本資料のうち,枠囲みの内容 は,営業秘密あるいは防護上の 観点から公開できません。

東海第二発電所	工事計画審査資料
資料番号	工認-167 改3
提出年月日	平成 30 年 9 月 14 日

V-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

目 次

1. 概要	1
2. 基本方針	2
2.1 構造及びモデル化 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	2
2.2 解析方針 ·····	5
2.3 適用規格・基準等 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	6
3. 解析方法	7
3.1 入力地震動 ••••••••••••••••••••••••••••••••••••	7
3.2 地震応答解析モデル ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	9
3.2.1 水平方向	9
3.2.2 鉛直方向	9
3.3 解析方法	13
3.3.1 動的解析	13
3.3.2 静的解析 ·····	13
4. 解析結果	29
4.1 固有値解析 ·····	29
4.2 地震応答解析及び静的解析 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	29
5. <mark>設計</mark> 用地震力 ······	778
5.1 弾性設計用地震動 S _d ······	778
5.2 基準地震動 S _s ·····	778

1. 概要

本計算書は、添付書類「V-2-1-6 地震応答解析の基本方針」に基づく炉心、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(以下「大型機器系」と総称す る。)の地震応答解析について説明するものである。

地震応答解析により算出した各種応答値及び静的地震力は,添付書類「V-2-1-9 機能維持の基本方針」に示す建物・構築物及び機器・配管系の設計用地震力として用いる。

- 2. 基本方針
- 2.1 構造及びモデル化

原子炉建屋内の原子炉格納容器,原子炉遮蔽,原子炉本体の基礎,原子炉圧力容器等の大型 機器系は,建物質量に対しその質量が比較的大きく,また,支持構造上からも建屋との連成が 無視できないため,原子炉建屋と連成で解析する。

原子炉格納容器は,円錐形の鋼製のドライウェル及び円筒環形の鋼製のサプレッション・チェンバから成り,水平地震力は EL. ア m 及び EL. ア m でシアラグを介して原子炉建屋に 伝達され,下端は EL. ア m で原子炉建屋基礎版に支持される。

原子炉遮蔽は,原子炉圧力容器を取り囲む円筒形の内部にモルタルを充てんした二重円筒鋼板の壁であり,原子炉格納容器スタビライザを介して原子炉格納容器に水平方向地震力を伝達 し,更に原子炉圧力容器スタビライザを介して原子炉圧力容器に水平方向地震力を伝達する。

原子炉圧力容器は、鋼製の円筒形容器であり,EL. m で原子炉圧力容器スタビライザに より水平方向に支持され、その下部は支持スカートを介して EL. m で原子炉本体の基礎 により支持されている。

原子炉本体の基礎は、円筒形の鉄筋コンクリート製構造物で、原子炉圧力容器基礎ボルトに より支持スカートを介して、原子炉圧力容器を支持するとともに原子炉遮蔽を支持しており、 原子炉本体の基礎の下端は原子炉建屋基礎版に支持される。

原子炉圧力容器内には,気水分離器及びスタンドパイプ,炉心シュラウド,燃料集合体,制 御棒,制御棒案内管,制御棒駆動機構ハウジング,ジェットポンプ等が収納される。

炉心シュラウドは薄肉円筒形で,下端において水平方向及び鉛直方向をシュラウドサポート により原子炉圧力容器に支持されている。炉心シュラウド上部には,半球形のシュラウドヘッ ドがあり(以下,炉心シュラウド,シュラウドヘッドを「シュラウド」と総称する。),その上 に225本のスタンドパイプが立ち,その上の気水分離器を支持している。シュラウド内部には 764 体の燃料集合体が収納され,下端を炉心支持板,上端を上部格子板で支持されることによ り正確に位置が定められている。燃料集合体に加わる荷重は,水平方向は上部格子板及び炉心 支持板を支持するシュラウド,鉛直方向は制御棒案内管及び制御棒案内管を支持する制御棒駆 動機構ハウジングを介し,原子炉圧力容器に伝達される。

制御棒駆動機構は,原子炉圧力容器下鏡を貫通し取り付けられる185本より成る制御棒駆動 機構ハウジング内に納められ,その上端に取り付けられる制御棒を炉心に挿入する機能を有し ている。

また、シュラウドと原子炉圧力容器の間には、ジェットポンプがシュラウドサポートに 20 組据付けられているが、質量が小さく、炉内の構造物の振動に与える影響は小さいため質量の みを考慮する。

同様に中性子計測案内管,中性子計測ハウジングについても炉内の構造物の振動に与える影響は小さいため質量のみを考慮する。

これらの構造概要を図 2-1 及び図 2-2 に示す。



図 2-1 原子炉格納容器,原子炉遮蔽,原子炉本体の基礎,原子炉圧力容器等の概要図



図 2-2 原子炉圧力容器内部の概要図

2.2 解析方針

大型機器系の地震応答解析は、添付書類「V-2-1-6 地震応答解析の基本方針」に基づいて行う。

地震応答解析は、「3.2 地震応答解析モデル」において設定した地震応答解析モデル及び「3.1 入力地震動」において設定した入力地震動を用いて直接積分法による解析を実施し、各種応答 値を算出する。 2.3 適用規格·基準等

大型機器系の地震応答解析において適用する規格、基準等を以下に示す。

- ・原子力発電所耐震設計技術指針JEAG4601-1987(日本電気協会)
- ・原子力発電所耐震設計技術指針 重要度分類・許容応力度編JEAG4601・補-1984 (日本電気協会)
- ・原子力発電所耐震設計技術指針JEAG4601-1991 追補版(日本電気協会)
 (以下「JEAG4601-1991 追補版」という。)

3. 解析方法

3.1 入力地震動

地震応答解析モデルへの入力地震動は、添付書類「V-2-1-2 基準地震動S。及び弾性設計用 地震動Sdの策定概要」に示す解放基盤表面で定義された基準地震動S。及び弾性設計用地震動 Sdを用いて、添付書類「V-2-2-1 原子炉建屋の地震応答計算書」で建屋基礎底面レベルでの 地盤の応答として評価されたものを使用する。基準地震動S。及び弾性設計用地震動Sdの最大 加速度を表 3-1 及び表 3-2 に示す。

