

補足-026-03 屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の
地震応答計算書及び耐震性についての計算書に
関する補足説明資料

目 次

1. 評価方法	1
2. 評価条件	1
2.1 適用規格	1
2.2 構造及び対策工事の概要	3
2.2.1 構造概要	3
2.2.2 対策工事の概要	12
2.3 評価対象断面の方向	14
2.4 評価対象断面の選定	15
2.5 使用材料及び材料の物性値	17
2.6 地盤物性値	18
2.7 評価構造物諸元	20
2.8 地下水位	21
2.9 耐震評価フロー	22
3. 地震応答解析	23
3.1 地震応答解析手法	23
3.2 地震応答解析モデルの設定	26
3.2.1 解析モデル領域	26
3.2.2 境界条件	27
3.2.3 構造物のモデル化	30
3.2.4 隣接構造物のモデル化	30
3.2.5 地盤、MMR及び埋戻コンクリートのモデル化	31
3.2.6 発泡ポリスチレン板のモデル化	32
3.2.7 地震応答解析モデル	33
3.2.8 ジョイント要素の設定	34
3.2.9 材料特性の設定	37
3.3 減衰定数	39
3.4 荷重及び荷重の組合せ	45
3.4.1 機器・配管荷重	46
3.4.2 外水圧	47
3.4.3 積雪荷重	47
3.5 地震応答解析の解析ケース	48
3.5.1 耐震評価における解析ケース	48
3.5.2 機器・配管系の耐震評価に適用する解析ケース	51
4. 評価内容	58

4.1	入力地震動の設定	58
4.2	許容限界の設定	93
4.2.1	曲げ・軸力系の破壊に対する許容限界	93
4.2.2	せん断破壊に対する許容限界	94
4.2.3	基礎地盤の支持性能に対する許容限界	98
5.	評価結果	99
5.1	地震応答解析結果	99
5.1.1	解析ケースと照査値	99
5.1.2	ひずみの時刻歴波形	100
5.1.3	断面力分布（せん断破壊に対する照査）	101
5.1.4	最大せん断ひずみ分布	103
5.2	曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果	105
5.3	せん断破壊に対する評価結果	106
5.4	基礎地盤の支持性能に対する評価結果	110
5.4.1	基礎地盤	110
5.4.2	MMR	112
6.	まとめ	118

参考資料 1 屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の 3次元静的非線形解析による耐震安全性評価について

参考資料 2 照査時刻の選定の妥当性について

参考資料 3 機器・配管系の耐震評価に適用する影響検討ケース

参考資料 4 静的地震力に対する耐震評価

参考資料 5 対策工事に伴い設置する発泡ポリスチレン板の影響について

参考資料 6 せん断破壊に対する照査への線形被害則適用について

参考資料 7 3次元静的非線形解析による屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）への影響評価

1. 評価方法

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）は非常用ガス処理系配管・弁等を間接支持する支持機能が要求される。

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）は，基準地震動 S_s による耐震評価として，構造部材が曲げ・軸力系の破壊，せん断破壊及び基礎地盤の支持性能に対する評価を実施する。

構造部材の健全性評価については，鉄筋コンクリート部材のひずみ及びせん断力が要求性能に応じた許容限界を下回ることを確認する。

基礎地盤の支持性能評価については，基礎地盤に発生する応力（接地圧）が極限支持力度に基づく許容限界を下回ること，マンメイドロック（以下「MMR」という。）に発生する応力（接地圧）が支圧強度を下回ること及びMMRの健全性評価として，MMR及びに発生するせん断応力及び引張応力が許容限界を下回ることを確認する。

2. 評価条件

2.1 適用規格

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の耐震評価にあたっては，「コンクリート標準示方書〔構造性能照査編〕（（社）土木学会，2002年制定）」（以下「コンクリート標準示方書2002」という。），「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）」（以下「J E A G 4 6 0 1 - 1987」という。）を適用するが，鉄筋コンクリート部材の曲げ・軸力系及びせん断破壊の許容限界の一部については，「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（（社）土木学会，2005年）」（以下「土木学会マニュアル2005」という。）及び「コンクリート標準示方書〔設計編〕（（社）土木学会，2007年制定）」（以下「コンクリート標準示方書2007」という。）を適用する。また，基礎地盤の支持性能の許容限界については，「道路橋示方書（I 共通編・IV下部構造編）・同解説（（社）日本道路協会，平成14年3月）」（以下「道示・IV下部構造編」という。）を適用する。

