本資料のうち、枠囲みの内容は、	柏崎刈羽原子力発電	所第7号機 工事計画審査資料
機密事項に属しますので公開で	資料番号	KK7添-2-040-4 改1
きません。	提出年月日	2020年4月23日

V-2-9-2-3 ドライウェル上鏡の耐震性についての計算書

2020年4月 東京電力ホールディングス株式会社 V-2-9-2-3 ドライウェル上鏡の耐震性についての計算書

1.	概要	1
2.	一般事項	1
2. 2	1 構造計画	1
2.2	2 評価方針	3
2.3	3 適用基準	3
2.4	4 記号の説明 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	4
3.	評価部位	5
4.	固有周期 ·····	7
5.	構造強度評価	7
5.2	1 構造強度評価方法 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
5.2	2 荷重の組合せ及び許容応力 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
Ę	5.2.1 荷重の組合せ及び許容応力状態	7
Ę	5.2.2 許容応力	7
Ę	5.2.3 使用材料の許容応力評価条件 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	7
Ę	5.2.4 設計荷重 ······	14
5.3	3 設計用地震力	15
5.4	4 計算方法 ················	16
5.5	5 計算条件	18
5.6	6 応力の評価 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	18
6.	評価結果	19
6. 2	1 設計基準対象施設としての評価結果 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	19
6.2	2 重大事故等対処設備としての評価結果 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	26
7.	参照図書	31

1. 概要

本計算書は、V-1-8-1「原子炉格納施設の設計条件に関する説明書」及び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の設計方針に基づき、ドライウェル上鏡が設計用地 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。

ドライウェ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ェル上鏡の評価 は、平成4年3月27日付け3資庁第13034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

ドライウェル上鏡の構造計画を表 2-1 に示す。

表 2-1 構造計画



 \sim

2.2 評価方針

ドライウェル上鏡の応力評価は、V-1-8-1「原子炉格納施設の設計条件に関する説明書」 及びV-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。

ドライウェル上鏡の耐震評価フローを図 2-1 に示す。



図 2-1 ドライウェル上鏡の耐震評価フロー

2.3 適用基準

適用基準を以下に示す。

- (1) 原子力発電所耐震設計技術指針(重要度分類・許容応力編 JEAG4601・補-1984, JEAG4601-1987及びJEAG4601-1991 追補版)(日本電気協会 電気技術基準調査委員会 昭和59年9月,昭和62年8月及び平成3年6月)
- (2) 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)(日本機械学会 2007 年 9 月)(以下「設計・建設規格」という。)
- (3) 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 JSME S NE1 2003)(日本機械学会 2003年12月)(以下「CCV規格」という。)

2.4 記号の説明

記号	記号の説明	単位
Сн	水平方向設計震度	
Сv	鉛直方向設計震度	
D	死荷重	—
D 1	内径	mm
fь	許容曲げ応力度	MPa
f c	許容圧縮応力度	MPa
f p	許容支圧応力度	MPa
f s	許容せん断応力度	MPa
f t	許容引張応力度	MPa
Fс	コンクリートの設計基準強度	kg/cm^2
ℓ i	長さ (i=1, 2, 3…)	mm
L	活荷重	
М	機械的荷重	—
ML	地震と組み合わせる機械的荷重	—
MSAL	機械的荷重(SA後長期機械的荷重)	—
MSALL	機械的荷重(SA後長々期機械的荷重)	—
Р	圧力	—
Рі	压力 (i=1, 2, 3…)	
РL	地震と組み合わせる圧力	—
PSAL	压力 (SA後長期圧力)	kPa
PSALL	压力 (SA後長々期圧力)	kPa
R i	半径 (i=1, 2), 配管荷重 (i=1, 2, 3…)	mm, —
S	許容引張応力	MPa
S d	弾性設計用地震動Sdにより定まる地震力	—
S d *	弾性設計用地震動Sdにより定まる地震力又は静的地震力	—
Sm	設計応力強さ	MPa
S s	基準地震動Ssにより定まる地震力	—
S u	設計引張強さ	MPa
Sу	設計降伏点	MPa
Sy (RT)	40℃における設計降伏点	MPa
t i	厚さ (i=1, 2)	mm
Τ 1	温度	—
TSAL	温度(SA後長期温度)	°C
TSALL	温度 (SA後長々期温度)	°C

