

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6号機 設計及び工事計画審査資料	
資料番号	KK6 添-2-040-4 改0
提出年月日	2024年1月15日

### VI-2-9-2-3 ドライウェル上鏡の耐震性についての計算書

K6 ① VI-2-9-2-3 R0

2024年1月

東京電力ホールディングス株式会社

VI-2-9-2-3 ドライウェル上鏡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
2.2 評価方針	3
2.3 適用規格・基準等	3
2.4 記号の説明	4
2.5 計算精度と数値の丸め方	5
3. 評価部位	6
4. 固有周期	8
5. 構造強度評価	8
5.1 構造強度評価方法	8
5.2 荷重の組合せ及び許容応力	8
5.2.1 荷重の組合せ及び許容応力状態	8
5.2.2 許容応力	8
5.2.3 使用材料の許容応力評価条件	8
5.2.4 設計荷重	15
5.3 設計用地震力	16
5.4 計算方法	18
5.5 計算条件	20
5.6 応力の評価	20
6. 評価結果	21
6.1 設計基準対象施設としての評価結果	21
6.2 重大事故等対処設備としての評価結果	28
7. 参照図書	33

## 1. 概要

本計算書は、VI-1-8-1「原子炉格納施設の設計条件に関する説明書」及びVI-2-1-9「機能維持の基本方針」にて設定している構造強度の設計方針に基づき、ドライウエル上鏡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。

ドライウエル上鏡は設計基準対象施設においてはSクラス施設に、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、設計基準対象施設及び重大事故等対処設備としての構造強度評価を示す。

なお、本計算書においては、新規制対応設工認対象となる設計用地震力及び重大事故等時に対する評価について記載するものとし、前述の荷重を除く荷重によるドライウエル上鏡の評価は、平成4年3月27日付け3資庁第13033号にて認可された工事計画の添付書類（参照図書(1)）による（以下「既工認」という。）。

## 2. 一般事項

### 2.1 構造計画

ドライウエル上鏡の構造計画を表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>ドライウエル上鏡は原子炉格納容器コンクリート部に支持される。</p> <p>ドライウエル上鏡は、原子炉建屋と一体構造となっており、鉛直方向荷重及び水平方向荷重は、原子炉格納容器トップスラブ部、原子炉格納容器シェル部あるいは原子炉格納容器底部を介して原子炉建屋に伝達させる。</p>	<p>ドライウエル上鏡は、内径 <input type="text"/> mm、板厚 <input type="text"/> mm の円筒胴及び板厚 <input type="text"/> mm の鏡板で構成される鋼製構造物である。</p> <p>原子炉格納容器埋込部には、フランジプレート及びガセットプレートを備える。また、上鏡と円筒胴部はフランジにて接合される。</p>	<p style="text-align: center;">ドライウエル上鏡 詳細図</p> <p style="text-align: right;">(単位：mm)</p>

## 2.2 評価方針

ドライウエル上鏡の応力評価は、VI-1-8-1「原子炉格納施設的设计条件に関する説明書」及びVI-2-1-9「機能維持の基本方針」にて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、「3. 評価部位」にて設定する箇所に作用する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、「5. 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「6. 評価結果」に示す。

ドライウエル上鏡の耐震評価フローを図 2-1 に示す。

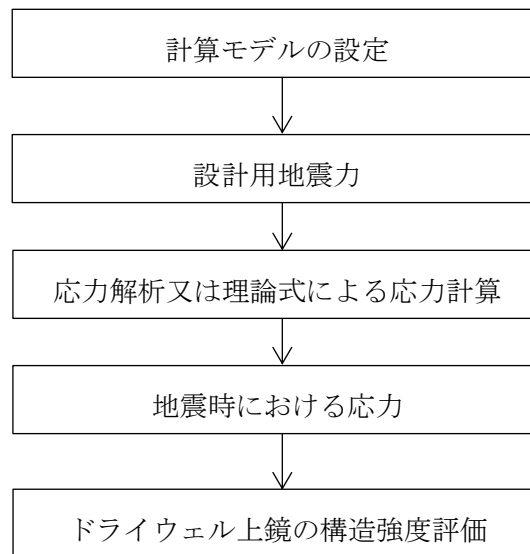


図 2-1 ドライウエル上鏡の耐震評価フロー

## 2.3 適用規格・基準等

適用規格・基準等を以下に示す。

- ・原子力発電所耐震設計技術指針 重要度分類・許容応力編 J E A G 4 6 0 1 ・補-1984  
((社) 日本電気協会)
- ・原子力発電所耐震設計技術指針 J E A G 4 6 0 1 -1987 ((社) 日本電気協会)
- ・原子力発電所耐震設計技術指針 J E A G 4 6 0 1 -1991 追補版 ((社) 日本電気協会)
- ・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。)) J S M E  
S N C 1-2005/2007) (以下「設計・建設規格」という。)
- ・発電用原子力設備規格 (コンクリート製原子炉格納容器規格 J S M E S N E 1-  
2003) (以下「CCV規格」という。)

