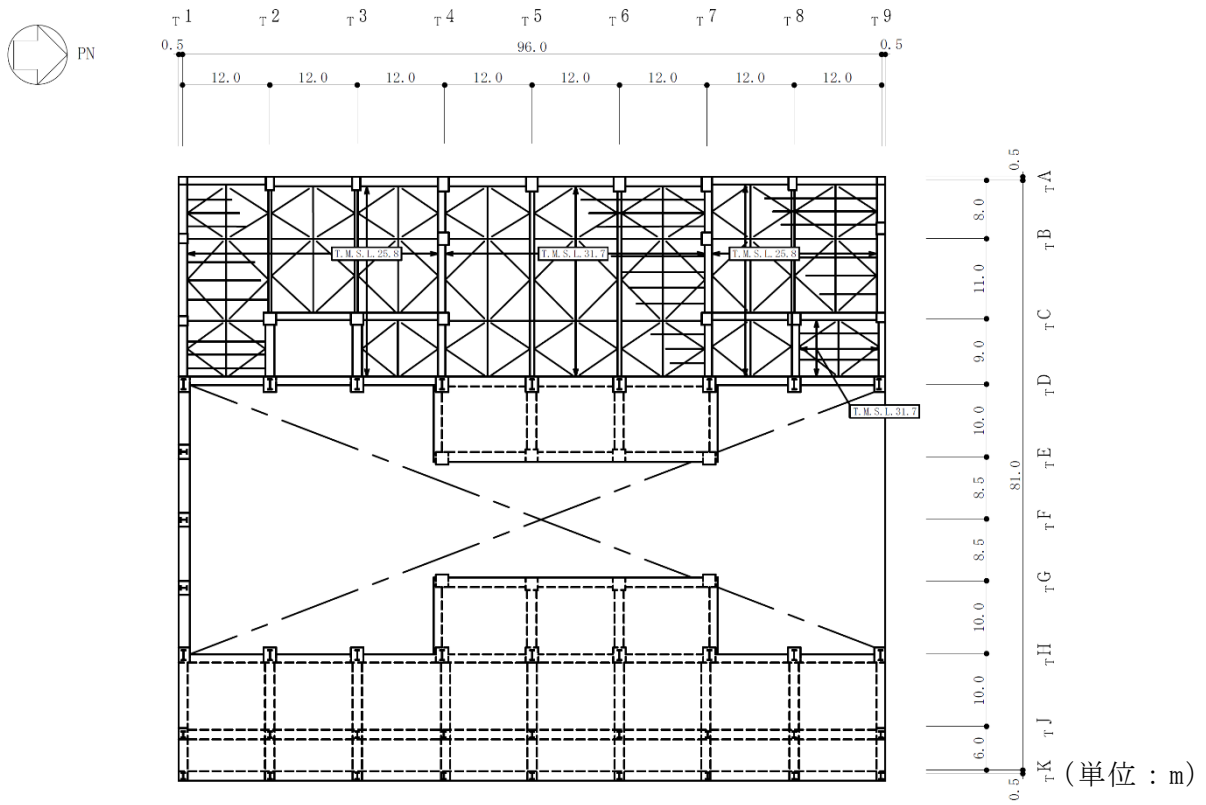


図 1-1 タービン建屋の概略平面図 (3F, T.M.S.L. 30.9m) (5/6)

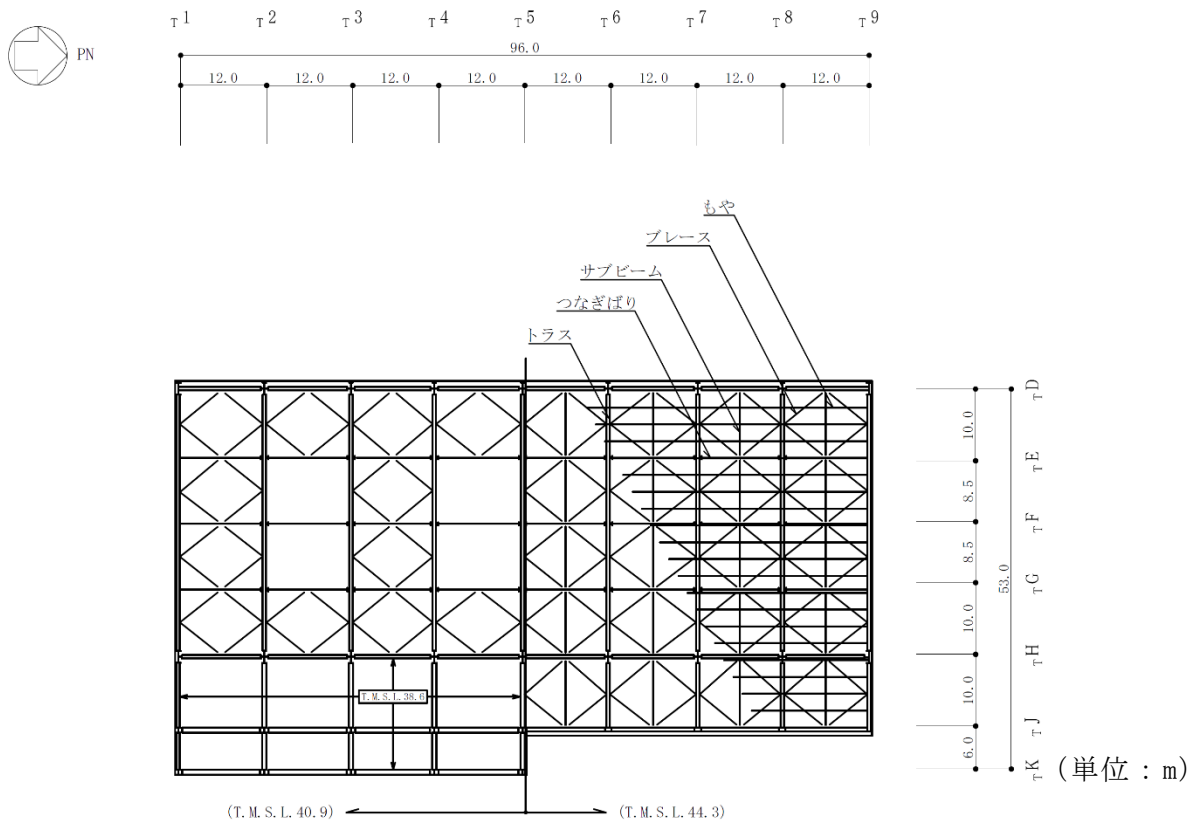
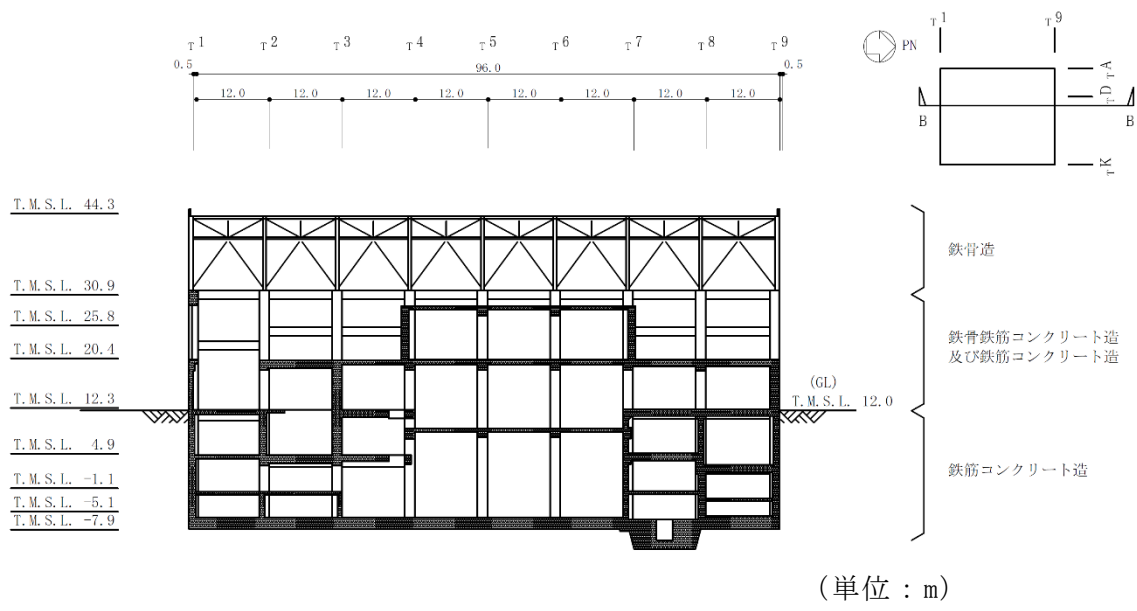
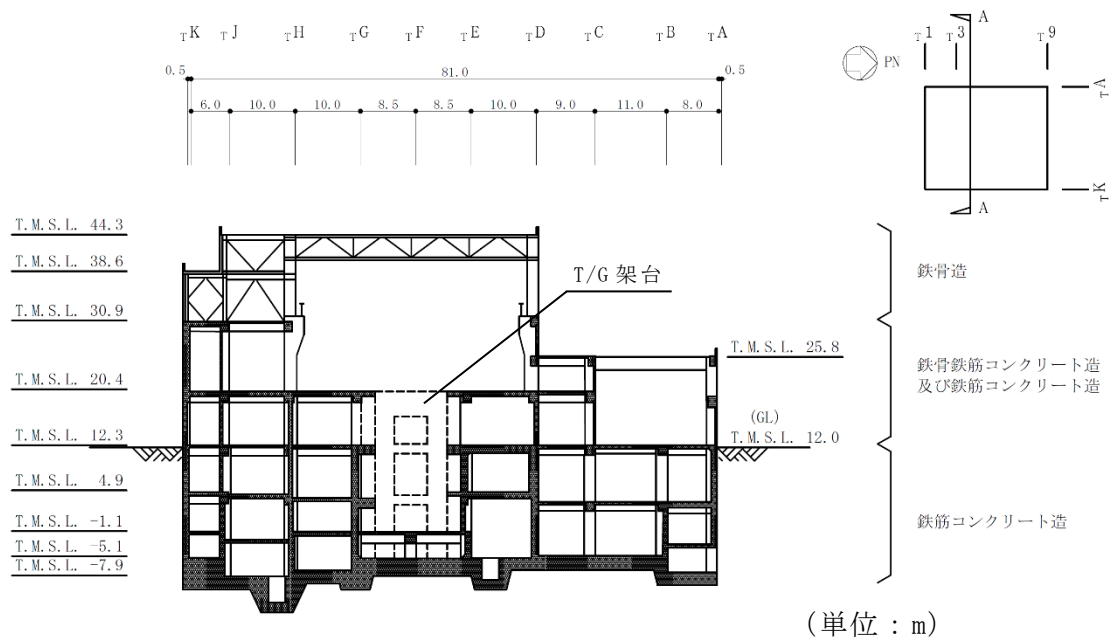


図 1-1 タービン建屋の概略平面図 (RF, T.M.S.L. 44.3m) (6/6)



NS 方向断面



EW 方向断面

図 1-2 タービン建屋の概略断面図

## 1.2 3次元 FEM モデルによるねじれの影響評価方針

本検討では、オペフロより上部における上部鉄骨部のねじれが、機能維持エリアに与える影響の有無を確認する目的で表 1-1 に示す建屋の実状を模擬した 3 次元 FEM モデルを構築する。

3 次元 FEM モデルの妥当性確認のために、V-2-2-5「タービン建屋の地震応答計算書」の地震応答解析モデルの固有値解析結果及び上部構造の固有モードを確認した上で、弾性設計用地震動 Sd-1 による地震応答解析を行う。

地震応答解析結果の確認は、上部鉄骨部が 20.4m 以下の機能維持エリアに及ぼすねじれによる影響を確認するという観点から、3 次元 FEM モデル及び質点系モデルの加振方向及び加振直交方向の最大応答変位を比較し、分析する。また、水平方向の振動による屋根トラス部の鉛直方向応答への影響を確認するという観点から、3 次元 FEM モデル及び質点系モデルの屋根トラス部における鉛直方向の最大応答加速度を比較し、分析する。

3 次元 FEM モデルによる建屋のねじれ評価フローを図 1-3 に示す。なお、解析には解析コード「MSC NASTRAN」を用いる。

表 1-1 解析モデルのケース

モデル ケース	床の モデル化	地盤の モデル化	コンクリート 剛性の設定	積雪荷重	非線形特性
3 次元 FEM モデル	床柔	相互作用考慮	実強度	考慮	考慮せず

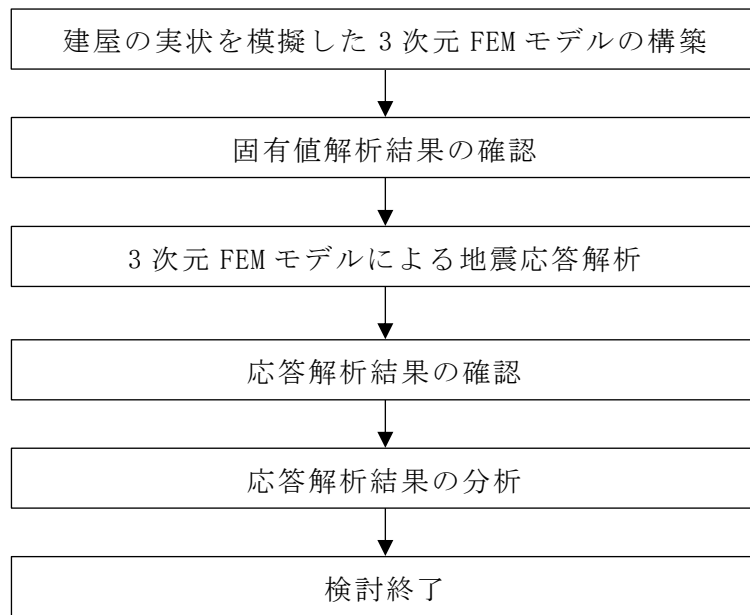


図 1-3 3次元 FEM モデルによる建屋のねじれ評価フロー

## 2. 3次元 FEM モデルの構築

### 2.1 タービン建屋の 3次元 FEM モデル

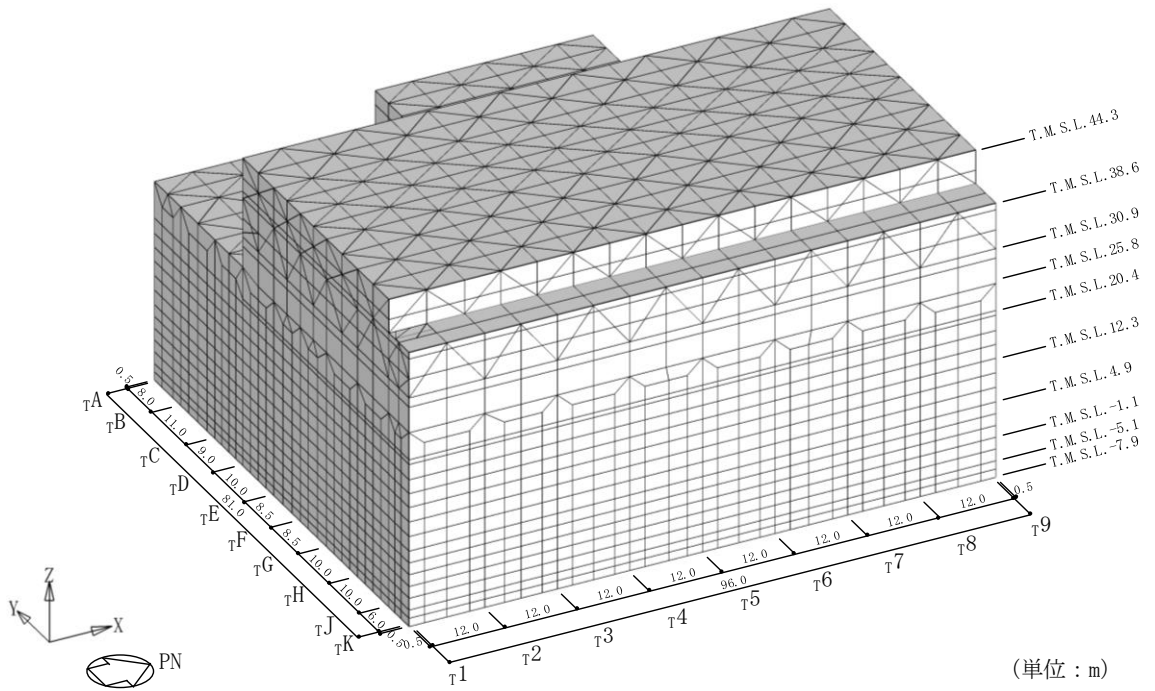
#### 2.1.1 モデル化の基本方針

タービン建屋の 3次元 FEM モデルを図 2-1 に示す。また、タービン建屋の 3次元 FEM モデルの概要を以下に示す。

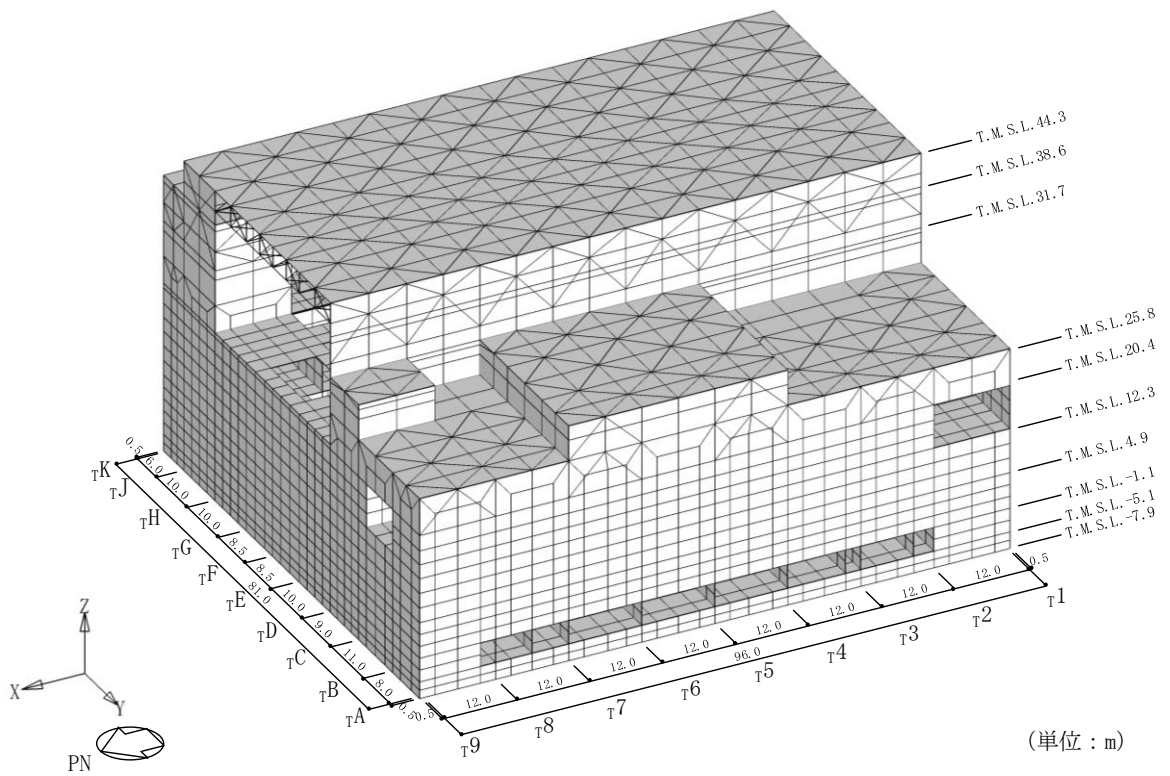
3次元 FEM モデルで設定する各部材の要素種別は、以下のとおりである。床スラブ、屋根スラブ及び壁は、面材で軸剛性、せん断剛性及び曲げ剛性を評価するためシェル要素（約 9900 要素）とする。基礎スラブは、床スラブと同一の面材であるが、床スラブに比べ、スラブ厚が大きいことからソリッド要素（約 2200 要素）とする。柱、はり及び屋根トラスの上下弦材は、線材で軸剛性、せん断剛性及び曲げ剛性を評価するためはり要素（約 3900 要素）とし、斜材、束材及び水平ブレースは線材で軸剛性のみ評価するため、トラス要素（約 800 要素）でモデル化する。なお、壁及び床の開口部については、主要な開口部のみモデル化する。

要素サイズは、水平方向及び高さ方向ともに 2~3m 程度とし、屋根トラスは 1 部材 1 要素、壁及び床スラブは 4~6m 程度とする。

3次元 FEM モデルにおける使用材料の物性値を表 2-1 に示す。また、地盤物性値を表 2-2 に示す。

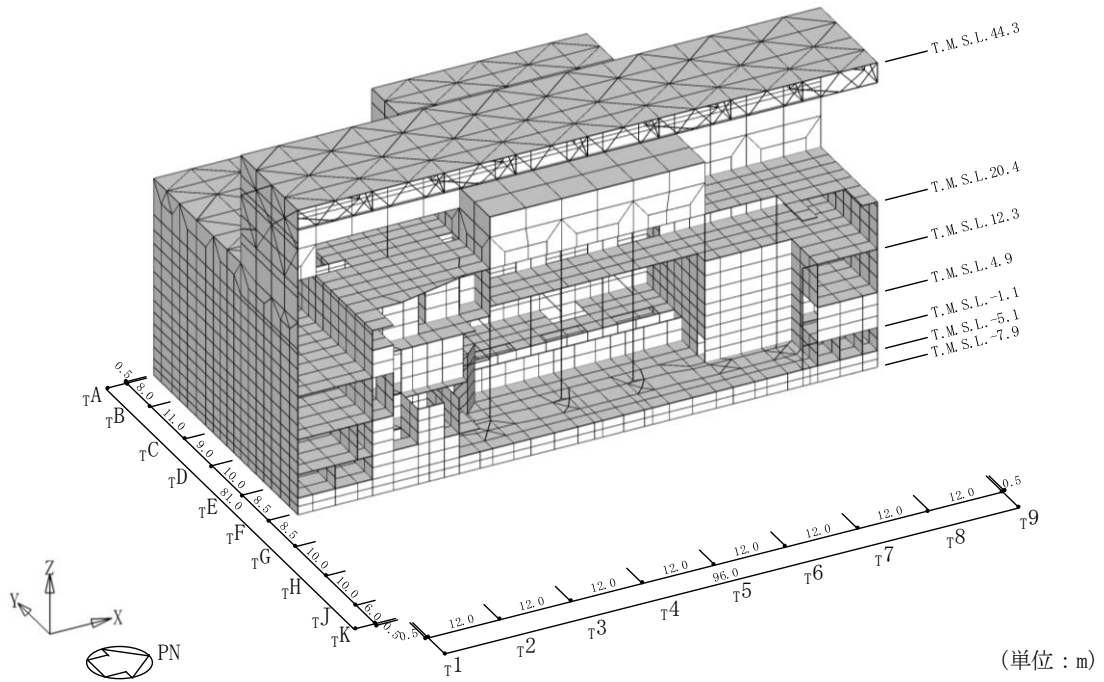


(a) 建屋全景 (南東面)

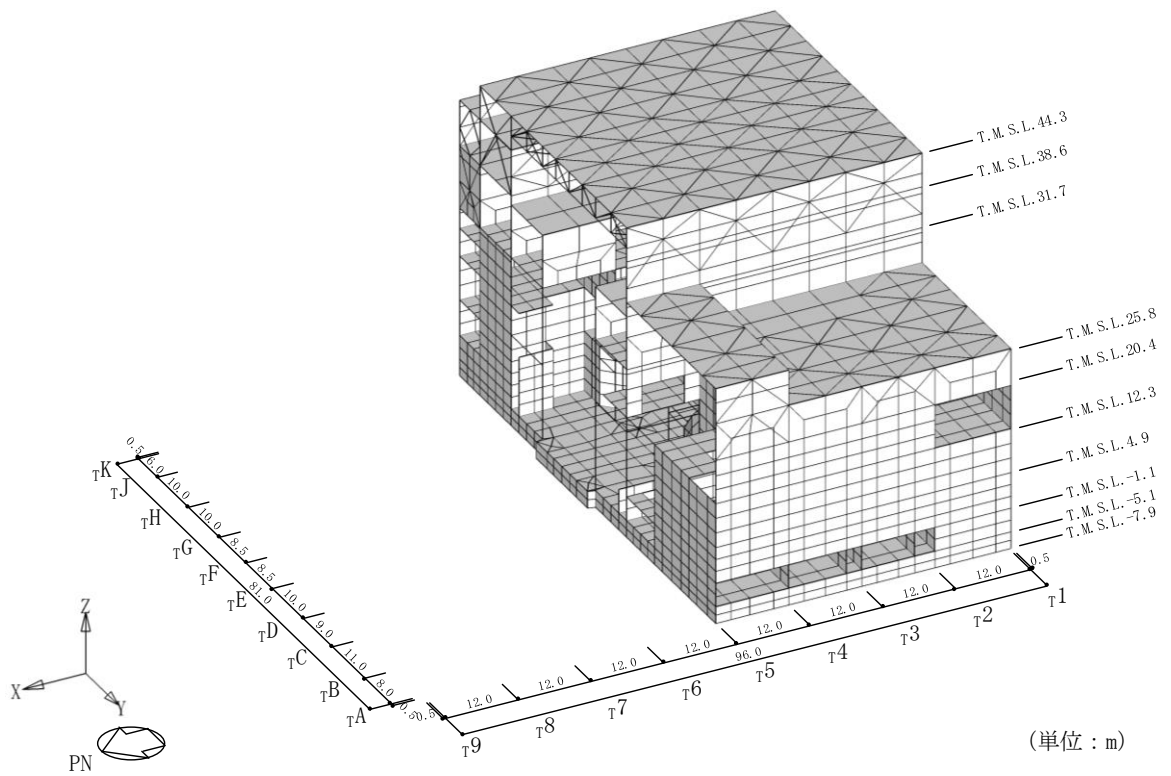


(b) 建屋全景 (北西面)

図 2-1 解析モデル (1/2)



(c) NS 断面図 (南東面)



(d) EW 断面図 (北西面)

図 2-1 解析モデル (2/2)



表 2-1 使用材料の物性値

部位	使用材料	ヤング係数 E (N/mm <sup>2</sup> )	せん断弾性係数 G (N/mm <sup>2</sup> )	減衰定数 h (%)
建屋部及びT/G架台	コンクリート* : $\sigma_c = 43.1$ (N/mm <sup>2</sup> ) ( $\sigma_c = 440$ kgf/cm <sup>2</sup> ) 鉄筋 : SD35 (SD345相当)	$2.88 \times 10^4$	$1.20 \times 10^4$	5
基礎スラブ	コンクリート* : $\sigma_c = 39.2$ (N/mm <sup>2</sup> ) ( $\sigma_c = 400$ kgf/cm <sup>2</sup> ) 鉄筋 : SD35 (SD345相当)	$2.79 \times 10^4$	$1.16 \times 10^4$	5
屋根トラス部	鉄骨 : SS41 (SS400相当)	$2.05 \times 10^5$	$0.79 \times 10^5$	2
	鉄骨 : SM41A (SM400A相当)	$2.05 \times 10^5$	$0.79 \times 10^5$	2
	鉄骨 : SM50A (SM490A相当)	$2.05 \times 10^5$	$0.79 \times 10^5$	2

注記\* : 実強度に基づくコンクリート強度。

表 2-2 地盤定数 (Sd-1)

標高 T. M. S. L. (m)	地層	せん断波 速度 $V_s$ (m/s)	単位体積 重量 $\gamma_t$ (kN/m <sup>3</sup> )	ポアソン比 $\nu$	せん断 弾性係数 $G$ ( $\times 10^5$ kN/m <sup>2</sup> )	初期せん断 弾性係数 $G_0$ ( $\times 10^5$ kN/m <sup>2</sup> )	剛性 低下率 $G/G_0$	減衰 定数 $h$ (%)
+12.0	新期砂層	150	16.1	0.347	0.140	0.369	0.38	19
+8.0		200	16.1	0.308	0.170	0.657	0.26	23
+4.0	古安田層	330	17.3	0.462	1.26	1.92	0.66	4
-6.0	西山層	490	17.0	0.451	4.03	4.16	0.97	3
-33.0		530	16.6	0.446	4.51	4.75	0.95	3
-90.0		590	17.3	0.432	5.83	6.14	0.95	3
-136.0		650	19.3	0.424	7.90	8.32	0.95	3
-155.0		椎谷層	720	19.9	0.416	10.5	10.5	1.00
$\infty$								

### 2.1.2 荷重

固定荷重，積載荷重，積雪荷重及び機器・配管荷重を考慮する。各部について，質点系モデルの重量と整合するよう 3次元 FEM モデルの重量を調整する。

### 2.1.3 建屋－地盤の相互作用

建屋－地盤の相互作用は，V-2-2-5「タービン建屋の地震応答計算書」における質点系モデルの弾性設計用地震動 Sd-1 での基礎底面地盤ばね及び側面地盤ばねと整合するよう，地盤をばね要素でそれぞれモデル化することで考慮する。

基礎底面地盤ばねについては，質点系モデルで考慮したスウェイ，ロッキング及び鉛直ばねの値を元に，3次元 FEM モデルの基礎底面の各節点位置に要素面積に応じて離散化する。ただし，鉛直ばねのうち，水平方向加振用は，基礎底面ロッキングばねを元に設定する。

側面の地盤ばねについては，質点系モデルで考慮している側面水平ばねの値を元に，各質点レベルに対応する節点位置に要素面積に応じて離散化する。側面地盤のばね値は，基礎側面位置の地盤の物性値を用いて「原子力発電所耐震設計技術指針 J E A G 4 6 0 1 -1991 追補版 ((社) 日本電気協会)」の Novak ばねとして評価する。このばね値を 3次元 FEM モデルの側面埋め込み部の節点位置の要素面積に応じて離散化する。

地盤ばね諸元については表 2-3～表 2-5 に，底面地盤ばねと側面地盤ばね設置図について図 2-2 に示す。

表 2-3 底面地盤ばね定数と減衰係数（水平方向）

地震動	NS 方向		EW 方向	
	ばね定数 (kN/m)	減衰係数 (kN・s/m)	ばね定数 (kN/m)	減衰係数 (kN・s/m)
Sd-1	$1.21 \times 10^8$	$7.09 \times 10^6$	$1.24 \times 10^8$	$7.37 \times 10^6$

