

本資料のうち、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。

柏崎刈羽原子力発電所第7号機 工事計画審査資料	
資料番号	KK7添-2-041-23 改1
提出年月日	2020年 8月20日

V-2-10-1-4-3 緊急用電源切替箱接続装置の耐震性についての
計算書

K7 ① V-2-10-1-4-3 R1

2020年8月

東京電力ホールディングス株式会社

V-2-10-1-4-3 緊急用電源切替箱接続装置の耐震性についての計算書

目 次

1. 概要	1
2. 一般事項	1
2.1 構造計画	1
3. 固有周期	3
3.1 固有周期の確認	3
4. 構造強度評価	4
4.1 構造強度評価方法	4
4.2 荷重の組合せ及び許容応力	4
4.2.1 荷重の組合せ及び許容応力状態	4
4.2.2 許容応力	4
4.2.3 使用材料の許容応力評価条件	4
4.3 計算条件	4
5. 機能維持評価	8
5.1 電氣的機能維持評価方法	8
6. 評価結果	9
6.1 重大事故等対処設備としての評価結果	9

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及び機能維持の設計方針に基づき、緊急用電源切替箱接続装置が設計用地震力に対して十分な構造強度及び電氣的機能を有していることを説明するものである。

緊急用電源切替箱接続装置は、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及び常設重大事故緩和設備に分類される。以下、重大事故等対処設備としての構造強度評価及び電氣的機能維持評価を示す。

なお、緊急用電源切替箱接続装置は、V-2-1-14「計算書作成の方法」に記載の直立形盤であるため、V-2-1-14「計算書作成の方法 添付資料-9 盤の耐震性についての計算書作成の基本方針」に基づき評価を実施する。

2. 一般事項

2.1 構造計画

緊急用電源切替箱接続装置の構造計画を表 2-1 に示す。

表 2-1 構造計画

計画の概要		概略構造図												
基礎・支持構造	主体構造													
<p>緊急用電源切替箱接続装置は、取付ボルトにてチャンネルベースに固定する。 チャンネルベースは基礎ボルトにて基礎に固定する。</p>	<p>直立形 (鋼材及び鋼板を組合せた自立閉鎖型盤)</p>	<p>【緊急用電源切替箱接続装置】</p> <table border="1" data-bbox="1265 1125 1982 1372"> <thead> <tr> <th></th> <th>緊急用電源切替箱 接続装置 7A</th> <th>緊急用電源切替箱 接続装置 7B</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>たて</td> <td>1100</td> <td>1500</td> </tr> <tr> <td>横</td> <td>790</td> <td>1400</td> </tr> <tr> <td>高さ</td> <td>2000</td> <td>2000</td> </tr> </tbody> </table> <p>(単位：mm)</p>		緊急用電源切替箱 接続装置 7A	緊急用電源切替箱 接続装置 7B	たて	1100	1500	横	790	1400	高さ	2000	2000
	緊急用電源切替箱 接続装置 7A	緊急用電源切替箱 接続装置 7B												
たて	1100	1500												
横	790	1400												
高さ	2000	2000												

3. 固有周期

3.1 固有周期の確認

緊急用電源切替箱接続装置のうち緊急用電源切替箱接続装置 7B の固有周期は以下の通りである。

プラスチックハンマ等により、当該装置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）により記録解析する。試験の結果、剛であることを確認した。

緊急用電源切替箱接続装置 7A 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振動試験（自由振動試験）の結果確認された固有周期を使用する。固有周期の確認結果を表 3-1 に示す。

表 3-1 固有周期 (単位：s)

名称	方向	固有周期
緊急用電源切替箱接続装置 7A	水平	0.05 以下
	鉛直	0.05 以下
緊急用電源切替箱接続装置 7B	水平	
	鉛直	

4. 構造強度評価

4.1 構造強度評価方法

緊急用電源切替箱接続装置の構造強度評価は、V-2-1-14「計算書作成の方法 添付資料-9 盤の耐震性についての計算書作成の基本方針」に記載の耐震計算方法に基づき行う。

