

本資料のうち、枠囲みの内容は、機密事項に属しますので公開できません。

柏崎刈羽原子力発電所第7号機 工事計画審査資料	
資料番号	KK7添-3-008-19 改2
提出年月日	2020年8月27日

V-3-3-6-2-1 ダイヤフラムフロアの強度計算書

2020年8月

東京電力ホールディングス株式会社

V-3-3-6-2-1 ダイヤフラムフロアの強度計算書

目 次

1. 概要	1
2. 一般事項	1
2.1 構造計画	1
2.2 評価方針	3
2.3 適用基準	4
2.4 記号の説明	5
2.5 計算精度と数値の丸め方	6
3. 評価部位	7
4. 強度評価	9
4.1 強度評価方法	9
4.2 荷重の組合せ及び許容値	9
4.2.1 荷重の組合せ及び荷重状態	9
4.2.2 許容値	9
4.2.3 使用材料の許容応力度評価条件	9
4.2.4 設計荷重	13
4.3 計算方法	14
4.3.1 評価点	14
4.3.2 解析モデル及び諸元	16
4.3.3 荷重、応力度及びひずみ計算方法	16
4.4 計算条件	18
4.5 評価	18
5. 評価結果	19
5.1 重大事故等対処設備としての評価結果	19
6. 参照図書	25

1. 概要

本計算書は、ダイヤフラムフロアの強度計算書である。

ダイヤフラムフロアは、設計基準対象施設のダイヤフラムフロアを重大事故等対処設備として兼用する機器である。

以下、V-1-8-1「原子炉格納施設の設計条件に関する説明書」に基づき、ダイヤフラムフロアの強度評価を示す。

なお、本計算書においては、重大事故等時における荷重に対して、平成4年3月27日付け3資庁第13034号にて認可された工事計画の添付書類（参照図書(1)）（以下「既工認」という。）に示す手法に従い強度評価を行う。

2. 一般事項

2.1 構造計画

ダイヤフラムフロアの構造計画を表2-1に示す。

表 2-1 構造計画

計画の概要		概略構造図
基礎・支持構造	主体構造	
<p>ダイヤフラムフロアは原子炉本体の基礎（以下「原子炉本体基礎」という。）及び原子炉格納容器シェル部に支持される。</p> <p>ダイヤフラムフロアの鉛直方向荷重及び水平方向荷重は、原子炉本体基礎及び原子炉格納容器シェル部を介して原子炉建屋に伝達される。</p>	<p>鉄筋コンクリートスラブと鋼板で構成される構造物である。鉄筋コンクリートスラブは外径約 28900mm、内径約 12700mm、厚さ 1200mm である。原子炉格納容器シェル部及び原子炉本体基礎とダイヤフラムフロアの接合部を構成する鋼板（シアプレート）は板厚 <input type="text"/> mm と <input type="text"/> mm である。</p>	<p>SRVDL*1 貫通部</p> <p>RPV*2</p> <p>ダイヤフラムフロア</p> <p>原子炉格納容器</p> <p>ドライウェル</p> <p>原子炉本体基礎</p> <p>サプレッションチェンバ</p> <p>ダイヤフラムフロア 平面図</p> <p>原子炉本体基礎</p> <p>シアプレート (板厚 <input type="text"/>)</p> <p>シアプレート (板厚 <input type="text"/>)</p> <p>頭付きスタッド</p> <p>原子炉格納容器</p> <p>A~A断面図</p> <p>ダイヤフラムフロア 拡大図</p> <p>注記*1：逃がし安全弁排気管を示す。</p> <p>*2：原子炉圧力容器を示す。</p> <p>(単位：mm)</p>

2.2 評価方針

ダイヤフラムフロアの応力評価は、V-1-8-1「原子炉格納施設の設計条件に関する説明書」にて設定した荷重及び荷重の組合せ並びに「2.3 適用基準」にて設定される許容限界に基づき、「3. 評価部位」にて設定する箇所において、重大事故等時における圧力による応力度等が許容限界内に収まることを、「4. 強度評価」にて示す方法にて確認することで実施する。確認結果を「5. 評価結果」に示す。

