

本資料のうち、枠囲みの内容
は商業機密の観点から公開で
きません。

女川原子力発電所第2号機 工事計画審査資料

資料番号

02-工-B-19-0212_改3

提出年月日

2021年10月11日

VI-2-別添3-4 可搬型重大事故等対処設備のうちボンベ設備の
耐震計算書

O 2 ③ VI-2-別添3-4 R 4

2021年10月

東北電力株式会社

目次

1. 概要	1
2. 基本方針	1
2.1 配置	1
2.2 構造計画	1
2.3 評価方針	7
2.4 適用規格・基準等	8
3. 固有値解析	9
3.1 基本方針	9
3.2 解析方法	9
3.3 解析モデル及び諸元	9
3.4 固有値解析結果	23
3.5 設計用地震力	26
4. 構造強度評価	28
4.1 基本方針	28
4.2 評価部位	28
4.3 荷重及び荷重の組合せ	29
4.4 許容限界	29
4.5 評価方法	31
5. 波及的影響評価	41
5.1 基本方針	41
6. 計算条件	42
6.1 機器要目	42
6.2 計算数値	46
6.3 使用材料の許容応力評価条件	49
7. 評価結果	51
7.1 構造強度評価結果	51
7.2 波及的影響評価結果	51

1. 概要

本計算書は、添付書類「VI-2-別添 3-1 可搬型重大事故等対処設備の耐震計算の方針」（以下「別添 3-1」という。）にて設定している構造強度の設計方針に基づき、可搬型重大事故等対処設備のうちボンベ設備が地震後において、基準地震動 S s による地震力に対し、十分な構造強度を有するとともに、当該設備による波及的影響を防止する必要がある他の設備に対して波及的影響を及ぼさないことを説明するものである。その耐震評価は、固有値解析、構造強度評価及び波及的影響評価により行う。

2. 基本方針

別添 3-1 「2. 耐震評価の基本方針」に示す構造計画のとおり、ボンベ設備の「2.1 配置」及び「2.2 構造計画」を示す。

2.1 配置

ボンベ設備は、別添 3-1 の「2.1 評価対象設備」のうち構造計画に示すとおり、原子炉建屋 (O.P. 15.00m), 制御建屋 (O.P. 1.50m, O.P. 15.00m) 及び緊急時対策建屋 (O.P. 57.30m) に保管する。

2.2 構造計画

ボンベ設備の構造は、別添 3-1 の「2.1 評価対象設備」に示す構造計画としており、ボンベ設備の構造計画を表 2-1 に、ボンベ設備の概略構造図を図 2-1～図 2-5 に示す。

表 2-1 ボンベ設備の構造計画

設備名称	計画の概要		概略 構造図
	主体構造	基礎・支持構造	
高圧窒素ガス供給系 高圧窒素ガスボンベ	高圧窒素ガスボンベ及びボンベの支持構造物であるボンベラックにより構成する。	高圧窒素ガスボンベは、容器として十分な強度を有する構造とし、固定ボルトによりボンベラックに固定し、ボンベラックを軸体床及び壁に施工された埋込金物に溶接し据え付ける。	図 2-1
代替高圧窒素ガス供給系 高圧窒素ガスボンベ	高圧窒素ガスボンベ及びボンベの支持構造物であるボンベラックにより構成する。	高圧窒素ガスボンベは、容器として十分な強度を有する構造とし、固定ボルトによりボンベラックに固定し、ボンベラックを軸体床及び壁に取付ボルトで設置されたアンカープレートに溶接し据え付ける。	図 2-2 図 2-3
中央制御室待避所加圧設備 (空気ボンベ)	空気ボンベ及びボンベの支持構造物であるボンベラックにより構成する。	空気ボンベは、容器として十分な強度を有する構造とし、固定ボルトによりボンベラックに固定し、ボンベラックは取付ボルトにより軸体床に据え付ける。	図 2-4
緊急時対策所加圧設備 (空気ボンベ)	空気ボンベ及びボンベを収納するボンベカードルフレームにより構成する。	空気ボンベは、容器として十分な強度を有する構造とし、ボンベカードルフレーム内に固定し、ボンベカードルフレームは、軸体床に施工された埋込金物に溶接にて固定された支持架構に取付ボルトにより据え付ける。	図 2-5

