浜岡原子力発電所 4 号炉 審査資料						
資料番号 H4-PLM30(冷温)-08 改3						
提出年月日	令和4年12月16日					

# 浜岡原子力発電所 4 号炉 高経年化技術評価

# (耐震安全性評価)

補足説明資料

本資料のうち,枠囲みの内容は営業 秘密に属しますので公開できません

令和4年12月16日

中部電力株式会社

1. 概要 1
2. 基本方針1
3. 評価対象と評価手法
3.1 評価対象
3.1.1 耐震安全性評価対象機器 4
3.1.2 耐震安全上考慮する必要のある経年劣化事象の抽出
3.2 評価手法
3.2.1 主な適用規格
3.2.2 劣化想定期間 8
3.2.3 耐震安全性評価の評価手法
3.3 評価に用いる地震力 10
3.3.1 基準地震動 Ss 11
3.3.2 駿河湾地震による地震動の影響評価13
3.4 代表の選定 14
4. 耐震安全性評価 15
4.1 代表の耐震安全性評価 15
4.1.1 疲労割れ 15
4.1.2 中性子照射脆化 16
4.1.3 腐食(全面腐食) 17
4.2 動的機能維持に係る耐震安全性評価 20
4.3 現状保全 22
4.4 総合評価 21
5. まとめ 22
5.1 審査ガイド適合性 22
5.2 施設管理に関する方針として策定する事項 20
別紙1. 建設後に実施した耐震補強の実績について 1-1
別紙2. 炭素鋼配管の流れ加速型腐食に対する現状保全によって管理される程度の
範囲での固有振動数又は構造・強度上の影響について 2-1
別紙 3. 耐震安全性評価において現行の JEAG4601 以外を適用したケースについて 3-1
別紙 4. シュラウドサポートの疲労割れに対する耐震安全性評価結果について 4-1
別紙 5. 原子炉圧力容器の中性子照射脆化に対する耐震安全性評価結果について 5-1
別紙 6. 全面腐食に対する耐震安全性評価結果について
別紙 7. 動的機能維持評価の記載方針について 7-1
別紙 8. 耐震安全性評価に用いる地震動の整理及び見直しに伴う再評価方針 8-1
別紙 9. 駿河湾の地震(平成 21 年 8 月 11 日)による地震動について9

#### 3.2.2 劣化想定期間

冷温停止状態が維持されることを前提とした耐震安全性評価では,運転開始後40年時点までの 健全性確認を実施する。ただし,評価時点(2020年度末)から運転開始後40年時点までの期間はプ ラントの冷温停止を想定すること及び至近のプラント停止時点から現時点まではプラントが停止 していたことから,劣化の想定期間は劣化事象ごとに異なり,以下のとおりである。(表3-3参照)

(1) 冷温停止状態において発生・進展しない事象(疲労割れ、中性子照射脆化)

冷温停止状態の維持により評価時点から事象が進展しないため、劣化の想定期間は、評価時点 (2020 年度末)までとすることで、運転開始後40年時点までの評価とする。

(2) 冷温停止状態において発生・進展の可能性が想定される事象(腐食) 劣化の想定期間は、原則として評価期間と同じ運転開始から40年時点までとする。

表 3-3 冷温停止の維持状態での劣化の想定期間								
劣化事象	評価対象	劣化の 想定期間	最新の 原子炉停止 2011 年 5 月 13 日 ▼	評価時点 (2020 年度末) 2021 年 3月 31 日 ▼	運転開始後 40 年時点 2033 年 9 月 3 日 ▽			
腐食	熱交換器 基礎ボルト	40 年時点まで						
疲労割れ	炉内構造物 原子炉圧力容器 配管等	評価時点まで の過渡回数						
中性子照射脆化	原子炉圧力容器	最新の原子炉 停止まで						
	- *点線囲部に~	ついては冷温停止粘	犬態の維持に	より事象が進	展しない期間			