ダイヤフラムフロアの強度評価フローを図2-1に示す。

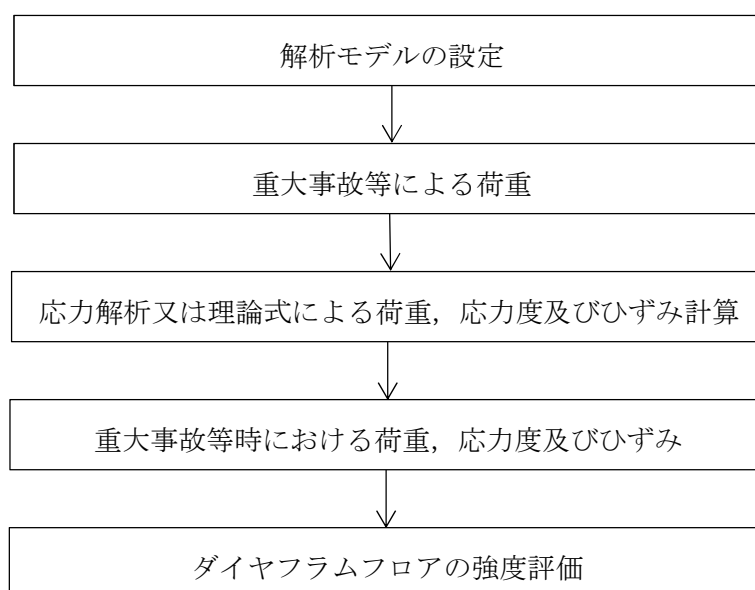


図2-1 ダイヤフラムフロアの強度評価フロー

2.3 適用基準

適用基準を以下に示す。

- (1) コンクリート製原子炉格納容器に関する構造等の技術基準（平成2年10月22日 通商産業省告示第452号）（以下「告示第452号」という。）
- (2) 各種合成構造設計指針・同解説（日本建築学会 1985 制定）
- (3) 鋼構造設計規準（日本建築学会 1973改定）

2.4 記号の説明

記号	記号の説明	単位
D	死荷重	—
E	ヤング係数	N/mm ²
f _b	許容曲げ応力度	N/mm ²
f _s	許容せん断応力度	N/mm ²
F	許容応力度の基準値	N/mm ²
F _c	コンクリートの設計基準強度	kg/cm ² , N/mm ²
H _{SA}	水力学的動荷重	—
L	活荷重	—
P _{SA}	圧力 (SA後内圧)	—
P _w	面外せん断補強筋比	—
Q _{A1}	コンクリートの許容面外せん断力	N/mm
Q _{A2}	鉄筋で補強した場合の許容面外せん断力	N/mm
Q _x	円周方向の面外せん断力	N/mm
Q _y	放射方向の面外せん断力	N/mm
R _{SA}	配管荷重 (SA後配管荷重)	—
S _u	設計引張強さ	N/mm ²
S _y	設計降伏点	N/mm ²
T	温度	°C
V	鉛直方向荷重	kN/m ² , kN
α	線膨張係数, せん断スパン比による割増し係数	1/°C, —
ε _c	コンクリートの圧縮ひずみ	—
ε _s	鉄筋の圧縮ひずみ	—
ε _t	鉄筋の引張ひずみ	—
ν	ポアソン比	—
ρ	単位体積質量	kN/m ³

2.5 計算精度と数値の丸め方

精度は、有効数字 6 桁以上を確保する。

表示する数値の丸め方は表 2-2 に示すとおりとする。

表 2-2 表示する数値の丸め方

数値の種類		単位	処理桁	処理方法	表示桁
温度		℃	—	—	整数位
許容応力度		N/mm ²	小数点以下第 1 位	切捨て	整数位
算出応力度		N/mm ²	小数点以下第 1 位	切上げ	整数位
許容ひずみ		—	—	—	小数点以下第 3 位
算出ひずみ		—	小数点以下第 7 位	切上げ	小数点以下第 6 位
許容荷重	面外せん断力	N/mm	小数点以下第 1 位	切捨て	整数位
	スタッドに対するせん断力	N/本	有効数字 5 桁目	切捨て	有効数字 4 桁*
算出荷重	面外せん断力	N/mm	小数点以下第 1 位	切上げ	整数位
	スタッドに対するせん断力	N/本	有効数字 5 桁目	切上げ	有効数字 4 桁*