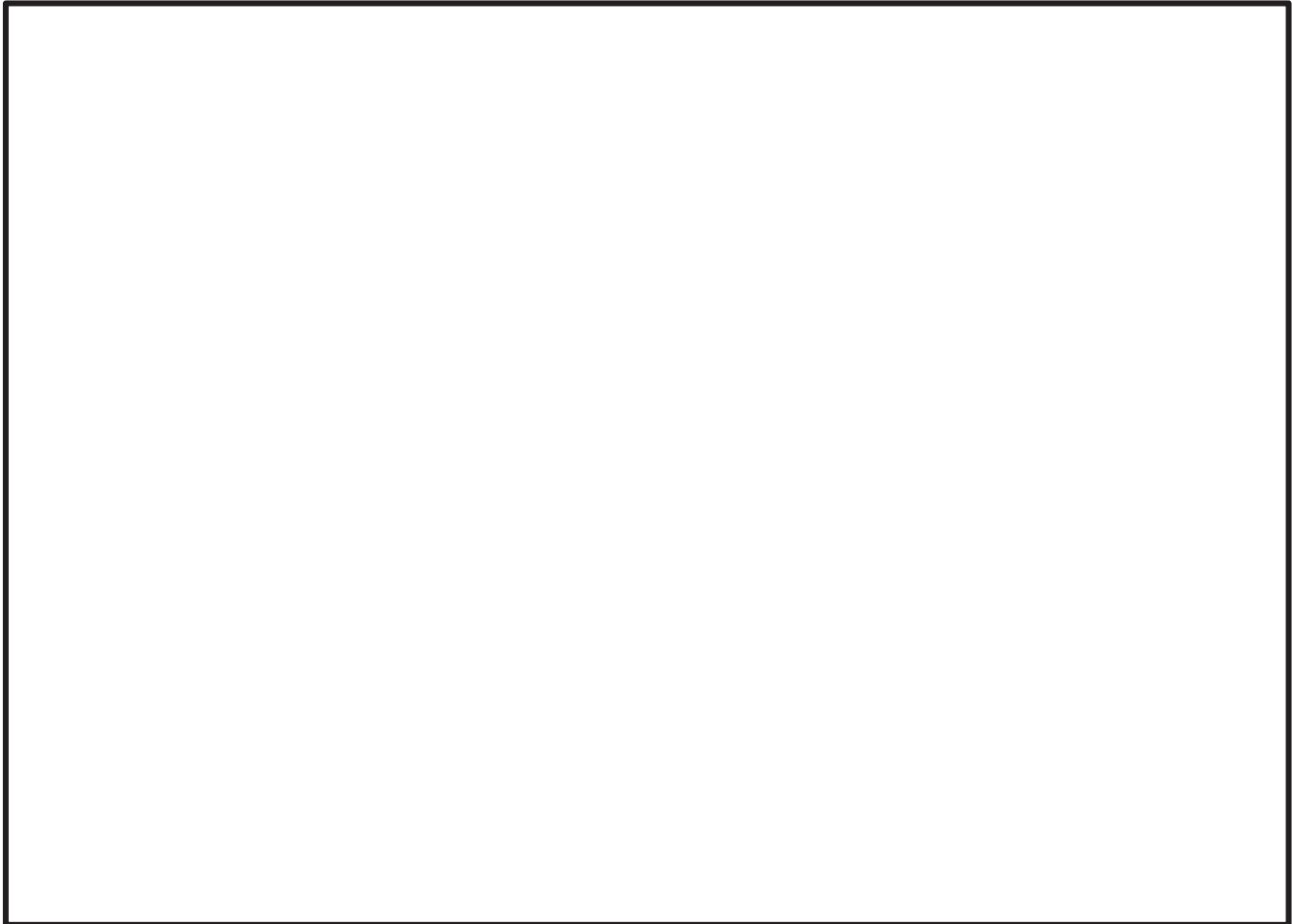


図 2-1 高圧窒素ガス供給系高圧窒素ガスボンベラックの概略構造図

枠囲みの内容は商業機密の観点から公開できません。

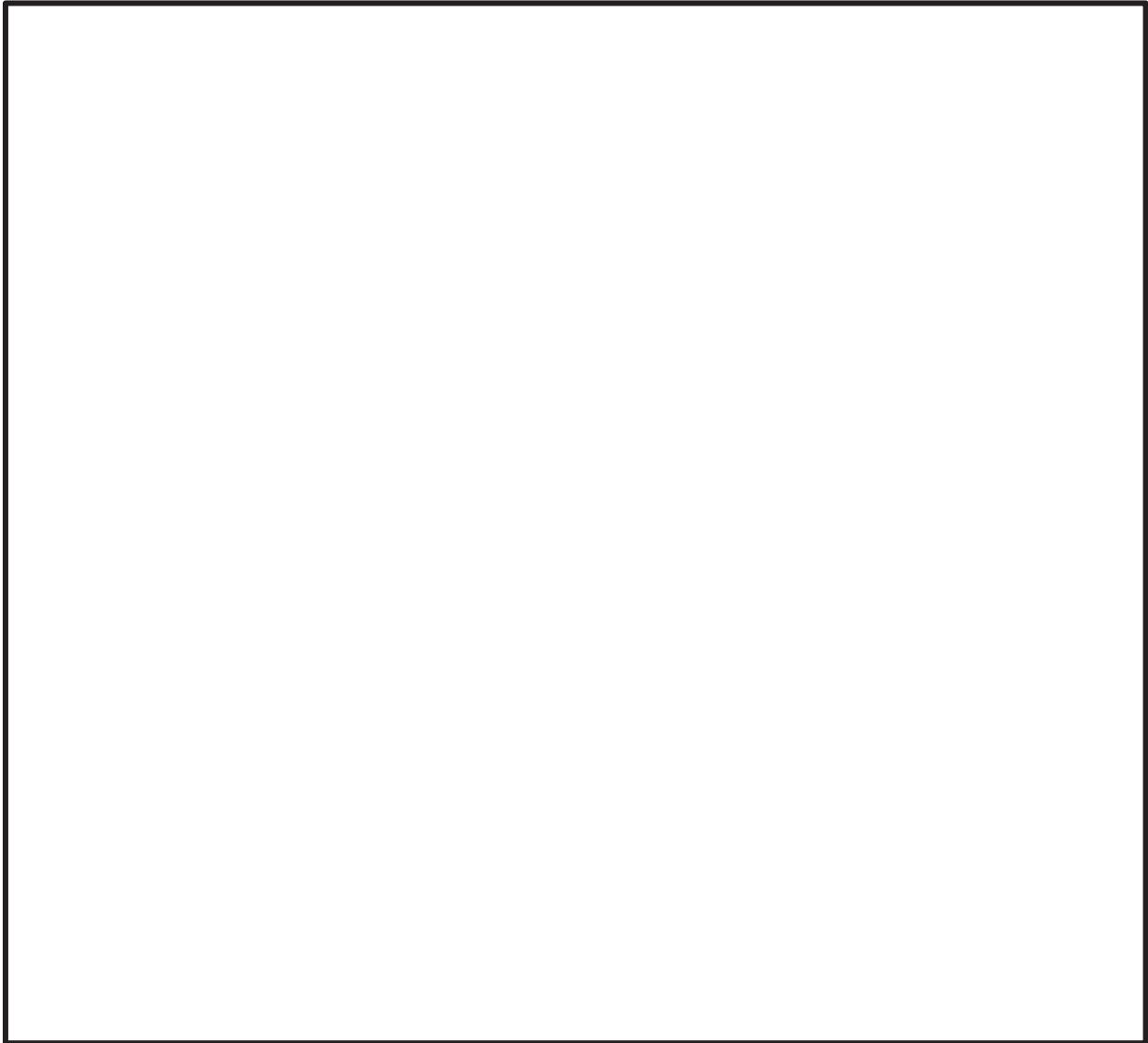


図 2-2 代替高压窒素ガス供給系高压窒素ガスポンベラック (A) の概略構造図

枠囲みの内容は商業機密の観点から公開できません。

O 2 ③ VI-2-別添3-4 R 4

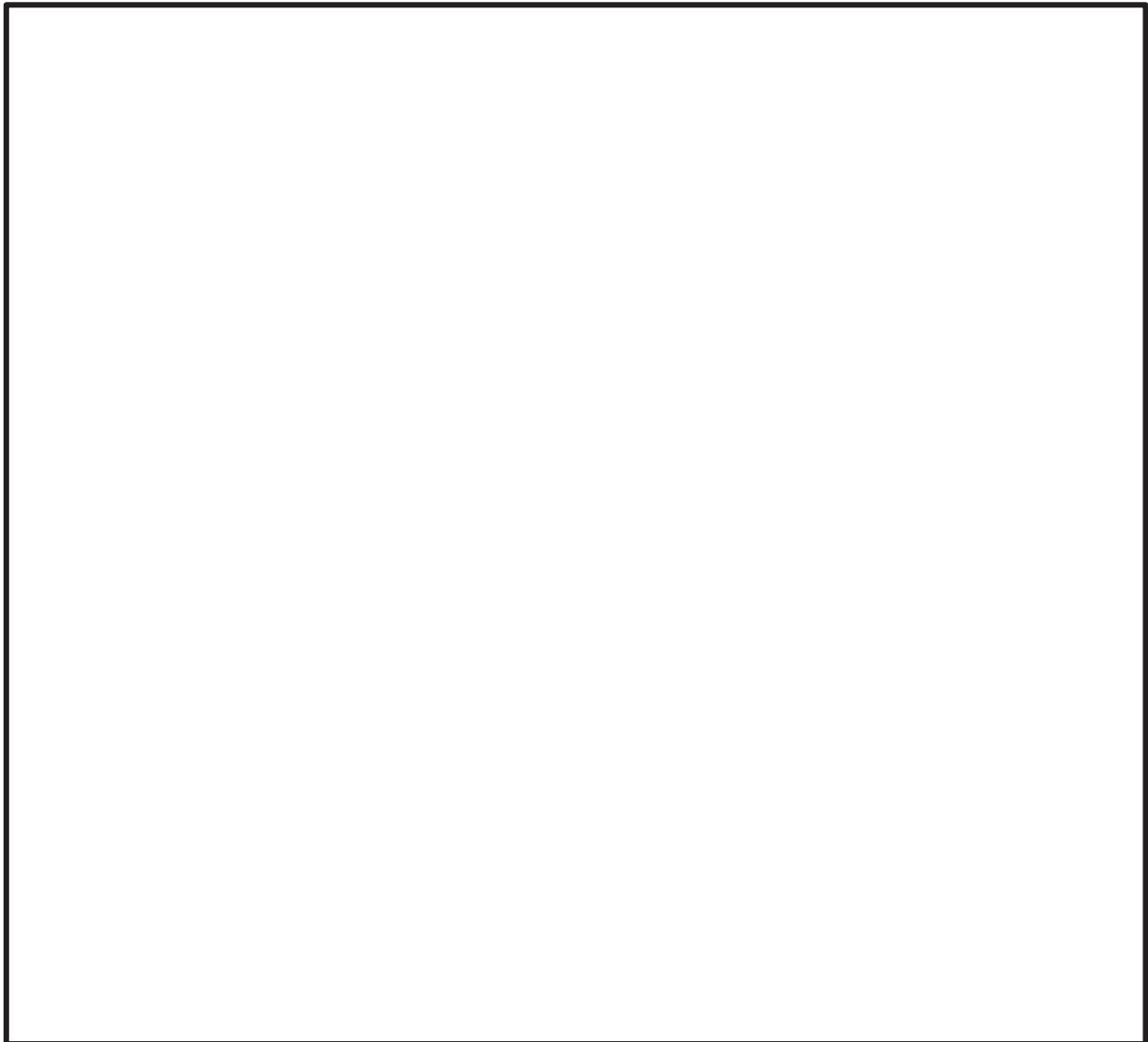


図 2-3 代替高压窒素ガス供給系高压窒素ガスボンベラック(B)の概略構造図

枠囲みの内容は商業機密の観点から公開できません。

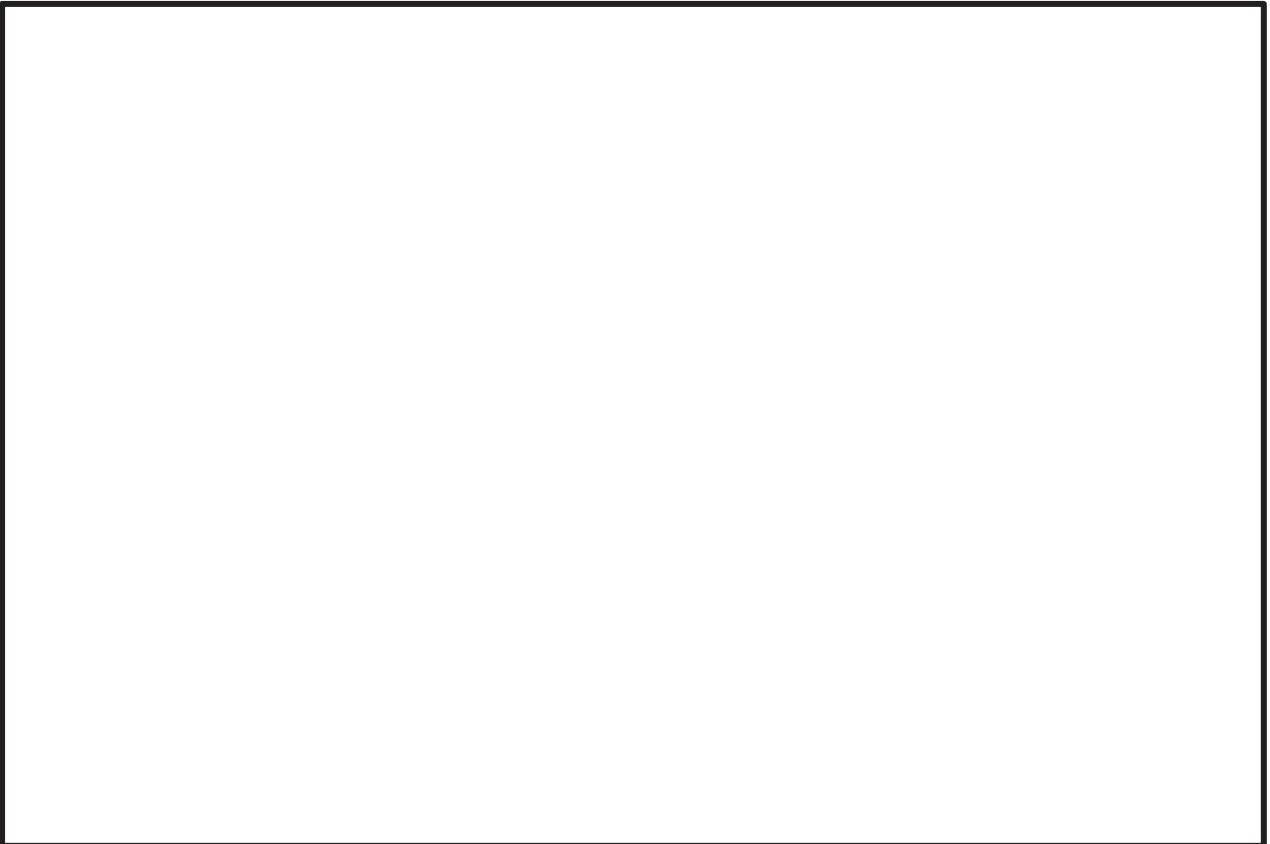


図 2-4 中央制御室待避所加圧設備（空気ボンベ）ポンベラックの概略構造図



図 2-5 緊急時対策所加圧設備(空気ボンベ)ポンベカーボルの概略構造図

枠囲みの内容は商業機密の観点から公開できません。

2.3 評価方針

ポンベ設備の評価方針を以下に示し、耐震評価フローを図2-6に示す。

(1) 構造強度評価

ポンベ設備は、別添3-1の「2.2(2) ポンベ設備」にて設定した構造強度評価の方針に従い構造強度評価を実施する。

ポンベ設備の構造強度評価は、「3. 固有値解析」にて得られた固有周期を用い、「4. 構造強度評価」に示す方法により、ポンベ設備の評価部位に作用する応力が許容限界を満足することを確認する。確認結果を「7. 評価結果」に示す。

別添3-1の「2.2 評価方針」に示す評価部位のうち直接支持構造物としてのポンベラック等、溶接部及び取付ボルトの構造強度評価については、J E A G 4 6 0 1・補-1984に規定されているその他の支持構造物の評価に従い実施する。

(2) 波及的影響評価

ポンベ設備は、別添3-1の「2.2(2) ポンベ設備」にて設定した波及的影響評価の方針に従い、波及的影響評価を実施する。

ポンベ設備の波及的影響評価は、「5. 波及的影響評価」に示す方法により、基準地震動Ssによる地震力に対し、当該設備による波及的影響を防止する必要がある他の設備に対して波及的影響を及ぼさないことを、「4. 構造強度評価」により確認する。確認結果を「7. 評価結果」に示す。

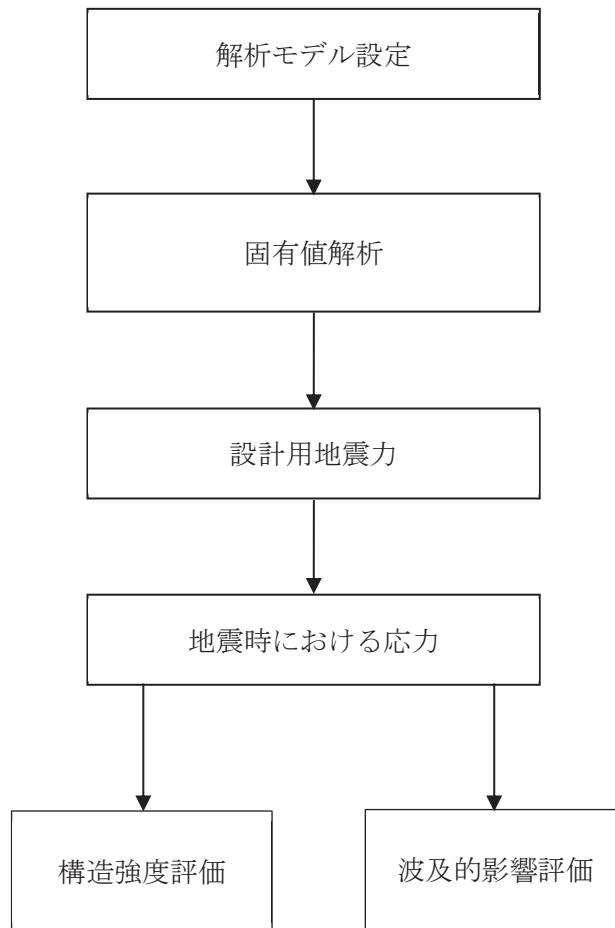


図 2-6 ポンベ設備の耐震評価フロー

2.4 適用規格・基準等

本評価において適用する規格・基準等を以下に示す。

- (1) 原子力発電所耐震設計技術指針（J E A G 4 6 0 1 - 1987）
- (2) 原子力発電所耐震設計技術指針 重要度分類・許容応力編（J E A G 4 6 0 1・補 - 1984）
- (3) 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）
- (4) J S M E S N C 1 - 2005/2007 発電用原子力設備規格 設計・建設規格（以下「設計・建設規格」という。）
- (5) 日本産業規格
- (6) 鋼構造設計規準

3. 固有値解析

3.1 基本方針

別添3-1の「4.2(1) 固有値解析」にて設定した基本方針に従い、固有値解析を実施する。

固有値解析は、以下の「3.2 解析方法」に示す方法により、「3.3 解析モデル及び諸元」に示す解析モデルを用いて、「3.4 固有値解析結果」においてポンベ設備の固有周期を求める。

3.2 解析方法

- (1) ボンベラックを構成する各部材を、はり要素としてモデル化した多質点モデル及びシェル要素としてモデル化した3次元FEMモデルにより固有値解析を実施する。
- (2) 拘束条件として、建屋躯体との取合い点を完全拘束として設定する。
- (3) ボンベラックの構造強度評価及び波及的影響評価を目的としているため、ボンベラックに収納・固定されるポンベ及び配管・弁等の機器重量は、各々組込む位置に相当する各質点に付加する。
- (4) 耐震計算に用いる寸法は、公称値を使用する。
- (5) 高圧窒素ガス供給系高圧窒素ガスポンベ、代替高圧窒素ガス供給系高圧窒素ガスポンベ及び緊急時対策所加圧設備（空気ポンベ）の評価に用いる解析コードは、「NX NASTRAN」とし、中央制御室待避所加圧設備（空気ポンベ）の評価に用いる解析コードは、「MSC NASTRAN」とする。なお、評価に用いる解析コード「NX NASTRAN」及び「MSC NASTRAN」の検証及び妥当性確認等の概要については、添付書類「VI-5 計算機プログラム（解析コード）の概要」に示す。

