本資料のうち、枠囲みの内容 は、営業秘密又は防護上の観 点から公開できません。

東海第二発電所	丁事計画審査資料
資料番号	工認-577 改1
提出年月日	平成 30 年 8 月 30 日

V-2-5-5-3-1 原子炉隔離時冷却系ストレーナの耐震性についての 計算書

目次

1.	栶	我要····································	1
2.	_	-般事項	1
2.	1	構造計画・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	1
2. 2	2	評価方針	3
2. 3	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・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	õ
3.	죔	西部位	7
4.	地	也震応答解析及び構造強度評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	9
4.	1	地震応答解析及び構造強度評価方法・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	9
4. 2	2	荷重の組合せ及び許容応力・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	9
4. 3	3	解析モデル及び諸元	5
4.	4	固有周期16	3
4. 5	5	設計用地震力・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
4. 6	3	計算方法・・・・・・・・・・・・・・・・・・18	3
4.	7	計算条件25	5
4.8	3	応力の評価・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	5
5.	討	『価結果・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・ 25	5
5.	1	重大事故等対処設備としての評価結果・・・・・・・・・・・・・・・・・ 25	5
6.	弓	用文献	7

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))及び添付書類「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及び機能維持の設計方針に基づき、 原子炉隔離時冷却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。その耐震評価は原子炉隔離時冷却系ストレーナの応力評価に より行う。

原子炉隔離時冷却系ストレーナは,重大事故等対処設備において常設耐震重要重大事故防止設備に分類される。以下,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

原子炉隔離時冷却系ストレーナの構造計画を表 2-1 に示す。

計画の概要		HILL IN \$74 PM
支持構造	主体構造	概略構造図
ストレーナはサ	円筒形	
プレッション・プ		
ール内に水没さ		ストレーナ
れた状態で設置		
されており,原子		ストレーナ取付部ボルト
炉格納容器貫通		原子炉格納容器貫通部
部に取り付けら		7. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1. 1.
れたティーにフ		
ランジ及び取付		
ボルトにより据		\
え付けられる。		
		原子炉格納容器 ストレーナ か mm

2.2 評価方針

原子炉隔離時冷却系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(平成20年2月27日付け平成20・02・12原院第5号)に基づき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」にて示す原子炉隔離時冷却系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。

原子炉隔離時冷却系ストレーナの耐震評価フローを図 2-1 に示す。

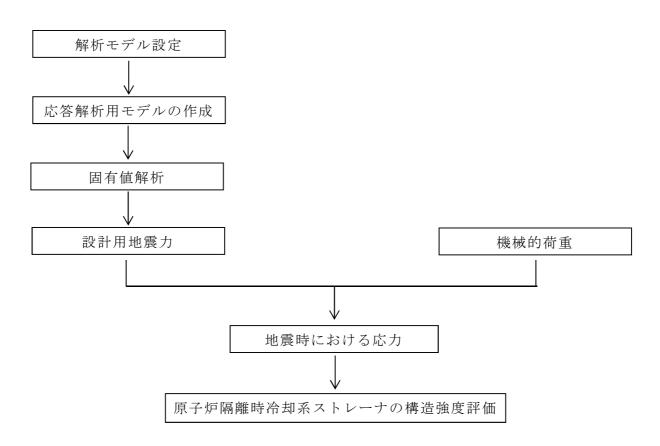


図 2-1 原子炉隔離時冷却系ストレーナの耐震評価フロー

2.3 適用基準

適用基準等を以下に示す。

- (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 JEAG 4 6 0 1・補 -1984, JEAG 4 6 0 1-1987 およびJEAG 4 6 0 1-1991 追補版)(日本電気協会電気技術基準調査委員会)
- (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。)) JS ME 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。)
- (3) 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(平成20年2月27日付け平成20・02・12原院第5号)

