

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号機 工事計画審査資料	
資料番号	02-補-E-19-0600-40-26_改0
提出年月日	2021年7月9日

補足-600-40-26 原子炉格納容器電気配線貫通部の設計荷重について

1. はじめに

原子炉格納容器電気配線貫通部については、作用する荷重のうち、死荷重及び地震荷重によるものを設計荷重として設定し、評価を行っている。

本資料は設計荷重の設定方法及びその算出例について示し、設計荷重が適切に設定されていることを説明するものである。

2. 設計荷重の算出方法

原子炉格納容器電気配線貫通部の設計荷重は、設計基準対象施設としての許容応力状態Ⅲ_AS、Ⅳ_AS及び重大事故等対処設備としての許容応力状態Ⅴ_A、Ⅴ_AS（SA後長期（L）／SA後長期（LL））の各許容応力状態について、軸力、モーメント*に対して設定される。

以下、設計荷重の算出に必要な設計震度、質量、モーメントの設定方法について述べた後、設計荷重の算出方法について説明する。

注記*：強度計算書及び耐震計算書においては、荷重、曲げモーメントとして表記している。

2.1 設計震度

原子炉格納容器電気配線貫通部の代表貫通部であるX-101Aは0.P. 2.65m、X-105Aは0.P. 9.60mの高さに存在することから、設計震度は保守的な設定となるよう、以下のように設定する。

X-101Aについて、弾性設計用地震動S_dに関しては、添付書類「VI-2-3-2 炉心、原子炉圧力容器及び原子炉内部構造物並びに原子炉格納容器及び原子炉本体の基礎の地震応答計算書」に基づき、0.P. 2.600m～0.P. 4.600m間の評価用震度の最大値と当該高さ範囲における静的震度の最大値のうち大きい方を用いる。

基準地震動S_sに関しては、添付書類「VI-2-3-2 炉心、原子炉圧力容器及び原子炉内部構造物並びに原子炉格納容器及び原子炉本体の基礎の地震応答計算書」に基づき、0.P. 2.600m～0.P. 4.600m間の評価用震度の最大値を用いる。

X-105Aについて、弾性設計用地震動S_dに関しては、添付書類「VI-2-3-2 炉心、原子炉圧力容器及び原子炉内部構造物並びに原子炉格納容器及び原子炉本体の基礎の地震応答計算書」に基づき、0.P. 9.448m～0.P. 14.295m間の評価用震度の最大値と当該高さ範囲における静的震度の最大値のうち大きい方を用いる。

基準地震動S_sに関しては、添付書類「VI-2-3-2 炉心、原子炉圧力容器及び原子炉内部構造物並びに原子炉格納容器及び原子炉本体の基礎の地震応答計算書」に基づき、0.P. 9.448m～14.295m間の評価用震度の最大値を用いる。

なお、X-105Aは柔構造であるため、減衰定数は添付書類「VI-2-1-6 地震応答解析の基本方針」に記載の減衰定数を用いる。

設計基準対象施設としての原子炉格納容器電気配線貫通部の設計震度を表2-1にまとめる。

重大事故等対処設備としての原子炉格納容器電気配線貫通部の設計震度を表2-2にまとめる。

表 2-1 原子炉格納容器電気配線貫通部の設計震度（設計基準対象施設）

貫通部番号	地震荷重		水平震度	鉛直震度	減衰定数 (%)	
					水平	鉛直
X-101A	S d *	評価用震度（最大値）				
		静的震度（最大値）				
		上記の大きい方				
S s	評価用震度（最大値）					
X-105A	S d *	評価用震度（最大値）				
		静的震度（最大値）				
		上記の大きい方				
S s	評価用震度（最大値）					

表 2-2 原子炉格納容器電気配線貫通部の設計震度（重大事故等対処設備）

貫通部番号	地震荷重		水平震度	鉛直震度	減衰定数 (%)	
					水平	鉛直
X-101A	S d	評価用震度（最大値）				
	S s	評価用震度（最大値）				
X-105A	S d	評価用震度（最大値）				
	S s	評価用震度（最大値）				

2.2 各部位の質量及びモーメント

原子炉格納容器電気配線貫通部はスリーブ、ヘッダ、アダプタ、フランジ、端子箱（ケーブル及びエンドシールド含む）にて構成される。原子炉格納容器電気配線貫通部の概略図を図2-1に、記号の説明を表2-3に示す。