3.3 解析モデル及び諸元

- (1) 高圧窒素ガス供給系高圧窒素ガスポンベ

高圧窒素ガスポンベラックの解析モデルは、ボンベラックを構成する鋼材をはり要素として、以下のとおりモデル化した多質点モデルである。

解析モデルを図3-1、図3-2に、解析モデルの諸元を表3-1に示す。

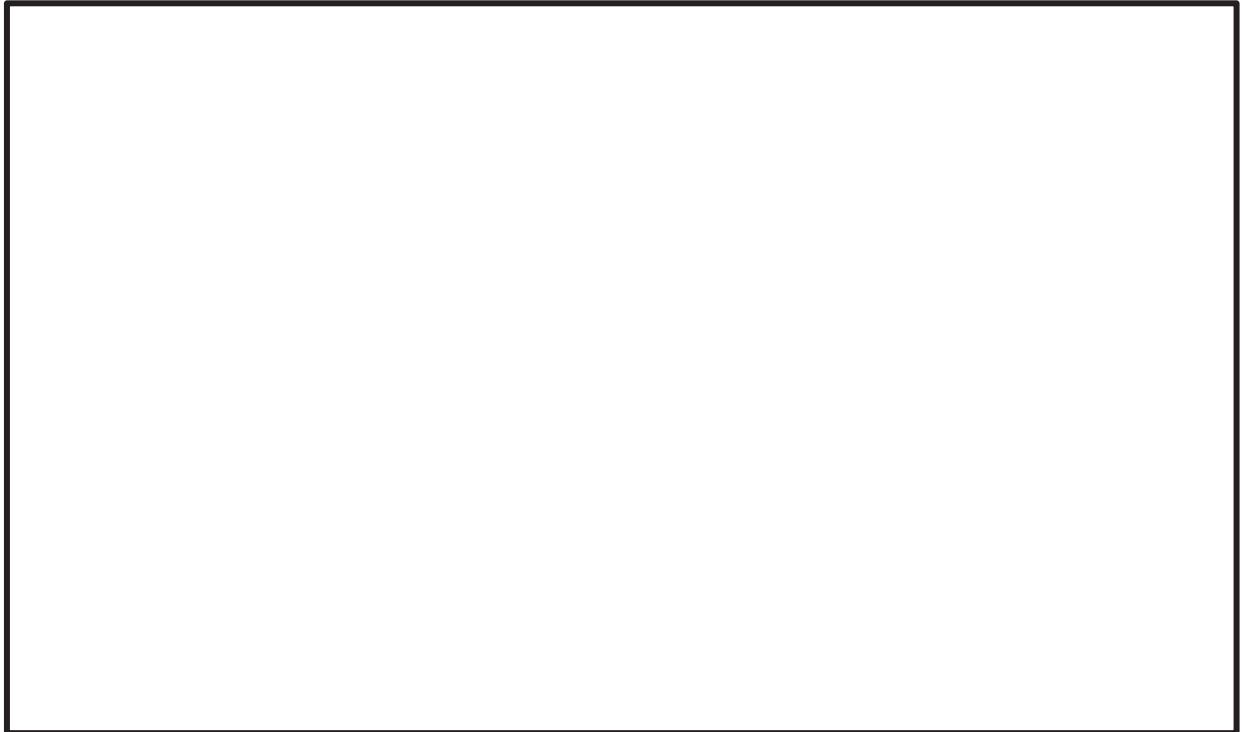


図 3-1 解析モデル(高圧窒素ガス供給系高圧窒素ガスボンベラック (要素番号記載))

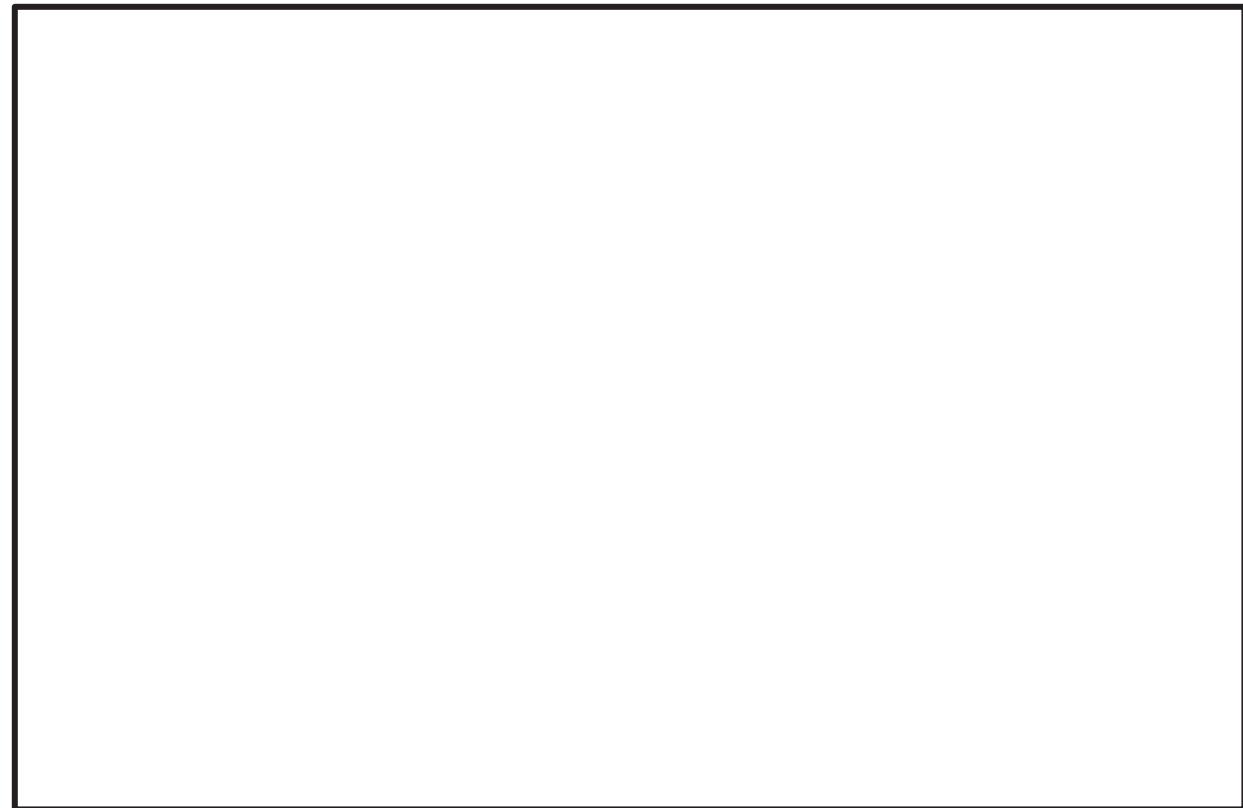


図 3-2 解析モデル(高圧窒素ガス供給系高圧窒素ガスボンベラック (接点番号記載))

枠囲みの内容は商業機密の観点から公開できません。

表 3-1 解析モデルの諸元(1/2)

項目	記号	単位	入力値
材質	—	—	SS400／STKR400
温度条件(周囲環境温度)	T	°C	50
綫弾性係数	E	MPa	2.01×10^5
ポアソン比	ν	—	0.3
質量(ボンベ)	W	kg	[]
質量(フレーム)	m	kg	[]
ボンベ数	—	本／基	8
寸法	—	—	図 2-1
要素数	—	個	[]
節点数	—	個	[]

表 3-1 解析モデルの諸元(2/2)

部材	番号	要素 番号	材料	諸元	縦弾性係数 (MPa)	断面積 (mm ²)	断面二次モーメント		密度 (kg/mm ³)
							I ₁ (mm ⁴)	I ₂ (mm ⁴)	
フレーム			STKR400		2.01×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			SS400		2.01×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			SS400		2.01×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶

(2) 代替高压窒素ガス供給系高压窒素ガスボンベ

代替高压窒素ガスボンベラックの解析モデルは、ボンベラックを構成する鋼材をはり要素として、以下のとおりモデル化した多質点モデルである。

解析モデルを図 3-3～図 3-6 に、解析モデルの諸元を表 3-2 に示す。

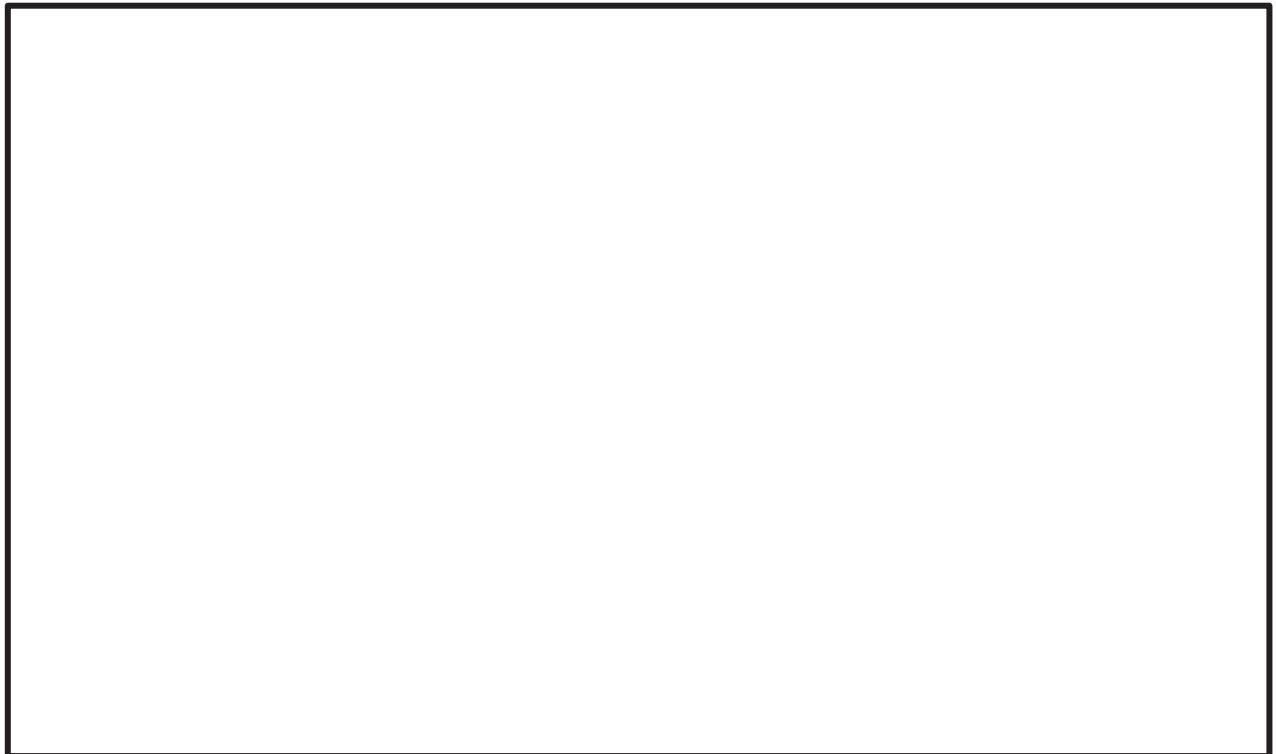


図 3-3 解析モデル
(代替高圧窒素ガス供給系高圧窒素ガスボンベラック (A) (要素番号記載))



図 3-4 解析モデル
(代替高圧窒素ガス供給系高圧窒素ガスボンベラック (A) (節点番号記載))

枠囲みの内容は商業機密の観点から公開できません。



図 3-5 解析モデル
(代替高圧窒素ガス供給系高圧窒素ガスボンベラック (B) (要素番号記載))

