本資	そ料のうち,	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	′о

柏崎刈羽原子力発電所第	第7号機 工事計画審査資料
資料番号	KK7 添-2-037-10 改 1
提出年月日	2020年6月18日

V-2-6-5-2 出力領域モニタの耐震性についての計算書

2020年6月 東京電力ホールディングス株式会社 V-2-6-5-2 出力領域モニタの耐震性についての計算書

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. 固有周期 ·····	 9
4.1 固有值解析方法	 9
4.2 解析モデル及び諸元	 9
4.3 固有值解析結果	 11
5. 構造強度評価	 12
5.1 構造強度評価方法	 12
5.2 荷重の組合せ及び許容応力	 12
5.2.1 荷重の組合せ及び許容応力状態 ・・・・・・・・・・・	 12
5.2.2 許容応力	 12
5.2.3 使用材料の許容応力評価条件 ・・・・・・・・・・・・・・・	 12
5.2.4 溶接部の継手効率	 12
5.3 設計用地震力	 17
5.4 計算方法	 19
5.4.1 応力の計算方法 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	 19
5.5 計算条件	 24
5.5.1 出力領域モニタの応力計算条件	 24
5.6 応力の評価方法 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	 24
5.6.1 出力領域モニタの応力評価	 24
6. 評価結果	 25
6.1 設計基準対象施設としての評価結果	 25
6.2 重大事故等対処設備としての評価結果	 25
7. 引用文献	 25
8. 参照図書	 25

1. 概要

本計算書は、V-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基づき、 出力領域モニタ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。 出力領域モニタは、設計基準対象施設においてはSクラス施設に、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。

- 2. 一般事項
- 2.1 構造計画
 出力領域モニタの構造計画を表 2-1 に示す。

表 2-1 構造計画



2.2 評価方針

出力領域モニタの応力評価は、V-2-1-9「機能維持の基本方針」にて設定した荷重及び荷重 の組合せ並びに許容限界に基づき、「2.1 構造計画」にて示す出力領域モニタの部位を踏まえ 「3. 評価部位」にて設定する箇所において、「4. 固有周期」で算出した固有周期に基づく設 計用地震力、死荷重及び外圧による応力が許容限界内に収まることを、「5. 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「6. 評価結果」に示す。

出力領域モニタの耐震評価フローを図 2-1 に示す。



図 2-1 出力領域モニタの耐震評価フロー

2.3 適用基準

適用基準を以下に示す。

- (1) 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, J EAG4601-1987及びJEAG4601-1991追補版)(日本電気協会 電気技術基準調 査委員会 昭和59年9月,昭和62年8月及び平成3年6月)
- (2) 発電用原子力設備規格(設計・建設規格(2005年版(2007年追補版含む。))
 JSME S NC1-2005/2007)(日本機械学会 2007年9月)(以下「設計・建設規格」という。)

2.4 記号の説明

記号	記号の説明	単位
А	断面積	mm^2
C_{H}	水平方向設計震度	—
C_{V}	鉛直方向設計震度	—
D _i	内径	mm
D _o	外径	mm
E	縦弾性係数	MPa
F_{E}	応力評価点のせん断力	Ν
Ι	断面二次モーメント	mm^4
Н	水平力	Ν
L	リングからプランジャ先端までの長さ	mm
ℓ	リングからチャンネルボックスに接触する点までの距離	mm
ℓ '	リングから応力評価点までの距離	mm
$M_{\rm E}$	応力評価点の曲げモーメント	N•mm
P _B	チャンネルボックスからの支持反力	Ν
Ро	外圧	MPa
S_{12}	主応力差σ1-σ2	MPa
S 23	主応力差σ2-σ3	MPa
S 31	主応力差σ ₃ -σ ₁	MPa
S_{m}	設計応力強さ 設計・建設規格 付録材料図表 Part5 表1に定める値	MPa
S _u	設計引張強さ 設計・建設規格 付録材料図表 Part5 表9に定める値	MPa
V_{D}	死荷重による鉛直力	Ν
Vs	地震荷重による鉛直力	Ν
w	等分布荷重	N/mm
Υ	外径と内径の比	—
δ D	設計たわみ量	mm
η	溶接部の継手効率	—
σ_1	主応力	MPa
σ2	主応力	MPa
σ3	主応力	MPa
σ_ℓ	軸方向応力	MPa
σr	半径方向応力	MPa
σt	周方向応力	MPa
$ au$ ℓ r	せん断応力	MPa
τ _{rt}	せん断応力	MPa
$ au_{t\ell}$	せん断応力	MPa