2.4 記号の説明

記号	記 号 の 説 明	単 位
A	断面積	mm^2
a	ボルト穴中心円半径	mm
b	フランジ内半径	mm
D i	各部位の直径 (i = 0, 1…)	mm
d	孔径, ボルトの直径	mm
F	軸力	N
f t	ボルトの発生応力	MPa
L	長さ	mm
ℓ	ディスク間ギャップ、ボルトのZ軸からの距離	mm
M	モーメント	N•mm
n	ボルトの本数	_
Р	孔の間隔(中心間)	mm
Рь	一次曲げ応力	MPa
P _L	一次局部膜応力	MPa
P _m	一次一般膜応力	MPa
Q	二次応力	MPa
S d*	弾性設計用地震動 S d により定まる地震力又は静的地震力	_
S s	基準地震動S。により定まる地震力	_
t	板厚	mm
W	ストレーナ重心に作用する荷重	_
X	軸直角方向(水平)	_
Y	軸方向	_
Z	軸直角方向(鉛直)	_
β	形状係数	
σг	曲げ応力	MPa

注:ここで定義されない記号又は同符号で別用途に用いる記号については、各計算の 項目において説明する。

2.5 計算精度と数値の丸め方

精度は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
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
温度	$^{\circ}$ C	_	_	整数位
質量	kg	_	_	整数位
長さ*1	mm	_	_	整数位
面積	mm^2	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 5 桁目	四捨五入	有効数字 4 桁*2
力	N	有効数字 5 桁目	四捨五入	有効数字 4 桁*2
算出応力	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