		最大	加速度(cm/	(s ²)
	基準地震動 S 。	N S 方向	EW 方向	UD 方向
S _s -D1	応答スペクトル手法による基準地震動	87	70	560
S _s -11	F1断層~北方陸域の断層~塩ノ平地震断層 による地震 (短周期レベルの不確かさ,破壊開始点1)	717	619	579
S _s -12	F1断層~北方陸域の断層~塩ノ平地震断層 による地震 (短周期レベルの不確かさ,破壊開始点2)	871	626	602
S _s -13	F1断層~北方陸域の断層~塩ノ平地震断層 による地震 (短周期レベルの不確かさ,破壊開始点3)	903	617	599
S _s -14	F1断層~北方陸域の断層~塩ノ平地震断層 による地震 (断層傾斜角の不確かさ,破壊開始点2)	586	482	451
$S_{s} - 21$	2011 年東北地方太平洋沖型地震 (短周期レベルの不確かさ)	901	887	620
S _s -22	2011 年東北地方太平洋沖型地震 (SMGA位置と短周期レベルの不確かさの 重畳)	1009	874	736
S _s -31	2004 年北海道留萌支庁南部地震の検討結果に 保守性を考慮した地震動	6	10	280

表 3-1 基準地震動 S。の最大加速度

表 3-2 弾性設計用地震動 S d の最大加速度

	最大加速度(cm/s ²)			
弾性設計用地震動 S d	NS方向	EW方向	UD方向	
S _d -D1	43	35	280	
S _d -11	359	309	290	
S _d -12	435	313	301	
S _d -13	452	309	300	
$S_{d} - 14$	293	241	226	
S _d -21	451	443	310	
S _d -22	505	437	368	
S _d -31	30	05	140	

3.2 地震応答解析モデル

地震応答解析モデルは、添付書類「V-2-1-6 地震応答解析の基本方針」に記載の解析モデルの設定方針に基づき、水平方向及び鉛直方向についてそれぞれ設定する。

3.2.1 水平方向

水平方向地震応答解析モデルは図 3-1 に示すように,原子炉建屋,原子炉格納容器,原 子炉遮蔽,原子炉本体の基礎,原子炉圧力容器,シュラウド,燃料集合体,制御棒案内管 及び制御棒駆動機構ハウジング等の各質点間を等価な曲げ,せん断剛性を有する無質量の はり又は無質量のばねにより結合する。

原子炉格納容器は19 質点,原子炉遮蔽は5 質点,原子炉本体の基礎は8 質点,原子炉圧 力容器は25 質点でモデル化する。原子炉格納容器はシアラグと等価なばねで原子炉建屋と 結合され,下端は原子炉建屋基礎版と剛に結合される。原子炉圧力容器は原子炉圧力容器 スタビライザと等価なばねで原子炉遮蔽上端と結合され,更に原子炉格納容器スタビライ ザと等価なばねにより原子炉格納容器を介し,原子炉建屋に結合される。原子炉圧力容器 スカートの下端は,原子炉本体の基礎上端に剛に結合されており,原子炉本体の基礎は, その下端において原子炉建屋基礎版と剛に結合される。

気水分離器及びスタンドパイプは各々2 質点,シュラウドは 12 質点,燃料集合体は7 質 点,制御棒案内管は6 質点,制御棒駆動機構ハウジングは内側7 質点,外側5 質点でモデ ル化する。これらを EL. 23.378m でシュラウドサポートと等価な回転ばねを介して,原子 炉圧力容器と結合する。

なお,ジェットポンプ,中性子計測案内管,中性子計測ハウジングについては,質量が 小さく炉内の構造物の振動に与える影響は小さいため質量のみを考慮する。また,原子炉 圧力容器内の燃料集合体,シュラウド等のモデル化においては,炉水による付加質量効果 を模擬するため仮想質量を考慮する。

3.2.2 鉛直方向

鉛直方向地震応答解析モデルは図 3-2 に示すように,原子炉建屋,原子炉格納容器,原 子炉遮蔽,原子炉本体の基礎,原子炉圧力容器,シュラウド,燃料集合体,制御棒案内管 及び制御棒駆動機構ハウジング等の各質点間を等価な軸剛性を有する無質量のばねによ り結合する。また,屋根トラスは,各質点間を等価な曲げ,せん断剛性を有する無質量の はりで結合し,支持端部の回転拘束と等価な回転ばねで結合する。

原子炉格納容器は20 質点,原子炉遮蔽は5 質点,原子炉本体の基礎は8 質点,原子炉 圧力容器は27 質点でモデル化する。原子炉格納容器の下端は,原子炉建屋と剛に結合さ れる。原子炉圧力容器スカートの下端は,原子炉本体の基礎の上端に剛に結合されており, 原子炉本体の基礎の下端は,原子炉建屋と剛に結合される。

気水分離器及びスタンドパイプは各々2 質点,シュラウドは 14 質点,燃料集合体は7 質 点,制御棒案内管は5 質点,制御棒駆動機構ハウジングは内側6 質点,外側5 質点でモデ ル化する。 ジェットポンプ,中性子計測案内管,中性子計測ハウジングについては,水平方向と同様に質量のみを考慮する。

炉内構造物の質点は原則として、水平方向と同一とし、部材の端点及び剛性の変化する 点、応力評価点等に設けるが、全体の振動特性が把握できるよう、質点間隔については、 工学的判断を加えて定めるものとする。ただし、シュラウドについては、シュラウドサポ ートレグ上下端に質点を設け、原子炉圧力容器下鏡に結合する。

また,水平方向解析モデルで考慮している水平ばね(原子炉格納容器スタビライザ等) については,鉛直方向に対しては拘束効果がない構造となっているか,拘束効果があって も本体部材の鉛直剛性に対して無視できる程度に小さい値であるため,鉛直方向モデルで は考慮しない。

なお,鉛直方向解析モデルでは,炉水による付加質量効果は小さいため仮想質量は考慮 しない。

図 3-1 大型機器系地震応答解析モデル(水平方向)

図 3-2 大型機器系地震応答解析モデル(鉛直方向)

3.3 解析方法

図 3-1 に示した水平方向地震応答解析モデルの各質点質量,断面二次モーメント,有効せん 断断面積等を表 3-3~表 3-8 に,大型機器系のばね定数を表 3-9 に示す。図 3-2 に示した鉛直 方向地震応答解析モデルの各質点質量,部材長,ばね定数等を表 3-10~表 3-15 に,原子炉建 屋屋根トラスの回転ばね定数を表 3-16 に示す。また,解析に用いる各構造物の物性値を表 3-17 及び表 3-18 に示す。なお,原子炉建屋の地盤ばね定数及びスケルトンカーブについては,添付 書類「V-2-2-1 原子炉建屋の地震応答計算書」を使用する。