注記*：絶対値が 1000 以上のときはべき数表示とする。

3. 評価部位

ダイヤフラムフロアの形状及び主要寸法を図3-1に、使用材料及び使用部位を表3-1に示す。

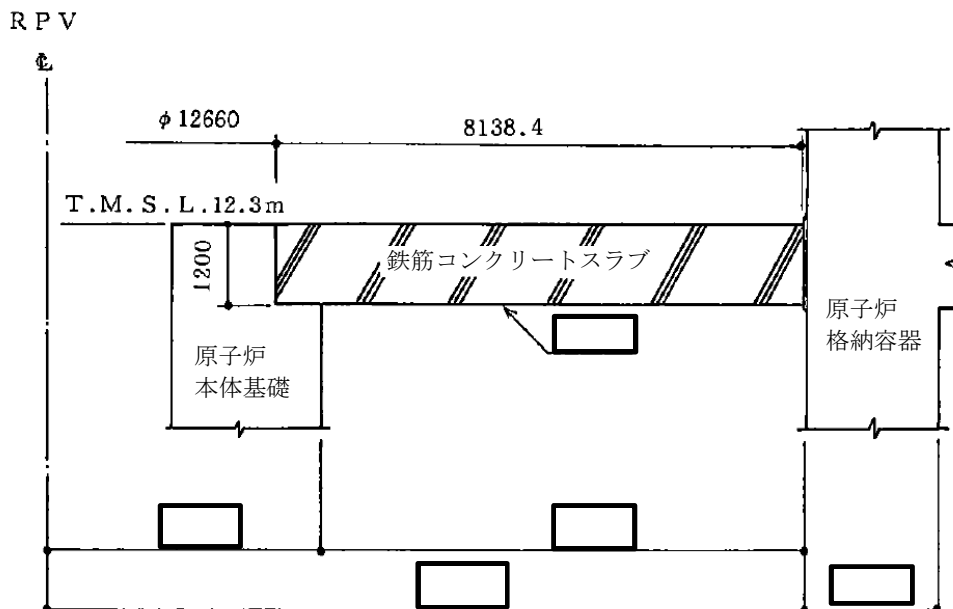


図3-1 ダイヤフラムフロアの形状及び主要寸法 (単位: mm)

表 3-1 使用材料表

使用部位		使用材料	備考
鉄筋コンクリートスラブ	コンクリート部	コンクリート []	[]
	鉄筋	[]	[]
構造用鋼材 (シアプレート)		[]	[]
		[]	[]

4. 強度評価

4.1 強度評価方法

- (1) ダイヤフラムフロアの荷重は、原子炉本体基礎及び原子炉格納容器シェル部を介して原子炉建屋に伝達される。ダイヤフラムフロアの強度評価として、V-1-8-1「原子炉格納施設の設計条件に関する説明書」において設定された荷重を用いて、参照図書(1)に示す既工認の手法に従い強度評価を行う。
- (2) 強度評価に用いる寸法は、公称値を用いる。

4.2 荷重の組合せ及び許容値

4.2.1 荷重の組合せ及び荷重状態

ダイヤフラムフロアの荷重の組合せ及び荷重状態のうち、重大事故等対処設備の評価に用いるものを表4-1に示す。

詳細な荷重の組合せは、V-1-8-1「原子炉格納施設の設計条件に関する説明書」に従い、対象機器の設置位置等を考慮し決定する。なお、考慮する荷重の組合せは、組み合わせる荷重の大きさを踏まえ、評価上厳しくなる組合せを選定する。

4.2.2 許容値

ダイヤフラムフロアの許容値は、「2.3 適用基準」に基づき表4-2～表4-7に示すとおりとする。

4.2.3 使用材料の許容応力度評価条件

ダイヤフラムフロアの使用材料の許容応力度評価条件を表4-8に示す。

表 4-1 荷重の組合せ及び荷重状態（重大事故等対処設備）

施設区分		機器名称	機器等の区分	荷重の組合せ*1		荷重状態*2 <許容応力状態>
原子炉格納施設	圧力低減設備その他の安全設備	ダイヤフラムフロア	建物・構築物	$D + L + P_{SA} + R_{SA} + H_{SA}$	(V(S)-1) (V(S)-2) (V(S)-3)	重大事故等時*3 <短期>

注記*1：（ ）内はV-1-8-1「原子炉格納施設の設計条件に関する説明書」における表5-4の荷重の組合せのNo.を示す。

*2：鋼構造設計規準による場合は、< >内の許容応力状態を適用する。

*3：重大事故等時としてIVの許容限界を用いる。

表4-2 コンクリートの許容応力度

荷重状態	コンクリート (単位: kg/cm ²)	
	圧縮応力度* ¹	せん断応力度* ²
重大事故等時	0.85・F _c	次の二つの計算式のうち いずれか f _s の値の小さい方の1.5倍の値 $f_s = \left(\frac{F_c}{30} \right)$ $f_s = \left(5 + \frac{F_c}{100} \right)$

注記*1: 重大事故等時としてⅣの許容限界を用いる。

*2: 重大事故等時としてⅢの許容限界を用いる。

表4-3 鉄筋の面外せん断力に対する許容応力度 (単位: N/mm²)

荷重状態	引張応力度*
重大事故等時	□

注記*: 重大事故等時としてⅢの許容限界を用いる。

表4-4 鉄筋とコンクリートの許容ひずみ

荷重状態	鉄筋		コンクリート
	引張ひずみ*	圧縮ひずみ*	圧縮ひずみ*
重大事故等時	0.005	0.005	0.003

注記*: 重大事故等時としてⅣの許容限界を用いる。

表4-5 コンクリートの許容面外せん断力 (単位: N/mm)

荷重状態	面外せん断力*
重大事故等時	944

注記*: 重大事故等時としてⅢの許容限界を用いる。

表4-6 構造用鋼材の許容応力度

許容応力状態	曲げ	せん断
短期	$1.5 \cdot f_b$	$1.5 \cdot f_s$

表4-7 原子炉本体基礎接合部半径方向水平力伝達用頭付スタッドの許容値 (単位: N/本)

許容応力状態	せん断力
短期	□

表 4-8 使用材料の許容応力度評価条件

評価部材		材料 ^{*1, *2}	F (N/mm ²)	S _y (N/mm ²)	S _u (N/mm ²)
構造用鋼材 (シアプレート)	原子炉格納容器接合部	□			
	原子炉本体基礎接合部				