注記 *1:設計上定める値が小数点以下の場合は、小数点以下表示とする。

*2:絶対値が1000以上のときは、べき数表示とする。

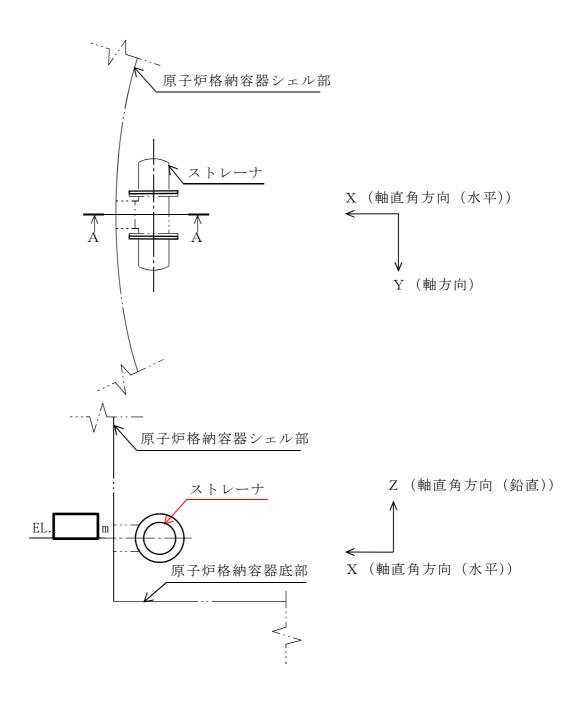
*3:設計・建設規格 付録材料図表に記載された温度の中間における引張強

さ及び降伏点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

原子炉隔離時冷却系ストレーナの取付け状況,形状及び主要寸法を図 3-1 及び図 3-2 に示す。



A~A断面図

図 3-1 原子炉隔離時冷却系ストレーナの取付け状況

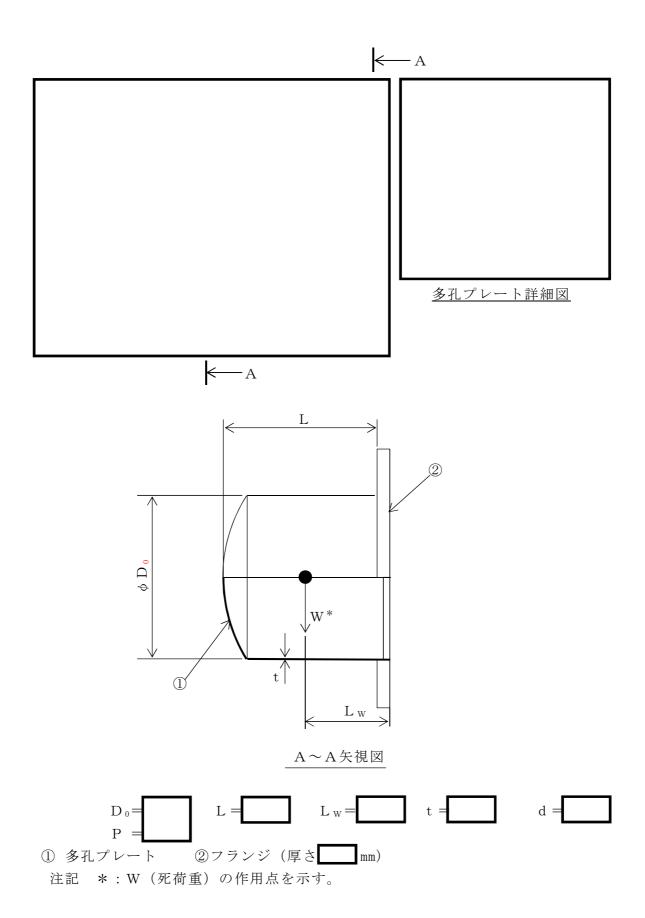


図 3-2 原子炉隔離時冷却系ストレーナの形状及び主要寸法(単位:mm)

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) 原子炉隔離時冷却系ストレーナは、原子炉隔離時冷却系ストレーナ部ティーに据付部材を介さずに、取付ボルトにて直接接続されるものとする。
 - (2) 地震力は,原子炉隔離時冷却系ストレーナに対して軸方向及び軸直角方向(水平, 鉛直)に作用するものとし,軸直角方向に作用する荷重については水平方向と鉛 直方向地震力の二乗和平方根により算出する。
 - (3) 耐震計算に用いる寸法は、公称値を使用する。
 - (4) 概略構造図を表 2-1 に示す。

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

原子炉隔離時冷却系ストレーナの荷重の組合せ及び許容応力状態の評価に用いるものを表 4-1 に、荷重の組合せ整理表を表 4-2 に示し、表で使用される記号は添付書類「V-2-1-9 機能維持の基本方針」に従うものとする。

4.2.2 許容応力

原子炉隔離時冷却系ストレーナの許容応力を表 4-3 に示す。

表4-1 荷重の組合せ及び許容応力状態(重大事故等対処設備)

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
原子炉冷却 系統施設	非常用炉心冷却 設備その他 原子炉注水設備	原子炉隔離時冷却系ストレーナ	常設耐震 /防止	重大事故等クラス2	D + P _{S A} + M _{S A} + S _s	V A S * 2

注記 *1:「常設耐震/防止」は常設耐震重要重大事故防止設備,「常設/防止」は常設耐震重要重大事故防止設備以外の常設重大事故 防止設備,「常設/緩和」は常設重大事故緩和設備を示す。

*2:許容応力状態VASとしてNASの許容応力を用いる。

表 4-2 荷重の組合せ整理表

					SRV荷重		LOCA荷重			地震荷重		
	運転状態	死荷重	異物 荷重	差圧	運転時	中小破断時	フ゜ール スウェル	蒸気 凝縮(C0)	チャキ゛ンク゛ (CH)	Sd荷重	S s荷重	許容応力 状態
S A	運転状態 V(L)*1	0		0						0		V A S * 2
S A	運転状態 V(LL)	0		0							0	V A S * 2

注記 *1:運転状態V(L)は,運転状態V(LL)の評価で代表される。

*2:許容応力状態VASとしてIVASの許容応力を用いる。

表4-3 許容応力

(ストレーナ本体)

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*1
IV A S	0.6·S n	0.9·S n	S d 又は S s 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
V A S *2	0.0°S u	0.9°S u	と。ただし、地震動のみによる一次 $+$ 二 次応力の変動値が $2S_y$ 以下であれば、疲 労解析は不要である。

注記 *1: 二次応力が発生する場合のみ考慮する。

*2: 許容応力状態 V_ASとして, IV_ASの許容応力を用いる。

(ボルト)