これらのデータをもとに、電子計算機により、剛性マトリックス、質量マトリックスを作り、 固有振動数、固有モードマトリックス等を求める。次に、入力地震動に対する各質点の加速度、 変位、せん断力(軸力)等を時刻歴応答解析法により時間の関数として求め、地震継続時間中 のこれらの最大値を求める。

以上の計算は、解析コード「DYNA2E」を使用し、時刻歴応答解析を実施する。

なお,解析コードの検証及び妥当性確認等の概要については,添付書類「V-5-2 計算機プロ グラム(解析コード)の概要 ・DYNA2E」に示す。

3.3.1 動的解析

大型機器系の地震応答計算書の動的解析は,添付書類「V-2-1-6 地震応答解析の基本方 針」に記載の解析方法に基づき,時刻歴応答解析により実施する。

3.3.2 静的解析

(1) 水平地震力

水平地震力は添付書類「V-2-2-1 原子炉建屋の地震応答計算書」に記載の方法に基づき, 算出する。水平地震力算定用の基準面は地表面(EL.8.0m)とし,基準面より上の部分(地 上部分)の地震力は,地震層せん断力係数を用いて,次式により算出する。なお,原子炉 格納容器,原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎については,式中の1.2は1.0とする。

$$Q_i = 1.2 \cdot n \cdot C_i \cdot W_i$$
$$C_i = Z \cdot R_t \cdot A_i \cdot C_o$$

ここで,

- Q_i : 第 i 層に生じる水平地震力
- n :施設の重要度分類に応じた係数(3.0)
- C_i:第i層の地震層せん断力係数
- W_i : 第 i 層が支える重量
- Z : 地震地域係数 (1.0)
- R_t : 振動特性係数(0.8)
- A; : 第 i 層の地震層せん断力係数の高さ方向の分布係数
- C₀:標準層せん断力係数(0.2)

RI

基準面より下の部分(地下部分)の地震力は、当該部分の重量に、次式によって算定する地下震度を乗じて定める。なお、原子炉格納容器、原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎については、式中の1.2は1.0とする。

 $K = 1.2 \cdot 0.1 \cdot n \cdot (1-H/40) \cdot \alpha$

ここで,

- K : 地下部分の水平震度
- n : 施設の重要度分類に応じた係数(3.0)
- H:地下の各部分の基準面からの深さ(m)
- α : 建物・構築物側方の地盤の影響を考慮した水平地下震度の 補正係数(1.0)
- (2) 鉛直地震力

鉛直地震力は,鉛直震度 0.3 を基準とし,建物・構築物の振動特性及び地盤の種類等を 考慮して,次式によって算定する鉛直震度を用いて定める。なお,原子炉格納容器,原子 炉遮蔽及び原子炉本体の基礎については,式中の 1.2 は 1.0 とする。ここで,鉛直方向の 静的地震力は,一律に同じ値を適用する。

$$C_v = 1.2 \cdot 0.3 \cdot R_v$$

ここで,

C_v : 鉛直震度

R_v : 鉛直方向振動特性係数(0.8)

質点 番号	標高 EL.(m)	質量 (t)	有効せん (m	断断面積 ²)	断面 モーン (×1	二次 ベント $0^{3}m^{4})$	回転 $(imes 10^5$	慣性 kN·m ²)
			NS方向	EW方向	NS方向	EW方向	NS方向	EW方向
1	63.65	1618	07.0		00.4	10.4	35.7	31.5
2	57.00	1648	27.3	25.5	20.4	18.4	51.2	44.7
3	46.50	6865	27.3	25.5	20.4	18.4	120.3	104.7
4	38 80	9905	212	154	64.4	34.7	161 6	99.8
5	34 70	6333	133	141	45.0	37.3	112 0	68 7
0	34.70	0000	143	156	45.4	38.7	115.0	00.7
6	29.00	12478	218	237	77 6	72 9	348.8	250.5
7	20.30	16501	210	201	11.0	12.5	488.7	543.9
8	14,00	20456	242	224	86.3	77.6	720.8	779.6
0	0.00	20010	394	345	178.5	147.4	. 20. 0	
9	8.20	20319	464	454	218.4	208.5	893.0	886.8
10	2.00	22506	464		010 0	2002 0	832.4	830.7
11	-4.00	44795	404	494	218.8	208.9	1724.6	1712.1
12	-9.00	28051	4675	4675	1828.1	1814.8	1081.4	1073.5

表 3-3 原子炉建屋のモデル諸元(水平方向)

質点 番号	標高 EL.(m)	質量 (t)	有効せん断 断面積 (m ²)	断面二次 モーメント (m ⁴)	回転慣性 (kN·m ²)
14					
15					Ī
16					I
17					
18					
19					
20					
21					
22					
23					
24	4				
25	1				
26					
27					
28					
29]				
30]				
31	1				
32					
33					

表 3-4 原子炉格納容器のモデル諸元(水平方向)

質点 番号	標高 EL.(m)	質量 (t)	有効せん断 断面積 (m ²)	断面二次 モーメント (m ⁴)	回転慣性 (kN·m ²)
34					
35					ľ
36					
37					
38					
39					
40					
41					
42					
43					
44					
45					
46					
47					

表 3-5 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎のモデル諸元(水平方向)

質点 番号	標高 EL.(m)	質量 (t)	有効せん断 断面積 (m ²)	断面二次 モーメント (m ⁴)
48				
49				
50				
51				-
52				-
53				-
54				
55				
56				-
57				-
58				-
59				-
60				ł
61				ł
62	_			
63	_			
64	_			
65				
66				
67	_			-
68	_			
69	_			
70	_			
71	_			
72				
73				ł
74				

表 3-6 原子炉圧力容器のモデル諸元(水平方向)

質点 番号	標高 EL.(m)	質量 (t)	有効せん断 断面積 (m ²)	断面二次 モーメント (m ⁴)
75				
76	I			ł
77	Ī			ł
78				ł
79				ł
80				ł
81				ł
82				ł
83				ł
84				ł
85				ł
86				ł
87	1			ł
88				ł
89				ł
90				

表 3-7 気水分離器,スタンドパイプ及びシュラウドのモデル諸元(水平方向)