## 2.4 記号の説明

記号	記号の説明	単位
C <sub>H</sub>	水平方向設計震度	—
C <sub>V</sub>	鉛直方向設計震度	—
D	死荷重	—
D <sub>1</sub>	内径	mm
f <sub>b</sub>	許容曲げ応力度	MPa
f <sub>c</sub>	許容圧縮応力度	MPa
f <sub>p</sub>	許容支圧応力度	MPa
f <sub>s</sub>	許容せん断応力度	MPa
f <sub>t</sub>	許容引張応力度	MPa
F <sub>c</sub>	コンクリートの設計基準強度	kg/cm <sup>2</sup> , N/mm <sup>2</sup>
ℓ <sub>i</sub>	長さ (i = 1, 2, 3…)	mm
L	活荷重	—
M	機械的荷重	—
M <sub>L</sub>	地震と組み合わせる機械的荷重	—
M <sub>SAL</sub>	機械的荷重 (S A後長期機械的荷重)	—
M <sub>SALL</sub>	機械的荷重 (S A後長々期機械的荷重)	—
P	圧力	—
P <sub>i</sub>	圧力 (i = 1, 2, 3…)	—
P <sub>L</sub>	地震と組み合わせる圧力	—
P <sub>SAL</sub>	圧力 (S A後長期圧力)	kPa
P <sub>SALL</sub>	圧力 (S A後長々期圧力)	kPa
R <sub>i</sub>	半径 (i = 1, 2), 配管荷重 (i = 1, 2, 3…)	mm, —
S	許容引張応力	MPa
S <sub>d</sub>	弾性設計用地震動 S <sub>d</sub> により定まる地震力	—
S <sub>d</sub> *	弾性設計用地震動 S <sub>d</sub> により定まる地震力又は静的地震力のい ずれか大きい方の地震力	—
S <sub>m</sub>	設計応力強さ	MPa
S <sub>s</sub>	基準地震動 S <sub>s</sub> により定まる地震力	—
S <sub>u</sub>	設計引張強さ	MPa
S <sub>y</sub>	設計降伏点	MPa
S <sub>y</sub> (R T)	40°Cにおける設計降伏点	MPa
t <sub>i</sub>	厚さ (i = 1, 2)	mm
T <sub>1</sub>	温度	—
T <sub>SAL</sub>	温度 (S A後長期温度)	°C
T <sub>SALL</sub>	温度 (S A後長々期温度)	°C

## 2.5 計算精度と数値の丸め方

精度は、有効数字6桁以上を確保する。

表示する数値の丸め方は表2-2に示すとおりである。

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
圧力	kPa	小数点以下第1位	四捨五入	整数位
温度	℃	—	—	整数位
許容応力 <sup>*1</sup>	MPa	小数点以下第1位	切捨て	整数位
算出応力	MPa	小数点以下第1位	切上げ	整数位
力	N	有効数字4桁目	四捨五入	有効数字3桁 <sup>*2</sup>

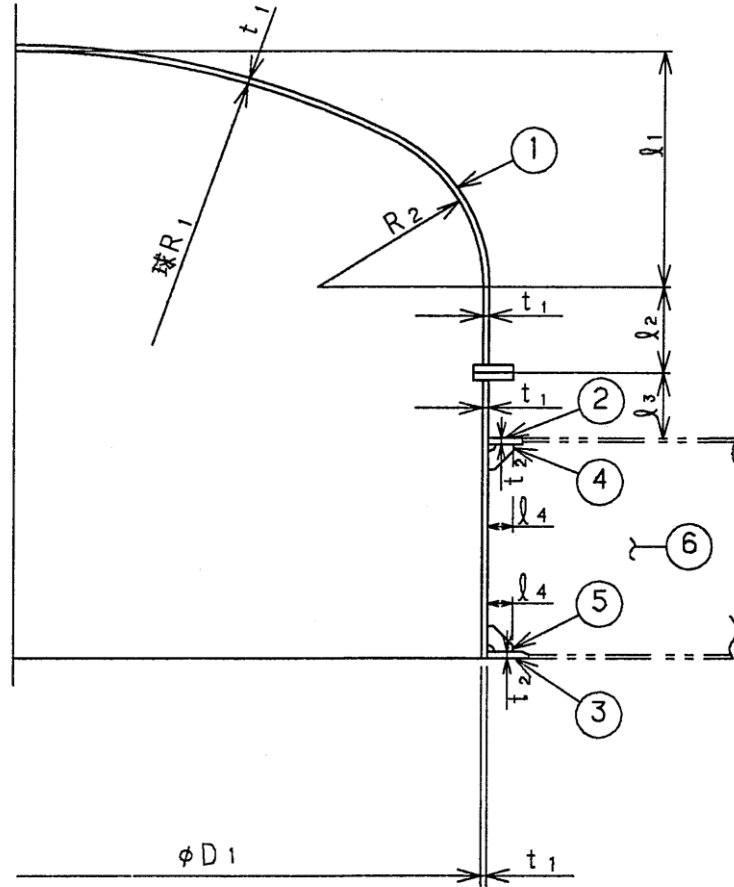
注記\*1：設計・建設規格 付録材料図表に記載された温度の中間における許容引張応力，設計降伏点及び設計引張強さは，比例法により補間した値の小数点以下第1位を切り捨てて整数化する。

