島根原子力発電所第2号機 審查資料				
資料番号	NS2-添2-005-08 改 01			
提出年月日	2022 年 12 月 1 日			

VI-2-5-4-1-3 残留熱除去系ストレーナの耐震性についての計算書

2022年12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。

1. 概	要 ·····	1
2. —∦	般事項	1
2.1 柞	構造計画	1
2.2	評価方針	3
2.3 ì	適用規格・基準等	4
2.4	記号の説明 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
2.5	計算精度と数値の丸め方 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	6
3. 評任	価部位	7
4. 地類	震応答解析及び構造強度評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	<mark>12</mark>
4.1 ±	地震応答解析及び構造強度評価方法 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	<mark>12</mark>
4.2 7	荷重の組合せ及び許容応力 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	<mark>12</mark>
4.2.	.1 荷重の組合せ及び許容応力状態 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	<mark>12</mark>
4.2.	.2 許容応力	<mark>12</mark>
4.2.	.3 使用材料の許容応力評価条件 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	<mark>13</mark>
4.2.	.4 設計荷重	<mark>19</mark>
4.3	解析モデル及び諸元	<mark>23</mark>
4.4	固有周期 ·····	<mark>28</mark>
4.5	設計用地震力 ······	<mark>28</mark>
4.6	計算方法	33
4.6.	.1 応力評価点	33
4.6.	.2 応力の計算方法 ······	35
4.7	計算条件	40
4.8 J	応力の評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	40
5. 評任	価結果	41
5.1		41
5.2 1	新生子/130/2000 (2000)	41
6. 引J	用文献 ······	42
2 17		

1. 概要

本計算書は,技術基準規則の解釈第 17 条 4 において記載される「非常用炉心冷却設備又は格納容器熱除去設備に係るろ過装置の性能評価等について(内規)」(平成 20・02・12 原院第 5 号(平成 20 年 2 月 27 日原子力安全・保安院制定))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基づき,残留熱除去系ストレーナ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。

残留熱除去系ストレーナは,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 備においては常設重大事故防止設備(設計基準拡張),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,残留熱除去系ストレーナが接続されるサプレッションチェンバ胴部の構造強度評価については,VI-2-9-2-11「配管貫通部の耐震性についての計算書」に代表配管貫通部の評価を示す。

残留熱除去系ストレーナ,高圧炉心スプレイ系ストレーナ及び低圧炉心スプレイ系ストレーナ は同形状のストレーナを使用することから,本計算書では残留熱除去系ストレーナの解析モデル を採用する。また,そのモデルに作用させる荷重については各ストレーナの荷重条件で最大とな る値を用いて評価している。

- 2. 一般事項
- 2.1 構造計画

残留熱除去系ストレーナ,高圧炉心スプレイ系ストレーナ及び低圧炉心スプレイ系ストレー ナの構造計画を表 2-1 に示す。

表 2-1 構造計画



 \sim

2.2 評価方針

ストレーナの応力評価は、「非常用炉心冷却設備又は格納容器熱除去設備に係るろ過装置の 性能評価等について(内規)」(平成20・02・12原院第5号(平成20年2月27日原子力安 全・保安院制定))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 並びに許容限界に基づき、「2.1 構造計画」にて示すストレーナの部位を踏まえ「3. 評価 部位」にて設定する箇所において、「4.3 解析モデル及び諸元」及び「4.4 固有周期」で算 出した固有周期に基づく設計用地震力による応力等が許容限界内に収まることを、「4. 地震 応答解析及び構造強度評価」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。

ストレーナの耐震評価フローを図2-1に示す。



2.3 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。

- ・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)
- ・発電用原子力設備規格 設計・建設規格((社)日本機械学会,2005/2007)(以下「設計・建設規格」という。)
- ・非常用炉心冷却設備又は格納容器熱除去設備に係るろ過装置の性能評価等について(内規) (平成 20・02・12 原院第5号(平成 20 年 2 月 27 日原子力安全・保安院制定))

2.4 記号の説明

記号	記号の説明	単位
А	断面積	mm^2
а	ボルト穴中心円半径	mm
b	フランジ内半径	mm
D _i	各部位の径*1	mm
d	孔径、ボルトの直径	mm
F	軸力	Ν
$f_{\rm t}$	ボルトの発生応力	MPa
L i	各部位の長さ*2	mm
l	ディスク間ギャップ、ボルトのΖ軸からの距離	mm
М	モーメント	N•mm
n	ボルトの本数	—
Р	孔の間隔(中心間)	mm
t	板厚	mm
W	ストレーナ重心に作用する荷重	Ν
Х	軸直角方向(水平)	—
Υ	軸方向	—
Z	軸直角方向(鉛直)	—
β	形状係数	—
σr	曲げ応力	MPa

注:ここで定義されない記号については、各計算の項目において説明する。

注記*1:Diの添字iの意味は、以下のとおりとする。

- i =1: ディスクセット外径 i =2: フランジ内径
- i =3: トップフランジ外径
- i =4:フランジ外径
- i=5:ボルト孔中心円直径
- *2:Liの添字iの意味は、以下のとおりとする。
 - i =1:ディスクセット全高
 i =2:トップフランジ厚さ
 i =3:コンプレッションプレート高さ
 i =4:フランジ厚さ
 i =5:ストラップ長さ
 i =6:ストラップ幅

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	切上げ	小数点以下第2位
圧力	MPa	小数点以下第3位	四捨五入	小数点以下第2位*1
温度	°C	_	—	整数位
質量	kg		—	整数位
長さ	mm		—	整数位*2
面積	mm^2	有効数字5桁目	四捨五入	有効数字4桁*3
モーメント	N•mm	有効数字5桁目	四捨五入	有効数字4桁*3
力	Ν	有効数字5桁目	四捨五入	有効数字4桁*3
縦弾性係数	MPa	有効数字4桁目	四捨五入	有効数字3桁
算出応力	MPa	小数点以下第1位	切上げ	整数位
許容応力*4	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:必要に応じて小数点以下第3位表示とする。

*2: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。

*3:絶対値が1000以上のときは、べき数表示とする。

*4: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許容引張応力, 設計降伏点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 切り捨て,整数位までの値とする。

3. 評価部位

ストレーナの耐震評価は、「4.1 地震応答解析及び構造強度評価方法」に示す条件に基づき、 主要部品であるディスク、スペーサ、リブ、コンプレッションプレート、フィンガ、ストラップ、 フランジ及びストレーナ取付部ボルトについて実施する。

ストレーナの<mark>全体配置,鳥観図,</mark>取付状況,形状及び主要寸法を図 3-1,図 3-2 に示し,デ ィスクセット幅及びスペーサ内径を表 3-1 に示す。

なお,ストレーナについては,サプレッションチェンバ補強リングとの干渉を回避するため, コネクタを追加している。



図 3-1(1) 全体配置図

図 3-1(2) ストレーナ鳥観図







				(単位:mm)
デ	イスクセット番号	ディスクセット幅	スペーサ内径	
	1			
	ł			
	+			
	+			
	-			
	Ī			
	†			
	+			
	+			
	-			
	-			
	Ī			
	t			
	ł			