質点番号	標高 EL.(m)	質量 (t)	有効せん断 断面積 (m ²)	断面二次 モーメント (m ⁴)
91				
92				
93				
94				
95				
96				
97				
98	1			-
99	1			-
100				
101				
102				
103				
104				-
105				-
106				-
107				-
108				
109	1			
110	1			-
111	1			-
112	1			-
113	1			-
114	1			-
115				

表 3-8 制御棒駆動機構ハウジング,燃料集合体及び制御棒案内管のモデル諸元(水平方向)

No.	名称	ばね定数	減衰定数(%)
K ₁	シュラウドサポート		
K ₂	制御棒駆動機構ハウジング ラテラルレストレント		
K ₃	制御棒駆動機構ハウジング レストレントビーム		
K ₄	原子炉圧力容器スタビライザ		I
K ₅ X	シールベロー		
K ₅ R			
K ₆	原子炉格納容器スタビライザ		
K ₇	ダイヤフラム・フロア	1	Ī
K ₉	上部シアラグ		Ι
K ₁₀	下部シアラグ		

表 3-9 大型機器系のばね定数

外壁・シェル壁部						
質点 番号	標高 EL.(m)	質量 (t)	軸断面積 (m ²)			
98	63.65	819	E9.4			
99	57.00	1648	52.4			
100	46.50	6865	58.8			
101	38.80	9905	331			
102	34.70	6333	243			
103	29.00	12478	297			
104	20.30	16501	451			
104	20.30	10301	461			
105	14.00	20456	727			
106	8.20	20319	900			
107	2.00	22506	000			
108	-4.00	47344	900			
109	-9.00	28051	4675			

表 3-10 原子炉建屋のモデル諸元(鉛直方向)1/2

表 3-11 原子炉建屋のモデル諸元(鉛直方向) 2/2

			3		
質点 番号	標高 EL.(m)	スパン 方向 (m)	質量 (t)	せん断断面積 (×10 ⁻² m ²)	断面二次 モーメント (m ⁴)
114	63.65	20.55	228	5 60	1 70
113	63.65	15.41	228	5.68	1.76
110	CD CE	10.07		5.68	1.76
112	63.65	10.27	228	8, 50	1, 76
111	63.65	5.13	114		1.70
98	63.65	0.00	_	11.49	1.76

質点 番号	標高 EL.(m)	質量 (t)	部材長 (m)	ばね定数 (×10 ⁶ kN/m)
79				
80				H
81				+
82				-
83				-
84				ł
85				
86				H
87				-
88				H
89				
90				ł
91				ł
92	1			H
93	1			H
94				H
95				H
96	1			H
97				H
108				

表 3-11 原子炉格納容器のモデル諸元(鉛直方向)

質点 番号	標高 EL.(m)	質量 (t)	部材長 (m)	ばね定数 (×10 ⁶ kN/m)
66				
67				
68				
69				
70				
71				
72				-
73				
74				
75				
76				
77	ļ			
78	ļ			
108				

表 3-12 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎のモデル諸元(鉛直方向)

質点 番号	標高 EL.(m)	質量 (t)	部材長 (m)	ばね定数 (×10 ⁶ kN/m)
42				
43				-
44				ŀ
45				
46				ŀ
47				ŀ
48				ŀ
49				ŀ
50				ŀ
51				ŀ
52				ŀ
53				ŀ
54				ŀ
55				ŀ
56				ŀ
57				ŀ
58				ŀ
59				ŀ
60				ŀ
61				ŀ
62				
63				ŀ
64				
63				
65				ŀ
301				ŀ
19				ŀ
14				

表 3-13 原子炉圧力容器のモデル諸元(鉛直方向)

質点 番号	標高 EL.(m)	質量 (t)	部材長 (m)	ばね定数 (×10 ⁶ kN/m)
24				
25	Ĩ			ł
26	Ĩ			ł
27	Ĩ			ł
28	Ĩ			ł
29				ŀ
30				ŀ
31				ł
32				ł
33				ŀ
34				ł
35				ł
36				ł
37				ŀ
38				ŀ
39				ŀ
40				ł
41				

表 3-14 気水分離器,スタンドパイプ及びシュラウドのモデル諸元(鉛直方向)

	表 3-15	制御棒駆動機構ハウジング,	燃料集合体及び制御棒案内管のモデル諸元	(鉛直方向)
--	--------	---------------	---------------------	--------

質点 番号	標高 EL.(m)	質量 (t)	部材長 (m)	ばね定数 (×10 ⁶ kN/m)
19				
20				
21				
22				
23				
1				
2				
3				
4				
5				
6				
7				
8				
9				
10				
11				
12				
13				
14				
15				
16				
17				
18				

表 3-16 原子炉建屋屋根トラス部のばね定数

No.	名称	ばね定数
$K_{R \ \theta}$	トラス端部回転拘束ばね	5.62 $ imes$ 10 ⁶ kN·m/rad

表 3-17 解析に用いる建屋の物性値

名称	縦弾性係数E (MPa)	ポアソン比ν	減衰定数(%)
原子炉建屋(外壁・シェル壁部)	2.21×10^4	0.20	5.0
原子炉建屋(屋根トラス部)	2.05×10^5	0.30	2.0

表 3-18 解析に用いる大型機器系の物性値

名称	縦弾性係数E (MPa)	ポアソン比ν	減衰定数(%)
燃料集合体			
制御棒案内管、シュラウド	П		
気水分離器	TI		-
制御棒駆動機構ハウジング			-
原子炉圧力容器			
スカート			
原子炉本体の基礎			
原子炉遮蔽]
原子炉格納容器		1	

- 4. 解析結果
 - 4.1 固有值解析

計算の結果得られた固有値の中で,固有周期 0.050s までの次数についてまとめた結果を表 4-1~表 4-48 (弾性設計用地震動 S_d:表 4-1~表 4-24,基準地震動 S_s:表 4-25~表 4-48) に各地震動の固有値を示す。また,図 4-1~図 4-512 (弾性設計用地震動 S_d:図 4-1~図 4-256, 基準地震動 S_s:図 4-257~図 4-512) に各地震動の振動モード図を示す。図中の刺激係数は, 各次の固有ベクトルに対し最大振幅が 1.0 となるように基準化した値を示す。