これらの部位を原子炉格納容器内側、原子炉格納容器外側の項目に分割して質量及びモーメントを算出する。

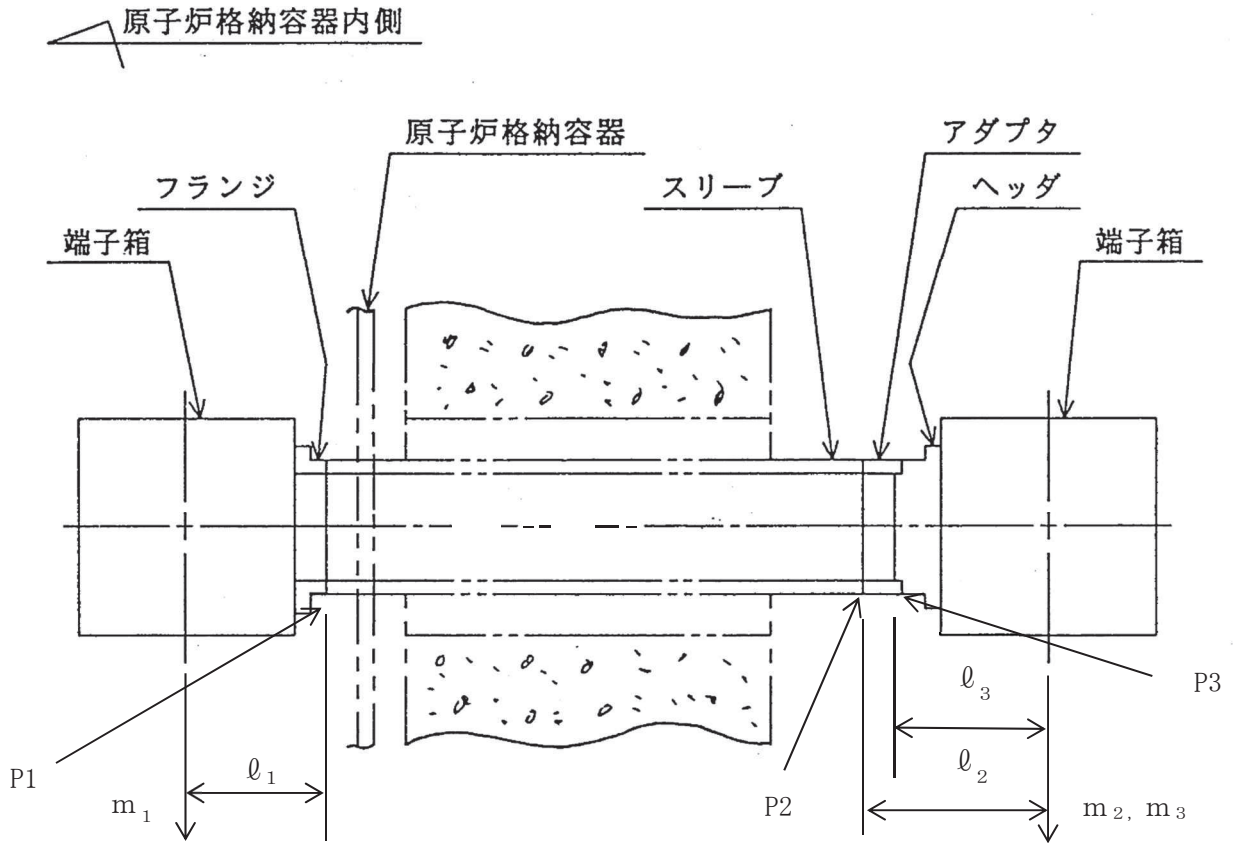


図 2-1 原子炉格納容器電気配線貫通部の概略図

表 2-3 記号の説明

記号	記号の説明	単位
P1	応力評価点	—
P2	応力評価点	—
P3	応力評価点	—
m_1	質量 (応力評価点 P1)	kg
m_2	質量 (応力評価点 P2)	kg
m_3	質量 (応力評価点 P3)	kg
l_1	モーメントアーム (応力評価点 P1)	mm
l_2	モーメントアーム (応力評価点 P2)	mm
l_3	モーメントアーム (応力評価点 P3)	mm