表 2-4 底面地盤ばね定数と減衰係数（鉛直方向）

(a) 底面回転ばね

地震動		回転方向	
		ばね定数 (kN・m/rad)	減衰係数 (kN・m・s/rad)
Sd-1	NS 方向加振時	$3.37 \times 10^{11}$	$7.83 \times 10^9$
	EW 方向加振時	$2.60 \times 10^{11}$	$5.01 \times 10^9$

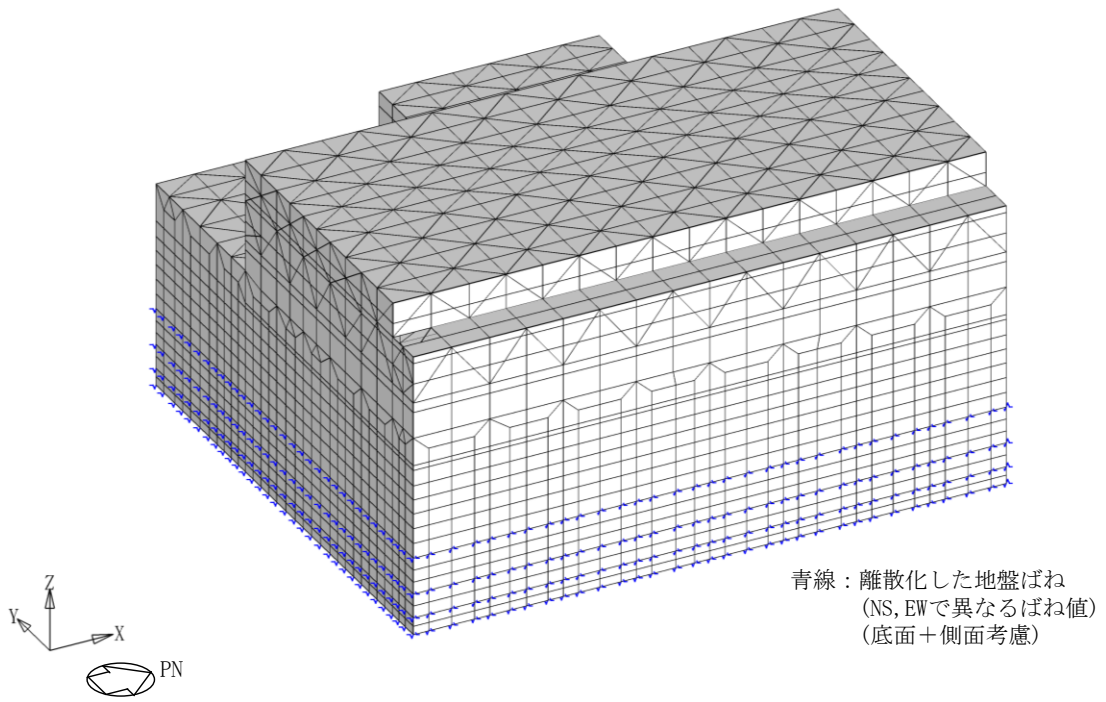
注：底面回転ばねについては，鉛直ばねに置換してモデル化する。

(b) 底面鉛直ばね

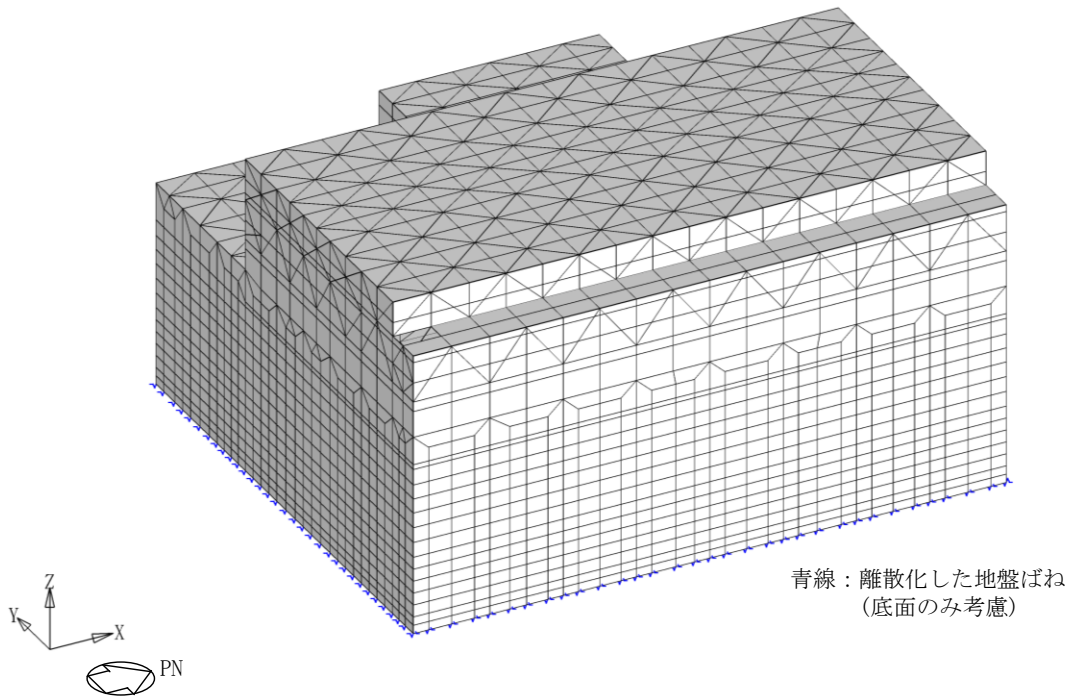
地盤ばね		鉛直方向	
		ばね定数 (kN/m)	減衰係数 (kN・s/m)
Sd-1	鉛直方向加振時	$2.10 \times 10^8$	$1.79 \times 10^7$

表 2-5 側面水平ばね定数と減衰係数（水平方向）

地震動	T. M. S. L. (m)	NS 方向		EW 方向	
		ばね定数 (kN/m)	減衰係数 (kN・s/m)	ばね定数 (kN/m)	減衰係数 (kN・s/m)
Sd-1	4.9	$1.15 \times 10^6$	$6.89 \times 10^5$	$1.15 \times 10^6$	$6.79 \times 10^5$
	-1.1	$2.73 \times 10^6$	$1.64 \times 10^6$	$2.73 \times 10^6$	$1.62 \times 10^6$
	-5.1	$2.41 \times 10^6$	$1.20 \times 10^6$	$2.41 \times 10^6$	$1.19 \times 10^6$
	-7.9	$2.43 \times 10^6$	$7.08 \times 10^5$	$2.43 \times 10^6$	$7.03 \times 10^5$



(a) 水平方向解析時



(b) 鉛直方向解析時

図 2-2 地盤ばねの設置図

## 2.2 固有値解析

質点系モデル及び3次元FEMモデルの弾性設計用地震動 Sd-1 に対する固有値解析結果（固有振動数及び固有モード，建屋－地盤連成1次及び2次）を表2-6及び表2-8に示す。また，ねじれの有無を確認するため，T.M.S.L. 44.3mにおける3次元FEMモデルのモード図（1次）を図2-3に示す。図2-3より，加振方向と比較して加振直交方向のモード変位は小さいこと確認した。

なお，タービン建屋のEW方向については，多軸でモデル化していること及び $\tau_9$ 通り（北側）には $\tau_1$ 通り（南側）と比較して妻壁がないことを鑑み，参考として3次の固有値解析結果を表2-7及び表2-9に示す。質点系モデルについては，T.M.S.L. 44.3mにおけるa軸（南側）とh軸及びi軸（北側）の刺激関数を比較すると，h軸及びi軸の方が大きい値となっており，3次元FEMモデルについても質点系モデルと同様の傾向にあることを確認した。

以上より，両モデルのNS方向及びEW方向の固有振動数は1次及び2次においてよく対応しており，3次元FEMモデルの設定は固有値解析の結果においては妥当なものであることを確認した。

表2-6 固有値解析結果

次数	方向	振動数 (Hz)	
		質点系モデル	3次元FEMモデル
1次	NS	2.78	2.69
	EW	2.59	2.54
2次	NS	3.43	3.22
	EW	3.23	2.95

表2-7 固有値解析結果（参考）

次数	方向	振動数 (Hz)	
		質点系モデル	3次元FEMモデル
3次	EW	3.99	4.19

表 2-8 質点系モデルの刺激関数と 3次元 FEM モデルの固有モードの比較

(a) NS 方向

	質点系モデル	3次元 FEM モデル
1 次	<p>T.M.S.L. (m) (a軸) (b軸) (c軸) (T/G架台)</p> <p>2.78Hz (1 次)</p>	<p>2.69Hz (1 次)</p>
2 次	<p>T.M.S.L. (m) (a軸) (b軸) (c軸) (T/G架台)</p> <p>3.43Hz (2 次)</p>	<p>3.22Hz (2 次)</p>



表 2-8 質点系モデルの刺激関数と 3次元 FEM モデルの固有モードの比較 (b) EW 方向

	質点系モデル	3次元 FEM モデル
1 次	<p>T.M.S.L.(m) (a軸) (b軸) (c軸) (d軸) (e軸) (f軸) (g軸) (h軸) (i軸) (T/C架台)</p> <p>44.30 1.672 2.591 2.591 3.120 3.120 3.341 3.341 2.974 2.974</p> <p>38.60 1.357 1.984 2.302 2.302 2.441 2.265</p> <p>30.90 0.687 0.928 0.889 1.062 0.745 1.188 0.820 0.803 0.675</p> <p>25.80 0.612 0.637 0.656 0.710 0.621</p> <p>20.40 0.549 0.559 0.559 0.651 0.565 0.679 0.595 0.571 0.571</p> <p>18.35 0.465 0.465 0.487 0.457 0.476</p> <p>12.30 0.392 0.385 0.392</p> <p>10.70 0.335 0.332</p> <p>4.90 0.302 0.302</p> <p>-1.10 0.289 0.289</p> <p>-5.10</p> <p>-7.90</p> <p>2.59Hz (1 次)</p>	<p>2.54Hz (1 次)</p>
2 次	<p>T.M.S.L.(m) (a軸) (b軸) (c軸) (d軸) (e軸) (f軸) (g軸) (h軸) (i軸) (T/C架台)</p> <p>44.30 -0.316 -0.733 -0.733 -1.026 -1.026 -1.179 -1.179 -1.013 -1.013</p> <p>38.60 -0.202 -0.480 -0.643 -0.643 -0.735 -0.666</p> <p>30.90 0.049 -0.039 0.012 -0.084 0.092 -0.140 0.082 0.004 0.060</p> <p>25.80 0.065 0.071 0.095 0.088 0.068</p> <p>20.40 0.075 0.077 0.077 0.050 0.096 0.049 0.093 0.071 0.071</p> <p>18.35 0.084 0.084 0.082 0.095 0.082 0.095 0.082</p> <p>12.30 0.087 0.087 0.087</p> <p>10.70 0.087 0.088</p> <p>4.90 0.085 0.085</p> <p>-1.10 0.084 0.085</p> <p>-5.10</p> <p>-7.90</p> <p>3.23Hz (2 次)</p>	<p>2.95Hz (2 次)</p>

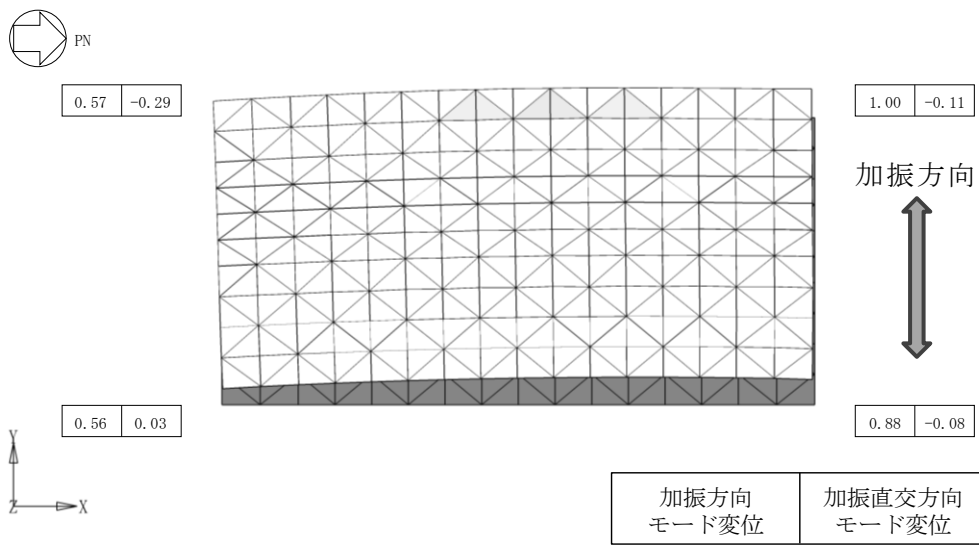
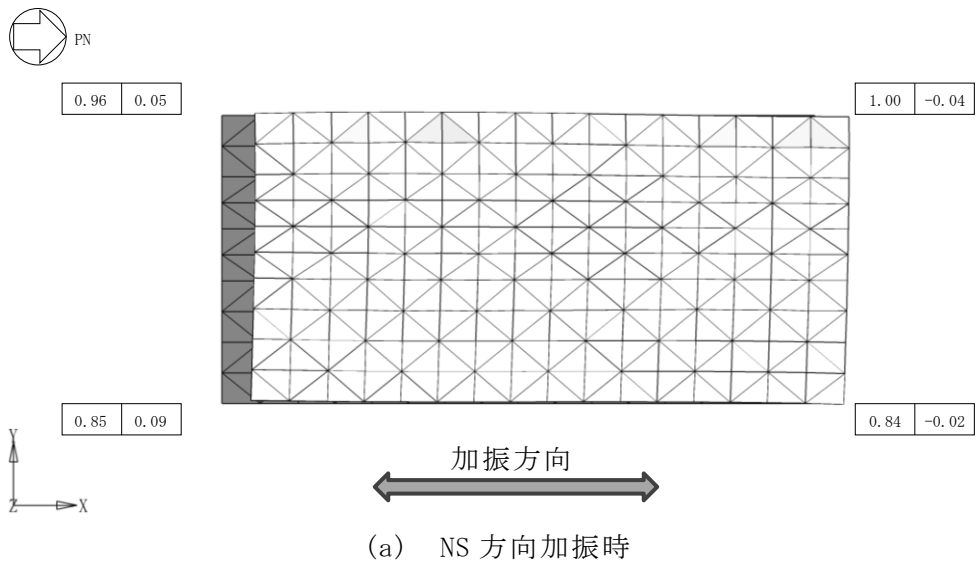


図 2-3 3次元 FEM モデルのモード図 (1次, T.M.S.L. 44.3m)

表 2-9 質点系モデルの刺激関数と 3 次元 FEM モデルの固有モードの比較 (参考)

	質点系モデル	3 次元 FEM モデル
3 次	<p style="text-align: center;">3.99Hz (3 次)</p>	<p style="text-align: center;">4.19Hz (3 次)</p>

### 3. 3次元 FEM モデルによる評価

#### 3.1 地震応答解析の概要

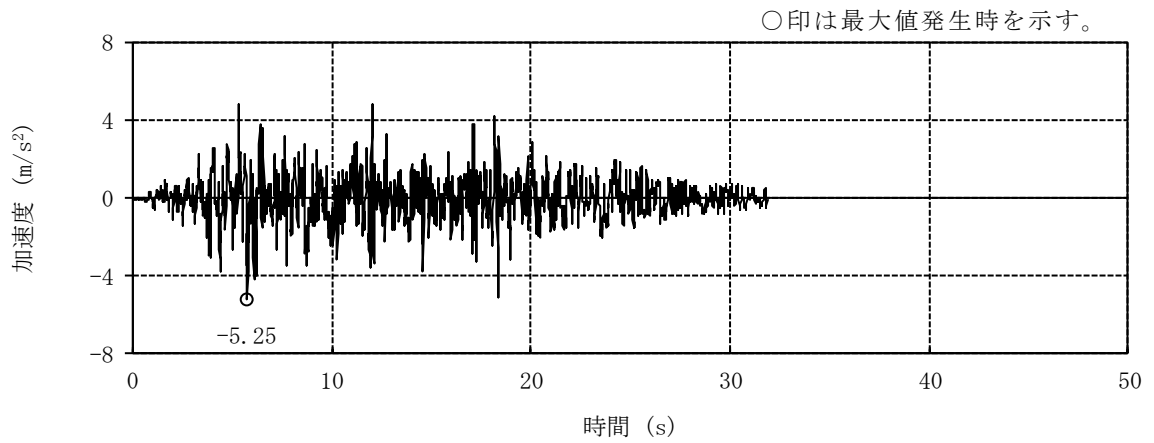
タービン建屋の上部鉄骨構造部のねじれによる影響を把握するために、3次元 FEM モデルを用いて、全周期帯の応答が大きく、耐震評価への影響も大きい弾性設計用地震動 Sd-1 に対する地震応答解析を行う。

3次元 FEM モデルによる地震応答解析は弾性応答解析としていることから、一次元波動論に基づき、V-2-2-5「タービン建屋の地震応答計算書」に示す解放基盤表面レベルに想定する弾性設計用地震動 Sd-1 に対する建屋基礎底面及び側面地盤ばねレベルでの地盤の応答を、地盤ばねを介して入力し、上部鉄骨構造部のねじれによる影響を把握する。

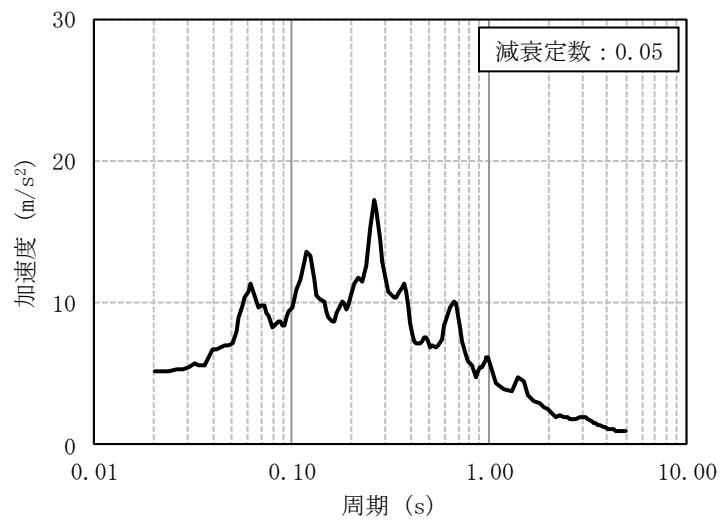
##### 3.1.1 入力地震動

3次元 FEM モデルへの入力地震動は、V-2-1-2「基準地震動 S<sub>s</sub> 及び弾性設計用地震動 S<sub>d</sub> の策定概要」及び補足説明資料「水平2方向及び鉛直方向地震力の組合せに関する検討について（建物・構築物）別紙5 方向性を考慮しない水平方向地震動における模擬地震波の作成方針」に基づき設定する。

地震応答解析に用いる弾性設計用地震動 Sd-1H の時刻歴加速度波形及び加速度応答スペクトルを図 3-1 に、弾性設計用地震動 Sd-1H とは位相の異なる模擬地震波の時刻歴加速度波形及び加速度応答スペクトルを図 3-2 に、弾性設計用地震動 Sd-1V の時刻歴加速度波形及び加速度応答スペクトルを図 3-3 に示す。

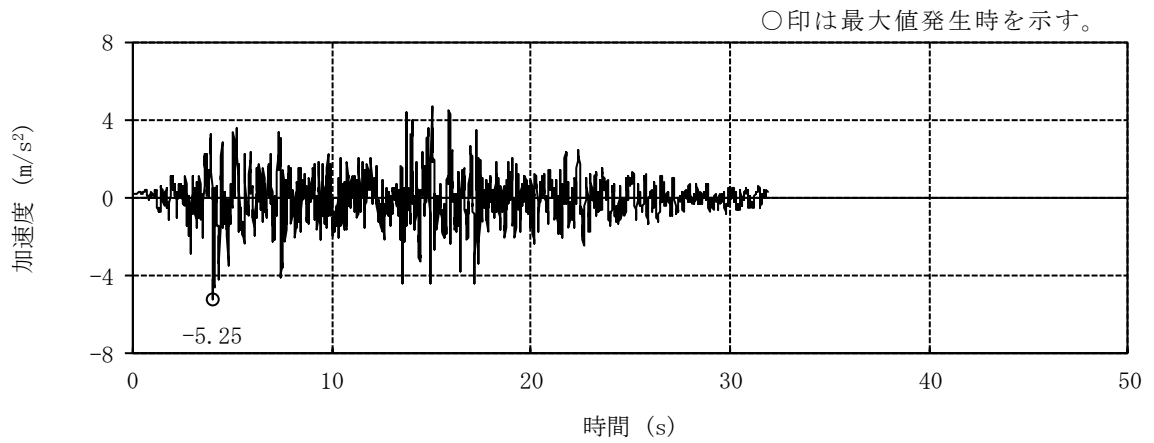


(a) 水平方向 (Sd-1H) 時刻歴加速度波形

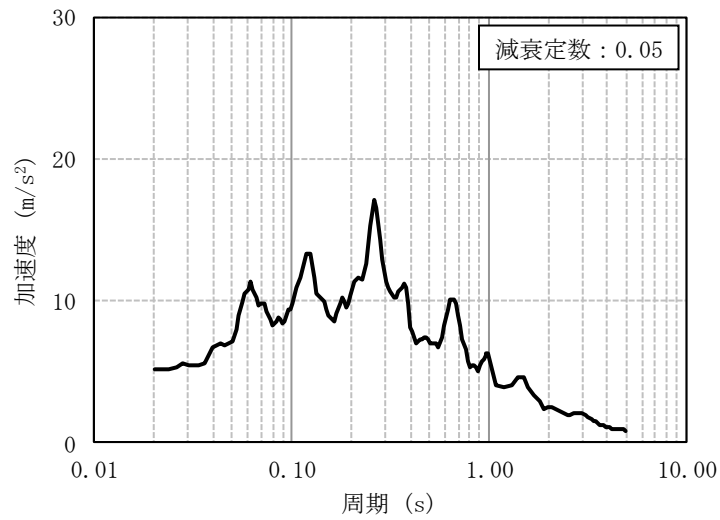


(b) 水平方向 (Sd-1H) 加速度応答スペクトル

図 3-1 弾性設計用地震動 Sd-1H

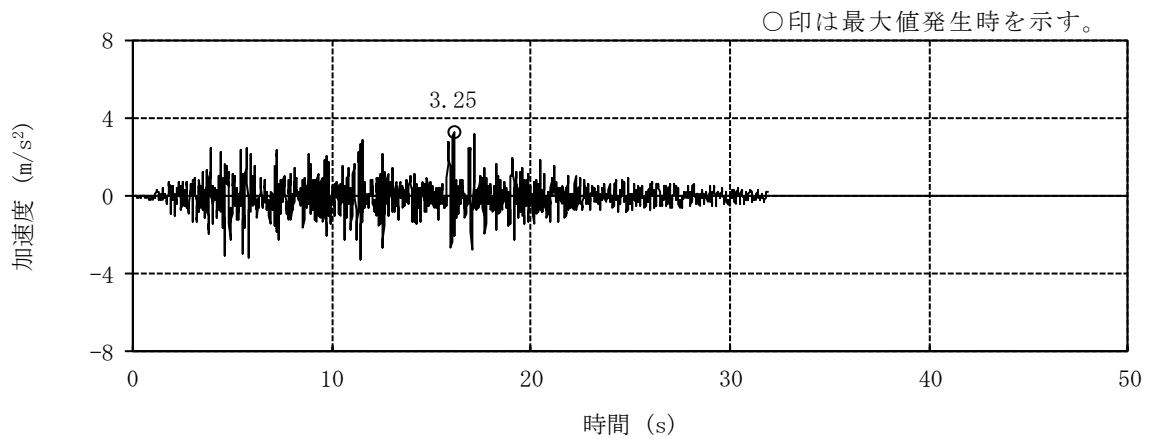


(a) Sd-1H とは位相の異なる模擬地震波の時刻歴加速度波形

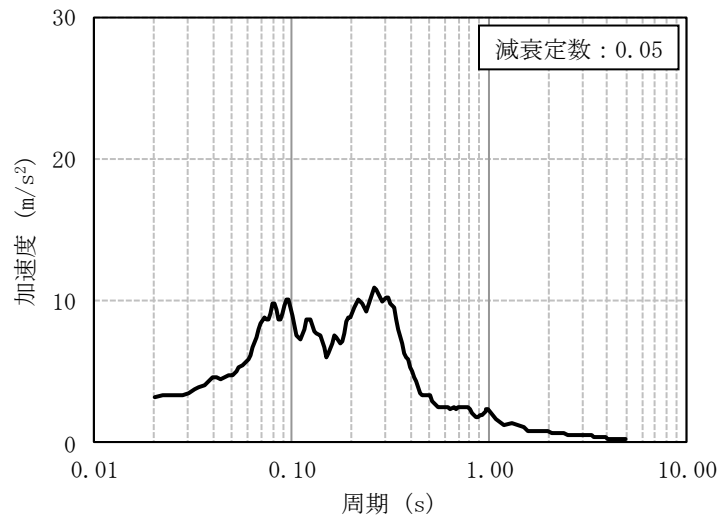


(b) Sd-1H とは位相の異なる模擬地震波の加速度応答スペクトル

図 3-2 弾性設計用地震動 Sd-1H とは位相の異なる模擬地震波



(a) 鉛直方向 (Sd-1V) 時刻歴加速度波形



(b) 鉛直方向 (Sd-1V) 加速度応答スペクトル

図 3-3 弾性設計用地震動 Sd-1V

### 3.2 ねじれの影響の把握

図 1-3 の評価フローに基づき、3次元 FEM モデルの加振方向及び加振直交方向の応答変位を比較すること、並びに 3次元 FEM モデルの水平方向加振に伴う鉛直方向の励起について、鉛直方向の応答加速度を確認することで、建屋のねじれの影響の把握を行う。

#### 3.2.1 建屋のねじれの影響

弾性設計用地震動 Sd-1 に対する 3次元 FEM モデル及び質点系モデルの応答変位を比較した結果を図 3-4 及び図 3-5 に示す。なお、3次元 FEM モデルの応答値は、質点系モデルの質点に相当する領域の 4 隅の節点応答値の平均とする。

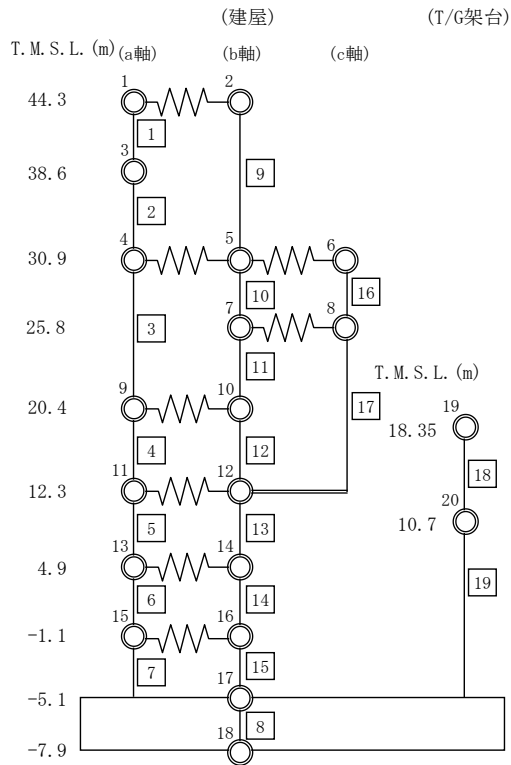
図 3-4 では NS 方向の応答に着目し、3次元 FEM モデルと質点系モデルの最大応答変位を比較している。上部鉄骨部が 20.4m 以下の機能維持エリアに及ぼすねじれによる影響を確認する目的で、3次元 FEM モデルの NS 方向入力時の最大応答変位（赤線）と質点系モデルの最大応答変位（黒線）を比較する。20.4m 以下の機能維持エリアにおいては、質点系モデルと 3次元 FEM モデルはよく対応していることを確認した。

次に、図 3-4 の EW 方向入力時の最大応答変位（青線）に着目し、ねじれの有無を確認する。20.4m 以上の上部鉄骨部においては、特に b 軸にて加振直交方向の変位が生じており、ねじれが発生していると考えられる。しかし、20.4m 以下の機能維持エリアで生じている変位は上部と比較して小さい。以上より、20.4m 以下の機能維持エリアに対するねじれによる影響はないことを確認した。

図 3-5 では EW 方向の応答に着目し、3次元 FEM モデルと質点系モデルの最大応答変位を比較している。上部鉄骨部が 20.4m 以下の機能維持エリアに及ぼすねじれによる影響を確認する目的で、3次元 FEM モデルの EW 方向入力時の最大応答変位（青線）と質点系モデルの最大応答変位（黒線）を比較する。20.4m 以下の機能維持エリアにおいては、質点系モデルと 3次元 FEM モデルはよく対応していることを確認した。

次に、図 3-5 の NS 方向入力時の最大応答変位（赤線）に着目し、ねじれの有無を確認する。図 3-4 と同様に、上部鉄骨部と比較して機能維持エリアで生じている変位は小さいことから、20.4m 以下の機能維持エリアに対するねじれの影響はないことを確認した。





- 質点系モデル (NS 方向加振時)
- 3次元 FEM モデル (NS 方向加振時)
- 3次元 FEM モデル (EW 方向加振時)