- 4.2 地震応答解析及び静的解析
 - (1) 弾性設計用地震動 S_d及び静的解析

弾性設計用地震動S_dでの水平方向の応答計算及び静的解析より得られた各点の最大応答 加速度,最大応答変位,最大応答せん断力及び最大応答モーメントを図4-513~図4-584 に, 鉛直方向の応答計算より得られた各点の最大応答加速度,最大応答変位及び最大応答軸力を 図4-585~図4-605 に示す。なお,燃料集合体は最大応答相対変位について図4-538 及び図 4-574 に示す。また,鉛直方向の静的解析は実施せず,一律に算定することから,表4-49 に 鉛直方向の静的震度を示す。さらに,弾性設計用地震動S_dでの水平方向の応答計算及び静的 解析より得られた制御棒駆動機構ハウジングレストレントビーム,原子炉圧力容器スタビラ イザ,原子炉格納容器スタビライザ,ダイヤフラム・フロア,上部シアラグ及び下部シアラ グに加わる力(ばね反力)を表4-50 に示す。

(2) 基準地震動 S_s

基準地震動S。での水平方向の応答計算より得られた各点の最大応答加速度,最大応答変位, 最大応答せん断力及び最大応答モーメントを図 4-606~図 4-677 に,鉛直方向の応答計算より 得られた各点の最大応答加速度,最大応答変位及び最大応答軸力を図 4-678~図 4-698 に示す。 なお,燃料集合体は最大応答相対変位について図 4-631 及び図 4-667 に示す。また,制御棒 駆動機構ハウジングレストレントビーム,原子炉圧力容器スタビライザ,原子炉格納容器ス タビライザ,ダイヤフラム・フロア,上部シアラグ及び下部シアラグに加わる力(ばね反力) を表 4-51 に示す。

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.411	1.915	原子炉建屋
2	0.203	-1.154	原子炉建屋
3	0.196	-0.175	燃料集合体
4	0.136	-0.638	シュラウド及び気水分離器
5	0.114	0.634	シュラウド及び気水分離器
6	0.103	0.146	原子炉建屋
7	0.086	0.776	原子炉建屋
8	0.084	-0.892	制御棒案内管
9	0.077	0.369	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.126	原子炉建屋
11	0.059	-0.040	シュラウド及び気水分離器
12	0.057	-0.075	原子炉格納容器
13	0.052	0.024	原子炉建屋

表 4-25 固有値解析結果*(S_s-D1,NS方向)

注記 *: 固有周期 0.05s までの次数について記載した。

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0. 413	1.941	原子炉建屋
2	0.203	-1.214	原子炉建屋
3	0.195	-0.251	燃料集合体
4	0.134	-0.671	シュラウド及び気水分離器
5	0.113	0.788	シュラウド及び気水分離器
6	0.106	-0.193	原子炉建屋
7	0.087	0.586	原子炉建屋
8	0.084	-0.650	制御棒案内管
9	0.076	0.345	原子炉圧力容器
10	0.063	-0.123	原子炉建屋
11	0.059	-0.040	シュラウド及び気水分離器
12	0.056	-0. 082	原子炉格納容器
13	0.050	0.016	原子炉建屋

表 4-26 固有值解析結果*(S_s-D1, EW方向)

注記 *: 固有周期 0.05s までの次数について記載した。

次数	周期(s)	刺激係数	卓越部位
1	0.399	2.561	原子炉建屋
2	0.276	-1.638	原子炉建屋
3	0.093	0.123	原子炉建屋
4	0.070	0.059	原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
5	0.058	-0. 374	原子炉建屋
6	0.057	0.356	原子炉建屋

表 4-27 固有值解析結果*(S_s-D1,鉛直方向)

注記 *: 固有周期 0.05s までの次数について記載した。

 1 原子炉格納容器
 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

 2 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
 7 燃料集合体

 3 原子炉圧力容器
 8 制御棒案内管

 4 原子炉圧力容器(下鏡)
 9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)

 5 気水分離器及びシュラウド
 10 原子炉建屋



NT2 補③ V-2-3-2 R1

 1 原子炉格納容器
 6 制御

 2 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
 7 燃料

 3 原子炉圧力容器
 8 制御

 4 原子炉圧力容器(下鏡)
 9 制御

 5 気水分離器及びシュラウド
 10 原子

6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)
7 燃料集合体
8 制御棒案内管
9 制御棒駆動機構ハウジング(内側)
10 原子炉建屋





 1 原子炉建屋
 6 制御棒駆動機構ハウジング(外側)

 2 原子炉格納容器
 7 原子炉圧力容器(下鏡)

 3 原子炉遮蔽及び原子炉本体の基礎
 8 燃料集合体、制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

 4 原子炉圧力容器
 5 気水分離器及びシュラウド





図 4-606 最大応答加速度 基準地震動 S。(NS方向 原子炉格納容器)



(単位:mm)

$\bigcirc \qquad \qquad$	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
EL (m) \diamond Ss-22 \diamond Ss-31									
	25.3	7.84	10.6	10.3	9.07	23.0	22.8	35.8	原子炉格納容器頂部
	24.3	7.52	10.1	9.79	8.70	22.0	21.8	34.3	
	23.2 22.8	7.21 7.09	9.70 9.53	9.33 9.14	8.34 8.19	20. 9 20. 5	20. 8 20. 4	32. 8 32. 2	シールベロー位置
	21.8	6.81	9.14	8.71	7.85	19.6	19.5	30.8	
	20.5	6.40	8.59	8.10	7.36	18.2	18.2	28.8	上部シアラグ位置
	18.8	5. 88	7.91	7. 57	6.76	16.4	16.5	26.2	原于炉格納谷器 スタビライザ位置
	17.1	5. 39	7.25	7.06	6.18	14.7	14.8	23.7	
	15.6	4. 91	6.62	6. 57	5.62	13.1	13.3	21.3	
	14.1	4. 49	6.04	6.10	5.12	11.7	11.9	19.2	
$- \dot{k} \phi \phi \phi$	12.7	4.08	5.48	5.65	4.65	10.3	10.5	17.1	
- 🏘 🌾 🌾	11.8	3. 81	5.10	5. 33	4.33	9.41	9.62	15.7	
	10.6 10.1 9.59	3. 46 3. 32 3. 19	$\begin{array}{c} 4.\ 61 \\ 4.\ 45 \\ 4.\ 30 \end{array}$	4. 92 4. 74 4. 57	3. 93 3. 76 3. 61	8. 24 7. 78 7. 35	8. 43 7. 96 7. 52	14. 0 13. 3 12. 7	下部シアラグ位置
	8. 37	2.86	3. 92	4.13	3. 21	6.31	6.38	11.0	
	7.14 6.60	2. 54 2. 41	3. 53 3. 36	3. 68 3. 48	2. 81 2. 63	5. 38 4. 97	5.25 4.75	9.48 8.83	
	5. 13	2.11	2.89	2.95	2.15	3.96	3.52	7.10	
	3. 43	1. 59	2. 22	2. 28	1.49	3.15	2.87	5.17	原子炉格納容器基部
変位(mm)									