2.2.1 質量

それぞれの部位における鋼材等の質量の総和を各応力評価点の質量とする。

2.2.2 モーメント

自重又は地震により発生する荷重にモーメントアームを乗じて求める。

2.3 設計荷重の計算

今回申請にて設計荷重の設定が必要な許容応力状態及びその内訳は以下のとおりである。地震時慣性力が作用する許容応力状態と作用しない許容応力状態に分けて設計荷重の計算方法を説明する。

- ・一次荷重及び一次＋二次荷重

許容応力状態Ⅲ_AS：死荷重＋地震慣性力（S d *）

許容応力状態Ⅳ_AS：死荷重＋地震慣性力（S s）

許容応力状態Ⅴ_A：死荷重

許容応力状態Ⅴ_AS（SA後長期（L））：死荷重＋地震慣性力（S d）

許容応力状態Ⅴ_AS（SA後長期（LL））：死荷重＋地震慣性力（S s）

許容応力状態Ⅴ_Aにおいては、設計荷重は死荷重による荷重のみであるため、水平方向荷重は発生しないことから軸力は0とする。モーメントは死荷重（自重）にモーメントアームを乗じたものとする。

許容応力状態Ⅲ_AS、Ⅳ_AS、Ⅴ_ASが対象となる地震時においては、地震による水平方向荷重を軸力とする。モーメントは自重又は鉛直方向地震荷重にモーメントアームを乗じたものとする。

原子炉格納容器電気配線貫通部の荷重作用方向を図2-2に示す。

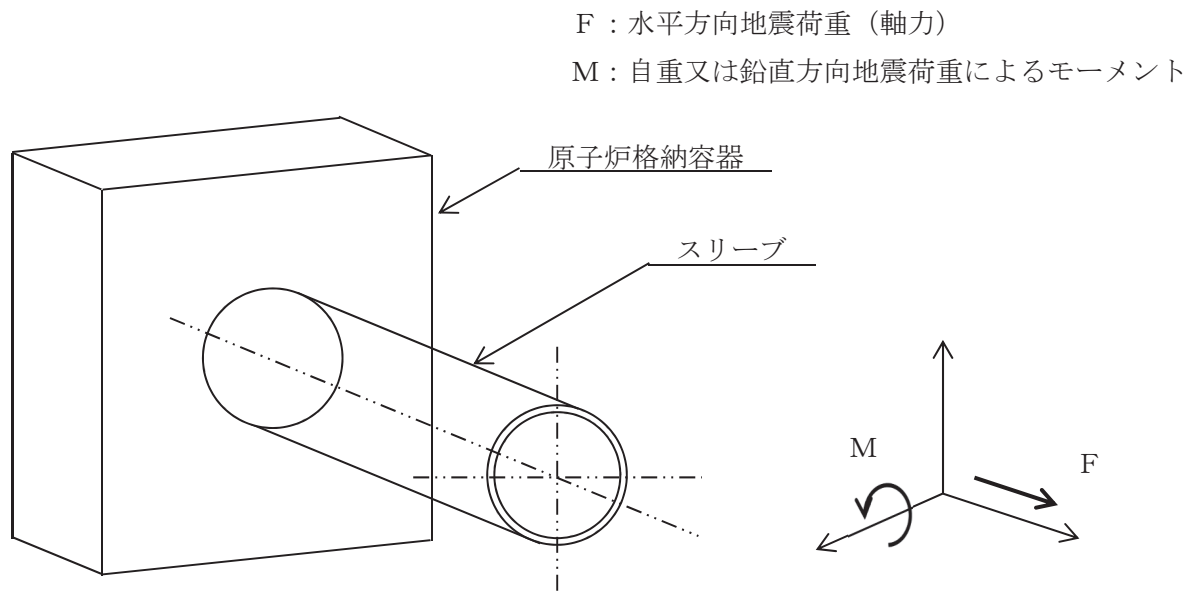


図 2-2 原子炉格納容器電気配線貫通部の荷重作用方向

3. 設計荷重の計算例

原子炉格納容器電気配線貫通部の代表貫通部である X-101A 及び X-105A を対象に計算過程を示す。

なお、原子炉格納容器電気配線貫通部のうち、高電圧用と低電圧用のそれぞれについて、格納容器バウンダリである原子炉格納容器外側の固有振動数が最も低く、かつ重量が重いものを代表として選定した。