注記*1: □ は □ を示す。

*2: □ は □ を示す。

4.2.4 設計荷重

(1) 重大事故等対処設備としての設計荷重

重大事故等対処設備としてのダイヤフラムフロアの設計荷重を表 4-9 に示す。

表 4-9 設計荷重（重大事故等対処設備）

荷重		荷重記号*1	ダイヤフラムフロアに作用する荷重
重大事故 等時荷重	死荷重	D	V : <input type="text"/> kN/m ²
	SA 時内圧	P _{SA}	620kPa (D/W 620kPa, S/C 620kPa) 310kPa (D/W 310kPa, S/C 310kPa)
	SA 時差圧		173kPa (D/W 620kPa, S/C 447kPa) -100kPa (D/W 520kPa, S/C 620kPa)
	SA 時 配管荷重	R _{SA}	V : <input type="text"/> kN*2

注 1 : D/W はドライウエル, S/C はサプレッションチェンバを示す。

注 2 : V は鉛直方向を示す（下向きを正とする。）。

注 3 : 原子炉格納容器及び原子炉本体基礎より間接的に作用する水力的動荷重についても考慮する。

注記*1 : 表 4-1 の荷重の組合せの記号を示す。

*2 : 逃がし安全弁排気管貫通部 1 箇所当たりの荷重を示す。

4.3 計算方法

4.3.1 評価点

ダイヤフラムフロアの評価点は、ダイヤフラムフロアを構成する部材の形状及び荷重伝達経路を考慮し、発生荷重、応力度又はひずみが大きくなる部位を選定する。選定した評価点を表 4-10 及び図 4-1～図 4-3 に示す。

表 4-10 ダイヤフラムフロアの評価点

評価点番号	評価点
P 1 * ¹	鉄筋コンクリートスラブ放射方向
P 2 * ¹	鉄筋コンクリートスラブ円周方向
P 3 * ²	鉄筋コンクリート製原子炉格納容器接合部 地震時水平力伝達用シアプレート
P 4 * ³	鉄筋コンクリート製原子炉格納容器接合部 鉛直力伝達用シアプレート
P 5 * ²	原子炉本体基礎接合部 地震時水平力伝達用シアプレート
P 6 * ⁴	原子炉本体基礎接合部 半径方向水平力伝達用頭付きスタッド