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。

数値の種類 単位		処理桁	処理方法	表示桁
固有周期	S	小数点以下第4位	四捨五入	小数点以下第3位
震度	_	小数点以下第3位	四捨五入	小数点以下第2位
温度	°C		_	整数位
長さ	mm			整数位*1
面積	mm^2	有効数字5桁目	四捨五入	有効数字4桁*2
断面二次モーメント	mm^4	有効数字5桁目	四捨五入	有効数字4桁*2
モーメント	N•mm	有効数字4桁目	切上げ	有効数字3桁
力 N		有効数字4桁目	切上げ	有効数字3桁
応力強さ MPa		小数点以下第1位	切上げ	整数位
許容応力*3	MPa	小数点以下第1位	切捨て	整数位

表 2-2 表示する数値の丸め方

注記*1:設計上定める値が小数点以下第1位の場合は、小数点以下第1位表示とする。 *2:絶対値が1000以上のときは、べき数表示とする。

*3:設計・建設規格 付録材料図表に記載された温度の中間における設計応力強さ及 び設計引張強さは、比例法により補間した値の小数点以下第1位を切捨て、整数 位までの値とする。 3. 評価部位

出力領域モニタの耐震評価は、「5.1 構造強度評価方法」に示す条件に基づき、耐震評価上厳 しくなるカバーチューブと校正用導管について実施する。出力領域モニタの耐震評価部位を図 3 -1に示す。

なお,応力評価点は構造の不連続を考慮して応力の最も厳しい箇所を選び,応力評価点を含む 断面を,応力評価面と呼ぶ。

また,地震荷重による応力が極大となる方位の応力評価点は(P01, P03)と表し,極小となる 方位の応力評価点にはプライム(')を付けて(P01', P03')と表す。

一次応力の評価は、内外面の応力評価点を含む断面(応力評価面)について行う。



図 3-1 形状・寸法・材料・応力評価点 (単位:mm)

- 4. 固有周期
- 4.1 固有值解析方法

出力領域モニタの固有値解析方法を以下に示す。

- (1) 出力領域モニタは、「4.2 解析モデル及び諸元」に示す三次元はりモデルとして考える。
- 4.2 解析モデル及び諸元

出力領域モニタの解析モデルを図 4-1 に,解析モデルの概要を以下に示す。また,機器の諸 元を本計算書の【出力領域モニタの耐震性についての計算結果】のその他の機器要目に示す。

(1) 強度上重要で,耐震上の条件が最も厳しくなる炉心支持板と上部格子板間の出力領域モニ タをモデル化する。



(4) 計算機コードは、「SAP-IV」を使用し、固有値を求める。

なお、固有値については既工認の値を使用する。

- (5)
- (6) 耐震計算に用いる寸法は、公称値を使用する。



図 4-1 解析モデル

4.3 固有值解析結果

固有値解析の結果を表 4-1 に、振動モード図を図 4-2 に示す。

T. N	マ. ひ 占地十百 田左田		水平方向	刺激係数	鉛直方向
モート	早越万回	回有同别(S)	X方向	Z方向	刺激係数
1次	水平				—
2次	水平				—
3 次	水平		_		—

表 4-1 固有值解析結果



図 4-2 振動モード図

- 5. 構造強度評価
- 5.1 構造強度評価方法
 - 4.2項(1)~(6)のほか,次の条件で計算する。
 - (1) 地震力は、出力領域モニタに対して、水平方向及び鉛直方向から作用するものとする。
- 5.2 荷重の組合せ及び許容応力
 - 5.2.1 荷重の組合せ及び許容応力状態 出力領域モニタ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 5-1 に,重大事故等対処設備の評価に用いるものを表 5-2 に示す。
 - 5.2.2 許容応力