表 3-1 ディスクセット幅及びスペーサ内径

S2 補 VI-2-5-4-1-3 R0

注:各部品寸法はインチから換算した値であるため、桁処理の影響で合計値が 公称値と一致しない場合がある。

- 4. 地震応答解析及び構造強度評価
- 4.1 地震応答解析及び構造強度評価方法
 - (1) ストレーナの水平方向地震荷重及び鉛直方向地震荷重は、コネクタ、ティー、原子炉格納 容器貫通部及びサポートを介してサプレッションチェンバに伝達される。

ストレーナの構造強度評価における固有値解析,応答解析,及び応力計算は,三次元はり モデル及び三次元シェルモデルによる有限要素解析手法を適用する。地震荷重以外の荷重 (死荷重及び水力学的動荷重)を4.3(1)項に示す三次元はりモデル(以下「荷重算出用モ デル(単体モデル)」という。),固有値及び地震荷重を4.3(2)項に示す三次元はりモデ ル(以下「地震応答解析モデル(サプレッションチェンバ全体はりモデル)」という。)に より算出し,4.6.2(1)項に示す三次元シェルモデル(以下「応力解析用モデル」という。) を用いてストレーナ本体,4.6.2(2)項及び4.6.2(3)項に示す方法を用いてフランジ及びボ ルトの応力計算を行う。

- (2) ストレーナの質量には、ストレーナに付着する異物量を考慮し、荷重の算出において組み 合わせるものとする。
- (3) 地震力は、地震応答解析モデル(サプレッションチェンバ全体はりモデル)に対して水平
 2 方向及び鉛直方向から個別に作用さる。ストレーナの軸方向(図 3-1(3)のY方向)及び
 軸直角方向(図 3-1(3)のX方向及びZ方向)の荷重を算出し、軸直角方向荷重は二乗和平
 方根により合成する。また、水平2方向及び鉛直方向の動的地震力による荷重(軸方向及び
 軸直角方向)の組み合わせにはSRSS法を適用する。
- (4) 耐震計算に用いる寸法は、公称値に基づき設定する。
- 4.2 荷重の組合せ及び許容応力
 - 4.2.1 荷重の組合せ及び許容応力状態

ストレーナ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。また,荷重 の組合せ整理表を表 4-3 に示す。

4.2.2 許容応力

ストレーナの許容応力は「非常用炉心冷却設備又は格納容器熱除去設備に係るろ過装置 の性能評価等について(内規)」(平成20・02・12原院第5号(平成20年2月27日原 子力安全・保安院制定))及びVI-2-1-9「機能維持の基本方針」に基づき表4-4及び表 4-5に示す。なお,評価対象は,構造又は形状の不連続性を有する部分であることから, 発生する一次一般膜応力は十分小さいため,一次一般膜応力の評価結果の記載については 省略する。 4.2.3 使用材料の許容応力評価条件

ストレーナ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 4-6

に、重大事故等対処設備の評価に用いるものを表 4-7 に示す。

なお、各評価部位の使用材料については以下のとおり。

多孔プレート リブ コンプレッションプレート フィンガ ストラップ フランジ

ストレーナ取付部ボルト

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	許容応力状態
原子炉					$D + P_D + M_D + S d*$	III A S
冷却系統	残留熱除去設備	残留熱除去系	S	クラス2	$D + P_L + M_L + S d^*$	III A S
施設					$D + P_D + M_D + S_s$	IV A S
原子炉					$D + P_D + M_D + S d^*$	III A S
冷却系統 施設 そ	非常用炉心冷却設備 その他原子炉注水設備	高圧炉心スプレイ系 ストレーナ	S	クラス2	$D + P_L + M_L + S d^*$	III A S
					$D + P_D + M_D + S_s$	IV A S
原子炉					$D + P_D + M_D + S d*$	III A S
冷却系統 施設	非常用炉心冷却設備	低圧炉心スプレイ系 ストレーナ	S	クラス2	$D + P_L + M_L + S d^*$	III A S
	その他原ナ炉注水設備				$D+P_D+M_D+S$ s	IV A S

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)

施設区分		機器名称	設備分類*1	機器等の区分	荷重の組合せ	許容応力状態				
原子炉					$\mathrm{D} + \mathrm{P}_{\mathrm{D}} + \mathrm{M}_{\mathrm{D}} + \mathrm{S}$ s *2	IV A S				
冷却系統 施設	残留熱除去設備	残留熱除去系 ストレーナ	常設/防止 (DB拡張)	重大事故等 クラス2	$D + P_{SAD} + M_{SAD} + S s$	VAS (VASとしてWAS の許容限界を用いる。)				
原子炉	非常用	硅印动险十叉	常設耐震/防止	香十重投始	$D+P_D+M_D+S$ s *2	IV A S				
冷却系統 施設	か の他 原子炉注水設備	及留熱味云系 ストレーナ	常設/防止 重大事故等 (DB拡張) クラス2		$D + P_{SAD} + M_{SAD} + S s$	VAS(VASとしてⅣAS の許容限界を用いる。)				
西之后	□□ → /JC →+→1/ #=	ポの劫心ナズ	常設/防止	壬上市北於	$D+P_D+M_D+S$ s*2	IV A S				
原于炉格納施設	圧力低減設備 その他の安全設備	残留熱味云糸 ストレーナ	(DB拡張) 常設/緩和	単人争 ク ラス 2	$D + P_{SAD} + M_{SAD} + S s$	VAS(VASとしてWAS の許容限界を用いる。)				
原子炉	非常用	吉田信さっプレノダ	冶 凯 / 叶山	香十重投始	$D+P_D+M_D+S$ s *2	IV A S				
冷却系統 施設	か の他 原子炉注水設備	高圧炉心スノレイ系ストレーナ	(DB拡張)	単八	$D + P_{SAD} + M_{SAD} + S s$	VAS (VASとしてIVAS の許容限界を用いる。)				
原子炉	非常用	任正恒心スプレイ系	冶 設 /防止	重十重劫笙	$D+P_D+M_D+S$ s *2	IV A S				
冷却系統 施設	その他	国江ケルハノレイボストレーナ	□ R 設 / 防止 (D B 拡張)	品設/ 的止 (DB拡張)	₩較/的止 (DB拡張)	₩₩Z ЮШ (DB拡張)	₩₩Z ЮШ (DB拡張)	_{設/防止} 重大事故等 DB拡張) クラス2	$D + P_{SAD} + M_{SAD} + S_S$	VAS (VASとしてWAS の許容限界を用いる。)

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:「常設/防止(DB拡張)」は常設重大事故防止設備(設計基準拡張),「常設耐震/防止」は常設耐震重要重大事故防止設備,「常設/ 緩和」は常設重大事故緩和設備を示す。

