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	号機 工事計画審査資料
資料番号	02-工-B-17-0030_改 0
提出年月日	2021年4月2日

VI-2-別添 1-3 火災受信機盤の耐震性についての計算書

1.	棚	要		•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	1
2.		般	事項	€ •	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	1
2.	1	構	造計	上画	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	1
3.	古	有	周其	月 •	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	3
3.	1	解	折力	法	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	3
3. 2	2	固	有値	直解	析	結	果	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	3
3. 3	3	設	計月	地	震	力	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	3
4.	構	造	強度	き評	価	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	4
4.																																					
4. 2																																					
5.	機	能能	維持	評	価	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	6
5.	1	電	気的	力機	能	維	持	評	価	方	法	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	6
6.	評	価	結果	₹ •	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	7

1. 概要

本計算書は、添付書類「VI-2-別添 1-1 火災防護設備の耐震計算の方針」(以下「別添 1-1」という。)に示すとおり、火災受信機盤が設計用地震力に対して十分な構造強度及び電気的機能を有しており、火災を早期に感知する機能を維持することを確認するものである。

2. 一般事項

2.1 構造計画

火災受信機盤の構造計画を表2-1に示す。

表2-1 構造計画

		表2一	1 構造計画
機器名称	計画の	概要	説明図
	基礎・支持構造	主体構造	就 奶 凶
火災受信機盤	火災受信機盤 は,取付ボルト	火災受信機盤 (垂直自立型)	3000 1000 1000 1000
	にてチャンネル		1000
	ベースに取付		火災受信機盤 火災受信機盤 火災受信機盤 00
	け,チャンネル		火災受信機盤火災受信機盤火災受信機盤
	ベースを基礎ボ		A A A Y 面図
	ルトにより,建		^A B→ 平面図
	屋躯体に固定す		
	る。		3000
			火災受信機盤 火災受信機盤 火災受信機盤 0088
			取付ボルト (i=2) チャンネル ベース 基礎ボルト (i=1) A~A 矢視図
			大災受信機盤 ① 0087
			取付ボルト (i=2) チャンネル ベース 基礎ボルト (i=1) B~B 矢視図 (単位:mm)

3. 固有周期

3.1 解析方法

火災受信機盤の水平方向の固有周期は、打振試験(プラスチックハンマ等)により 当該盤に振動を与え自由減衰振動を固有振動数測定装置(圧電式加速度ピックアッ プ、振動計、分析器)により固有振動数(共振周波数)を記録解析する。鉛直方向の 固有周期は、構造が同等であり、同様な振動特性を持つ盤に対する打振試験(自由振 動試験)の結果確認された固有周期を使用する。

3.2 固有值解析結果

固有値解析結果を表3-1に示す。試験の結果,固有周期は0.05<mark>0</mark>秒以下であり,剛であることを確認した。

表3-1 固有値解析結果 (単位:s)

方向	固有周期
水平	0.050以下
鉛直	0.050以下

3.3 設計用地震力

火災受信機盤は、構造強度評価計算に用いる設計用地震力については、添付書類「VI-2-1-7 設計用床応答曲線の作成方針」の最大応答加速度を用いる。

4. 構造強度評価

4.1 構造強度評価方法

添付書類「別添1-1 5.2 構造強度評価」に示す評価方針に従い、構造強度評価を実施する。

4.2 荷重の組合せ及び許容応力

構造強度評価に用いる荷重及び荷重の組合せは、添付書類「別添1-1 3.1 荷重及び荷重の組合せ」に示す荷重及び荷重の組合せを使用する。

4.2.1 荷重の組合せ及び許容応力状態

構造強度評価に用いる荷重の組合せ及び許容応力状態は、火災受信機盤の評価対象 部位ごとに設定する。荷重の組合せ及び許容応力状態を表4-1に示す。

4.2.2 許容応力及び許容応力評価条件

基礎ボルト及び取付ボルトにおける許容応力は、添付書類「VI-2-1-9 機能維持の基本方針」に基づき、表4-2に示す。

また、基礎ボルト及び取付ボルトの許容応力評価条件を表4-3に示す。

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)

			T
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 火災防護設備 火災防護設備 人災受信機盤 C -* D+Pp+Mp+S		許容応力狀態	$\mathrm{IV}_\mathrm{A}\mathrm{S}$
区分 機器名 人災防護設備 火災受信	Š	荷重の組合せ	$D + P_D + M_D + S_S$
区分 機器名 人災防護設備 火災受信		機器等の区分	
区分 機器名 人災防護設備 火災受信	のグラップ・ロック・ファ	耐震重要度分類	O
区分 		Пл.	鰲
施設区 その他発電用原 子炉の附属施設		5分	火災防護設備
		施設区	その他発電用原子炉の附属施設

注記*:その他の支持構造物の荷重の組合せ及び許容応力を適用する。

表4-2 許容応力 (その他の支持構造物)

許容限界(ボルト等)*1,*2	一次応力	せん断	1.5 · f · * 1.5 · f s *
	許容応力状態		M_AS 1.