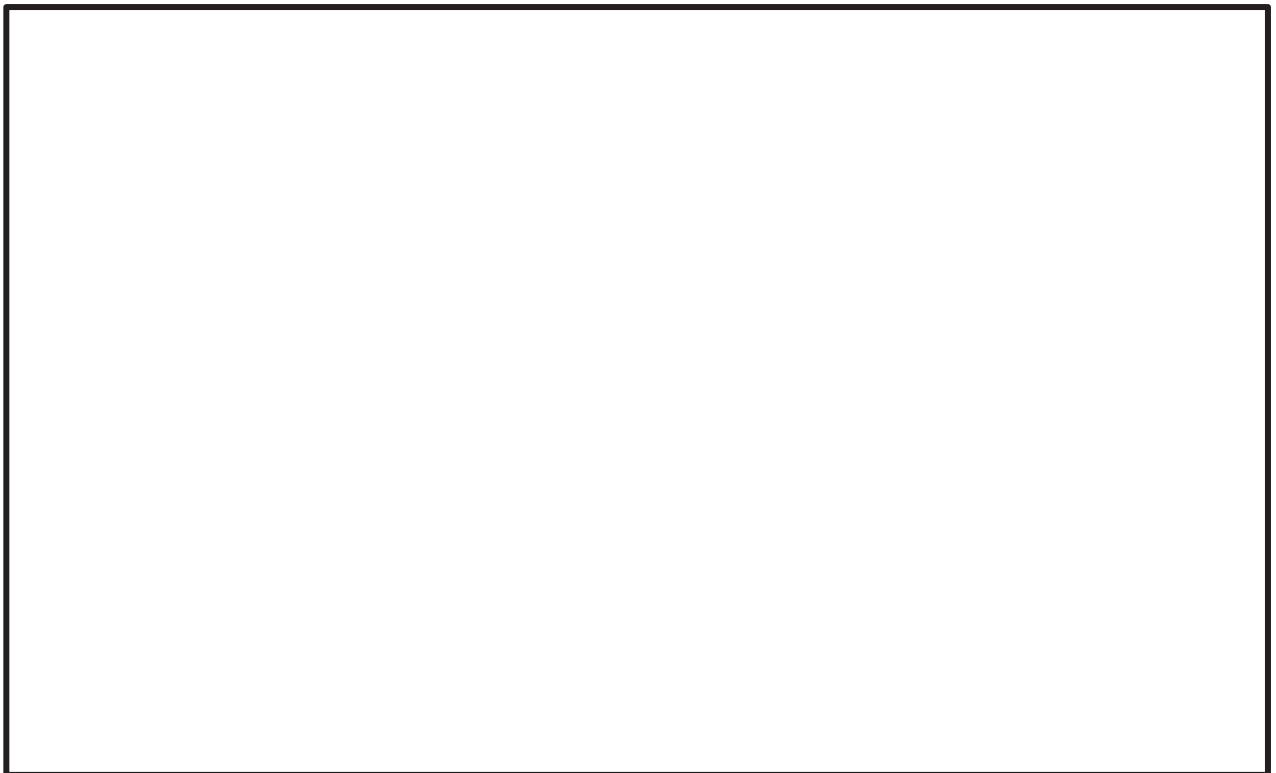


図 3-6 解析モデル
(代替高圧窒素ガス供給系高圧窒素ガスボンベラック (B) (節点番号記載))

枠囲みの内容は商業機密の観点から公開できません。

表 3-2 解析モデルの諸元(1/2)

項目	記号	単位	入力値
材質	—	—	SS400／STKR400
温度条件(周囲環境温度)	T	°C	50
綫弾性係数	E	MPa	2.01×10^5
ボアソン比	ν	—	0.3
質量(ボンベ)	W	kg	[]
質量(フレーム)	m	kg	[]
ボンベ数	—	本／基	3
寸法	—	—	図 2-2, 図 2-3
要素数	—	個	[]
節点数	—	個	[]

表 3-2 解析モデルの諸元(2/2)

部材	番号	要素番号	材料	諸元	縦弾性係数 (MPa)	断面積 (mm ²)	断面二次モーメント		密度 (kg/mm ³)
							I ₁ (mm ⁴)	I ₂ (mm ⁴)	
ボンベラック(A) フレーム			STKR400		2.01×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			SS400		2.01×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			SS400		2.01×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			SS400		2.01×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			SS400		2.01×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			STKR400		2.01×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			SS400		2.01×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			SS400		2.01×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			SS400		2.01×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			SS400		2.01×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
取付ボルト			SS400		—				—

注記 * : 要素 12, 13 については、(A)のみ評価対象となる。

枠囲みの内容は商業機密の観点から公開できません。

(3) 中央制御室待避所加圧設備（空気ボンベ）

中央制御室待避所加圧設備（空気ボンベ）ボンベラックの解析モデルは、ボンベラックを構成する鋼材をはり要素及びシェル要素として、以下のとおりモデル化した多質点モデルである。

解析モデルを図3-7に、解析モデルの諸元を表3-3に示す。



図3-7 解析モデル（中央制御室待避所加圧設備（空気ボンベ）ボンベラック）

表3-3 解析モデルの諸元(1/2)

項目	記号	単位	入力値
材質（ボンベラック）	—	—	SS400／STKR400
材質（ボンベ）	—	—	クロムモリブデン鋼
温度条件（周囲環境温度）	T	℃	40
縦弾性係数（ボンベラック）	E	MPa	2.02×10^5
縦弾性係数（ボンベ）	E	MPa	2.04×10^5
ポアソン比	ν	—	0.3
質量（ボンベユニット）	m	kg	[]
ボンベ数	—	本／基	10
寸法	—	—	図2-4
要素数	—	個	[]
節点数	—	個	[]

枠囲みの内容は商業機密の観点から公開できません。

表 3-3 解析モデルの諸元(2/2)

部材	番号	要素番号	材料	諸元	縦弾性係数 (MPa)	断面積 (mm ²)	断面二次モーメント		密度 (kg/mm ³)
							I ₁ (mm ⁴)	I ₂ (mm ⁴)	
ポンベラック フレーム			STKR400		2.02×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			STKR400		2.02×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			STKR400		2.02×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			STKR400		2.02×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			SS400		2.02×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			SS400		2.02×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			SS400		2.02×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			SCM430		2.04×10 ⁵				1.177×10 ⁻⁵
			SNB7		2.04×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			SCM435		—				—
取付ボルト			SS400		—				—

(4) 緊急時対策所加圧設備（空気ボンベ）

緊急時対策所加圧設備（空気ボンベ）ボンベカーボルの解析モデルは、ボンベカーボルを構成する鋼材をはり要素として、以下のとおりモデル化した多質点モデルである。

解析モデルを図3-8に、解析モデルの諸元を表3-4に示す。

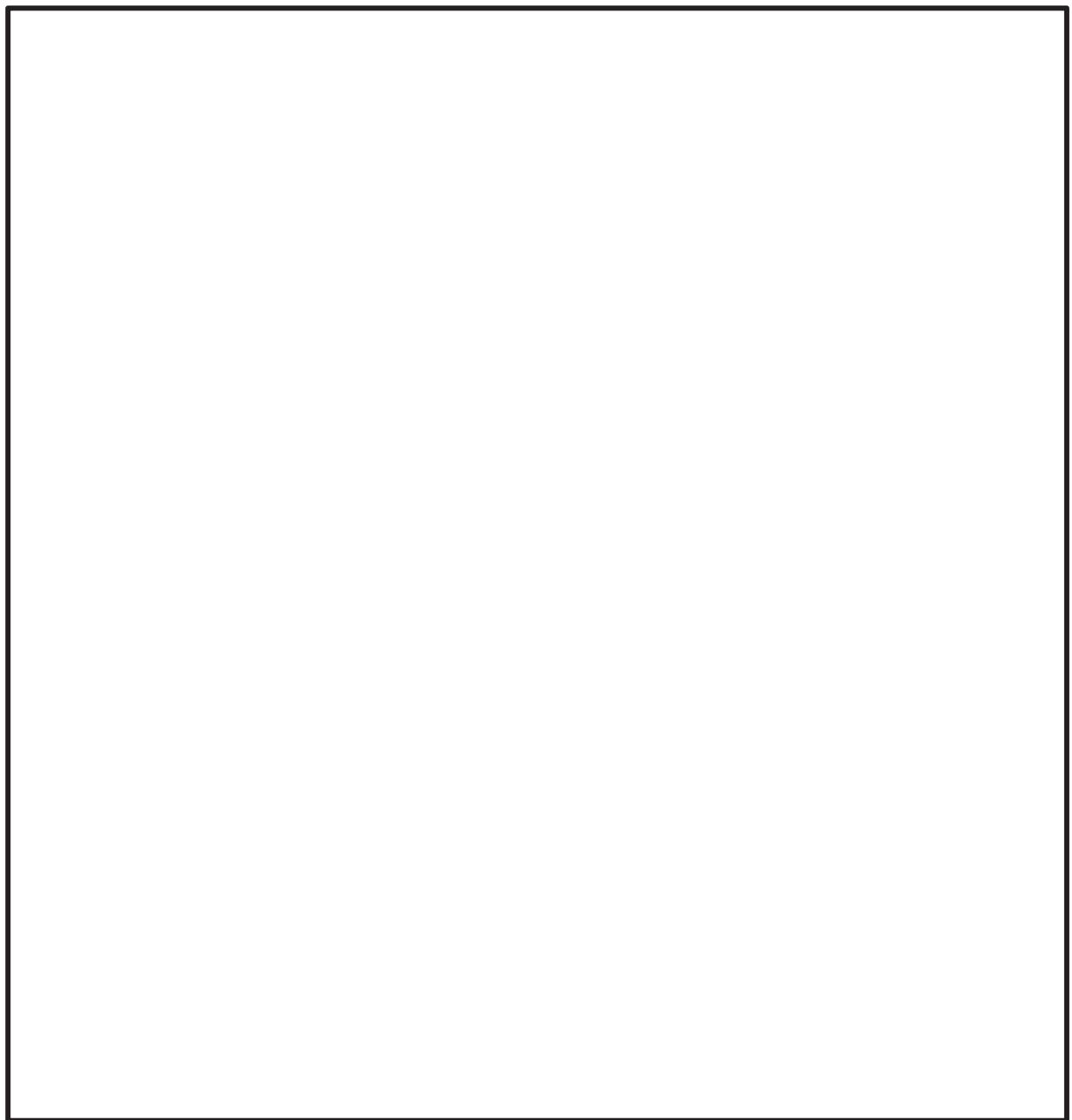


図3-8 解析モデル（緊急時対策所加圧設備（空気ボンベ）ボンベカーボル）

枠囲みの内容は商業機密の観点から公開できません。

表 3-4 解析モデルの諸元(1/2)

項目	記号	単位	入力値
材質 (ボンベカーボル)	—	—	SS400／STKR400
材質 (取付ボルト)	—	—	SNB7
質量 (ボンベ)	W	kg	[]
質量 (フレーム)	m	kg	[]
温度条件 (周囲環境温度)	T	°C	50
縦弾性係数	E	MPa	2.01×10^5
ボアソン比	ν	—	0.3
ボンベ数	—	本／基	20
寸法	—	—	図 2-5
要素数	—	個	[]
節点数	—	個	[]

表 3-4 解析モデルの諸元(2/2)

部材	番号	要素番号	材料	諸元	縦弾性係数 (MPa)	断面積 (mm ²)	断面二次モーメント		密度 (kg/mm ³)
							I ₁ (mm ⁴)	I ₂ (mm ⁴)	
ボンベカーボル フレーム			STKR400		2.01×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			SS400		2.01×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			SS400		2.01×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			STKR400		2.01×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			SS400		2.01×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			SS400		2.01×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			SS400		2.01×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			SS400		2.01×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			SS400		2.01×10 ⁵				7.85×10 ⁻⁶
			SNB7		—				—
22									

枠囲みの内容は商業機密の観点から公開できません。

3.4 固有値解析結果

ポンベ設備の固有値解析結果を表 3-5 に、1 次の振動モード図を図 3-9～図 3-13 に示す。固有周期は、0.05 秒以下であり、剛であることを確認した。

表 3-5 固有値解析結果

設備名称	ポンベラック 支持構造	モード	卓越方向	固有周期 (s)
高圧窒素ガス供給系 高圧窒素ガスポンベラック	溶接			
代替高圧窒素ガス供給系 高圧窒素ガスポンベラック (A)	溶接 取付ボルト			
代替高圧窒素ガス供給系 高圧窒素ガスポンベラック (B)	溶接 取付ボルト			
中央制御室待避所加圧設備 (空気ポンベ) ポンベラック	溶接 接続ボルト 取付ボルト			
緊急時対策所加圧設備 (空気ポンベ) ポンベカーボル	溶接 取付ボルト			