*2: $[D+P_{SAD}+M_{SAD}+S_{S}]$ の評価に包絡されるため、評価結果の記載を省略する。

						SRV荷重		LOCA荷重			地震荷重		
組合せ	No.	運転状態	死荷重	異物 荷重	差圧	運転時	中小 破断時	プール スウェル	蒸気 凝縮 (CO)	チャギング (C H)	S d* 荷重	Ss 荷重	計容応力状態
	DBA-1	運転状態 I	\bigcirc								0		III A S
	DBA-2	運転状態 I	\bigcirc									0	IV A S
$D B A^{*1}$	DBA-3	運転状態Ⅱ	\bigcirc			\bigcirc					0		III A S
	DBA-4	運転状態Ⅱ	\bigcirc			\bigcirc						0	IV A S
	DBA-5	運転状態IV(L)	0	\bigcirc	\bigcirc						0		IIIAS
C A * ²	SA-1	運転状態V(L)*3	0	0	0						0		VAS*4
SA^{*2}	SA-2	運転状態V(LL)	0	0	\bigcirc							0	V A S *4

表4-3 荷重の組合せ整理表

16 注記*1:設計基準対象施設

*2:重大事故等対処設備

*3:運転状態V(L)の評価は、温度条件を重大事故等時における最高使用温度178℃とした運転状態V(LL)の評価で代表される。

*4:許容応力状態VASとしてIVASの許容応力を用いる。

		許容限界*1	
許容応力状態	一次一般膜応力	一次応力 (曲げ応力を含む)	一次+二次応力*2
III A S	Syと0.6・Suの小さい方 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 ては上記値と1.2・Sとの大きい方	Sy 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 ては上記値と1.2・Sとの大きい方	Sd又はSs地震動のみによる疲労解析を行 い,疲労累積係数が1.0以下であること。 ただし,地震動のみによる一次+二次応力の 変動値が2・Sェ以下であれば、疲労解析は
IV A S			不要。
VAS (VASとしてIVASの 許容限界を用いる。)	0.6 • S u	左欄の 1.5 倍の値	Ss地震動のみによる疲労解析を行い,疲労 累積係数が1.0以下であること。 ただし,地震動のみによる一次+二次応力の 変動値が2・Sy以下であれば,疲労解析は 不要。

表4-4 許容応力(クラス2管及び重大事故等クラス2管)

注記*1: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。 *2:二次応力が発生する場合のみ考慮する。

許容応力状態	許容限界
III A S	1.5 • S
IV A S	
V A S	$2 \cdot s$
(VASとしてNASの許容限界を用いる。)	

表 4-5 許容応力(クラス2耐圧部テンションボルト及び重大事故等クラス2耐圧部テンションボルト)

17

表 4-6	使用材料の許容応力評価条件	(設計基準対象施設)
-------	---------------	------------

	++水1	温度条例	+	S	S y	S u	S y (R T)
〒半1001〒10枚1	竹科	(°C)		(MPa)	(MPa)	(MPa)	(MPa)
多孔プレート		最高使用温度	104				
リブ,フランジ等		最高使用温度	104				
ストレーナ取付ボルト		最高使用温度	104				_

表4-7 使用材料の許容応力評価条件(重大事故等対処設備)

	++*1	温度条何	牛	S	S _y	S _u	S _y (RT)
ि □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □	竹科	(°C)		(MPa)	(MPa)	(MPa)	(MPa)
多孔プレート		最高使用温度	178				—
リブ,フランジ等		最高使用温度	178				
ストレーナ取付ボルト		最高使用温度	178				_

- 4.2.4 設計荷重
 - (1) 死荷重

ストレーナの自重による荷重及びストレーナに付着する異物の自重による異物荷重の 2 つの死荷重を考慮する。



(2) 差圧

差圧による荷重*は,異物付着時のストレーナを通しての最大設計差圧より設定し,以下のとおりとする。

また,差圧による荷重の作用方向を図4-1に示す。

```
差圧荷重= MPa
```

注記*:差圧による荷重は運転状態IV及び運転状態Vの荷重の組合せ時に考慮する。

図 4-1 差圧荷重の作用方向

(3) 水力学的動荷重(逃がし安全弁作動時荷重)

逃がし安全弁作動時には、サプレッションチェンバ内の水中構造物に水力学的動荷重が 作用する。この荷重については、原子力安全委員会が策定した評価指針(以下「MARK I動荷重指針」という。)及び引用文献(1)~(3)に準じて荷重の評価を実施する。

MARK I動荷重指針及び引用文献(1)~(3)に基づき,ストレーナに加わる水力学的 動荷重を算出した結果を表4-8に示す。表4-8に示した荷重は,考慮すべき水力学的動 荷重が最大となる位置を選定して算出した値であり,地震荷重と組み合わせる逃がし安全 弁作動時荷重のみ記載する。

なお、ストレーナは、逃がし安全弁作動時荷重として、排気管内にたまっていた水の噴 流による荷重(水ジェット),排気管内にたまっていた非凝縮性ガスの膨張・収縮による 荷重(気泡振動),及び排気管から流入する蒸気の凝縮による荷重のうち、蒸気凝縮過程 による荷重については十分小さいため評価対象としない。また、気泡振動による荷重は、 流速の変化率によって生じる荷重(加速度ドラッグ荷重)と流速の大きさによって生じる 荷重(定常ドラッグ荷重)の代数和とし、水ジェットによる荷重と気泡振動による荷重の 包絡値を逃がし安全弁作動時荷重として用いる。

水力学的動荷重の作用方向を図 4-2 に示す。

軸方向の荷重は、引用文献(4)の考え方に基づき、最前列のディスクと最後列のディス クで軸方向荷重の 1/2 ずつを受け持つとし、この荷重を最前列と最後列のディスクの投影 面積で除算し、軸方向の圧力荷重として作用させる。

軸直角方向の荷重は、ストレーナの片面のみで荷重を受け持つとし、ストレーナの片面 の投影面積で軸直角方向荷重を除算し、軸直角方向の圧力荷重として作用させる。

表4-8 水力学的動荷重(逃がし安全弁作動時荷重)

(単位:N)

荷重名称	軸方向荷重	軸直角方向荷重
SRV荷重(運転時)		

注 1: 方向は図 3-1(3) 参照。ただし、軸直角方向(水平方向X及び鉛直方向Z)について は、二乗和平方根としている。

注2:加速度ドラッグ荷重と定常ドラッグ荷重との代数和としている。

注3:水ジェットによる荷重と気泡振動による荷重の包絡値としている。



図 4-2 水力学的動荷重の作用方向

4.3 解析モデル及び諸元

本項においては,荷重算出用モデル(単体モデル)及び地震応答解析モデル<mark>(サプレッシ</mark> **ョンチェンバ全体はりモデル)**について説明する。なお,ストレーナ本体の応力計算に用い た応力解析用モデルについては,4.6.2項で説明する。

(1) 荷重算出用モデル(単体モデル)

ストレーナの荷重算出用モデル(単体モデル)を図 4-3 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【残留熱除去系ストレーナの耐震性についての計算結 果】の機器要目,解析モデルの諸元を本計算書の【残留熱除去系ストレーナの耐震性につい ての計算結果】の解析モデルの諸元に示す。なお,本モデルは,VI-3-3-3-3-1-3「残留熱除 去系ストレーナの強度計算書」に示す荷重算出用モデル(単体モデル) と同じモデルである。 また,4.3(2)項に示す地震応答解析モデル(サプレッションチェンバ全体はりモデル)では, サプレッションチェンバを模擬したはり要素に本モデルを接続している。