許容応力状態	許容応力 (MPa)	
IV A S	2. 5	
V A S *	2 · S	

注記 *:許容応力状態VASとして、IVASの許容応力を用いる。

1,

4.2.3 使用材料の許容応力評価条件及び許容応力

原子炉隔離時冷却系ストレーナの許容応力評価条件のうち重大事故等対処設備の評価に用いるものを表 4-4 及び表 4-5 に示す。また、使用材料の許容応力のうち重大事故等対処設備の評価に用いるものを表 4-6 及び表 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 SUS304

フランジ SUS304

ストレーナ取付部ボルト SUS304

表4-4 使用材料 (ストレーナ本体) の許容応力評価条件 (重大事故等対処設備)

評価部材	材料	温度条件(℃)		S (MPa)	S y (MPa)	S u (MPa)	S y (RT) (MPa)
多孔プレート	SUS304	周囲環境温度	106	_	169	438	_
フランジ	SUS304	周囲環境温度	106	_	169	438	_

表4-5 使用材料 (ボルト) の許容応力評価条件 (重大事故等対処設備)

評価部材	材料	温度条件 (℃)		S (MPa)	S y (MPa)	S u (MPa)	S _y (RT) (MPa)
ストレーナ取付部ボルト	SUS304	周囲環境温度	106	104	_	_	_

表4-6 ストレーナ本体の許容応力(重大事故等対処設備)

		許容応力(MPa)				
材料	許容応力 状態	一次応力		一次+二次応力*1		
		P m * 2	$P_L + P_b$	$P_L + P_b + Q$		
SUS304	V A S	263	394	338		

注記 *1: 二次応力が発生する場合のみ考慮する。(今回の計算においては,二次応力(通常運転時温度による応力を含む。) は発生しない。)

*2:4.6.1項で示す応力評価点は、構造また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一次局部膜応力+曲げ応力に比べて十分に小さいため、評価結果の記載については省略する。

表 4-7 ストレーナ取付部ボルトの許容応力(重大事故等対処設備)

材料	許容応力 状態	許容応力 (MPa)
SUS304	$V_A S$	209

4.2.4 設計荷重

原子炉隔離時冷却系ストレーナの設計荷重のうち、地震荷重及びフランジの設計荷重は、ストレーナ、ティー、貫通部及び原子炉格納容器までの範囲を考慮(ストレーナから原子炉格納容器までの連成モデルを用いて解析を行い、各部の反力を算出)して設定する。なお、解析モデルについては 4.3 項 解析モデル及び諸元にて説明する。

(1) 死荷重

原子炉隔離時冷却系ストレーナの自重による荷重を考慮する。なお,原子炉隔離 時冷却系ストレーナに付着する異物は想定しない。

(2) 差圧

差圧による荷重*は、原子炉隔離時冷却系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。

差圧荷重 P d i f = kPa

注記 *: 差圧荷重は運転状態Vの荷重の組合せ時に考慮する。

- 4.3 解析モデル及び諸元 解析モデルの概要を以下に示す。
 - (1) 原子炉隔離時冷却系ストレーナの応力評価として,固有値を算出するための ストレーナから原子炉格納容器までをモデル化した二次元はりモデル(以下 「応答解析用モデル」という。)について説明する。
 - (2) 4.2.4項 設計荷重のとおり、応答解析用モデルではストレーナから原子炉格 納容器までの連成モデルを用いて解析を行い、固有値及び各部の反力を算出 する。応答解析用モデルについて図 4-1 に示す。なお、ストレーナについて は、構造上十分に剛である。
 - (3) 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、内包水及 び排除水の影響を加味し、ストレーナ<mark>質量</mark>に含んでいる。
 - (4) 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、添付書類「V-5-1 計算機プログラム (解析コード) の概要 MSC NASTRAN」に示す。