\*2：絶対値が1000以上のときはべき数表示とする。



3. 評価部位

ドライウェル上鏡の形状及び主要寸法を図 3-1 に、評価部位及び使用材料を表 3-1 に示す。



- ①ドライウェル上鏡シェル ②フランジプレート（上側） ③フランジプレート（下側）  
 ④ガセットプレート（上側） ⑤ガセットプレート（下側） ⑥コンクリート部

$D_1 =$         $l_1 =$         $l_2 =$         $l_3 =$         $l_4 =$    
 $R_1 =$         $R_2 =$         $t_1 =$         $t_2 =$

(単位：mm)

図 3-1 ドライウェル上鏡の形状及び主要寸法

表 3-1 評価部位及び使用材料表

評価部位	使用材料	備考
ドライウエル上鏡シェル		
フランジプレート (上側)		
フランジプレート (下側)		
ガセットプレート (上側)		
ガセットプレート (下側)		
コンクリート部	コンクリート ( $F_c=330\text{kg/cm}^2$ )	$F_c=32.4\text{N/mm}^2$

#### 4. 固有周期

ドライウエル上鏡は、円筒胴が原子炉格納容器コンクリートに支持された構造であり、コンクリート部からの突出し長さが短いため、固有周期は十分に小さく剛構造となる。

よって、固有周期の計算は省略する。

#### 5. 構造強度評価

##### 5.1 構造強度評価方法

(1) ドライウエル上鏡は、円筒胴が原子炉格納容器コンクリートに支持された構造であり、地震荷重は原子炉格納容器コンクリートを介して原子炉建屋に伝達される。

ドライウエル上鏡の耐震評価として、VI-2-2-1「原子炉建屋の地震応答計算書」において計算された荷重を用いて、参照図書(1)に示す既工認の手法に従い構造強度評価を行う。

(2) 構造強度評価に用いる寸法は、公称値を用いる。

(3) 概略構造図を表 2-1 に示す。

##### 5.2 荷重の組合せ及び許容応力

###### 5.2.1 荷重の組合せ及び許容応力状態

ドライウエル上鏡の荷重の組合せ及び許容応力状態のうち、設計基準対象施設の評価に用いるものを表 5-1 に、重大事故等対処設備の評価に用いるものを表 5-2 に示す。

詳細な荷重の組合せは、VI-1-8-1「原子炉格納施設的设计条件に関する説明書」に従い、対象機器の設置位置等を考慮し決定する。なお、考慮する荷重の組合せは、組み合わせる荷重の大きさを踏まえ、評価上厳しくなる組合せを選定する。

###### 5.2.2 許容応力

ドライウエル上鏡の許容応力及び許容応力度は、VI-2-1-9「機能維持の基本方針」に基づき表 5-3～表 5-5 に示すとおりとする。

###### 5.2.3 使用材料の許容応力評価条件

ドライウエル上鏡の使用材料の許容応力評価条件のうち、設計基準対象施設の評価に用いるものを表 5-6 に、重大事故等対処設備の評価に用いるものを表 5-7 に示す。

表5-1 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*1, *2		許容応力状態*1 <荷重状態>
原子炉格納 施設	原子炉格納 容器	ドライウエ ル上鏡	S	クラスMC 容器	$D + P + M + S_d^*$ $\langle D + L + P_1 + R_1 + T_1 + S_d^* \rangle$	(10)	Ⅲ <sub>A</sub> S <Ⅲ>
						(11)	
						(14) (16)	
					$D + P + M + S_s$ $\langle D + L + P_1 + R_1 + S_s \rangle$	(12) (13) (15)	Ⅳ <sub>A</sub> S <Ⅳ>
					$D + P_L + M_L + S_d^{**3}$ $\langle D + L + P_2 + R_2 + S_d^* \rangle$	(17)	Ⅳ <sub>A</sub> S <Ⅳ>

注記\*1：CCV規格による場合は、< >内の荷重状態及び荷重の組合せを適用する。

\*2：（ ）内はVI-1-8-1「原子炉格納施設的设计条件に関する説明書」における表5-3の荷重の組合せのNo.を示す。

\*3：原子炉格納容器は冷却材喪失事故後の最終障壁となることから、構造体全体としての安全裕度を確認する意味で、冷却材喪失事故後の最大内圧との組合せを考慮する。

表 5-2 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*2, *3		許容応力状態*2 <荷重状態>
原子炉格納 施設	原子炉格納 容器	ドライウエル 上鏡	常設耐震/防止 常設/緩和	重大事故等 クラス2容器	$D + P_{SAL} + M_{SAL} + S_d$ *4 <D + L + P <sub>3</sub> + R <sub>3</sub> + S <sub>d</sub> >	(V(L)-1)	$V_{AS}$ *5 <V>
					$D + P_{SALL} + M_{SALL} + S_s$ <D + L + P <sub>4</sub> + R <sub>4</sub> + S <sub>s</sub> >	(V(LL)-1)	$V_{AS}$ *5 <V>

