島根原子力發	论電所第2号機 審査資料
資料番号	NS2-添 2-002-24改01
提出年月日	2023年3月24日

VI-2-2-24 屋外配管ダクト(B-ディーゼル燃料貯蔵タンク~原子 炉建物)の地震応答計算書

2023年3月

中国電力株式会社

本資料のうち、枠囲みの内容は機密に係る事項のため公開できません。

1.	概要 ••••••••••••••••••••••
2.	基本方針 ······
2	1 位置
2	2 構造概要 ····································
2	3 解析方針 ····································
2	4 適用規格・基準等 ······
3.	解析方法
3	1 評価対象断面 ····································
3	2 解析方法
	3.2.1 構造部材
	3.2.2 地盤
	3.2.3 减衰定数
	3.2.4 地震応答解析の解析ケースの選定 ・・・・・・・・・・・・・・・・ 1
3	3 荷重及び荷重の組合せ ······ 24
	3.3.1 耐震評価上考慮する状態
	3.3.2 荷重
	3.3.3 荷重の組合せ
3	4 入力地震動
	3.4.1 A-А断面及びB-B断面の入力地震動
	3.4.2 C-C断面の入力地震動 ······ 6
3	5 解析モデル及び諸元 ・・・・・ 87
	3.5.1 解析モデル・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・8
	3.5.2 使用材料及び材料の物性値 ・・・・・ 90
	3.5.3 地盤の物性値 ······ 9
	3.5.4 地下水位
4.	解析結果 ······ 99
4	1 A-A断面の解析結果 ······ 92
4	 B-B断面の解析結果・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・
4	3 C-C断面の解析結果 ······ 230

目次

1. 概要

本資料は、VI-2-1-6「地震応答解析の基本方針」に基づき実施する屋外配管ダクト (B-ディーゼル燃料貯蔵タンク~原子炉建物)の地震応答解析について説明するもの である。

本地震応答解析は,屋外配管ダクト(B-ディーゼル燃料貯蔵タンク~原子炉建物) が耐震性に関する技術基準へ適合することを確認するために用いる応答値を抽出するも のである。その際,耐震評価に用いる応答値は,この地震応答解析により構造物に発生 する変形,断面力及び基礎地盤に発生する接地圧とする。また,機器・配管系が耐震性 に関する技術基準へ適合することを確認するために用いる応答値の抽出を行う。

2. 基本方針

2.1 位置

屋外配管ダクト(B-ディーゼル燃料貯蔵タンク~原子炉建物)の位置図を図 2-1 に示す。



2.2 構造概要

屋外配管ダクト(B-ディーゼル燃料貯蔵タンク~原子炉建物)の平面図を図 2-2 に、断面図を図 2-3~図 2-7 に示す。

屋外配管ダクト(B-ディーゼル燃料貯蔵タンク~原子炉建物)は、燃料移送配管等 を間接支持する鉄筋コンクリート造の地中構造物であり、延長 10.22m、幅 2.7m、高さ 4.25mの燃料移送系配管ダクト、延長 29.1m、幅 3.85m、高さ 4.246mのFダクト及び延長 32.65m、幅 3.67m、高さ 3.739mのGダクトから構成され、直接又はマンメイドロック (以下「MMR」という。)を介して十分な支持性能を有するC_M級又はC_H級岩盤に支持 される。









図 2-5 屋外配管ダクト(B-ディーゼル燃料貯蔵タンク~原子炉建物) 断面図 (C-C断面)



断面図 (D−D断面)



2.3 解析方針

屋外配管ダクト(B-ディーゼル燃料貯蔵タンク~原子炉建物)は、VI-2-1-6「地 震応答解析の基本方針」に基づき、基準地震動Ss及び弾性設計用地震動Sdに対し て地震応答解析を実施する。

図 2-8 に屋外配管ダクト(B-ディーゼル燃料貯蔵タンク~原子炉建物)の地震応 答解析フローを示す。

地震応答解析は、「2. 基本方針」に基づき、「3.1 評価対象断面」に示す断面に おいて、「3.2 解析方法」に示す水平地震動と鉛直地震動の同時加振による時刻歴応 答解析により行うこととし、地盤物性のばらつきを適切に考慮する。

時刻歴応答解析は、「3.3 荷重及び荷重の組合せ」及び「3.5 解析モデル及び諸 元」に示す条件を基に、「3.4 入力地震動」により設定する入力地震動を用いて実施 する。

地震応答解析による応答加速度は,機器・配管系の設計用床応答スペクトルの作成 に用いる。また,変形,断面力及び基礎地盤の接地圧は,屋外配管ダクト(B-ディ ーゼル燃料貯蔵タンク~原子炉建物)の耐震評価に用いる。



