島根原子力発電所第2号機 審査資料					
資料番号	NS2-添 1-041 改 01				
提出年月日	2022 年 9 月 29 日				

VI-1-2-1 原子炉本体の基礎に関する説明書

2022年9月

中国電力株式会社

本資料のうち、枠囲みの内容は機密に係る事項のため公開できません。

本資料は、「実用発電用原子炉及びその附属施設の技術基準に関する規則」(以下「技術基準 規則」という。)第5条及び第50条並びにそれらの「実用発電用原子炉及びその附属施設の技術 基準に関する規則の解釈」に基づき、原子炉本体の基礎(以下「原子炉圧力容器ペデスタル」と いう。)が設計上定める条件において要求される強度を確保していることを説明するものであ る。 目 次

1. 概	モ要	1
2. —	·般事項 ·····	1
2.1	構造計画 ••••••••••••••••••••••••••••••••••••	1
2.2	評価方針	3
2.3	適用規格・基準等	4
2.4	記号の説明 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
3. 評	² 価部位 ······	6
4. 構	造強度評価	8
4.1	構造強度評価方法 ·····	8
4.2	荷重の組合せ及び許容値 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	8
4.3	設計用地震力	16
4.4	計算方法	16
4.5	計算条件	23
4.6	荷重及び応力度の評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	23
5. 評	平価結果 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	24
5.1	設計基準対象施設としての評価結果 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	24
5.2	重大事故等対処設備としての評価結果 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	34
6. 参	*照図書 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	41

図	表	目	次
---	---	---	---

図 2-1	原子炉圧力容器ペデスタルの耐震評価フロー ・・・・・・・・・・・・・・・・・・	3
図 3-1	原子炉圧力容器ペデスタルの形状及び主要寸法 ・・・・・・・・・・・・・・・・	6
図 4-1	地震荷重	15
図 4-2	原子炉圧力容器ペデスタルの応力評価位置 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	17
⊠ 4-3	解析モデル ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	21
表 2-1	構造計画 ••••••••••••••••••••••••••••••••••••	2
表 3-1	使用材料表	7
表 4-1	荷重の組合せ及び許容応力状態(設計基準対象施設)・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	9
表 4-2	荷重の組合せ及び許容応力状態(重大事故等対処設備)・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	10
表 4-3	許容応力度	11
表 4-4	使用材料の許容応力度評価条件(設計基準対象施設及び重大事故等対処設備)・・	11
表 4-5	設計荷重(設計基準対象施設)	13
表 4-6	設計荷重(重大事故等対処設備)	14
表 4-7	応力評価点	16
表 4-8	解析モデル諸元 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	21
表 5-1	許容応力状態短期に対する評価結果(D+P+M+Sd*) ・・・・・・・・・・・・	25
表 5-2	許容応力状態機能維持の検討に対する評価結果(D+PL+ML+Sd*)・・・・・・	28
表 5-3	許容応力状態機能維持の検討に対する評価結果(D+P+M+Ss) ・・・・・・・	31
表 5-4	許容応力状態機能維持の検討に対する評価結果(D+PsaL+MsaL+Sd) ・・	35
表 5-5	許容応力状態機能維持の検討に対する評価結果(D+Psall+Msall+Ss)	38

1. 概要

本計算書は、VI-1-8-1「原子炉格納施設の設計条件に関する説明書」及びVI-2-1-9「機能維持の基本方針」にて設定している構造強度の設計方針に準じて、原子炉圧力容器ペデスタルが 設計用地震力に対して十分な構造強度を有していることを説明するものである。

原子炉圧力容器ペデスタルは設計基準対象施設においてはSクラス相当施設に、重大事故等 対処設備においては常設耐震重要重大事故防止設備及び常設重大事故緩和設備相当に分類され る。以下,設計基準対象施設及び重大事故等対処設備としての構造強度評価を示す。

なお、本計算書においては、新規制対応工認対象となる設計用地震力及び重大事故等時に対 する評価について記載するものとし、前述の荷重を除く荷重による原子炉圧力容器ペデスタル の評価は、昭和59年9月17日付け59資庁第8283号にて認可された工事計画の添付書類(参 照図書(1))による(以下「既工認」という。)。

2. 一般事項

2.1 構造計画

原子炉圧力容器ペデスタルの構造計画を表 2-1 に示す。

表 2-1 構造計画

計画の概要					
基礎・支持構造	主体構造	眈	略構造凶		
原子炉圧力容器ペデスタ	原子炉圧力容器ペデス				
デスタル基礎ボルト(以	ラルは、 輌板と輌板间 に充填したコンクリー				
下「基礎ボルト」とい	トからなる円筒形の構				
う。)により,原子炉建 物の基礎スラブに固定さ	造物であり、外径 mm,壁厚				
れる。	mmの円筒部で構成され				
また,原子炉圧力容器ペ デスタル下部はコンクリ ートに埋設されており, 原子炉圧力容器ペデスタ ルの鉛直方向荷重及び水 平方向荷重は,基礎ボル ト及び本コンクリートを	る。 なお,コンクリートは 強度部材として考慮し ない。		基礎ボルト		
介して原子炉建物に伝達させる。		原子炉圧力容器ペデスタル	■ 基礎スラブ 基礎スラブ ■ 原子炉圧力容器ペデスタル 原子炉圧力容器ペデスタル拡大図		