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：CCV規格による場合は，< >内の荷重状態及び荷重の組合せを適用する。

\*3：（ ）内はVI-1-8-1「原子炉格納施設の設計条件に関する説明書」における表5-4の荷重の組合せのNo.を示す。

\*4：重大事故等後の最高内圧及びそのときの飽和温度との組合せを考慮する。

\*5： $V_{AS}$ （<V>）として $IV_{AS}$ （<IV>）の許容限界を用いる。

表5-3 クラスMC容器及び重大事故等クラス2容器の許容応力

応力分類 許容 応力状態	一次一般膜応力	一次膜応力+ 一次曲げ応力	一次+二次応力	一次+二次+ピーク応力
III <sub>A</sub> S	S <sub>y</sub> と0.6・S <sub>u</sub> の小さい方。ただし、オーステナイト系ステンレス鋼及び高ニッケル合金については1.2・Sとする。	左欄の α倍の値*4	$3 \cdot S^{*1}$ { S <sub>d</sub> 又はS <sub>s</sub> 地震動のみによる 応力振幅について評価する。 }	*2, *3  S <sub>d</sub> 又はS <sub>s</sub> 地震動のみによる 疲労解析を行い、運転状態I, IIにおける疲労累積係数との和 が1.0以下であること。
IV <sub>A</sub> S	構造上の連続な部分は0.6・S <sub>u</sub> 、不連続な部分はS <sub>y</sub> と0.6・S <sub>u</sub> の小さい方。ただし、オーステナイト系ステンレス鋼及び高ニッケル合金については、構造上の連続な部分は2・Sと0.6・S <sub>u</sub> の小さい方、不連続な部分は1.2・Sとする。	左欄の α倍の値*4		
V <sub>A</sub> S*5				

注記\*1：3・Sを超えるときは弾塑性解析を行うこと。この場合、設計・建設規格 PVB-3300 (PVB-3313を除く。また、S<sub>m</sub>はSと読み替える。)

の簡易弾塑性解析を用いることができる。

\*2：設計・建設規格 PVB-3140(6)を満たすときは疲労解析不要。

ただし、PVB-3140(6)の「応力の全振幅」は「S<sub>d</sub>又はS<sub>s</sub>地震動による応力の全振幅」と読み替える。

\*3：運転状態I，IIにおいて、疲労解析を要しない場合は、地震動のみによる疲労累積係数が1.0以下であること。

\*4：設計・建設規格 PVB-3111に基づき、純曲げによる全断面降伏荷重と初期降伏荷重の比又は1.5のいずれか小さい方の値(α)を用いる。

\*5：V<sub>A</sub>SとしてIV<sub>A</sub>Sの許容限界を用いる。

表 5-4 ライナプレート, ライナアンカ等の許容応力度

荷重 状態	応力 分類		ライナプレート, ライナアンカ等* <sup>1</sup>									ボルト等	
	一次応力					一次+二次応力					一次応力		
	引張り	せん断	圧縮	曲げ	支圧	引張り /圧縮	せん断	曲げ	支圧	座屈	引張り	せん断	
Ⅲ	$1.5 \cdot f_t$	$1.5 \cdot f_s$	$1.5 \cdot f_c$	$1.5 \cdot f_b$	$1.5 \cdot f_p$	—	—	—	—	—	$1.5 \cdot f_t$	$1.5 \cdot f_s$	
Ⅳ	$1.5 \cdot f_t^*$	$1.5 \cdot f_s^*$	$1.5 \cdot f_c^*$	$1.5 \cdot f_b^*$	$1.5 \cdot f_p^*$	—	—	—	—	—	$1.5 \cdot f_t^*$	$1.5 \cdot f_s^*$	
V* <sup>2</sup>	$1.5 \cdot f_t^*$	$1.5 \cdot f_s^*$	$1.5 \cdot f_c^*$	$1.5 \cdot f_b^*$	$1.5 \cdot f_p^*$	—	—	—	—	—	$1.5 \cdot f_t^*$	$1.5 \cdot f_s^*$	

注：本表の対象部としては、貫通部のフランジプレート、ガセットプレート等が該当する。

注記\*1：鋼構造設計規準（日本建築学会 2005 改定）等の幅厚比の制限を満足させる。

\*2：VとしてⅣの許容限界を用いる。

表5-5 コンクリート部の許容応力度

荷重状態 \ 応力分類	コンクリート部 (単位：N/mm <sup>2</sup> )	
	圧縮応力度	せん断応力度
Ⅲ	$\frac{2}{3} \cdot F_c$	$1.5 \cdot \left(0.49 + \frac{F_c}{100}\right)$
Ⅳ	$0.85 \cdot F_c$	
V*		

注記\*：VとしてⅣの許容限界を用いる。



表5-6 使用材料の許容応力評価条件（設計基準対象施設）

評価部材	材料	温度条件 (°C)		S (MPa)	S <sub>y</sub> (MPa)	S <sub>u</sub> (MPa)	S <sub>y</sub> (R T) (MPa)
		周囲環境 温度	171				
ドライウエル上鏡シエル, フランジプレート 及びガセットプレート	<input type="text"/>	周囲環境 温度	171	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	—