図 2-8 屋外配管ダクト(B-ディーゼル燃料貯蔵タンク~原子炉建物) 地震応答解析フロー

2.4 適用規格·基準等

適用する規格・基準等を以下に示す。

- ・コンクリート標準示方書[構造性能照査編](土木学会,2002年制定)
- ・コンクリート標準示方書[設計編](土木学会,2017年制定)
- ・原子力発電所屋外重要土木構造物の耐震性能照査指針・マニュアル(土木学会, 2005年)
- ・原子力発電所耐震設計技術指針JEAG4601-1987(日本電気協会)
- ·松江市建築基準法施行細則(平成17年3月31日松江市規則第234号)
- ・道路橋示方書・同解説(Ⅰ共通編・Ⅳ下部構造編)(日本道路協会平成14年3月)

- 3. 解析方法
- 3.1 評価対象断面

屋外配管ダクト(B-ディーゼル燃料貯蔵タンク~原子炉建物)の評価対象断面位 置図を図 3-1 に示す。構造物の耐震設計における評価対象断面及び機器・配管系に対 する応答加速度抽出断面は、図 3-1 のA-A断面、B-B断面及びC-C断面とす る。

評価対象断面図を図 3-2~図 3-4 に示す。

図 3-1 屋外配管ダクト(B-ディーゼル燃料貯蔵タンク~原子炉建物) 評価対象断面位置図







図 3-3 屋外配管ダクト(B-ディーゼル燃料貯蔵タンク~原子炉建物)

評価対象断面図 (B-B断面<mark>位置</mark>)



図 3-4 屋外配管ダクト(B-ディーゼル燃料貯蔵タンク~原子炉建物) 評価対象断面図(C-C断面位置)

3.2 解析方法

屋外配管ダクト(B-ディーゼル燃料貯蔵タンク~原子炉建物)の地震応答解析 は、VI-2-1-6「地震応答解析の基本方針」のうち、「2.3 屋外重要土木構造物」に示 す解析方法及び解析モデルを踏まえて実施する。

地震応答解析は、構造物と地盤の相互作用を考慮できる2次元有限要素法解析を用いて、基準地震動Ss及び弾性設計用地震動Sdに基づき設定した水平地震動と鉛直 地震動の同時加振による逐次時間積分の時刻歴応答解析により行う。

A-A断面は及びB-B断面は,施設周辺の設計地下水位が底版より高いが施設周辺に地下水位以深の液状化対象層が存在しないため解析手法の選定フローに基づき 「全応力解析」を選定する。

C-C断面は,地下水位以深の液状化対象層が施設と接するため,解析手法のフローに基づき「有効応力解析」を選定する。

構造部材については、全応力解析においてはファイバーモデルで考慮し、有効応力 解析においては鉄筋コンクリートのM- φ関係を適切にモデル化する。また、地盤に ついては、地盤のひずみ依存性を適切に考慮できるようモデル化する。

地震応答解析の解析コードについては、全応力解析では「TDAPⅢ」、有効応力 解析では「FLIP」を使用する。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、VI-5「計算機プログラム(解析コード)の概要」に示す。

3.2.1 構造部材

全応力解析における鉄筋コンクリート部材は、ファイバーモデルによる非線形 はり要素でモデル化する。ファイバーモデルは、はり要素の断面を層状に分割し 各層に材料の非線形特性を考慮する材料非線形モデルであり(図 3-5 参照)、図 3-6 に示すコンクリートの応力-ひずみ関係を考慮する。

有効応力解析における鉄筋コンクリート部材は、非線形はり要素でモデル化することとし、図 3-7 に示すM-φ関係のトリリニアモデルとする。履歴特性は、 図 3-8 に示すとおり修正武田モデルを適用し、図 3-9 に示すコンクリートの応 カーひずみ関係を考慮する。

また、図 3-10 に鉄筋の応力-ひずみ関係を示す。



図 3-5 ファイバーモデルの概念図



(コンクリート標準示方書[設計編](土木学会,2017年制定)より引用) 図 3-6 構造部材の非線形特性(コンクリートの応力-ひずみ関係)



(原子力発電所屋外重要土木構造物の耐震性能照査指針・マニュアル(土木学会,2005年)より引用)



(道路橋示方書・同解説 V耐震設計編(日本道路協会,2002年)より引用) 図 3-8 鉄筋コンクリート部材の履歴特性(修正武田モデル)



(コンクリート標準示方書[構造性能照査編](土木学会,2002年制定)より引用) 図 3-9 構造部材の非線形特性(コンクリートの応力-ひずみ関係)



(コンクリート標準示方書[構造性能照査編](土木学会,2002年制定)より引用) 図 3-10 構造部材の非線形特性(鉄筋の応力-ひずみ関係)

3.2.2 地盤

地盤物性のばらつきの影響を考慮するため,表 3-1~表 3-2 に示す解析ケース を設定する。

屋外配管ダクト(B-ディーゼル燃料貯蔵タンク~原子炉建物)は、MMR上 に設置され、A-A断面及びB-B断面の側面には埋戻コンクリートが分布して いる。また、周辺には埋戻土のような動的変形特性にひずみ依存性がある地盤が 分布しておらず、主にC_M級及びC_H級岩盤が分布していることから、これらの地 盤が地震時の構造物への応答に大きく影響を与えると判断し、岩盤の動せん断弾 性係数のばらつきを考慮する。