注記*1:応力の組合せが考えられる場合には,組合せ応力に対しても評価を行う。

*2: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。

表4-3 許容応力評価条件(設計基準対象施設)

	건 * i	(MPa)	0	QC7	COC	780
	S u i	(MPa)	00.7	400	00 4	400
``_\	S _{y i}	(MPa)	L	G17	700	662
	温度条件	(°C)	40	(周囲環境温度)	40	(周囲環境温度)
	\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\		SS400	(40mm<径≤100mm)	SS400	(16mm<径≦40mm)
	■ 100 年子		基礎ボルト	(i = 1)	取付ボルト	(i = 2)

5. 機能維持評価

5.1 電気的機能維持評価方法

火災受信機盤は,添付書類「別添 1-1 5.3 機能維持評価」に示す評価方法に従い,機能維持評価を実施する。

機能確認済加速度には、対象機器の加振試験において、電気的機能の健全性を確認した最大加速度を適用する。

6. 評価結果

火災受信機盤の構造強度評価結果及び機能維持評価結果を以下に示す。なお、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及び電気的機能を有して 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。

(2) 機能維持評価結果

電気的機能維持評価の結果を次頁以降の表に示す。

【火災受信機盤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

周囲環境	i向 (C) (E)	00 40 03*3
基準地震動Ss*2	鉛直方向 設計震度	$C_{V1} = 2.00$ $C_{V2} = 2.03*^3$
 	水平方向設計震度	$C_{H1}=2.78$ $C_{H2}=2.89*^3$
弾性設計用地震動Sd 又は設計震度	水平方向 設計震度	I
弾性設計用 又は認	水平方向 設計震度	I
固有周期(s)	鉛直方向	0.050以下
固有厚	水平方向	0.050以下
設置場所及び	米面高さ(m)	制御建屋 (0. P. 22. 95*1)
耐震重要	度分類	O
24 1	 	火災受信機盤

注記*1:基準床レベルを示す。

*2:上段は基礎ボルトの設計震度を示し、下段は取付ボルトの設計震度を示す。

*3:上下階の震度を用いた線形補完後の設計震度を示す。

1.2 機器要目

③ VI-2-別添 1-3 R 1

0 2

(mm) (150 87	h i
0	0
0	0

方向	基準地震動Ss	中代道	T C S X	早上(:)	K W L
転倒方向	弾性設計用地震動Sd 又は静的震度				
ж. ₋	(MPa)	026	700	VoG	7007
S	(MPa)	400	400	400	400
\S\ \S\ \S\	(MPa)	215	$(40\mathrm{mm}\!<\! \&\!\leq\! 100\mathrm{mm})$	235	$(16mm < 径 \leq 40mm)$
	部材	基礎ボルト	(i = 1)	取付ボルト	(i = 2)

注記*:各ボルトの機器要目における上段は短辺方向転倒に対する評価時の要目を示し、

下段は長辺方向転倒に対する評価時の要目を示す。

1.3 計算数値

1.3.1 ボルトに作用する力

(単位:N)

基準地震動Ss 9. 217×10^4 2. 355×10^4 $Q_{\rm b\;i}$ 弹性設計用地震動 Sd又は静的震度 基準地震動Ss 2.010×10^{4} 1. 682×10^4 Sd又は静的震度 弹性設計用地震動 取付ボルト 基礎ボルト (i = 1)(i = 2)部材

1.4 結論

1.4.1 ボルトの応力

(単位: MPa) $f_{t s 1} = 193*$ $f_{\rm ts2} = 210^*$ 許容応力 $f_{\rm s\ b\, l} = 148$ $f_{\rm s\ b\,2} = 161$ 基準地震動Ss 算出応力 $\sigma_{\ b\,1}\!=\!100$ $\tau_{b2} = 10$ $\sigma_{b2} = 84$ $\tau_{b1} = 6$ 弾性設計用地震動 Sd 又は静的震度 許容応力 算出応力 せん野 せん断 引張り 引張り 京力 SS400 SS400 材料 基礎ボルト 取付ボルト (i = 1)(i = 2)部材

すべて許容応力以下である。

注記*:ft。=Min[1.4・ft。-1.6・τbi,ftoi]より算定

1.4.2 電気的機能維持の評価結果

 $(\times 9.8 \text{m/s}^2)$

		機能維持評価用加速度*	機能維持確認済加速度
7000年数据	水平方向	2.41	5, 00
イベイーなが	鉛直方向	1.70	3,00

注記*:基準地震動Ssにより定まる応答加速度とする。

機能維持評価用加速度 (1.0ZPA) はすべて機能確認済加速度以下である。