### 別紙

- 別紙1 建設後に実施した耐震補強の実績について
- 別紙2 炭素鋼配管の流れ加速型腐食に対する現状保全によって管理される程度の範囲での固有振動 数又は構造・強度上の影響について
- 別紙3 耐震安全性評価において現行の JEAG4601 以外を適用したケースについて
- 別紙4 シュラウドサポートの疲労割れに対する耐震安全性評価結果について
- 別紙5 原子炉圧力容器の中性子照射脆化に対する耐震安全性評価結果について
- 別紙6 全面腐食に対する耐震安全性評価結果について
- 別紙7動的機能維持評価の記載方針について
- 別紙8 耐震安全性評価に用いる地震動の整理及び見直しに伴う再評価方針
- 別紙9 駿河湾の地震(平成21年8月11日)による地震動について

タイトル	建設後に実施した耐震補強の実績について
説明	建設後の耐震補強の実績について以下に示す。(図 1-1)
	<ol> <li>基準地震動 Ss 等に対する耐震補強ケース</li> <li>1.1 耐震裕度向上工事         <ol> <li>2005 年に、東海・東南海・南海地震の 3 連動地震等も考慮し、岩盤上で約</li> <li>000gal の目標地震動を当社独自に設定し、建屋内の配管等へのサポート改造             工事や、排気筒の周囲を支持鉄塔で囲む工事等を 2008 年までに実施した。              耐震裕度向上工事の詳細内容を添付資料 1-1 に、耐震裕度向上工事にて実施             した改造例を添付資料 1-2 に示す。         </li> </ol></li></ol>
	<ul> <li>1.2 新規制基準を踏まえた追加対策</li> <li>2013年に、内閣府の「南海トラフの巨大地震モデル検討会」の検討状況や新規制基準を踏まえて、「改造工事用地震動(1,200gal)」を設定した。これを踏まえ、配管・電路類サポート等について工事を実施することとし、現在実施しているところである。</li> </ul>
	<ol> <li>2. 配管の減肉評価結果に基づく耐震補強ケース 2016年に,浜岡原子力発電所4号機復水系(耐震 B クラス)の減肉配管耐震評価 を行い,評価結果から耐震補強が必要な配管(1 モデル)について,サポート追設 の耐震補強を実施した。 サポート追設の詳細内容を添付資料1-3に示す。</li> </ol>
	3. 上記の 1. 及び 2. 以外の耐震補強ケース 該当する工事実績はない。
	添付資料 1-1 耐震裕度向上工事 添付資料 1-2 耐震裕度向上工事にて実施した改造例 添付資料 1-3 減肉配管耐震評価によるサポート追設耐震補強工事 以上

河江西舟	耐震	一次応力(	(MPa)	一次+二次応力 (MPa)					
計個刈家	重要度	発生応力	許容応力	発生応力	許容応力				
復水系配管	<ul> <li>(改造前</li> <li>B</li> <li>(改造後</li> </ul>	(改造前)268	001	(改造前)506	462				
		(改造後)179	231	(改造後)253					

復水系配管サポート改造前後の評価結果

以上



- 5-1 -



## 枠囲みの内容は営業秘密に属しますので公開できません

別紙6

タイトル	全面腐食に対する耐震安全性評価結果について									
説明	<ol> <li>伝熱管の腐食に対する評価(原子炉機器冷却水熱交換器)</li> <li>1.1 評価方法         <ol> <li>(1)応力評価</li> <li>伝熱管の腐食に対する耐震安全性評価では,腐食により伝熱管が管理値(50% 肉厚)まで一様減肉することを想定した。</li> <li>解析モデルは伝熱管の管板-管支持板の部分に片側固定・他端支持はりモデル,管支持板-管支持板の部分に両端支持はりモデルを使用し,地震時の発生応力を算出し評価した。</li> <li>なお,伝熱管の減肉に対しては,減肉率で管理しており管理値(50%肉厚)まで減肉した場合には施栓を行っている。</li> </ol> </li> </ol>									
	<ul> <li>(2)許容応力</li> <li>当該伝熱管の材料である銅合金(C6871TS-0)については、JSME S NC1-2005 付録材料図表 Part5 表 8 及び表 9 に Sy 及び Su の記載がないため、保守的な許容値応力として、下記のとおり当該材料の許容引張応力 S を 1.5 倍した値を許容応力として採用している。</li> <li>JEAG4601-1987 によるⅢ<sub>A</sub>S の許容応力は、1.5×「Sy と 0.6Su の小さい方」により決まる。</li> <li>一方、銅合金の S 値の定義*によると S 値は 0.9Sy 及び 0.25Su 等の最小値により決まるため、常に「1.5S &lt; Ⅲ<sub>A</sub>S の許容応力」の関係が成り立つため、許容応力を 1.5S とした。また、Ⅳ<sub>A</sub>S の許容応力は保守的にⅢ<sub>A</sub>S の許容応力を用いた。</li> </ul>									
	·····································		C6871TS-0	中心 -						
	評価温度	-	70	°C						
	伝熱管材の許容引張応力 S MPa									
	$S = \boxed{= 81.14}$ 1.5S = 1.5 × 81.14 = 121.71 $\Rightarrow$ 121MPa									