C-C断面の側面には埋戻土が分布し、主たる荷重は埋戻土の土圧となること から、埋戻土の初期せん断弾性係数のばらつきを考慮する。

解析ケースについては、せん断弾性係数の平均値を基本ケース(表 3-1 に示す ケース①及び表 3-2 に示すケース④)とした場合に加えて、平均値±1.0×標準 偏差(σ)のケース(表 3-1 に示すケース②及び③並びに表 3-2 に示すケース ⑤及び⑥)について確認を行う。

また、C-C断面においては、非液状化の条件を仮定した解析ケース(表 3-2 に 示すケース⑦及び⑧)を実施することにより、地盤物性のばらつきの影響を網羅的 に考慮する。

地盤のばらつきの設定方法の詳細は、「3.2.4 地震応答解析の解析ケース選定」 に示す。

		地盤物性		
御たケーフ		埋戻土	岩盤	
丹牛 かし クレー へ	胜初于 伍	(G₀:初期せん断	(G _d :動せん断	
		弾性係数)	弾性係数)	
ケース①	本 亡力 60 折	亚坎库	亚坎症	
(基本ケース)	主応ノノ所や	平均恒	平均恒	
ケース2	全応力解析	平均值	平均值+1σ	
ケース③	全応力解析	平均值	平均值-1σ	

表 3-1 解析ケース(A-A断面及びB-B断面)

S2 補 VI-2-2-24 R0

		地盤物性		
		埋戻土	岩盤	
所わりクース		(G₀:初期せん断	(G _d :動せん断	
		弾性係数)	弾性係数)	
ケース④	古动亡力砌垢	亚坎萨	亚坎萨	
(基本ケース)	有効応刀解析	平均恒	平均恒	
ケース⑤	有効応力解析	平均值+1σ	平均值	
ケース⑥	有効応力解析	平均值-1σ	平均值	
ケース⑦	全応力解析	平均值	平均值	
ケース⑧	全応力解析	平均值+1σ	平均值	

表 3-2 解析ケース (C-C断面)

3.2.3 減衰定数

減衰定数は、粘性減衰及び履歴減衰で考慮する。

全応力解析では、固有値解析にて求められる固有周期と各材料の減衰比に基づき、質量マトリックス及び剛性マトリックスの線形結合で表される以下の Rayleigh減衰を解析モデル全体に与える。

有効応力解析では、剛性比例型減衰 ($\alpha = 0$, $\beta = 0.002$) とする。なお、係数 β の設定については、「FLIP 研究会 14 年間の検討成果のまとめ「理論編」」によ る。

設定したα, βを表 3-3に示す。

 $[C] = \alpha [M] + \beta [K]$

- [C] :減衰係数マトリックス
- [M] :質量マトリックス
- [K] :剛性マトリックス
- α , β :係数

表 3-3 Rayleigh 減衰における係数 α , β の設定結果

評価対	讨象断面	α	β
A —	A断面	2.155	2. 167×10^{-4}
В —	B断面	3.227	$1.900 imes 10^{-4}$
	有効応力解析	0.000	2.000 $\times 10^{-3}$
C-C断面	全応力解析	5.754 $\times 10^{-1}$	1.433×10^{-3}

- 3.2.4 地震応答解析の解析ケースの選定
 - (1) 耐震評価における解析ケース

耐震評価においては、基準地震動Ss全波(6波)及びこれらに位相反転を考 慮した地震動(6波)を加えた全12波に対し、基本ケース(A-A断面及びB-B断面の場合はケース①,C-C断面の場合はケース④)を実施する。基本ケー スにおいて、曲げ・軸力系の破壊、せん断破壊及び地盤の支持力照査の照査項目 ごとに照査値が0.5を超える照査項目に対して、最も厳しい地震動を用いて、A -A断面及びB-B断面の場合は表3-1に示す解析ケース②及び③を、C-C断 面の場合は表3-2に示す解析ケース⑤~⑧を実施する。すべての照査項目の照査 値がいずれも0.5以下の場合は、照査値が最も厳しくなる地震動を用いて、A-A断面及びB-B断面の場合は解析ケース②及び③を、C-C断面の場合は解析 ケース⑤~⑧を実施する。耐震評価における解析ケースを表3-4及び表3-5に 示す。