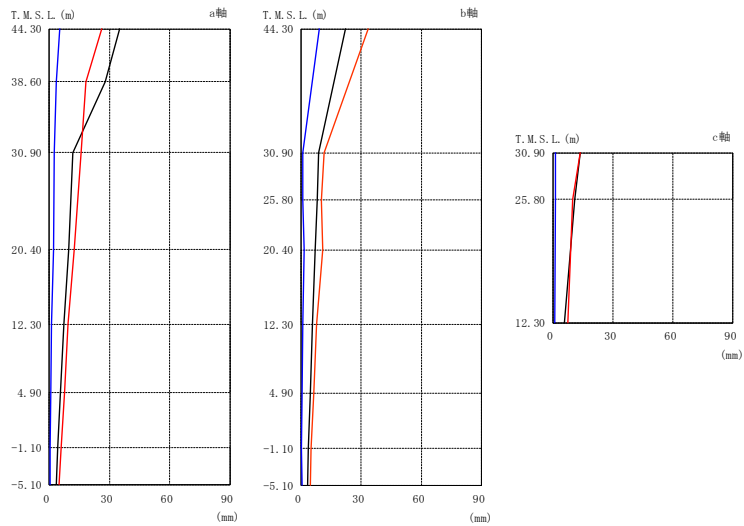
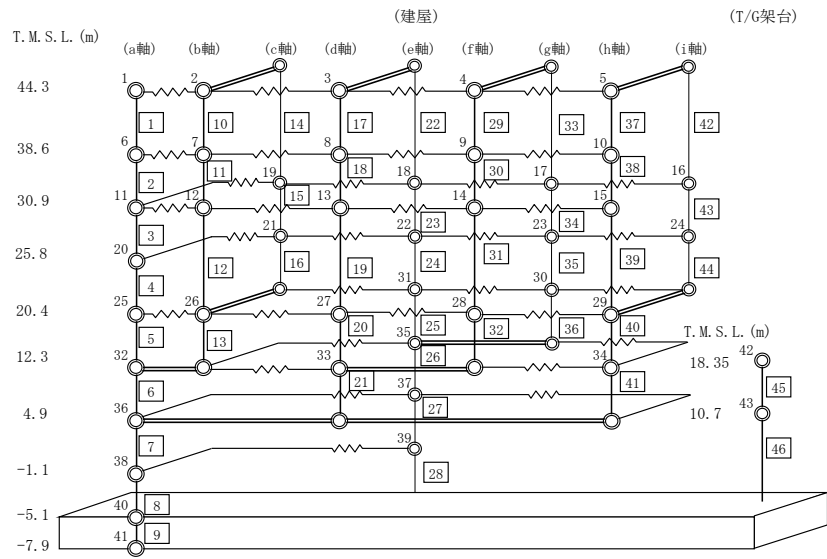


図 3-4 最大応答変位の比較 (Sd-1, NS 方向応答)



- 質点系モデル (EW 方向加振時)
- 3次元 FEM モデル (NS 方向加振時)
- 3次元 FEM モデル (EW 方向加振時)

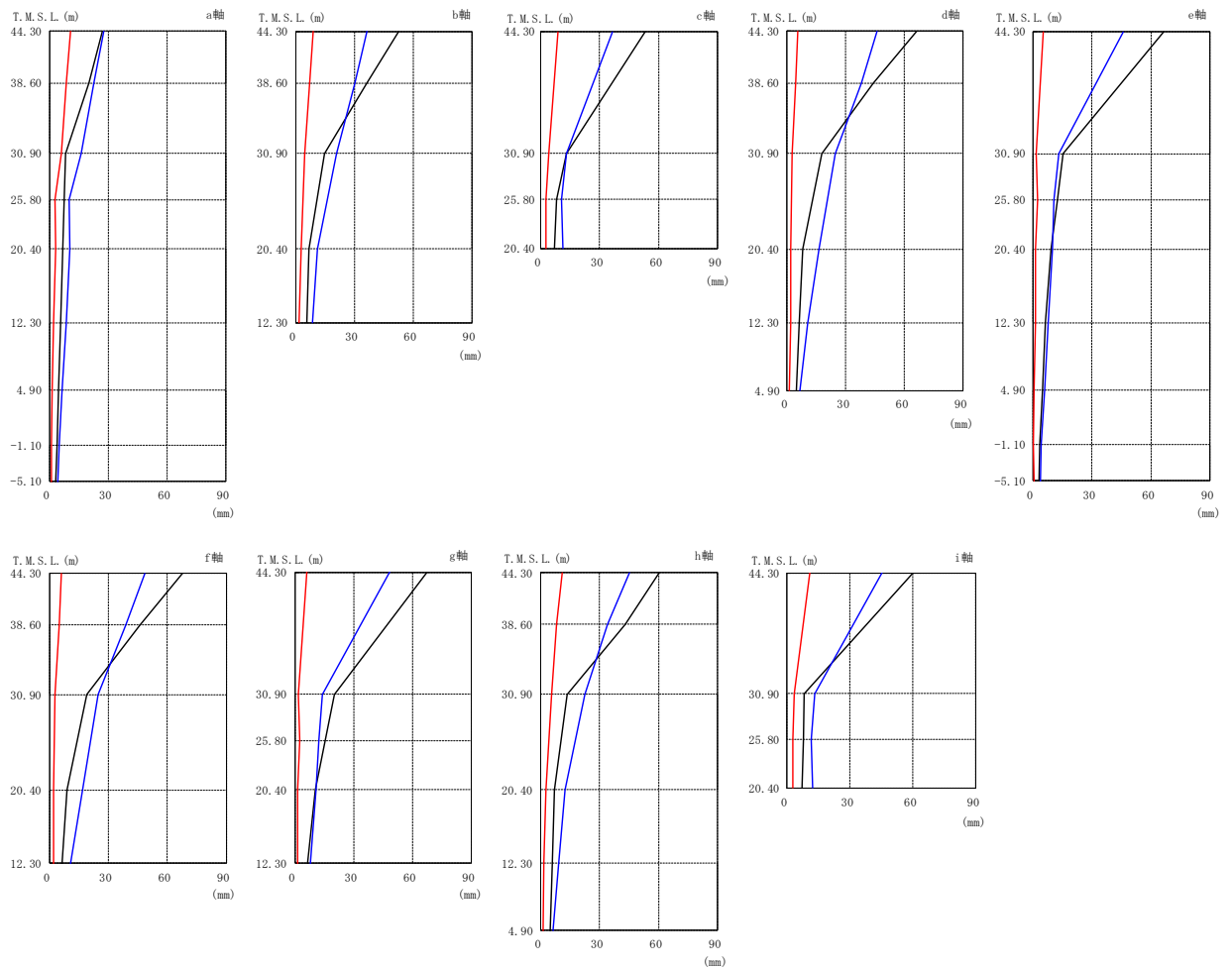


図 3-5 最大応答変位の比較 (Sd-1, EW 方向応答)

### 3.2.2 水平方向の振動による屋根トラス部の鉛直方向応答への影響

屋根トラス部 (T.M.S.L. 44.3m) の $\tau_9$ 通り (北側) は $\tau_1$ 通り (南側) と比較して妻面がないことから、EW 方向加振に伴う鉛直応答の励起について確認を行うこととし、具体的には、EW 方向加振時の $\tau_9$ 通り、 $\tau_7$ 通り、 $\tau_5$ 通り、 $\tau_3$ 通り及び $\tau_1$ 通りの鉛直方向応答加速度を確認することで、屋根トラス部における3次元的な応答性状の影響を確認する。

鉛直方向応答への影響確認に際しては、EW 方向加振、鉛直方向加振及び EW 方向+鉛直方向加振の3ケースを実施する。比較する応答加速度については、質点系モデル (鉛直方向) において、屋根トラス中心 ( $\tau_F$ 通り) を境にした対称なモデルを採用していることから、3次元 FEM モデルの応答加速度についても、質点系同様に、中心である $\tau_F$ 通りを境にした対称位置における**最大応答加速度の絶対値**を平均化した値とする。

屋根トラスにおける上記3ケースの最大応答加速度 (Sd-1, 鉛直方向応答) の比較を表 3-1 に示す。EW 方向加振時の応答に着目すると、 $\tau_9$ 通り、 $\tau_7$ 通り、 $\tau_5$ 通り及び $\tau_3$ 通りは、妻壁のある $\tau_1$ 通りと比較して最大応答加速度が大きいことを確認した。ただし、鉛直方向加振時と EW 方向+鉛直方向加振時の応答を比較すると、両者の応答は同等であることから、 $\tau_9$ 通り、 $\tau_7$ 通り、 $\tau_5$ 通り、 $\tau_3$ 通り及び $\tau_1$ 通りのいずれにおいても、鉛直方向加振による応答が支配的であり、EW 方向加振に伴う鉛直応答の影響は小さいことを確認した。

なお、NS 方向加振時の鉛直方向応答については、EW 方向と同様に影響は小さいと考えているものの、参考として、NS 方向加振、鉛直方向加振及び NS 方向+EW 方向+鉛直方向加振の3方向加振の3ケースを記載する。比較する応答加速度については、屋根トラス中心である $\tau_F$ 通りに着目して比較する。

屋根トラスにおける上記3ケースの $\tau_F$ 通りにおける最大応答加速度 (Sd-1, 鉛直方向応答) の比較を表 3-2 に示す。鉛直方向加振時と3方向加振時の応答を比較すると、両者の応答は同等であることから、鉛直方向加振による応答が支配的であり、NS 方向加振に伴う鉛直応答の影響は小さいことを確認した。

以上より、水平方向加振に伴う鉛直方向応答の励起は生じるものの、鉛直方向応答は鉛直方向加振に伴う応答が支配的であることから、その影響は小さいことを確認した。

表 3-1 最大応答加速度の比較 (Sd-1, 鉛直方向応答)

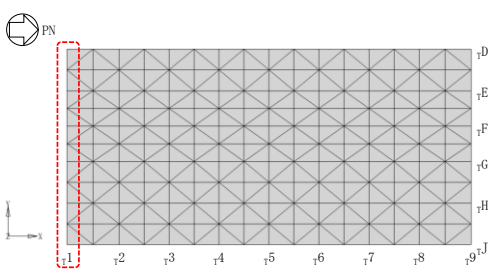
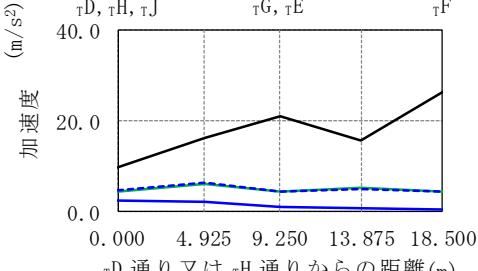
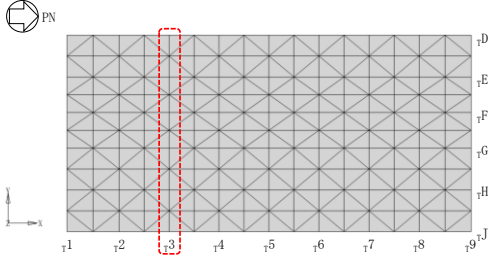
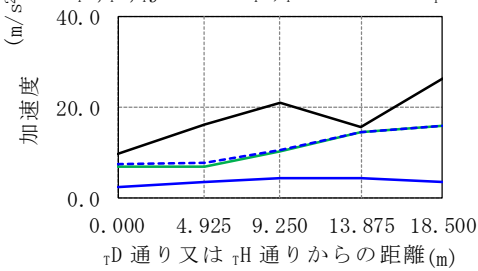
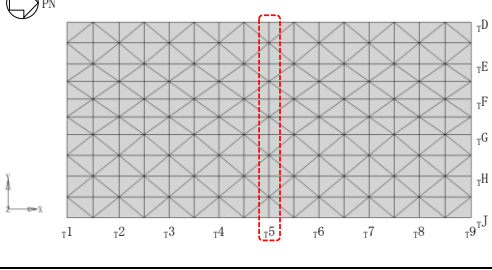
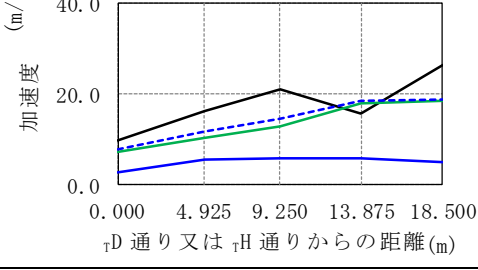
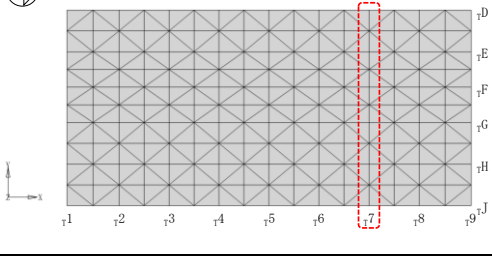
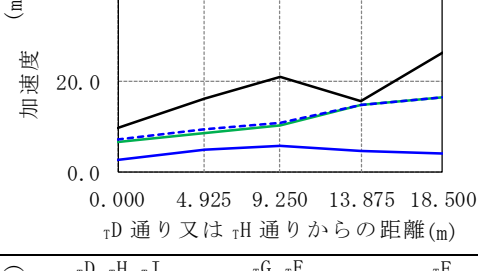
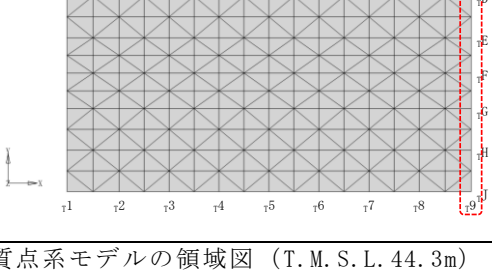
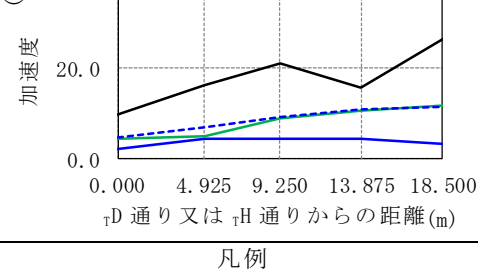
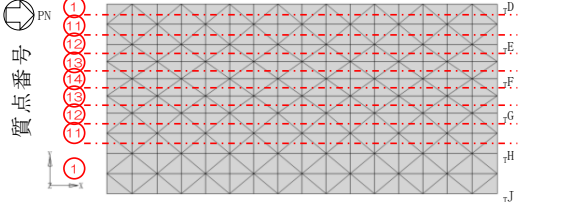
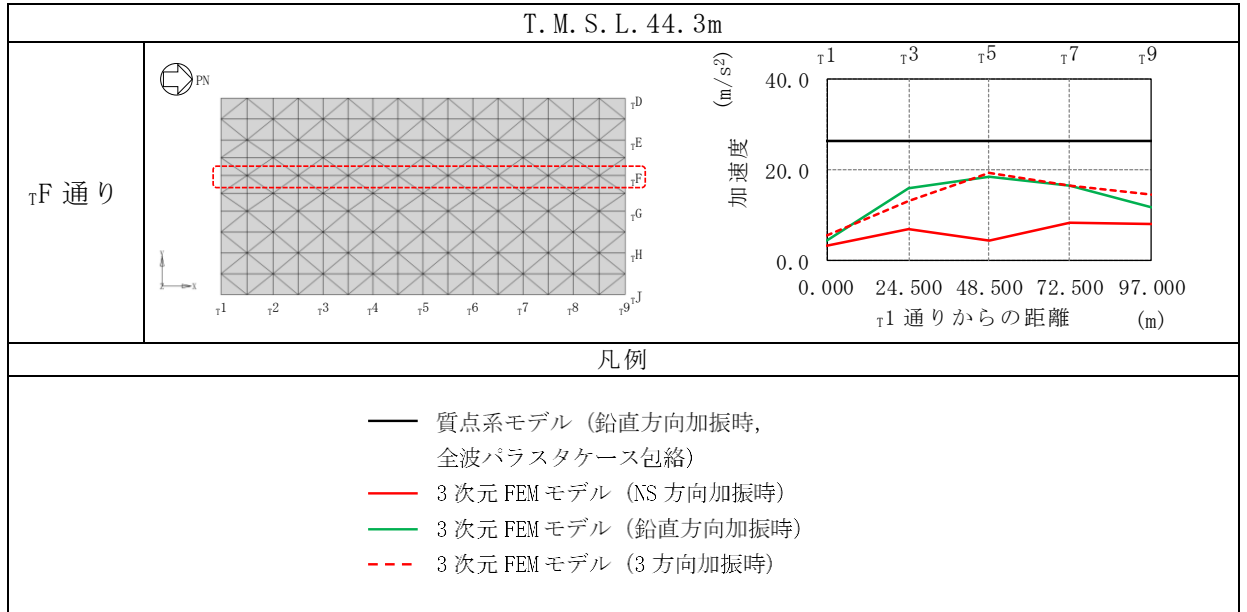
T. M. S. L. 44. 3m	
<p><math>\tau 1</math> 通り</p> 	
<p><math>\tau 3</math> 通り</p> 	
<p><math>\tau 5</math> 通り</p> 	
<p><math>\tau 7</math> 通り</p> 	
<p><math>\tau 9</math> 通り</p> 	
鉛直方向質点系モデルの領域図 (T. M. S. L. 44. 3m)	
	<p>凡例</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>— 質点系モデル (鉛直方向加振時, 全波パラスタケース包絡)</li> <li>— 3次元 FEM モデル (EW 方向加振時)</li> <li>— 3次元 FEM モデル (鉛直方向加振時)</li> <li>- - - 3次元 FEM モデル (EW 方向+鉛直方向加振時)</li> </ul>

表 3-2  $\tau$ F 通りにおける最大応答加速度の比較 (Sd-1, 鉛直方向応答)



### 3.2.3 機器へのねじれの影響

タービン建屋の機能維持エリアにおける機器・配管系へのねじれの影響については、加速度応答スペクトルに対するねじれの影響を確認する。3次元 FEM モデルにおける各階の床の四隅の節点について、Sd-1 に対する加振方向及び加振直交方向の加速度応答スペクトルを表 3-3～表 3-6 に示す。NS 方向及び EW 方向ともに加振方向と比較して加振直交方向の加速度応答スペクトルは概ね小さいものの、表 3-3 に示す T.M.S.L. 20.4m における NS 方向加振時の EW 方向応答については、一部周期帯において応答が大きくなっていることから機器の耐震性への影響を確認する。なお、T.M.S.L. 20.4m における EW 方向加振時の EW 方向応答について、節点 No. 130033 が他の節点と異なる傾向を示している。これは、当該節点周辺における床スラブの開口等の影響と考えられる。

Sd-1 に対する 3次元 FEM モデルにおける加速度応答スペクトルと質点系モデルにおける加速度応答スペクトルを図 3-6 に示す。3次元 FEM モデルにおける加速度応答スペクトルは、節点 No. 130001, 130033, 130849, 120910 における NS 方向加振時の EW 方向応答と EW 方向加振時の EW 方向応答を合算した時刻歴応答加速度により算定した加速度応答スペクトルと、NS 方向加振時の NS 方向応答と EW 方向加振時の NS 方向応答を合算した時刻歴応答加速度により算定した加速度応答スペクトルを包絡したものである。一方、質点系モデルにおける加速度応答スペクトルは、基本ケースの T.M.S.L. 20.4m に位置する質点の NS 方向及び EW 方向の加速度応答スペクトルを包絡して拡張したものである。固有周期が 0.3 秒を超える周期帯で、3次元 FEM モデルにおける応答が質点系モデルにおける応答を一部上回ることがあるものの、機器の固有周期帯は概ね 0.2 秒よりも短周期側であるため、機器の耐震性へのねじれの影響はないと考えられる。

表 3-3 3次元 FEM モデルの水平方向の応答比較 (Sd-1, T.M.S.L. 20.4m)

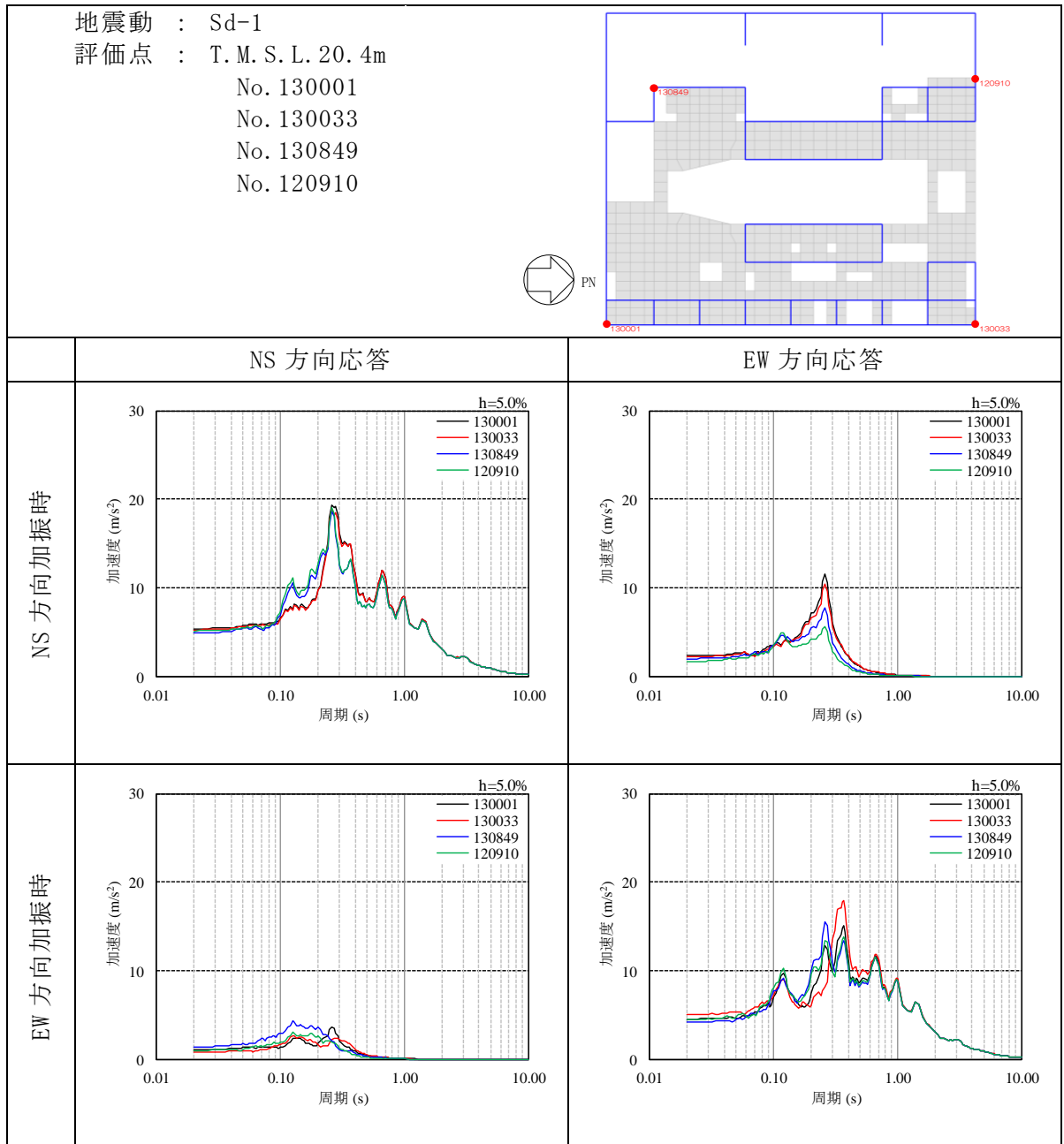


表 3-4 3次元 FEM モデルの水平方向の応答比較 (Sd-1, T.M.S.L. 12.3m)

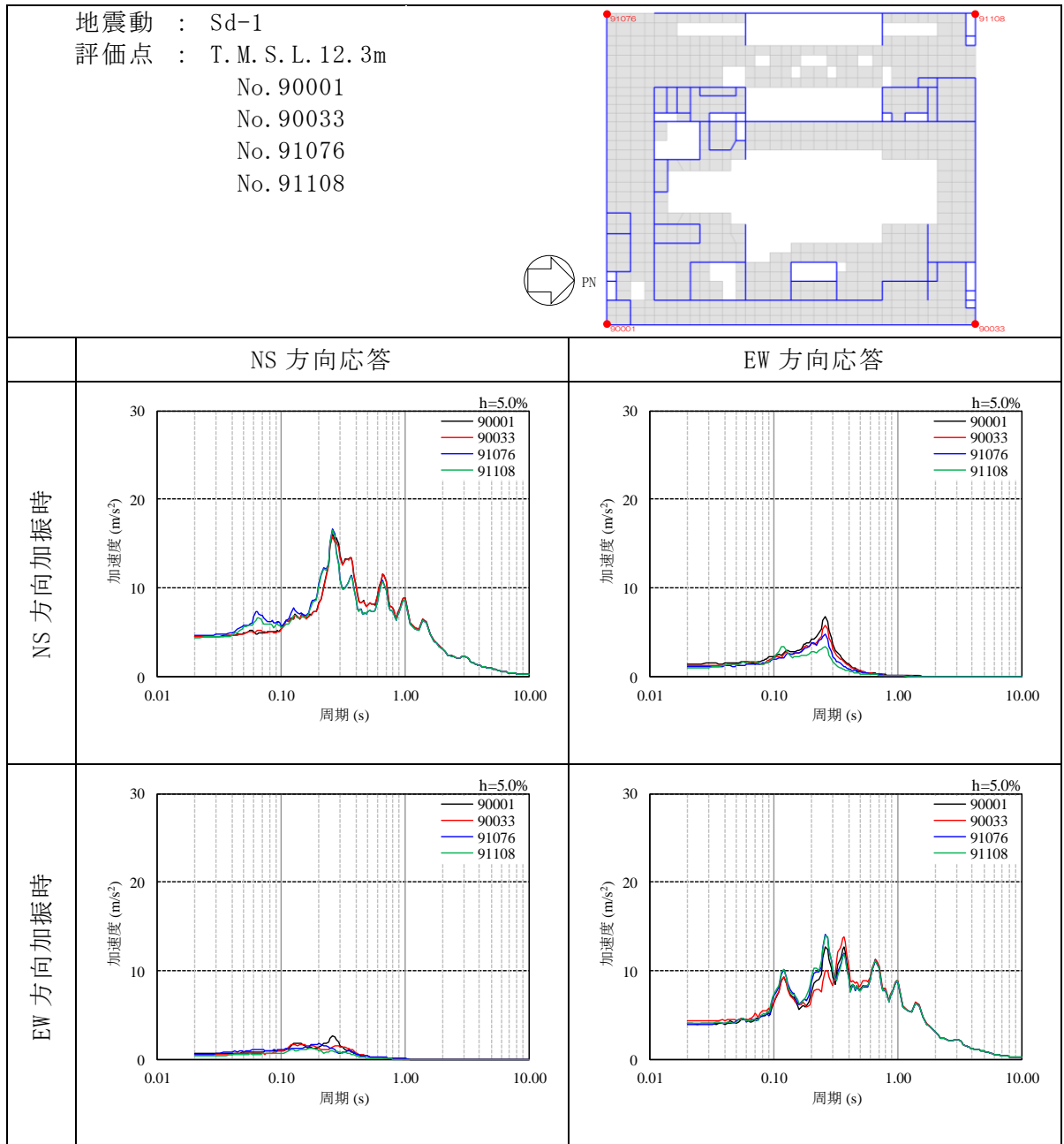




表 3-5 3次元 FEM モデルの水平方向の応答比較 (Sd-1, T.M.S.L. 4.9m)