注記\* : 

表5-7 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 (MPa)	S <sub>y</sub> (MPa)	S <sub>u</sub> (MPa)	S <sub>y</sub> (R T) (MPa)
		周囲環境 温度	100/168* <sup>2</sup> (200)* <sup>3</sup>				
ドライウエル上鏡シエル, フランジプレート 及びガセットプレート	<input type="text"/>	周囲環境 温度	100/168* <sup>2</sup> (200)* <sup>3</sup>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	—

注記\*1 : 

\*2 : SA後長期 (V (L)) の時 168°C, SA後長々期 (V (LL)) の時 100°C。

\*3 : 重大事故等時の評価温度として, 保守的に限界温度を適用する。

#### 5.2.4 設計荷重

##### (1) 設計基準対象施設としての設計荷重

設計基準対象施設としての設計荷重である，圧力，最高使用温度，死荷重及び活荷重は，既工認（参照図書(1)）からの変更はなく，次のとおりである。

内圧（冷却材喪失事故後の最大内圧）	248 kPa	
外圧	14 kPa	
温度（最高使用温度）	171 °C	
死荷重（通常運転時）	<input type="text"/> N	
死荷重（燃料交換時）		N
活荷重*		N

注記\*：燃料交換時にドライウェル主フランジウォーターシール部に作用する水荷重を活荷重とする。

##### (2) 重大事故等対処設備としての評価圧力及び評価温度

重大事故等対処設備としての評価圧力及び評価温度は，VI-1-8-1「原子炉格納施設の設計条件に関する説明書」に従い，以下のとおりとする。

内圧 $P_{SAL}$	620kPa（S A後長期）
内圧 $P_{SALL}$	150kPa（S A後長々期）
温度 $T_{SAL}$	168°C（S A後長期）
温度 $T_{SALL}$	100°C（S A後長々期）

### 5.3 設計用地震力

評価に用いる設計用地震力を表 5-8～表 5-11 示す。

「弾性設計用地震動 S d 又は静的震度」及び「基準地震動 S s」による地震力は、VI-2-1-7「設計用床応答曲線の作成方針」に基づき設定する。なお、水平荷重は、VI-2-2-4「原子炉本体の基礎の地震応答計算書」に基づき設定する。

表 5-8 設計用地震力（設計基準対象施設）

据付場所 及び 設置高さ (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	
	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
原子炉 格納容器  T. M. S. L. 23.7	—*1	—*1	—	C <sub>v</sub> =0.60*2	—	C <sub>v</sub> =1.18*3

注記\*1：固有周期は十分に小さく，計算を省略する。

\*2：設計用最大応答加速度Ⅱ（弾性設計用地震動 S d）又は静的震度

\*3：設計用最大応答加速度Ⅱ（基準地震動 S s）

表 5-9 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 (m)	固有周期 (s)		弾性設計用地震動 S d		基準地震動 S 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
原子炉 格納容器  T. M. S. L. 23.7	—*1	—*1	—	C <sub>v</sub> =0.60*2	—	C <sub>v</sub> =1.18*3

注記\*1：固有周期は十分に小さく，計算を省略する。

\*2：設計用最大応答加速度Ⅱ（弾性設計用地震動 S d）又は静的震度

\*3：設計用最大応答加速度Ⅱ（基準地震動 S s）

表 5-10 設計用地震力（設計基準対象施設）

応力評価点*	水平荷重 S d *		水平荷重 S s	
	せん断力 ( $\times 10^3$ N)	モーメント ( $\times 10^6$ N・mm)	せん断力 ( $\times 10^3$ N)	モーメント ( $\times 10^6$ N・mm)
P1	112	—	211	—
P2~P7	327	765	587	1410

注記\*：応力評価点の位置は、図 5-1 参照のこと。

表 5-11 設計用地震力（重大事故等対処設備）

応力評価点* <sup>1</sup>	水平荷重 S d * <sup>2</sup>		水平荷重 S s	
	せん断力 ( $\times 10^3$ N)	モーメント ( $\times 10^6$ N・mm)	せん断力 ( $\times 10^3$ N)	モーメント ( $\times 10^6$ N・mm)
P1	112	—	211	—
P2~P7	327	765	587	1410

注記\*1：応力評価点の位置は、図 5-1 参照のこと。

\*2：重大事故等対処設備の評価に対し、弾性設計用地震動 S d に加えて静的地震力を考慮する。

#### 5.4 計算方法

ドライウェル上鏡の応力評価点は、ドライウェル上鏡を構成する部材の形状及び荷重伝達経路を考慮し、発生応力が大きくなる部位を選定する。選定した応力評価点を表 5-12 及び図 5-1 に示す。