出力領域モニタの許容応力は、V-2-1-9「機能維持の基本方針」に基づき表 5-3 に示す。

- 5.2.3 使用材料の許容応力評価条件 出力領域モニタの使用材料の許容応力評価条件のうち設計基準対象施設の評価に用いる ものを表 5-4 に、重大事故等対処設備の評価に用いるものを表 5-5 に示す。
- 5.2.4 溶接部の継手効率

応力評価点における溶接部の継手効率は、継手の種類及び適用する検査の種類により設計・建設規格 CSS-3150 に従って定め、表 5-6 に示すとおりとする。

溶接部でない応力評価点では, η =1.00 を用いる。

施言	安区分	機器名称	耐震重要度 分類	機器等の区分	荷重の組合せ	許容応力状態
計測制御 計測		山力領域エータ	S	*	$D + P_D + M_D + S d *$	III A S
系統施設	出力領域モニタ S —* 装置			$D+P_D+M_D+S$ s	IV A S	
計測制御 原子炉非常		戸非常 中地 乙末克	C	*	$D + P_D + M_D + S d *$	III A S
系統施設 用停止信号	用停止信号	十日1米同	5		$D+P_D+M_D+S$ s	IV A S
計測制御 原子炉非常 系統施設 用停止信号				*	$D + P_D + M_D + S d *$	III A S
		引停止信号 平性子束計装動作不能			$D + P_D + M_D + S_s$	IV A S

表 5-1 荷重の組合せ及び許容応力状態(設計基準対象施設)

注記*:原子炉圧力容器内部に位置するため、炉内構造物の荷重の組合せ及び許容応力を適用する。

施診	施設区分 機器名称 設備分類*1 機器等の区分		機器等の区分	荷重の組合せ	許容応力状態	
計測制御	計測	山中海村下一方	⇔弐五→雲 /ा亡 止	*2	$D+P_D+M_D+S$ s *3	IV A S
系統施設	装置	山力頑或モータ	币苡��辰/ 切工		$D + P_{SAD} + M_{SAD} + S_S$	VAS (VASとしてIVAS の許容限界を用いる。)

表 5-2 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:「常設耐震/防止」は常設耐震重要重大事故防止設備を示す。

*2:原子炉圧力容器内部に位置するため、炉内構造物の荷重の組合せ及び許容応力を適用する。

*3:「D+Psad+Msad+Ss」の評価に包絡されるため、評価結果の記載を省略する。

14

許容応力状態	許容限界* (ボルト等以外)		
	一次一般膜応力	一次一般膜+一次曲げ応力	
III A S	1.5 • S _m	左欄の 1.5 倍の値	
IV A S	2/3・S u ただし, オーステナイト系		
VAS (VASとしてIVASの 許容限界を用いる。)	ステンレス鋼及び高ニッケル 合金については $2/3 \cdot S_u$ と 2.4 · S_m の小さい方。	左欄の 1.5 倍の値	

表 5-3 許容応力(炉内構造物)

注記*:当該の応力が生じない場合,規格基準で省略可能とされている場合及び他の応力で代表 可能である場合は評価を省略する。

評価部位	材料	温度条件 (℃)		S _m (MPa)	S _u (MPa)
カバーチューブ /校正用導管	SUS304LTB 相当	流体の最高温度			

表 5-4 使用材料の許容応力評価条件(設計基準対象施設)

表 5-5 使用材料の許容応力評価条件(重大事故等対処設備)

評価部位	材料	温度条件 (℃)		S _m (MPa)	S _u (MPa)
カバーチューブ /校正用導管	SUS304LTB 相当	流体の最高温度			

表 5-6 溶接部の継手効率

継手の分類	対応する応力評価面	継手の種類	検査の種類*	継手効率
管と管の周継手				

注記*:検査の種類を示す記号は次のとおりである。

PT :設計・建設規格 CSS-3150 に規定するEの検査

5.3 設計用地震力

耐震評価に用いる設計用地震力を表 5-7 及び表 5-8 に示す。

「弾性設計用地震動Sd又は静的震度」及び「基準地震動Ss」による地震力は、V-2-1-7 「設計用床応答曲線の作成方針」に基づき設定する。また、減衰定数は、V-2-1-6「地震応答 解析の基本方針」に記載の減衰定数を用いる。