注記*1：告示第 4 5 2 号に基づきひずみ及び面外せん断力を評価する。

*2：評価点 P3, P5 については、荷重値が小さく無視できるので評価を行わない。

*3：鋼構造設計規準に基づき曲げ応力度及びせん断応力度を評価する。

*4：各種合成構造設計指針・同解説に基づきせん断力を評価する。

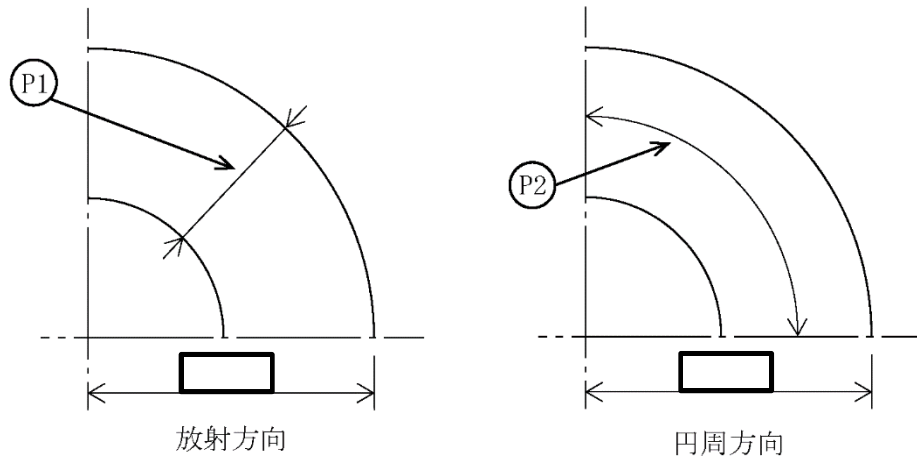


図 4-1 ダイアフラムフロアの評価点（鉄筋コンクリートスラブ）

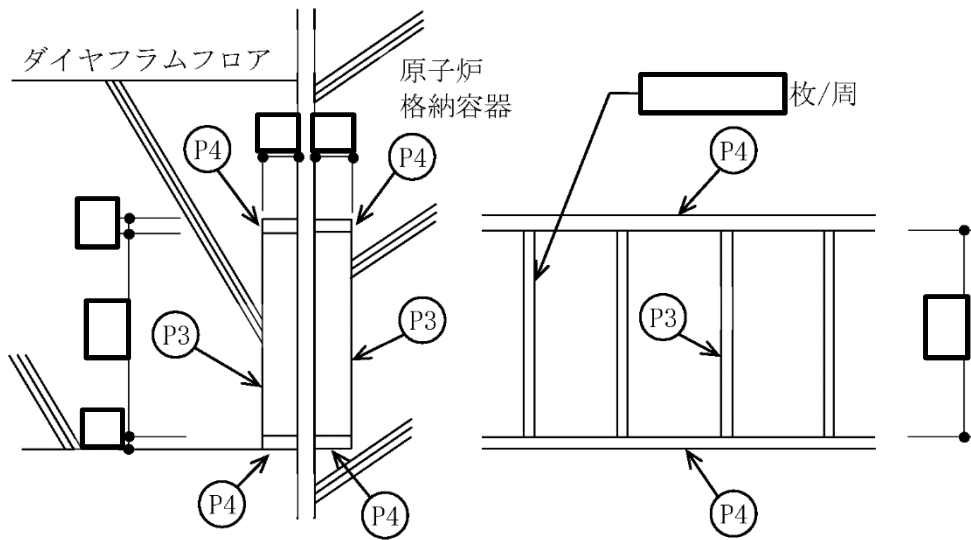


図 4-2 ダイアフラムフロアの評価点（鉄筋コンクリート製原子炉格納容器接合部）

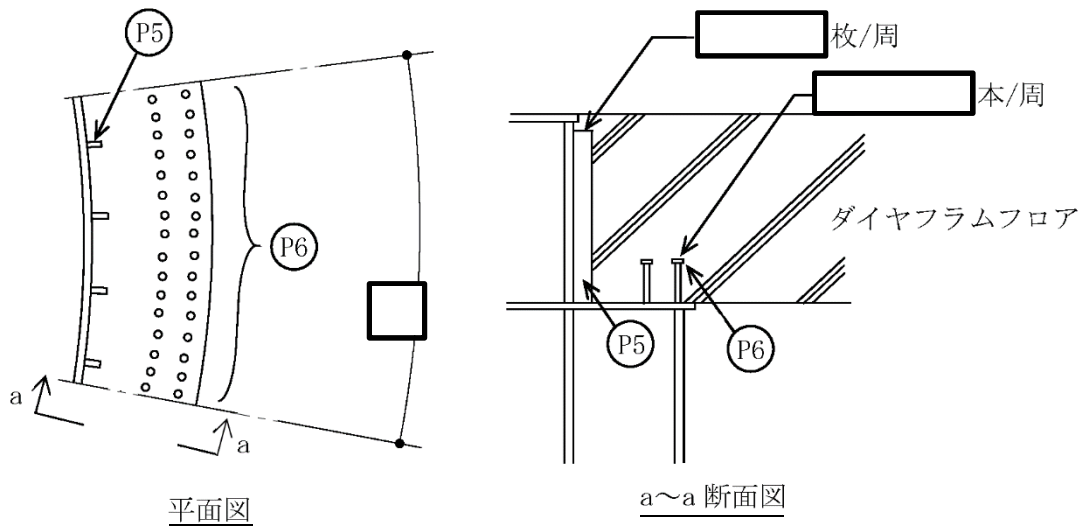


図 4-3 ダイアフラムフロアの評価点（原子炉本体基礎接合部）

4.3.2 解析モデル及び諸元

(1) 重大事故等対処設備としての解析モデル

重大事故等対処設備としての評価における，ダイヤフラムフロアの解析モデルの概要を以下に示す。

- a. ダイヤフラムフロアの解析モデルは，3次元シェルモデルによる有限要素解析手法を適用する。ダイヤフラムフロアが平面的にほぼ対称であるため，既工認と同様に，解析は1/2モデルを用いて行う。解析モデルを図4-4に，解析モデルの諸元について表4-11に示す。

b.



- c. 解析コードは「MSC NASTRAN」を使用し，荷重，応力度及びひずみを求める。なお，評価に用いる解析コードの検証及び妥当性確認等の概要については，別紙「計算機プログラム（解析コード）の概要」に示す。