図 3-9 高圧窒素ガス供給系高圧窒素ガスポンベラック振動モード

枠囲みの内容は商業機密の観点から公開できません。

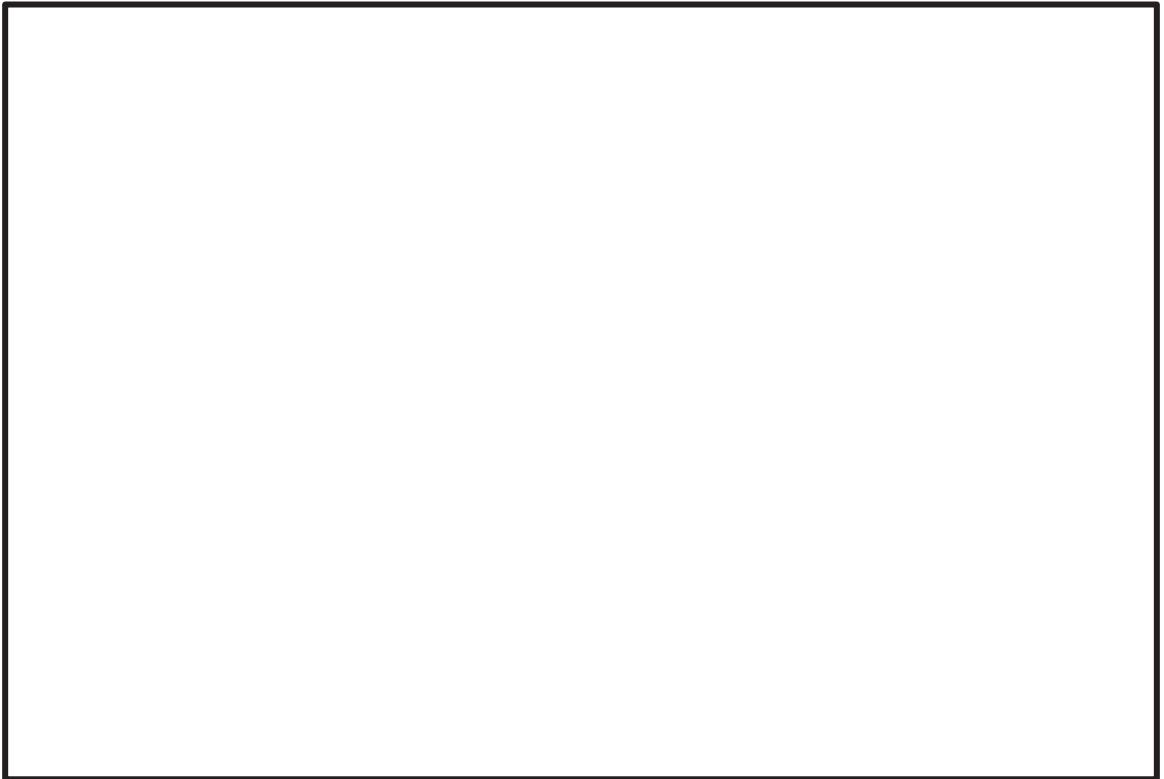


図 3-10 代替高压窒素ガス供給系高压窒素ガスボンベラック (A) 振動モード



図 3-11 代替高压窒素ガス供給系高压窒素ガスボンベラック (B) 振動モード

枠囲みの内容は商業機密の観点から公開できません。

O 2 ③ VI-2-別添3-4 R 4

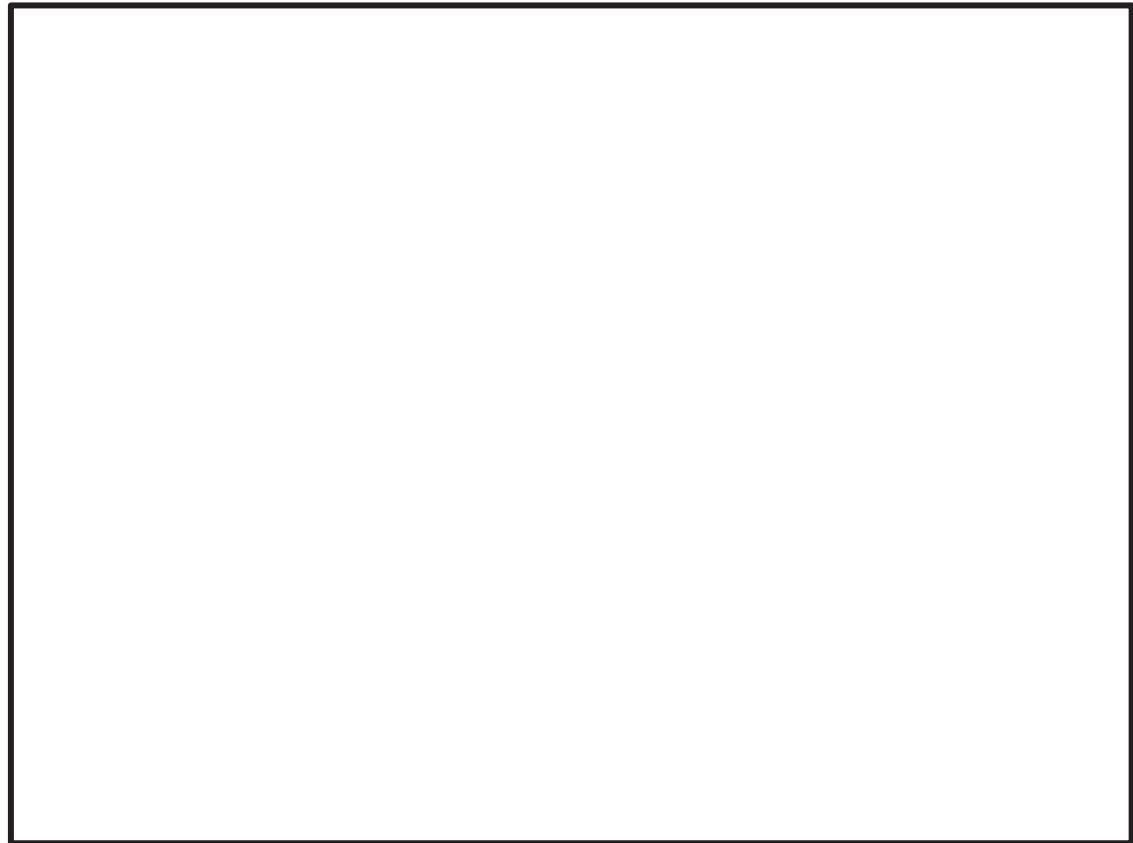


図 3-12 中央制御室待避所加圧設備（空気ボンベ）ポンベラック振動モード

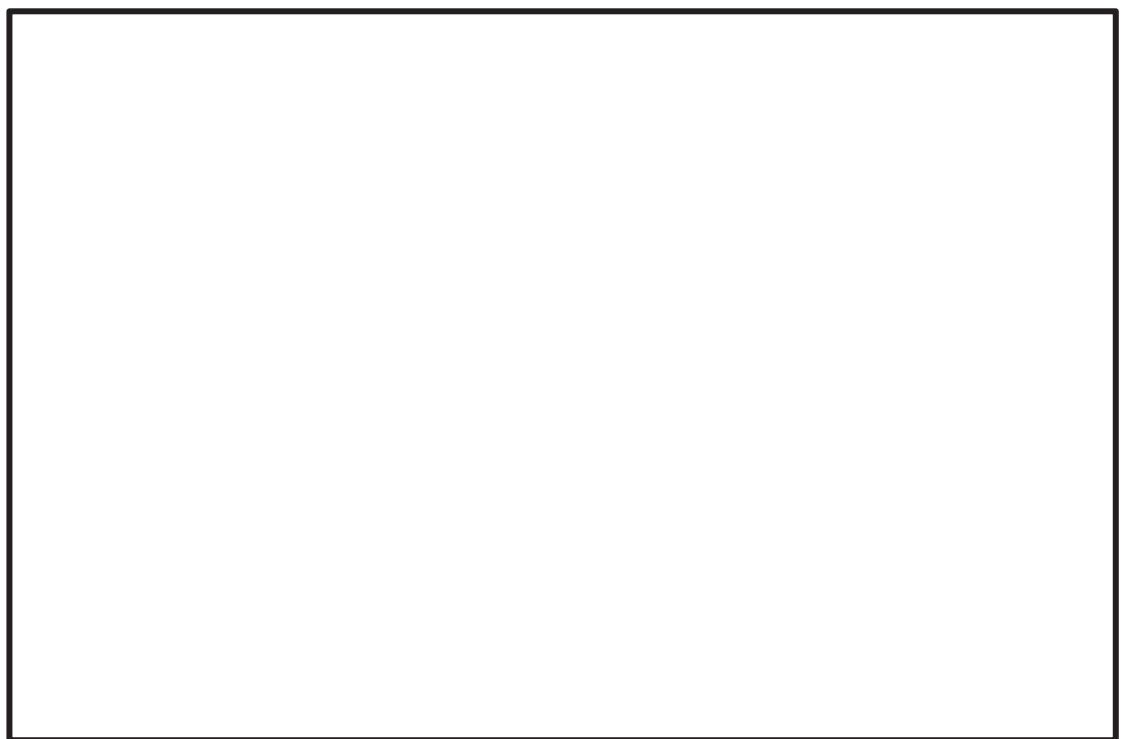


図 3-13 緊急時対策所加圧設備（空気ボンベ）ポンベカードル振動モード

枠囲みの内容は商業機密の観点から公開できません。

3.5 設計用地震力

基準地震動 S_s による地震力は、添付書類「VI-2-1-7 設計用床応答曲線の作成方針」に基づき設定する。耐震評価に用いる設計用地震力を表3-6～表3-9に示す。

表3-6 設計用地震力（高圧窒素ガス供給系高圧窒素ガスポンベ）

据付場所 及び 床面高さ (m)	固有周期 (s)	基準地震動	
		水平方向 設計震度	鉛直方向 設計震度
原子炉建屋付属棟 O.P. 15.00* (O.P. 22.50)		2.12	1.56

注記 * : 基準床レベルを示す。

表3-7 設計用地震力（代替高圧窒素ガス供給系高圧窒素ガスポンベ（A系、B系））

据付場所 及び 床面高さ (m)	固有周期 (s)	基準地震動	
		水平方向 設計震度	鉛直方向 設計震度
原子炉建屋付属棟 O.P. 15.00* ¹ (O.P. 22.50)		2.12	1.56

注記 *1 : 基準床レベルを示す。

*2 : ボンベラック(A)の固有周期。

*3 : ボンベラック(B)の固有周期。

表3-8 設計用地震力（中央制御室待避所加圧設備（空気ポンベ））

据付場所 及び 床面高さ (m)	固有周期 (s)	基準地震動	
		水平方向 設計震度	鉛直方向 設計震度
制御建屋 O.P. 1.50* O.P. 15.00*		2.25	1.39

注記 * : 基準床レベルを示す。

枠囲みの内容は商業機密の観点から公開できません。

表 3-9 設計用地震力（緊急時対策所加圧設備（空気ポンベ））

据付場所 及び 床面高さ (m)	固有周期 (s)	基準地震動	
		水平方向 設計震度	鉛直方向 設計震度
緊急時対策建屋 0.P. 57. 30*	[Redacted]	1.21	0.87

注記 * : 基準床レベルを示す。

4. 構造強度評価

4.1 基本方針

ポンベ設備の構造強度評価は、別添3-1の「2.2(2) ポンベ設備」で設定した評価方針に従って、構造強度評価を実施する。

ポンベ設備の構造強度評価は、「4.2 評価部位」に示す評価部位が、「4.3 荷重及び荷重の組合せ」に示す荷重及び荷重の組合せに対し、「4.4 許容限界」に示す許容限界を満足することを、「3.5 設計用地震力」に示す設計用地震力及び「4.5 評価方法」に示す方法を用いて評価を行う。

4.2 評価部位

ポンベ設備の評価部位は、別添3-1の「2.2 評価方針」で設定した評価部位に従って設定する。評価部位を表4-1に示す。

表4-1 ポンベ設備の評価部位

設備名称	ポンベラック 支持構造	評価部位	図
高压窒素ガス供給系 高压窒素ガスポンベ	溶接	フレーム	図2-1
		フレーム取付 溶接部	
代替高压窒素ガス供給系 高压窒素ガスポンベ	溶接	フレーム	図2-2 図2-3
		フレーム取付 溶接部	
	取付ボルト	取付ボルト	
中央制御室待避所加圧設備 (空気ポンベ)	溶接 接続ボルト	フレーム	図2-4
		フレーム取付 溶接部	
		フレーム 接続ボルト	
		取付ボルト	
	取付ボルト	取付ボルト	
緊急時対策所加圧設備 (空気ポンベ)	溶接	フレーム	図2-5
		固定端溶接部	
	取付ボルト	取付ボルト	

4.3 荷重及び荷重の組合せ

ポンベ設備の構造強度評価に用いる荷重及び荷重の組合せは、別添 3-1 の「3.1 荷重及び荷重の組合せ」で設定した荷重及び荷重の組合せを用いる。

ポンベ設備の構造強度評価に用いる荷重の組合せを表 4-2 に示す。

表 4-2 荷重の組合せ

設備名称	評価部位	荷重の組合せ
ポンベ設備	フレーム	D + S _s
	フレーム取付溶接部	
	フレーム接続ボルト	
	固定端溶接部	
	取付ボルト	

4.4 許容限界

ポンベ設備の許容限界は、「4.2 評価部位」にて設定した評価部位の破断延性限界を考慮し、別添 3-1 の「3.2 許容限界」で設定した許容限界に従い、許容応力状態 IV_AS の許容応力とする。

評価部位の許容限界を表 4-3～表 4-5 に示す。

表 4-3 ポンベラックの許容限界

評価部位	荷重の組合せ	許容応力状態	許容限界 ^{*1, *2}
			一次応力
			組合せ
フレーム	D + S _s	IV _A S	1.5 · f _t [*]

注記 *1 : f_t^{*}は、設計・建設規格 SSB-3121.1(1)a 本文中 S_y 及び S_y (R T) を 1.2 · S_y 及び 1.2 · S_y (R T) と読み替えて算出した値（設計・建設規格 SSB-3121.3）。ただし、S_y 及び 0.7 · S_u のいずれか小さい方の値とする。