2.2 評価方針

原子炉圧力容器ペデスタルの応力評価は、VI-1-8-1「原子炉格納施設の設計条件に関する 説明書」及びVI-2-1-9「機能維持の基本方針」にて設定した荷重及び荷重の組合せ並びに 「2.3 適用規格・基準等」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 る箇所に作用する設計用地震力による応力度等が許容限界内に収まることを、「4. 構造強 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。 原子炉圧力容器ペデスタルの耐震評価フローを図 2-1 に示す。



図 2-1 原子炉圧力容器ペデスタルの耐震評価フロー

2.3 適用規格·基準等

適用規格・基準等を以下に示す。

- ・原子力発電所耐震設計技術指針 重要度分類・許容応力編 JEAG4601・補-1984 ((社)日本電気協会)
- ・原子力発電所耐震設計技術指針 JEAG4601-1987 ((社)日本電気協会)
- ・原子力発電所耐震設計技術指針 JEAG4601-1991 追補版 ((社)日本電気協 会)
- ・鋼構造設計規準(日本建築学会 2005 改定)

2.4 記号の説明

記号	記号の説明	単位
A i	断面積 (i=0, 1)	mm ² /本
D	死荷重	—
E	縦弾性係数	N/mm^2
fь	許容曲げ応力度	N/mm^2
f c	許容圧縮応力度	N/mm^2
f s	許容せん断応力度	N/mm^2
f t	許容引張応力度	N/mm^2
F	許容応力度の基準値、基礎ボルトの引抜き力	N/mm ² , N/7.5°
G	せん断弾性係数	N/mm^2
Н	水平方向荷重	kN, kN•m
тo	質量	kg
М	機械的荷重	—
$M{\tt L}$	地震と組み合わせる機械的荷重	—
M S A L	機械的荷重 (SA後長期機械的荷重)	—
$M{\tt S}{\tt A}{\tt L}{\tt L}$	機械的荷重 (SA後長々期機械的荷重)	—
Р	圧力	—
ΡL	地震と組み合わせる圧力	—
PSAL	圧力 (SA後長期圧力)	—
PSALL	压力 (SA後長々期圧力)	—
S d	弾性設計用地震動Sdにより定まる地震力	—
S d *	弾性設計用地震動Sdにより定まる地震力又は静的地震力	—
S s	基準地震動Ssにより定まる地震力	—
S u	設計引張強さ	N/mm^2
Sу	設計降伏点	N/mm^2
V	鉛直方向荷重, 鉛直震度	kN, —
ν	ポアソン比	—
σt	基礎ボルトに生ずる最大引張応力度	N/mm^2
σta	ねじ部有効断面での基礎ボルトの引張応力度	N/mm^2
σti	内筒側の基礎ボルトの引張応力度	N/mm^2
σto	外筒側の基礎ボルトの引張応力度	N/mm^2

3. 評価部位

原子炉圧力容器ペデスタルの形状及び主要寸法を図 3-1 に, 評価部材及び使用材料を表 3-1 に示す。





	私 5 I 区川内村私	
評価部材	使用材料	備考
構造用鋼材		
(円筒部,たてリブ,		
ベースプレート)		
基礎ボルト		

表 3-1 使用材料表

- 4. 構造強度評価
- 4.1 構造強度評価方法
 - (1) 原子炉圧力容器ペデスタルの地震荷重は、基礎ボルト及び原子炉圧力容器ペデスタル下 部を埋設するコンクリートを介して原子炉建物に伝達される。原子炉圧力容器ペデスタル の耐震評価として、VI-2-2-1「炉心、原子炉圧力容器及び原子炉内部構造物並びに原子炉 本体の基礎の地震応答計算書」において計算された荷重を用いて、参照図書(1)に示す既工 認の手法に従い構造強度評価を行う。
 - (2) 構造強度評価に用いる寸法は、公称値を用いる。
 - (3) 概略構造図を表 2-1 に示す。
 - (4) 地震力は,原子炉圧力容器ペデスタルに対して水平方向及び鉛直方向から個別に作用させる。また,水平方向及び鉛直方向の動的地震力による荷重の組合せには,絶対値和を適用する。
- 4.2 荷重の組合せ及び許容値
 - 4.2.1 荷重の組合せ及び許容応力状態

原子炉圧力容器ペデスタルの荷重の組合せ及び許容応力状態のうち,設計基準対象施 設の評価に用いるものを表4-1に,重大事故等対処設備の評価に用いるものを表4-2に 示す。

詳細な荷重の組合せは、VI-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

原子炉圧力容器ペデスタルの許容応力度及び許容荷重は「2.3 適用規格・基準等」に 基づき算出する。構造用鋼材及び基礎ボルトに対する許容応力度を表 4-3 に示す。

4.2.3 使用材料の許容応力度評価条件

原子炉圧力容器ペデスタルの使用材料の許容応力度評価条件を表 4-4 に示す。

施設	区分	機器名称	耐震重要度 分類	機器等 の区分	荷重の組合せ*1		許容応力状態
	E 7 K				$D + P + M + S d^{**3}$	(10)	短期
原子炉本体	原子炉 圧力容器	原子炉 圧力容器	*2	建物・ 構築物	$D + P_L + M_L + S d^{**3}$	(16)	機能維持の検討
	支持構造物	ペデスタル			$D+P+M+S s *^3$	(12)	機能維持の検討