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、使用材料及び使用部位を表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



図 3-1 ドライウェル上鏡の形状及び主要寸法

使用部位		使用材料		備考		
ドライウェル上鏡シェル						
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 (Fc=330kg/cm ²)					

表 3-1 使用材料表

4. 固有周期

ドライウェル上鏡は、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) ドライウェル上鏡は、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。 ドライウェル上鏡の耐震評価として、V-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 ドライウェ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,V-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,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

ドライウェル上鏡の許容応力及び許容応力度は、V-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

ドライウェ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。

施設区分	施設区分 機器名称 耐震重要度 機器等 分類 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 原子炉格納 施設 容器	ドライウェ ル上鏡	S	クラスMC 容器	$D + P + M + S d^{*}$ $< D + L + P_{1} + R_{1} + T_{1} + S d^{*} >$ $D + P + M + S s$ $< D + L + P_{1} + R_{1} + S s >$ $D + P_{L} + M_{L} + S d^{**3}$ $< D + L + P_{2} + R_{2} + S d^{*} >$	 (10) (11) (14) (16) (12) (13) (15) (17) 	$III \land S$ $$ $IV \land S$ $$ $IV \land S$ $$

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)

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V-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。

 ∞

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	原子炉格納	ドライウェル	常設耐震/防止	重大事故等	$D + P_{SAL} + M_{SAL} + S d^{*4}$ $< D + L + P_3 + R_3 + S d >$	(V(L)-1)	$V A S *^{5} < V >$
施設	容器	上鏡	常設/緩和	クラス2容器	$D + P_{SALL} + M_{SALL} + S_s$ $< D + L + P_4 + R_4 + S_s >$	(V(LL)-1)	$V \ge V >$

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)

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V-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W_AS (<W>) の許容限界を用いる。

9

K7 ① V-2-9-2-3 R0

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 A S	Syと0.6・Su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}		*2,*3
IV _A S	構造上の連続な部分は0.6・Su,不連続な 部分はSyと0.6・Su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	左欄の	3・S ^{*1} 【 S d 又はS s 地震動のみによる 【 応力振幅について評価する。	S d 文はS S 地展動のみによる 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
$V_{A} S^{*5}$	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・Suの小さい方,不連 続な部分は1.2・Sとする。	α倍の値* ⁴		か1.0以下でめること。

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

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,Sm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「Sd又はSs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: αは、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

*5: VASとしてWASの許容限界を用いる。

10

応力		ライナプレート,ライナアンカ等 ^{*1}									ボル	ト等
分類			一次応力					次+二次応	力		一次	応力
荷重 状態	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
ш	1.5 • f t	1.5•fs	1.5•fc	1.5•fь	1.5•fp				_	_	1.5 • f t	1.5 • f s
IV	1.5•ft*	1.5•fs*	1.5•fc*	1.5•fь*	1.5•fp*					_	1.5 • f t *	1.5•fs*
V *2	1.5•ft*	1.5•fs*	1.5•fc*	1.5•f b*	1.5•f _p *	_	_	_	_	_	1.5 • f t *	1.5•fs*

表 5-4 ライナプレート,ライナアンカ等の許容応力度

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。

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

表5-5 コンクリート部の許容応力度

注記*:VとしてIVの許容限界を用いる。

	₩0 0 K/III	1-1		(既田丞中内刻			
評価部材	材料	温度≶	条件 2)	S (MPa)	Sy (MPa)	Su (MPa)	Sy(RT) (MPa)
ドライウェル上鏡シェル, フランジプレート 及びガセットプレート		周囲環境 温度	171				_
注記*:							