図 4-607 最大応答変位 基準地震動 S。(NS方向 原子炉格納容器)



(単位:kN)



図4-608 最大応答せん断力 基準地震動S。(NS方向 原子炉格納容器)

原子炉格納容器

(単位 : kN·m)



図 4-609 最大応答モーメント 基準地震動 S。(NS方向 原子炉格納容器)



(単位:mm)



図 4-631 最大応答相対変位 基準地震動 S。(NS方向 燃料集合体)



(単位:mm)



図 4-667 最大応答相対変位 基準地震動 S。(EW方向 燃料集合体)

燃料集合体,制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側)

(単位 : m/s²)

	⊖—⊖ Ss=D1	×× Ss−11 ◇◇	Ss-12	Ss-D1	Ss-11	Ss-12	Ss-13	Ss-14	Ss-21	Ss-22	Ss-31	備考
	∆∆ Ss-13	0	Ss-21									
EL.(m)	♦♦ Ss=22	△			0.51	5 00	2.42		0.00	5 50	0.05	
l I	^			6.63	6.51	5.92	6.12	4.21	8.08	7.56	2.37	上部格子板
		●		6.63	6.51	5.92	6.11	4.20	8.07	7.56	2.37	
∣ ⊩	· •	• • • • • •		6.62	6.50	5.91	6.10	4.19	8.05	7.55	2.37	
I I	. 4			6.61	6.47	5.90	6.08	4.17	8.01	7.53	2.36	燃料集合体中央
Ⅰ Ⅰ	. 🔺	• • • • • •		6.59	6.43	5.87	6.04	4.15	7.97	7.50	2.36	
Ⅰ Ⅰ	. 🔺			6.57	6.38	5.85	6.01	4.15	7.91	7.46	2.35	
Ⅰ Ⅰ	. 4	• • *• • *		6.54	6.32	5.81	5.96	4.15	7.84	7.42	2.34	炉心支持板
				6 40	6 19	5 74	5.88	4 14	7 72	7 34	2 32	
	Ţ			0.49	0.15	0.11	0.00	1. 1 1	1.12	1.01	2.02	
				6. 43 6. 41	6.05 6.02	5.67 5.66	5.79 5.77	4.14 4.14	7.60 7.56	7.26 7.24	2.29 2.29	制御棒案内管中央
				0. 11								
	. 4			6 33	5.83	5.56	5.65	4.13	7.39	7.13	2.26	
	. 4			6.30	5.76	5.53	5.60	4.12	7.33	7.08	2.25	刑仰倖糸内官下端 制御椿駆動機構
⊦	. 🔺			6.28	5.71	5.50	5. 57	4.12	7.28	7.05	2.24	ハウジング上端
	. 4			6.25	5.65	5.47	5. 53	4.12	7.23	7.01	2.23	原子炉圧力容器底部
					5.05	= 10			5	5 00	0.00	
				6.26	5.67	5.46	5.55	4. 12	7.24	7.03	2.23	
I ŀ	. A	• • • • • • • • • • • • • • • • • • •		6.27	5.68	5.45	5.56	4.13	7.25	7.03	2.24	
II	. 4			6.27	5.69	5.45	5. 58	4.13	7.26	7.04	2.24	
				6.27	5.70	5.44	5.59	4.14	7.27	7.05	2.24	制御棒駆動機構
-0.	0	4.0 8.0	12.0									ハワシンクト端
			加速度(m/s ²)									

図 4-696 最大応答加速度 基準地震動 S。(鉛直方向 燃料集合体,制御棒案内管及び制御棒駆動機構ハウジング(内側))

種別	鉛直方向静的震度
建物・構築物	0.24 (1.0Cv)
機器・配管系	0.29 (1.2C _v)

表 4-49 静的震度(鉛直方向)

						17	ばね反力	(kN)										
構造物	Sd	-D1	Sd-	-11	Sd-	-12	Sd	-13	Sd-	-14	Sd-	-21	Sd	-22	Sd	-31	静的	解析
	NS	EW	NS	EW														
制御棒駆動機構ハウジング レストレントビーム	166	163	102	102	121	104	112	106	120	83.3	213	127	174	166	178	182	272	272
原子炉圧力容器スタビライザ	3830	3820	2490	2430	2840	2460	2910	2380	2290	1860	4100	2910	4230	3630	4090	4240	8410	8620
原子炉格納容器スタビライザ	7160	7170	4750	4860	5200	4830	5120	4740	4850	3680	8580	5420	7700	7130	8020	8390	14900	15300
ダイヤフラム・フロア	5560	4690	3290	3890	4630	3660	4420	3770	4110	2700	7560	4210	6630	5760	5620	5240	11100	10300
上部シアラグ	4950	5390	5000	4520	5570	3940	5540	3830	4700	3350	7850	5460	6860	6230	4370	4630	10100	10400
下部シアラグ	6260	4770	3520	3800	4360	3790	4450	3840	3720	2700	7260	4110	6720	5770	6010	5090	13100	11500

表 4-50 機器系ばねに加わる力(弾性設計用地震動 S_d*) (単位:kN)

		1		1/92 111 71		/JHN- 0/) (Æ-		U _s /	(<u> </u>						
						ばね反	力(kN)									
構造物	Ss	-D1	Ss	-11	Ss	-12	Ss	-13	Ss	-14	Ss-	-21	Ss-	-22	Ss-	-31
	NS	EW	NS	EW	NS	EW	NS	EW	NS	EW	NS	EW	NS	EW	NS	EW
制御棒駆動機構ハウジング レストレントビーム	269	261	187	184	179	169	155	173	185	131	355	214	281	262	302	310
原子炉圧力容器スタビライザ	6140	6170	4510	4300	4170	3800	4290	3900	3600	3140	6930	4830	7050	6060	7050	7080
原子炉格納容器スタビライザ	12000	11800	8570	8650	7340	7520	7640	7930	7630	6010	14400	9430	12700	11700	13400	13600
ダイアフラム・フロア	9300	7550	5890	6990	6390	5280	6070	5500	6210	4140	12400	6910	10400	8880	11100	9810
上部シアラグ	7530	7840	8920	7960	7620	5680	7300	5620	6660	5060	13000	8850	10200	9550	5620	6070
下部シアラグ	10900	7560	6270	6790	6030	5260	6590	5340	5540	3680	12500	6810	11800	8380	15800	12500