表2-1に適用する規格，基準類を示す。

表 2-1 適用する規格，基準類

項目	適用する規格，基準類	備考
使用材料及び材料定数	・コンクリート標準示方書 2002	・鉄筋コンクリートの材料諸元 (γ , E, ν)
荷重及び荷重の組合せ	・コンクリート標準示方書 2002	・永久荷重, 偶発荷重等の適切な組合せを検討
許容限界	・土木学会マニュアル 2005	・曲げ・軸力系の破壊に対する照査において, 圧縮縁コンクリートひずみが 1.0% を下回ることを確認
	・土木学会マニュアル 2005 ・コンクリート標準示方書 2007	・せん断破壊に対する照査は, 発生せん断力がせん断耐力を下回ることを確認
	・コンクリート標準示方書 2002	・MMR の支持性能に対する照査は, MMR に発生する応力がコンクリートの支圧強度を下回ることを確認
	・道示・IV 下部構造編	・基礎地盤の支持性能に対する照査は, 基礎に発生する応力が極限支持力度を下回ることを確認
地震応答解析	・J E A G 4 6 0 1 -1987	・有限要素法による 2 次元モデル作成等
	・道示・IV 下部構造編	
	・土木学会マニュアル 2005	・構造物の要素分割等

2.2 構造及び対策工事の概要

2.2.1 構造概要

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の位置図を図 2-1 に、平面図を図 2-2 に、断面図を図 2-3～図 2-6 に、概略配筋図を図 2-7 に示す。

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）は、非常用ガス処理系配管・弁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、延長約 20m、幅 6.7m、高さ 3.1m～3.6m の 2 連のボックスカルバート構造から構成された延長方向におおむね一様な線状構造物である。

また、屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）は、屋外配管ダクト（タービン建屋～放水槽）の一部と一体構造（以下「一体化部」という。）となっており、タービン建物及び排気筒の接合部には構造目地が設置されている。

一体構造であることを考慮した屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の耐震評価については、3次元構造解析モデルにて耐震評価を別途実施しており、参考資料 1 に記載する。一体化部のイメージ図を図 2-8 に示す。

構造目地については、目地材（厚さ 60mm）、ゴム止水板（幅 300mm）及びシール材により構成され、断面形状によってタイプ 1 及びタイプ 2 に分かれており、道路土工カルバート工指針（（社）日本道路協会）に準拠し、構造仕様が決定されている。構造目地の構造詳細図を図 2-9 に示す。