表5-6 使用材料の許容応力評価条件(設計基準対象施設)

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 (℃)		S (MPa)	Sy (MPa)	Su (MPa)	Sy(RT) (MPa)
ドライウェル上鏡シェル, フランジプレート 及びガセットプレート		周囲環境 温度	100/168 (200) *2				_

注記*1:

*2: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,最高使用圧力,最高使用温度,死荷重及 び活荷重は,既工認からの変更はなく,参照図書(1)に定めるとおりである。
 - (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、以下のとおりとする。

 内圧PsAL
 620kPa(SA後長期)

 内圧PsALL
 150kPa(SA後長々期)

 温度TsAL
 168℃(SA後長規)

 温度TsALL
 100℃(SA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 及び表 5-9 に示す。

「弾性設計用地震動Sd又は静的震度」及び「基準地震動Ss」による地震力は、 V-2-1-7「設計用床応答曲線の作成方針」に基づき設定する。

据付場所及び	固有 (s	周期 s)	弾性設計用 又は静	地震動Sd 的震度	基準地震動S s		
設置高さ (m)	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	*	*	Сн=0.73	C v = 0.59	Сн=1.27	Cv=1.15	

表 5-8 設計用地震力(設計基準対象施設)

注記*:固有周期は十分に小さく、計算を省略する。

衣 5-9	設計用地震力	(里大爭似等对処設備)	

据付場所 及び	固有 (:	周期 s)	弾性設計用:	地震動Sd	基準地震動S s		
設置高さ (m)	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	*	*	Сн=0.73	C v = 0.59	Сн=1.27	Cv=1.15	

注記*:固有周期は十分に小さく、計算を省略する。

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 5-10 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。

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

表 5-10 応力評価点

注記*1:解析による応力評価の評価点

*2:理論式による応力評価の評価点



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

ドライウェ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。

(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。

				III A S			
評価対象設備	評価部位		応力分類	算出応力	許容応力	判定	備考
				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	19		0	
			一次+二次応力	20		0	
	P2	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	9		0	
			一次+二次応力	14		0	

表 6-1 許容応力状態ⅢASに対する評価結果(D+P+M+Sd*) (その1)

K7 ① V-2-9-2-3 RO

	評価部位			III A S			
評価対象設備			応力分類	算出応力	許容応力	判定	備考
				MPa	MPa		
	Do		曲げ応力度	26		0	
	Р3	フランシフレート(上側)	せん断応力度	6		0	
	P4	フランジプレート(下側)	曲げ応力度	11		0	
			せん断応力度	4		0	
ドライウェル 上鏡	P5	ガセットプレート (上側)	せん断応力度	11		0	
	P6	ガセットプレート(下側)	せん断応力度	5		0	
	Ρ7	コンクリート部 (フランジプレート上側近傍)	圧縮応力度	2.0	21.5	0	単位:N/mm ²
		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	0	単位:N/mm ²

表 6-1 許容応力状態ⅢASに対する評価結果(D+P+M+Sd*)(その2)

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ⅢASを荷重状態Ⅲに読み 替える。

評価対象設備				IV A S			
	評価部位		応力分類	算出応力	許容応力	判定	備考
		-		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	26		0	
			一次+二次応力	34		0	
	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	14		0	
			一次+二次応力	24		0	

表 6-2(1) 許容応力状態WASに対する評価結果(D+P+M+Ss)(その1)

	評価部位			IV A S			
評価対象設備			応力分類	算出応力	許容応力	判定	備考
				MPa	MPa		
	DO		曲げ応力度	35		0	
	РЗ	フランシフレート(上側)	せん断応力度	10		0	
	P4	フランジプレート(下側)	曲げ応力度	20		0	
			せん断応力度	8		0	
ドライウェル ト 箱	Р5	ガセットプレート (上側)	せん断応力度	16		0	
	P6	ガセットプレート (下側)	せん断応力度	10		0	
	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	2.7	27.5	0	単位:N/mm ²
		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	0	単位:N/mm ²