型 1 2 2							
		ケース①	ケース2	ケース③			
	解析ケース			地盤物性のばらつき	地盤物性のばらつき		
	脾例クース	N	基本ケース	(+1 σ) を考慮し	(-1 σ) を考慮し		
				た解析ケース	た解析ケース		
	地盤物性		平均值	平均值+1 σ	平均值-1 σ		
		$++*^{1}$	0				
		$-+*^{1}$	$\bigcirc *2$	其淮地雲動S。 (6	油)に位相反転を考		
	Ss-D	$+-*^{1}$	0	□ 本平地展動35、(0 0) に位相反転そそ ■ 慮した地震動(6 波)を加えた全 12 波			
		*1	$\bigcirc *2$	こ対し、ケース①(基本ケース)を実施 し、曲げ・軸力系の破壊、せん断破壊及			
地 穒	S s - F 1	$++*^{1}$	0	び基礎地盤の支持力	照査の各照査項目ご		
動	S s - F 2	$++*^{1}$	0	して,最も厳しい(語客限界に対する裕		
位		$++*^{1}$	0	── 度が最も小さい)地 ②及び③を実施する	∖震動を用いてケース ─		
相)	$S_s - N_1$	$-+*^{1}$	$\bigcirc *2$	すべての照査項目の	照査値がいずれも		
	S s - N 2	$++*^{1}$	0	0.5以下の場合は、照査値が最も厳し なる地震動を用いてケース②及び③	ケース②及び③を実		
	(NS)	$-+*^{1}$	$\bigcirc *^2$	施する。			
	S s - N 2	$+ + *^{1}$	0				
	(EW)	$-+*^{1}$	○*2				

表 3-4 耐震評価における解析ケース(A-A断面及びB-B断面)

注記*1:地震動の位相について、++の左側は水平動、右側は鉛直動を表し、「-」は位 相を反転させたケースを示す。

*2: B-B断面については,解析モデルが左右対称であり,水平動の位相反転による 解析結果への影響はないと考えられることから実施しない。

			ケース④	<i>দ</i> —ス©	<i>∱</i> —ス©	ケースの	ケース®
	福沢市・ケー・ス			地盤物性のばらつき	地盤物性のばらつき	非液状化の条件	地盤物性のばらつき (+ 1 -) が考慮! /-
	A∓101 × ∽		基本ケース	(+1 σ) を考慮し	(-10)を考慮し	を仮定した解析	(〒10)名句彫つく北流中心の冬年の高小
				た解析ケース	た解析ケース	<i>Ұ</i> —Х	升他小店の2米汁をWuc した解析ケース
	地盤物性		平均値	平均値十1 0	平均值一10	平均值	平均値+1 0
		* +	0				
	۲ ۵	* +	0		Ⅰ	に位相反転を考慮	
	n – s c	* +	0		た地震動(6波)を加	えた全 12 波に対	
		*	0	Ú. E.	, ケース④(基本ゲー・ 軸力系の破壊、 せん	、ス)を実施し、囲 断破壊及び基礎地	
型	S s – F 1	* + +	0	聯	の支持力照査の各照査	頃目ごとに照査値	
感動	S s – F 2	* + +	0		0.5 で超える原重項日 い(許容限界に対する	に刈しく、取り豚裕度が最も小さ	
(泊井		* + +	0	(1)) 地震動を用いてケー	・ス⑤~⑧を実施す	
₽)		* + 	0	÷ ÷	。 べての照査項目の照査	値がいずれも 0.5	
	S s – N 2	* +	0		下の場合は, 照査値が 軸を囲いてケース@~	「最も厳しくなる地」のを重ねよく	5
	(N S)	* + 	0			(0.5 天) 200	
	S s - N 2	* + +	0				
	(EW)	* + 	0				
注記 *	:地震動の位	相につい	て, ++の左	側は水平動、右側は	は鉛直動を表し, 「―	」は位相を反転さ	させたケースを示す。

表 3-5 耐震評価における解析ケース(C-C断面)

E 226 (2) 機器・配管系に対する応答加速度抽出のための解析ケース

機器・配管系に対する応答加速度抽出においては,基準地震動Ss全波(6 波)及びこれらに位相反転を考慮した地震動(6波)を加えた全12波を用いて表 3-6及び表 3-7に示す解析ケースを実施する。

弾性設計用地震動による機器・配管系の耐震評価に適用する解析ケースについ ては、弾性設計用地震動Sd全波(7波)及びこれらに位相反転を考慮した地震 動(9波)を加えた全16波を用いて表3-8及び表3-9に示す解析ケースを実施 する。