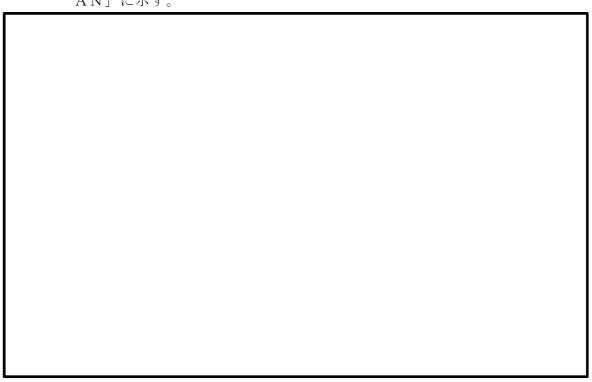


図 4-1 応答解析用モデル

表 4-8 機器諸元

項目	単位	入力値
材質		
ストレーナ質量	kg/個	
温度	$^{\circ}$	106
縦弾性係数	MPa	
ポアソン比	_	
要素数	個	
節点数	個	

4.4 固有周期

応答解析用モデルによる固有値解析の結果を表 4-9 に示す。

固有周期

1次モードは水平方向に卓越し、固有周期が 0.05 秒以下であり、剛であることを確認した。また、鉛直方向は 2次モード以降で卓越し、固有周期は 0.05 秒以下であり剛であることを確認した。

刺激係数

表 4-9 固有值解析結果

モード	固月周期	卓越方向			
r	(s)	早越 <i>万</i> 円 	X	Y	Z
1 次		水平			
	図 4-2 振	動モード(1	次モード	s)	

4.5 設計用地震力

評価に用いる設計用地震力を表 4-10 に示す。

「基準地震動 S_s」による地震力は、添付書類「V-2-1-7 設計用床応答曲線の作成 方針」に基づく。

なお、図 3-1 に示すように、ストレーナの軸方向には水平方向の震度、軸直角方向には水平方向及び鉛直方向の震度が作用するため、軸方向及び軸直角方向に作用する地震力を表 4-11 に示す。

表 4-10 設計用地震力 (重大事故等対処設備)

据付場所 及び 設置高さ	固有 (s	\	弾性設計用 又は静		基準地震動 S。		
	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	
格納容器内 EL. m		0.05 以下*	_	_	1.01	0.93	

注記 *:固有値解析より 0.05 秒以下であり、剛であることを確認した。

表 4-11 ストレーナに作用する地震力

I	取付け位置 EL.	m
地震荷重 軸方向震度		軸直角方向震度
S s	$C_{H}' = 1.01$	C_{V} , =1.38

注:方向は図3-1参照。

ただし、軸直角方向震度については、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

原子炉隔離時冷却系ストレーナの構造は、フランジに円筒型の多孔プレートが 取付く構造となっている。ここでは、多孔プレートとフランジの取付部、フラン ジ及びボルトを応力評価点として選定し、評価を実施する。

応力評価点を表 4-12 及び図 4-3 に示す。

表 4-12 応力評価点

名称	応力評価点番号	応力評価点
多孔プレート	P 1	多孔プレートとフランジの取付部
フランジ	P 2	フランジ
ストレーナ取付部 ボルト	Р3	ボルト

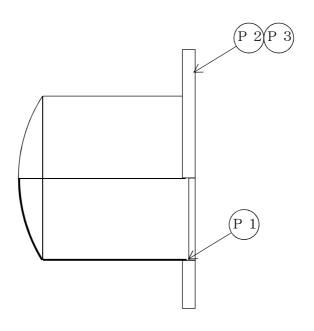


図 4-3 応力評価点

4.6.2 応力計算方法

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) 多孔プレート(応力評価点 P 1)
 - a. 差圧荷重による応力

円周方向応力

$$\sigma_{t} = -\frac{P_{dif} \cdot D_{0}}{2 \cdot t},$$

ここに,

P_{dif} : 4.2.4(2)に示す差圧荷重

D₀ :ストレーナ直径= (mm)

t': 多孔プレートの等価板厚(設計・建設規格 PVE-3251 準用)

$$=\frac{P-d}{P}$$
 t

P : 孔の間隔 (中心間) = (mm)

d : 孔径= (mm) t : 板厚= (mm)

軸方向応力

$$\sigma_{\ell} = -\frac{P_{dif} \cdot D_0}{4 \cdot t},$$

- b. ストレーナに作用する荷重による応力
 - (a) 死荷重による荷重

軸直角方向荷重によるモーメント

$$M_{ZX} = W_1 \cdot L_W$$

軸直角方向荷重

$$F_{ZX} = W_1$$

ここに.