- a. 荷重算出用モデル(単体モデル)ではストレーナからサプレッションチェンバ胴部まで をはり要素を用いた有限要素モデルとしてモデル化して解析を行い,地震荷重以外の荷重 (死荷重及び水力学的動荷重)を算出する。
- b. ストレーナについてはリブ等の補強材を有しており、構造上十分に剛性が高いため、剛体としてモデル化する。また、ストレーナ取付角度に応じた2種類の解析モデルによる解析結果を包絡した荷重を用いる。
- c. ストレーナ部ティーとサプレッションチェンバ胴部は溶接構造で取り付けられている。 荷重算出用モデル(単体モデル)では、ストレーナ部ティーの付根部はサプレッションチ ェンバ胴部の局部剛性を模擬し、剛性の影響の大きいサプレッションチェンバ胴部の面外 方向(貫通部スリーブ軸方向及び軸直角2軸回り回転方向)のばねを設定する。ばねとサ プレッションチェンバ胴部の接続部は完全拘束する。
- オトレーナ取付部サポートはサポートプレート及びサポートパイプにより構成されており、サポートプレートはストレーナ部ティーとストレーナ取付部コネクタの間に挟まる形で取り付けられ、サポートパイプはサプレッションチェンバ補強リングに溶接構造で接続されている。荷重算出用モデル(単体モデル)では、サポートパイプを模擬したはり要素にサポートプレートの剛性を模擬したばねを接続する。サポートプレートの剛性としては、剛性の影響の大きい方向(並進3方向)のばねを設定する。サポートパイプとサプレッションチェンバ補強リングの接続部は完全拘束する。
- e. ストレーナ取付部サポートを除く各部の質量は、各部の重心位置(図 4-3 の○の節点) に集中質量を与える。また、ストレーナ取付部サポートのサポートプレート部の質量はサ ポートプレートを模擬したばねの両端に集中質量を与え、サポートパイプ部の質量は密度 をはり要素に与える。
- f. 本設備はサプレッションプールに水没している機器であるため、荷重算出用モデル(単 体モデル)では内包水の質量及び付加質量(機器が流体中で加速度を受けた場合に質量が

<mark>増加したような効果を模擬した,機器の形状により定まる仮想質量)を</mark>ストレーナ質量に 含める。また,異物の質量も応答解析において考慮する。

- g. モデル全体に鉛直方向の重力加速度を入力し,各評価部位の死荷重を算出する。また, 各部に作用する水力学的動荷重を各部の重心位置に入力し,各評価部位の水力学的動荷重 を算出する。
- h. 解析コードは「MSC NASTRAN」を使用し、固有値及び荷重を求める。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。

<u>ストレーナ取付角度 27°</u>

図 4-3(1) 荷重算出用モデル(単体モデル)

<u>ストレーナ取付角度 45°</u>

図 4-3(2) 荷重算出用モデル(単体モデル)

(2) 地震応答解析モデル(サプレッションチェンバ全体はりモデル)

ストレーナの地震応答解析には、VI-2-9-2-2「サプレッションチェンバの耐震性についての計算書」に示す地震応答解析モデル(サプレッションチェンバ全体はりモデル)を適用する。地震応答解析モデル(サプレッションチェンバ全体はりモデル)では、サプレッションチェンバを模擬したはり要素に、4.3(1)項に示す残留熱除去系ストレーナ、高圧炉心スプレイ系ストレーナの荷重算出用モデル(単体モデル)を結合した有限要素モデルを用いて解析を行い、固有値及び地震荷重を算出する。

荷重算出用モデル(単体モデル)において,拘束点と設定しているサプレッションチェン バ胴部及びサプレッションチェンバ補強リングとの接続点でサプレッションチェンバを模擬 したはり要素に結合する。

なお,地震応答解析モデル(サプレッションチェンバ全体はりモデル)では,サプレッションチェンバ内部水の質量が水平方向と鉛直方向で地震時の有効質量が異なることを考慮し,2 つの解析モデルを用いる。

本モデル<mark>の</mark>概要及び機器の諸元は、VI-2-9-2-2「サプレッションチェンバの耐震性につい ての計算書」にて説明するため、ここでは記載を省略する。

4.4 固有周期

地震応答解析モデル(サプレッションチェンバ全体はりモデル)を用いた固有値解析の結果 は、VI-2-9-2-2「サプレッションチェンバの耐震性についての計算書」に記載するため、ここ では記載を省略する。なお、荷重算出用モデル(単体モデル)における固有値解析結果を図 4 -4に示す。

一次固有振動モード	一次固有振動モード
(ストレーナ取付角度 = 27°)	(ストレーナ取付角度 = 45°)

図 4-4 固有値解析結果(荷重算出用モデル(単体モデル))

4.5 設計用地震力

評価に用いる設計用地震力のうち設計基準対象施設の評価に用いるものを表 4-9 及び表 4-10, 重大事故等対処設備の評価に用いるものを表 4-11 及び表 4-12 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、VI-2-1-7 「設計用床応答スペクトルの作成方針」に基づき設定する。なお、図3-1(3)に示す軸方向及 び軸直角方向に作用する地震力を表4-13に示す。

A · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·									
据付場	所及び		原子炉建物 EL (EL 1.300*1)						
設置高	jさ(m)								
固有盾]期(s)			水	Ψ	*2	鉛直:-	_	
減衰定	数(%)				水	<平:1.0	鉛直:-		
地震	 夏力	戼	単性設計用出	也震動Sd又	ZI	は静的震度	基	準地震動 S	S
	固有周期		応答水፯	平震度*4		応答鉛直	応答水革	平震度*5	応答鉛直
モード*3	(s)		NS 方向	EW 方向	_	震度	NS 方向	EW 方向	震度
1次									
2次						_	I		—
3次						—			—
4次									
5次						—	_		—
6次						—			—
7次						—			—
8次						—			—
9次			ļ			—	-		—
10 次			ļ			—	-		—
11 次	-					—	-		—
12 次	-]			—	-		—
13 次	-						-		
14 次	-]			—	-		—
15 次	-]			—	-		—
16 次			ļ			—	l.		—
17 次				1		—			—
動的震	度* ^{6,*7}		0.51	0.52			1.03	1.06	—
静的	震度			—		—	—	—	

表 4-9 設計用地震力(設計基準対象施設)(内部水有効質量モデル)

注記*1:基準床レベルを示す。

*2:1次固有周期について記載

- *3:固有周期が 0.050s 以上のモードを示す。なお, 0.020s 以上 0.050s 未満のモードに対し ては,最大応答加速度又はこれを上回る震度を適用する。
- *4:設計用床応答スペクトルI(弾性設計用地震動Sd)により得られる震度
- *5:設計用床応答スペクトルI(基準地震動Ss)により得られる震度
- *6:設計用震度 I (弾性設計用地震動 S d)を上回る設計震度及び設計用震度 I (基準地震動 S s)を上回る設計震度
- *7:最大応答加速度を1.2倍した震度