表 3-6 機器・配管系の応答加速度抽出のための解析ケース

		ケース①	ケース2	ケース③	
	韶振ケーマ			地盤物性のばらつき	地盤物性のばらつき
	所作が「クーニーへ		基本ケース	(+1 σ) を考慮し	(-1σ)を考慮し
				た解析ケース	た解析ケース
	地盤物性		平均值	平均值+1σ	平均值-1σ
		$+ + *^{1}$	\bigcirc	0	0
	S a – D	$-+*^{1}$	$\bigcirc *^2$	$\bigcirc *^2$	$\bigcirc *^2$
	5 s – D	$+-*^{1}$	0	0	0
		*1	$\bigcirc *^2$	$\bigcirc *^2$	$\bigcirc *^2$
地震	S s - F 1	$++*^{1}$	0	0	0
動	S s - F 2	$+ + *^{1}$	\bigcirc	0	0
位	S - N 1	$++*^{1}$	0	0	0
祖	5 s - N 1	$-+*^{1}$	$\bigcirc *2$	$\bigcirc *^2$	$\bigcirc *^2$
	S s - N 2	$++*^{1}$	0	0	0
	(NS)	$-+*^{1}$	\bigcirc * ²	O * 2	○ * ²
	S s - N 2	$++*^{1}$	0	0	0
	(EW)	$-+*^{1}$	○*2	O * 2	O * 2

(基準地震動Ss, A-A断面及びB-B断面)

注記*1:地震動の位相について、++の左側は水平動、右側は鉛直動を表し、「-」は位 相を反転させたケースを示す。

*2: B-B断面については,解析モデルが左右対称であり,水平動の位相反転による 解析結果への影響はないと考えられることから実施しない。

表 3-7 機器・配管系の応答加速度抽出のための解析ケース

			ケース④	ケース⑤	ケース⑥	ケース⑧
解析ケース				地盤物性のばらつ	地盤物性のばらつ	非液状化の条
			基本ケース	き(+1σ)を考	き(-1σ)を考	件を仮定した
				慮した解析ケース	慮した解析ケース	解析ケース
	地盤物性		平均值	平均值+1σ	平均值-1σ	平均值+1σ
		+ + *	0	0	0	0
	S a – D	-+*	0	0	0	0
	S s – D	+ - *	0	0	0	0
		*	0	0	0	0
地	S s - F 1	+ + *	0	0	0	0
_辰 動	S s - F 2	+ + *	0	0	0	0
(位 相	$S_{a} = N_{1}$	+ + *	0	0	0	0
相)	5 s - N 1	-+*	0	0	0	0
	S s - N 2	+ + *	0	0	0	0
	(NS)	-+*	0	0	0	0
	S s - N 2	+ + *	0	0	0	0
	(EW)	-+*	0	0	0	0

(基準地震動Ss, C-C断面)

注記* :地震動の位相について、++の左側は水平動、右側は鉛直動を表し、「-」は位 相を反転させたケースを示す。

	(3)					
-			ケース①	ケース②	ケース③	
	細たないる			地盤物性のばらつき	地盤物性のばらつき	
	所切り一へ		基本ケース	(+1 σ) を考慮し	(-1 σ) を考慮し	
				た解析ケース	た解析ケース	
	地盤物性		平均值	平均值+1σ	平均值-1σ	
		$++*^{1}$	0	0	0	
		$-+*^{1}$	$\bigcirc *^2$	$\bigcirc *2$	$\bigcirc *2$	
	5 a - D	$+-*^{1}$	0	0	0	
		*1	$\bigcirc *^2$	O * 2	O * 2	
	S d - F 1	$+ + *^{1}$	0	0	0	
	S d - F 2	$+ + *^{1}$	0	0	0	
地震動	C I N I	$+ + *^{1}$	0	0	0	
	5 a - N 1	$-+*^{1}$	$\bigcirc *^2$	$\bigcirc *2$	$\bigcirc *2$	
位	S d - N 2	$++*^{1}$	0	0	0	
刊	(NS)	$-+*^{1}$	$\bigcirc *^2$	$\bigcirc *2$	$\bigcirc *2$	
	S d - N 2	$++*^{1}$	0	0	0	
	(EW)	$-+*^{1}$	$\bigcirc *^2$	$\bigcirc *2$	$\bigcirc *2$	
		$++*^{1}$	0	0	0	
	C J 1	$-+*^{1}$	$\bigcirc *^2$	O*2	O * 2	
	5 a - 1	$+-*^{1}$	0	0	0	
		*1	$\bigcirc *^2$	O * 2	O * 2	

表 3-8 機器・配管系の応答加速度抽出のための解析ケース

(<mark>弾性設計用地震動</mark>Sd,A-A断面及びB-B断面)

注記*1:地震動の位相について、++の左側は水平動、右側は鉛直動を表し、「-」は位 相を反転させたケースを示す。

*2: B-B断面については,解析モデルが左右対称であり,水平動の位相反転による 解析結果への影響はないと考えられることから実施しない。

表 3-9	機器・	配管系の応答加速度抽出のための解析ケース	
-------	-----	----------------------	--

			ケース④	ケース⑤	ケース⑥	ケース⑧
解析ケース			地盤物性のばらつ	地盤物性のばらつ	非液状化の条	
	解析クース		基本ケース	き(+1σ)を考	き(−1σ)を考	件を仮定した
				慮した解析ケース	慮した解析ケース	解析ケース
	地盤物性		平均值	平均值+1σ	平均值-1σ	平均值+1σ
		+ + *	0	0	0	0
	S d – D	-+*	0	0	0	0
	Su D	+-*	0	0	0	0
		*	0	0	0	0
	S d - F 1	+ + *	0	0	0	0
	S d - F 2	+ + *	0	0	0	0
地雪	地 雪 Sd-N1	+ + *	0	0	0	0
 動	Su NI	-+*	0	0	0	0
(位 相	S d - N 2	+ + *	0	0	0	0
) T	(NS)	-+*	0	0	0	0
	S d - N 2	+ + *	0	0	0	0
	(EW)	-+*	0	0	0	0
		+ + *	0	0	0	0
	S d — 1	-+*	0	0	0	0
	5 u - 1	+-*	0	0	0	0
		*	0	0	0	0