応力計算方法は既工認から変更はなく、参照図書(1)に示すとおりである。

評価の概要を以下に示す。

応力評価点 P1 及び P2 は、既工認の各荷重による応力に荷重条件の比（圧力比、震度比等）を乗じて計算することにより評価する。

応力評価点 P3 及び P4 は、等分布荷重を受ける 3 辺固定 1 辺自由の矩形板にモデル化し評価する。

応力評価点 P5 及び P6 は、等分布荷重を受けるガセットプレートの断面性能より評価する。

応力評価点 P7 は、作用荷重に応じ、コンクリート部のフランジプレートとの接触面に生じる圧縮応力の分布を仮定して、力の釣り合い式を解き、最大圧縮応力度を計算することにより評価する。

なお、水平方向及び鉛直方向の地震力による応力の組合せには、絶対値和を適用する。

表 5-12 応力評価点

応力評価点番号	応力評価点
P 1	上鏡球殻部とナックル部の結合部
P 2	上鏡円筒胴のフランジプレートとの結合部
P 3	フランジプレート（上側）
P 4	フランジプレート（下側）
P 5	ガセットプレート（上側）
P 6	ガセットプレート（下側）
P 7	コンクリート部

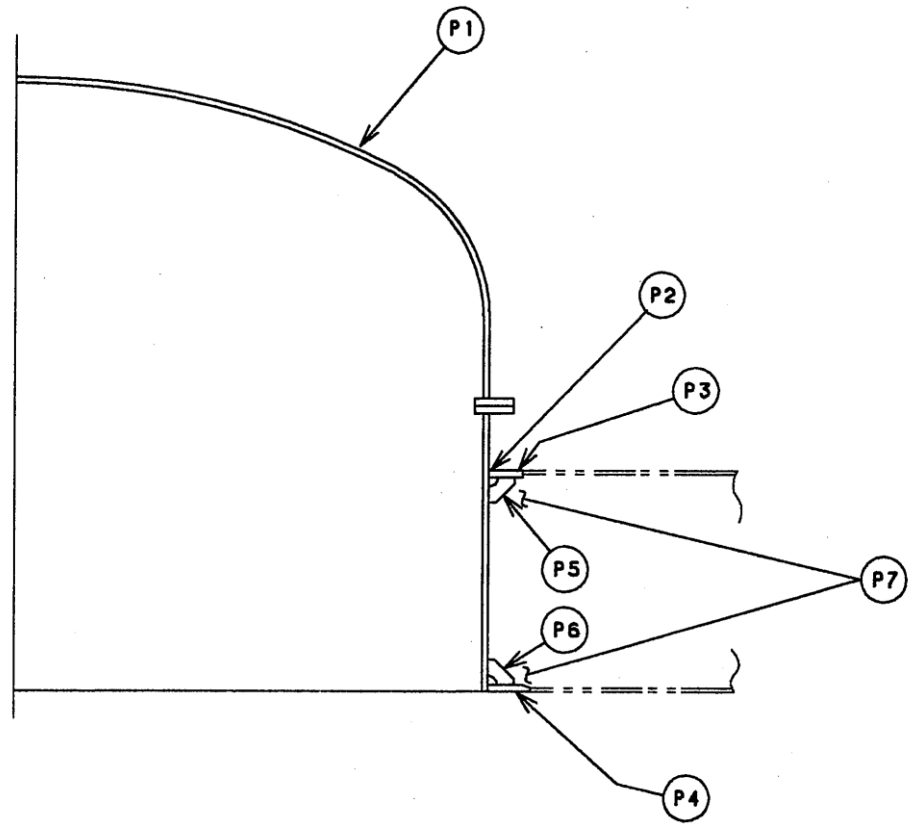


図 5-1 ドライウェル上鏡の応力評価点

#### 5.5 計算条件

応力解析に用いる荷重を、「5.2 荷重の組合せ及び許容応力」及び「5.3 設計用地震力」に示す。

#### 5.6 応力の評価

「5.4 計算方法」で求めた応力が許容応力以下であること。ただし、一次＋二次応力が許容値を満足しない場合は、設計・建設規格 PVB-3300 に基づいて疲労評価を行い、疲労累積係数が1.0以下であること。

## 6. 評価結果

### 6.1 設計基準対象施設としての評価結果

ドライウエル上鏡の設計基準対象施設として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を有していることを確認した。

なお、VI-1-8-1「原子炉格納施設の設計条件に関する説明書」の5.3項「繰返し荷重に対する解析」に記載のとおり、地震を含む機械的荷重の繰返しに対する規定である設計・建設規格 PVB-3140(6)を満足しているため、応力評価点 P1～P2 の各許容応力状態における一次＋二次＋ピーク応力強さの評価は不要である。

#### (1) 構造強度評価結果

構造強度評価の結果を表6-1及び表6-2に示す。

表中の「荷重の組合せ」欄には、VI-1-8-1「原子炉格納施設の設計条件に関する説明書」における表5-3の荷重の組合せのNo.を記載する。

なお、表中の一次膜応力＋一次曲げ応力の算出応力が一次一般膜応力の許容応力を下回ることから、評価を省略した一次一般膜応力が生じる応力評価点も十分な構造強度を有する。