表4-1 荷重の組合せ及び許容応力状態(設計基準対象施設)

注記*1:()内はVI-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5-2の荷重の組合せのNo.を示す。 *2:Sクラス相当として評価する。

*3: VI-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5-2に従い、温度荷重を組み合わせる。

9

施設	区分	機器名称	設備分類	機器等 の区分	荷重の組合せ*1		許容応力状態
	原子炉	原子炉		建物·	$D + P_{SAL} + M_{SAL} + S d^{*3}$	(V (L) -1)	機能維持の検討
原子炉本体	圧力容器 支持構造物	圧力容器 ペデスタル	*2	構築物	$D + P_{SALL} + M_{SALL} + S s^{*3}$	(V (LL) -1)	機能維持の検討

表 4-2 荷重の組合せ及び許容応力状態(重大事故等対処設備)

注記*1: ()内はVI-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5-3の荷重の組合せのNo.を示す。

*2:常設耐震重要重大事故防止設備及び常設重大事故緩和設備相当として評価する。

*3: VI-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5-3に従い,重大事故等時の温度荷重は組み合わせない。

		ボルト等					
許容応力状態	引張/ 組合せ せん断		圧縮	曲げ	引張		
短期	1.5 • f t	1.5 • f s	1.5 • f c	1.5 • f ъ	1.5 • f t		
機能維持の 検討	1.5 • f t	1.5 • f s	1.5 • f c	1.5 • f ъ	1.5 • f t		

表 4-3 許容応力度

表4-4 使用材料の許容応力度評価条件

(設計基準対象施設及び重大事故等対処設備)

評価部材	材料	F (N/mm²)	S y (N/mm²)	S u (N/mm²)
構造用鋼材 (円筒部,たてリブ, ベースプレート)	*			
基礎ボルト				
注記*:				

- 4.2.4 設計荷重
 - (1) 設計基準対象施設としての設計荷重
 設計基準対象施設としての設計荷重を表 4-5 に示す。
 - (2) 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設計荷重を表 4-6 に示す。

衣4 5 成时何里(成可差半对豕爬权)(C 0 1)						
荷重	荷重 記号*1	原子炉圧力容 器より作用す		原子炉遮蔽壁 より作用する	原子炉圧力容器ペデ スタルに直接作用す	
		7	5荷重	荷重	る荷重	
死荷重	D	V :	kN	V: kN	V: kN	
運転時荷重(上向き荷重) <mark>*</mark> 2	M, Ml	V :	kN	—	—	
運転時荷重(下向き荷重) <mark>*</mark> 2	M, Ml	V :	kN	—	—	
弾性設計用地震動 Sd により				<u>H</u> :図4-1参	≳照	
定まる地震荷重又は静的地震	S d *	V:鉛直震度 (図 4-1 軸力の震度換算値)			軸力の震度換算値)	
荷重				又は静的震度	*3	
基準地震動Ssにより定まる				<u>H</u> :図4-1参	≳照	
地震荷重	5 S	V	: 鉛直震度	(図 4-1	軸力の震度換算値)	

表 4-5 設計荷重(設計基準対象施設) (その1)

注: Vは鉛直方向, Hは水平方向を示す。(Vは下向きを正とする。)

注記*1:表4-1の荷重の組合せの記号を示す。

<mark>*2:スクラム時反力を示す。</mark>

*3:<mark>1.0・Cvより定めた震度</mark>



衣4-3 設計何里(設計基準対象施設)(ての	表 4-5	設計荷重	(設計基準対象施設)	(その2)
---------------------------	-------	------	------------	-------

	部位		運転時温度	異常時温度*1		
	制征		М	$M{ m L}$		
	内筒		°C		°C	
A	たてリブ*2		°C		°C	
	外筒		°C		°C	
	内筒		°C		°C	
ⓐ	たてリブ*2		$^{\circ}\mathrm{C}$		°C	
	外筒		$^{\circ}\mathrm{C}$		°C	
	内筒		°C		°C	
C	たてリブ*2		°C		°C	
	外筒		$^{\circ}\mathrm{C}$		°C	
	内筒		°C		°C	
D	たてリブ					
	外筒		°C		°C	

注記*1:地震荷重と組み合わせる異常時温度を示す。

*2:たてリブの温度は平均値を示す。

<u>太</u> 4-0 成計何里(里入爭故等刈处設備)												
	荷重	原子炉	圧力容	原子	炉遮蔽壁	原子炉圧力容器ペラ						
荷重	司旦*1	器より	作用す	より	作用する	スタルに直接作用す						
	記方	る荷	苛重	;	荷重	7	荷重					
死荷重	D	V :	kN	V :	kN	V :	kN					
	Msal,	v ·	1z N									
連転時何里(上问さ何里) <mark> **</mark> 	MSALL	v .	KIN		—	_						
) (下向を共手) *2	Msal,	v ·	kN									
連転时何里(下回さ何里)	MSALL	v .	KI V		—							
SA時長期圧力	PSAL	_	_		_		kPa					
SA時長々期圧力	PSALL	-	_		_		kPa					
弾性設計用地震動Sdにより				Н:	図 4-1 参	除服						
定まる地震荷重	Sd	V:釒	沿直震度		(図 4-1 ≢	軸力の震度	を換算値)					
基準地震動Ssにより定まる				Н:	図 4-1 参	除照						
地震荷重	Ss	V : ⋬	沿直震度		(図 4-1 ≢	軸力の震度	を換算値)					