r							
据付場所 床面高	所及び さ(m)		原子炉	神納容器 '	T.M.S.L. 14	. 433*1	
固有周期	固有周期(s)*2 水平: 鉛直:0.05以下					以下	
減衰定業	数(%)			水平:1.0	鉛直:一		
地震	力	弾性設計用地震動 S d 又は静的震度 基準地震動 S s				S	
	固有周期	応答水平	平震度*3	応答鉛直	芯答鉛直 応答水平震度*4		
モード	(s)	NS 方向	EW 方向	震度*3	NS 方向	EW 方向	震度*4
1次		2.11	2.11	_	4.38	4.38	_
2次		1.76	1.76	—	3.40	3.40	—
3次		—		—	—	—	—
動的地震	 复力*5	0.65	0.65	0.53	1.33	1.33	1.06
静的地震	§力 ^{*6}	0. 74	0.74	0. 29			

表 5-7 設計用地震力(設計基準対象施設)

注記*1:気水分離器、スタンドパイプ及び炉心シュラウド内の高さ

*2:1次固有周期について記載

*3: 各モードの固有周期に対し、設計用床応答曲線(Sd)より得られる震度を示す。

*4: 各モードの固有周期に対し、設計用床応答曲線(Ss)より得られる震度を示す。

*5: S s 又はS d に基づく設計用最大応答加速度より定めた震度を示す。

*6:静的震度(3.6・Ci及び1.2・Cv)を示す。

据付場 一 床面高	f及び さ(m)		原子炸	「格納容器	T.M.S.L. 14	1. 433*1	
固有周期	蚏(s)*2	水平: 鉛直:0.05以下					
減衰定数	数(%)			水平:1.0	鉛直:一		
地震	力	弾性設計用地震動 S d 又は静的震度 基準地震動 S s				S	
	固有周期	応答水平震度		応答鉛直	応答水平震度*3 応答		応答鉛直
	(s)	NS 方向	EW 方向	震度	NS 方向	EW 方向	震度*3
1次					4.38	4.38	
2 次					3.40	3.40	
3次					—	—	
動的地震	 袁力*4	_	_	_	1.33	1.33	1.06
静的地	震力						

表 5-8 設計用地震力(重大事故等対処設備)

注記*1:気水分離器、スタンドパイプ及び炉心シュラウド内の高さ

*2:1次固有周期について記載

*3:各モードの固有周期に対し、設計用床応答曲線(Ss)より得られる震度を示す。

*4: S s に基づく設計用最大応答加速度より定めた震度を示す。

5.4 計算方法

5.4.1 応力の計算方法

出力領域モニタの応力計算における、応力の記号とその方向は、以下のとおりとする。

- σ_t : 周方向応力
- σ ε 主軸方向応力
- σr : 半径方向応力
- τ_{tℓ} : せん断応力



出力領域モニタに作用する外圧を表 5-9 に,死荷重を表 5-10 及び地震荷重を表 5-11 に示す。

以下、外圧、死荷重及び地震荷重による応力をそれぞれ求める。

	外圧					
許容応力状態	P ₀					
	(MPa)					
III A S						
IV A S						
VAS						

表 5-9 出力領域モニタに作用する外圧

	鉛直力						
荷重名称	V _D (N)						
	校正用導管*1	カバーチューブ					
死荷重							

表 5-10 出力領域モニタに作用する死荷重

注記*1:検出器質量を考慮する。

表 5-11 出力領域モニタに作用する地震荷重

荷重名称		鉛正]	7	水平力* ^{1,*2}		地震時 出力領域モニタ	
		V (1					設計たわみ量	
		校正用導管*1		カバー		H		$\delta_{\rm D}$
				リューノ	-	(N)	1	
弾性設計用地震動Sd 又は静的震度								
地震荷重S s								

注記*1:検出器質量を考慮する。

*2:水平力Hは出力領域モニタに一様に加わる。



5.4.1.1 外圧による応力

(1) 一次一般膜応力

外圧Poによる一次一般膜応力は、下式により計算する。

$$\sigma t = -\frac{Y}{Y-1} \cdot P_{\circ} \quad \dots \quad (5.4.1.1.1)$$

$$\sigma_{\ell} = -\frac{Y^2}{Y^2 - 1} \cdot P_{\circ}$$
 (5.4.1.1.2)