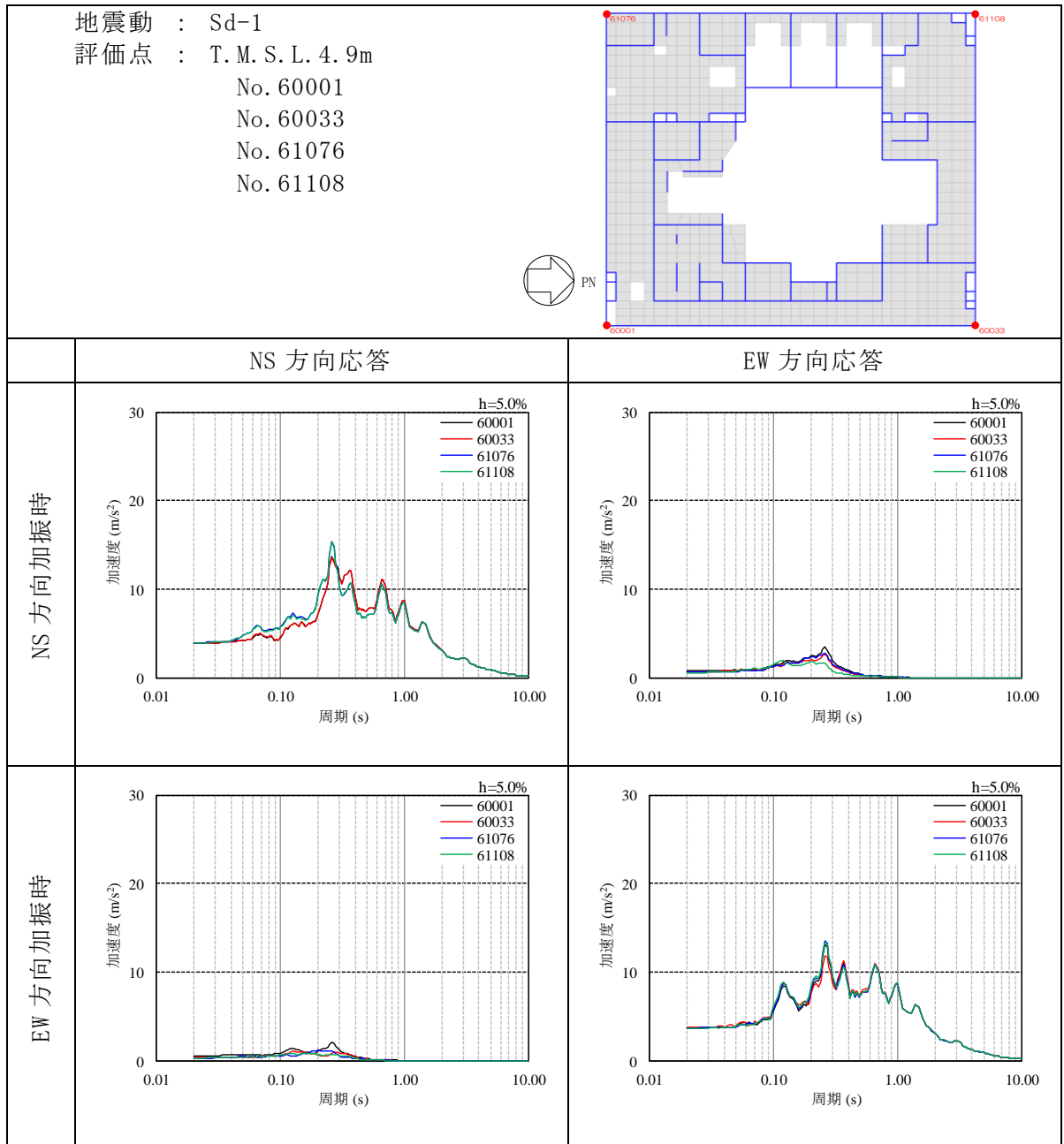
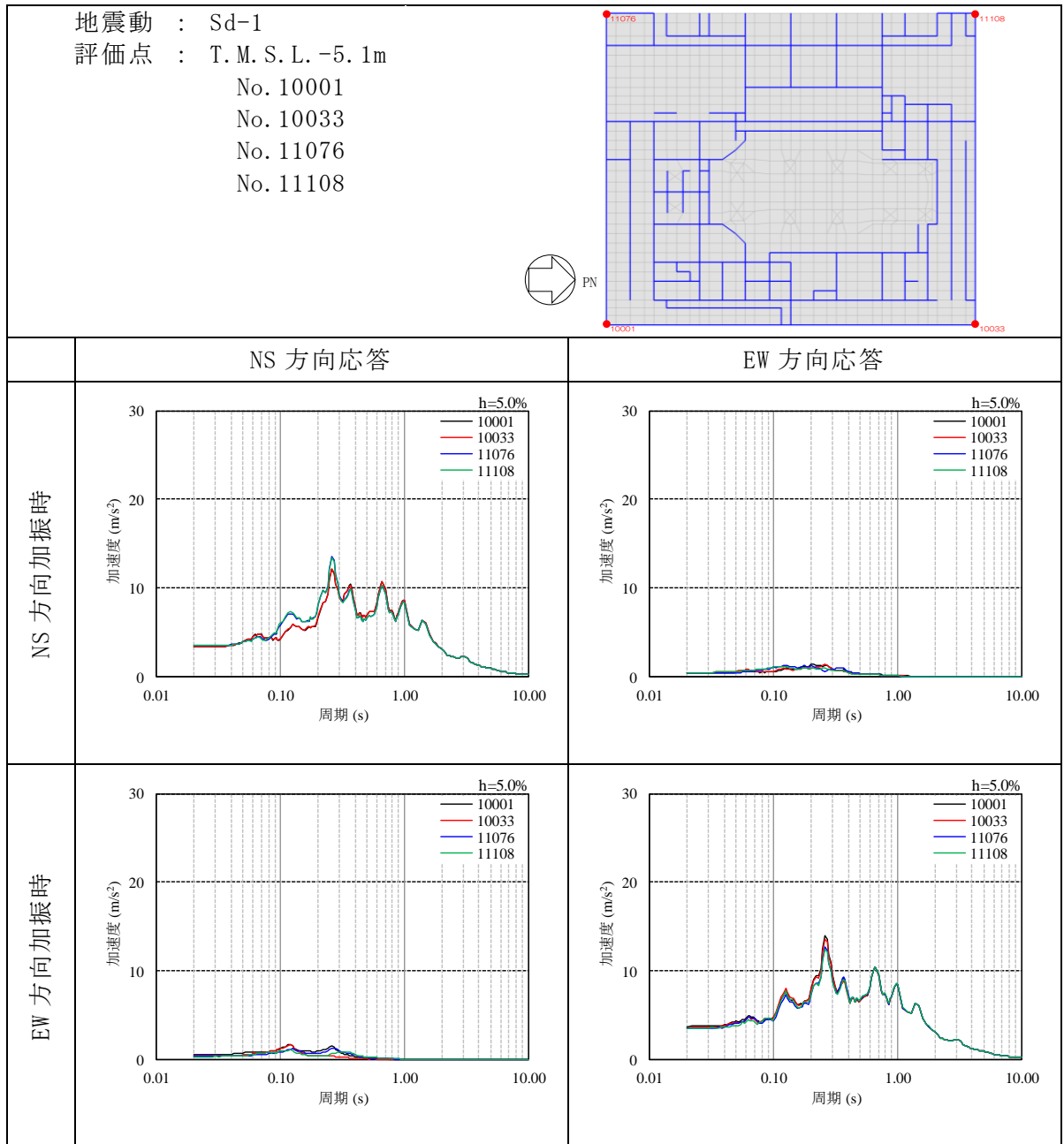


表 3-6 3次元 FEM モデルの水平方向の応答比較 (Sd-1, T.M.S.L. -5.1m)



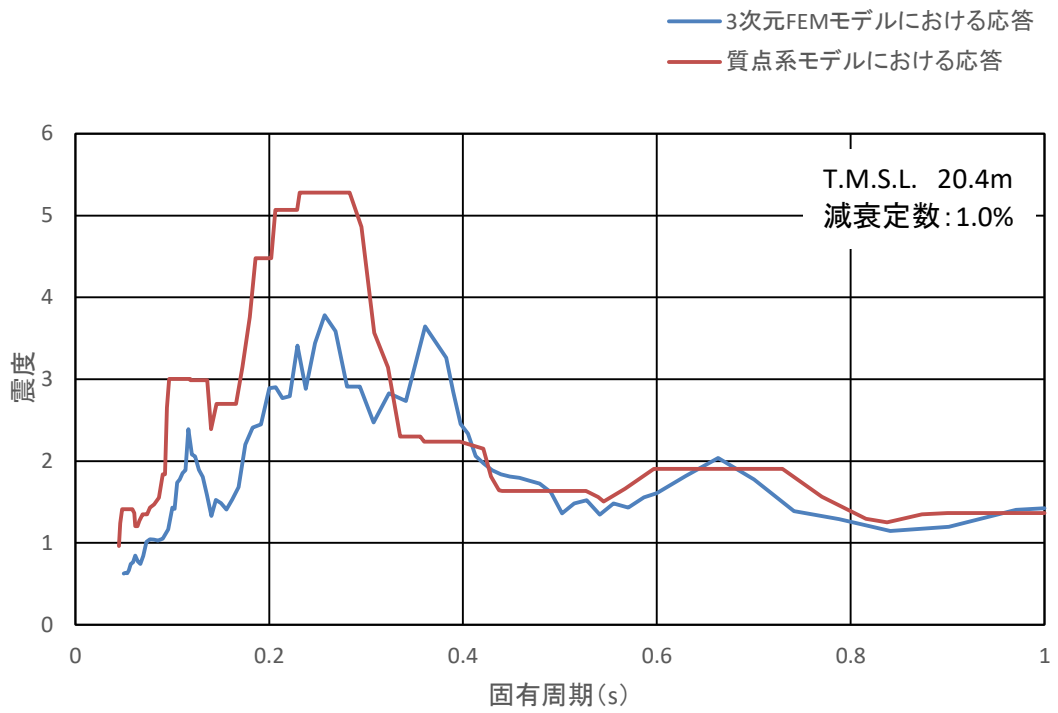


図 3-6 Sd-1 に対する 3 次元 FEM モデル及び質点系モデルにおける応答

# タービン建屋タービンエリア屋根トラスの 弾性設計用地震動 S d に対する耐震性について



©Tokyo Electric Power Company Holdings, Inc. All Rights Reserved.

## タービン建屋タービンエリア屋根トラスの弾性設計用地震動 S d に対する耐震性について

### 1. 概要

タービン建屋タービンエリア屋根トラスの弾性設計用地震動 S d に対する構造健全性について確認するものである。

### 2. 構造概要及び評価対象部位

タービン建屋は、地上2階（一部3階）、地下2階建ての鉄筋コンクリート造を主体とした建物で、屋根部分が鉄骨造となっている。図1に屋上レベル（T.M.S.L.44.3m）の平面図を、図2にEW方向の断面図を示す。

### 3. 評価方針

V-2-2-5「タービン建屋の地震応答計算書」に示す質点系モデルの地震荷重を用いて、弾性応力解析を実施し屋根トラスに発生する応力が許容限界以内であることを確認する。



図1 概略平面図（屋上レベル）

図2 概略断面図（EW方向）

©Tokyo Electric Power Company Holdings, Inc. All Rights Reserved.

無断複製・転載禁止 東京電力ホールディングス株式会社

4. 荷重条件

- 鉛直荷重は、常時作用する荷重（固定荷重及び積載荷重）及び積雪荷重を考慮する。  
表1に鉛直荷重一覧を示す。
- 水平地震荷重は、材料物性の不確かさを考慮した解析結果のうち、EW方向の最大応答せん断力を用いる。なお水平地震荷重は、建設工認時のT5通りの負担率に基づき、EW方向の最大応答せん断力を乗じた値を用いる。
- 鉛直地震荷重は、水平荷重同様に、最大鉛直加速度に基づく鉛直震度を用いる。  
鉛直地震荷重については、屋根部の応力及び変形が大きくなる下向き荷重のみを考慮する。
- 荷重の組合せは、組合せ係数法を用いる。  
表2に荷重の組合せケースを示す。

表1 鉛直荷重一覧（屋根トラス）

常時作用する荷重 (F <sub>d</sub> )	固定荷重 (G)	屋根スラブ	1.817 kN/m <sup>2</sup>
		トラス鋼材	76.98 kN/m <sup>3</sup>
	積載荷重 (P)		0.5884 kN/m <sup>2</sup>
	積雪荷重 (F <sub>s</sub> )		1.749 kN/m <sup>2</sup>

表2 荷重の組合せケース

	地震荷重の組合せ
ケース1	水平：+1.0, 鉛直：+0.4
ケース2	水平：-1.0, 鉛直：+0.4
ケース3	水平：+0.4, 鉛直：+1.0
ケース4	水平：-0.4, 鉛直：+1.0

注：水平方向地震荷重は、+はEからWへの荷重、-はWからEへの荷重を示す。

5. 解析モデル

- 2次元フレームモデルを用いた弾性応力解析を実施する。解析モデルを図3に示す。
- 解析コードは「Hyper Statics and Dynamics」を用いる。
- モデル化範囲は、屋根トラスの負担幅が最も大きくなるT5通りとし、脚部は固定、屋根スラブの剛性は考慮しない。
- 応力解析モデルは、T.M.S.L.12.3mより上部の耐震壁、柱、はり及び屋根トラスをモデル化する。

6. 断面の評価方法

応力解析により評価対象部位に生じる軸力及び曲げモーメントによる応力度が許容限界を超えないことを確認する。なお、許容限界については、終局耐力に対し妥当な安全裕度を有する許容限界を設定し、その許容限界は弾性限強度として「鋼構造設計規準」のF値に「技術基準解説書」に基づき1.1倍の割増しを考慮する。ただし、斜材及び束材は軸応力度のみ評価する。

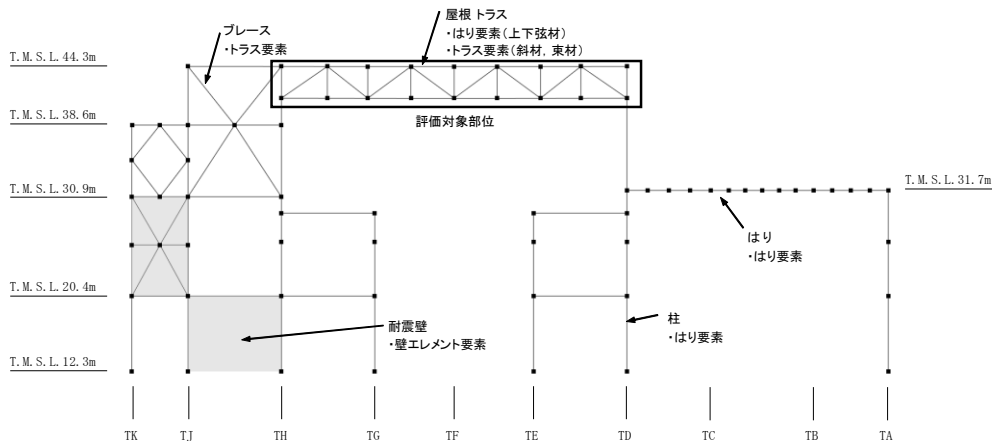


図3 屋根トラスの解析モデル (T5通り)

7. 評価結果

屋根トラスの評価結果を表3に、各部材の最大検定値となる評価対象部位を図4に示す。  
弾性設計用地震動 S d に基づく応力解析の結果、評価対象部位に生じる軸力及び曲げモーメントによる応力度が許容限界を超えないことを確認した。

表3 評価結果

評価対象部位	発生応力	応力度 (N/mm <sup>2</sup> )	許容限界 (N/mm <sup>2</sup> )	検定値 (①+②又は①)	組合せ ケース
上弦材	①圧縮	243	349	0.88	ケース 4
	②曲げモーメント	65.8	357		
下弦材	①圧縮	127	344	0.66	ケース 2
	②曲げモーメント	104	357		
束材	①圧縮	156	229	0.68	ケース 3
斜材	①圧縮	247	314	0.79	ケース 4

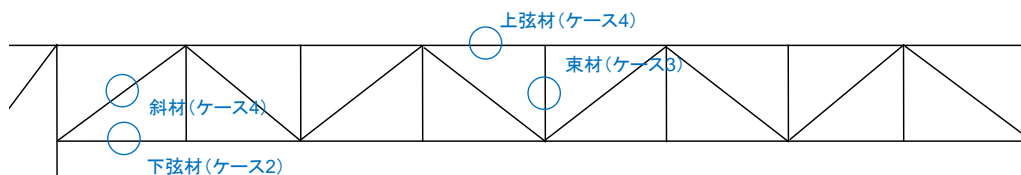


図4 評価対象部位

余白

## 別紙 5 水平つなぎばねの諸元及び非線形性を考慮した解析

## 目 次

1. 概要 .....	別紙 5-1
1.1 水平つなぎばねの諸元について .....	別紙 5-1
1.2 水平つなぎばねの応答結果 .....	別紙 5-5
2. 非線形ばねを用いた妥当性確認 .....	別紙 5-8
2.1 概要 .....	別紙 5-8
2.2 検討用地震動及び地震応答解析モデル .....	別紙 5-8
2.3 非線形特性の設定 .....	別紙 5-8
2.4 水平つなぎばねに非線形を考慮した応答結果 .....	別紙 5-9

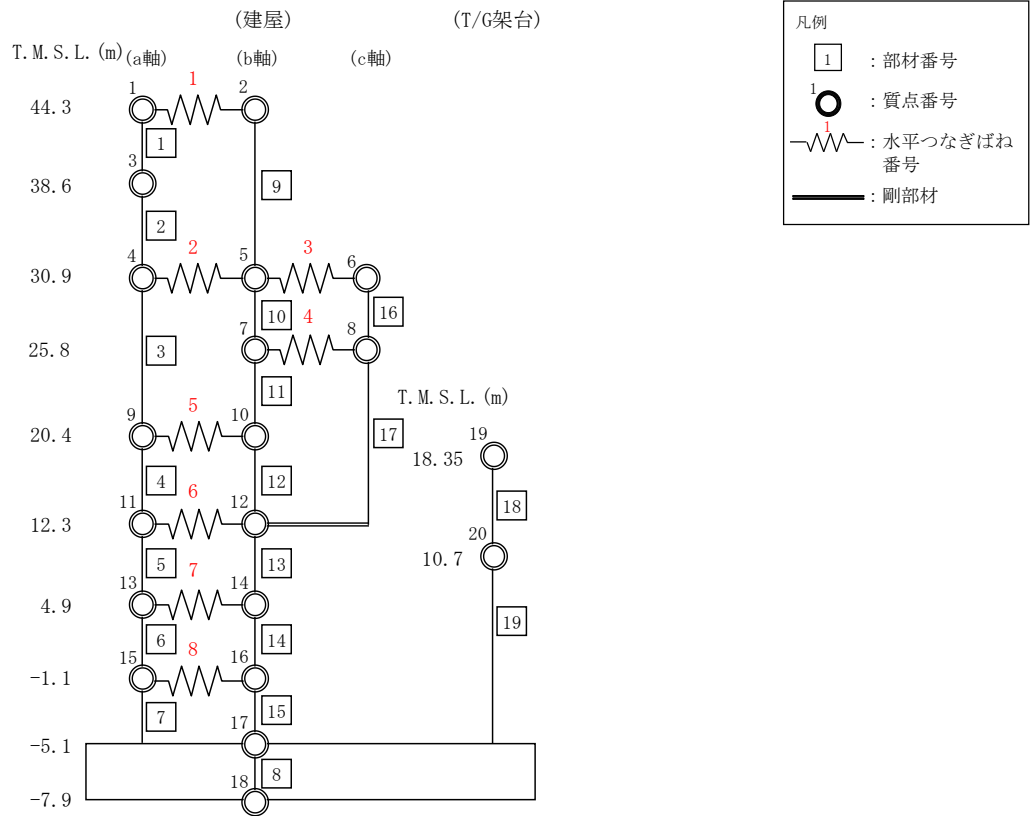


## 1. 概要

本資料は、タービン建屋の地震応答解析モデルに設定している水平つなぎばねに関し、機能維持エリアである鉄筋コンクリート造部における水平つなぎばねの諸元及び応答結果を確認するものである。

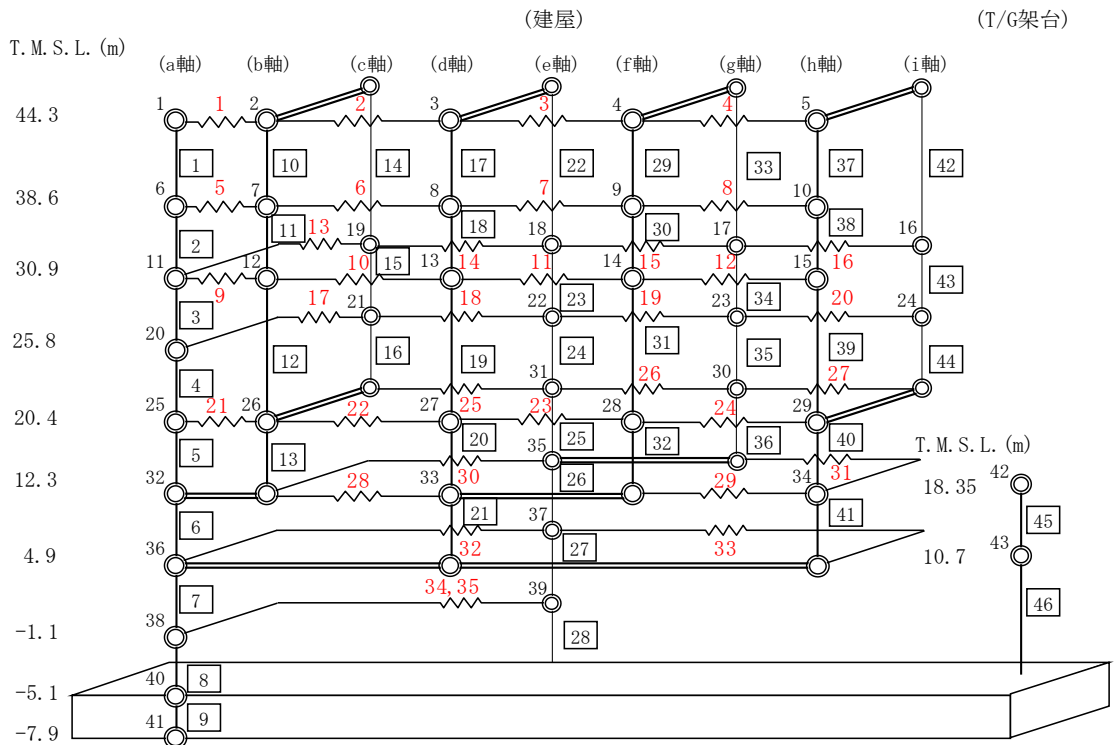
### 1.1 水平つなぎばねの諸元について

タービン建屋の地震応答解析モデル（水平方向）を図 1-1 に示す。水平つなぎばねのせん断応力度－せん断ひずみ関係（ $\tau$ － $\gamma$  関係）は弾性でモデル化しており、平成 3 年 8 月 23 日付け 3 資庁第 6675 号にて認可された工事計画の添付資料「IV-2-9 タービン建屋の耐震性についての計算書」（以降、建設工認と称す）から変更せず、表 1-1 及び表 1-2 のとおり設定している。



注：東京湾平均海面（以下「T. M. S. L.」という。）

NS 方向



EW 方向

図 1-1 地震応答解析モデル（水平方向）

表 1-1 水平つなぎばねのばね定数 (NS 方向)

T. M. S. L. (m)	水平つなぎ ばね番号	せん断ばね ( $\times 10^4 \text{t/m}$ )
44.3	1	4.6 <sup>*1</sup>
30.9	2	0.0 <sup>*2</sup>
	3	1.6 <sup>*1</sup>
25.8	4	2.4 <sup>*1</sup>
20.4	5	66.4
12.3	6	78.6
4.9	7	58.9
-1.1	8	41.5

注記\*1 : 鉄骨水平ブレースを示す。

注記\*2 : モデル図上はばねを示しているが、ばね剛性を考慮していない。

表 1-2 水平つなぎばねのばね定数 (EW 方向)

T. M. S. L. (m)	水平つなぎ ばね番号	せん断ばね ( $\times 10^4 \text{t/m}$ )
44.3	1	5.6 <sup>*1</sup>
	2	3.7 <sup>*1</sup>
	3	3.7 <sup>*1</sup>
	4	3.9 <sup>*1</sup>
38.6	5	12.3
	6	17.4
	7	13.8
	8	17.3
30.9	9	14.8
	10	36.6
	11	53.8
	12	41.2
	13	0.0 <sup>*2</sup>
	14	0.0 <sup>*2</sup>
	15	17.7
	16	0.0 <sup>*2</sup>
25.8	17	2.8 <sup>*1</sup>
	18	1.4 <sup>*1</sup>
	19	0.0 <sup>*2</sup>
	20	1.3 <sup>*1</sup>
20.4	21	134.0
	22	100.4
	23	94.1
	24	64.8
	25	66.5
	26	24.0
	27	76.6
12.3	28	37.3
	29	64.7
	30	34.9
	31	45.0
4.9	32	13.6
	33	15.2
-1.1	34	21.2
	35	40.0

注記\*1 : 鉄骨水平ブレースを示す。

注記\*2 : モデル図上はばねを示しているが、ばね剛性を考慮していない。

## 1.2 水平つなぎばねの応答結果

Ss-1～Ss-8 の基本ケースにおける水平つなぎばねの最大せん断ひずみを算出し、表 1-3 及び表 1-4 に示す。また、「原子力発電所耐震設計技術指針 J E A G 4 6 0 1-1991 追補版（(社)日本電気協会）」（以下「J E A G 4 6 0 1-1991 追補版」という。）に基づき設定した、せん断スケルトン曲線の第 1 折点を算出し、Ss-1～Ss-8 の基本ケースにおける最大せん断ひずみと比較を行った結果を表 1-5 及び表 1-6 に示す。

表 1-5 より、NS 方向における Ss-1～Ss-8 の最大せん断ひずみは、すべての水平つなぎばねにおいて  $\gamma_1$  ( $0.171 \times 10^{-3}$ ) と比較して小さいことを確認した。

また、表 1-6 より、EW 方向における 20.4m の一部の水平つなぎばねにおいて、 $\gamma_1$  ( $0.171 \times 10^{-3}$ ) を上回るせん断ひずみが生じていることを確認した。

表 1-3 水平つなぎばねの最大せん断ひずみ (NS 方向)

T. M. S. L. (m)	水平つなぎ ばね番号	最大せん断ひずみ ( $\times 10^{-3}$ )							
		Ss-1	Ss-2	Ss-3	Ss-4	Ss-5	Ss-6	Ss-7	Ss-8
20.4	5	<u>0.116</u>	0.082	0.076	0.046	0.035	0.048	0.036	0.059
12.3	6	<u>0.051</u>	0.036	0.028	0.020	0.016	0.022	0.016	0.029
4.9	7	<u>0.027</u>	0.019	0.015	0.010	0.009	0.011	0.009	0.016
-1.1	8	<u>0.009</u>	0.008	0.006	0.004	0.004	0.005	0.004	0.006

注：下線部は各 S s のうち最も大きい値を示す。

表 1-4 水平つなぎばねの最大せん断ひずみ (EW 方向)

T. M. S. L. (m)	水平つなぎ ばね番号	最大せん断ひずみ ( $\times 10^{-3}$ )							
		Ss-1	Ss-2	Ss-3	Ss-4	Ss-5	Ss-6	Ss-7	Ss-8
20.4	21	<u>0.120</u>	0.080	0.052	0.059	0.057	0.058	0.065	0.044
	22	<u>0.252</u>	0.215	0.147	0.182	0.182	0.199	0.190	0.225
	23	<u>0.110</u>	0.085	0.102	0.096	0.078	0.101	0.093	0.104
	24	<u>0.204</u>	0.190	0.145	0.179	0.165	0.196	0.169	0.195
	25	<u>0.720</u>	0.281	0.326	0.335	0.360	0.365	0.447	0.267
	26	<u>0.306</u>	0.055	0.047	0.055	0.050	0.048	0.049	0.029
	27	<u>0.667</u>	0.335	0.365	0.370	0.406	0.401	0.472	0.303
12.3	28	<u>0.036</u>	0.023	0.019	0.021	0.020	0.022	0.024	0.022
	29	<u>0.055</u>	0.035	0.029	0.036	0.033	0.036	0.035	0.032
	30	<u>0.084</u>	0.038	0.026	0.028	0.041	0.030	0.042	0.038
	31	<u>0.095</u>	0.046	0.032	0.037	0.053	0.040	0.052	0.046
4.9	32	<u>0.041</u>	0.019	0.012	0.013	0.022	0.015	0.021	0.020
	33	<u>0.055</u>	0.026	0.016	0.018	0.030	0.020	0.029	0.027
-1.1	34	<u>0.008</u>	0.004	0.003	0.004	0.005	0.004	0.005	0.005
	35	<u>0.010</u>	0.005	0.004	0.005	0.007	0.005	0.006	0.006

注：下線部は各 S s のうち最も大きい値を示す。

表 1-5 せん断スケルトン曲線 ( $\tau - \gamma$  関係, 第 1 折点) との比較 (NS 方向)

T. M. S. L. (m)	水平つなぎ ばね番号	コンクリート 強度 $F_c$ ( $N/mm^2$ )	せん断 弾性係数 $G$ ( $\times 10^4 N/mm^2$ )	断面積 $A_s$ ( $m^2$ )	$\tau_1$ ( $N/mm^2$ )	$\gamma_1$ ( $\times 10^{-3}$ )	Ss-1~Ss-8 基本ケースの 最大せん断ひずみ ( $\times 10^{-3}$ )
20.4	5	43.1	1.20	22.0	2.06	0.171	0.116
12.3	6			37.2			0.051
4.9	7			30.9			0.027
-1.1	8			19.7			0.009

表 1-6 せん断スケルトン曲線 ( $\tau - \gamma$  関係, 第 1 折点) との比較 (EW 方向)

T. M. S. L. (m)	水平つなぎ ばね番号	コンクリート 強度 $F_c$ ( $N/mm^2$ )	せん断 弾性係数 $G$ ( $\times 10^4 N/mm^2$ )	断面積 $A_s$ ( $m^2$ )	$\tau_1$ ( $N/mm^2$ )	$\gamma_1$ ( $\times 10^{-3}$ )	Ss-1~Ss-8 基本ケースの 最大せん断ひずみ ( $\times 10^{-3}$ )
20.4	21	43.1	1.20	17.6	2.06	0.171	0.120
	22			19.4			<u>0.252</u>
	23			16.2			0.110
	24			17.9			<u>0.204</u>
	25			9.58			<u>0.720</u>
	26			7.50			<u>0.306</u>
	27			11.7			<u>0.667</u>
12.3	28			18.3			0.036
	29			17.5			0.055
	30			16.4			0.084
	31			15.1			0.095
4.9	32			6.40			0.041
	33			5.25			0.055
-1.1	34			9.27			0.008
	35	13.9	0.010				

注：下線部は， $\gamma_1$  を上回るケースを示す。

## 2. 非線形ばねを用いた妥当性確認

### 2.1 概要

今回工認モデルにおける水平つなぎばねの妥当性を確認する目的で、非線形性を考慮した水平つなぎばねを用いた応答解析を行い、その応答結果を確認する。

### 2.2 検討用地震動及び地震応答解析モデル

表 1-5 及び表 1-6 より、EW 方向の水平つなぎばねにおいて第 1 折れ点を超える最大せん断ひずみが生じていることを確認した。また、表 1-6 より Ss-1~Ss-8 の最大せん断ひずみは  $0.720 \times 10^{-3}$  (Ss-1, 水平つなぎばね番号 25) であり、Ss-1 において生じていることから、非線形ばねを用いた応答解析を Ss-1 基本ケースの EW 方向モデルに対して実施する。このとき、すべての水平つなぎばねで非線形ばねを考慮する。

### 2.3 非線形特性の設定

RC スラブの非線形特性は、J E A G 4 6 0 1-1991 追補版の RC 耐震壁のせん断スケルトンの評価式を基に設定し、評価結果を表 2-1 に示す。

表 2-1 せん断スケルトン曲線 ( $\tau - \gamma$  関係, EW 方向)

T. M. S. L. (m)	水平つなぎ ばね番号	$\tau_2$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\gamma_2$ ( $\times 10^{-3}$ )	$\tau_3$ (N/mm <sup>2</sup> )	$\gamma_3$ ( $\times 10^{-3}$ )
20.4	21	2.78	0.514	3.36	4.00
	22				
	23				
	24				
	25				
	26				
	27				
12.3	28	2.78	0.514	3.29	4.00
	29				
	30				
	31				
4.9	32	2.78	0.514	3.35	4.00
	33				
-1.1	34	2.78	0.514	3.35	4.00
	35				



#### 2.4 水平つなぎばねに非線形を考慮した応答結果

今回工認モデル及び水平つなぎばねに非線形性を考慮した場合の比較結果を示す。最大応答加速度，最大応答変位，最大応答せん断力，最大応答曲げモーメント，水平つなぎばねの最大応答せん断ひずみ，スケルトンプロット，床応答スペクトルを表 2-2～表 2-6 及び図 2-1～図 2-6 に示す。

最大応答加速度及び最大応答変位については，20.4m の一部で①今回工認モデルと比較して②水平つなぎばね非線形モデルの方が大きいことを確認した。ただし，最大応答せん断力及び最大応答曲げモーメントは 20.4m 以下において概ね同等であることから，タービン建屋の耐震性に与える影響はないことを確認した。

水平つなぎばねの最大せん断ひずみは，表 2-6 より，12.3m 以下において弾性範囲にあることを確認した。20.4m では，一部の水平つなぎばねが第 2 折れ点を超えるものの，最大せん断ひずみは  $1.097 \times 10^{-3}$ （水平つなぎばね番号 25）であり，耐震性に与える影響はないことを確認した。