表 6-1 許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S に対する評価結果 (D+P+M+S d\*) (その 1)

評価対象設備	評価部位		応力分類	Ⅲ <sub>A</sub> S		判定	荷重の 組合せ	備考
				算出応力	許容応力			
				MPa	MPa			
ドライウエル 上鏡	P1	上鏡球殻部とナックル部の結合部	一次膜応力+一次曲げ応力	9		○	(10)	
			一次+二次応力	8		○	(10)	
	P2	上鏡円筒胴のフランジプレートとの 結合部	一次膜応力+一次曲げ応力	6		○	(10)	
			一次+二次応力	8		○	(10)	

表 6-1 許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>S に対する評価結果 (D + P + M + S d\*) (その 2)

評価対象設備	評価部位		応力分類	Ⅲ <sub>A</sub> S		判定	荷重の 組合せ	備考	
				算出応力	許容応力				
				MPa	MPa				
ドライウエル 上鏡	P3	フランジプレート (上側)	曲げ応力度	25		○	(11)		
		せん断応力度	6	○		(11)			
	P4	フランジプレート (下側)	曲げ応力度	11		○	(11)		
		せん断応力度	3	○		(11)			
	P5	ガセットプレート (上側)	せん断応力度	11		○	(11)		
	P6	ガセットプレート (下側)	せん断応力度	5		○	(11)		
	P7	コンクリート部 (フランジプレート上側近傍)	圧縮応力度	1.9		21.5	○	(11)	単位 : N/mm <sup>2</sup>
		コンクリート部 (フランジプレート下側近傍)	圧縮応力度	0.8		21.5	○	(11)	単位 : N/mm <sup>2</sup>

注：本表のフランジプレート，ガセットプレート及びコンクリート部はCCV規格による評価であるため許容応力状態Ⅲ<sub>A</sub>Sを荷重状態Ⅲに読み替える。

表 6-2(1) 許容応力状態IV<sub>A</sub>Sに対する評価結果 (D+P+M+S<sub>s</sub>) (その1)

評価対象設備	評価部位		応力分類	IV <sub>A</sub> S		判定	荷重の 組合せ	備考
				算出応力	許容応力			
				MPa	MPa			
ドライウエル 上鏡	P1	上鏡球殻部とナックル部の結合部	一次膜応力+一次曲げ応力	11		○	(12)	
			一次+二次応力	16		○	(12)	
	P2	上鏡円筒胴のフランジプレートとの 結合部	一次膜応力+一次曲げ応力	11		○	(12)	
			一次+二次応力	22		○	(12)	

表 6-2(1) 許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>S に対する評価結果 (D+P+M+S<sub>s</sub>) (その 2)

評価対象設備	評価部位		応力分類	Ⅳ <sub>A</sub> S		判定	荷重の 組合せ	備考	
				算出応力	許容応力				
				MPa	MPa				
ドライウエル 上鏡	P3	フランジプレート (上側)	曲げ応力度	34		○	(13)		
		せん断応力度	7	○		(13)			
	P4	フランジプレート (下側)	曲げ応力度	20		○	(13)		
		せん断応力度	4	○		(13)			
	P5	ガセットプレート (上側)	せん断応力度	14		○	(13)		
	P6	ガセットプレート (下側)	せん断応力度	8		○	(13)		
	P7	コンクリート部 (フランジプレート上側近傍)	圧縮応力度	2.6		27.5	○	(13)	単位 : N/mm <sup>2</sup>
		コンクリート部 (フランジプレート下側近傍)	圧縮応力度	1.5		27.5	○	(13)	単位 : N/mm <sup>2</sup>

注：本表のフランジプレート、ガセットプレート及びコンクリート部はCCV規格による評価であるため許容応力状態Ⅳ<sub>A</sub>Sを荷重状態Ⅳに読み替える。

表 6-2(2) 許容応力状態IV<sub>A</sub>Sに対する評価結果 (D + P<sub>L</sub> + M<sub>L</sub> + S d\*) (その 1)

評価対象設備	評価部位		応力分類	IV <sub>A</sub> S		判定	備考
				算出応力	許容応力		
				MPa	MPa		
ドライウエル 上鏡	P1	上鏡球殻部とナックル部の結合部	一次膜応力+一次曲げ応力	99		○	
			一次+二次応力	8		○	
	P2	上鏡円筒胴のフランジプレートとの 結合部	一次膜応力+一次曲げ応力	28		○	
			一次+二次応力	8		○	

表 6-2(2) 許容応力状態IV<sub>A</sub>Sに対する評価結果 (D + P<sub>L</sub> + M<sub>L</sub> + S d\*) (その 2)

評価対象設備	評価部位		応力分類	IV <sub>A</sub> S		判定	備考	
				算出応力	許容応力			
				MPa	MPa			
ドライウエル 上鏡	P3	フランジプレート (上側)	曲げ応力度	10		○		
			せん断応力度	3		○		
	P4	フランジプレート (下側)	曲げ応力度	87		○		
			せん断応力度	15		○		
	P5	ガセットプレート (上側)	せん断応力度	5		○		
	P6	ガセットプレート (下側)	せん断応力度	37		○		
	P7	コンクリート部 (フランジプレート上側近傍)	圧縮応力度	0.8		27.5	○	単位 : N/mm <sup>2</sup>
		コンクリート部 (フランジプレート下側近傍)	圧縮応力度	7.0		27.5	○	単位 : N/mm <sup>2</sup>