ここで,外径と内径の比Yは次式により求める。

$$Y = \frac{D_{\circ}}{D_{i}}$$
 (5.4.1.1.4)



(2) 一次一般膜+一次曲げ応力

外圧P。による一次曲げ応力は、存在しない。したがって、一次一般膜+一次曲げ応 力は、一次一般膜応力と同じである。

5.4.1.2 死荷重による応力

死荷重による応力は、下式により計算する。

$$\sigma_{\ell} = -\frac{V_{\rm D}}{A}$$
 (5.4.1.2.1)

5.4.1.3 地震荷重による応力

σ

(1) 水平方向地震荷重による応力
 出力領域モニタは、カバーチューブと校正用導管の間に4個の検出器を収納し、これらの検
 出器は、鉛直方向に一定の間隔で校正用導管を取り囲むように設置されている。さらに、校正
 用導管は4箇所でカバーチューブに支持される構造になっている。

(表 5-11 参照)

応力計算モデルを,図5-1に示す。

応力評価点の曲げモーメントME,せん断力FEは下式により求める。

$$F_{E} = w \cdot (\ell - \ell') - P_{B} \cdots (5.4.1.3.2)$$

したがって、応力評価点に生じる一次曲げ応力は、次式により計算する。 MF D。

$$\ell = \pm \frac{1}{I} \cdot \frac{1}{2} \cdot \frac{1}{2}$$

また、応力評価点に生じる一次一般膜応力は、次式により計算する。

$$\tau t \ell = \pm \frac{F_E}{A}$$
 (5. 4. 1. 3. 7)

(2) 鉛直方向地震荷重による応力鉛直方向地震による応力は、次式により計算する。

 $\sigma_{\ell} = -\frac{V_{s}}{A} \qquad (5.4.1.3.8)$



(単位:mm)

図 5-1 地震荷重による応力の計算モデル

5.4.1.4 主応力及び応力強さ

(1) 主応力

計算した応力は、応力の分類ごとに重ね合わせ、組合せ応力を求める。

組合せ応力は、一般に σ_t 、 σ_ℓ 、 σ_r 、 $\tau_{t\ell}$ 、 $\tau_{\ell r}$ 、 τ_{rt} の6成分を持つが、主応力 σ は、引用文献(1)の1·3·6項により、次式を満足する3根 σ_1 、 σ_2 、 σ_3 として計算す る。

$$\sigma^{3} - (\sigma_{t} + \sigma_{\ell} + \sigma_{r}) \cdot \sigma^{2} + (\sigma_{t} \cdot \sigma_{\ell} + \sigma_{\ell} \cdot \sigma_{r} + \sigma_{r} \cdot \sigma_{t} - \tau_{t\ell}^{2}$$

$$- \tau_{\ell r}^{2} - \tau_{r t}^{2}) \cdot \sigma - \sigma_{t} \cdot \sigma_{\ell} \cdot \sigma_{r} + \sigma_{t} \cdot \tau_{\ell r}^{2} + \sigma_{\ell} \cdot \tau_{r t}^{2}$$

$$+ \sigma_{r} \cdot \tau_{t\ell}^{2} - 2 \cdot \tau_{t\ell} \cdot \tau_{\ell r} \cdot \tau_{r t} = 0 \quad \dots \quad \dots \quad \dots \quad \dots \quad \dots \quad \dots \quad (5.4.1.4.1)$$

(2) 応力強さ

以下の3つの主応力差の絶対値で最大のものを応力強さとする。

$S_{12} = \sigma_1 - \sigma_2 \cdots \cdots \cdots \cdots \cdots \cdots \cdots \cdots \cdots $	 (5. 4. 1. 4. 2)
$S_{23} = \sigma_2 - \sigma_3 \cdots \qquad \cdots$	 (5. 4. 1. 4. 3)
$S_{31} = \sigma_3 - \sigma_1 \cdots \cdots \cdots \cdots \cdots \cdots \cdots \cdots \cdots $	 (5. 4. 1. 4. 4)