		取时加速展力	(政时坐牛州		1111/11/11/11			
据付場	所及び		原子炉建物 EL (EL 1.300 ^{*1})					
設置局	」さ(m)							
固有盾]期(s)		水平	:一 鉛	直:*	2		
減衰定	数(%)		水	平:-	鉛直:1.0			
地震	 夏力	弹性設計用均	也震動Sd又に	は静的震度	基	準地震動 S	S	
1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1	固有周期	応答水	平震度	応答鉛直	応答水	平震度	応答鉛直	
モード**	(s)	NS 方向	EW 方向	震度*4	NS 方向	EW 方向	震度*5	
1次								
2次	I I	_		1 [_	_		
3次	II	_			—	—		
4次								
5次						—		
6次]]		—		
7次								
8次								
9次						—		
10 次								
11 次								
12 次								
13 次						—		
14 次						—		
15 次						—		
16 次						—		
17 次						—		
18 次						—		
19 次						—		
20 次								
動的震	度*6,7			0.38			0.77	
静的詹	§度* ⁸	0.58	0.58	0.29		—	—	

表 4-10 設計用地震力(設計基準対象施設)(内部水全質量モデル)

注記*1:基準床レベルを示す。

*2:1次固有周期について記載

- *3:固有周期が 0.050s 以上のモードを示す。 なお, 0.020s 以上 0.050s 未満のモードに対しては,最大応答加速度又はこれを上回る震度を適用する。
- *4:設計用床応答スペクトルI(弾性設計用地震動Sd)により得られる震度
- *5:設計用床応答スペクトルI(基準地震動Ss)により得られる震度
- *6:設計用震度 I (弾性設計用地震動 S d)を上回る設計震度及び設計用震度 I (基準地震動 S s)を上回る設計震度
- *7:最大応答加速度を1.2倍した震度
- *8:3.6 · C i 及び 1.2 · C v より定めた震度

1			重八手砍于八		100/10 ///16			
据付場	所及び (m)		原子炉建物 EL (EL 1.300*1)					
日本 日]期(s)		水平: *2 鉛直:-					
減衰定	数(%)		7	(平:1.0	鉛直:一			
地震	<u> </u>	弾性設計用地	地震動Sd又に	は静的震度	基	準地震動 S	S	
	固有周期	応答水	平震度	応答鉛直	応答水革	平震度*4	応答鉛直	
モード*3	(s)	NS 方向	EW 方向	震度	NS 方向	EW 方向	震度	
1次		_					_	
2次		_	—		I			
3次		—	_	_				
4次		_	—					
5次		—	—	—				
6次	_						—	
7次							—	
8次							—	
9次			—	—			—	
10 次	-		—	—			—	
11次	-			—			—	
12 次	-	—					—	
13 次	-	—	—	—	-		—	
14 次	-		—	—	-		—	
15 次	-		—	—	-		—	
16 次	-				4			
17 次		<u> </u>			L			
動的震	度 ^{*5,*6}	_			1.03	1.06	—	
静的	震度		—	—				

表 4-11 設計用地震力(重大事故等対処設備)(内部水有効質量モデル)

注記*1:基準床レベルを示す。

*2:1次固有周期について記載

*3: 固有周期が 0.050s 以上のモードを示す。なお, 0.020s 以上 0.050s 未満のモードに対し ては,最大応答加速度又はこれを上回る震度を適用する。

*4:設計用床応答スペクトルI(基準地震動Ss)により得られる震度

*5:設計用震度 I (基準地震動 S s) を上回る設計震度

*6:最大応答加速度を1.2倍した震度

[(至八手帙寸/	1~政师/	月11月77上月	重 ビノ / * /			
据付場	所及び		原子炉建物 EL (EL 1.300 ^{*1})						
設置高	5さ(m)								
固有质]期(s)		水平:- 鉛直: *2						
減衰定	数(%)		水	(平:一	鉛直:1.0				
地震	 夏力	弾性設計用地震動Sd又は静的震度			基	準地震動 S	S		
2.10	固有周期	応答水	平震度	応答鉛直	応答水	平震度	応答鉛直		
モード*3	(s)	NS 方向	EW 方向	震度	NS 方向	EW 方向	震度*4		
1次		_							
2次	t t	_					T I		
3次	II	_		—					
4次	II	_							
5次									
6次									
7次									
8次									
9次									
10 次									
11 次									
12 次									
13 次									
14 次					_				
15 次									
16 次					_				
17 次									
18 次				_					
19 次									
20 次				—	_	—			
動的震	度 ^{*5,*6}						0.77		
静的	震度				—		—		

表 4-12 設計用地震力(重大事故等対処設備)(内部水全質量モデル)

注記*1:基準床レベルを示す。

*2:1次固有周期について記載

- *3:固有周期が 0.050s 以上のモードを示す。なお, 0.020s 以上 0.050s 未満のモードに対し ては,最大応答加速度又はこれを上回る震度を適用する。
- *4:設計用床応答スペクトルI(基準地震動Ss)により得られる震度
- *5:設計用震度 I (基準地震動 Ss) を上回る設計震度

*6:最大応答加速度を1.2倍した震度

取	对位置 EL	m
地震荷重	軸方向震度	軸直角方向震度
S d *		
S s		

表 4-13 ストレーナに作用する地震力

注:方向は図 3-1(3) 参照。ただし、軸直角方向(X 方向及びZ方向)については、二乗和平方根とし ている。

4.6 計算方法

4.6.1 応力評価点

ストレーナは、図 3-2 に示すとおり、リブ及びフィンガが主強度部材となり各ディス クを支える構造になっている。各ディスクの表面は多孔プレートとなっており、ろ過装置 としての機能を果たしている。作用する荷重の大部分は、フィンガにより支えられた各デ ィスクの多孔プレート表面に加わり、負荷された荷重は最終的にはリブに伝達される。し たがって、ここではストレーナの主要構成部材である多孔プレート、リブ、コンプレッシ ョンプレート、フィンガ、ストラップ、フランジ及びストレーナ取付部ボルトの構造、形 状を考慮した応力評価点を選定し、評価を実施する。

応力評価点を表 4-14 及び図 4-5に示す。

		双王王 元	
名	称	応力評価点番号	応力評価点
多孔	ディスク	P1	全ディスクセットの多孔プレート
プレート	スペーサ*	P2	ディスクセット間の円筒形多孔プレート
IJ	ブ	Р3	リブ
コンプレッシ	/ョンプレート	P4	コンプレッションプレート
フィ	・ンガ	P5	フィンガ
スト	ラップ	P6	ストラップ
フラ	ランジ	P7	フランジ
ストレーナ	取付部ボルト	P8	ボルト

表 4-14 応力評価点

注記*:ボトムスペーサを含む。

図 4-<mark>5</mark> 応力評価点

4.6.2 応力の計算方法

応力計算方法について,以下に示す。なお,フランジ及びボルトについては作用する荷 重についても本項目で記載する。

(1) ストレーナ(応力評価点 P1~P6)