表 4-6 設計荷重(重大事故等対処設備)

注: Vは鉛直方向, Hは水平方向を示す。(Vは下向きを正とする。)

注記*1:表4-2の荷重の組合せの記号を示す。

*2 : <mark>スクラム時反力を示す。</mark>

S2 補 VI-1-2-1 R0



15

注:設計用地震力はVI-2-2-1「炉心,原子炉圧力容器及び原子炉内部構造物並びに原子炉本体の基礎の地震応答計算書」の地震力を上回る地震力を 設定する。

4.3 設計用地震力

原子炉圧力容器ペデスタルの設計用地震力を,「4.2.4 設計荷重」に示す。水平方向及び 鉛直方向の動的地震力の組合せには,組合せ係数法を適用する。なお,設計用地震力はVI-2-1-7「設計用床応答スペクトルの作成方針」及びVI-2-2-1「炉心,原子炉圧力容器及び原子炉 内部構造物並びに原子炉本体の基礎の地震応答計算書」の地震力を上回る地震力を設定する。

4.4 計算方法

4.4.1 応力評価点

原子炉圧力容器ペデスタルの応力評価点は,原子炉圧力容器ペデスタルを構成する部 材の形状及び荷重伝達経路を考慮し,発生応力度が大きくなる部位を選定する。 選定した応力評価点を表 4-7 及び図 4-2 に示す。

応力評価点番号	応力評価点
P 1 *1	円筒部(内筒,外筒)
P 2 *2	たてリブ
Р 3	基礎ボルト
P 4	ベースプレート

表 4-7 応力評価点

注記*1:内筒及び外筒の評価点は,最大組合せ応力度発生箇所を含むよう選定するととも に,地震方向に対して応力度の大きくなる0度及び90度位置の代表的な高さから 選定する。なお,円筒部に開口部をモデル化することにより,開口部近傍の応力 評価が可能であるため,既工認(参照図書(1))で応力評価点としていたCRD開 口まわりは個別の応力評価点として設定しない。

*2:たてリブの評価点については、最大応力度発生箇所を含むよう選定するとともに、 地震方向に対して応力度の大きくなる0度位置の代表的な高さから選定する。

■:応力評価位置

図 4-2 原子炉圧力容器ペデスタルの応力評価位置(その 1)(設計基準対象施設)

18

■:応力評価位置

図 4-2 原子炉圧力容器ペデスタルの応力評価位置(その 2)(重大事故等対処設備)

S2 補 VI-1-2-1 R0



図 4-2 原子炉圧力容器ペデスタルの応力評価位置(その3)

- 4.4.2 解析モデル及び諸元
 - (1) 設計基準対象施設としての解析モデル 解析モデルの概要を以下に示す。
 - a. 原子炉圧力容器ペデスタルの解析モデルは、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。解析モデルを図4-3に、解析モデルの諸元について表4-8に 示す。
 - b. 拘束条件は,原子炉圧力容器ペデスタルの底部を固定条件(並進拘束及び回転拘 束)とする。
 - c. 解析コードは「MSC NASTRAN」を使用し、荷重及び応力度を求める。 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、VI-5 「計算機プログラム(解析コード)の概要」に示す。
 - (2) 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,原子炉圧力容器ペデスタルの解析モデルの概要については,「4.4.2(1) 設計基準対象施設としての解析モデル」と同じとする。

図 4-3 解析モデル

項目	記号	単位	入力値									
材質												
質量	m o	kg										
縦弾性係数	E	N/mm^2										
せん断弾性係数	G	N/mm^2										
ポアソン比	ν											
要素数			5384									
節点数			4750									

表 4-8 解析モデル諸元

4.4.3 荷重及び応力度計算方法

原子炉圧力容器ペデスタルの荷重及び応力度計算方法について以下に示す。

- (1) 設計基準対象施設としての荷重及び応力度計算
 - a. 円筒部及びたてリブの検討

円筒部及びたてリブの応力度計算方法は、既工認(参照図書(1))から変更はなく、 原子炉圧力容器ペデスタルに作用する死荷重、地震荷重等による応力度を、 「4.4.2(1) 設計基準対象施設としての解析モデル」に示す原子炉圧力容器ペデスタ ルの解析モデルにより算出する。解析モデルにおいて、死荷重及び運転時荷重は、そ の荷重が負荷される部位へ、集中荷重又は単位体積重量として負荷する。また、水平 方向地震荷重については、その地震力に応じて、原子炉圧力容器ペデスタル断面に円 周方向荷重又は鉛直方向荷重として負荷し、鉛直方向地震荷重については、死荷重に 鉛直震度を考慮する。温度荷重については、原子炉圧力容器ペデスタル全体に温度を 負荷し、ドライウェルコンクリート埋設部に温度による変位を負荷する。