- 5.5 計算条件
 - 5.5.1 出力領域モニタの応力計算条件

応力計算に用いる計算条件は,本計算書の【出力領域モニタの耐震性についての計算結果】 の設計条件及び機器要目に示す。

- 5.6 応力の評価方法
 - 5.6.1 出力領域モニタの応力評価

5.4.1項で求めた出力領域モニタの各応力強さが下表で定めた許容応力以下であること。

	弾性設計用地震動 S d 又は静的震度 による荷重との組合せの場合	基準地震動Ssによる 荷重との組合せの場合
一次一般膜応力 の許容応力	1.5 • S _m	2/3・S u ただし,オーステナイト系ステンレ ス鋼及び高ニッケル合金については 2/3・S u と 2.4・S mの小さい方。
ー次一般膜+ 一次曲げ応力 の許容応力	上欄の1.5倍の値	上欄の 1.5 倍の値

- 6. 評価結果
- 6.1 設計基準対象施設としての評価結果
 出力領域モニタ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次紙以降の表に示す。
- 6.2 重大事故等対処設備としての評価結果

出力領域モニタの重大事故等対処設備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次紙以降の表に示す。

- 7. 引用文献
 - (1) 機械工学便覧 基礎編 α3(日本機械学会)
- 8. 参照図書
 - (1) 柏崎刈羽原子力発電所第7号機 第5回工事計画認可申請書 添付書類
 - a. IV-2-3-2-2 局部出力領域モニタ検出器集合体の耐震性についての計算書

【出力領域モニタの耐震性についての計算結果】

1. 設計基準対象施設

1.1 設計条件

	副霉素亜斑 捉什想武玉水 -		固有周期(s)		弾性設計用地震動 S d 又は静的震度		基準地震動 S s		流体の量 (%	最高温度 C)	外圧	外圧(MPa)	
機器名称	耐震重要度 分類	据付場所及び 床面高さ(m)	水平 方向	鉛直 方向	水平方向 設計震度	鉛直方向 設計震度	水平方向 設計震度	鉛直方向 設計震度	III A S	IV A S	III A S	IV A S	
出力領域モニタ	S	原子炉格納容器 T.M.S.L. 1.658 (T.M.S.L. 14.433*1)		0.05 以下	C н=0.74 又は*2	C v = 0.53	Cн=1.33 又は * 3	C v = 1.06					

注記*1:基準床レベルを示す。

*2:弾性設計用地震動Sd又は静的震度に基づく設計用床応答曲線から得られる値。

*3:基準地震動 S s に 基づく 設 計 用 床 応 答 曲 線 か ら 得 ら れ る 値 。

1.2 機器要目

26

部材	V _D (N)	D 。 (mm)	D _i (mm)	$\begin{array}{c} A \\ (mm^2) \end{array}$	I (mm ⁴)	E (MPa)	L (mm)	ℓ' (mm)	S _m (MPa)	S _u (MPa)
校正用導管										
カバーチューブ										

1.3 計算数値

	V _s	(N)	Н (М	J) *1	δ _D	(mm)	w (N/mm)		
部材	弾性設計用地震動 Sd又は静的震度	基準地震動 S s	弾性設計用地震動 S d 又は静的震度	基準地震動Ss	弾性設計用地震動 S d 又は静的震度	基準地震動 S s	弾性設計用地震動 S d 又は静的震度	基準地震動Ss	
校正用導管									
カバーチューブ									

注記*1:各質点の水平力の合計。

	<i>ℓ</i> (n	nm)	Рв	(N)	F _E	(N)	\mathbf{M}_{E} (N · mm)		
部材	弾性設計用地震動 Sd又は静的震度	基準地震動 S s	弾性設計用地震動 Sd又は静的震度	基準地震動 S s	弾性設計用地震動 Sd又は静的震度	基準地震動 S s	弾性設計用地震動 S d 又は静的震度	基準地震動 S s	
校正用導管									
カバーチューブ									

1.4 結論

1.4.1 出力領域モニタの応力

(畄	付		M	Da)	
(.	里.	117.	-	-NI	гал	

· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		亡士	広 力 萩 伍 <i>王</i>	弾性設計用地震動 Sd 又は静的震度		基準地震動 S s	
部之	材科	心刀	応力評価面	算出応力	許容応力	算出応力	許容応力
		、海、郎時古古帝さ	P01, P02	28	145	28	233
拉工田道笑	SUS304LTB	一次一般膜応力強さ	P01', P02'	28	145	28	233
校止用導管	相当	ー次一般膜+一次曲げ 応力強さ	P01, P02	53	218	79	349
			P01', P02'	54	218	81	349
		一次一般膜応力強さ	P03, P04	3	94	4	151
カバーチューブ	SUS304LTB		P03', P04'	3	94	4	151
	相当	ー次一般膜+一次曲げ 応力強さ	P03, P04	103	142	174	227
			P03', P04'	106	142	177	227