表 6-2(1) 許容応力状態IVASに対する評価結果(D+P+M+Ss)(その2)

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IVASを荷重状態IVに読み 替える。

					IV A S		
評価対象設備	評価部位		応力分類	算出応力	許容応力	判定	備考
				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	113		0	
			一次+二次応力	20		0	
	P2	2 2 合部	一次膜応力+一次曲げ応力	30		0	
			一次+二次応力	14		0	

表 6-2(2) 許容応力状態IVASに対する評価結果(D+PL+ML+Sd*)(その1)

				IV A S			
評価対象設備		評価部位	応力分類	算出応力	許容応力	判定	備考
				MPa	MPa		
	Do		曲げ応力度	13		0	
	P3	フランシフレート(上側)	せん断応力度	5		0	
	P4	フランジプレート(下側)	曲げ応力度	91		0	
			せん断応力度	17		0	
ドライウェル 上鏡	P5	ガセットプレート(上側)	せん断応力度	7		0	
	P6	ガセットプレート(下側)	せん断応力度	40		0	
	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	1.0	27.5	0	単位:N/mm ²
		コンクリート部 (フランジプレート下側近傍)	圧縮応力度	7.3	27.5	0	単位:N/mm ²

表 6-2(2) 許容応力状態IVASに対する評価結果(D+PL+ML+Sd*)(その2)

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IVAS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

ドライウェ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。

(1) 構造強度評価結果
 構造強度評価結果を表 6-3 に示す。

	評価部位			V A S			
評価対象設備			応力分類	算出応力	許容応力	判定	備考
				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	272		0	
			一次+二次応力	20		0	
	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	69		0	
			一次+二次応力	14		0	

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+Sd) (その1)

	評価部位			V A S			
評価対象設備			応力分類	算出応力	許容応力	判定	備考
				MPa	MPa		
	Do		曲げ応力度	18		0	
	P3	フランシプレート(上側)	せん断応力度	6		0	
	P4	フランジプレート(下側)	曲げ応力度	214		0	
			せん断応力度	38		0	
ドライウェル ト	P5	ガセットプレート(上側)	せん断応力度	9		0	
	P6	ガセットプレート(下側)	せん断応力度	92		0	
	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	1.4	27.5	0	単位:N/mm ²
		コンクリート部 (フランジプレート下側近傍)	圧縮応力度	17.1	27.5	0	単位:N/mm ²

表 6-3(1) 許容応力状態 VAS に対する評価結果 (D+PSAL+MSAL+Sd) (その2)

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VASを荷重状態Vに読み 替える。

				V A S			
評価対象設備	評価部位		応力分類	算出応力	許容応力	判定	備考
				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	82		0	
			一次+二次応力	34		0	
	P2	2 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	24		0	
			一次+二次応力	24		0	

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

	評価部位		応力分類	V A S			
評価対象設備				算出応力	許容応力	判定	備考
				MPa	MPa		
ドライウェル 上鏡	P3	フランジプレート(上側)	曲げ応力度	26		0	
			せん断応力度	10		0	
	P4	フランジプレート(下側)	曲げ応力度	68		0	
			せん断応力度	17		0	
	P5	ガセットプレート (上側)	せん断応力度	12		0	
	P6	ガセットプレート (下側)	せん断応力度	30		0	
	P7	コンクリート部 (フランジプレートト側近傍)	圧縮応力度	1.9	27.5	0	単位:N/mm ²
		ロンクリート部 (フランジプレート下側近傍)	圧縮応力度	5.2	27.5	0	単位:N/mm ²

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

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VAS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7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」