- b. 基礎ボルトの検討
 - (a) 基礎ボルトの引張応力度

「4.4.3(1)a. 円筒部及びたてリブの検討」と同様に原子炉圧力容器ペデスタルの解析モデルにより算出した基礎ボルト軸断面の最大引張応力度σtより,ねじ部 有効断面での基礎ボルトの引張応力度σtaを以下の式で求める。

$$\sigma t a = \sigma t \cdot \frac{A_0}{A_1}$$

A₀ : 基礎ボルトの断面積 (mm²/本)

A1 : 基礎ボルトのねじ部分有効断面積 (mm²/本)

(b) 基礎ボルトの引抜き力

「4.4.3(1)a. 円筒部及びたてリブの検討」と同様に原子炉圧力容器ペデスタルの解析モデルにより算出した基礎ボルトの引張応力度より,基礎ボルトの引抜き力 Fを求める。計算は、内筒側の基礎ボルトの引張応力度 σ tiと外筒側の基礎ボルト の引張応力度 σ toより、7.5°の範囲における基礎ボルトの引抜き力Fを以下の式で 求める。

 $\mathbf{F} = (\mathbf{4} \cdot \boldsymbol{\sigma} \mathbf{t} \mathbf{o} + \mathbf{2} \cdot \boldsymbol{\sigma} \mathbf{t} \mathbf{i}) \cdot \mathbf{A}_{0}$

c. ベースプレートの検討

ベースプレートの応力度計算方法は、既工認(参照図書(1))から変更はなく、 「4.4.3(1)a. 円筒部及びたてリブの検討」と同様に原子炉圧力容器ペデスタルの解 析モデルにより算出したベースプレートに生じる最大圧縮応力度から、ベースプレー トの曲げ応力度を求める。 (2) 重大事故等対処設備としての荷重及び応力度計算

原子炉圧力容器ペデスタルに作用する死荷重,地震荷重等による荷重及び応力度は, 「4.4.2(2) 重大事故等対処設備としての解析モデル」に示す原子炉圧力容器ペデスタ ルの解析モデルにより算出する。解析モデルにおいて,死荷重,運転時荷重及び地震荷 重については,「4.4.3(1) 設計基準対象施設としての荷重及び応力度計算」と同様で ある。圧力荷重については,差圧が生じる原子炉圧力容器ペデスタル上面に分布荷重と して負荷する。荷重及び応力度計算方法は「4.4.3(1) 設計基準対象施設としての荷重 及び応力度計算」と同様である。

4.5 計算条件

応力解析に用いる荷重を,「4.2 荷重の組合せ及び許容値」及び「4.3 設計用地震力」 に示す。

4.6 荷重及び応力度の評価

「4.4 計算方法」で求めた荷重及び応力度が許容値以下であること。

- 5. 評価結果
- 5.1 設計基準対象施設としての評価結果

原子炉圧力容器ペデスタルの設計基準対象施設としての耐震評価結果を以下に示す。発生 値は許容限界を満足しており,設計用地震力に対して十分な構造強度を有していることを確 認した。

(1) 構造強度評価結果構造強度評価の結果を表 5-1~表 5-3 に示す。

S2 補 VI-1-2-1 R0

						短	期		
	評価対象設備	評価	部位		応力分類	算出応力度	許容応力度	判定	備考
						N/mm^2	N/mm^2		
A				А	組合せ応力度	101		\bigcirc	
В				В	組合せ応力度	99		\bigcirc	
		P1:円筒部	内筒	С	組合せ応力度	94		\bigcirc	
C				D	組合せ応力度	138		\bigcirc	
D i				Е	組合せ応力度	139		\bigcirc	
F		ⓐ 部		А	組合せ応力度	145		\bigcirc	
				В	組合せ応力度	135		\bigcirc	
$\sim 0^{\circ}$			外筒	С	組合せ応力度	139		\bigcirc	
				D	組合せ応力度	169		\bigcirc	
	原于炉 圧力容器			Е	組合せ応力度	189		\bigcirc	
$\gamma \mid \Sigma_a$			内筒	А	組合せ応力度	102		\bigcirc	
1 © 7 90°	~~) <i>~ 7 / V</i>			В	組合せ応力度	99		\bigcirc	
2 A				С	組合せ応力度	91		\bigcirc	
				D	組合せ応力度	139		\bigcirc	
		P1:円筒部		Е	組合せ応力度	139		\bigcirc	
		(b)音ß		А	組合せ応力度	140		\bigcirc	川庄 /頒考 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇
				В	組合せ応力度	142		\bigcirc	
			外筒	С	組合せ応力度	142		\bigcirc	
				D	組合せ応力度	174		0	
				Е	組合せ応力度	191		0	

表 5-1(1) 許容応力状態短期に対する評価結果(D+P+M+Sd*) (その1)

評価対象設備 評価部位 応力分類 算出応力度 許容応力度 判	判定 備考	判定 備考
N/mm ² N/mm ²		
A 原子炉 P1:円筒部 内筒 B 組合せ応力度 190 (1)	0	0
B 圧力容器 ペデスタル C部 外筒 A 組合せ応力度 231	0	0