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

緊急用電源切替箱接続装置の荷重の組合せ及び許容応力状態のうち重大事故等対処設備の評価に用いるものを表4-1に示す。

4.2.2 許容応力

緊急用電源切替箱接続装置の許容応力は、V-2-1-9「機能維持の基本方針」に基づき表4-2のとおりとする。

4.2.3 使用材料の許容応力評価条件

緊急用電源切替箱接続装置の使用材料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4-3に示す。

4.3 計算条件

応力計算に用いる計算条件は、本計算書の【緊急用電源切替箱接続装置 7A の耐震性についての計算結果】，【緊急用電源切替箱接続装置 7B 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。

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
その他発電 用原子炉の 附属施設	非常用電源 設備	緊急用電源切替箱接続装置	常設耐震／防止 常設／緩和	—*2	$D + P_D + M_D + S_s$ *3	IVAS
					$D + P_{SAD} + M_{SAD} + S_s$	VAS (VASとして IVASの許容限 界を用いる。)

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／緩和」は常設重大事故緩和設備を示す。

*2：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。

*3：「 $D + P_{SAD} + M_{SAD} + S_s$ 」の評価に包絡されるため，評価結果の記載を省略する。

表 4-2 許容応力（重大事故等その他の支持構造物）

許容応力状態	許容限界*1, *2 (ボルト等)	
	一次応力	
	引張り	せん断
IVAS	1.5・f _t * 	1.5・f _s *
VAS (VASとしてIVASの許容限界を用いる。)		

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 使用材料の許容応力評価条件 (重大事故等対処設備)

評価部材	材料	温度条件 (°C)		S _y (MPa)	S _u (MPa)	S _y (R T) (MPa)
基礎ボルト*1	SS400 (40mm<径)	周囲環境温度	40	215	400	—
基礎ボルト*2	SS400 (40mm<径)	周囲環境温度	55	209	391	—
取付ボルト*3	SS400 (16mm<径≤40mm)	周囲環境温度	40	235	400	—
取付ボルト*4	SS400 (16mm<径≤40mm)	周囲環境温度	55	229	391	—

注記*1：緊急用電源切替箱接続装置 7A の基礎ボルトを示す。

*2：緊急用電源切替箱接続装置 7B の基礎ボルトを示す。

*3：緊急用電源切替箱接続装置 7A の取付ボルトを示す。

*4：緊急用電源切替箱接続装置 7B の取付ボルトを示す。

5. 機能維持評価

5.1 電氣的機能維持評価方法

緊急用電源切替箱接続装置の電氣的機能維持評価について、以下に示す。

緊急用電源切替箱接続装置は J E A G 4 6 0 1 -1987 において「装置」に分類され、機能維持評価は構造健全性を確認することとされている。したがって、緊急用電源切替箱接続装置の機能維持評価は、支持構造物が健全であることの確認により行う。

6. 評価結果

6.1 重大事故等対処設備としての評価結果

緊急用電源切替箱接続装置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及び電氣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

電氣的機能維持評価は支持構造物が健全であることの確認により行うため、評価結果は(1)構造強度評価結果による。

【緊急用電源切替箱接続装置 7A の耐震性についての計算結果】

1. 重大事故等対処設備

1.1 設計条件

機器名称	設備分類	据付場所及び床面高さ (m)	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		周囲環境温度 (°C)
			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	
緊急用電源切替箱 接続装置 7A	常設耐震/防止 常設/緩和	原子炉建屋 T.M.S.L. 18.1*	0.05 以下	0.05 以下	—	—	C _H =1.45	C _V =1.34	40

注記*：基準床レベルを示す。

1.2 機器要目

部材	m _i (kg)	h _i (mm)	d _i (mm)	A _{b i} (mm ²)	n _i	S _{y i} (MPa)	S _{u i} (MPa)
基礎ボルト (i = 1)	□	1020	16 (M16)	201.1	14	215 (40mm < 径)	400 (40mm < 径)
取付ボルト (i = 2)	□	920	16 (M16)	201.1	8	235 (16mm < 径 ≤ 40mm)	400 (16mm < 径 ≤ 40mm)