	ポルト	断面積*1			<u></u>	浦内公戏上亡于*3	<u></u>	減肉盆の						
型式		減肉前	減肉後	荷重方向	成百 計 谷 何 里 (1-N)	一個內仮光生心力 (MDa)	町谷心/J (MDo)	一個内仮の						
呼び往 M6 M8		$(mm^2)$	$(mm^2)$		(KIV)	(MFa)	(MFa)	ルいフリレム						
	MG	10.0	14.6	引張	1.56	108	245	0.44						
	MO	19.0	14.0	せん断	0.98	67	141	0.48						
	мо	24.7	99.7	引張	2.15	76	245	0.31						
	MO	34.7	20.1	せん断	1.33	47	141	0.33						
	M10	FF 1	47 E	引張	2.84	60	245	0.25						
メカニカル	MIO	55.1	47.0	せん断	1.72	37	141	0.26						
アンカ	M10	00.9	71 0	引張	4.51	64	245	0.26						
	MIZ	80. Z	71.0	せん断	2.70	39	141	0.26 0.27 0.20 0.21						
	W16	150.2	137.6	引張	6.47	47	245	0.20						
	MIO	150.5		せん断	3.92	29	141	0.21						
	M20	0.04 0	218.9	引張	11.37	52	235	0.23						
		234.9		せん断	6.86	32	135	0.24						
	M12	M19	M19	M19	M19	M19	M19	80.2	71.0	引張	4.90	69	245	0.29
		M12 00.2	(1.0	せん断	3.92	56	141	0.40						
	W16	150.2	197 6	引張	12.74	93	245	0.38						
ケミカル アンカ	MIO	150. 5	157.0	せん断	8.62	63	141	0.45						
	1190	M20 234.9	919 0	引張	18.14	83	235	0.36						
	MZU		218.9	せん断	12.25	56	135	0.42						
	นออ	20.2.4	974 5	引張	25.49	93	235	0.40						
	M22	292.4	274.5	せん断	16.67	61	135	0.45						

標準後打ちアンカ減肉後の発生応力の算定条件及び算定結果

\*1:谷径断面積

\*2: すべての許容応力状態に適用する。

\*3:保守的に運転開始後60年間の腐食量である半径方向0.3mmを想定した。

\*4:ボルトの許容応力は以下のとおり。(JSME S NC1-2005及び JEAG4601-1987による。詳細を添付資料 6-4 に示す。)

・許容応力(引張):1.5ft=1.5×F/1.5=1.5×245/1.5=245MPa(d≦16mmの場合)

・許容応力(せん断):1.5fs=1.5×F/(1.5√3)=1.5×245/(1.5√3)=141MPa(d≦16mmの場合)

・ボルトの材質:SS400

・設計降伏点:Sy(245MPa(d≤16mm), 235MPa(16mm<d≤40mm)), 設計引張強さ:Su(400MPa)