*2 : JEAG 4601・補-1984 の「その他の支持構造物の許容応力」に準じて設定する。

表 4-4 フレーム取付溶接部及び固定端溶接部の許容限界

評価部位	荷重の組合せ	許容応力状態	許容限界 ^{*1, *2}
			一次応力
			せん断
フレーム取付溶接部	D + S _s	IV _A S	1.5・f _s *
固定端溶接部	D + S _s	IV _A S	1.5・f _s *

注記 *1 : f_s*は、設計・建設規格 SSB-3121.1(1)a 本文中 S_y 及び S_y (R T) を 1.2・S_y 及び 1.2・S_y (R T) と読み替えて算出した値 (設計・建設規格 SSB-3121.3)。

ただし、S_y 及び 0.7・S_u のいずれか小さい方の値とする。

*2 : J E A G 4 6 0 1 ・補-1984 の「その他の支持構造物の許容応力」に準じて設定する。

表 4-5 フレーム接続ボルト及び取付ボルトの許容限界

評価部位	荷重の組合せ	許容応力状態	許容限界 ^{*1, *2}	
			一次応力	
			引張り ^{*3}	せん断 ^{*3}
フレーム接続ボルト	D + S _s	IV _A S	1.5・f _t *	1.5・f _s *
取付ボルト	D + S _s	IV _A S	1.5・f _t *	1.5・f _s *

注記 *1 : f_t*, f_s*は、設計・建設規格 SSB-3121.1(1)a 本文中 S_y 及び S_y (R T) を 1.2・S_y 及び 1.2・S_y (R T) と読み替えて算出した値 (設計・建設規格 SSB-3133)。

ただし、S_y 及び 0.7・S_u のいずれか小さい方の値とする。

*2 : J E A G 4 6 0 1 ・補-1984 の「その他の支持構造物の許容応力」に準じて設定する。

3 : ボルトにせん断力が作用する場合、組合せ評価を実施する。その際の許容引張応力 f_t_s は、設計・建設規格 SSB-3133 に基づき、 $f_{t,s} = \text{Min}[1.4 \cdot f_{t,o} - 1.6 \cdot \tau_b, f_{t,o}]$ とする。ここで、f_{t,o} は 1.5・f_t とする。

なお、f_t_s は引張力とせん断力を同時に受けるボルトの許容引張応力をいい、f_{t,o} は引張力のみ受けるボルトの許容引張応力をいう。

4.5 評価方法

ボンベ設備の構造強度評価は、別添 3-1 の「4.2(2) 構造強度評価」で設定した計算式に従って、評価部位の発生応力を算出し、許容応力以下であることを確認する。

(1) 評価に使用する記号及び計算モデルの説明

構造強度評価に使用する記号を表 4-6 に、計算モデル例を図 4-1～図 4-5 に示す。

表 4-6 構造強度評価に使用する記号(1/2)

記号	単位	定義
A_{rea}	mm^2	R_1 軸方向の力を受けるフレームの断面積
A_1	mm^2	R_2 軸方向の力を受けるフレームの断面積
A_2	mm^2	R_3 軸方向の力を受けるフレームの断面積
A_w	mm^2	フレーム取付溶接部及び固定端溶接部の断面積
A_b	mm^2	フレーム接続ボルト及び取付ボルトの軸断面積
σ_a	MPa	フレームに生じる組合せ応力
σ_b	MPa	フレームに生じる曲げ応力
τ_s	MPa	フレームに生じるせん断応力
σ_t	MPa	フレームに生じる引張応力
σ	MPa	フレーム(シェル)に生じる組合せ応力
σ_x	MPa	フレーム(シェル)に生じるX方向の垂直応力
σ_y	MPa	フレーム(シェル)に生じるY方向の垂直応力
τ_{xy}	MPa	σ_x, σ_y の作用するフレーム(シェル)面内のせん断応力
F_x	N/mm	フレーム(シェル)のX方向の面内力
F_y	N/mm	フレーム(シェル)のY方向の面内力
F_{xy}	N/mm	フレーム(シェル)のXY方向の面内せん断力
M_x	N·mm/mm	フレーム(シェル)のX方向の曲げモーメント
M_y	N·mm/mm	フレーム(シェル)のY方向の曲げモーメント
M_{xy}	N·mm/mm	フレーム(シェル)のXY方向のねじりモーメント
t	mm	フレーム(シェル)の板厚
σ_{sa}	MPa	フレーム取付溶接部及び固定端溶接部に生じる組合せ応力
σ_{sb}	MPa	フレーム取付溶接部及び固定端溶接部に生じる曲げ応力
τ_{ss}	MPa	フレーム取付溶接部及び固定端溶接部に生じるせん断応力
σ_{st}	MPa	フレーム取付溶接部及び固定端溶接部に生じる引張応力
σ_{wt}	MPa	フレーム取付溶接部に生じる軸応力
τ_{ws}	MPa	フレーム取付溶接部に生じるせん断応力
σ_{wb}	MPa	フレーム取付溶接部に生じる曲げ応力
σ_{wa}	MPa	フレーム取付溶接部に生じる組合せ応力
F_{b1}	N	フレーム接続ボルト及び取付ボルトに作用する引張力 (1本当たり)
F_{b2}	N	取付ボルトに作用するせん断力
F_{bb}	N	フレーム接続ボルト及び取付ボルトに生じる軸力

表 4-6 構造強度評価に使用する記号(2/2)

記号	単位	定義
S_{b1}	N	フレーム接続ボルト及び取付ボルトに生じるせん断力
S_{b2}	N	フレーム接続ボルト及び取付ボルトに生じるせん断力
τ_{bs}	MPa	フレーム接続ボルト及び取付ボルトに生じるせん断応力
σ_{bt}	MPa	フレーム接続ボルト及び取付ボルトに生じる引張応力
ℓ	mm	取付ボルト間の距離
ℓ_1	mm	取付ボルト間の距離
ℓ_2	mm	取付ボルト間の距離
M_1	N・mm	R_1 軸廻りのモーメント
M_2	N・mm	R_2 軸廻りのモーメント
M_3	N・mm	R_3 軸廻りのモーメント
n	-	固定端 1 箇所当たりのフレーム接続ボルト及び取付ボルトの本数
n_f	-	評価上引張力を受けるとして期待する取付ボルトの本数
R_1	N	R_1 軸方向の力
R_2	N	R_2 軸方向の力
R_3	N	R_3 軸方向の力
S	N	フレーム取付溶接部及び固定端溶接部に生じる組合せせん断力
Z_1	mm ³	R_3 軸廻りのモーメント M_3 を受けるフレームの断面係数
Z_2	mm ³	R_2 軸廻りのモーメント M_2 を受けるフレームの断面係数
Z_{p1}	mm ³	R_2 軸方向の応力を組合せる時のモーメント M_1 を受けるねじり断面係数
Z_{p2}	mm ³	R_3 軸方向の応力を組合せる時のモーメント M_1 を受けるねじり断面係数
Z_{pw}	mm ³	フレーム取付溶接部のねじり断面係数
Z_{xw}	mm ³	R_1 軸廻りのモーメント M_3 を受ける溶接部の断面係数
Z_{yw}	mm ³	R_3 軸廻りのモーメント M_2 を受ける溶接部の断面係数
L_k	mm	溶接部の脚長
L_w	mm	溶接部長さ (1 箇所当たり)

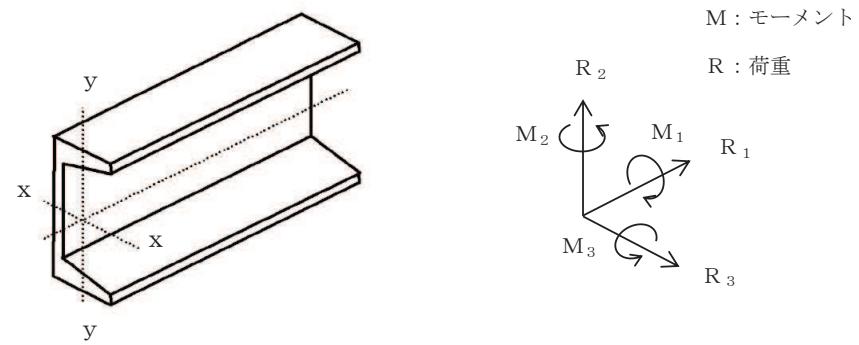


図 4-1 フレーム（はり）の計算モデル例

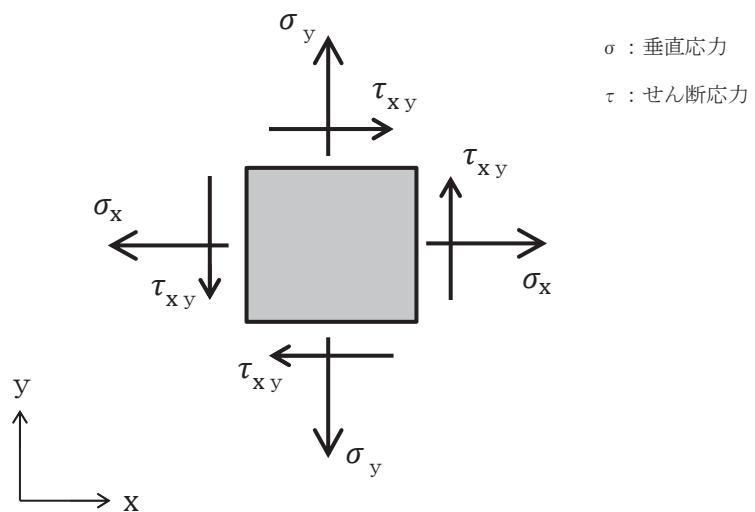
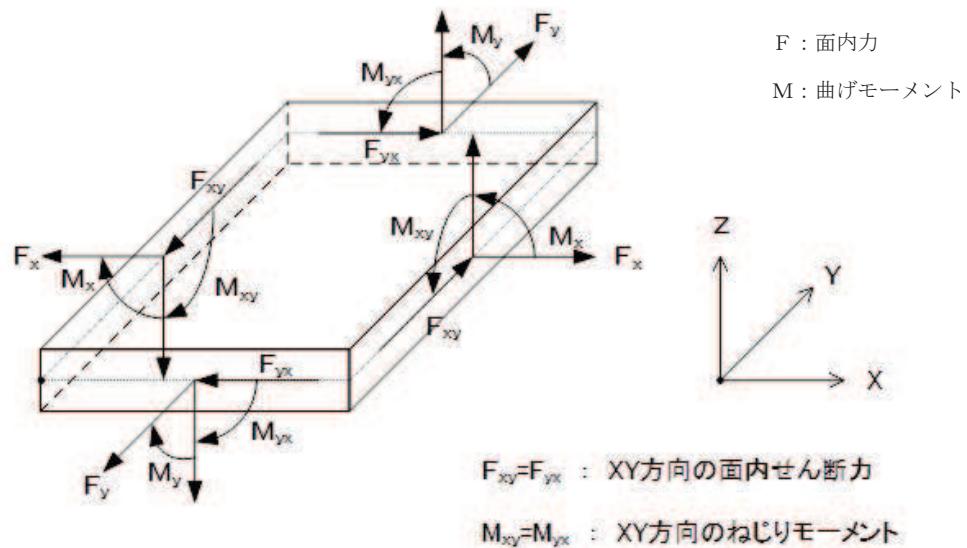


図 4-2 フレーム（シェル）の計算モデル例

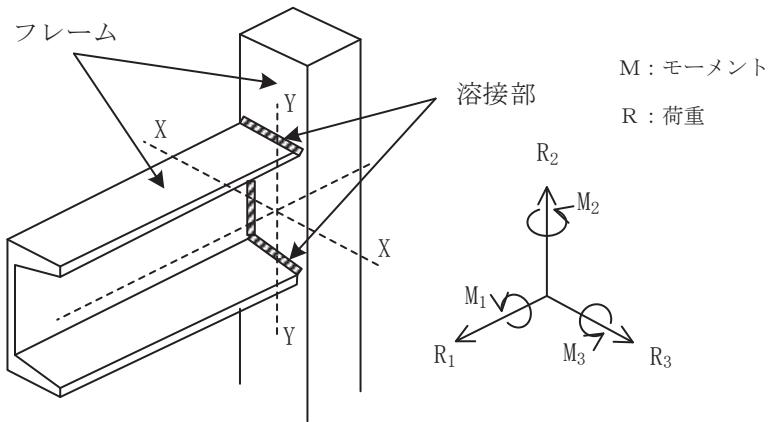
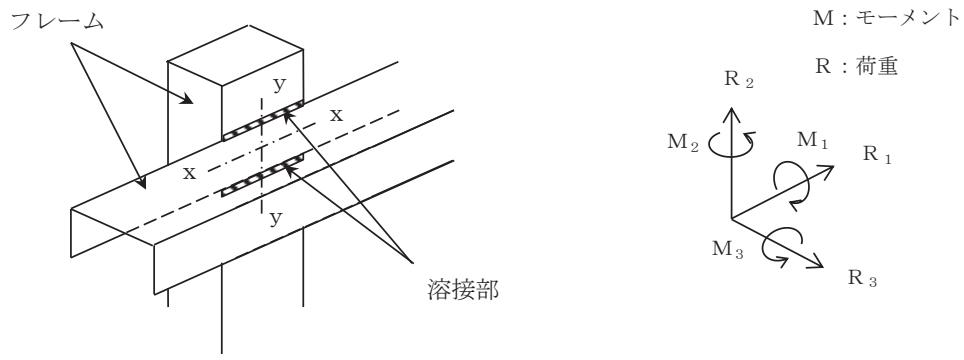