すべて許容応力以下である。

1.5 その他の機器要目

	項目	記号	単位	入力値
	材質	—	_	SUS304LTB相当
縦	弾性係数	E	MPa	
ボ	アソン比	ν	_	0.3
	要素数	—	個	11
	節点数	—	個	12
继手动家	校正用導管	η		1.00
桃于 勿举	カバーチューブ	η		

2. 重大事故等対処設備

2.1 設計条件

機器名称 設備分類	乳 供 八 拓	据付場所及び	固有周]期(s)	弾性設計 S d 又は	用地震動 静的震度	基準地創	통動Ss	流体の最高温度 (℃)	外圧(MPa)
	床面高さ(m)	水平 方向	鉛直 方向	水平方向 設計震度	鉛直方向 設計震度	水平方向 設計震度	鉛直方向 設計震度	V A S	V A S	
出力領域モニタ	常設耐震 /防止	原子炉格納容器 T.M.S.L. 1.658 (T.M.S.L. 14.433 ^{*1})		0.05 以下		_	Сн=1.33 又は*2	C v = 1.06		

注記*1:基準床レベルを示す。

*2:基準地震動Ssに基づく設計用床応答曲線から得られる値。

2.2 機器要目

部材	V _D (N)	D 。 (mm)	D i (mm)	$\begin{array}{c} A \\ (mm^2) \end{array}$	I (mm ⁴)	E * ³ (MPa)	L (mm)	l' (mm)	S _m (MPa)	S _u (MPa)
校正用導管										
カバーチューブ										

注記*3:308℃における補間値。

2.3 計算数値

	V _s (N)		H (N) *1		$\delta_{\rm D}$ (mm)		w (N/mm)	
部材	弾性設計用地震動 S d 又は静的震度	基準地震動 S s	弾性設計用地震動 Sd又は静的震度	基準地震動 S s	弾性設計用地震動 Sd又は静的震度	基準地震動 S s	弾性設計用地震動 S d 又は静的震度	基準地震動 S s
校正用導管	_		_				_	
カバーチューブ	_		_				_	

注記 *1:各質点の水平力の合計。

	ℓ (mm)		Р _в (N)		$F_{E}(N)$		\mathbf{M}_{E} (N · mm)	
部材	弾性設計用地震動 Sd又は静的震度	基準地震動 S s	弾性設計用地震動 Sd又は静的震度	基準地震動 S s	弾性設計用地震動 S d 又は静的震度	基準地震動 S s	弾性設計用地震動 Sd又は静的震度	基準地震動 S s
校正用導管	_		_		_		_	
カバーチューブ								

2.4 結論

2.4.1 出力領域モニタの応力

(単位:MPa)

		r +	古上語伝ズ	弾性設計用地震動 S d 又は静的震度		基準地震動 S s	
部材	材科	応ノ」	応力評価面	算出応力	許容応力	算出応力	許容応力
		、海、部時六五番さ	P01, P02			31	231
拉工田道竺	SUS304LTB	一次一板膜応力強さ	P01', P02'			31	231
校止用導管	相当	 一次一般膜+一次曲げ 応力強さ 	P01, P02			81	346
			P01', P02'			82	346
		ー次一般膜応力強さ 4LTB	P03, P04			4	150
カバーエーブ	SUS304LTB		P03', P04'			4	150
カハーナューフ	相当	 一次一般膜+一次曲げ 応力強さ 	P03, P04			174	225
			P03', P04'	_	_	177	225

すべて許容応力以下である。

2.5 その他の機器要目

31

	項目	記号	単位	入力値
	材質	—	—	SUS304LTB相当
縦	弾性係数	Е	MPa	
ポ	アソン比	ν	—	0.3
	要素数	—	個	11
	節点数	—	個	12
继手动索	校正用導管	η	_	1.00
継手効率	カバーチューブ	η	_	