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 1
提出年月日	2021年6月18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

2021 年 6 月 東北電力株式会社

目 次

1.	概	要	• •	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	1
2.	_	般事	事項	į •	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	1
2.	1	構造	告計	画	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	1
3.		有層																																			
3.																																					
3. 2	2	固有	盲盾	期	0)	確	認	結	果	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	3
3. 3	3	設言	十月	地	震	力	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	3
4.		造引																																			
4.	1	構造	造強	度	評	価	方	法	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	4
4. 2																																					
5.		能絲																																			
5.	1	電気	贰的	人機	能	維	持	評	価	方	法	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	6
6	氢亚	価系	吉里																																		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、火災受信機盤が基準地震動 S s による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

基礎ボルトにより、建屋躯体に固定する。 Table			表2-	1 構造計画
基礎・支持構造 主体構造 火災受信機盤は、 サインネルベースに取付け、チャンネルベースに取付け、チャンネルベースを基礎ボルトにより、建屋躯体に固定する。 (垂直自立型) 水災受信機盤 大災受信機盤 水災受信機盤 大災受信機盤 水災受信機器 大災受信機器 水災受信機器 大災受信機器	松坦力轮	計画の	既要	<u>=₩ 101 1001</u>
機整 取付ボルトにて チャンネルベースに取付け、チャ ンネルベースを 基礎ボルトにより、建屋躯体に固定する。 Royal and a second print (i=2) A A A A A A A A A A A A A A A A A A A	機 都 名	基礎・支持構造	主体構造	就例 <mark>試</mark>
##シネル ベース		取付ボルトにて チャンネルベースに取付け,チャンネルベースを 基礎ボルトにより,建屋躯体に固		3000 1000 1000 1000 大災受信機盤 大災受信機盤 (i = 2) チャンネル ベース 基礎ボルト (i = 1) (ケミカルアンカ) A~A 矢視図 1000 大災受信機盤 1000 大災受信機能 1000 大災 100

3. 固有周期

3.1 固有周期の確認方法

火災受信機盤の水平方向の固有周期は、添付書類「別添1-1」の「4. 固有周期」に示す算出方法に基づき、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)を記録確認する。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採用する。

3.2 固有周期の確認結果

固有周期の確認結果を表3-1に示す。

火災受信機盤の固有周期は、0.050秒以下であり剛であることを確認した。

表3-1 <mark>火災受信機盤の固有周期</mark> (単位:s)

方向	固有周期
水平	
鉛直	

3.3 設計用地震力

火災受信機盤<mark>の</mark>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<mark>」の「5.1</mark> 構造強度評価<mark>方針</mark>」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<mark>」の「5.2 荷重の</mark> 組合せ及び許容応力」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)

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 その他発電用原 子炉の附属施設 火災防護設備 火災受信機盤 C -* D+Pp+Mp+Ss IVAS		
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 火災受信機監 C -* D+P _D +M _D +S	許容応力狀態	$ m IV_AS$
区分 機器名称 耐震重要度分類 水災防護設備 水災受信機盤 C	荷重の組合せ	$\mathrm{D} + \mathrm{P}_{\mathrm{D}} + \mathrm{M}_{\mathrm{D}} + \mathrm{S}_{\mathrm{S}}$
区分 機器名称 耐震 水災防護設備 水災受信機盤	機器等の区分	
区分 機器名 水災防護設備 水災受信	耐震重要度分類	C
区分人人《防護部人》	機器名称	火災受信機盤
施設区 その他発電用原 子炉の附属施設	: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	(ボルト等) *1, *2
許容応力狀態	<i>₩</i> —	一次応力
	の発し	せん断
IV_AS	1.5 • f *	1.5 • f s*

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 *	(MPa)	0	7.0 X	000	780
	S u i	(MPa)	007	400	007	400
ノンゴロススパー	S _{y i}	(MPa)	L C	612	C	733
	温度条件	(D _o)	40	(周囲環境温度)	40	(周囲環境温度)
	\%+ + +		SS400	(40mm<径≤100mm)	SS400	(16mm<径≦40mm)
	郭 伍 却 壮		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<mark>」の「6.</mark>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。

なお、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。 \circ

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。

評価結果は、裕度(許容値/発生値)が最小となるものを代表として記載する。

(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】

R 2

③ VI-2-別添 1-3

0 2

1. 設計基準対象施設

1.1 設計条件

周囲環境	型 (C))	Ç	04
[動Ss*2	鉛直方向	設計震度	$C_{V1} = 2.00$	$C_{V2} = 2.03^{*3}$
基準地震動S	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 又は設	水平方向	設計震度		I
(s) 觵		如同刀刷		
固有周期(中华	7		
設置場所及び	米国高 ひ (m)		制御建屋	(0. P. 22. 95*1)
耐震重要	度分類		(١
4	機器名称		自学业(以)	グ火 ダニ極端

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

R 2

③ VI-2-別添 1-3

0 2

n f i *	14	9	4	4
n i	0	4,0	6 -	71
$A_{\rm b\ i}$	5	701.1	100	701.1
d_{i} (mm)	16	(M16)	16	(M16)
$\ell_{2\ i}$ * (mm)	1070	3009	920	920
$\ell_{1 i}^*$	150	87	0	0
h i (mm)				
m i (kg)				
部林	基礎ボルト	(i = 1)	取付ボルト	(i = 2)

p S	S	F _i * 弾性設計用地震動Sd 又は静的震度	F _i *	Fi* 単性設計用地震動 S (MPa) 文は静的震度
設計用地震動: 又は静的震度	弹性		(MPa)	(MPa) (MPa)
又は静的震度		(M1 a)		(M. C.)
		CLC		
		807	400	
		COC		
		780	400	

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)

Г _{ьі}
弾性設計用地震動 基準地震動Sd又は静的震度
- 2. 010×10 ⁴
- 1. 682×10 ⁴

1.4 結論

1.4.1 ボルトの応力

 $f_{\rm t\ s\ l} = 154^*$ 許容応力 $f_{\rm s\ b\, l} = 119$ 基準地震動Ss 算出応力 $\sigma_{b\,1}{=}100$ $\tau_{b1} = 6$ 弾性設計用地震動 Sd 又は静的震度 許容応力 算出応力 せん断 引張り 京力 SS400 材料 基礎ボルト (i = 1)部材

(単位: MPa)

すべて許容応力以下である。

注記*:ft s =Min[1.4・ft。-1.6・τ bi,ftoi]より<mark>算出</mark>

せん断

SS400

取付ボルト

(i = 2)

引張り

 $f_{\rm t~s\,2}{=}210\,*$

 $\sigma_{b2} = 84$ $\tau_{b2} = 10$

1

 $f_{\rm s~b\,2}\!=\!161$

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*1	機能維持確認済加速度
のの一般を受けることを対しています。	水平方向	2. 41	5.00
	鉛直方向	1.69	3,00
中安	水平方向	2. 41	2.86
○ は、	鉛直方向	1.69	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。