図 4-3 フレーム取付溶接部の計算モデル例

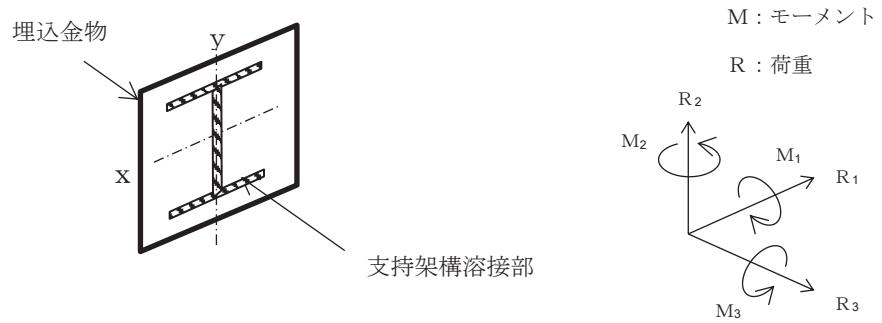


図 4-4 固定端溶接部の計算モデル例

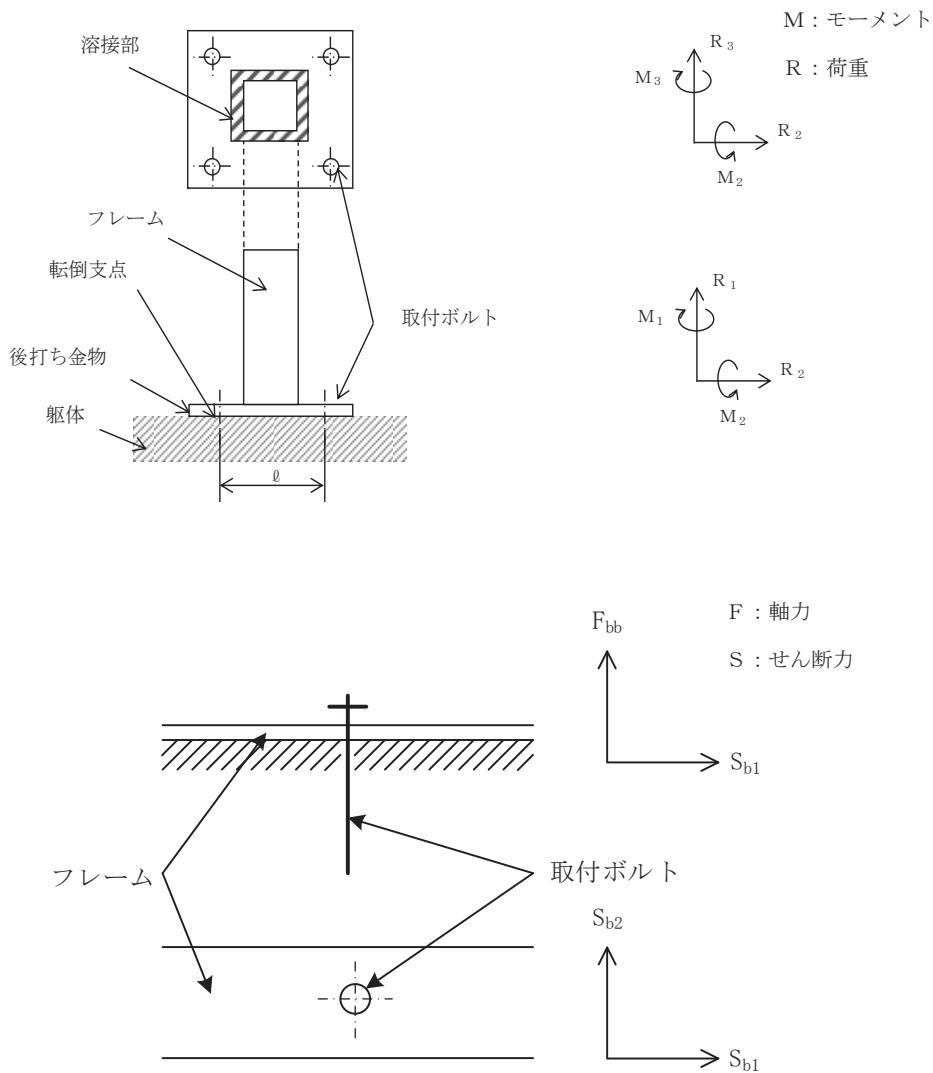


図 4-5 フレーム接続ボルト及び取付ボルトの計算モデル例

(a) 評価式

イ. フレーム (はり)

(イ) 引張応力

$$\sigma_t = \frac{|R_1|}{A_{rea}} \quad \dots \dots \dots \quad (4.1)$$

(ロ) せん断応力

$$\tau_s = \text{MAX} \left\{ \left(\frac{|R_2|}{A_1} \right) + \left(\frac{|M_1|}{Z_{p1}} \right), \left(\frac{|R_3|}{A_2} \right) + \left(\frac{|M_1|}{Z_{p2}} \right) \right\} \quad \dots \dots \dots \quad (4.2)$$

又は,

$$\tau_s = \sqrt{\left(\frac{|R_2|}{A_1}\right)^2 + \left(\frac{|R_3|}{A_2}\right)^2} + \text{Max}\left\{\frac{|M_1|}{Z_{p1}}, \frac{|M_1|}{Z_{p2}}\right\} \quad \dots \dots \dots \quad (4.3)$$

(ハ) 曲げ応力

$$\sigma_b = \frac{|M_2|}{Z_2} + \frac{|M_3|}{Z_1} \quad \dots \dots \dots \quad (4.4)$$

(二) 組合せ応力

$$\sigma_a = \sqrt{\left(\sigma_t + \sigma_b\right)^2 + 3\tau_s^2} \quad \dots \dots \dots \quad (4.5)$$

ロ. フレーム(シェル)

フレーム(シェル)の組合せ応力を以下のとおり計算する。

$$\sigma = \sqrt{\sigma_x^2 + \sigma_y^2 - \sigma_x \cdot \sigma_y + 3 \cdot \tau_{xy}^2} \quad \dots \dots \dots \quad (4.6)$$

ここで,

$$\sigma_x = \frac{F_x}{t} \pm \frac{6M_x}{t^2} \quad \dots \dots \dots \quad (4.7)$$

$$\sigma_y = \frac{F_y}{t} \pm \frac{6M_y}{t^2} \quad \dots \dots \dots \quad (4.8)$$

$$\tau_{xy} = \frac{F_{xy}}{t} \pm \frac{6M_{xy}}{t^2} \quad \dots \dots \dots \quad (4.9)$$

ハ. フレーム取付溶接部及び固定端溶接部

フレーム取付溶接部及び固定端溶接部の応力を以下のとおり計算する。

(イ) 引張応力

$$\sigma_{st} = \frac{|R_3|}{A_w} \quad \dots \dots \dots \quad (4.10)$$

(口) 軸応力

(八) せん断応力

$$\tau_{\text{ss}} = \frac{S}{A_w} + \frac{|M_3|}{Z_{pw}} \dots \dots \dots \quad (4.12)$$

又は、

$$\tau_{ws} = \sqrt{\left(\frac{|R_2|}{A_w}\right)^2 + \left(\frac{|R_3|}{A_w}\right)^2 + \frac{|M_1|}{Z_{pw}}} \quad \dots \quad (4.13)$$

ここで、組合せせん断力 S は、

$$S = \sqrt{|R_1|^2 + |R_2|^2} \quad \dots \dots \dots \quad (4.14)$$

(二) 曲げ応力

$$\sigma_{\text{sb}} = \frac{|M_2|}{Z_{vw}} + \frac{|M_1|}{Z_{xw}} \quad \dots \quad (4.15)$$

又は、

$$\sigma_{w b} = \frac{|M_2|}{Z_2} + \frac{|M_3|}{Z_1} \quad \dots \dots \dots \quad (4.16)$$

(示) 組合せ応力

$$\sigma_{\text{sa}} = \sqrt{\left(\sigma_{\text{st}} + \sigma_{\text{sb}}\right)^2 + \tau_{\text{ss}}^2} \quad \dots \quad (4.17)$$

又は、

$$\sigma_{wa} = \sqrt{\left(\sigma_{wt} + \sigma_{wb}\right)^2 + \tau_{ws}^2} \dots \dots \dots \quad (4.18)$$

(へ) フレーム取付溶接部及び固定端溶接部の断面積

$$A_w = (L_k / \sqrt{2}) \times L_w \quad \dots \dots \dots \quad (4.19)$$

二. フレーム接続ボルト及び取付ボルト

フレーム接続ボルト及び取付ボルトの応力を以下のとおり計算する。

(イ) 引張応力

$$\sigma_{b,t} = \frac{F_{b,1}}{A_b} \quad \dots \dots \dots \quad (4.20)$$

ここで、引張力は、

$$F_{b,1} = \text{MAX} \left\{ \left(\frac{|R_1|}{n} \right) + \left(\frac{|M_2|}{n_f \ell} \right), \left(\frac{|R_1|}{n} \right) + \left(\frac{|M_3|}{n_f \ell} \right) \right\} \quad \dots \dots \dots \quad (4.21)$$

$$F_{b,1} = \text{MAX} \left\{ \left(\frac{|R_1|}{n} \right) + \left(\frac{|M_2|}{n_f \ell_2} \right), \left(\frac{|R_1|}{n} \right) + \left(\frac{|M_3|}{n_f \ell_1} \right) \right\} \quad \dots \dots \dots \quad (4.22)$$

又は、

$$F_{b,1} = \frac{F_{b,b}}{n} \quad \dots \dots \dots \quad (4.23)$$

(ロ) せん断応力

$$\tau_{b,s} = \frac{F_{b,2}}{n A_b} \quad \dots \dots \dots \quad (4.24)$$

ここで、せん断力は、

$$F_{b,2} = \sqrt{\left(|R_2| + \frac{|M_1|}{\ell} \right)^2 + \left(|R_3| + \frac{|M_1|}{\ell} \right)^2} \quad \dots \dots \dots \quad (4.25)$$

$$F_{b,2} = \sqrt{\left(|R_2| + \frac{|M_1|}{\ell_1} \right)^2 + \left(|R_3| + \frac{|M_1|}{\ell_1} \right)^2} \quad \dots \dots \dots \quad (4.26)$$

又は、

$$F_{b2} = \sqrt{S_{b1}^2 + S_{b2}^2} \quad \dots \dots \dots \quad (4.27)$$

5. 波及的影響評価

5.1 基本方針

ポンベ設備は、別添3-1の「2.2(2) ポンベ設備」にて設定した評価方針に従い、当該設備による波及的影響を防止する必要がある他の設備への波及的影響を実施する。

ポンベ設備の波及的影響は、「4.2 評価部位」に示す評価部位が、「4.3 荷重および荷重の組合せ」に示す荷重及び荷重の組合せに対し、「4.4 許容限界」に示す許容応力を満足することを、「3.5 設計用地震力」に示す設計用地震力及び「4.5 評価方法」に示す方法を用いて評価を行う。

6. 計算条件

6.1 機器要目

「4. 構造強度評価」及び「5. 波及的影響評価」における機器要目を表6-1～表6-13に示す。

表6-1 高圧窒素ガス供給系高圧窒素ガスボンベラックの機器要目（フレーム）

記号	単位	数値

表6-2 高圧窒素ガス供給系高圧窒素ガスボンベラックの評価条件
(フレーム取付溶接部)

記号	単位	数値

表6-3 代替高圧窒素ガス供給系高圧窒素ガスボンベラックの評価条件（フレーム）

記号	単位	数値

枠囲みの内容は商業機密の観点から公開できません。

表 6-4 代替高圧窒素ガス供給系高圧窒素ガスボンベラックの評価条件
(フレーム取付溶接部)

記号	単位	数値

表 6-5 代替高圧窒素ガス供給系高圧窒素ガスボンベラックの評価条件
(取付ボルト)