表 4-51 機器系ばねに加わる力(基準地震動 S_s)(単位:kN)

5. 設計用地震力

本項では、添付書類「V-2 耐震性に関する説明書」における各施設の耐震計算書への適用に際 して、前項で示した地震応答解析結果以上の地震力となるように配慮した設計用地震力を示す。 設計用地震力における配慮方法を以下に示す。

- (1) 前項の地震応答解析から得られた地震力を一律に 1.5 倍した地震力(以下「設計用地震力(1.5 倍)」という。)
- (2) 前項の地震応答解析から得られた地震力及び材料物性のばらつき等を考慮した地震力 を包絡した地震力(以下「設計用地震力(ばらつきケース)」という。)
- 5.1 弹性設計用地震動S_d

弾性設計用地震動S_d(以下「S_d」という。)に基づく設計用地震力(1.5倍)を表 5-1~ 表 5-5に,設計用地震力(ばらつきケース)を表 5-6~表 5-8に示す。ここでは、地震力とし て、加速度、せん断力、モーメント及び軸力を示している。また、制御棒駆動機構ハウジング レストレントビーム、原子炉圧力容器スタビライザ、原子炉格納容器スタビライザ、ダイヤフ ラム・フロア、上部シアラグ及び下部シアラグに加わる設計用地震力(1.5倍)(ばね反力) を表 5-9に示す。

5.2 基準地震動 S s

基準地震動S。(以下「S。」という。)に基づく設計用地震力(1.5倍)を表 5-10~表 5-14 に,設計用地震力(ばらつきケース)を表 5-15~表 5-17 に示す。ここでは,地震力として, 加速度,せん断力,モーメント及び軸力を示している。また,制御棒駆動機構ハウジングレス トレントビーム,原子炉圧力容器スタビライザ,原子炉格納容器スタビライザ,ダイヤフラム・ フロア,上部シアラグ及び下部シアラグに加わる設計用地震力(1.5倍)(ばね反力)を表 5-18 に,原子炉圧力容器スタビライザ,原子炉格納容器スタビライザ及び上部シアラグに加わる設 計用地震力(ばらつきケース)(ばね反力)を表 5-19 に示す。

表 5-10 設計用地震力(1.5倍) 表 5-10 設計用地震力(1.5倍)

(* 亚古向加速度 S) (1 / 7)

(水亚古向加速度 S) (9/7)

()]			1()		
名称	標高 EL.(m)	1.0×最大床加速度 (×9.8 m/s ²)	名称	標高 EL.(m)	1.0×最大床加速度 (×9.8 m/s ²)
		1.77			1.89
		1.67			1.79
	1 1	1.54			1.69
	1 1	1.49			1.63
	1 1	1.43			1.56
	1 1	1.35			1. 45
	1 1	1.36			1.42
原	1 1	1.34			1. 38
子	1 1	1.29			1.35
」 炉 格	1 1	1.20			1. 34
納	1 1	1 11	原子		1. 34
容哭	1 1	1.05	子 炉		1.34
тт		0.94	圧		1. 34
		0.03	~ 万		1.35
		0.93	器] [1.34
		0. 92] [1.34
		0.88]]	1.34	
	4 +	0.85]]	1.34
	4 +	0.84			1.34
	4 4	0.80			1.34
	4 4	1.36			1. 33
		1.29] [1.34
		1.29]]	1.34
		1.33			1.34
原。		1.29			1.35
子母子子		1.29			
		1.19			
体蕨		1.17			
の [™] ^ 基	II	1.00			
礎	l Î	0.97			
	1 1	0. 93			
	1 1	0.83			
		0.77			

表 5-11 設計用地震力(1.5倍) 表 5-11 設計用地震力(1.5倍)

(鉛直方向加速度, S s)(1/7)

(鉛直方向加速度, S_s) (2/7)

名称	標高 EL.(m)	1.0×最大床加速度 (×9.8 m/s ²)	名称	標高 EL.(m)	1.0×最大床加速度 (×9.8 m/s ²)
		1.17			1.16
		1.17			1.16
		1.16			1.16
		1.15		Π Π	1.16
		1.13			1.16
	1 1	1.11			1.16
		1.07		Ш Ц	1.16
原		1.04		Ш Ц	1.16
子后		1.01		∥ ∥	1.15
が格		0.98		∦ ∦	1.14
納	# #	0.95	原	∦ ∦	1.14
容 哭	∦ ∦	0, 93	子	∦ ∦	1.14
	∦ ∦	0.90	_ 炉 厂 匠 一 力	∦ ∦	1.13
	∦ ∦	0.89		∦ ┞	1.13
	∦ ∦	0.87	容	∦ ∦	1.13
	∦ ∦	0.84	石市	∦ ∦	1.12
	∦ ∦	0.84		∦ ∦	1.12
	∦ ∦	0.80		∦ ∦	1.11
	∦ ∦	0.78		∦ ∦	1.11
	╫╫	0.72		∦ ∦	1.11
	∦ ∦	1.14		∦ ∦	1.10
	∦ ∦	1.13		╟╷╟	1.10
774	∦ ∦	1.12		╏ ┠	1.10
及 び	∦ ∦	1.09		╠╟	1.10
原原	∦ ∦	1.04		╟╟	1. 11
子 ^亦 后子	∦ ∦	1.04			1. 11
″炉 本 _{``}	∦ ∦	0.99			
体藏	∥ ∥	0.98			
の"**` 基	∥ ∥	0.93			
碰		0.90			
		0.85			
H		0.75			
	П	0.73			

0.73

表 5-12 設計用地震力(1.5倍)

表 5-12 <mark>設計</mark>用地震力(1.5 倍)

(せん断力, S_s)(1/4)

(せん断力, S_s)(2/4)