4.3.3 荷重，応力度及びひずみ計算方法

ダイヤフラムフロアの荷重，応力度及びひずみ計算方法について以下に示す。

荷重，応力度及びひずみの計算方法は既工認から変更はなく，参考図書(1)に示すとおりである。

- a. 応力評価点 P1, P2

「4.3.2 解析モデル及び諸元」に示すダイヤフラムフロアの解析モデルにより算出した軸力，曲げモーメント及び面外せん断力より，ひずみ及び面外せん断力を求める。

- b. 応力評価点 P4

「4.3.2 解析モデル及び諸元」に示すダイヤフラムフロアの解析モデルにより算出した面外せん断力と部材の断面性能より，曲げ応力度及びせん断応力度を求める。

- c. 応力評価点 P6

「4.3.2 解析モデル及び諸元」に示すダイヤフラムフロアの解析モデルにより算出した軸力より，せん断力を求める。

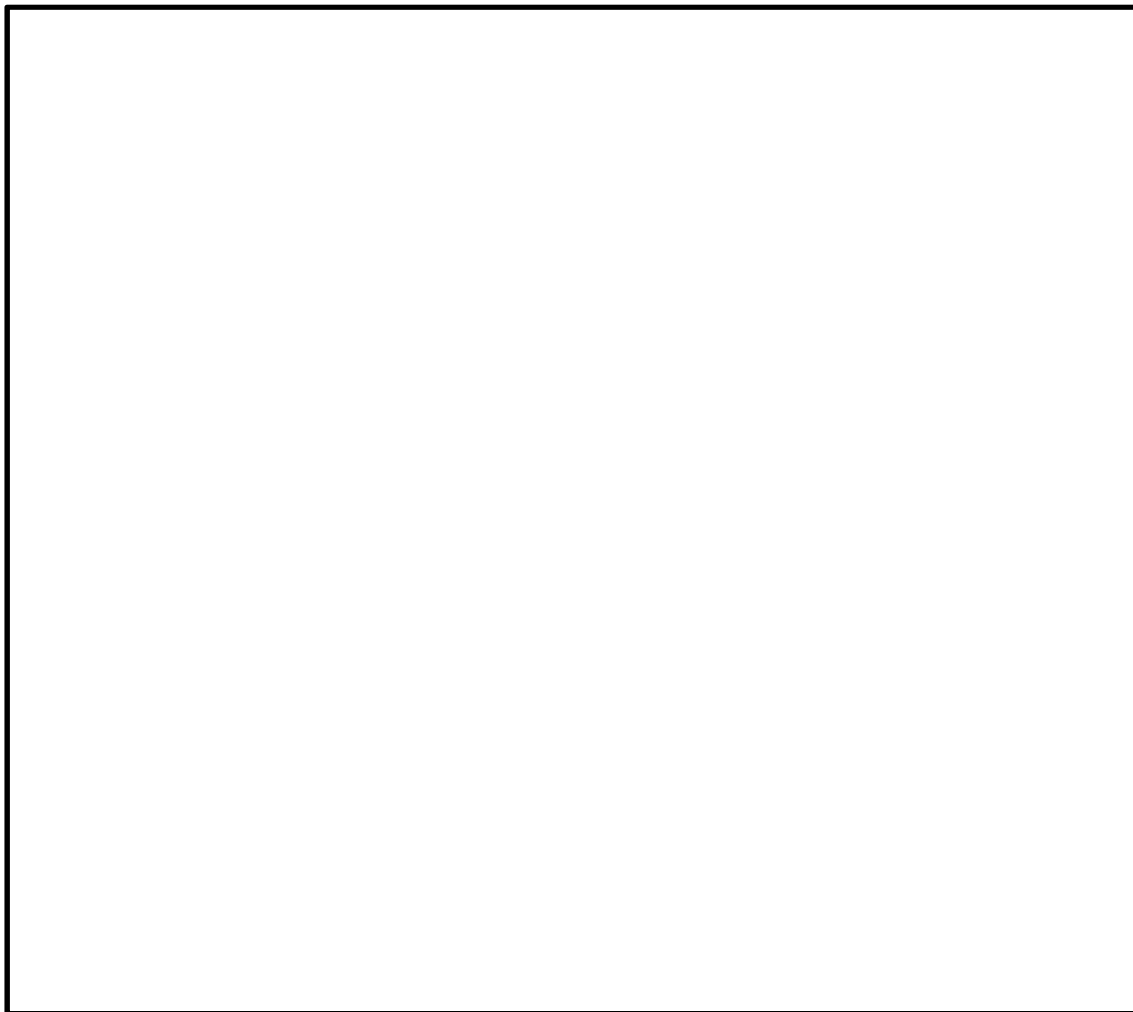


図 4-4 解析モデル (単位 : mm)

表 4-11 解析モデル諸元

項目	記号	単位	入力値
材質	—	—	コンクリート
単位体積重量	ρ	kN/m ³	<input type="text"/>
温度条件	T	°C	200
ヤング係数	E	N/mm ²	<input type="text"/>
線膨張係数	α	1/°C	
ポアソン比	ν	—	
要素数	—	—	
節点数	—	—	

4.4 計算条件

解析に用いる荷重を「4.2 荷重の組合せ及び許容値」に示す。

4.5 評価

「4.3 計算方法」で求めた荷重，応力度及びひずみが許容値以下であること。

なお，面外せん断力に対する評価においては，コンクリートの許容面外せん断力を満足しない場合，告示第452号 第11条第4号ロに従い，鉄筋で補強した場合の許容面外せん断力を用いること。