床応答スペクトルについては，20.4m の一部（質点 28，固有周期 0.25s 付近）で①今回工認モデルと比較して②水平つなぎばね非線形モデルの方が大きくなるが，設計に用いている床応答スペクトルとの大小関係や，当該フロアに設置される機器の固有周期が 0.20s 以下であることより，耐震性に与える影響はないことを確認した。

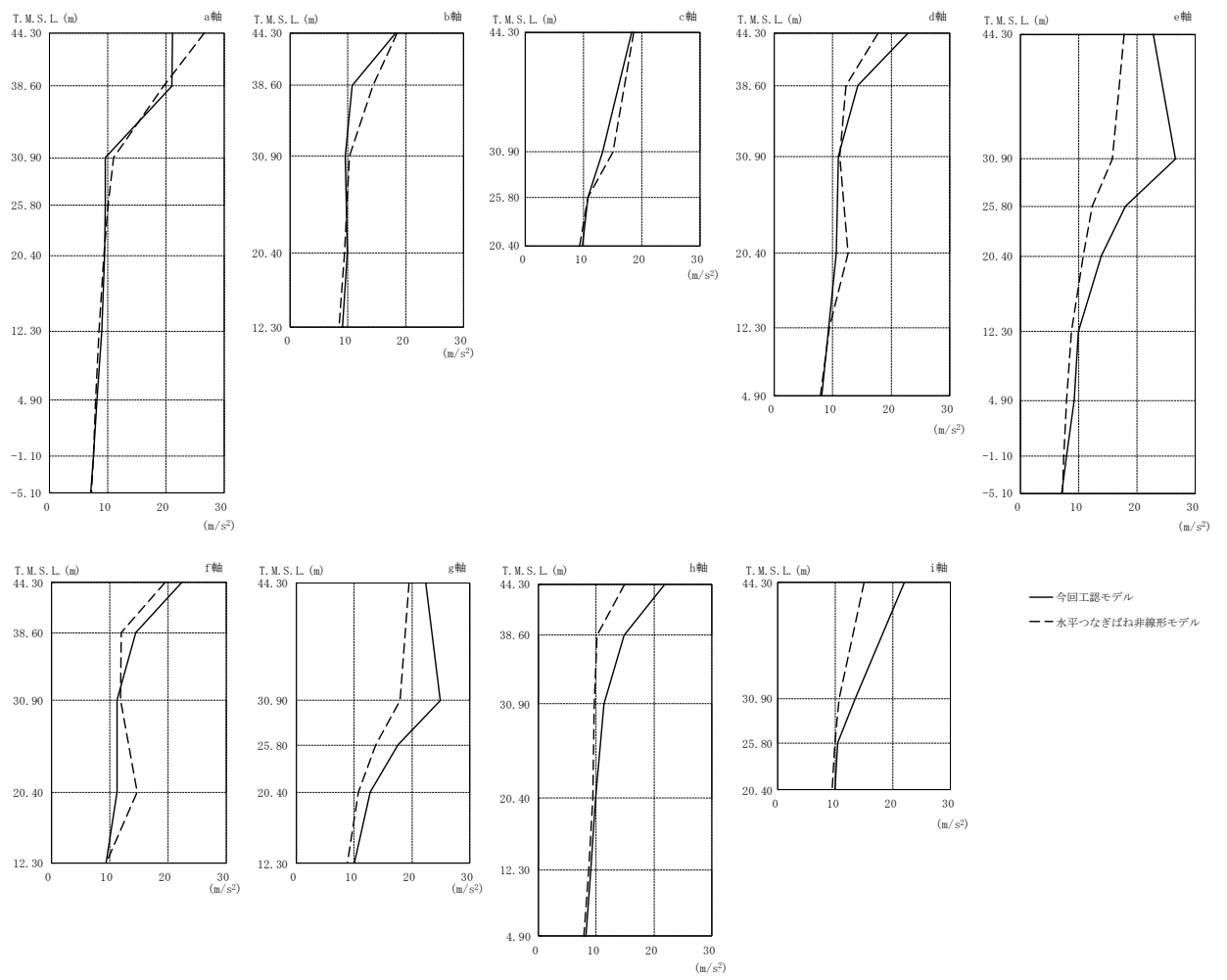


図 2-1 最大応答加速度 (EW 方向, Ss-1 (基本ケース))

表 2-2 最大応答加速度 (EW 方向, Ss-1 (基本ケース))

部位	質点番号	最大応答加速度 一覧表 (m/s <sup>2</sup> )	
		①	②
a 軸	1	21.2	26.7
	6	21.0	19.6
	11	9.53	11.0
	20	9.55	10.1
	25	9.42	9.29
	32	9.02	8.51
	36	8.19	7.90
	38	7.50	7.52
	40	7.10	7.23
b 軸	2	18.3	18.6
	7	10.7	14.4
	12	9.57	10.3
	26	9.85	9.37
c 軸	19	13.3	15.1
	21	10.7	10.7
d 軸	3	22.8	17.8
	8	14.3	12.3
	13	11.0	11.2
	27	10.6	12.7
	33	9.34	9.42
e 軸	18	26.6	15.8
	22	18.1	12.3
	31	13.9	10.8
	35	9.98	8.83
	37	9.22	7.93
	39	7.98	7.45
f 軸	4	22.4	19.5
	9	14.5	12.0
	14	11.3	11.9
	28	11.3	14.7
g 軸	17	24.9	18.0
	23	17.6	13.8
	30	12.8	10.7
h 軸	5	21.9	14.9
	10	14.8	10.1
	15	11.4	9.68
	29	9.90	9.40
	34	9.12	8.69
i 軸	16	13.4	10.6
	24	10.4	9.93

注: ①今回工認モデル

②水平つなぎばね非線形モデル

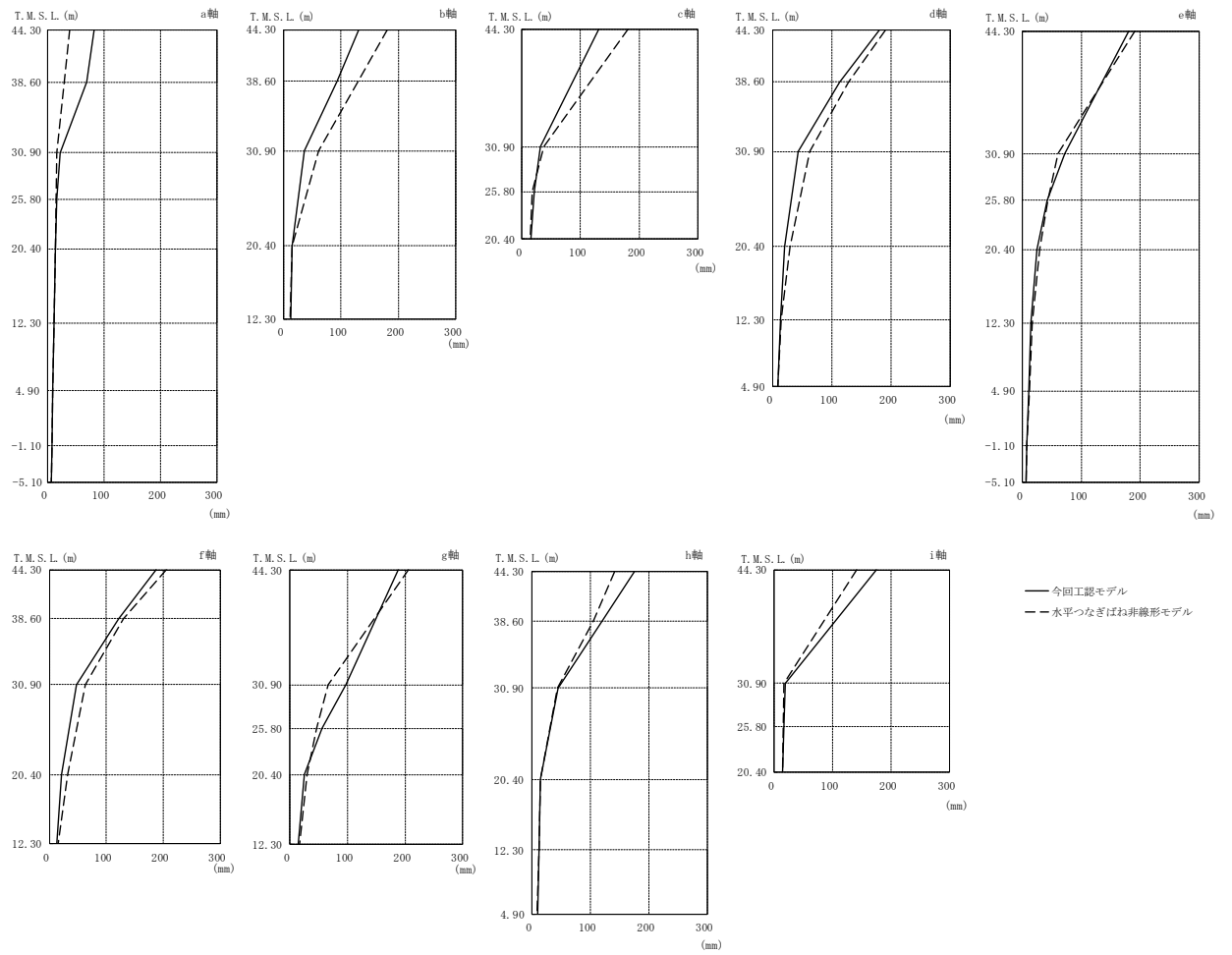


図 2-2 最大応答変位 (EW 方向, Ss-1 (基本ケース))

表 2-3 最大応答変位 (EW 方向, Ss-1 (基本ケース))

部位	質点番号	最大応答変位 一覧表 (mm)	
		①	②
a 軸	1	83.1	39.2
	6	69.2	29.8
	11	22.3	16.6
	20	16.3	15.0
	25	14.4	13.7
	32	12.0	11.8
	36	9.72	9.58
	38	7.84	7.67
	40	6.65	6.48
b 軸	2	131	181
	7	93.0	130
	12	36.5	61.5
	26	15.2	14.6
c 軸	19	32.2	36.9
	21	20.7	18.2
d 軸	3	180	191
	8	114	129
	13	43.8	63.0
	27	20.8	30.1
	33	13.5	14.9
e 軸	18	72.4	60.4
	22	42.6	43.8
	31	24.6	29.9
	35	14.1	17.1
	37	10.8	12.1
	39	8.03	8.16
f 軸	4	188	206
	9	122	130
	14	47.7	63.1
	28	21.4	32.7
g 軸	17	96.8	66.1
	23	55.8	46.6
	30	25.0	29.5
h 軸	5	175	142
	10	121	105
	15	44.9	44.4
	29	15.0	14.5
	34	12.2	12.0
i 軸	16	19.5	17.5
	24	17.0	16.1

注: ①今回工認モデル

②水平つなぎばね非線形モデル

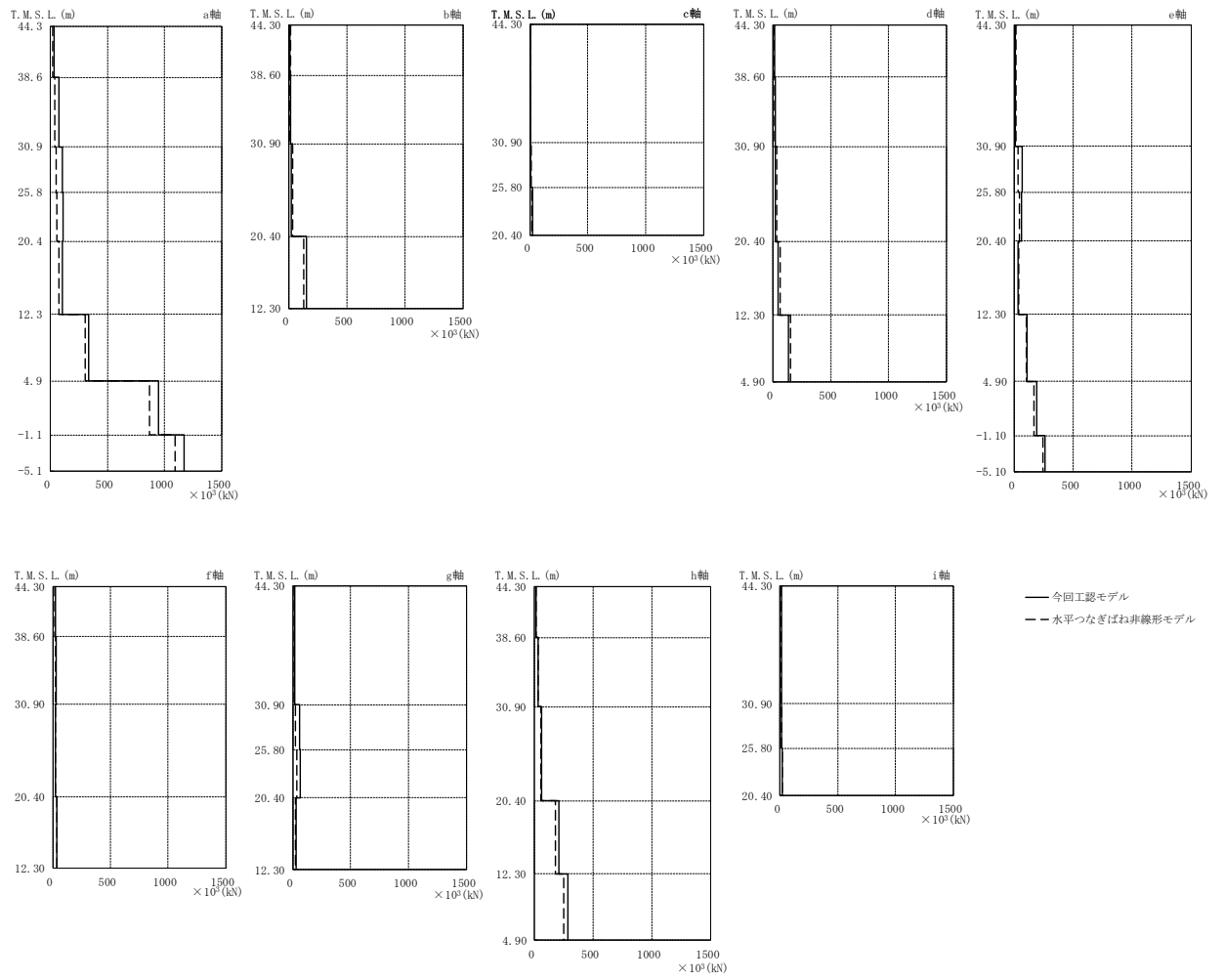


図 2-3 最大応答せん断力 (EW 方向, Ss-1 (基本ケース))

表 2-4 最大応答せん断力 (EW 方向, Ss-1 (基本ケース))

部位	部材番号	最大応答せん断力 一覧表 ( $\times 10^3 \text{kN}$ )	
		①	②
a 軸	1	35.1	25.0
	2	74.2	40.2
	3	105	52.2
	4	110	57.2
	5	108	77.4
	6	335	305
	7	946	869
	8	1170	1090
b 軸	10	9.14	17.2
	11	14.5	11.8
	12	21.4	33.0
	13	156	132
c 軸	14	4.56	6.40
	15	5.56	8.10
	16	20.2	19.0
d 軸	17	16.6	13.4
	18	24.1	17.8
	19	22.6	35.2
	20	49.4	63.5
	21	134	156
e 軸	22	10.9	11.9
	23	65.3	33.6
	24	63.8	42.5
	25	32.8	38.7
	26	109	102
	27	188	165
	28	261	244
f 軸	29	20.5	16.7
	30	28.4	26.1
	31	25.7	25.5
	32	33.8	38.1
g 軸	33	19.6	12.9
	34	59.8	23.1
	35	62.8	35.9
	36	30.8	23.1
h 軸	37	18.4	13.9
	38	31.3	31.8
	39	60.7	55.9
	40	212	181
	41	285	252
i 軸	42	12.0	9.56
	43	14.4	12.7
	44	22.0	20.0

注: ①今回工認モデル  
②水平つなぎばね非線形モデル

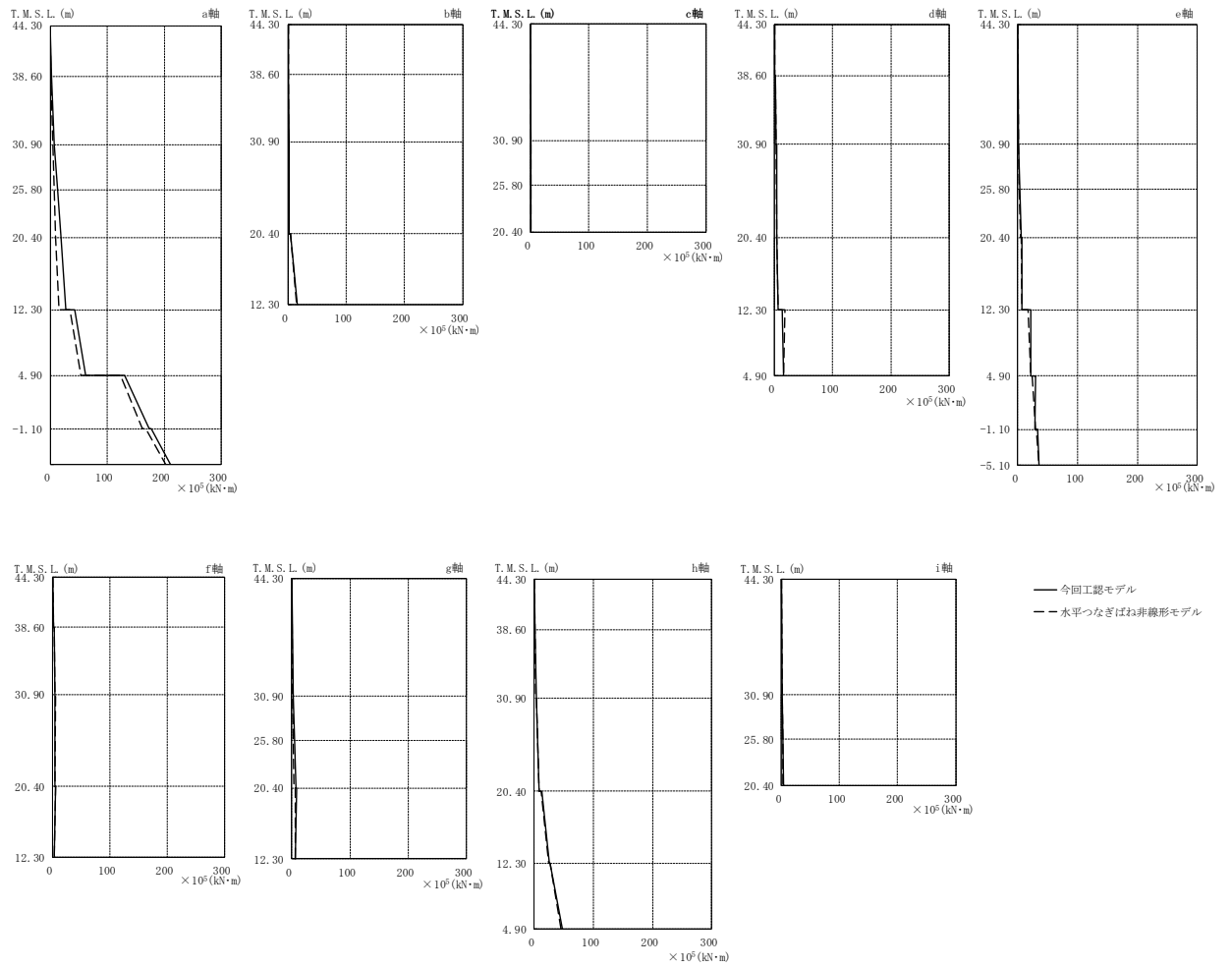


図 2-4 最大応答曲げモーメント (EW 方向, Ss-1 (基本ケース))



表 2-5 最大応答曲げモーメント (EW 方向, Ss-1 (基本ケース))

部位	部 材 番 号	最大応答 曲げモーメント 一覧表 ( $\times 10^5 \text{kN}\cdot\text{m}$ )	
		①	②
		a 軸	1
2	2.01 7.71		1.43 4.31
3	7.71 13.0		4.32 6.98
4	13.0 18.9		6.98 10.1
5	18.9 27.3		10.1 15.2
6	43.0 62.7		34.5 54.1
7	130 174		123 162
8	177 211		167 202
b 軸	10	0.555 0.611	0.435 0.829
	11	1.28 1.68	1.29 1.47
	12	2.61 2.16	2.12 2.27
	13	4.87 16.0	4.97 15.2
c 軸	14	0.190 0.640	0.215 0.775
	15	0.640 0.847	0.775 1.11
	16	1.12 1.36	1.21 1.39
d 軸	17	0.606 1.17	0.563 1.07
	18	1.89 3.08	1.70 2.50
	19	3.84 3.94	3.47 4.09
	20	4.65 6.95	4.65 6.99
	21	13.1 15.5	18.2 15.6
e 軸	22	0.461 1.36	0.314 1.45
	23	1.79 3.55	1.47 2.80
	24	3.61 6.27	2.87 4.51
	25	7.57 6.99	5.61 7.07
	26	21.4 22.4	17.3 21.4
	27	29.8 29.2	24.4 29.7
	28	33.2 35.6	30.9 35.8
	f 軸	29	0.583 1.27
30		2.05 3.62	2.39 3.40
31		4.38 3.35	5.43 3.78
32		4.81 2.53	5.18 3.09
g 軸	33	0.591 2.21	0.357 1.63
	34	1.95 4.28	1.50 2.39
	35	4.36 7.35	2.45 3.80
	36	8.38 6.08	5.37 5.46
h 軸	37	0.316 1.14	0.254 0.883
	38	1.42 3.56	1.18 3.01
	39	3.97 8.16	3.36 8.10
	40	12.9 25.7	11.8 24.9
	41	27.0 47.4	26.6 44.7
i 軸	42	0.0819 1.62	0.0520 1.33
	43	1.65 2.26	1.35 1.98
	44	2.32 3.45	2.02 3.05

注: ①今回工認モデル  
②水平つなぎばね非線形モデル

表 2-6 水平つなぎばねの最大せん断ひずみ (EW 方向, Ss-1 (基本ケース))

T. M. S. L. (m)	水平つなぎ ばね番号	最大せん断ひずみ ( $\times 10^{-3}$ )
20.4	21	0.070
	22	0.827
	23	0.151
	24	0.645
	25	1.097
	26	0.094
	27	1.094
12.3	28	0.084
	29	0.142
	30	0.105
	31	0.140
4.9	32	0.051
	33	0.070
-1.1	34	0.012
	35	0.015

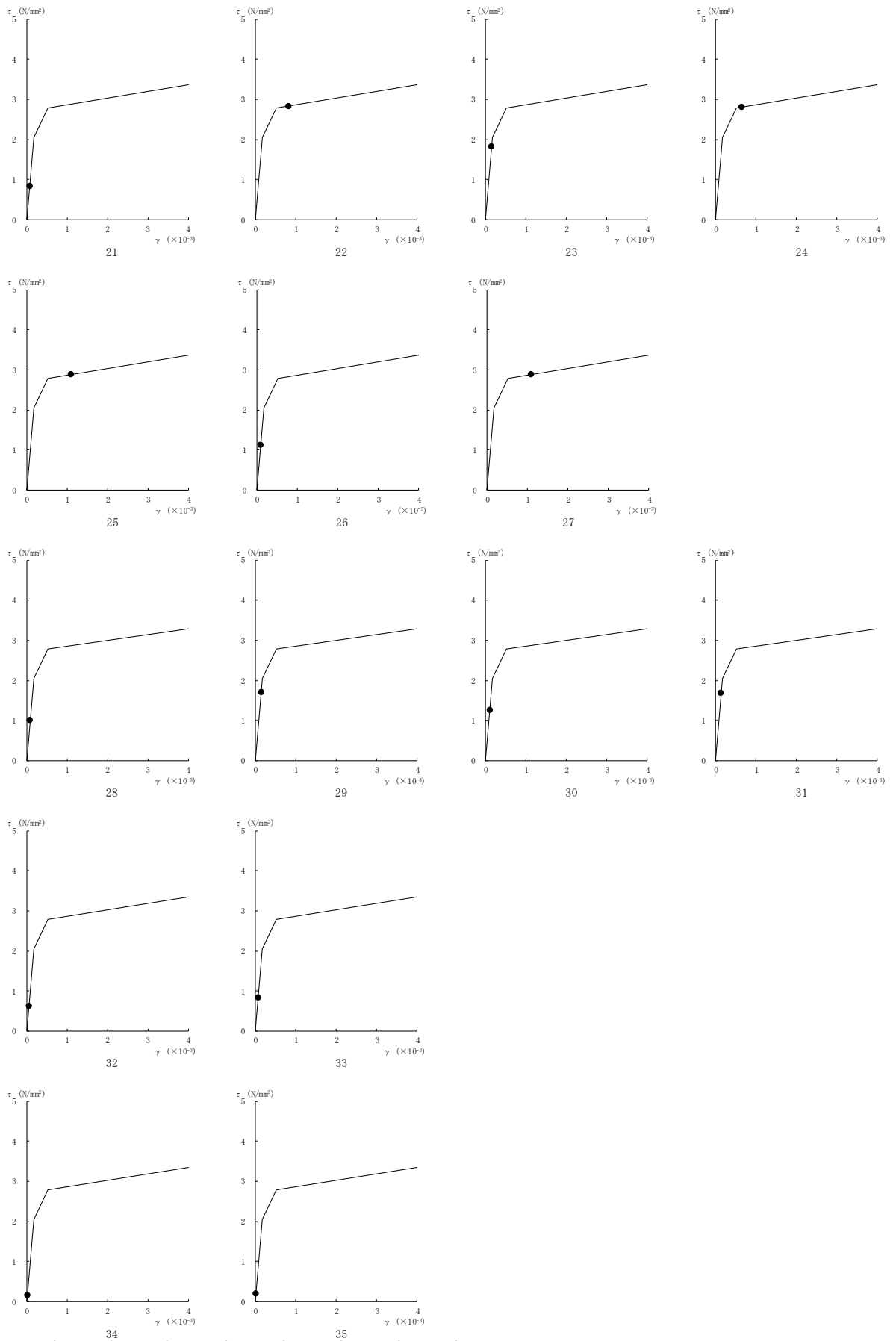
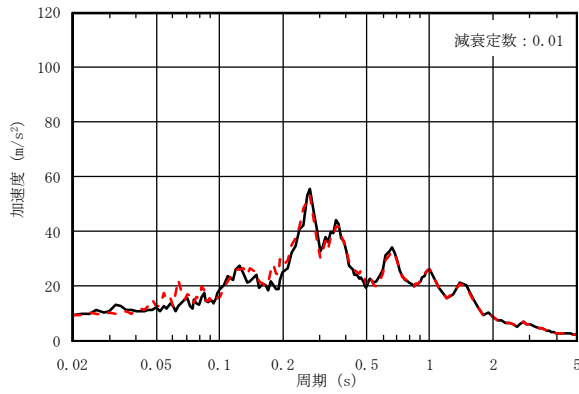


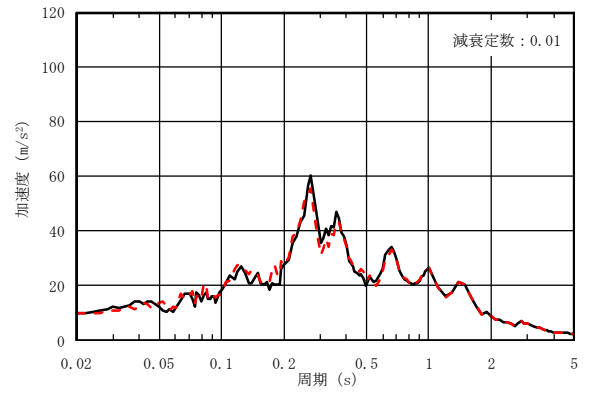
図 2-5 水平つなぎばねのせん断スケルトンプロット (EW 方向, Ss-1 (基本ケース))

— 今回工認モデル

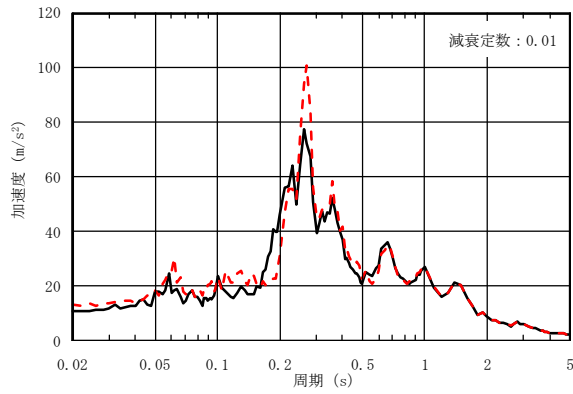
- - - 水平つなぎばね非線形モデル



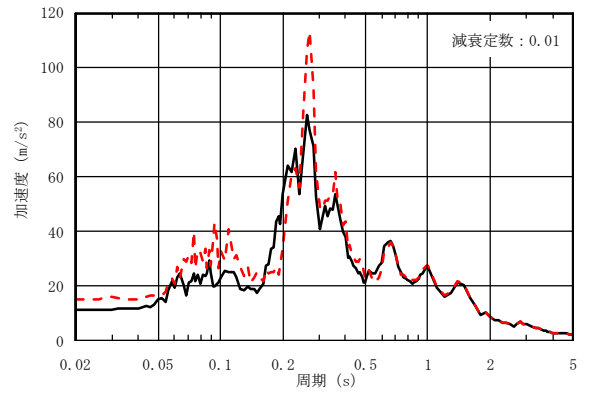
(a) 質点 25 (T. M. S. L. 20. 4m)



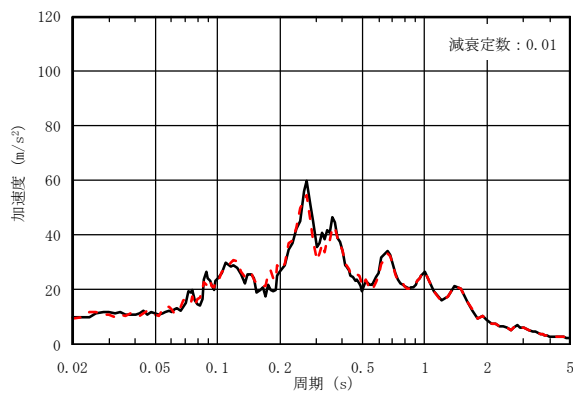
(b) 質点 26 (T. M. S. L. 20. 4m)