(弾性設計用地震動Sd, C-C断面)

注記* : 地震動の位相について、++の左側は水平動、右側は鉛直動を表し、「-」は位 相を反転させたケースを示す。

- 3.3 荷重及び荷重の組合せ 荷重及び荷重の組合せは、VI-2-1-9「機能維持の基本方針」に基づき設定する。
 - 3.3.1 耐震評価上考慮する状態

屋外配管ダクト(B-ディーゼル燃料貯蔵タンク~原子炉建物)の地震応答解 析において、地震以外に考慮する状態を以下に示す。

- (1) 運転時の状態
 発電用原子炉施設が運転状態にあり、通常の条件下におかれている状態。ただし、運転時の異常な過渡変化時の影響を受けないことから考慮しない。
- (2) 設計基準事故時の状態設計基準事故時の影響を受けないことから考慮しない。
- (3) 設計用自然条件積雪を考慮する。埋設構造物であるため、風の影響は考慮しない。
- (4) 重大事故等時の状態重大事故等時の影響を受けないことから考慮しない。
- 3.3.2 荷重

屋外配管ダクト(B-ディーゼル燃料貯蔵タンク~原子炉建物)の地震応答解 析において、考慮する荷重を以下に示す。

- (1) 固定荷重(G) 固定荷重として, 躯体自重及び機器・配管荷重を考慮する。
- (2) 積載荷重(P)
 積載荷重として,水圧,土圧及び積雪荷重(Ps)を考慮する。
- (3) 積雪荷重(Ps)
 積雪荷重として,発電所敷地に最も近い気象官署である松江地方気象台で観測 された観測史上1位の月最深積雪100cmに平均的な積雪荷重を与えるための係数
 0.35を考慮し35.0 cmとする。積雪荷重については,松江市建築基準法施行細則により,積雪量1 cmごとに20N/m²の積雪荷重が作用することを考慮し設定する。
- (4) 地震荷重(Ss)

基準地震動 Ssによる荷重を考慮する。

(5) 地震荷重(Sd)弾性設計用地震動Sdによる荷重を考慮する。

3.3.3 荷重の組合せ

荷重の組合せを表 3-10 に示す。

表 3-10 何重の	刀組	台	せ
------------	----	---	---

外力の状態	荷重の組合せ
地震時 (Ss)	G + P + S s
地震時 (Sd) *	G + P + S d

注記*:機器・配管系の耐震設計に用いる。

G:固定荷重

P:積載荷重

S s : 地震荷重(基準地震動 S s)

Sd:地震荷重(弾性設計用地震動Sd)

3.4 入力地震動

入力地震動は、VI-2-1-6「地震応答解析の基本方針」のうち「2.3 屋外重要土木構造物」に示す入力地震動の設定方針を踏まえて設定する。

地震応答解析に用いる入力地震動は,解放基盤表面で定義される基準地震動Ss及 び弾性設計用地震動Sdを一次元波動論により地震応答解析モデル下端位置で評価し たものを用いる。なお,入力地震動の設定に用いる地下構造モデルは,VI-2-1-3「地 盤の支持性能に係る基本方針」のうち「7.1 入力地震動の設定に用いる地下構造モデ ル」を用いる。

図 3-11 に入力地震動算定の概念図を示す。入力地震動の算定には,解析コード「SHAKE」及び「microSHAKE/3D」を使用する。解析コードの検証 及び妥当性確認の概要については, VI-5「計算機プログラム(解析コード)の概要」 に示す。



図 3-11 入力地震動算定の概念図

3.4.1 A-A断面及びB-B断面の入力地震動

図 3-12~図 3-45 にA-A断面及びB-B断面の入力地震動の加速度時刻歴波 形及び加速度応答スペクトルを示す。





図 3-12 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (水平成分: S s - D, EL-8.0m)




































































図 3-24 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (水平成分: Ss-N2, NS方向, EL-8.0m)





































図 3-30 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (水平成分: Sd-F1, NS方向, EL-8.0m)





図 3-31 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (鉛直成分: Sd-F1, NS方向, EL-8.0m)





図 3-32 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (水平成分: Sd-F1, EW方向, EL-8.0m)