5. 評価結果

5.1 重大事故等対処設備としての評価結果

ダイヤフラムフロアの重大事故等時の状態を考慮した場合の強度評価結果を以下に示す。
発生値は許容限界を満足している。

(1) 強度評価結果

強度評価の結果を表 5-1 に示す。また、評価点 P1, P2 における断面検討箇所を図 5-1 に示す。

表中の「荷重の組合せ」欄には、V-1-8-1「原子炉格納施設的设计条件に関する説明書」における表 5-4 の荷重の組合せの No. を記載する。

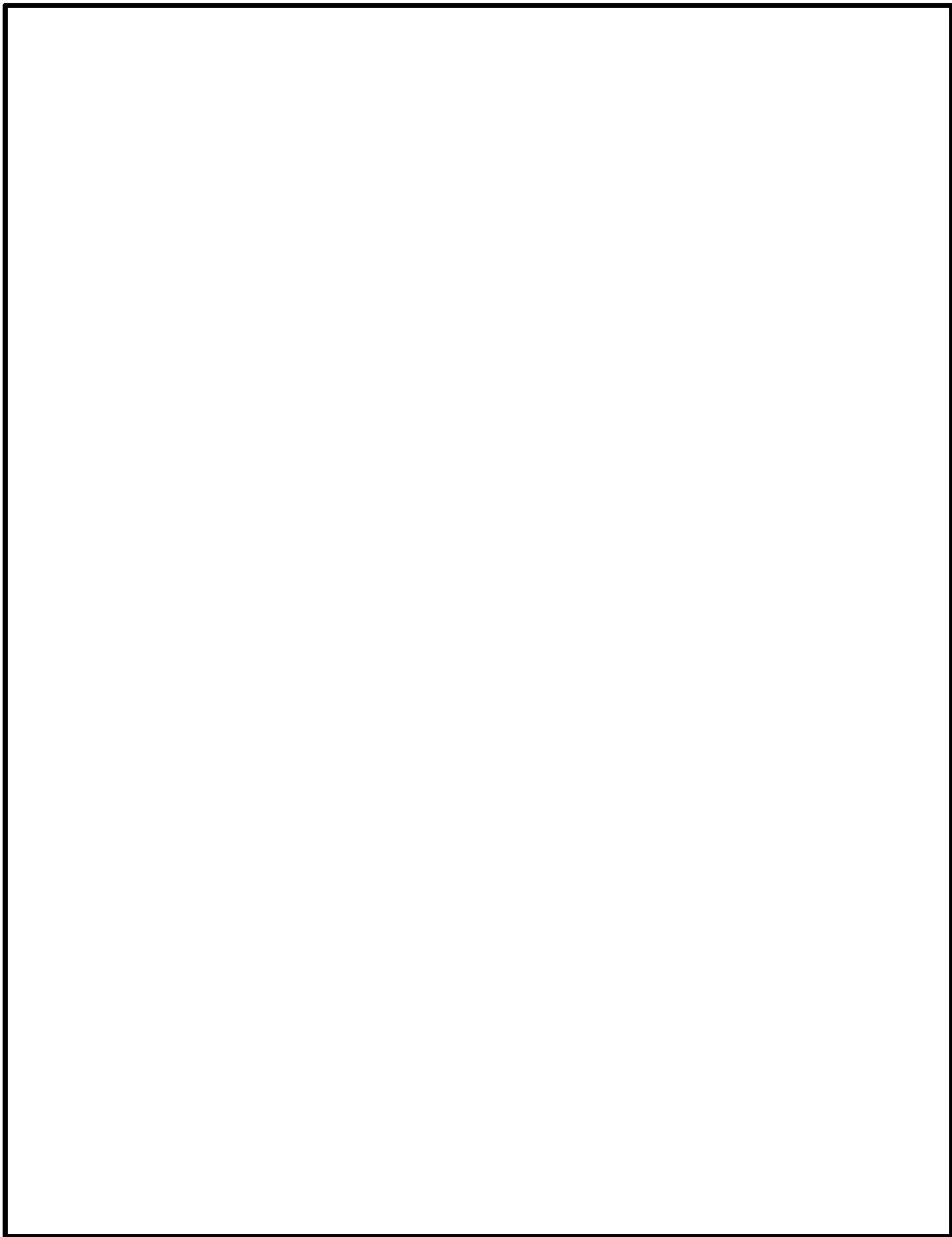


図 5-1 断面検討箇所

表 5-1(1) 重大事故等時に対する評価結果*¹ (D + L + P_{SA} + R_{SA} + H_{SA}) (その 1)

評価対象設備	評価部位		箇所名* ²	検討ひずみ	応力状態	重大事故等時		判定	荷重の 組合せ
						算出ひずみ* ³ ($\times 10^{-6}$)	許容値 ($\times 10^{-6}$)		
ダイヤフラム フロア	P1	鉄筋コンクリート スラブ放射方向	No. 1	c ε c	1	-492	-3000	○	V(S)-1, 2
				s ε c	1	-5	-5000	○	V(S)-2
				s ε t	1	1233	5000	○	V(S)-2
			No. 2	c ε c	1	-428	-3000	○	V(S)-2
				s ε c	1	-17	-5000	○	V(S)-2
				s ε t	1	1124	5000	○	V(S)-2
			No. 3	c ε c	1	-358	-3000	○	V(S)-2
				s ε c	1	—* ⁴	—	—	—
				s ε t	1	898	5000	○	V(S)-2
			No. 4	c ε c	1	-366	-3000	○	V(S)-2
				s ε c	1	-3	-5000	○	V(S)-2
				s ε t	1	857	5000	○	V(S)-2