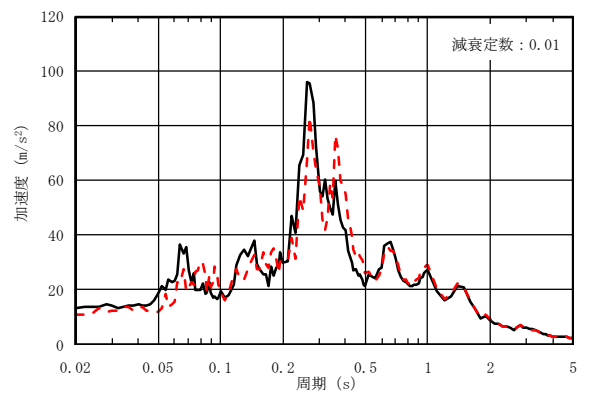
(c) 質点 27 (T. M. S. L. 20. 4m)



(d) 質点 28 (T. M. S. L. 20. 4m)



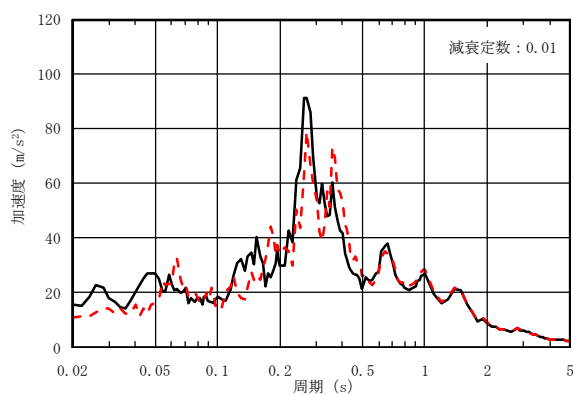
(e) 質点 29 (T. M. S. L. 20. 4m)



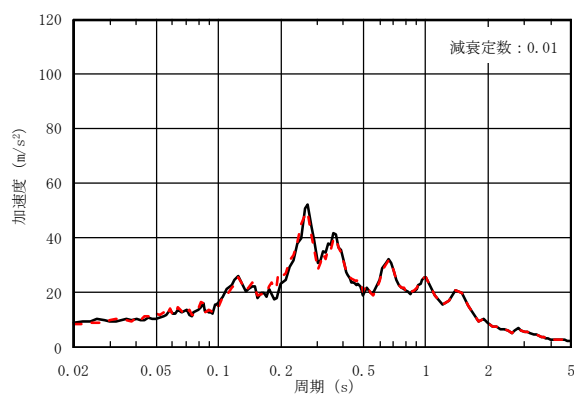
(f) 質点 30 (T. M. S. L. 20. 4m)

図 2-6 床応答スペクトル (EW 方向, Ss-1 (基本ケース)) (1/3)

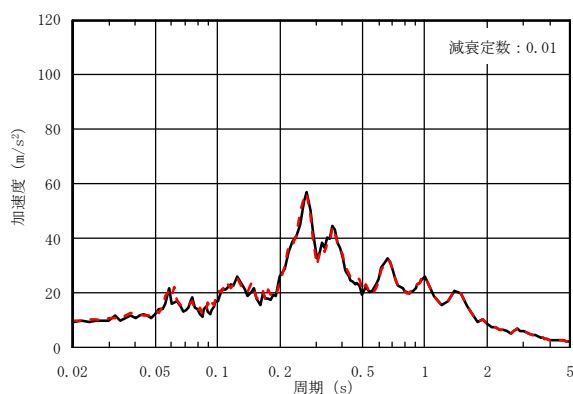
— 今回工認モデル      - - - 水平つなぎばね非線形モデル



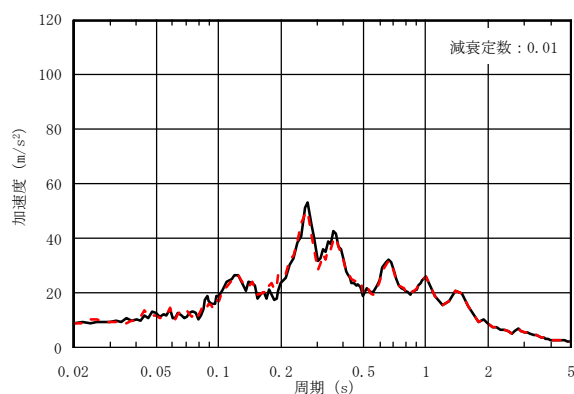
(g) 質点 31 (T. M. S. L. 20. 4m)



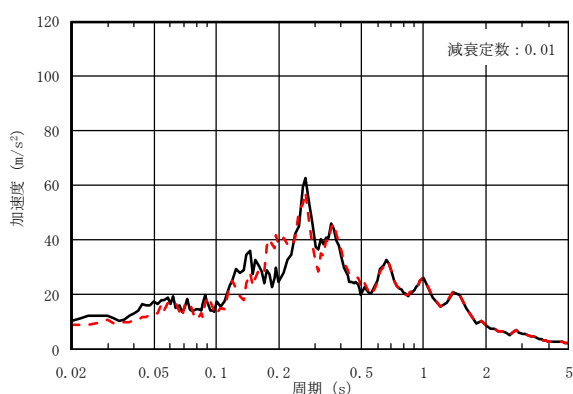
(h) 質点 32 (T. M. S. L. 12. 3m)



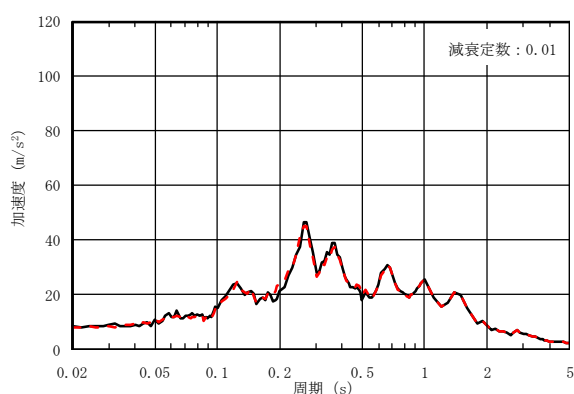
(i) 質点 33 (T. M. S. L. 12. 3m)



(j) 質点 34 (T. M. S. L. 12. 3m)



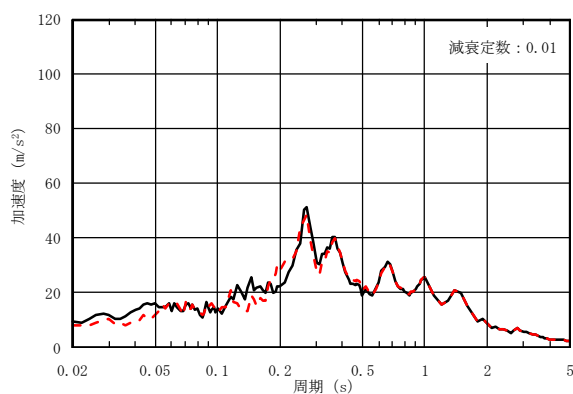
(k) 質点 35 (T. M. S. L. 12. 3m)



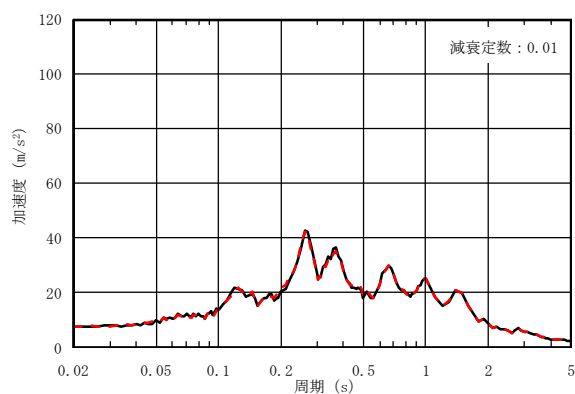
(l) 質点 36 (T. M. S. L. 4. 9m)

図 2-6 床応答スペクトル (EW 方向, Ss-1 (基本ケース)) (2/3)

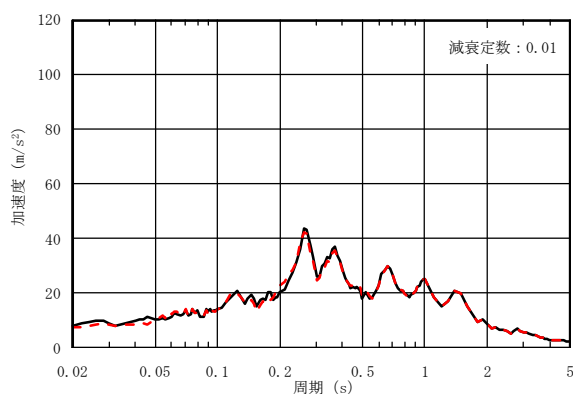
— 今回工認モデル      - - - 水平つなぎばね非線形モデル



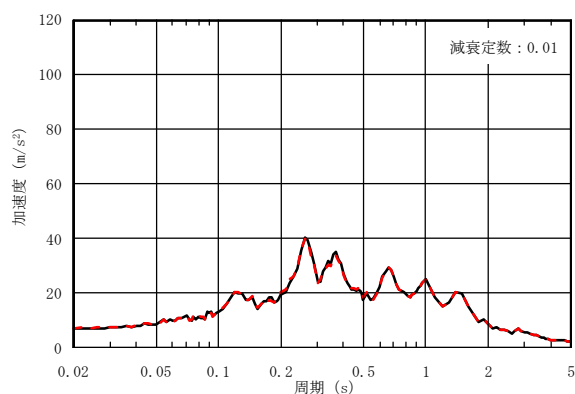
(m) 質点 37 (T.M.S.L. 4.9m)



(n) 質点 38 (T.M.S.L. -1.1m)



(o) 質点 39 (T.M.S.L. -1.1m)



(p) 質点 40 (T.M.S.L. -5.1m)

図 2-6 床応答スペクトル (EW 方向, S<sub>s</sub>-1 (基本ケース)) (3/3)

別紙 6 タービン建屋と T/G 架台の相対変位について

## 目 次

1. 概要.....	1
2. 相対変位の確認.....	2
2.1 タービン建屋と T/G 架台のクリアランス.....	2
2.2 相対変位の確認.....	7
3. タービン建屋と T/G 架台の衝突による局部評価.....	9
3.1 モデル化の基本方針.....	9
3.2 解析モデル.....	12
3.3 入力の設定.....	18
3.4 評価方法.....	19
3.5 評価結果.....	20



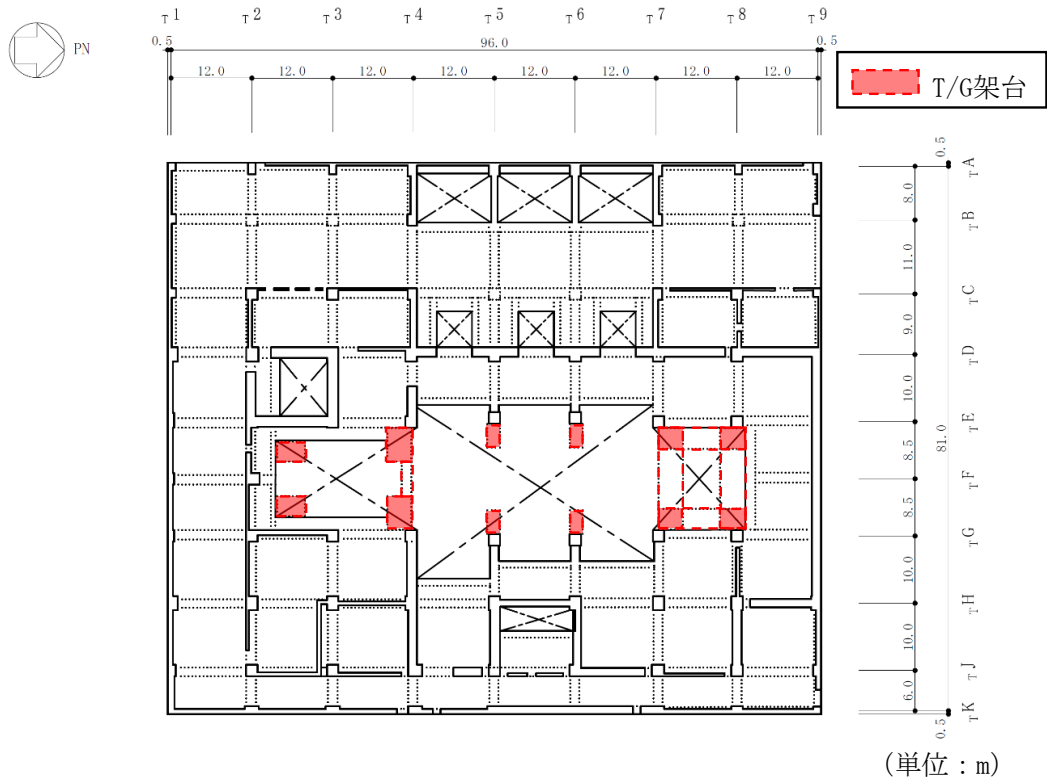
## 1. 概要

本資料は、V-2-2-5「タービン建屋の地震応答計算書」の地震応答解析結果のうち、タービン建屋と T/G 架台の相対変位に着目し、タービン建屋と T/G 架台の衝突の有無及びその影響を確認するものである。

## 2. 相対変位の確認

### 2.1 タービン建屋とT/G架台のクリアランス

タービン建屋の概略平面図を図 2-1 に，地震応答解析モデルの概念図を図 2-2 及び図 2-3 に，地震応答解析モデル（水平方向）を図 2-4 に示す。T/G 架台は図 2-2 及び図 2-3 に示すとおり，タービン建屋の中央に位置しており，周囲をタービン建屋の柱，はり及び床スラブに囲まれている。



注：東京湾平均海面（以下、「T.M.S.L.」という。）

図 2-1 タービン建屋の概略平面図（1F, T.M.S.L. 12.3m）(1/2)

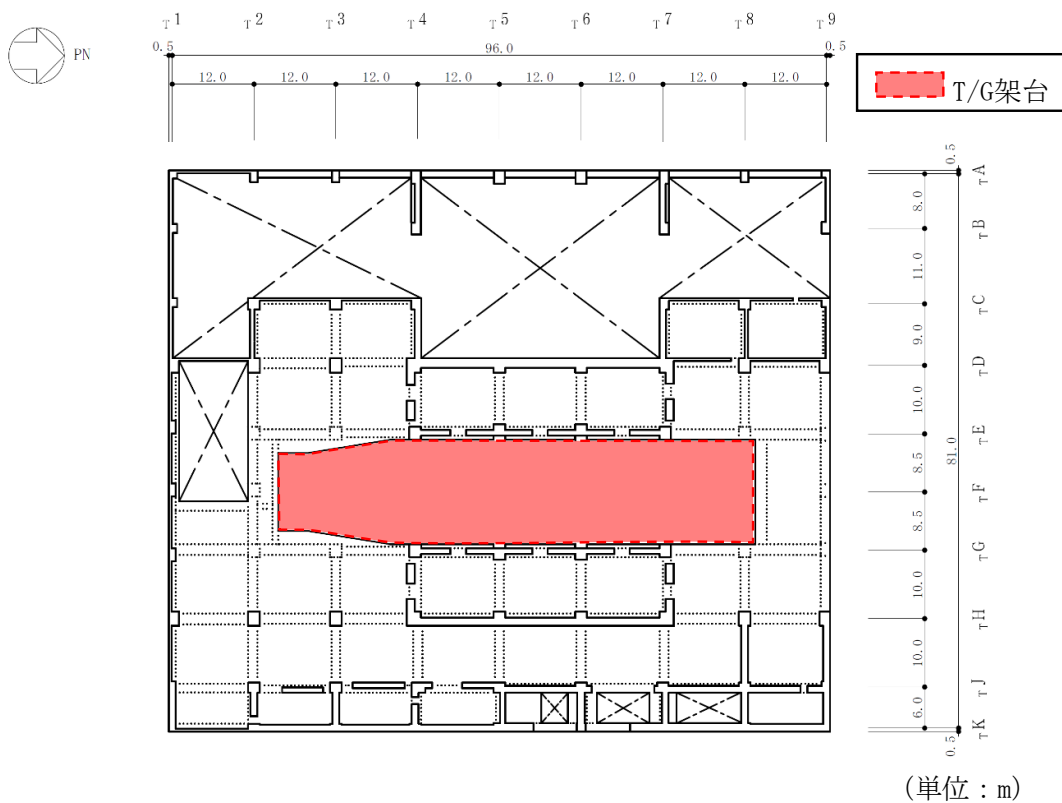


図 2-1 タービン建屋の概略平面図（2F, T.M.S.L. 20.4m）(2/2)

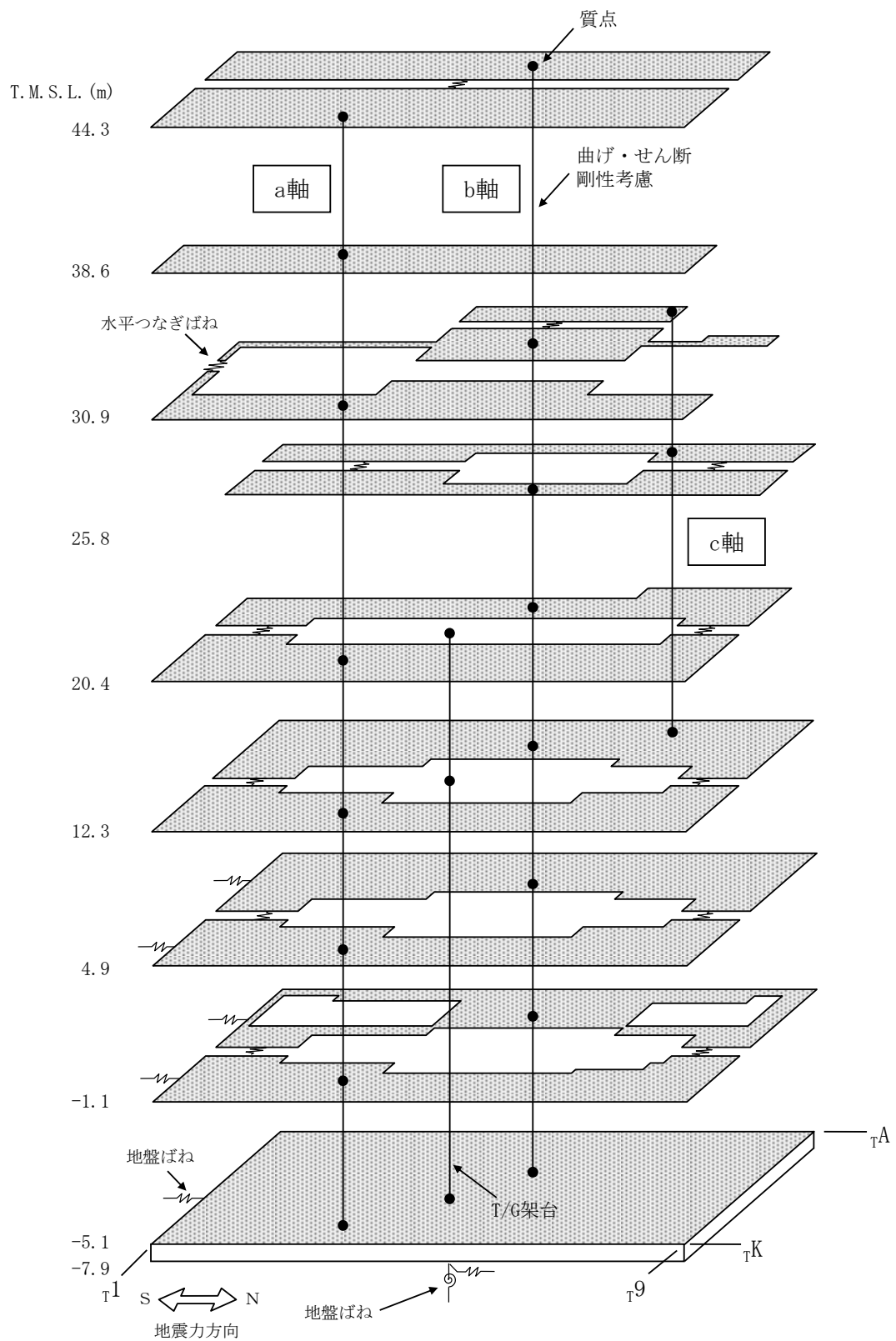


図 2-2 地震応答解析モデルの概念図 (NS 方向)

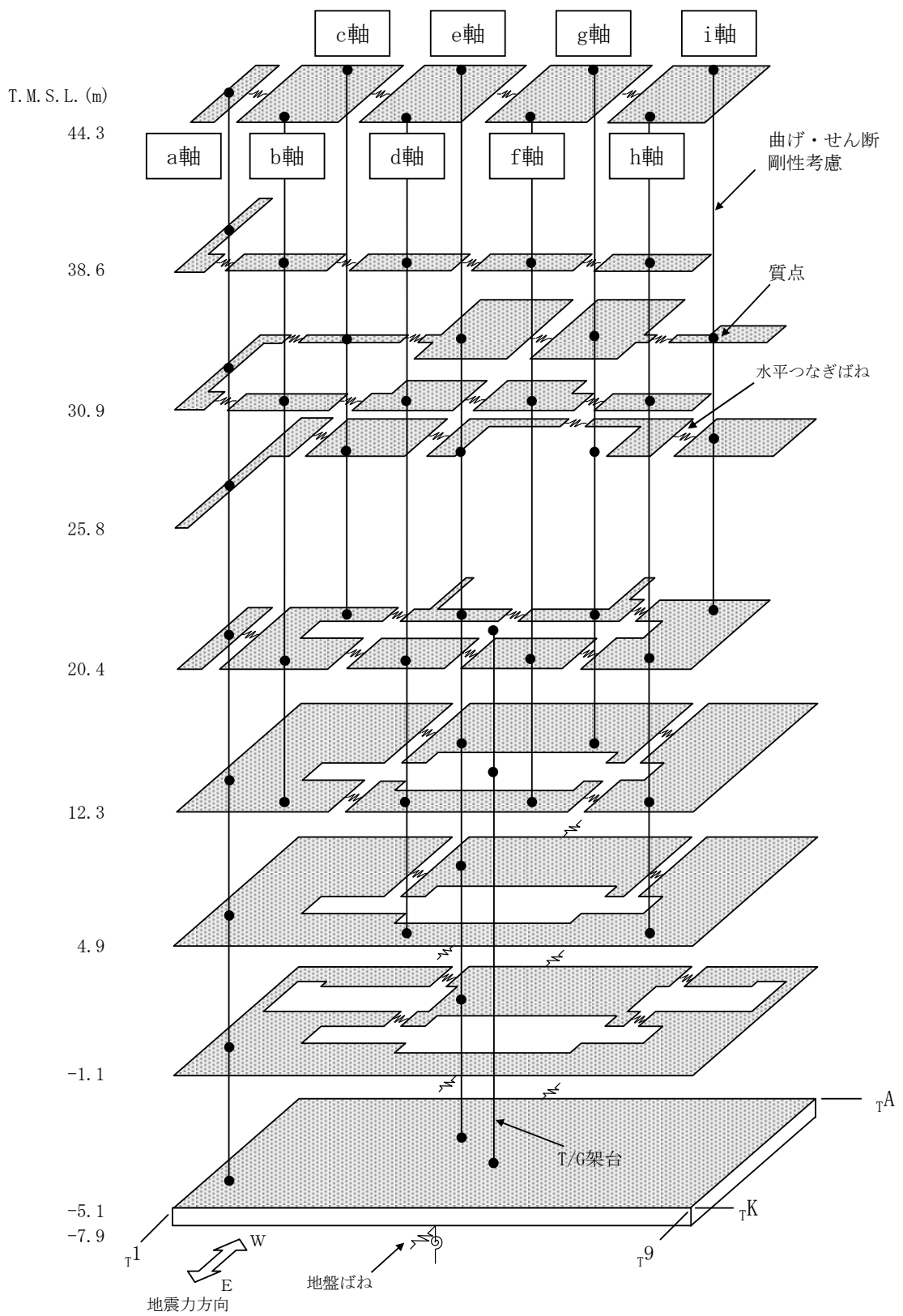


図 2-3 地震応答解析モデルの概念図 (EW 方向)

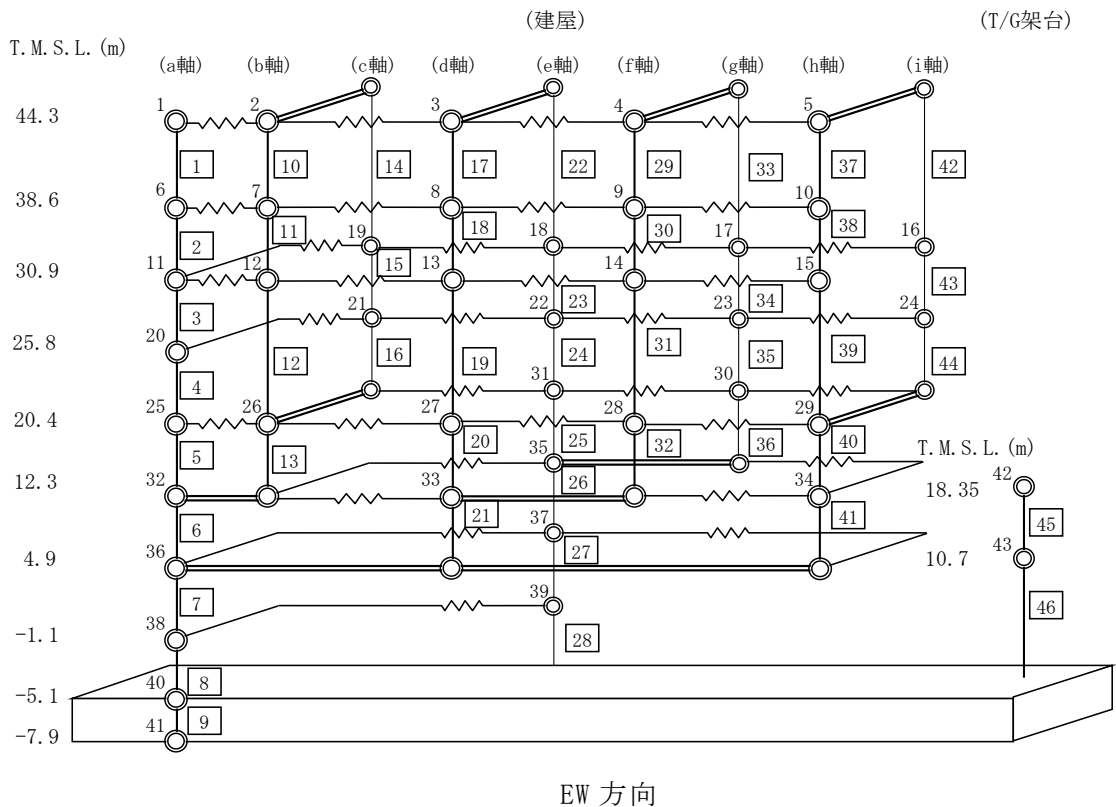
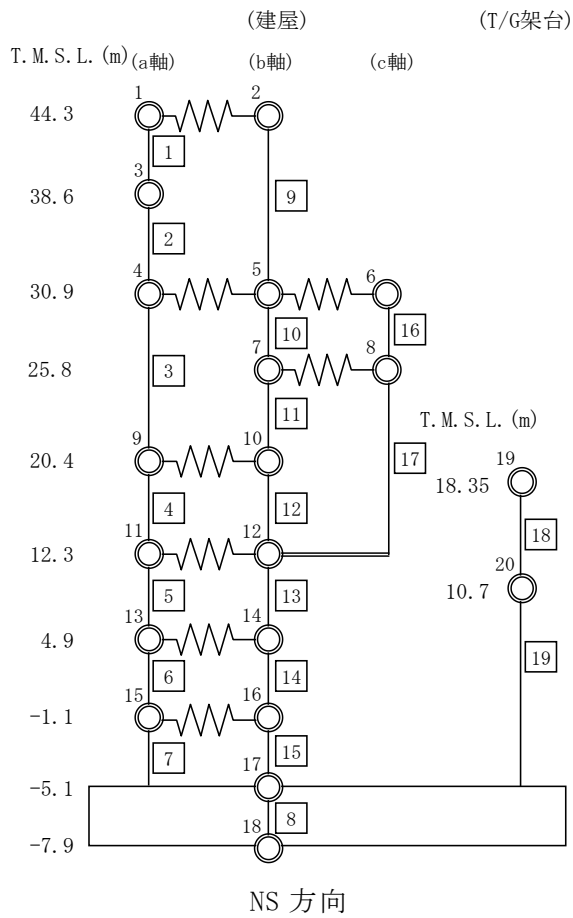


図 2-4 地震応答解析モデル (水平方向)

## 2.2 相対変位の確認

基準地震動 S<sub>s</sub>-1～S<sub>s</sub>-8 に基づく基本ケースの相対変位の結果を整理し、基本ケースの相対変位の結果より、最も相対変位が大きい地震動について、材料物性の不確かさを考慮した解析（ケース 2～5）（以下、「パラスタケース」という。）による相対変位の結果を整理する。

水平方向の地震応答解析結果に基づき、タービン建屋と T/G 架台の相対変位を確認する。NS 方向は T. M. S. L. 20.4m におけるタービン建屋質点（No. 9, 10）と T/G 架台質点（No. 19）の間及び T. M. S. L. 12.3m におけるタービン建屋質点（No. 11, 12）と T/G 架台質点（No. 20）の間、EW 方向は T. M. S. L. 20.4m におけるタービン建屋質点（No. 26, 27, 28, 29, 30, 31）と T/G 架台質点（No. 42）及び T. M. S. L. 12.3m におけるタービン建屋質点（No. 32, 33, 34, 35）と T/G 架台質点（No. 43）の間、それぞれの水平方向の相対変位を求めた。表 2-1 に基本ケースにおけるタービン建屋と T/G 架台の相対変位を示す。なお、衝突発生の有無を確認する目的から、簡便にタービン建屋と T/G 架台のレベル差については考慮せず水平方向の差分をとっている。