表 5-1(1) 許容応力状態短期に対する評価結果(D+P+M+Sd*) (その2)

表 5-1(2) 許容応力状態短期に対する評価結果(D+P+M+Sd*)

						短	期		
	評価対象設備		評価部位		応力分類	算出応力度	許容応力度	判定	備考
						N/mm^2	N/mm^2		
				А	組合せ応力度	134		0	
	原子炉 圧力容器 ペデスタル	たてリ ⑤部	たてリブ	В	組合せ応力度	138		0	
			①部	С	組合せ応力度	126		0	
		P2		D	組合せ応力度	151		0	
		た	たてリブ	А	組合せ応力度	226		0	
			②部						

ڻ ا 0°

(c)

٦E

(a)

 90°

				矩	豆期	_	
評価対象 		評価部位	応力分類	算出応力度	許容応力度	判定	備考
<u></u> 〕 加 一				N/mm^2	N/mm^2		
原子炉	Do	++ 7+ 12	引張応力度	216		0	
圧力容器	P3 圧力容器	基礎ホルト	引抜き力*	3.661 $\times 10^{6}$		0	
ペデスタル	P4	ベースプレート	曲げ応力度	96		0	

表 5-1(3) 許容応力状態短期に対する評価結果(D+P+M+Sd*)

注記*:単位は N/7.5°

S2 補 VI-1-2-1 R0

					機能維持の検討			_		
	評価対象設備	評価	部位		応力分類	算出応力度 許容応力度		判定	備考	
						N/mm^2	N/mm	2		
A				А	組合せ応力度	100			0	
B				В	組合せ応力度	98			\bigcirc	
			内筒 C 組合せ応力度 104 D 組合せ応力度 139 B E 組合せ応力度 141	С	組合せ応力度	104			\bigcirc	
C				D	組合せ応力度	139			\bigcirc	
D V		P1:円筒部				\bigcirc				
E		③ 部		А	組合せ応力度	145			\bigcirc	
				В	組合せ応力度	135			0	
			外筒	С	組合せ応力度	136			\bigcirc	
				D	組合せ応力度	167			\bigcirc	
	原子炉		E 組合せ応力度 188						\bigcirc	
$\gamma \mid \gamma^{a}$	圧力谷畚		内筒	А	組合せ応力度	101			\bigcirc	
C 90°	ヘナスタル			В	組合せ応力度	99			\bigcirc	
				С	組合せ応力度	100			\bigcirc	
				D	組合せ応力度	140			\bigcirc	
1		P1:円筒部		Е	組合せ応力度	140			\bigcirc	
		(b)部		А	組合せ応力度	139			0	
				В	組合せ応力度	141			\bigcirc	
			外筒	С	組合せ応力度	139			0	
				D	組合せ応力度	173			0	
				Е	組合せ応力度	190			0	

表 5-2(1) 許容応力状態機能維持の検討に対する評価結果(D+PL+ML+Sd*) (その1)

						機能維持	寺の検討		
	評価対象設備	評価部位		評価部位 応力分類	応力分類	算出応力度	許容応力度	判定	備考
						N/mm^2	N/mm^2		
A	原子炉	P1:円筒部	内筒	В	組合せ応力度	189		0	
В	圧刀容器 ペデスタル	©部	外筒	А	組合せ応力度	230		0	
B	圧力容器 ペデスタル	PI:円筒部 C部	外筒	A	組合せ応力度	230		0	

表 5-2(1) 許容応力状態機能維持の検討に対する評価結果(D+PL+ML+Sd*) (その2)

表 5-2(2) 許容応力状態機能維持の検討に対する評価結果(D+PL+ML+Sd*)



ъE

				機能維	持の検討		
評価対象 設備		評価部位	応力分類	算出応力度	許容応力度	判定	備考
				N/mm^2	N/mm^2		
原子炉	DO		引張応力度	219		0	
圧力容器	P3	基礎ホルト	引抜き力*	3.662×10^{6}		0	
ペデスタル	P4	ベースプレート	曲げ応力度	95		\bigcirc	

表 5-2(3) 許容応力状態機能維持の検討に対する評価結果(D+PL+ML+Sd*)

注記*:単位はN/7.5°

S2 補 VI-1-2-1 R0

						機能維持	寺の検討									
	評価対象設備	評価	部位		応力分類	算出応力度	許容応	力度	判定	備考						
						N/mm^2	N/mi	m ²								
A				А	組合せ応力度	136			\bigcirc							
B				В	組合せ応力度	141			\bigcirc							
			内筒	С	組合せ応力度	128			\bigcirc							
С				D	組合せ応力度	190			\bigcirc							
D		P1:円筒部		Е	組合せ応力度	190			\bigcirc							
E		ⓐ 部		А	組合せ応力度	206			\bigcirc							
				В	組合せ応力度	198			0							
			外筒	С	組合せ応力度	198			\bigcirc							
	原子炉			D	組合せ応力度	239			\bigcirc							
				Е	組合せ応力度	264			\bigcirc							
$\gamma \mid \sum_{a}$	上月谷奋			А	組合せ応力度	138			\bigcirc							
€ F 90°	ヘナスタル			В	組合せ応力度	141			\bigcirc							
2 A			内筒	С	組合せ応力度	124			\bigcirc							
					1 1 1 1					D	組合せ応力度	191			\bigcirc	
		P1:円筒部		E	組合せ応力度	189			\bigcirc							
		(b)部		А	組合せ応力度	199			0							
				В	組合せ応力度	208			\bigcirc							
			外筒	С	組合せ応力度	205			0							
			D	組合せ応力度	247			\bigcirc								
				Е	組合せ応力度	268			0							