名称	標高 EL.(m)	せん断力 (kN)	名称	標高 EL.(m)	せん断力 (kN)
		258			195
	∦ ∦-	872		↓ ∦	614
	∦ ∦-	2510		↓ ∦	1290
	∦ ⊩	2680		↓ ŀ	1450
	∥ ⊩	2980		↓ ŀ	2220
	∦ ∦⊢	18200		↓ ŀ	3360
	∦ ∦⊢	18600			3680
原	∥ ∦⊢	19000		↓ ŀ	7210
子	∦ ∦⊢	20000		↓ ŀ	6470
炉格	∦ ∦⊢	20900		↓ ∦	5780
納	∦ ∦−	21600		╏╹╏	5850
容哭	∦ ∦−	22700	原 子	╏╹╏	6010
1111	∦ ∦−	18400	炉	↓ ∦	6230
	∦ ∦−	19000	6720		
	∦ ∦⊢	19400	容	↓ ∦	7120
	19900 器		↓ ∦	7440	
	∦ ∦-	20400		↓ ∦	7740
	∦ ∦⁻	20800		↓ ∦	7870
			↓ ∦	7920	
	∦ ⊫			↓ ∦	7880
	∦ ∦⁻	10300		↓ ∦	6400
	╟	7250		╏╹╏	8340
	∦ ∦⁻	3580			
及	∦ ∦⁻	2660		↓ ∦	2270
び 百	∦ ∦⁻	9260		↓ ∦	1910
が 子 え	∦ ∦⁻	17700		↓ ŀ	1140
炉炉	∦ ∦⁻	18100			_
[♀] 遮 体 <u>#</u>	╟╟	26700			
の敵	∦ ∦⁻	16500			
基 礎	╟╟	20500			
HAC	╟╟	25500			
	╟╟	30800			
	∦ ∦⊢	33300			
		_			

表 5-13 設計用地震力(1.5倍) 表 5-13 設計用地震力(1.5倍)

(モーメント, S_s) (1/4)

(モーメント, S_s) (2/4)

名称	標高 EL.(m)	モーメント (kN・m)	名称	標高 EL.(m)	モーメント (kN・m)
		76.6			_
	1 1	897		Π	254
	1 1	3180		1 1	1060
	1	5520		1 1	2090
	1 1	11300			3400
	1 1	20600		1 1	7570
	1 1	74000		1 1	9910
百	1 1	129000		11 11	13900
原 子	1 1	187000		11 11	11000
炉	1 1	246000		11 11	15700
格納	1 1	308000		1 1	21100
容	1 1	353000	原	11 11	26800
器	1 1	415000	子后		30100
	436000 炉			† †	34100
	1 1	458000	力	11 11	38000
	1 1	517000	谷器	tt tt	41900
	1 1	577000		11 11	45800
	1 1	605000		1 1	52000
	1 1	697000		1 1	55700
	1 1	849000		1 1	63400
	1 1	139	1		65400
	1 1	33100		1 1	38400
	1 1	55800		11 11	52600
774	1 1	66800		1 1	1960
び	1 1	70300		1 1	814
原 ↗ 原	1 1	87700		1 1	467
于 行 行	1 1	80200			1250
本症		86100	L		
体蔵の		141000			
基		165000			
礎		228000			
		376000			
		509000			
		570000			

表 5-14 <mark>設計</mark>用地震力(1.5倍)

表 5-14 設計用地震力(1.5 倍)

(軸力, S_s) (1/4)

```
(軸力, S<sub>s</sub>) (2/4)
```

名称	標高 EL.(m)	軸力(kN)	名称	標高 EL.(m)	軸力(kN)
					126
		610		∦ ∦−	467
	╟	1240		╟╴╟╴	1150
	╟ ╽	1370		╟╴╟╴	1660
	╟	1620		╟╴╟╴	2390
	┟╴┟	2080		╏╶╢─	3040
	┡	2390		╟╢	3980
原	┢	- 2830		╟╶╢╴	4450
上 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一	┟	- 3650		┟┥╶┟	5030
格	┢	4410		┟┥╶┟	5450
納	┢	5120		╂ ╂	5770
器	┢	6140	原	╂ ╂	6050
	┟╴┟	6520	」 「	╂ ╂_	6250
	┢╴┟	7150	圧	╂ ╂_	6460
	┟	7520	刀容	╂ ╂_	6690
		8020	器	╫ ╢_	6890
	┢	8570		╂ ╂_	7160
	9040			H H_	7480
	┣	9610		┟ ┟	7790
	╫╎			╂ ╂_	8390
	┢	1430		∦ ∦_	9010
	┢	4270		╂ ╂_	18500
		7510		╫ ╢_	_
	╟	9910		╂ ╂_	8850
原。	┢╴┟	17200		╂ ╂_	8850
子母子子	┢╴┟	36000		┟ ┟	8850
	┢╴┟	36000		╂ ╂_	4820
体蕨	┢╴┟	43900			
の [™] ^ 基	┢	48300			
礎	┢	51800			
	┢	56000			
	╟	60600			
	┢	62900			
		_			

	(せん	断力, S s)		(モーン	ベント, S _s)
名称	標高 EL.(m)	せん断力 (kN)	名称	標高 EL.(m)	モーメント (kN・m)
格		_	格如原		
1 納子 約子 炉		29700	料子 容炉 器	-4.000	640000
砳	↓ ↓	_			76600
				4 4	
		12900			80000
		13200			84800
原		20000	原 子 炬		111000
子 炉 本		11600	が本 体 の		125000
体 の 基		の 14300 礎		168000	
礎		17700			274000
		21400			367000
		23200			410000
		—			

表 5-15	設計用地震力	(ばらつきケース

(せん断力 S)

ス) 表 5-16 設計用地震力(ばらつきケース)

809

名称	標高 EL.(m)	軸力(kN)
格。		
納子 容炉 器		7410
	1 I	_
原子炉本体の基礎		
		27900
		27900
		34000
		37500
		40100
		43300
		46400
		48000

(軸力, S_s)

表 5-18 設計用地震力(1.5倍)

名称	ばね反力 (kN)
制御棒駆動機構 ハウジング レストレントビーム	534
原子炉圧力容器 スタビライザ	10700
原子炉格納容器 スタビライザ	21600
ダイヤフラム・フロア	18600
上部シアラグ	19500

2

下部シアラグ

(ばね反力, S_s)

表 5-19 設計用地震力(ばらつきケース)

23800

(ばね反力, S_s)

名称	ばね反力 (kN)
原子炉圧力容器 スタビライザ	8920
原子炉格納容器 スタビライザ	17900
上部シアラグ	16700