W₁ : 4.2.4(1)に示す原子炉隔離時冷却系ストレーナの自重(N)

Lw:モーメントアーム= (mm)

(b) 地震荷重作用時荷重

軸方向荷重

$$F_{V} = \pm C_{H}$$
 · W_{2}

軸直角方向荷重によるモーメント

$$M_{ZX} = \pm C_V$$
 · $W_2 \cdot L_W$

軸直角方向荷重

 $F_{ZX} = \pm C_V$ ' · W_2

ここに,

C_H':表 4-11 に示す地震荷重作用時の軸方向震度

Cv':表 4-11 に示す地震荷重作用時の軸直角方向震度

W₂ : 4.2.4(1)に示す内包水を含めた原子炉隔離時冷却系ストレーナ

の死荷重(N)

Lw :モーメントアーム

(c) 各荷重による応力

軸方向荷重による応力

$$\sigma = \frac{F_{Y}}{A}$$

ここに,

A :ストレーナ取付部円筒胴の断面積

$$= \frac{\pi \cdot \{D_0^2 - (D_0 - 2 \cdot t')^2\}}{4}$$

モーメントによる応力

$$\sigma_{b} = \frac{M_{ZX}}{Z}$$

ここに,

Z : ストレーナ取付部円筒胴の断面係数

$$= \frac{\pi \cdot \{D_0^4 - (D_0 - 2 \cdot t')^4\}}{32 \cdot D_0}$$

軸直角方向荷重による応力

$$\tau = \frac{F_{zx}}{A}$$

ここに,

A:ストレーナ取付部円筒胴の断面積

(2) フランジ (応力評価点 P 2)

ストレーナ取付部フランジの設計荷重は、ストレーナに作用する荷重から算出したフランジ部のモーメントを用いる。ここでのモーメントとは、図 4-4 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したモーメントであり、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 4-13 に示す。

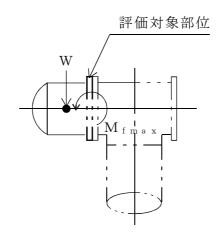


図 4-4 フランジに作用するモーメント

表 4-13 フランジの設計荷重

	荷重	モーメント (N·mm)
1	死荷重	
2	差圧	
3	ストレーナSs地震荷重	

表 4-13 に記載した荷重から、以下に示す計算方法により応力評価を行う。

ストレーナ取付部のフランジは,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し,応力評価を行う。

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 4-13 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(1)より、図 4-5 に示す計算モデルで下記の計算式より求める。

$$\sigma_{r} = \frac{\beta \cdot M_{f \text{ max}}}{a \cdot t^{2}}$$

ここに,

σ_r : 曲げ応力 (MPa)

M_{fmax} :表 4-13 に示すモーメント (N·mm)

a :ボルト穴中心円半径= (mm)

b : フランジ内半径= (mm)

t : フランジ板厚= (mm)

β : b / a (=) から決まる計算上の係数=

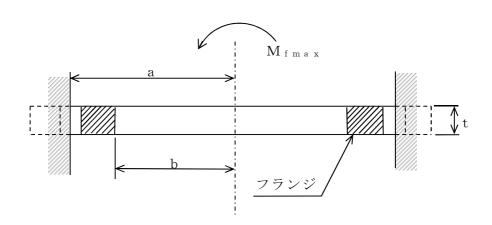


図 4-5 フランジ断面の計算モデル

(3) ストレーナ取付部ボルト(応力評価点P3)

ストレーナ取付部ボルトの設計荷重は、4.6.2 項(2)に示す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反力であるボルトの軸方 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。また、計算で用 いるボルト径は、安全側にボルトの谷径を用いるものとする。