記号	単位	数値

表 6-6 中央制御室待避所加圧設備（空気ボンベ）ボンベラックの評価条件
(フレーム (はり要素))

記号	単位	数値

表 6-7 中央制御室待避所加圧設備（空気ボンベ）ボンベラックの評価条件
(フレーム (シェル要素))

記号	単位	数値

枠囲みの内容は商業機密の観点から公開できません。

表 6-8 中央制御室待避所加圧設備（空気ボンベ）ポンベラックの評価条件
(フレーム取付溶接部)

記号	単位	数値

表 6-9 中央制御室待避所加圧設備（空気ボンベ）ポンベラックの評価条件
(フレーム接続ボルト)

記号	単位	数値

表 6-10 中央制御室待避所加圧設備（空気ボンベ）ポンベラックの評価条件
(取付ボルト)

記号	単位	数値

表 6-11 緊急時対策所加圧設備（空気ボンベ）ポンベカードルの評価条件（フレーム）

記号	単位	数値

枠囲みの内容は商業機密の観点から公開できません。

表 6-12 緊急時対策所加圧設備（空気ボンベ）ポンベカーボルの評価条件
(固定端溶接部)

記号	単位	数値

表 6-13 緊急時対策所加圧設備（空気ボンベ）ポンベカーボルの評価条件
(取付ボルト)

記号	単位	数値

O 2 ③ VI-2-別添3-4 R 4

枠囲みの内容は商業機密の観点から公開できません。

6.2 計算数値

「4. 構造強度評価」及び「5. 波及的影響評価」における計算数値を表 6-14～6-26 に示す。

表 6-14 高圧窒素ガス供給系高圧窒素ガスボンベラックの計算数値（フレーム）

要素番号	M ₁ [N・mm]	M ₂ [N・mm]	M ₃ [N・mm]	R ₁ [N]	R ₂ [N]	R ₃ [N]
41	6.292×10^1	4.465×10^5	3.979×10^5	9.315×10^2	1.747×10^3	1.973×10^3

表 6-15 高圧窒素ガス供給系高圧窒素ガスボンベラックの計算数値
(フレーム取付溶接部)

要素番号	M ₁ [N・mm]	M ₂ [N・mm]	M ₃ [N・mm]	R ₁ [N]	R ₂ [N]	R ₃ [N]
27	1.152×10^2	3.992×10^5	4.472×10^5	6.456×10^2	1.977×10^3	1.747×10^3

表 6-16 代替高圧窒素ガス供給系高圧窒素ガスボンベラックの計算数値（フレーム）

要素番号	M ₁ [N・mm]	M ₂ [N・mm]	M ₃ [N・mm]	R ₁ [N]	R ₂ [N]	R ₃ [N]
(A) :30	0	6.936×10^5	3.496×10^4	0	1.668×10^2	3.528×10^3
(B) :30	0	6.936×10^5	3.496×10^4	0	1.668×10^2	3.528×10^3

表 6-17 代替高圧窒素ガス供給系高圧窒素ガスボンベラックの計算数値
(フレーム取付溶接部)

要素番号	M ₁ [N・mm]	M ₂ [N・mm]	M ₃ [N・mm]	R ₁ [N]	R ₂ [N]	R ₃ [N]
(A) :20	1.319×10^2	3.258×10^5	6.110×10^4	4.584×10^2	1.729×10^2	1.491×10^3
(B) :20	5.647×10^1	3.257×10^5	2.932×10^4	1.269×10^3	1.254×10^2	1.490×10^3

表 6-18 代替高圧窒素ガス供給系高圧窒素ガスボンベラックの計算数値（取付ボルト）

接点番号	M ₁ [N・mm]	M ₂ [N・mm]	M ₃ [N・mm]	R ₁ [N]	R ₂ [N]	R ₃ [N]
(A) :30	1.113×10^5	5.828×10^4	9.767×10^5	1.755×10^2	3.720×10^3	4.263×10^2
(B) :7	1.842×10^3	6.936×10^5	2.225×10^3	3.617×10^3	0	2.374×10^2

表 6-19 中央制御室待避所加圧設備（空気ポンベ）ポンベラックの計算数値
(フレーム (はり要素))

要素番号	M ₁ [N・mm]	M ₂ [N・mm]	M ₃ [N・mm]	R ₁ [N]	R ₂ [N]	R ₃ [N]
36825	0	1.284×10 ⁵	9.208×10 ⁴	1.776×10 ³	3.669×10 ³	2.630×10 ³

表 6-20 中央制御室待避所加圧設備（空気ポンベ）ポンベラックの計算数値
(フレーム (シェル要素))

要素番号	M _x [N・mm/mm]	M _y [N・mm/mm]	M _{xy} [N・mm/mm]	F _x [N/mm]	F _y [N/mm]	F _{xy} [N/mm]
2161	-4.013×10 ³	-1.835×10 ³	-2.032×10 ²	-32.10	-25.59	-9.606

表 6-21 中央制御室待避所加圧設備（空気ポンベ）ポンベラックの計算数値
(フレーム取付溶接部)

要素番号	M ₁ [N・mm]	M ₂ [N・mm]	M ₃ [N・mm]	R ₁ [N]	R ₂ [N]	R ₃ [N]
20865	-2.019×10 ³	-2.078×10 ⁵	-2.817×10 ⁵	-2.691×10 ³	-8.625×10 ²	-2.684×10 ³

表 6-22 中央制御室待避所加圧設備（空気ポンベ）ポンベラックの計算数値
(フレーム接続ボルト)

要素番号	F _{bb} [N]	S _{b1} [N]	S _{b2} [N]
36813	2.757×10 ³	1.164×10 ²	4.313×10 ²
2925	-3.792×10 ²	1.485×10 ⁴	5.413×10 ³

表 6-23 中央制御室待避所加圧設備（空気ポンベ）ポンベラックの計算数値
(取付ボルト)

要素番号	F _{bb} [N]	S _{b1} [N]	S _{b2} [N]
26918	1.417×10 ⁴	1.065×10 ³	1.004×10 ²
33087	2.119×10 ³	6.126×10 ³	3.845×10 ³

表 6-24 緊急時対策所加圧設備（空気ポンベ）ポンベカーボルの計算数値（フレーム）

要素番号	M ₁ [N・mm]	M ₂ [N・mm]	M ₃ [N・mm]	R ₁ [N]	R ₂ [N]	R ₃ [N]
SS400:132	9.448×10 ²	5.855×10 ⁵	9.453×10 ⁴	1.502×10 ³	5.402×10 ²	2.287×10 ³
STKR400:190	5.231×10 ⁴	5.536×10 ⁵	7.786×10 ⁴	2.094×10 ²	3.849×10 ²	1.215×10 ³

表 6-25 緊急時対策所加圧設備（空気ポンベ）ポンベカーボルの計算数値
(固定端溶接部)

要素番号	M ₁ [N・mm]	M ₂ [N・mm]	M ₃ [N・mm]	R ₁ [N]	R ₂ [N]	R ₃ [N]
116	1.345×10^2	2.460×10^6	8.945×10^4	5.140×10^3	3.171×10^2	8.325×10^3

表 6-26 緊急時対策所加圧設備（空気ポンベ）ポンベカーボルの計算数値（取付ボルト）

接点番号	M ₁ [N・mm]	M ₂ [N・mm]	M ₃ [N・mm]	R ₁ [N]	R ₂ [N]	R ₃ [N]
138	1.076×10^6	1.535×10^6	1.969×10^4	1.365×10^4	6.033×10^3	1.220×10^3

6.3 使用材料の許容応力評価条件

「4. 構造強度評価」及び「5. 波及的影響評価」における使用材料の許容応力評価条件を表 6-27 に示す。

表 6-27 使用材料の許容応力評価条件(1/2)

設備名称	ポンベラック 支持構造	評価部位	材料	温度条件 (°C)		S_y (MPa)	S_u (MPa)
高压窒素ガス供給系高压 窒素ガスポンベ	溶接	フレーム	SS400 ($t \leq 16\text{mm}$)	周囲環境温度	50	241	394
		フレーム取付 溶接部	STKR400	周囲環境温度	50	234	394
代替高压窒素ガス 供給系高压窒素 ガスポンベ	溶接	フレーム	SS400 ($t \leq 16\text{mm}$)	周囲環境温度	50	241	394
		フレーム取付 溶接部	STKR400	周囲環境温度	50	234	394
	取付ボルト	取付ボルト	SS400 ($40\text{mm} < t \leq 100\text{mm}$)	周囲環境温度	50	211	394
中央制御室待避所 加圧設備 (空気ポンベ)	溶接 接続ボルト	フレーム	SS400 ($t \leq 16\text{mm}$)	周囲環境温度	40	245	400
		フレーム取付 溶接部	SS400 ($t \leq 16\text{mm}$)	周囲環境温度	40	245	400
		フレーム 接続ボルト	SCM435 ($t \leq 16\text{mm}$)	周囲環境温度	40	785	930
	取付ボルト	取付ボルト	SS400 ($t \leq 16\text{mm}$)	周囲環境温度	40	245	400

表 6-27 使用材料の許容応力評価条件(2/2)

設備名称	ポンベラック 支持構造	評価部位	材料	温度条件 (°C)		S_y (MPa)	S_u (MPa)
緊急時対策所加圧設備 (空気ポンベ)	溶接	フレーム	SS400 ($t \leq 16\text{mm}$)	周囲環境温度	50	241	394
		フレーム	STKR400	周囲環境温度	50	234	394
		固定端溶接部	SS400 ($t \leq 16\text{mm}$)	周囲環境温度	50	241	394
	取付ボルト	取付ボルト	SNB7 ($t \leq 63\text{mm}$)	周囲環境温度	50	715	838

7. 評価結果

ポンベ設備の基準地震動 S_sによる地震力に対する評価結果を表 7-1 に示す。

構造強度評価及び波及的影響評価の結果、発生値は許容応力を満足しており、基準地震動 S_sによる地震動に対して評価部位の健全性が維持されるとともに、当該設備による波及的影響を防止する必要がある他の設備に対して波及的影響を及ぼさないことを確認した。

以上より、ポンベ設備は地震後において、基準地震動 S_sによる地震力に対し、重大事故等に對処するために必要な機能を維持するとともに当該設備による波及的影響を防止する必要がある他の設備に対して波及的影響を及ぼさないことを確認した。

7.1 構造強度評価結果

ポンベ設備の構造強度評価結果を表 7-1 に示す。

7.2 波及的影響評価結果

ポンベ設備の波及的影響評価結果を表 7-1 に示す。

表 7-1 構造強度評価結果及び波及的影響評価結果(1/2)

設備名称	ポンベラック 支持構造	評価部位	応力分類	発生値 ^{*1} (MPa)	許容 応力 (MPa)	評価 結果		
高压窒素ガス供給系 高压窒素ガスポンベ	溶接	フレーム	組合せ	72	276	○		
		フレーム 取付溶接部	せん断	60	159	○		
代替高压窒素ガス 供給系高压窒素 ガスポンベ	(A)	溶接	フレーム	組合せ	94	276	○	
			フレーム 取付溶接部	せん断	51	159	○	
	(B)	溶接	取付ボルト	引張り	13	152 ^{*2}	○	
				せん断	6	117	○	
		溶接	取付ボルト	フレーム	組合せ	94	276	○
				フレーム 取付溶接部	せん断	51	159	○
				引張り	14	152 ^{*2}	○	
				せん断	1	117	○	

注記 *1 : 基準地震動 S_sに対する評価結果。

*2 : $f_{t_s} = \text{Min}[1.4 \cdot f_{t_o} - 1.6 \cdot \tau_b, f_{t_o}]$

表 7-1 構造強度評価結果及び波及的影響評価結果(2/2)

設備名称	ポンベラック 支持構造	評価部位	応力分類	発生値 ^{*1} (MPa)	許容 応力 (MPa)	評価 結果
中央制御室待避所 加圧設備 (空気ポンベ)	溶接 接続ボルト	フレーム	組合せ	175	280	○
		フレーム 取付溶接部	せん断	80	161	○
		フレーム 接続ボルト	引張り	14	488 ^{*2}	○
		接続ボルト	せん断	79	375	○
	取付ボルト	取付ボルト	引張り	71	168 ^{*2}	○
		取付ボルト	せん断	36	129	○
緊急時対策所加圧設備 (空気ポンベ)	溶接	フレーム (SS400)	組合せ	82	276	○
		フレーム (STKR400)	組合せ	25	276	○
		固定端 溶接部	せん断	18	159	○
	取付ボルト	取付ボルト	引張り	54	440 ^{*2}	○
		取付ボルト	せん断	31	338	○

注記 *1 : 基準地震動 S_s に対する評価結果。

$$*2 : f_{t,s} = \text{Min}[1.4 \cdot f_{t,o} - 1.6 \cdot \tau_b, f_{t,o}]$$