ストレーナの応力計算は応力解析用モデルにより行う。ストレーナの応力解析用モデル を図 4-6 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【残留熱 除去系ストレーナの耐震性についての計算結果】の機器要目、解析モデルの諸元を本計算 書の【残留熱除去系ストレーナの耐震性についての計算結果】の解析モデルの諸元に示す。

- a. 応力解析用モデルではストレーナをシェル要素を用いた有限要素モデルとしてモデル 化して解析を行う。
- b. 計算モデルの各部材は溶接により接合されており,溶接部は健全性が確保されるよう設計する。
- c. 多孔プレートの等価縦弾性係数,等価ポアソン比及び応力増倍率は,引用文献(5)の 考え方に基づき設定する。
- d. 各部の質量は、各シェル要素に密度を与える。
- e. ストレーナ軸方向の単位加速度,軸直方向の単位加速度,軸方向の単位荷重,軸直 方向の単位荷重,及び単位差圧を個別に入力し,各部位の応力を算出する。また,得 られた各入力に対する応力に,設計荷重と単位荷重との比,設計用地震力と単位加速 度の比,又は設計差圧と単位差圧の比をかけた後,荷重の組み合わせを考慮した加算 を行い,各評価点の応力強さを算出する。
- f. 4.2.4 項で設定した設計荷重及び設計用地震力により残留熱除去系ストレーナに生じ る応力は,解析コード「MSC NASTRAN」を使用して計算する。



(2) フランジ(応力評価点 P7)

以下に示す計算方法により応力評価を行う。

ストレーナ取付部フランジは、一般的なフランジとは異なりガスケットを使用しない。 そこで、フランジを以下のようにモデル化する。

フランジを外周(ボルト穴中心円直径)が固定された平板と考え,表4-15に示すモー メントが中心部に作用すると考える。この場合の発生応力は,引用文献(6)より,図4-<mark>7</mark> に示す計算モデルで下記の計算式より求める。





ストレーナ取付部フランジの設計荷重は、応答解析より得られるモーメントを用いる。 ここでのモーメントとは、図 4-8 に示すように、ストレーナ重心に作用する荷重とその 作用点からフランジまでのモーメントアームから計算されるモーメントであり、フランジ に対して面外方向の曲げモーメント(2 方向ある面外方向曲げモーメントの二乗和平方根 の合成値)とする。

ストレーナ重心がフランジ中心軸上に位置することから,フランジ面内方向のモーメント(ねじりモーメント)は発生しないため,ここでは評価対象としない。

フランジの設計荷重を表 4-15 に示す。



表 4-15 フランジの設計荷重

		(単位:N・mm)
	荷重	モーメント
1	死荷重	
2	異物荷重*1	
3	差圧	
4	SRV荷重] [
5	ストレーナSd*地震荷重	
6	ストレーナSs地震荷重] [
7	異物Sd*地震荷重*2] [
8	異物Ss地震荷重*2	

注記*1:異物による荷重は死荷重に含めて計算している。

*2:異物による地震荷重はストレーナの地震荷重に含めて計算している。

(3) ストレーナ取付部ボルト(応力評価点 P8)

ボルトには、フランジに作用するモーメントに加え、ストレーナの軸方向に発生する荷 重によりボルトの軸方向荷重が発生する。

フランジに作用するモーメントにより、ボルトに生じる軸力は、以下のように算出する。 図 4-9 に示すフランジの中心を通る中立軸(Z軸)まわりのモーメントを考える。こ のとき、Z軸まわりのモーメントは、各ボルトに発生する軸力とボルトのZ軸からの距離 の積から得られるモーメントとつりあっていると考えることができる。ここで、軸方向荷 重によって中立軸が移動するが、軸方向荷重のボルトへの影響が小さいため、軸方向荷重 による中立軸の移動は無視する。

したがって、Z軸まわりのモーメントと各ボルトの軸力の関係は下記となる。

$$MZ = \sum_{k=1}^{n} F tk \cdot \ell k$$

ここに、Mz : Z軸まわりのモーメント(N·mm)

Ftk : 各ボルトに発生する軸力(N)

- *lk* : 任意のボルトkにおけるZ軸からの距離(mm)
- n :ボルトの本数=

なお,ストレーナ重心がフランジ中心軸上に位置することから,フランジ面内方向のモ ーメント(ねじりモーメント)は発生しないため,ここでは評価対象としない。



また、ボルト軸力のZ軸まわりのモーメント寄与分は中立軸上ではゼロであり、図 4-9 に示すように、曲げモーメントを伝えるボルトの軸力は回転中心からの距離に比例して 変化するとして算定する。この場合、ボルトに発生する最大の軸力をFtとすると、各ボ ルトに発生する軸力Ftkは下記となる。

$$F_{tk} = F_t \cdot \frac{\ell_k}{D_5 / 2}$$

ここに、Ft :最大の軸力が発生するボルトの軸力(N)

 Ftk
 :各ボルトに発生する軸力(N)

 D5
 :ボルト孔中心円直径=

以上より、nが偶数の場合、Z軸まわりのモーメントは下記となる。

$$Mz = \frac{2 \cdot Ft}{D_5} \cdot \sum_{k=1}^{n} \ell_k^2 = \frac{Ft \cdot D_5 \cdot n}{4}$$

ただし、 $\ell_k = \frac{D_5}{2} \cdot \sin\{\frac{2 \cdot \pi}{n} \cdot (k-1)\}$
よって、フランジに作用するモーメントから、ボルトの軸力は以下のように算出できる。
 $F_t = \frac{4 \cdot M_{\text{fmax}}}{D_5 \cdot n}$
したがって、ボルトに発生する応力は下記となる。
 $f_t = \frac{Ft}{\text{As}} + \frac{Faxl}{\text{As} \cdot n}$
ここに、 f_t : ボルトの発生応力(MPa)
As : ボルトの有効断面積 = $\frac{\pi \cdot db^2}{4}$ (mm²)
 d_b : ボルトのねじ部谷径 = (mm)

ストレーナ取付部ボルトの設計荷重は、ストレーナとコネクタ間、ティーとコネクタ間, 及びティーとストレーナ間で発生する荷重及びモーメントを包絡させた荷重及びモーメン トを用い、フランジに作用する最大モーメントに加え、ストレーナの軸方向に発生する荷 重によりボルトの軸方向荷重を考慮した引張力を合算して応力評価を行う。フランジとボ ルトは摩擦接合であるため、ボルトに対するせん断力は作用しないものとする。なお、こ れら荷重及びモーメントは、応答解析より得られた荷重及びモーメントを用いる。

ボルトの設計荷重を表 4-16 に示す。

	X1 10	• •	王子王	
	荷重		軸方向荷重	モーメント
			(N)	(N•mm)
1	死荷重			
2	異物荷重 ^{*1}			
3	差圧			
4	SRV荷重			
5	ストレーナSd*地震荷重			
6	ストレーナS s 地震荷重			
7	異物Sd*地震荷重*2			
8	異物Ss地震荷重*2			