•  $F = MIN(Sy, 0.7Su) = 245MPa(d \le 16mm), 235MPa(16mm < d \le 40mm)$ 

\*5: 減肉後発生応力/許容応力

### Sクラス機器の後打ちアンカ評価例

Sクラス機器の後打ちアンカについて、基準地震動 Ss(最大加速度 800gal)に対する評価例を以下に示す。

	礼供	型式	ボルト 呼び径			#**+	発生荷重	減肉後 惑生亡士*2	許容応力*3	減肉後の
分類   設	設備			减肉削 (mm <sup>2</sup> )	减肉俊 (mm <sup>2</sup> )	何重万回	(kN)	発生応刀 <sup>**</sup> (MPa)	(MPa)	応力比*4
機械	燃料取替機	ケミカル	M16	150.2	127 6	引張	11.6	84.4	586	0.14
設備	固定アンカボルト*5	アンカ	MIO	100.0	. 3 137.6 -	せん断	9.9	72.0	338	0.21

\*1:谷径断面積

T

6-5

Ι

- \*2:保守的に運転開始後60年間の腐食量である半径方向0.3mmを想定した。
- \*3:ボルトの許容応力は以下のとおり。(JSME S NC1-2005及び JEAG4601-1987による。詳細を添付資料 6-4 に示す。)
- ・許容応力(引張):1.5ft=1.5×F/1.5=1.5×586/1.5=586MPa

・許容応力(せん断):1.5fs=1.5×F/(1.5√3)=1.5×586/(1.5√3)=338MPa

- ・ボルトの材質:
- ・周囲環境温度:<u></u>℃
- ・設計降伏点:Sy(\_\_\_WPa(d≦\_\_mm)),設計引張強さ:Su(838MPa)
- F = MIN(Sy, 0.7Su) = 586MPa
- \*4: 減肉後発生応力/許容応力
- \*5:燃料取替機はBクラス機器であるが,Sクラス機器の上部を通過する等,その破損がSクラス機器に波及的破損を生じさせる可能性があるため評価を実施している。

中立軸の位置
$$x_n \hat{e}$$
 $x_n^3 + 3\left(e - \frac{e}{2}\right) x_n^2 - \frac{665a_{n_1}}{b} \left(e + \frac{e}{2} - d_1\right) \left(a - d_1 - x_n\right) = 0$ 

 により求めると、基礎ボルトに生じる引張力は

  $F_b = \frac{e_1\left(e^{-\frac{e}{2}\cdot x_n}\right)}{a - d_n - \frac{1}{3}}$ 

 となる。したがって、基礎ボルトに生じる引張応力は次のようになる。

  $o_{b_1} = \frac{F_b}{a_{b_1}}$ 

 ここで、基礎ボルトの断面積  $A_b$  は、

  $A_b = \frac{e}{4} \left(d - 2c\right)^2$ 

 b. せん断応力

 ボルトに作用するせん断力は全本数で受けるものとして計算する。

  $\tau_{b_1} = \frac{e_{N_b}}{a_{A_b}}$ 

 c. 計算結果

 上記 a. b. により求めた算出応力は以下のとおり。

 [応力種別]

 (2)許容応力

 ホーム

 1号級

 セン酸

 1号線

 上記 a. b. により求めた算出応力は以下のとおり。

 [2)許容応力

 13級

 143

 1544

 1555

 1565

 1576

 1587

 1588

 1597

 1598

 1598

 1597

 1508

 1509

 1509

 1500

 1501

 1501

 1502

 1503

 1503

 150



後打ちアンカ及び機器付基礎ボルトの応力評価に適用する規格類について

(1) 後打ちアンカ

後打ちアンカの構造を図 6-1 に示す。後打ちアンカは全ねじであり、プレートから加わる荷重は ねじ部に作用する。したがって応力評価では、ねじの谷部に腐食の発生を想定する。応力評価に おいては、ねじの谷部(谷径断面)に発生する応力に対し、以下の規格類にて定まる許容応力以 下であることを確認している。

- ・設計・建設規格 2005 年版「SSB-3121.2 ボルト材以外の許容応力 供用状態 C での許容応力」,
   「SSB-3121.3 ボルト材以外の許容応力 供用状態 D での許容応力」
- ・JEAG4601-1987「第6章 6.3.3 主要機器の許容応力 表 6.3.3-6 支持構造物の許容応力」
- ・JEAG4601 補-1984「許容応力編 2.8.1 第1 種支持構造物の許容応力(2)上記以外の支持構造物 (ボルト等を除く)」