表 5-3(1) 許容応力状態機能維持の検討に対する評価結果(D+P+M+Ss) (その1)

- -						機能維持	寺の検討		
	評価対象設備 評価部位				応力分類	算出応力度	許容応力度	判定	備考
						N/mm^2	N/mm^2		
A	原子炉	P1:円筒部	内筒	В	組合せ応力度	290		0	
B	圧力容器 ペデスタル	©部	外筒	A	組合せ応力度	335		0	

表 5-3(1) 許容応力状態機能維持の検討に対する評価結果(D+P+M+Ss) (その2)

表 5-3(2) 許容応力状態機能維持の検討に対する評価結果(D+P+M+Ss)

				機能維持	寺の検討		
	評価部位		応力分類	算出応力度	許容応力度	判定	備考
				N/mm^2	N/mm^2		
		А	組合せ応力度	190		\bigcirc	
	たてリブ	В	組合せ応力度	194		\bigcirc	
DO	(b) 音ß	С	組合せ応力度	181		0	
P2		D	組合せ応力度	212		\bigcirc	
	たてリブ	А	組合せ応力度	324		0	
	P2	評価部位 たてリブ D部 たてリブ で部	評価部位 P2 たてリブ A たてリブ B の部 C D たてリブ A	評価部位 応力分類 P2 A 組合せ応力度 B 組合せ応力度 ①部 C 組合せ応力度 D 組合せ応力度 たてリブ A 組合せ応力度	評価部位 応力分類 機能維持 第価部位 応力分類 第出応力度 N/mm ² N/mm ² A 組合せ応力度 190 B 組合せ応力度 194 ① B 組合せ応力度 181 D 組合せ応力度 212 たてリブ A 組合せ応力度 324	評価部位 応力分類 機能維持の検討 第留協会 応力分類 第日応力度 許容応力度 N/mm ² N/mm ² N/mm ² A 組合せ応力度 190 1 P2 6 第 組合せ応力度 181 D 組合せ応力度 181 1 たてリブ 0 組合せ応力度 181 1 C 組合せ応力度 212 1 たてリブ A 組合せ応力度 324 1	評価部位 応力分類 機能維持の検討 判定 第密応力度 許容応力度 判定 N/mm ² N/mm ² N/mm ² A 組合せ応力度 190 0 たてリブ B 組合せ応力度 194 0 予約 C 組合せ応力度 181 0 0 たてリブ D 組合せ応力度 181 0 0 たてリブ A 組合せ応力度 324 0 0

ڻ ا 0°

(c)

۶E

(a)

 90°

				機能維	持の検討		
評価対象 評価部位 設備		評価部位	応力分類	算出応力度	許容応力度	判定	備考
 夜/佣				N/mm^2	N/mm^2		
原子炉	DO		引張応力度	338		0	
圧力容器	P3	基礎ホルト	引抜き力*	5.814 $\times 10^{6}$		0	
ペデスタル	P4	ベースプレート	曲げ応力度	136		0	

表 5-3(3) 許容応力状態機能維持の検討に対する評価結果(D+P+M+Ss)

注記*:単位はN/7.5°

5.2 重大事故等対処設備としての評価結果

原子炉圧力容器ペデスタルの重大事故等時の状態を考慮した場合の耐震評価結果を以下に 示す。発生値は許容限界を満足しており,設計用地震力に対して十分な構造強度を有してい ることを確認した。

(1) 構造強度評価結果構造強度評価の結果を表 5-4 及び表 5-5 に示す。

S2 補 VI-1-2-1 R0

				機能維持	寺の検討					
F	評価対象設備	評価	部位		応力分類	算出応力度	許容応力度	判定	備考	
						N/mm^2	N/mm^2			
A A				А	組合せ応力度	117		0		
В				В	組合せ応力度	123		0		
			内筒	С	組合せ応力度	117		0		
				D	組合せ応力度	164		0		
D		P1:円筒部		Е	組合せ応力度	158		0		
E		ⓐ 部		А	組合せ応力度	161		0		
				В	組合せ応力度	164		0		
0°			外筒	С	組合せ応力度	165		0		
	原子炉 圧力容器			D	組合せ応力度	195		0		
				Е	組合せ応力度	211		0		
				А	組合せ応力度	121		0		
	~ ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~ ~			В	組合せ応力度	125		0		
			内筒	С	組合せ応力度	115		0		
V L				D	組合せ応力度	164		0		
·		P1:円筒部		Е	組合せ応力度	158		0		
	(D)部	(D)部 外筒 C D E)一部		А	組合せ応力度	160		0	
				В	組合せ応力度	167		0		
			С	組合せ応力度	169		0			
			D	組合せ応力度	201		0			
			Е	組合せ応力度	214		0			

表 5-4(1) 許容応力状態機能維持の検討に対する評価結果(D+Psal+Msal+Sd) (その1)