ボルトの設計荷重を表 4-14 に示す。

表 4-14 ボルトの設計荷重

	荷重	軸方向荷重(N)
1	死荷重	
2	差圧	
3	ストレーナS _s 地震荷重	

ボルトには、表 4-13 に示すモーメントに加え、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 4-6 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。

$$M_Z = \sum_{k=1}^n F_{t k} \cdot \ell_k$$

ここに、 M_Z : Z軸まわりのモーメント (\mathbb{N} ・mm)

F_{tk}: 各ボルトに発生する軸力(N)

 ℓ_k :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。

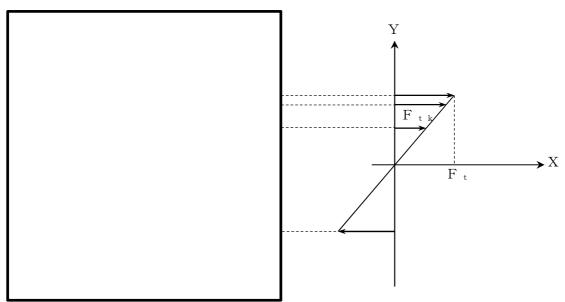


図 4-6 各ボルトに発生する軸力とモーメントアームの関係

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 4-6 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 F_{tk} とすると、各ボルトに発生する軸力 F_{tk} は下記となる。

$$F_{t k} = F_t \cdot \frac{\ell_k}{D_l / 2}$$

ここに、F_t :最大の軸力が発生するボルトの軸力(N)

F_{tk} : 各ボルトに発生する軸力(N)

D₁ : ボルト孔中心円直径= (mm)

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。

$$M_{z} = \frac{2 \cdot F_{t}}{D_{t}} \cdot \sum_{k=1}^{n} \ell_{k}^{2} = \frac{F_{t} \cdot D_{t} \cdot n}{4}$$

ただし、
$$\ell_k = \frac{D_1}{2} \cdot \sin\{\frac{2 \cdot \pi}{n} \cdot (k-1)\}$$

よって、表 4-13 に示すモーメントから、ボルトの軸力は以下のように算出できる。

$$F_{t} = \frac{4 \cdot M_{f \max}}{D_{t} \cdot n}$$

したがって, ボルトに発生する応力は下記となる。

$$f_t = \frac{F_t}{A_s} + \frac{F_{axl}}{A_s \cdot n}$$

ここに, f t : ボルトの発生応力 (MPa)

 A_s : ボルトの有効断面積 = $\frac{\pi \cdot d_b^2}{4}$ (mm²)

d_b : ボルトのねじ部谷径= (mm)

F_{ax1} :表 4-14 に示す軸方向荷重(N)

4.7 計算条件

応力解析に用いる自重及び荷重は、本計算書の4.2項 荷重の組合せ及び許容応力 及び4.5項 設計用地震力に示す。

4.8 応力の評価

4.6項 計算方法で求めた応力は表 4-6 及び表 4-7 に記載される値以下であること。

5. 評価結果

5.1 重大事故等対処設備としての評価結果

原子炉隔離時冷却系ストレーナの重大事故等対処設備としての耐震評価結果を以下に示す。発生応力は許容応力を満足しており、耐震性を有することを確認した。

(1) 許容応力状態 V A S に対する評価

許容応力状態 VAS に対する応力評価結果を表 5-1 に示す。

表 4-2 に示す荷重の組合せのうち, $D+P_{SA}+M_{SA}+S_s$ の評価について記載している。

表 5-1 許容応力状態 VAS に対する応力評価結果 (D+PsA+MsA+Ss)

				V	AS		
評価対象設備		評価部位	応力分類	発生応力	許容応力	判定	備考
				MPa	MPa		
	P 1	多孔プレートとフランジの取付部	一次膜応力 +一次曲げ応力		394	0	
原子炉隔離時 冷却系ストレーナ	P 2	フランジ	曲げ応力		394	0	
	Р3	ボルト	 引張応力 		209	0	

6. 引用文献

(1) WARREN C. YOUNG

"ROARK'S FORMULAS for Stress and Strain" 7th Edition