<sup>(</sup>a)樹脂アンカ





(2) 機器付基礎ボルト

機器付基礎ボルトの構造を図 6-2 に示す。機器付基礎ボルトは、ねじ部に機器ベースからの荷重 が作用しないように、ねじ部を図 6-2 の B の範囲に設定する。したがって、応力評価では、ボル トの胴部に腐食の発生を想定する。応力評価においては、胴部(呼び径断面)に発生する応力に 対し、以下の規格類にて定まる許容応力以下であることを確認している。

- ・設計・建設規格 2005 年版「SSB-3132 ボルト材の許容応力 供用状態 C での許容応力」、「SSB-3133 ボルト材の許容応力 供用状態 D での許容応力」
- ・JEAG4601-1987「第6章 6.3.3 主要機器の許容応力 表 6.3.3-6 支持構造物の許容応力」
- ・JEAG4601 補-1984「許容応力編 2.8.1 第1 種支持構造物の許容応力(3) ボルト等」



図 6-2 機器付基礎ボルトの構造概要図

タイトル	耐震安全性評価に用いる地震動の整理及び見直しに伴う再評価方針
説明	<ul> <li>1. 耐震安全性評価に用いる地震動の整理</li> <li>(1)基準地震動 耐震安全性評価に用いる基準地震動については、「実用発電用原子炉施設における高経年化対策実施ガイド」(令和2年3月31日改正)附則(平成25年6月19日)の「2)経過措置①」において、「発電用原子炉施設に関する耐震設計審査指針」(平成18年9月19日原子力安全委員会決定)により策定した基準地震動Ss(以下、「バックチェックSs」という。)を用いることが要求されている。 一方、今回行った耐震安全性評価については、「実用発電用原子炉及びその附属施設の位置、構造及び設備の基準に関する規則(平成25年原子力規制委員会規則第5号)」に基づき作成した基準地震動Ss(以下、「新規制Ss」という。)を用いて実施した。 新規制 Ss はバックチェック Ss を上回る地震動であるが、機器の評価に用いる地震力については、一部の機器においてバックチェック Ss のほうが上回っているため、それらの機器についてはバックチェック Ss の地震力により再評価を行うこととする。</li></ul>
	(2)弾性設計用地震動 耐震安全性評価に用いる弾性設計用地震動については,「高経年化技術 評価審査マニュアル(平成25年9月,JNES)」の「3.3.4(2)②適合確認 が終了していない原子炉施設」において基準地震動S1を用いることが 要求されている。 今回行った耐震安全性評価では,耐震Sクラスの機器については,Ss による発生値に対して弾性設計用地震動の許容値(ⅢAS)以下であるこ とを確認しており,弾性設計用地震動を用いた評価を省略している。ま た耐震Bクラス機器については,共振の恐れがある機器がないため弾性 設計用地震動を用いた評価は行っていない。以上のとおり今回の耐震安 全性評価では弾性設計用地震動を用いた評価は行っていないが,(1)で 記載したバックチェックSsによる再評価において,Ssによる発生値が ⅢASを上回る場合には,基準地震動S1による発生値に対しⅢASの評価 を行うこととする。

 4. 再評価結果
 表1の劣化事象「腐食(基礎ボルト)」の36機種について、バックチェック Ssの地震力による再評価を実施した。発生応力は許容応力を満足し、耐震安全性に問題がないことを確認した。評価結果を添付資料 8-1に示す。

以 上

### 基礎ボルト(腐食)のバックチェック Ss による再評価結果

基礎ボルト(腐食)のバックチェック Ss による再評価結果を表 8-1~7 に示す。なお、 すべての機器について Ss 地震力による発生応力がⅢAS の許容応力を満足しているため、 基準地震動 S1 による地震力及び静的地震力による評価を省略した。