なお、各断面の奥行き方向において、部材厚や内空断面及び配筋はおおむね同一であり、MMR を介して十分な支持機能を有する C_M級及び C_L級岩盤に支持される。

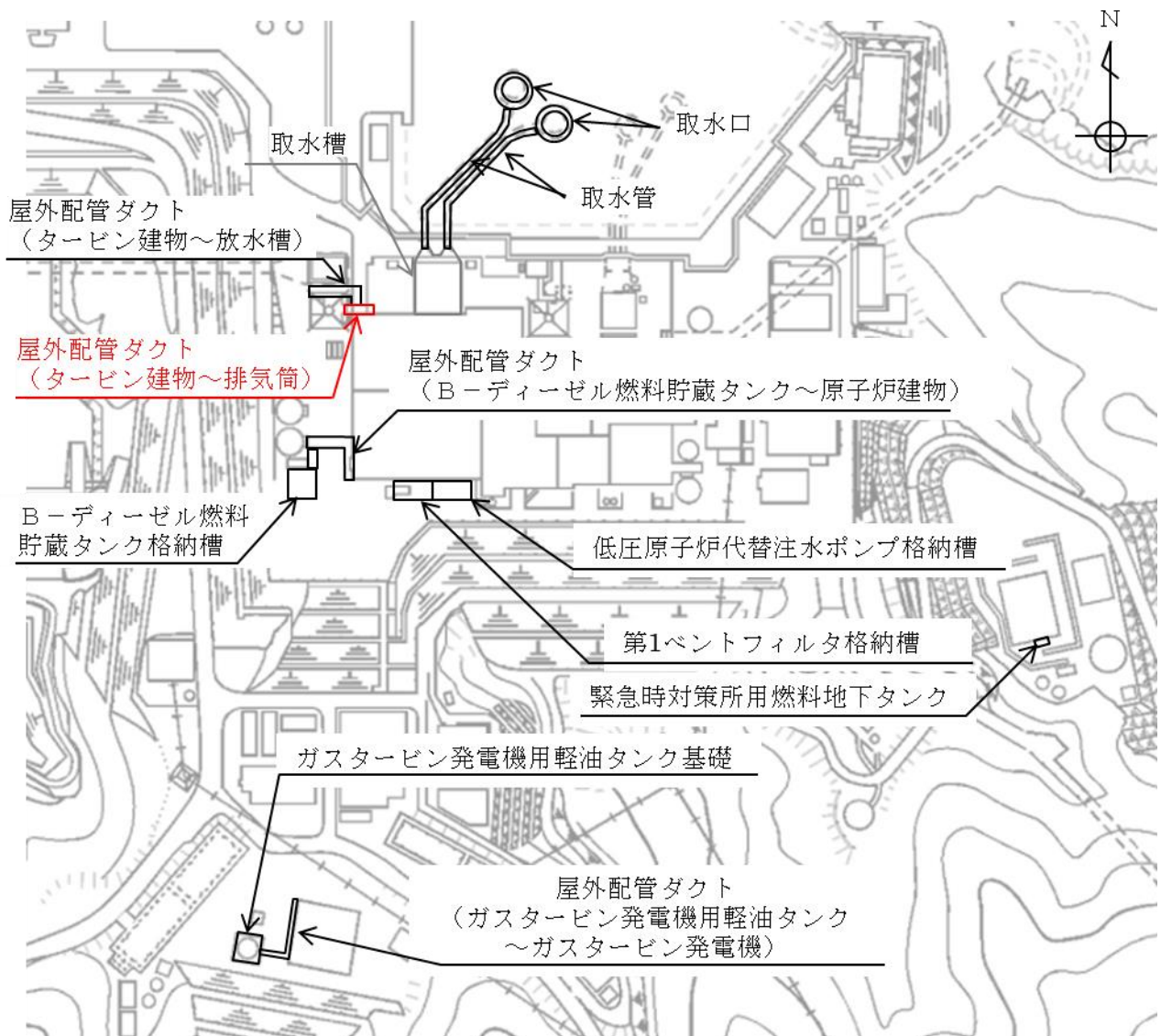


図 2-1 屋外配管ダクト (タービン建物～排気筒) 位置図

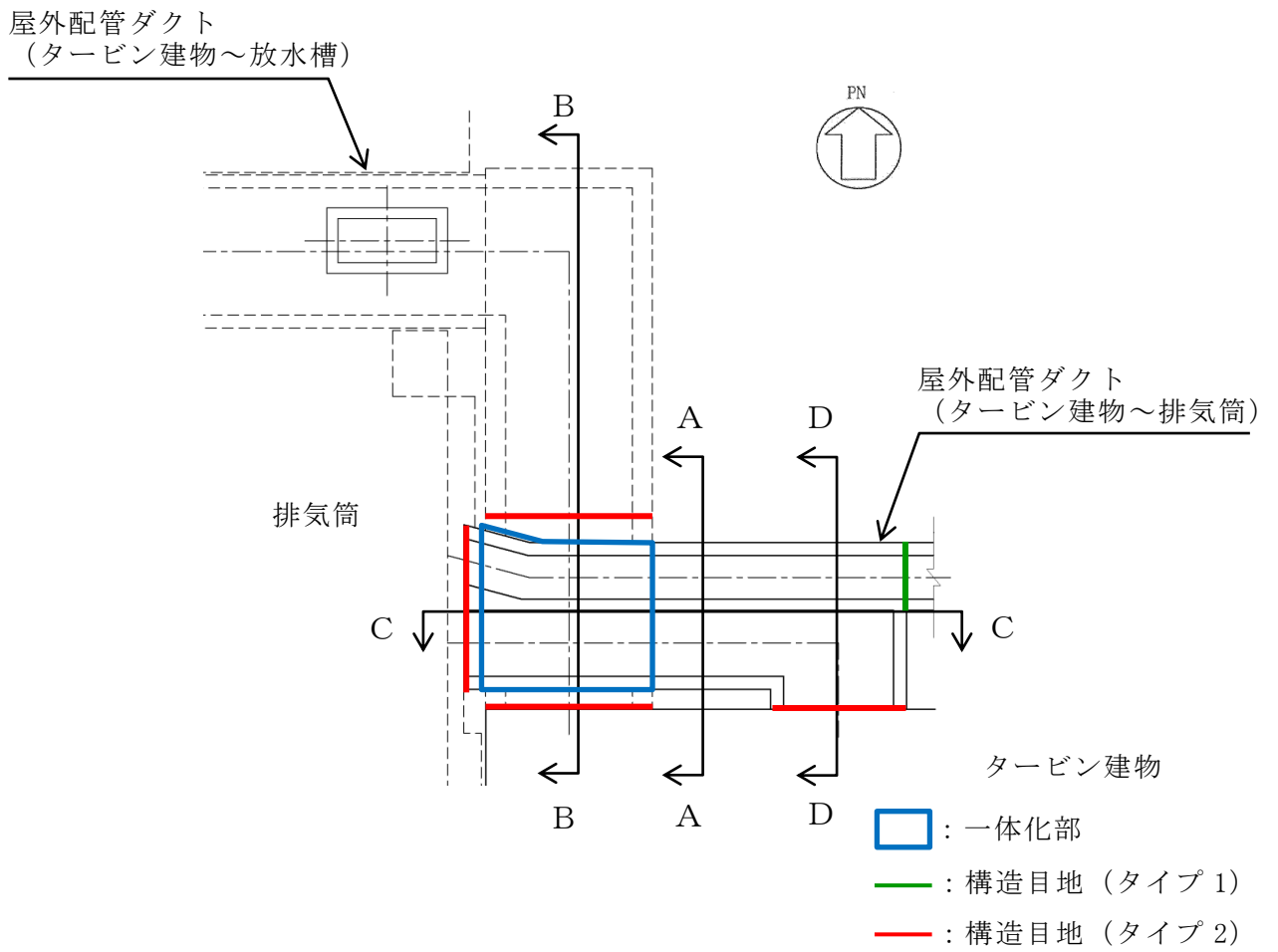