図 3-33 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (鉛直成分: Sd-F1, EW方向, EL-8.0m)





図 3-34 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (水平成分: Sd-F2, NS方向, EL-8.0m)





図 3-35 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (鉛直成分: Sd-F2, NS方向, EL-8.0m)





図 3-36 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (水平成分: Sd-F2, EW方向, EL-8.0m)





図 3-37 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (鉛直成分: Sd-F2, EW方向, EL-8.0m)

















図 3-40 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (水平成分: Sd-N2, NS方向, EL-8.0m)





図 3-41 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (鉛直成分: Sd-N2, NS方向, EL-8.0m)





図 3-42 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (水平成分: Sd-N2, EW方向, EL-8.0m)





図 3-43 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (鉛直成分: Sd-N2, EW方向, EL-8.0m)













3.4.2 C-C断面の入力地震動

図 3-46~図 3-71 にC-C断面の入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応 答スペクトルを示す。







図 3-46 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (水平成分: S s - D, EL-140.0m)





図 3-47 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (鉛直成分: S s - D, EL-140.0m)





図 3-48 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (水平成分: Ss-F1, EW方向, EL-140.0m)





図 3-49 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (鉛直成分: Ss-F1, EW方向, EL-140.0m)





図 3-50 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (水平成分: Ss-F2, EW方向, EL-140.0m)





図 3-51 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (鉛直成分: S s-F 2, EW方向, EL-140.0m)





図 3-52 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (水平成分: Ss-N1, EL-140.0m)





図 3-53 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (鉛直成分: Ss-N1, EL-140.0m)





(b) 加速度応答スペクトル

図 3-54 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (水平成分: S s-N2, NS方向, EL-140.0m)





図 3-55 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (鉛直成分: S s - N 2, N S 方向, EL-140.0m)




図 3-56 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (水平成分: S s - N 2, E W 方向, EL-140.0m)





図 3-57 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (鉛直成分: S s-N2, EW方向, EL-140.0m)





図 3-58 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (水平成分: Sd-D, EL-140.0m)





図 3-59 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (鉛直成分: Sd-D, EL-140.0m)







図 3-60 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (水平成分: Sd-F1, EW方向, EL-140.0m)







図 3-61 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (鉛直成分: Sd-F1, EW方向, EL-140.0m)



(a) 加速度時刻歷波形



図 3-62 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (水平成分: Sd-F2, EW方向, EL-140.0m)





図 3-63 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (鉛直成分: Sd-F2, EW方向, EL-140.0m)





図 3-64 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (水平成分: Sd-N1, EL-140.0m)





図 3-65 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (鉛直成分: Sd-N1, EL-140.0m)



(a) 加速度時刻歷波形



図 3-66 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (水平成分: Sd-N2, NS方向, EL-140.0m)





図 3-67 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (鉛直成分: Sd-N2, NS方向, EL-140.0m)





図 3-68 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (水平成分: Sd-N2, EW方向, EL-140.0m)





図 3-69 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (鉛直成分: Sd-N2, EW方向, EL-140.0m)





図 3-70 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (水平成分: Sd-1, EL-140.0m)





図 3-71 入力地震動の加速度時刻歴波形及び加速度応答スペクトル (鉛直成分: Sd-1, EL-140.0m)

- 3.5 解析モデル及び諸元
 - 3.5.1 解析モデル

屋外配管ダクト(B-ディーゼル燃料貯蔵タンク~原子炉建物)の地震応答解 析モデルを図 3-72~図 3-74 に示す。

(1) 解析領域

解析領域は,側方境界及び底面境界が構造物の応答に影響しないよう,構造物 と側方境界及び底面境界との距離を十分に大きく設定する。

- (2) 境界条件 解析領域の側方及び底面には,エネルギーの逸散効果を考慮するため,粘性境界 を設ける。
- (3) 構造物のモデル化 全応力解析において,鉄筋コンクリート部材は非線形はり要素によりモデル化 する。

有効応力解析において,鉄筋コンクリート部材は非線形はり要素及び平面応力 要素でモデル化する。

機器・配管荷重は解析モデルに付加重量として与えることで考慮する。

- (4) 地盤のモデル化
 岩盤は線形の平面ひずみ要素でモデル化する。また、埋戻土は、地盤の非線形
 性をマルチスプリング要素で考慮した平面ひずみ要素でモデル化する。
- (5) 隣接構造物のモデル化

C-C断面の解析モデル範囲において隣接構造物となる原子炉建物は,等価剛 性として線形の平面ひずみ要素でモデル化する。

(6) MMR及び埋戻コンクリートのモデル化

MMR及び埋戻コンクリートは無筋コンクリートとして線形の平面ひずみ要素 でモデル化する。

(7) ジョイント要素の設定

地震時の「構造物と地盤」,「構造物と埋戻コンクリート」,「構造物とMM R」,「MMRと埋戻コンクリート」及び「地盤とMMR」の接合面における接 触,剥離及びすべりを考慮するため,これらの接合面にジョイント要素を設定す る。