表 4-16 ボルトの設計荷重

注記*1:異物による荷重は死荷重に含めて計算している。

*2:異物による地震荷重はストレーナの地震荷重に含めて計算している。

4.7 計算条件

応力計算に用いる計算条件は,本計算書の【残留熱除去系ストレーナの耐震性についての計 算結果】に示す。

4.8 応力の評価

「4.6 計算方法」で求めた応力が表 4-4,表 4-5,表 4-6及び表 4-7で定め<mark>た</mark>許容応力 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

ストレーナ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頁以降の表に示す。
 なお、各評価点における算出応力は表 4-3 に示す荷重の組合せのうち、各許容応力状態
 ⅢAS及びIVASで、発生値が高い方の評価を記載している。
- 5.2 重大事故等対処設備としての評価結果

ストレーナ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次頁以降の表に示す。

なお,各評価点における算出応力は表 4-3 に示す荷重の組合せのうち,許容応力状態 VASで,発生値が高い方の評価を記載している。

- 6. 引用文献
 - NEDO-21888, "Mark I Containment Program Load Definition Report", General Electric, November 1981.
 - (2) NEDO-21471, "Analytical Model for Estimating Drag Forces on Rigid Submerged Structures Caused by LOCA and Safety Relief Valve Ramshead Air Discharges", General Electric, September 1977.
 - (3) MARK-I型格納容器の動荷重評価について
 MARK-I型格納容器評価検討会 昭和 59 年 9 月
 - (4) NEDO-32721, "Application Methodology for the General Electric Stacked Disk ECCS Suction Strainer" Licensing Topical Report, General Electric, March 2003.
 - (5) ASME B&PV CODE, Section III, Division 1, Appendices, Article A-8000, "Stresses in Perforated Flat Plates," 1989 Edition, No Addenda.
 - (6) WARREN C. YOUNG, RICHARD G. BUDYNAS"ROARK'S FORMULAS for Stress and Strain" 7th Edition

【残留熱除去系ストレーナ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

+00 EE & 46-	卫霍千重在八海	据付場所及び床面高さ	固有。	周期*2 s)	弾性設計用 又は静	地震動Sd 中的震度	基準地震	€動Ss	最高使用温度	周囲環境温度
機器名称	耐震里安度分類	(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	(°C)	(°C)
残留熱除去系 ストレーナ	S	原子炉建物 EL ((EL 1.300 ^{*1})			С _н =0.58* ³ 又は*5	Cv=0.38*4 又は*5	C _H =1.03 ^{*6} (NS 方向) C _H =1.06 ^{*6} (EW 方向) 又は*7	Cv=0.77*6 又は*7	104	_

注記*1:基準床レベルを示す。

*2:水平方向は内部水有効質量モデル,鉛直方向は内部水全質量モデルの1次固有周期について記載

*3:設計用震度 I (弾性設計用地震動 Sd) 又は静的震度

*4:設計用震度 I (弾性設計用地震動 S d) 及び静的震度を上回る設計震度

*5:設計用床応答スペクトルI(弾性設計用地震動Sd)により得られる震度

*6:設計用震度 I (基準地震動 S s) を上回る設計震度

*7:設計用床応答スペクトルI(基準地震動Ss)により得られる震度

43



(解析モデルの諸元(<mark>荷重算出用モデル(単体モデル)</mark>))

項目	単位	入力値
ストレーナの材質	—	
ストレーナの質量	kg/個	
ストレーナの	ha/個	
内包水及び排除水の質量	Kg/ 回	
ストレーナ1個当たりの異物の質量	kg/個	
縦弾性係数	MPa	
ポアソン比	—	
要素数	個	
節点数	個	

項目	<mark>単位</mark>	<mark>入力値</mark>
壁面回転ばね(i1軸周り)	<mark>N∙mm∕rad</mark>	
<mark>壁面回転ばね(j1軸周り)</mark>	<mark>N∙mm∕rad</mark>	
<u>壁面並進ばね(k1軸方向)</u>	N/mm	
サポートプレート並進ばね(i2軸方向)	N/mm	
サポートプレート並進ばね(j2軸方向)	N/mm	
サポートプレート並進ばね(k2軸方向)	N/mm	

<u>☆17 /</u>		<mark>断面積</mark>	<mark>断面二次モーメント</mark>		
市内 <u>工</u>	<mark>単位</mark>	<mark>入力値</mark>	<mark>単位</mark>	<mark>入力値</mark>	
ストレーナ			<mark>_て扱う</mark>		
<mark>コネクタ</mark>	mm ²		mm ⁴		
<mark>ストレーナ部ティー</mark>	mm ²] [mm ⁴		
貫通部スリーブ	mm ²] [mm ⁴		
サポートパイプ	mm ²		mm ⁴		

(解析モデルの諸元(応力解析用モデル))

項目	単位	入力値
ストレーナの材質	_	
ストレーナの質量	kg/個	
多孔プレートの等価縦弾性係数	MPa	
多孔プレートの等価ポアソン比	_	
多孔プレートの応力増倍率	_	
要素数	個	
節点数	個	

(解析モデルの諸元(地震応答解析モデル<mark>(サプレッションチェンバ全体はりモデル)</mark>))

VI-2-9-2-2「サプレッションチェンバの耐震性についての計算書」に記載するため、ここでは記載を省略する。

(単位:MPa)

部材	材料	S	S y	S u	Sy(RT)
多孔プレート	SUS304L					
リブ,フランジ等	SUS304					
取付ボルト	SUS304					

1.3 計算数値

1.3.1 水力学的動荷重(逃がし安全弁作動時荷重	;)		(単位:N)
荷重名称		軸方向荷重	軸直角方向荷重
SRV荷重			

1.3.2 ストレーナの設計荷重

自重	異物荷重	差圧	
(N)	(N)	(MPa)	

1.3.	3 フランジの設計荷重	(単位:N·m
	荷重	モーメント
1	死荷重	
2	異物荷重*1	
3	差圧	
4	SRV荷重	
5	ストレーナSd [*] 地震荷重	
6	ストレーナSs地震荷重	
7	異物Sd*地震荷重*2	
8	異物Ss地震荷重*2	

47

注記*1:異物による荷重は死荷重に含めて計算している。

*2:異物による地震荷重はストレーナの地震荷重に含めて計算している。

1.3.4 ボルトの設計荷重

	荷重	軸方向荷重 (N)	モーメント (N・mm)	
1	死荷重			
2	異物荷重*1			
3	差圧			
4	SRV荷重			
5	ストレーナSd*地震荷重			
6	ストレーナSs地震荷重			
7	異物Sd*地震荷重*2			
8	異物 S s 地震荷重*2			

注記*1:異物による荷重は死荷重に含めて計算している。

*2:異物による地震荷重はストレーナの地震荷重に含めて計算している。

1.4 結論

1.4.1 固有周期		(単位:s)
方向	固有周期	
水平		
鉛直		

注:水平方向は内部水有効質量モデル,鉛直方向は内部水全質量 モデルの1次固有周期について記載

1.4.4 /////	1.	4.	2	応力
-------------	----	----	---	----

(単位:MPa)