NS 方向では基準地震動 S<sub>s</sub>-1～3 及び 8, EW 方向では基準地震動 S<sub>s</sub>-1, 2 及び 3 を入力した場合、タービン建屋と T/G 架台の相対変位がクリアランスである 25mm 超えることを確認した。また、相対変位の大きい S<sub>s</sub>-1 について、パラスタケース（S<sub>s</sub>-1）におけるタービン建屋と T/G 架台の相対変位を表 2-2 に示す。最大相対変位は S<sub>s</sub>-1 のケース 5 で 62mm 程度となっている。

表 2-1 基本ケースにおけるタービン建屋と T/G 架台の相対変位

(a)NS 方向

T. M. S. L	質点番号		相対変位 (mm)							
	建屋	T/G架台	Ss-1	Ss-2	Ss-3	Ss-4	Ss-5	Ss-6	Ss-7	Ss-8
20.4	9	19	<u>55.4</u>	<u>53.7</u>	<u>42.7</u>	21.6	20.8	22.5	21.8	<u>30.9</u>
	10		<u>56.2</u>	<u>54.3</u>	<u>43.2</u>	22.5	20.9	23.5	22.0	<u>32.8</u>
12.3	11	20	<u>45.9</u>	<u>44.5</u>	<u>35.1</u>	17.9	17.0	18.7	17.8	<u>26.3</u>
	12		<u>46.8</u>	<u>45.4</u>	<u>35.5</u>	18.5	17.1	19.4	18.0	<u>27.7</u>

(b)EW 方向

T. M. S. L	質点番号		相対変位 (mm)							
	建屋	T/G架台	Ss-1	Ss-2	Ss-3	Ss-4	Ss-5	Ss-6	Ss-7	Ss-8
20.4	26	42	<u>51.2</u>	<u>28.9</u>	<u>33.9</u>	20.7	20.7	20.6	22.5	22.6
	27		<u>48.7</u>	<u>28.8</u>	<u>32.2</u>	20.5	20.9	19.2	23.4	17.8
	28		<u>47.7</u>	<u>28.7</u>	<u>32.8</u>	20.4	22.2	19.1	24.3	18.2
	29		<u>51.1</u>	<u>28.9</u>	<u>33.9</u>	20.7	20.6	20.6	22.5	22.5
	30		<u>50.4</u>	<u>26.4</u>	<u>31.9</u>	21.9	20.0	21.9	21.9	17.9
	31		<u>49.7</u>	<u>26.1</u>	<u>32.0</u>	21.9	19.8	22.1	21.7	18.6
12.3	32	43	<u>46.3</u>	<u>26.1</u>	<u>30.6</u>	18.3	18.3	18.8	20.0	21.5
	33		<u>45.1</u>	<u>25.4</u>	<u>30.0</u>	18.2	18.2	18.0	19.8	20.3
	34		<u>45.6</u>	<u>25.8</u>	<u>30.4</u>	18.3	18.3	18.7	19.9	21.2
	35		<u>45.2</u>	<u>25.0</u>	<u>29.4</u>	19.0	18.5	19.4	19.9	20.0

注\* : 下線部は相対変位が 25mm 以上となる箇所

表 2-2 パラスタケース (Ss-1) におけるタービン建屋と T/G 架台の相対変位

(a)NS 方向

T. M. S. L	質点番号		相対変位 (mm)				
	建屋	T/G架台	ケース1	ケース2	ケース3	ケース4	ケース5
20.4	9	19	<u>55.4</u>	<u>52.1</u>	<u>57.2</u>	<u>48.6</u>	<u>60.9</u>
	10		<u>56.2</u>	<u>50.4</u>	<u>58.0</u>	<u>47.2</u>	<u>61.8</u>
12.3	11	20	<u>45.9</u>	<u>43.1</u>	<u>47.3</u>	<u>40.4</u>	<u>50.5</u>
	12		<u>46.8</u>	<u>43.4</u>	<u>48.6</u>	<u>40.8</u>	<u>51.8</u>

(b)EW 方向

T. M. S. L	質点番号		相対変位 (mm)				
	建屋	T/G架台	ケース1	ケース2	ケース3	ケース4	ケース5
20.4	26	42	<u>51.2</u>	<u>50.1</u>	<u>42.9</u>	<u>49.5</u>	<u>49.4</u>
	27		<u>48.7</u>	<u>47.9</u>	<u>43.1</u>	<u>47.5</u>	<u>47.1</u>
	28		<u>47.7</u>	<u>49.8</u>	<u>44.1</u>	<u>47.1</u>	<u>48.3</u>
	29		<u>51.1</u>	<u>50.0</u>	<u>41.5</u>	<u>49.7</u>	<u>49.1</u>
	30		<u>50.4</u>	<u>49.3</u>	<u>39.2</u>	<u>47.8</u>	<u>47.3</u>
	31		<u>49.7</u>	<u>48.6</u>	<u>39.0</u>	<u>47.1</u>	<u>47.1</u>
12.3	32	43	<u>46.3</u>	<u>45.0</u>	<u>39.2</u>	<u>44.4</u>	<u>45.0</u>
	33		<u>45.1</u>	<u>43.9</u>	<u>37.5</u>	<u>43.4</u>	<u>43.8</u>
	34		<u>45.6</u>	<u>44.4</u>	<u>37.7</u>	<u>44.3</u>	<u>43.8</u>
	35		<u>45.2</u>	<u>43.8</u>	<u>37.0</u>	<u>42.7</u>	<u>43.5</u>

注\* : 下線部は相対変位 25mm 以上となる箇所



### 3. タービン建屋とT/G架台の衝突による局部評価

#### 3.1 モデル化の基本方針

解析には、解析コード「ABAQUS」を用いる。モデル化範囲は建屋の主要構造部であるタービン建屋側の柱とT/G架台が隣接する部分を対象とする。解析モデルに使用するFEM要素はソリッド要素及びロッド要素とする。また、解析モデルの節点数は54968、要素数は62655である。

モデル化部の平面図(1F, T.M.S.L. 12.3m)を図3-1に示す。モデル化対象部位の選定は、建屋の主要構造部である柱への衝突において衝突力が保守的となるように設定する。図3-2より、最も柱断面が大きいT/G架台とEW方向に接するタービン建屋の柱を選定箇所とした。

タービン建屋の柱とT/G架台の躯体のクリアランスは25mmであるが、取合い部では建屋側の柱を32mmふかしている。モデルでは保守的にふかし分は無視して柱と架台の距離が25mmとなるように近づけてモデル化する。

タービン建屋とT/G架台の衝突による局部評価においては、建屋側柱の構造健全性が損なわれないことを確認する。具体的には、鉄筋に囲まれるコアコンクリートの圧縮破壊及び鉄筋の破断が生じないことを、両部材に生じるひずみを照査することで確認する。

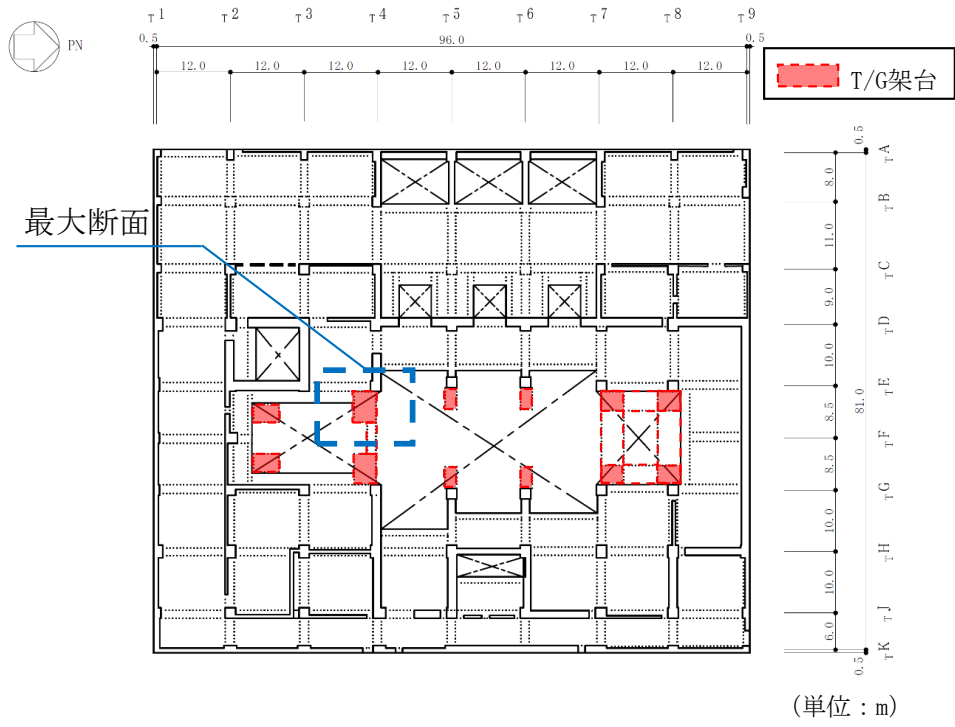


図 3-1 モデル化部の平面図 (1F, T.M.S.L. 12.3m)



### 3.2 解析モデル

#### (1) コンクリート及び鉄筋

図 3-3 及び図 3-4 にモデル図及び配筋詳細を示す。コンクリートは弾塑性体とし、かぶりコンクリートおよびコアコンクリートの状態を把握することを目的に、建屋側柱はかぶり (50mm) T/G 架台はかぶり (130mm) の位置でメッシュ分割を行う。鉄筋は埋め込み鉄筋要素でモデル化し、コンクリートと鉄筋間の付着性状は完全付着とする。

T/G 架台は T. M. S. L. -5.1m ~ T. M. S. L. 12.3m までは同一断面であるが、T. M. S. L. 12.3m ~ T. M. S. L. 16.5m と上部になるにつれて断面が大きくなる。なお、建屋側の柱は T. M. S. L. 12.3m 以上では SRC 造となっているが、鉄骨はモデル化しない。

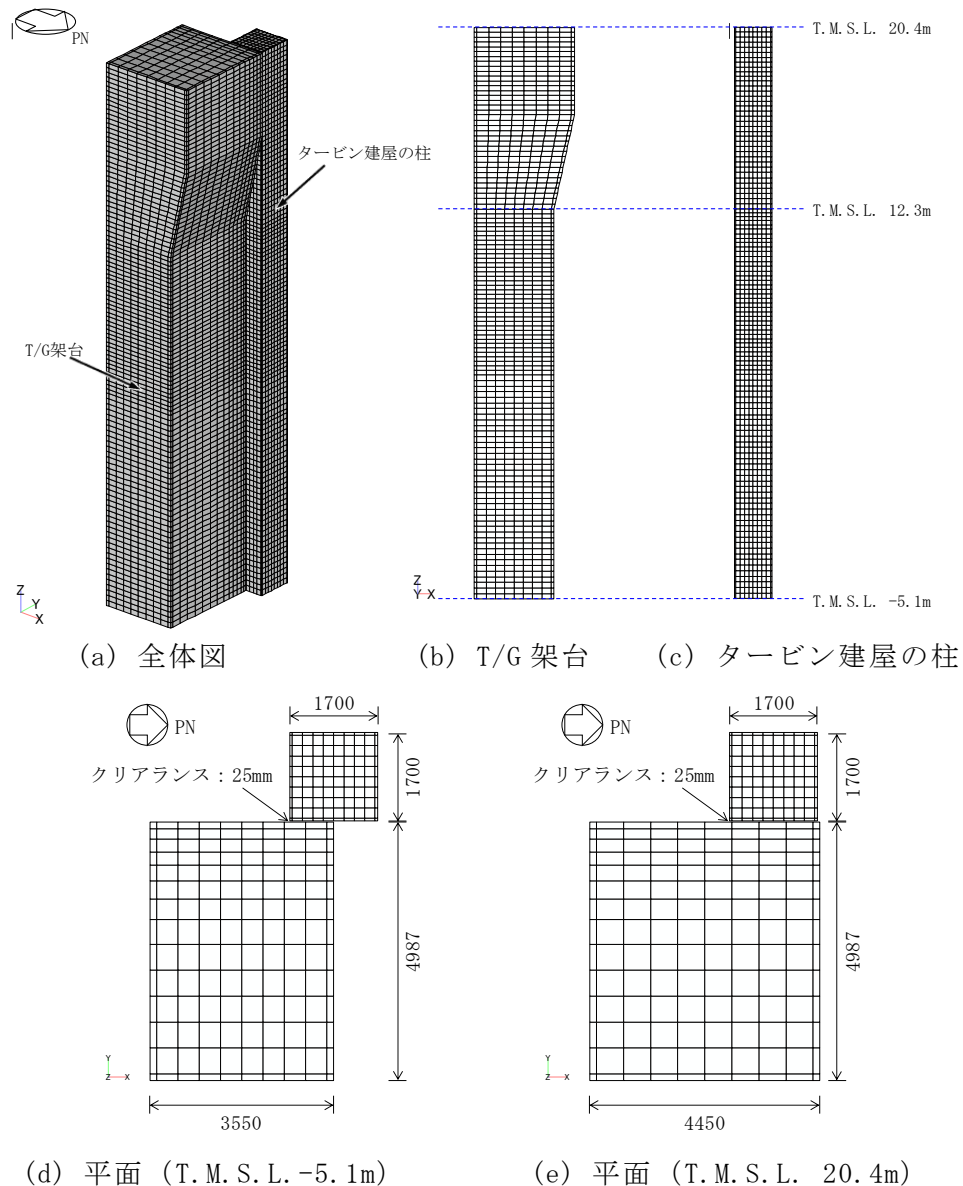
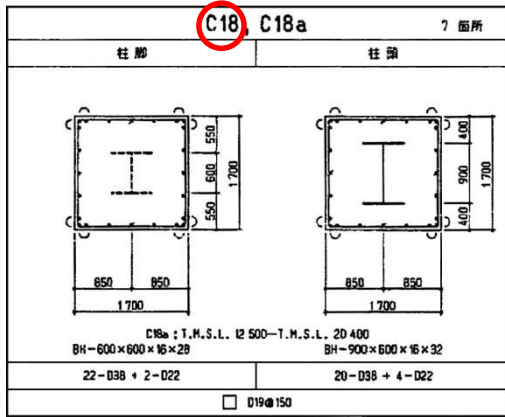
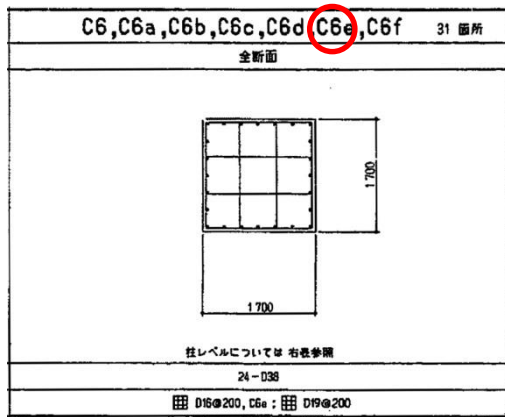


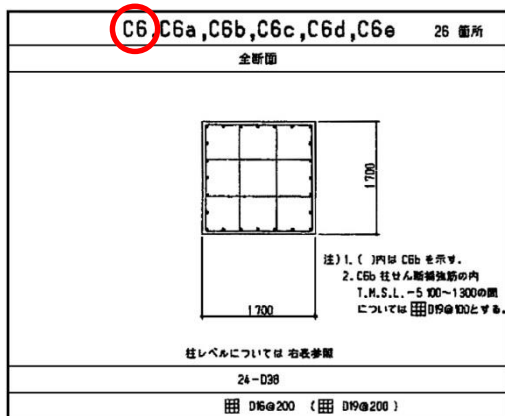
図 3-3 モデル図



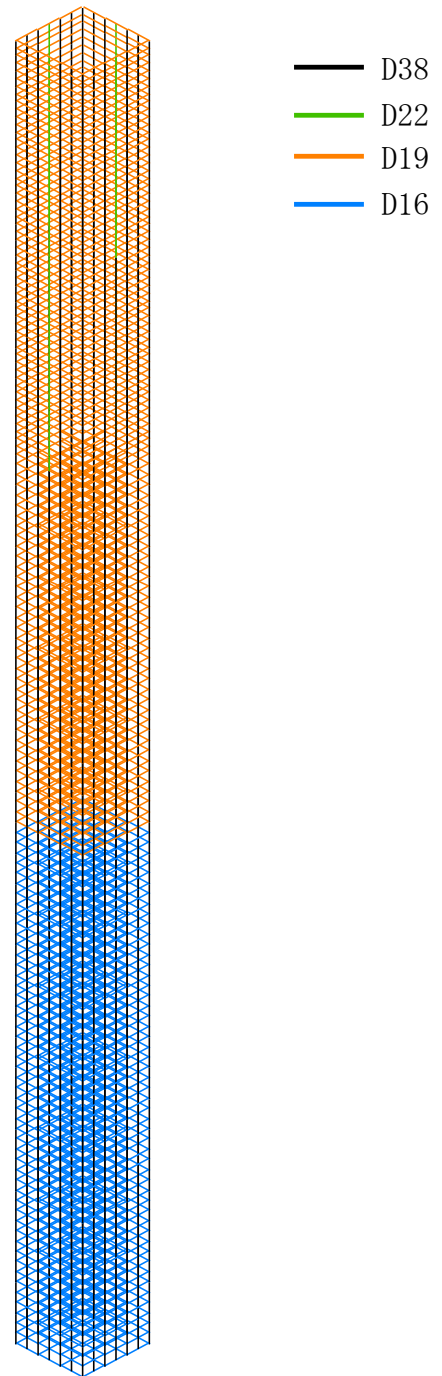
(a) T. M. S. L. 12.3m ~ 20.4m



(b) T. M. S. L. 4.9m ~ 12.3m



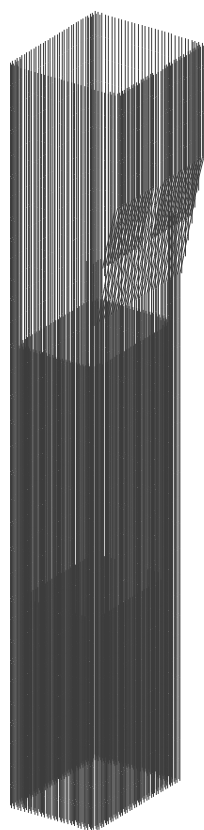
(c) T. M. S. L. -5.1m ~ 4.9m



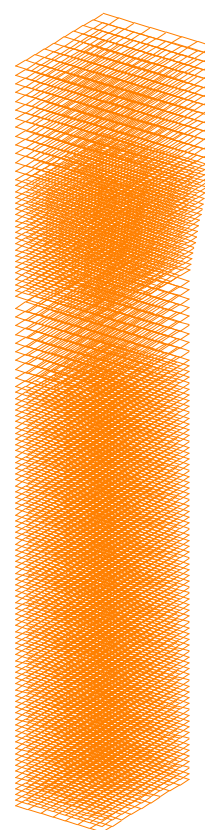
(d) 解析モデル

図 3-4(1) 配筋詳細 (建屋側柱)

符号	1C2		2C2	
柱頭				
主筋	306-D38		206-D38	
HOOP	10-D19@200	8-D19@200	10-D19@200	8-D19@200
柱脚				
主筋	374-D38		144-D38	
HOOP	10-D19@200	8-D19@200	10-D19@200	8-D19@200



(a) 主筋



(b) せん断補強筋

— D38  
— D19

図 3-4(2) 配筋詳細 (T/G 架台)

(2) 材料構成則

タービン建屋の材料物性値を表 3-1 に示す。コンクリート及び鉄筋の非線形特性を考慮した材料モデルを図 3-5 に示す。

コンクリートの圧縮側は、ひずみ硬化域を CEB-FIP Model code 1990 に基づき応力-ひずみ曲線を求め、面積が等価となるように 2 折れ線で置換した。ひずみ軟化域は終局ひずみ  $6.5 \times 10^{-3}$  とする直線で設定した。

コンクリートの引張側は、引張強度を鉄筋コンクリート構造計算規準・同解説「許容応力度設計法」((社)日本建築学会, 1999 改定) に基づき設定し、要素寸法の依存性を考慮してコンクリート標準示方書 設計編 ((社)土木学会, 2017 制定) に示される引張軟化特性で設定した。

鉄筋の応力-ひずみ関係は、降伏強度到達後にひずみ  $6.0 \times 10^{-2}$  で引張強度を指向するバイリニア型で設定する。

なお、コンクリートの減衰は、剛性比例型減衰 (質点系モデルの地盤-建屋連成系 2 次 (T/G 架台 1 次) モードに相当する振動数 3.22Hz に対し、3%を設定) として評価する。

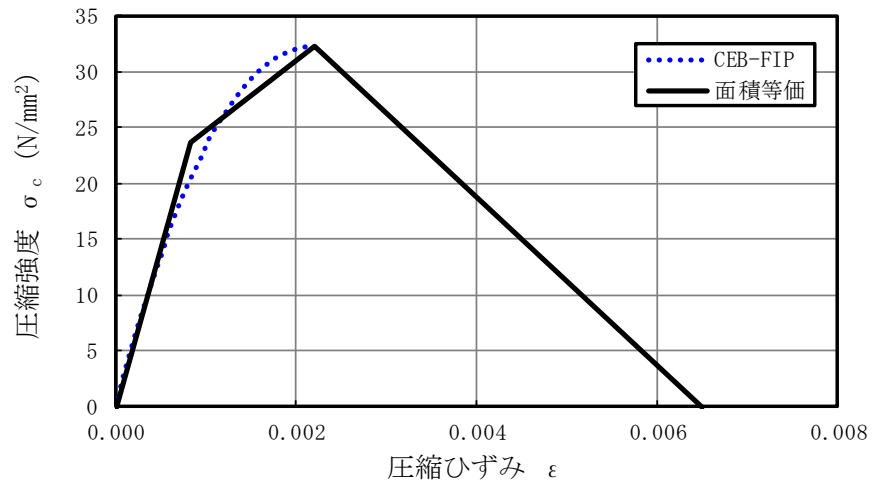
表 3-1 材料物性値

(a) コンクリート

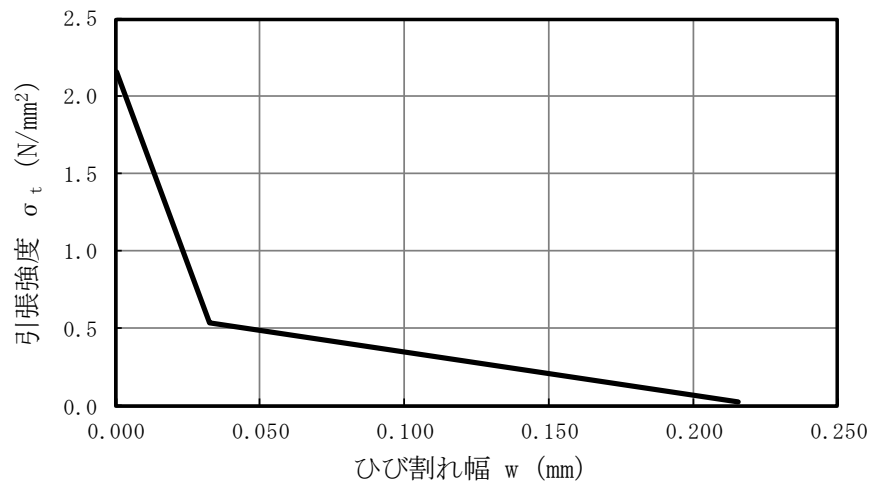
	圧縮強度 N/mm <sup>2</sup>	ヤング係数 N/mm <sup>2</sup>	ポアソン比	単位体積重量 kN/m <sup>3</sup>
コンクリート	32.3	28800	0.2	24.0

(b) 鉄筋

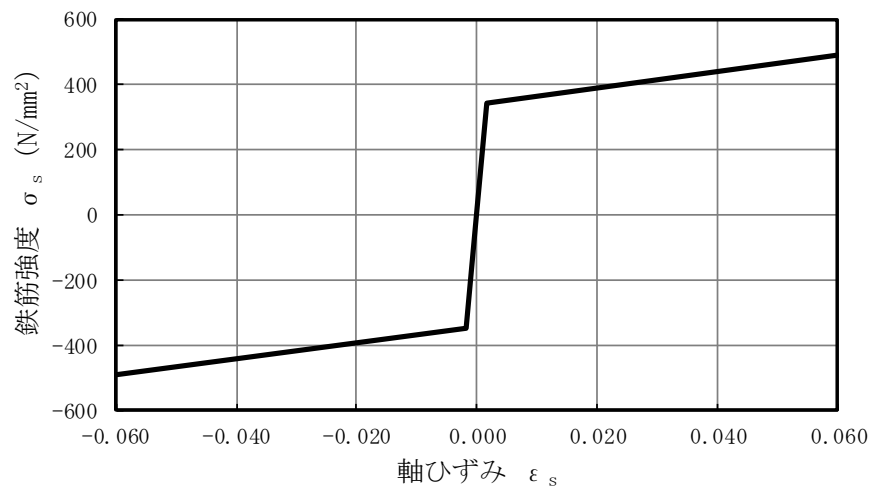
	降伏強度 N/mm <sup>2</sup>	引張強度 N/mm <sup>2</sup>	ヤング係数 N/mm <sup>2</sup>	ポアソン比 kN/m <sup>3</sup>
鉄筋	345	490	205000	0.3



(a) 圧縮側コンクリート



(b) 引張側コンクリート



(c) 鉄筋

図 3-5 各種材料の材料モデル



(3) 境界条件

モデルの境界条件を図 3-6 に示す。T/G 架台および建屋の柱脚部（基礎上：T.M.S.L. -5.1m）は固定とする。また，建屋の柱についてはタービン建屋のフレームによる拘束状態を考慮するため，基準階レベル（地下 1 階：T.M.S.L. 4.9m，1 階：T.M.S.L. 12.3m，2 階：T.M.S.L. 20.4m，）で保守的にはりせいの領域において建屋側の衝突方向（Y 方向）を拘束する。また，建屋と T/G 架台の間にコンクリート同士の摩擦係数 0.5 を考慮する。

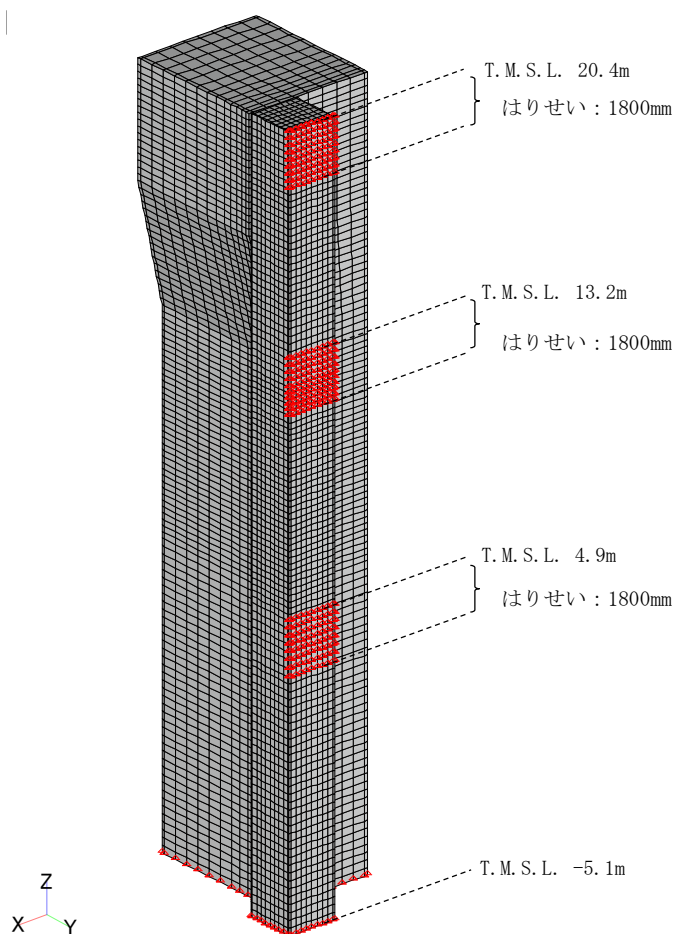


図 3-6 モデルの境界条件

### 3.3 入力の設定

T/G 架台の FEM に与える入力初速度を図 3-7 に赤線で示す。T/G 架台の質点 (T. M. S. L. 18.35m) とタービン建屋側の質点 (T. M. S. L. 20.4m) の相対変位によりクリアランスの 25mm を超える場合は衝突するものとする。その中で、衝突する瞬間の相対速度が最も大きくなる場合を FEM の入力初速度とする。表 3-2 に衝突時の最大相対速度を示す。図 3-7 の黒線は、衝突時の相対速度を T. M. S. L. 20.4m 及び T. M. S. L. 12.3m にプロットしたものである。

T/G 架台の FEM に与える入力初速度は、衝突する瞬間の相対速度が最も大きくなる T. M. S. L. 20.4m において保守的に 1.1m/s とし、T. M. S. L. -5.1m (基礎上端) で 0m/s となるような線形分布の初速度とする。

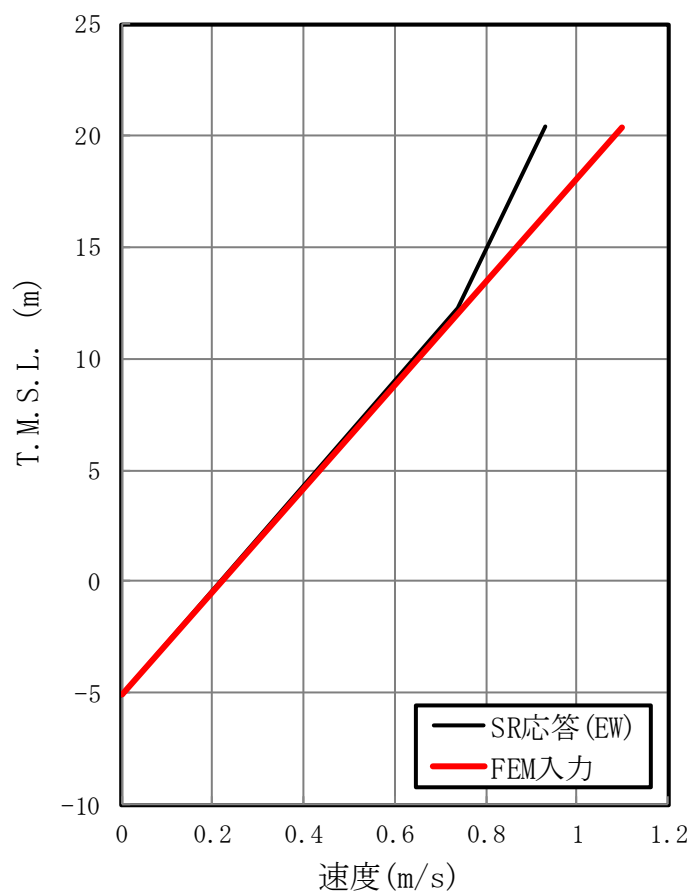


図 3-7 T/G 架台の FEM に与える入力初速度

表 3-2 衝突時の最大相対速度

方向	解析ケース	質点番号	相対速度 (m/s)
EW 方向	Ss-1 (ケース 2)	28-42	0.930

### 3.4 評価方法

評価はタービン建屋の柱に発生するひずみ量に着目する。許容ひずみはコンクリートのひずみで  $6500\mu$  (コンクリートの圧縮破壊)、鉄筋のひずみで  $60000\mu$  (鉄筋の破断) とする。