注：本表のフランジプレート，ガセットプレート及びコンクリート部はCCV規格による評価であるため許容応力状態IV<sub>A</sub>Sを荷重状態IVに読み替える。

## 6.2 重大事故等対処設備としての評価結果

ドライウエル上鏡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を有していることを確認した。

なお、VI-1-8-1「原子炉格納施設の設計条件に関する説明書」の 5.3 項「繰返し荷重に対する解析」に記載のとおり、地震を含む機械的荷重の繰返しに対する規定である設計・建設規格 PVB-3140(6)を満足しているため、応力評価点 P1～P2 の各許容応力状態における一次＋二次＋ピーク応力強さの評価は不要である。

### (1) 構造強度評価結果

構造強度評価結果を表 6-3 に示す。

なお、表中の一次膜応力＋一次曲げ応力の算出応力が一次一般膜応力の許容応力を下回ることから、評価を省略した一次一般膜応力が生じる応力評価点も十分な構造強度を有する。

表 6-3(1) 許容応力状態  $V_{AS}$  に対する評価結果 ( $D + P_{SAL} + M_{SAL} + S_d$ ) (その 1)

評価対象設備	評価部位		応力分類	$V_{AS}$		判定	備考
				算出応力	許容応力		
				MPa	MPa		
ドライウェル 上鏡	P1	上鏡球殻部とナックル部の結合部	一次膜応力+一次曲げ応力	244		○	
			一次+二次応力	8		○	
	P2	上鏡円筒胴のフランジプレートとの結合部	一次膜応力+一次曲げ応力	68		○	
			一次+二次応力	8		○	



表 6-3(1) 許容応力状態 VAS に対する評価結果 (D + P<sub>SAL</sub> + M<sub>SAL</sub> + S<sub>d</sub>) (その 2)

評価対象設備	評価部位		応力分類	V A S		判定	備考	
				算出応力	許容応力			
				MPa	MPa			
ドライウエル 上鏡	P3	フランジプレート (上側)	曲げ応力度	10		○		
		せん断応力度	3	○				
	P4	フランジプレート (下側)	曲げ応力度	210		○		
		せん断応力度	34	○				
	P5	ガセットプレート (上側)	せん断応力度	5		○		
	P6	ガセットプレート (下側)	せん断応力度	88		○		
	P7	コンクリート部 (フランジプレート上側近傍)	圧縮応力度	0.8		27.5	○	単位 : N/mm <sup>2</sup>
		コンクリート部 (フランジプレート下側近傍)	圧縮応力度	16.9		27.5	○	単位 : N/mm <sup>2</sup>

注：本表のフランジプレート，ガセットプレート及びコンクリート部はCCV規格による評価であるため許容応力状態V A Sを荷重状態Vに読み替える。

表 6-3(2) 許容応力状態 VAS に対する評価結果 (D + P<sub>SALL</sub> + M<sub>SALL</sub> + S<sub>S</sub>) (その 1)

評価対象設備	評価部位		応力分類	V A S		判定	備考
				算出応力	許容応力		
				MPa	MPa		
ドライウエル 上鏡	P1	上鏡球殻部とナックル部の結合部	一次膜応力+一次曲げ応力	61		○	
			一次+二次応力	16		○	
	P2	上鏡円筒胴のフランジプレートとの結合部	一次膜応力+一次曲げ応力	23		○	
			一次+二次応力	22		○	

表 6-3(2) 許容応力状態 VAS に対する評価結果 (D + P<sub>SALL</sub> + M<sub>SALL</sub> + S<sub>S</sub>) (その 2)

評価対象設備	評価部位		応力分類	V A S		判定	備考	
				算出応力	許容応力			
				MPa	MPa			
ドライウエル 上鏡	P3	フランジプレート (上側)	曲げ応力度	14		○		
		せん断応力度	3	○				
	P4	フランジプレート (下側)	曲げ応力度	59		○		
		せん断応力度	10	○				
	P5	ガセットプレート (上側)	せん断応力度	6		○		
	P6	ガセットプレート (下側)	せん断応力度	25		○		
	P7	コンクリート部 (フランジプレート上側近傍)	圧縮応力度	1.1		27.5	○	単位 : N/mm <sup>2</sup>
		コンクリート部 (フランジプレート下側近傍)	圧縮応力度	4.7		27.5	○	単位 : N/mm <sup>2</sup>

注：本表のフランジプレート、ガセットプレート及びコンクリート部はCCV規格による評価であるため許容応力状態V A Sを荷重状態Vに読み替える。

7. 参照図書

- (1) 柏崎刈羽原子力発電所第6号機 第2回工事計画認可申請書  
IV-3-4-1-4 「ドライウェル上鏡の強度計算書」