亚在半角 乳/#			++*1	亡于八粒	III A S			IV A S			
評個刈象設備		F平1四音131立。	竹科	心力分類	算出応力	許容応力	荷重組合せ	算出応力	許容応力	荷重組合せ	
	P1	全ディスクセットの 多孔プレート		一次膜応力+ 一次曲げ応力	91	143	DBA-3	132	365	DBA-4	
	P2	ディスクセット間の 円筒形多孔プレート		一次膜応力+ 一次曲げ応力	100	143	DBA-3	142	365	DBA-4	
	P3	リブ		一次膜応力+ 一次曲げ応力	131	169	DBA-3	187	395	DBA-4	
残留熱除去系	P4	コンプレッションプレート		一次膜応力+ 一次曲げ応力	40	169	DBA-3	56	395	DBA-4	
ストレーナ	P5	フィンガ		一次膜応力+ 一次曲げ応力	111	169	DBA-3	162	395	DBA-4	
	P6	ストラップ		一次膜応力+ 一次曲げ応力	33	169	DBA-3	46	395	DBA-4	
	P7	フランジ		曲げ応力	112	169	DBA-3	164	395	DBA-4	
	P8	ボルト		引張応力	54	157	DBA-3	87	210	DBA-4	

すべて許容応力以下である。

2. 重大事故等対処設備

2.1 設計条件

機器名称		据付場所及び床面高さ	固有周期* ² (s)		弾性設計用地震動Sd 又は静的震度		基準地震	震動Ss	最高使用温度	周囲環境温度
	設備分類	(m)	水平方向	鉛直方向	g^{*2} 弾性設計用地震動Sd 又は静的震度 基準地震動Ss 最高使用温度 周囲担 鉛直方向 水平方向 設計震度 鉛直方向 水平方向 鉛直方向 (°C) 周囲担 一 一 〇 〇 公 〇 (°C) (°C) 一 一 〇 〇 〇 〇 〇 (°C) (°C) 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 (°C) (°C) 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 (°C) (°C) 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 (°C) (°C) 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 (°C) (°C) 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 (°C) (°C) 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 (°C) (°C) 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 (°C) (°C) 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇 (°C) (°C) 〇 〇 〇 〇 〇 〇 〇	(°C)				
残留熱除去系 ストレーナ	常設/防止 (DB拡張) 常設耐震/防止 常設/緩和	原子炉建物 EL (EL 1.300 ^{*1})			_	_	C _H =1.03* ³ (NS 方向) C _H =1.06* ³ (EW 方向) 又は*4	Cv=0.77*3 又は*4	178	_

注記*1:基準床レベルを示す。

*2:水平方向は内部水有効質量モデル,鉛直方向は内部水全質量モデルの1次固有周期について記載

*3:設計用震度 I (基準地震動 S s) を上回る設計震度

*4:設計用床応答スペクトルI(基準地震動Ss)により得られる震度



(解析モデルの諸元(<mark>荷重算出用モデル(単体モデル)</mark>))

項目	単位	入力値
ストレーナの材質	—	
ストレーナの質量	kg/個	
ストレーナの	lra/Æ	
内包水及び排除水の質量	Kg/响	
ストレーナ1個当たりの異物の質量	kg/個	
縦弾性係数	MPa	
ポアソン比	—	
要素数	個	
節点数	個	

項目	<mark>単位</mark>	<mark>入力値</mark>
壁面回転ばね(i1軸周り)	<mark>N∙mm∕rad</mark>	
壁面回転ばね(j1軸周り)	N•mm∕rad	
壁面並進ばね(k1軸方向)	N/mm	
サポートプレート並進ばね(і2軸方向)	N/mm	
サポートプレート並進ばね(ј2軸方向)	N/mm	
サポートプレート並進ばね(k2軸方向)	N/mm	

<u>☆17 /</u>		<mark>断面積</mark>	<mark>断面二次モーメント</mark>			
市内 <u>工</u>	<mark>単位</mark>	<mark>入力値</mark>	<mark>単位</mark>	<mark>入力値</mark>		
ストレーナ		剛体とし	<mark>_て扱う</mark>			
コネクタ	mm ²		mm ⁴			
<mark>ストレーナ部ティー</mark>	mm ²] [mm ⁴			
貫通部スリーブ	mm ²		mm ⁴			
サポートパイプ	mm ²		mm ⁴			

(解析モデルの諸元(応力解析用モデル))

項目	単位	入力値
ストレーナの材質	_	
ストレーナの質量	kg/個	
多孔プレートの等価縦弾性係数	MPa	
多孔プレートの等価ポアソン比	—	
多孔プレートの応力増倍率		
要素数	個	
節点数	個	

(解析モデルの諸元(地震応答解析モデル<mark>(サプレッションチェンバ全体はりモデル)</mark>))

VI-2-9-2-2「サプレッションチェンバの耐震性についての計算書」に記載するため、ここでは記載を省略する。

(単位:MPa)

部材	材料	S	Sу	S u	Sy(RT)
多孔プレート	SUS304L		-	-		
リブ, フランジ等	SUS304					
取付ボルト	SUS304					

2.3 計算数値

2.3.1 ストレーナの設計荷重

自重	異物荷重	差圧
(N)	(N)	(MPa)

	2.3.	2 フランジの設計荷重	(単位:N·n	nm)
		荷重	モーメント	
	1	死荷重		
I	2	異物荷重*1		
	3	差圧		
	4	ストレーナSs地震荷重		
ſ	5	異物Ss地震荷重*2		

注記*1:異物による荷重は死荷重に含めて計算している。

*2:異物による地震荷重はストレーナの地震荷重に含めて計算している。

2.3.3 ボルトの設計荷重

	荷重	軸方向荷重 (N)		モーメント (N・mm)	
1	死荷重				
2	異物荷重*1				
3	差圧				
4	ストレーナSs地震荷重				
5	異物Ss地震荷重*2				

注記*1:異物による荷重は死荷重に含めて計算している。

*2:異物による地震荷重はストレーナの地震荷重に含めて計算している。

2.4 結論

2.4.1 固有周期	(単位	: s)
方向	固有周期	
水平		
鉛直		

注:水平方向は内部水有効質量モデル,鉛直方向は内部水全質量 モデルの1次固有周期について記載

2.4.2 応力			_					(単位:MPa)	
		and for day ().				VAS			
評恤对象設備	評価部位			材料	心刀分類	算出応力	許容応力	荷重組合せ	
	P1	全ディスクセットの 多孔プレート			一次膜応力+ 一次曲げ応力	97	341	SA-2	
	P2	ディスクセット間の 円筒形多孔プレート			一次膜応力+ 一次曲げ応力	103	341	SA-2	
	Р3	リブ			一次膜応力+ 一次曲げ応力	130	369	SA-2	
残留熱除去系	P4	コンプレッションプレート			一次膜応力+ 一次曲げ応力	40	369	SA-2	
ストレーナ	P5	フィンガ			一次膜応力+ 一次曲げ応力	115	369	SA-2	
	P6	ストラップ			一次膜応力+ 一次曲げ応力	31	369	SA-2	
	Ρ7	フランジ			曲げ応力	116	369	SA-2	
	P8	ボルト			引張応力	73	184	SA-2	

すべて許容応力以下である。