_								機能維持	寺の検討		
-		F	評価対象設備	評価	部位		応力分類	算出応力度	許容応力度	判定	備考
								N/mm^2	N/mm^2		
, +		A	原子炉	P1:円筒部	内筒	F	組合せ応力度	210		0	
	В	圧刀容器 ペデスタル	©部	外筒	А	組合せ応力度	253		0		
		C C									

表 5-4(1) 許容応力状態機能維持の検討に対する評価結果(D+Psal+Msal+Sd) (その2)

表 5-4(2) 許容応力状態機能維持の検討に対する評価結果(D+Psal+Msal+Sd)

					機能維持	寺の検討		
評価対象設備		評価部位		応力分類	算出応力度	許容応力度	判定	備考
					N/mm^2	N/mm^2		
			А	組合せ応力度	148		\bigcirc	
		たてリブ	В	組合せ応力度	152		\bigcirc	
原子炉	DO	⑤ 部	С	組合せ応力度	152		0	
圧力谷畚	P2		D	組合せ応力度	174		0	
ペデスタル	<タル たてリブ ©部	たてリブ ©部	A	組合せ応力度	250		0	

ъE

 $\stackrel{(a)}{=} 90^{\circ}$

0°

(C)

評価対象				機能維	持の検討		
評価対象		評価部位	応力分類	算出応力度	許容応力度	判定	備考
 				N/mm^2	N/mm^2		
原子炉	DO		引張応力度	178		0	
圧力容器	P3	基礎ホルト	引抜き力*	2.976×10^{6}		0	
ペデスタル	P4	ベースプレート	曲げ応力度	102		0	

表 5-4(3) 許容応力状態機能維持の検討に対する評価結果(D+Psal+Msal+Sd)

注記*:単位はN/7.5°

S2 補 VI-1-2-1 R0

						機能維持	寺の検討											
F	評価対象設備	評価	部位		応力分類	算出応力度	許容応力度	判定	備考									
						N/mm^2	N/mm^2											
A				А	組合せ応力度	149		\bigcirc										
B				В	組合せ応力度	159		\bigcirc										
			内筒	С	組合せ応力度	148		\bigcirc										
				D	組合せ応力度	208		0										
D		P1:円筒部		Е	組合せ応力度	202		\bigcirc										
E		ⓐ 部		А	組合せ応力度	216		\bigcirc										
				В	組合せ応力度	221		\bigcirc										
0°		夕	外筒	С	組合せ応力度	219		\bigcirc										
^b	原子炉 圧力容器			D	組合せ応力度	259		\bigcirc										
				Е	組合せ応力度	279		\bigcirc										
				А	組合せ応力度	154		\bigcirc										
				В	組合せ応力度	161		\bigcirc										
			内筒	С	組合せ応力度	144		\bigcirc										
				D	組合せ応力度	209		\bigcirc										
		P1:円筒部		Е	組合せ応力度	202		\bigcirc										
	())) 部	(b)部		А	組合せ応力度	217		\bigcirc										
														В	組合せ応力度	力度 229		\bigcirc
			С	組合せ応力度	227		\bigcirc											
				D	組合せ応力度	268		\bigcirc										
		E	Е	組合せ応力度	283		\bigcirc											

表 5-5(1) 許容応力状態機能維持の検討に対する評価結果(D+Psall+Msall+Ss) (その1)

							機能維持	寺の検討		
-	—— F	評価対象設備	評価	部位		応力分類	算出応力度	許容応力度	判定	備考
							N/mm^2	N/mm^2		
	A	原子炉	P1:円筒部	内筒	F	組合せ応力度	284		0	
	В	圧力容器 ペデスタル	©部	外筒	А	組合せ応力度	349		0	
	C C									

表 5-5(1) 許容応力状態機能維持の検討に対する評価結果(D+Psall+Msall+Ss) (その2)

表 5-5(2) 許容応力状態機能維持の検討に対する評価結果(D+Psall+Msall+Ss)

					機能維持	寺の検討		
評価対象設備		評価部位		応力分類	算出応力度	許容応力度	判定	備考
					N/mm^2	N/mm^2		
			А	組合せ応力度	198		0	
		たてリブ	В	組合せ応力度	204		0	
原子炉	DO	())部	С	組合せ応力度	202		0	
上刀谷器	P2		D	組合せ応力度	229		0	
ペデスタル	、タル たてリブ ©部	たてリブ ©部	А	組合せ応力度	338		0	

 0°

ъE

				機能維	持の検討		
評価対象		評価部位	応力分類	算出応力度	許容応力度	判定	備考
<u></u> 取加				N/mm^2	N/mm^2		
原子炉	DO	++++++,12,2,1	引張応力度	314		0	
圧力容器	P3	基礎ホルト	引抜き力*	5. 411×10^{6}		0	
ペデスタル	P4	ベースプレート	曲げ応力度	140		0	

表 5-5(3) 許容応力状態機能維持の検討に対する評価結果(D+Psall+Msall+Ss)

注記*:単位はN/7.5°

6. 参照図書

(1) 島根原子力発電所第2号機 第2回工事計画認可申請書Ⅳ-1-2「原子炉本体の基礎に関する説明書」