3.1 質量

表3-1に原子炉格納容器電気配線貫通部の代表貫通部であるX-101A及びX-105Aを対象とした設計荷重の算定に用いる質量を示す。

表 3-1 原子炉格納容器電気配線貫通部の質量分布

貫通部番号	項目	部位	記号	鋼材等質量 (kg)
X-101A	原子炉格納容器 内側	P1	m_1	
	原子炉格納容器 外側	P2	m_2	
		P3	m_3	
X-105A	原子炉格納容器 内側	P1	m_1	
	原子炉格納容器 外側	P2	m_2	
		P3	m_3	

注：記号は図 2-1 及び表 2-3 の記号に対応している。

3.2 モーメント

各応力評価点に対応するモーメントアーム及び算出モーメントを表3-2に示す。なお、モーメントアームに関して、原子炉格納容器電気配線貫通部の代表貫通部であるX-101A及びX-105Aの寸法を用いる。

枠囲みの内容は商業機密の観点から公開できません。

表 3-2 原子炉格納容器電気配線貫通部のモーメント

貫通部番号	項目	部位	モーメント アーム (mm)	質量 (kg)	自重のみに起因する 曲げモーメント (N・mm)	
					設計基準 対象施設	重大事故等 対処設備
X-101A	原子炉格納 容器内側	P1				
	原子炉格納 容器外側	P2				
		P3				
X-105A	原子炉格納 容器内側	P1				
	原子炉格納 容器外側	P2				
		P3				

注：単位換算に関する説明は省略している。

3.3 設計荷重の算出

3.1及び3.2にてまとめた質量及びモーメント並びに2.1にてまとめた震度を用いて、2.3の手法で算出した各許容応力状態における原子炉格納容器電気配線貫通部の設計荷重を表3-3にまとめる。

なお、質量及びモーメントアーム等について、既工認からの変更はない。

4. まとめ

原子炉格納容器電気配線貫通部に作用する設計荷重について、その設定方法及びその算出例について示した。

表 3-3(1) 原子炉格納容器電気配線貫通部 X-101A の設計荷重

許容応力状態	応力 評価点	地震荷重 ($\times 9.80665 \text{m/s}^2$)			① 質量 (kg)	②自重のみに 起因する曲げ モーメント (N・mm)	地震のみに起因する 曲げモーメント (N・mm) ②×鉛直	軸力 (N) ①×水平	
		地震	水平						鉛直
			地震	水平					
Ⅲ _{AS}	P1	S d *							
	P2	S d *							
	P3	S d *							
Ⅳ _{AS}	P1	S s							
	P2	S s							
	P3	S s							
	P1	S d *							
	P2	S d *							
	P3	S d *							
V _A	P1	—							
	P2	—							
	P3	—							
V _{AS} (SA 後長期 (L))	P1	S d							
	P2	S d							
	P3	S d							
V _{AS} (SA 後長期 (LL))	P1	S s							
	P2	S s							
	P3	S s							

注：単位換算に関する説明は省略している。

枠囲みの内容は商業機密の観点から公開できません。

表 3-3(2) 原子炉格納容器電気配線貫通部 X-105A の設計荷重

許容応力状態	応力 評価点	地震荷重 ($\times 9.80665 \text{m/s}^2$)		① 質量 (kg)	②自重のみに 起因する曲げ モーメント (N・mm)	地震のみに起因する 曲げモーメント (N・mm) ② \times 鉛直	軸力 (N) ① \times 水平
		地震	水平				
III _A S	P1	S d *					
	P2	S d *					
	P3	S d *					
IV _A S	P1	S s					
	P2	S s					
	P3	S s					
	P1	S d *					
	P2	S d *					
	P3	S d *					
V _A	P1	—					
	P2	—					
	P3	—					
V _A S (SA 後長期(L))	P1	S d					
	P2	S d					
	P3	S d					
V _A S (SA 後長期(LL))	P1	S s					
	P2	S s					
	P3	S s					

注：単位換算に関する説明は省略している。

枠囲みの内容は商業機密の観点から公開できません。