部材	ℓ _{1 i} * (mm)	ℓ _{2 i} * (mm)	n _{f i} *	F _i (MPa)	F _i * (MPa)	転倒方向	
						弾性設計用 地震動 S _d 又は 静的震度	基準地震動 S _s
基礎ボルト (i = 1)	350	350	5	—	258	—	長辺方向
	460	540	2				
取付ボルト (i = 2)	350	350	3	—	280	—	短辺方向
	430	510	3				

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)

部材	F _{b i}		Q _{b i}	
	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 S _s
基礎ボルト (i=1)	—	<input type="text"/>	—	<input type="text"/>
取付ボルト (i=2)	—	<input type="text"/>	—	<input type="text"/>

1.4 結論

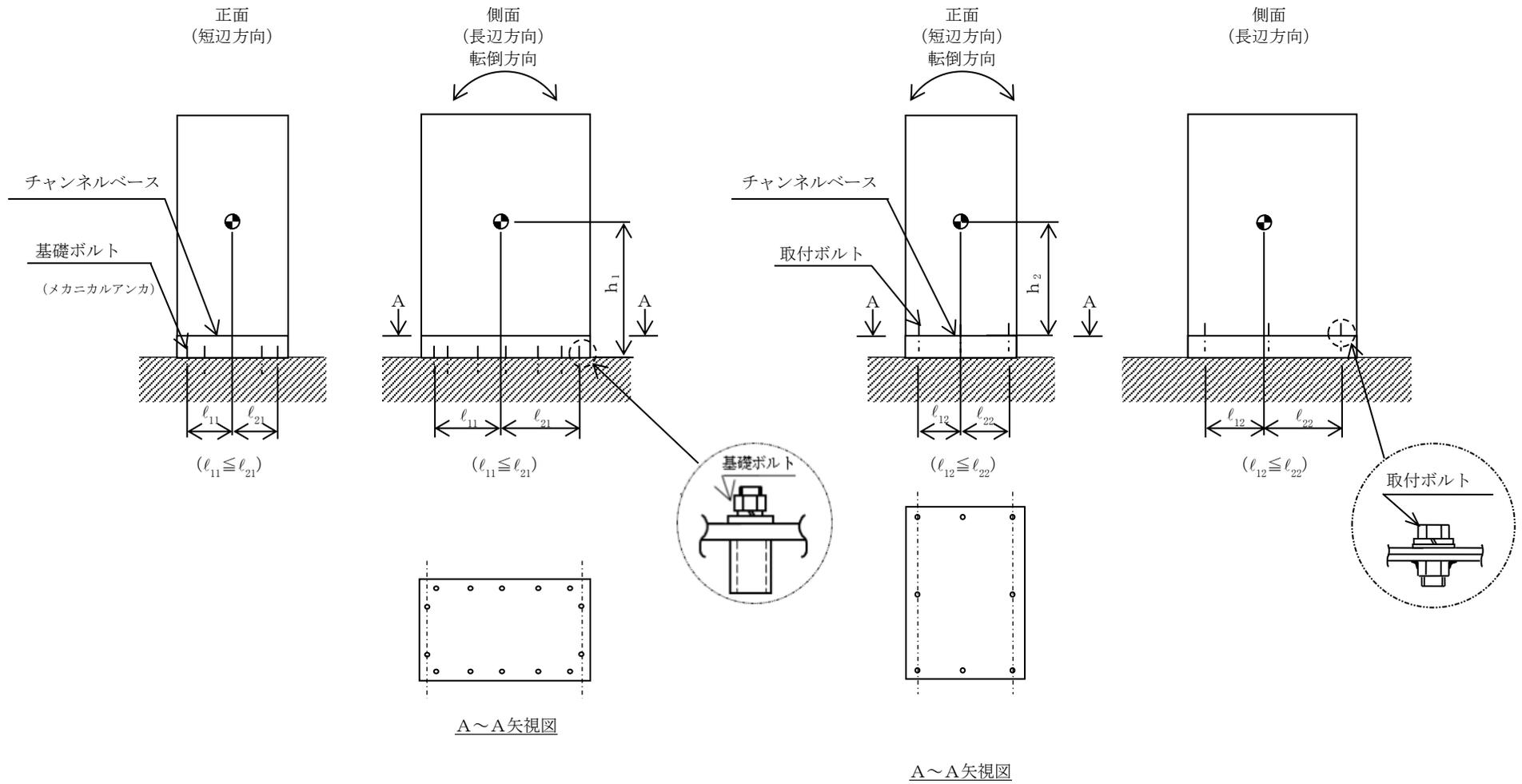
1.4.1 ボルトの応力

(単位：MPa)

部材	材料	応力	弾性設計用地震動 S _d 又は静的震度		基準地震動 S _s	
			算出応力	許容応力	算出応力	許容応力
基礎ボルト (i=1)	SS400	引張り	—	—	$\sigma_{b1}=40$	$f_{ts1}=154^*$
		せん断	—	—	$\tau_{b1}=5$	$f_{sb1}=119$
取付ボルト (i=2)	SS400	引張り	—	—	$\sigma_{b2}=31$	$f_{ts2}=210^*$
		せん断	—	—	$\tau_{b2}=8$	$f_{sb2}=161$

すべて許容応力以下である。

注記*： $f_{tsi} = \text{Min}[1.4 \cdot f_{toi} - 1.6 \cdot \tau_{bi}, f_{toi}]$



【緊急用電源切替箱接続装置 7B の耐震性についての計算結果】

1. 重大事故等対処設備

1.1 設計条件

機器名称	設備分類	据付場所及び床面高さ (m)	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		周囲環境温度 (°C)
			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	
緊急用電源切替箱 接続装置 7B	常設耐震/防止 常設/緩和	原子炉建屋 T. M. S. L. 4. 8*	<input type="text"/>	<input type="text"/>	—	—	C _H =1. 27	C _V =1. 29	55