図 3-72 屋外配管ダクト(B-ディーゼル燃料貯蔵タンク~原子炉建物) 地震応答解析モデル図(A-A断面)



図 3-73 屋外配管ダクト(B-ディーゼル燃料貯蔵タンク~原子炉建物) 地震応答解析モデル図(B-B断面)



3.5.2 使用材料及び材料の物性値

構造物の使用材料を表 3-11 に、材料の物性値を表 3-12 に示す。

材料			仕様	
		A-A断面	設計基準強度	24. ON/mm^2
構造物	コンクリート	B-B断面	乳乳甘涎硷麻	$20 \text{ GN}/\text{mm}^2$
(鉄筋コンクリート)		C-C断面		20. 617 1111
	鉄筋		SD345	
埋戻コンクリート		A-A断面	設計基準強度 18.0N/r	
		B-B断面		18. ON/mm^2
		C-C断面		
MMR		B-B断面	設計基準強度 1	15.6 M/mm ²
		C-C断面		

表 3-11 使用材料

表 3-12 材料の物性値

材料		ヤング係数 (N/mm ²)	単位体積重量 (kN/m ³)	ポアソン比
構造物 (鉄筋コンクリート)	A-A断面	2.50×10 ⁴	24. 0* ¹	0. 2
	B-B断面	2. 33×10 ⁴		
	C-C断面			
埋戻コンクリート	A-A断面	2. 20×10 ⁴	22. 6 ^{*2}	
	B-B断面			
	C-C断面			
MMR	B-B断面	2.08×10 ⁴		
	C-C断面			

注記*1:鉄筋コンクリートの単位体積重量を示す。

*2:無筋コンクリートの単位体積重量を示す。

3.5.3 地盤の物性値

地盤については、VI-2-1-3「地盤の支持性能に係る基本方針」にて設定している物性値を用いる。

3.5.4 地下水位

設計地下水位は, VI-2-1-3「地盤の支持性能に係る基本方針」に基づき設定する。設計地下水位の一覧を表 3-13 に示す。

秋 5 15	5 成百地千水位の 見	
施設名称	解析断面	設計地下水位 (ELm)
	A-A断面	
 屋外配管ダクト(B-ディーゼル) 燃料貯蔵タンク~原子炉建物) 	B-B断面	15.0
	C-C断面	

表 3-13 設計地下水位の一覧

- 4. 解析結果
- 4.1 A-A断面の解析結果

耐震評価のために用いる応答加速度として,解析ケース①(基本ケース)につい て、すべての基準地震動Ssに対する最大応答加速度分布図を図4-1~図4-12に示 す。また,解析ケース①において,照査値が最大となる地震動に対しての解析ケース ②及び③の最大応答加速度分布図を図4-13及び図4-14に示す。これらに加え,機 器・配管系の応答加速度抽出のための解析ケース②及び③のすべての基準地震動Ss に対する最大応答加速度分布図を図4-15~図4-38に,解析ケース①,②及び③のす べての弾性設計用地震動Sdに対する最大応答加速度分布図を図4-39~図4-86に示 す。








































































































































































































































































































4.2 B-B断面の解析結果

耐震評価のために用いる応答加速度として,解析ケース①(基本ケース)につい て、すべての基準地震動Ssに対する最大応答加速度分布図を図4-87~図4-93に示 す。また,解析ケース①において,照査値が最大となる地震動に対しての解析ケース ②及び③の最大応答加速度分布図を図4-94及び図4-95に示す。これらに加え,機 器・配管系の応答加速度抽出のための解析ケース②及び③のすべての基準地震動Ss に対する最大応答加速度分布図を図4-96~図4-109に,解析ケース①,②及び③の すべての弾性設計用地震動Sdに対する最大応答加速度分布図を図4-110~図4-136 に示す。








































































































4.3 C-C断面の解析結果

耐震評価のために用いる応答加速度として,解析ケース④(基本ケース)につい て、すべての基準地震動Ssに対する最大応答加速度分布図を図4-137~図4-148に 示す。また,解析ケース④において,照査値が最大となる地震動に対しての解析ケー ス⑤~⑧の最大応答加速度分布図を図4-149~図4-152に示す。これらに加え,機 器・配管系の応答加速度抽出のための解析ケース⑤,⑥及び⑧のすべての基準地震動 Ssに対する最大応答加速度分布図を図4-153~図4-188に,解析ケース④~⑥及び ⑧のすべての弾性設計用地震動Sdに対する最大応答加速度分布図を図4-189~図4 -252に示す。





















(a) S s - F 1 (EW) (++) 水平











(a) S s - N 1 (++) 水平





(a) S s - N 1 (-+)




















































(a) S s - F 1 (EW) (++) 水平









(a) S s - N 1 (++) 水平



















































(a) S s - N 1 (++) 水平















































































































































































































































































































