注記*¹: 軸力及び曲げモーメントによるひずみの評価結果を示す。

*²: 図 5-1 における断面検討箇所を示す。

*³: 算出ひずみの最大値を示す。

*⁴: 圧縮ひずみは生じない。

表 5-1(1) 重大事故等時に対する評価結果*1 (D + L + P_{SA} + R_{SA} + H_{SA}) (その2)

評価対象設備	評価部位		箇所名*2	検討ひずみ	応力状態	重大事故等時		判定	荷重の 組合せ
						算出ひずみ*3 ($\times 10^{-6}$)	許容値 ($\times 10^{-6}$)		
ダイヤフラム フロア	P2	鉄筋コンクリート スラブ円周方向	No. 5	c ϵ c	1	-29	-3000	○	V (S)-2
				s ϵ c	1	—*4	—	—	—
				s ϵ t	1	779	5000	○	V (S)-2
			No. 6	c ϵ c	1	-153	-3000	○	V (S)-2
				s ϵ c	1	—*4	—	—	—
				s ϵ t	1	1077	5000	○	V (S)-2
			No. 7	c ϵ c	1	-29	-3000	○	V (S)-2
				s ϵ c	1	—*4	—	—	—
				s ϵ t	1	386	5000	○	V (S)-3
			No. 8	c ϵ c	1	-3	-3000	○	V (S)-2
				s ϵ c	1	—*4	—	—	—
				s ϵ t	1	699	5000	○	V (S)-2

注記*1：軸力及び曲げモーメントによるひずみの評価結果を示す。

*2：図 5-1 における断面検討箇所を示す。

*3：算出ひずみの最大値を示す。

*4：圧縮ひずみは生じない。

表 5-1(2) 重大事故等時に対する評価結果*1 (D + L + P_{SA} + R_{SA} + H_{SA}) (その1)

評価対象設備	評価部位		箇所名*2	応力状態	重大事故等時				判定	荷重の 組合せ	
					算出荷重	許容値	α	P _w (%)			許容値
					Q _y *3	Q _{A1}					Q _{A2}
					N/mm	N/mm					N/mm
ダイヤフラム フロア	P1	鉄筋コンクリート スラブ放射方向	No. 1	1	1035				○	V(S)-2	
			No. 2	1	276		—	—	—	○	V(S)-2
			No. 3	1	861		—	—	—	○	V(S)-2
			No. 4	1	1156					○	V(S)-2

注記*1：面外せん断力に対する評価結果を示す。

*2：図 5-1 における断面検討箇所を示す。

*3：面外せん断力の最大値を示す。

表 5-1(2) 重大事故等時に対する評価結果*1 (D+L+P_{SA}+R_{SA}+H_{SA}) (その2)

評価対象設備	評価部位		箇所名*2	応力状態	重大事故等時					判定	荷重の 組合せ
					算出荷重	許容値	α	P _w (%)	許容値		
					Q _x *3	Q _{A1}			Q _{A2}		
					N/mm	N/mm			N/mm		
ダイヤフラム フロア	P2	鉄筋コンクリート スラブ円周方向	No. 5	1	765		—	—	—	○	V(S)-2
			No. 6	1	99		—	—	—	○	V(S)-2
			No. 7	1	19		—	—	—	○	V(S)-2
			No. 8	1	775		—	—	—	○	V(S)-2

注記*1：面外せん断力に対する評価結果を示す。

*2：図 5-1 における断面検討箇所を示す。

*3：面外せん断力の最大値を示す。

表 5-1(3) 重大事故等時に対する評価結果 (D+L+P_{SA}+R_{SA}+H_{SA})

評価対象設備	評価部位		応力分類	重大事故等時		判定	荷重の 組合せ
				算出応力度	許容値		
				N/mm ²	N/mm ²		
ダイヤフラム フロア	P4	鉄筋コンクリート製原子炉格納容器接合部 鉛直力伝達用シアプレート	曲げ応力度	153		○	V(S)-2
			せん断応力度	19		○	V(S)-2

表 5-1(4) 重大事故等時に対する評価結果 (D+L+P_{SA}+R_{SA}+H_{SA})

評価対象設備	評価部位		重大事故等時		判定	荷重の 組合せ
			せん断力*	許容値		
			N/本	N/本		
ダイヤフラム フロア	P6	原子炉本体基礎接合部 半径方向水平力伝達用頭付きスタッド	6.275×10 ⁴		○	V(S)-1

注記*：スタッド1本当たりのせん断力を示す。

6. 参照図書

- (1) 柏崎刈羽原子力発電所第7号機 第2回工事計画認可申請書
IV-3-4-3-3 「ダイヤフラムフロアの強度計算書」