注記*：基準床レベルを示す。

1.2 機器要目

部材	m _i (kg)	h _i (mm)	d _i (mm)	A _{b i} (mm ²)	n _i	S _{y i} (MPa)	S _{u i} (MPa)
基礎ボルト (i=1)	<input type="text"/>	1100	16 (M16)	201. 1	18	209 (40mm<径)	391 (40mm<径)
取付ボルト (i=2)	<input type="text"/>	1000	16 (M16)	201. 1	14	229 (16mm<径≤40mm)	391 (16mm<径≤40mm)

部材	ℓ _{1 i} * (mm)	ℓ _{2 i} * (mm)	n _{f i} *	F _i (MPa)	F _i * (MPa)	転倒方向	
						弾性設計用 地震動 S _d 又は 静的震度	基準地震動 S _s
基礎ボルト (i=1)	650	650	4	—	251	—	短辺方向
	700	700	5				
取付ボルト (i=2)	650	650	4	—	274	—	短辺方向
	670	670	5				

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)

部材	F _{b i}		Q _{b i}	
	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 S _s
基礎ボルト (i=1)	—	<input type="text"/>	—	<input type="text"/>
取付ボルト (i=2)	—	<input type="text"/>	—	<input type="text"/>

1.4 結論

1.4.1 ボルトの応力

(単位：MPa)

部材	材料	応力	弾性設計用地震動 S _d 又は静的震度		基準地震動 S _s	
			算出応力	許容応力	算出応力	許容応力
基礎ボルト (i=1)	SS400	引張り	—	—	$\sigma_{b1}=28$	$f_{ts1}=151^*$
		せん断	—	—	$\tau_{b1}=7$	$f_{sb1}=116$
取付ボルト (i=2)	SS400	引張り	—	—	$\sigma_{b2}=24$	$f_{ts2}=205^*$
		せん断	—	—	$\tau_{b2}=8$	$f_{sb2}=158$

すべて許容応力以下である。

注記*： $f_{tsi} = \text{Min}[1.4 \cdot f_{toi} - 1.6 \cdot \tau_{bi}, f_{toi}]$