表 8-1 「ポンプ」基礎ボルトのバックチェック Ss による再評価結果

機器名	耐震 重要度	荷重種別	発生応力 (MPa)	許容応力 <sup>*1</sup> (MPa)	備考
<b>「百乙后燃哭冷却海水ポンプ</b> 」		引張荷重	28	505	
尿丁別後裔和和御水小ノノ	S	せん断荷重	22	389	
高圧炉心スプレイ機器冷却海		引張荷重	14	505	
水ポンプ	S	せん断荷重	11	389	

\*1:設計・建設規格 2005 (2007) Part5 表 8,表 9 より求まる値であり、ⅢASの許容応力を示す

表 8-2 「熱交換器」基礎ボルトのバックチェック Ss による再評価結果

機器名	耐震 重要度	荷重種別	発生応力 (MPa)	許容応力 <sup>*1</sup> (MPa)	備考
人却以十种之体四	C	引張荷重	98	154	
宗烈际 云烈父 換 奋	5	せん断荷重	38	118	

\*1:設計・建設規格 2005 (2007) Part5 表 8,表 9 より求まる値であり、ⅢASの許容応力を示す

表 8-3 「容器」基礎ボルトのバックチェック Ss による再評価結果

機器名	耐震 重要度	荷重種別	発生応力 (MPa)	許容応力*1 (MPa)	備考
原子炉機器冷却水サージタン	G	引張荷重	121	173	
ク	S	せん断荷重	42	133	
高圧炉心スプレイ機器冷却水	S	引張荷重	100	173	
サージタンク		せん断荷重	24	133	
北尚田必水玄斌公水友ンク	G	引張荷重	115	175	
作用用印水ボ桶和ハクマク	S	せん断荷重	18	135	
原子炉室給排気隔離弁空気貯	_	引張荷重	48	180	
槽	S	せん断荷重	3	139	

機器名	耐震	荷重種別	発生応力	許容応力*1	備考
	重要度		(MPa)	(MPa)	
コカニュ田地電計	S	引張荷重	7	180	
スクノム用地展計 		せん断荷重	2	139	

表 8-4 「計測制御設備」基礎ボルトのバックチェック Ss による再評価結果

 \*1:設計・建設規格 2005 (2007) Part5 表 8,表 9 より求まる値であり、ⅢAS の許容応力を示す 表 8-5 「空調設備」基礎ボルトのバックチェック Ss による再評価結果

機器名	耐震 重要度	荷重種別	発生応力	許容応力*1	<b>供</b> 书
			(MPa)	(MPa)	佣石
中央制御室給気ファンS	C	引張荷重	74	173	
	8	せん断荷重	22	133	
原子炉補機室(A)(B)給気ファ	G	引張荷重	90	173	
$\boldsymbol{\mathcal{V}}$	S	せん断荷重	12	133	
原子炉補機室(高圧炉心スプレ		引張荷重	109	180	
イ系)給気ファン	S	せん断荷重	16	139	
原子炉補機室(高圧炉心スプレ		引張荷重	83	173	
イ系)排気ファン	S	せん断荷重	12	133	
北帝田ゼラ加理ファン		引張荷重	37	169	
非吊用ルベ処理ノアン	S	せん断荷重	10	130	
中中国御会世をファン	S	引張荷重	17	180	
甲央制御室排気ファン		せん断荷重	9	139	
中中世紀が日本語	9	引張荷重	16	173	
中天前仰至丹循界ノアノ	S	せん断荷重	7	133	
原子炉補機室(A)(B)排気ファ	-	引張荷重	33	180	
$\boldsymbol{\mathcal{V}}$	S	せん断荷重	6	139	
非常用ガス処理ファン室ロー	G	引張荷重	31	176	
カルクーラ	S	せん断荷重	12	135	
非常用冷水系冷凍機	S	引張荷重	88	169	
		せん断荷重	46	133	
非常用ガス処理装置空気乾燥	ç	引張荷重	31	444	
装置	5	せん断荷重	16	342	
非常用ガス処理装置フィルタ	S	引張荷重	30	444	
ユニット	3	せん断荷重	17	342	
中央制御室再循環フィルタユ		引張荷重	116	156	
ニット	S	せん断荷重	54	133	