評価部位は以下に示す 4 箇所とし、発生ひずみを照査する。発生ひずみが許容値を満足していれば構造健全性に影響ないものとし、参考として、かぶりコンクリートについても評価を行う。

#### <評価部位>

- ・鉄筋に囲まれるコアコンクリート
- ・主筋
- ・せん断補強筋
- ・かぶりコンクリート (参考)

### 3.5 評価結果

建屋側柱の評価結果を表 3-3 に示す。参考として T/G 架台の評価結果も併せて示す。また、コンクリートの最小主ひずみ分布（建屋側柱）及び鉄筋の軸ひずみ分布（建屋側柱）を図 3-8 及び図 3-9 に示す。

建屋側柱における評価結果は、コアコンクリートについては許容限界を満足しており、圧縮破壊に至らないことを確認した。主筋及びせん断補強筋については弾性の範囲（鉄筋降伏時ひずみ：1682 $\mu$ ）に収まっていることを確認した。以上より、T/G 架台のタービン建屋側柱への衝突がタービン建屋の構造健全性に与える影響がないことを確認した。

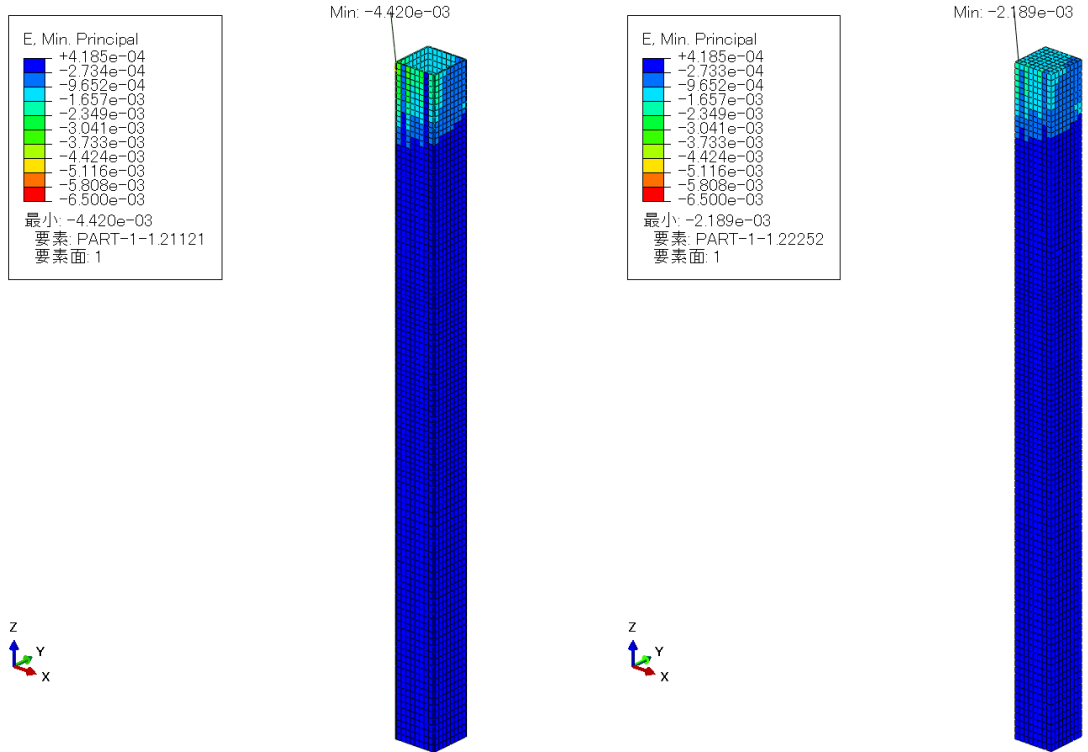
表 3-3 評価結果

(a) 建屋側柱

評価部位	要素番号	発生ひずみ	許容限界	評価結果
コアコンクリート	22252	2189 $\mu$	6500 $\mu$	OK
主筋	40224	679 $\mu$	60000 $\mu$	OK
せん断補強筋	52725	825 $\mu$	60000 $\mu$	OK
かぶりコンクリート（参考）	21121	4421 $\mu$	6500 $\mu$	OK

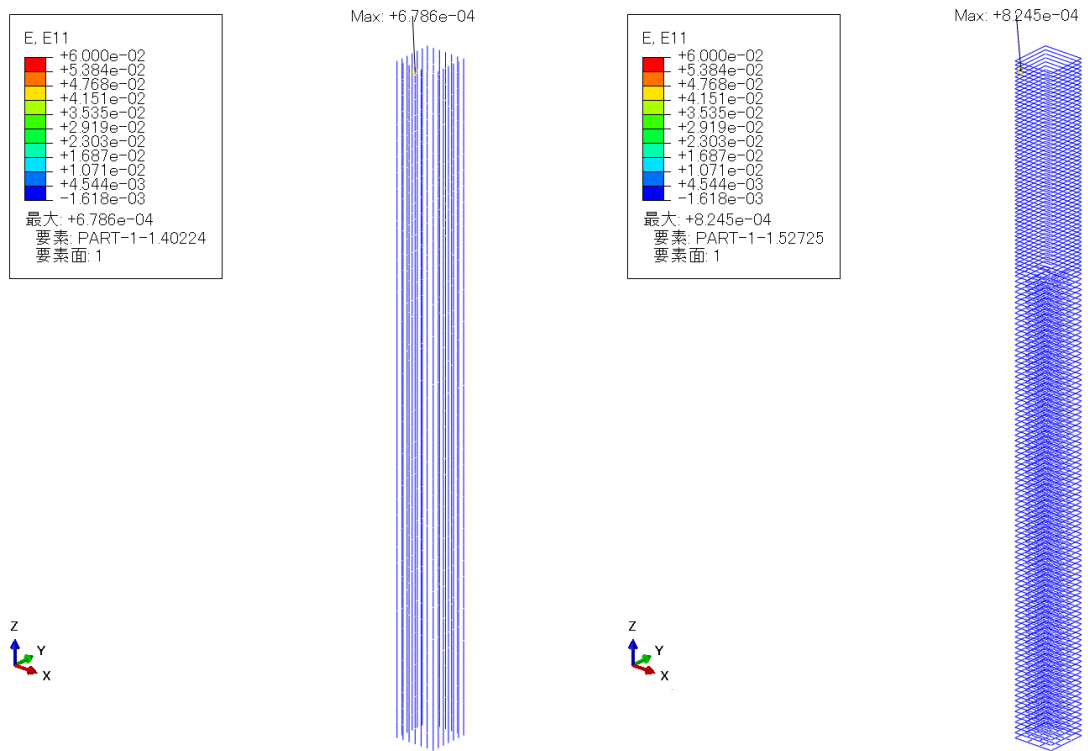
(b) T/G 架台（参考）

評価部位	要素番号	発生ひずみ	許容限界	評価結果
コアコンクリート	14687	1388 $\mu$	6500 $\mu$	OK
主筋	67422	1028 $\mu$	60000 $\mu$	OK
せん断補強筋	86392	459 $\mu$	60000 $\mu$	OK
かぶりコンクリート（参考）	15817	1489 $\mu$	6500 $\mu$	OK



(a) かぶりコンクリート (b) コアコンクリート

図 3-8 コンクリートの最小主ひずみ分布 (建屋側柱)



(a) 主筋 (b) せん断補強筋

図 3-9 鉄筋の軸ひずみ分布 (建屋側柱)

(参考資料 1) 計算機プログラム (解析コード) の概要

ABAQUS

1. 使用状況一覧

使用補足説明資料		バージョン
別紙 6	タービン建屋と T/G 架台の相対変位について	Ver. R2018x

2. ABAQUS Ver. R2018x

項目	コード名 ABAQUS
使用目的	有限要素法による衝突解析
開発機関	Dassault Systèmes Simulia Corp.
開発時期	2018 年
使用したバージョン	Ver. R2018x
コードの概要	<p>本解析コードは有限要素法による構造物の静的及び動的な大非線形応答を求めるための汎用解析コードである。解法は時間積分を用いた陽解法に基づいており、構造物の耐衝撃設計を行うことを前提に、衝突問題をモデル化する為に開発されたものである。特に接触/摩擦が多く存在する相互作用問題の解析に優れている。</p> <p>本解析コードは以下の結果を算出することができる。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・ 節点の変位、速度、加速度の最大応答値、及び応答時刻歴</li> <li>・ 構造部材に作用する接触力、断面力、応力、ひずみ、及びダメージ指標</li> </ul> <p>本解析コードは原子力の分野における使用実績を有している。</p>
<p>検証 (Verification) 及び 妥当性確認 (Validation)</p>	<p><b>【検証 (Verification)】</b></p> <p>本解析コードの検証内容は以下のとおりである。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・ 本解析で使用した Abaqus R2018x は、実績のある Abaqus Ver. 6.14-3 からのバージョンアップにおいて、本解析で使用するコマンドに関して解析結果に影響するプログラム変更がないことを各バージョンのリリースノートより確認した。</li> <li>・ 最新バージョンへの改訂において、解析結果に大きな影響を与える不具合に伴う改訂が行われていないことを確認した。</li> </ul> <p><b>【妥当性確認 (Validation)】</b></p> <p>本解析コードの妥当性確認内容は以下のとおりである。</p> <ul style="list-style-type: none"> <li>・ バージョンの差分は、サポート OS の変更、ソルバーの処理能力向上、接触問題における接触エッジの効率化、使用可能な要素の追加、出力書式の追加、プレポスト処理のパフォーマンス向上であるが、今回の使用範囲における解析結果に影響を及ぼさない。</li> <li>・ 本解析における用途及び適用範囲が上述の妥当性確認の範囲</li> </ul>

	内であることを確認している。
--	----------------



### 3. 解析手法

#### 3.1 概要

本解析コードは、有限要素法による汎用非線形構造解析プログラムであり、幅広い種類の非線形の固体力学問題や構造力学問題を解くために有効である。陽的動解プロシージャは、陰的解析では収束が困難な極めて複雑な接触問題であっても簡単に解くことができる。本解析コードは、竜巻防護鉄筋コンクリート製フードの3次元有限要素法による衝突解析(弾塑性)に使用している。

#### 3.2 解析コードの特徴

本解析コードの主な特徴を以下に示す。

- ・ 非線形構造問題（材料及び幾何学的非線形）に必要な機能が充実している。
- ・ 数多くの要素及び材料構成則が提供されており、多様な構造物のモデル化が可能である。
- ・ 連成問題が解析可能である。
- ・ 衝突など高速な動的現象を扱うことが可能である。
- ・ 物体間の複雑な接触相互作用が含まれる問題を解析することが可能である。

### 3.3 解析手法

陽的動的解析による評価は、次の手順で行う。

(3.1)式に示すとおり、与えられた外力と内力の動的釣り合いを満たすことにより、加速度が求まる。

次に、加速度は一定であると仮定して、速度の変化量を計算し、直前の速度と加算することにより速度が求まる。(3.2)式

さらに、得られた速度の時間積分を行い、直前の変位と加算することにより変位が求まる。(3.3)式

$$\ddot{u}_{(t)} = M^{-1} \cdot (P_{(t)} - I_{(t)}) \quad (3.1)$$

$$\dot{u}_{(t+\Delta t/2)} = \dot{u}_{(t-\Delta t/2)} + \frac{(\Delta t_{(t+\Delta t)} + \Delta t_{(t)})}{2} \cdot \ddot{u}_{(t)} \quad (3.2)$$

$$u_{(t+\Delta t)} = u_{(t)} + \Delta t_{(t+\Delta t)} \cdot \dot{u}_{(t+\Delta t/2)} \quad (3.3)$$

ここで、

- t : 時間
- $\Delta t$  : 時間増分
- M : 節点質量マトリックス
- P : 与えられた外力
- I : 要素の内力
- $\ddot{u}$  : 節点加速度
- $\dot{u}$  : 節点速度
- u : 節点変位

ひずみ速度 $\Delta \varepsilon$  からひずみ増分  $\varepsilon$  を計算し、要素の構成方程式により要素応力を求める。

$$\sigma_{(t+\Delta t)} = f(\sigma_{(t)}, \Delta \varepsilon) \quad (3.4)$$

ここで、

- $\sigma$  : 要素応力
- f : 要素の構成方程式

求まった応力から各節点における内力  $I_{(t+\Delta t)}$  を計算し、次ステップの計算に進む。

### 3.4 解析フローチャート

本解析コードの解析フローチャートを図3-1に示す。

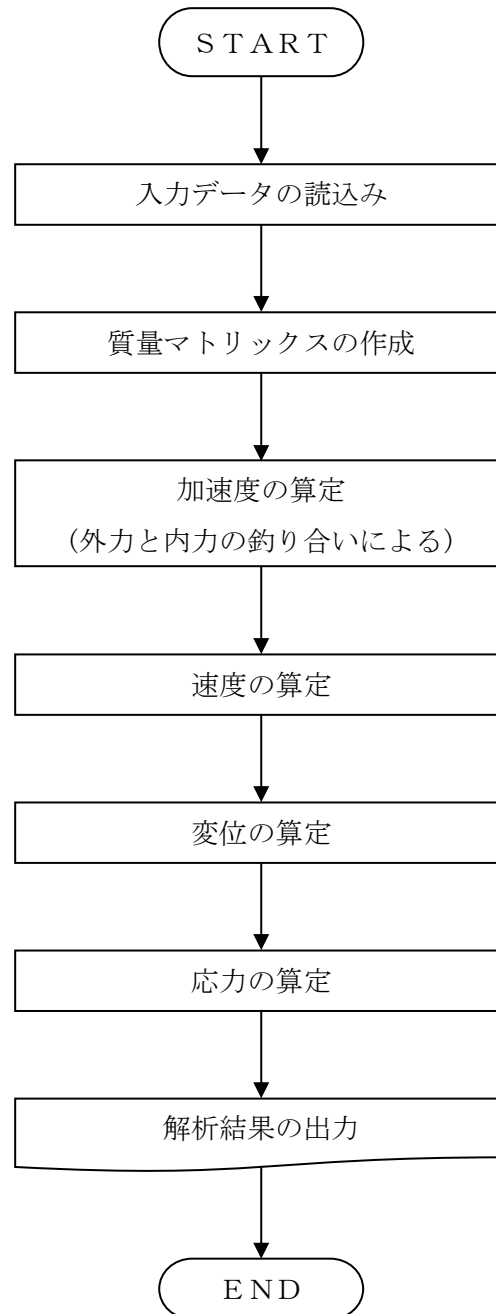


図3-1 解析フローチャート

### 3.5 検証 (Verification) と妥当性確認 (Validation)

#### (1) 検証

##### a. 接触相互作用の検証

##### (a) 検証概要

自由落下する落下物の衝撃荷重が作用する弾性体の変形について確認を行う。

##### (b) 検証モデル

図 3-2 に解析モデルを示す。正方形の被衝突体（弾性体）は四辺を完全固定とし、中央に落下物の衝撃荷重を受ける。

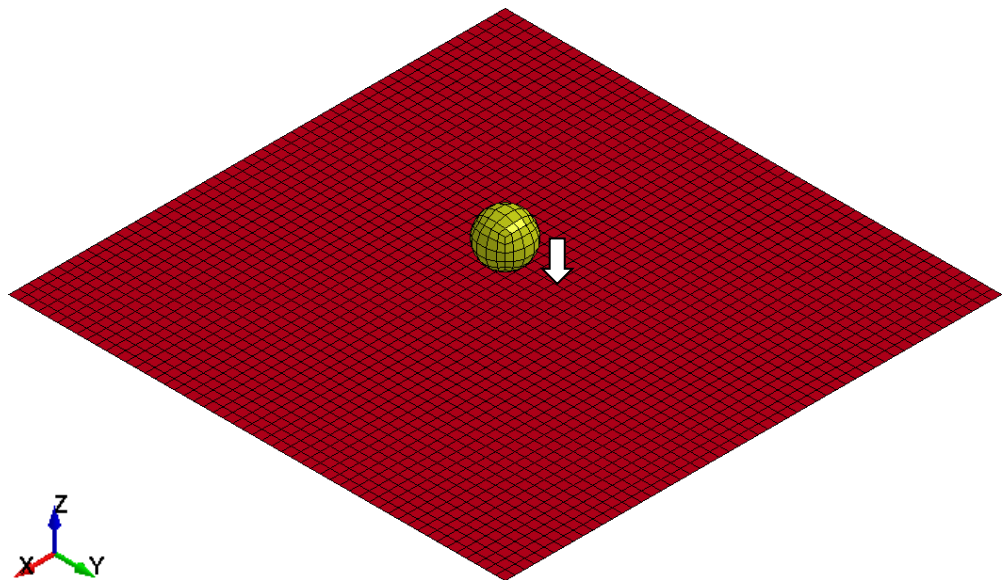


図 3-2 解析モデル

(c) 材料物性値

表 3-1 に解析に用いる材料物性値を示す。

表 3-1 解析に用いる材料物性値

諸元		物性値
被衝突体 (弾性体)	サイズ	幅 10000 mm×奥行 10000 mm×厚さ 500 mm
	ヤング係数	$2.44 \times 10^4 \text{ N/mm}^2$
	ポアソン比	0.2
	質量	0 t
落下物 (球体)	サイズ	直径 1000 mm
	質量	100 t
摩擦係数		0
減衰		0

(d) 理論解

質量Mの剛体が高さhより自由落下した場合、弾性体に蓄えられる全ひずみエネルギー $U_i$ は(3.5)式で表される。また、衝撃荷重による弾性体の変形を考慮した場合の落下物の位置エネルギー $U_p$ は(3.6)式で表される。

$$U_i = P \cdot \frac{\delta}{2} = K \cdot \frac{\delta^2}{2} \quad (3.5)$$

$$U_p = M \cdot g \cdot (h + \delta) = K \cdot \delta_s \cdot (h + \delta) \quad (3.6)$$

ここで、

P : 衝撃荷重

K : 弾性体の曲げ剛性

M : 落下物の質量

h : 落下高さ

$\delta$  : 衝撃による弾性体の変形量

$\delta_s$  : 弾性体自重（静的荷重）作用時の変形量

g : 重力加速度

(3.7)式のように弾性体に蓄えられる全ひずみエネルギーが落下物の位置エネルギーと等しいと仮定すると、(3.5)式及び(3.6)式から(3.8)式が得られ、弾性体の変形量は(3.9)式に、衝撃荷重は(3.10)式となる。

$$U_i = U_p \quad (3.7)$$

$$K \cdot \frac{\delta^2}{2} - K \cdot \delta_s \cdot (h + \delta) = 0 \quad (3.8)$$

$$\delta = \delta_s + \sqrt{\delta_s^2 + 2 \cdot h \cdot \delta_s} \quad (3.9)$$

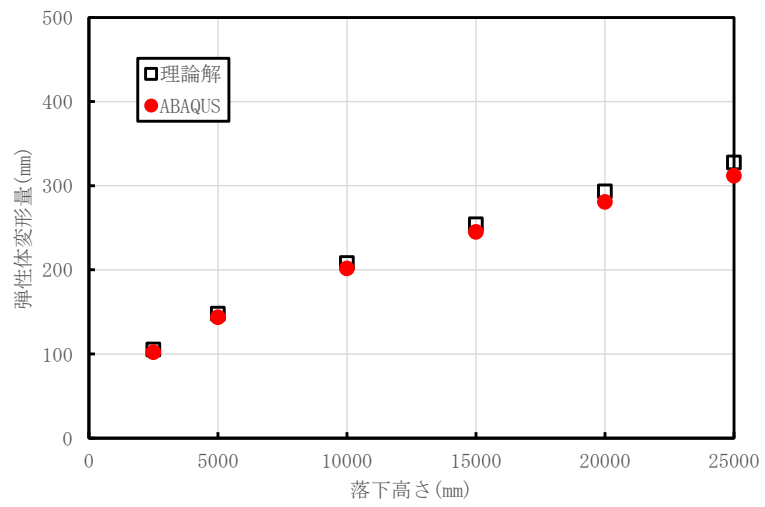
$$P = \frac{2 \cdot M \cdot g \cdot (h + \delta)}{\delta} \quad (3.10)$$

e. 解析結果

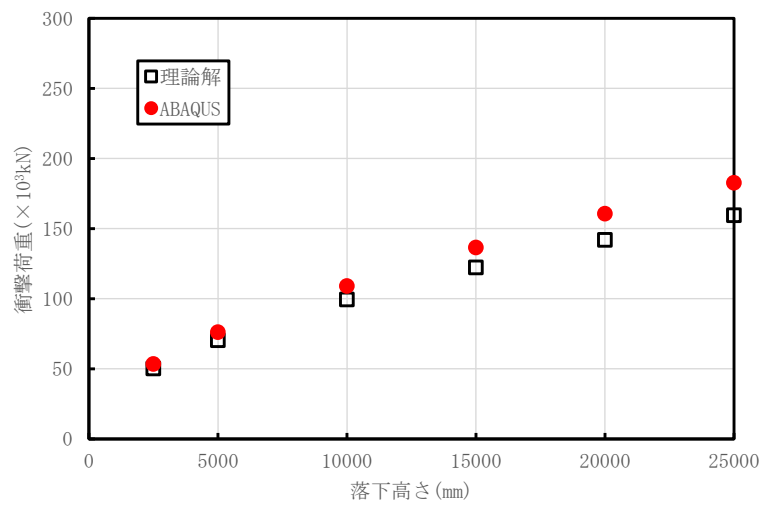
解析結果の弾性体変形量及び衝撃荷重の比較を表 3-2 及び図 3-3 に示す。図より両者は概ね一致していることから、解析の目的に照らして今回の解析に使用することは妥当である。

表 3-2 理論解との比較

落下 高さ (mm)	弾性体変形量			衝撃荷重		
	ABAQUS (mm)	理論解 (mm)	比率 (-)	ABAQUS ( $\times 10^3$ kN)	理論解 ( $\times 10^3$ kN)	比率 (-)
2500	102	105	0.97	53	50	1.06
5000	144	148	0.97	76	70	1.08
10000	201	208	0.97	109	99	1.10
15000	245	254	0.96	136	122	1.12
20000	281	293	0.96	161	142	1.13
25000	312	327	0.95	183	159	1.15



(a) 落下高さに対する弾性体変形量の比較



(b) 落下高さに対する衝撃荷重の比較

図 3-3 解析結果の比較

b. 材料構成則の検証

(a) 検証概要

本解析コードで使用するコンクリートの材料構成則について確認を行う。

(b) 検証モデル

図 3-4 に解析モデルを示す。ソリッド要素モデルに対して，1 方向（圧縮・引張）に速度を与える。

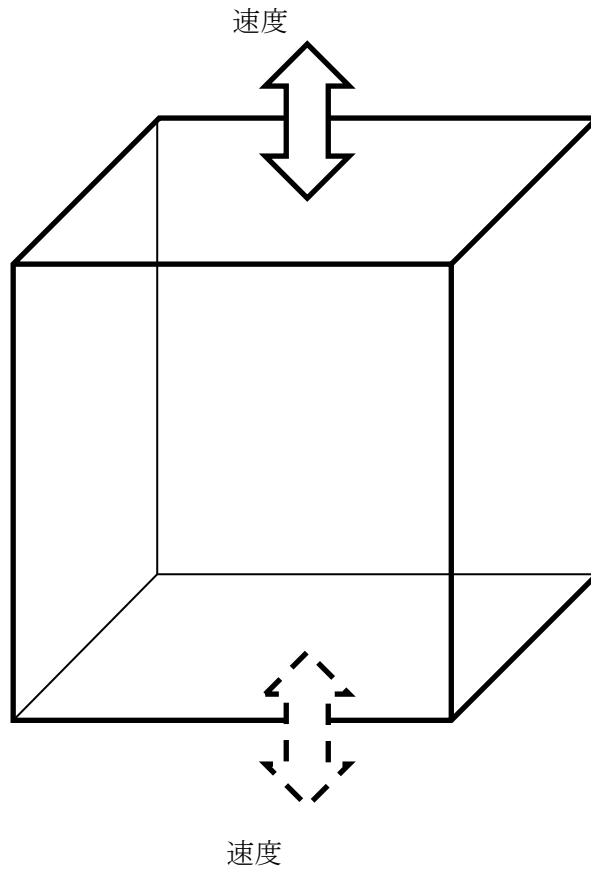


図 3-4 解析モデル



c. 材料物性値

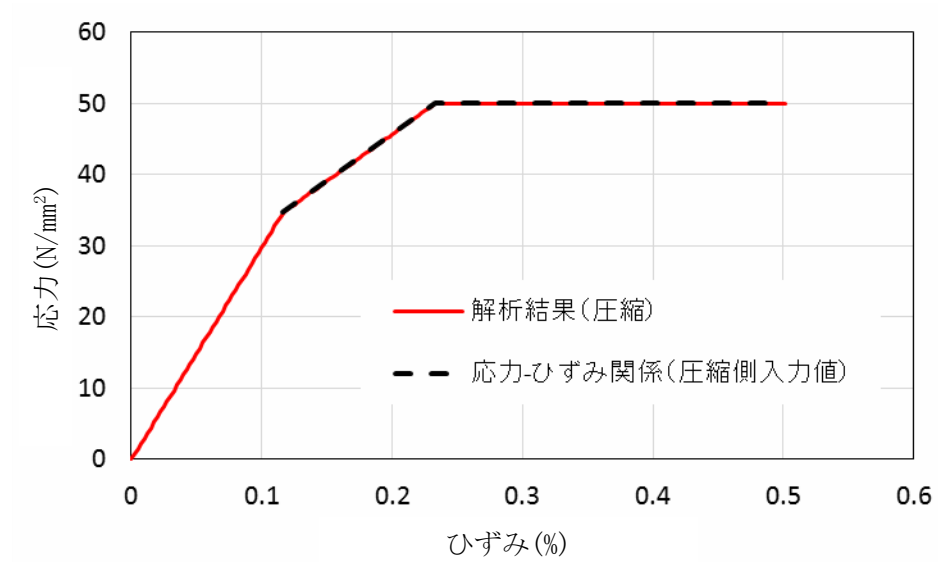
表 3-3 に解析に用いる材料物性値を示す。

表 3-3 解析に用いる材料物性値

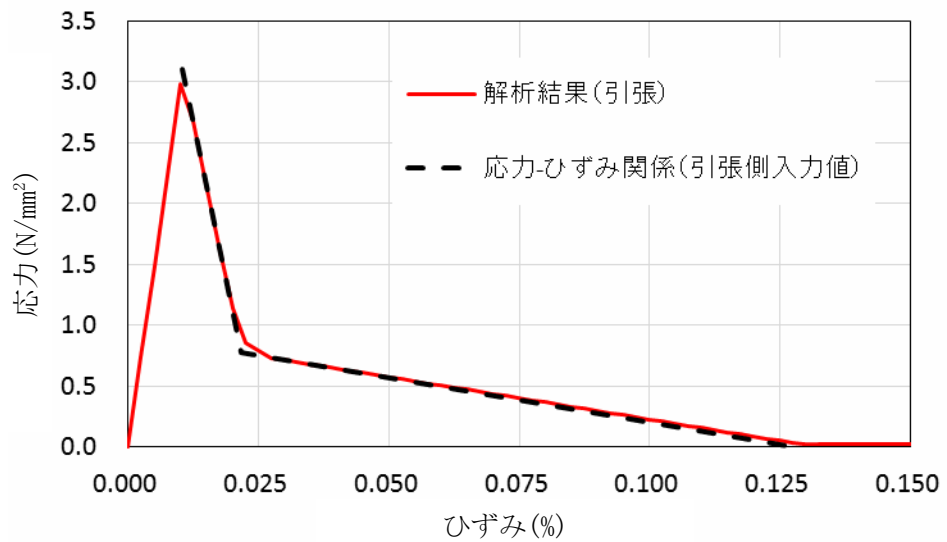
項目	物性値
圧縮強度	50.0 N/mm <sup>2</sup>
引張強度	3.0 N/mm <sup>2</sup>
密度	2.0 × 10 <sup>-9</sup> t/mm <sup>3</sup>
ヤング係数	29780 N/mm <sup>2</sup>
ポアソン比	0.2

d. 解析結果

解析結果を図 3-5 に示す。図より入力値と解析結果はほぼ一致していることから、解析の目的に照らして今回の解析に使用することは妥当である。



(a) 圧縮



(b) 引張

図 3-5 解析結果の比較

(2) 妥当性確認

本解析コードの妥当性確認の内容は、以下のとおりである。

- ・ 本解析コードは、数多くの研究機関や企業において、航空宇宙、自動車、造船、機械、建築、土木等の様々な分野における使用実績を有しており、妥当性は十分に確認されている。
- ・ 今回の工事計画認可申請における用途及び適用範囲が上述の妥当性確認の範囲内であることを確認している。
- ・ 開発機関が提示するマニュアルにより、今回の工事計画認可申請で使用する3次元有限要素法による衝突解析に、本解析コードが適用できることを確認している。
- ・ 検証内容のとおり、落下物の衝突問題について検証していることから、解析の目的に照らして今回の解析に適用することは妥当である。

(3) 評価結果

(1)及び(2)より、本解析コードを使用状況一覧に示す解析に用いることは妥当である。

4. 引用文献

- (1) WARREN C. YOUNG, RICHARD G. BUDYNAS : Roark' s Formulas for Stress and Strain