機器名	耐震 重要度	荷重種別	発生応力 (MPa)	許容応力 <sup>*1</sup> (MPa)	備考
非常用ディーゼル機関(A, B 号根	幾),非常	用ディーゼル	幾関(A,B号機	8)付属設備	
・非常用ディーゼル機関(A)(B)	S	引張荷重	145	254	
		せん断荷重	32	195	
,调湛油冷却哭	S	引張荷重	15	173	
• 俱佣佃们勾密		せん断荷重	13	133	
・潤温油サンプタンク	S	引張荷重	41	173	
	6	せん断荷重	24	133	
• 拉動宛气描	C	引張荷重	52	173	
	5	せん断荷重	14	133	
<ul> <li>・ 燃料ディタンカ</li> </ul>	C	引張荷重	38	158	
	5	せん断荷重	14	122	
・繊乳油フィルタ	C	引張荷重	6	180	
	S	せん断荷重	2	139	
・潤滑油フィルタ	S	引張荷重	15	173	
		せん断荷重	13	133	
• 清水冷却哭	S	引張荷重	14	173	
		せん断荷重	11	133	
高圧炉心スプレイ系ディーゼル	機関,高圧	炉心スプレイ	系ディーゼル	幾関付属設備	
・高圧炉心スプレイ系		引張荷重	163	254	
ディーゼル機関	S	せん断荷重	40	195	
、測測力量のないな	S	引張荷重	11	173	
・個個相称が、		せん断荷重	6	133	
,从動穴与埔	S	引張荷重	52	173	
• ⁄ ⁄ 卯 則 仝 文 代間		せん断荷重	14	133	
歴史にゴ・カンタ	S	引張荷重	28	158	
- MMTノイクマク 		せん断荷重	11	122	
, 法水 净 却 兜	S	引張荷重	49	173	
・		せん断荷重	14	133	

表 8-6 「機械設備」基礎ボルトのバックチェック Ss による再評価結果

機器名	耐震 重要度	荷重種別	発生応力 (MPa)	許容応力 <sup>*1</sup> (MPa)	備考
ディーゼル発電設備					
<ul> <li>・非常用ディーゼル発電設備 (A, B 号機)</li> </ul>	S	引張荷重	18	254	
		せん断荷重	14	195	
・高圧炉心スプレイ系ディー ゼル発電設備	S	引張荷重	20	254	
		せん断荷重	21	195	

表 8-7 「電源設備」基礎ボルトのバックチェック Ss による再評価結果

タイトル	駿河湾の地震(平成 21 年 8 月 11 日)による地震動について
説明	浜岡4号炉原子炉建屋について,駿河湾の地震(平成21年8月11日)の 地震動(水平,鉛直)による加速度応答スペクトルと基準地震動Ss <sup>*1</sup> による 加速度応答スペクトルとの比較を図9-1,図9-2に示す。また,地震計設置 位置を図9-3に示す。 地震観測記録は基準地震動Ssによる応答を十分下回っており,地震時に耐 震設計上重要な設備が弾性状態にあったことから,設備の健全性が確保され ているものと評価している。 <sup>*2</sup>
	<ul> <li>※1 「発電用原子炉施設に関する耐震設計審査指針」(平成18年9月19日原子力安全委員会決定)により策定した基準地震動Ss(水平方向最大加速度800Gal)</li> <li>※2 「2009年8月11日駿河湾の地震」における浜岡原子力発電所4号機の地震観測記録による設備健全性評価結果について(報告)(平成21年8月21日)</li> </ul>
	以上



図 9-1 浜岡4号炉原子炉建屋 駿河湾の地震(平成21年8月11日)の観測記録と 基準地震動Ssによる加速度応答スペクトル比較(水平)



図 9-2 浜岡4号炉原子炉建屋 駿河湾の地震(平成21年8月11日)の観測記録と 基準地震動Ssによる加速度応答スペクトル比較(鉛直)



図 9-3 浜岡 4 号炉 原子炉建屋地震計設置位置図