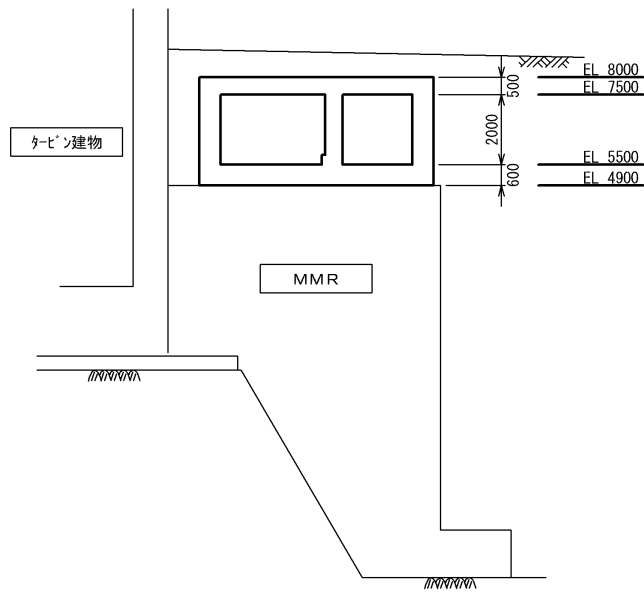
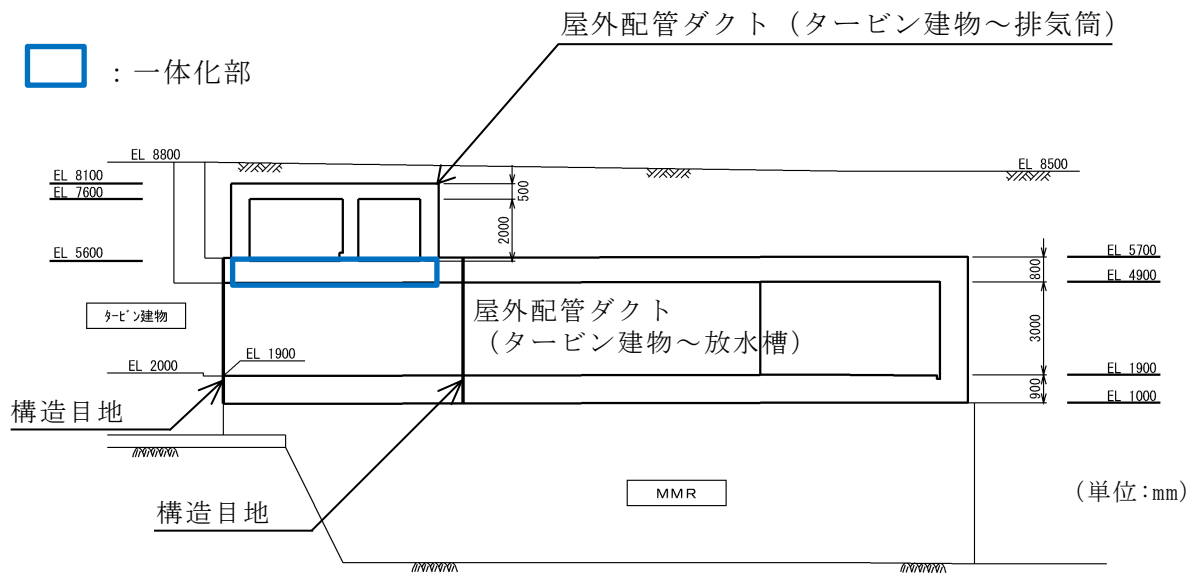


図 2-2 屋外配管ダクト (タービン建物～排気筒) 平面図



(単位: mm)

図 2-3 屋外配管ダクト (タービン建物～排気筒) 断面図 (A-A 断面)



(単位: mm)

図 2-4 屋外配管ダクト (タービン建物～排気筒) 断面図 (B-B 断面)

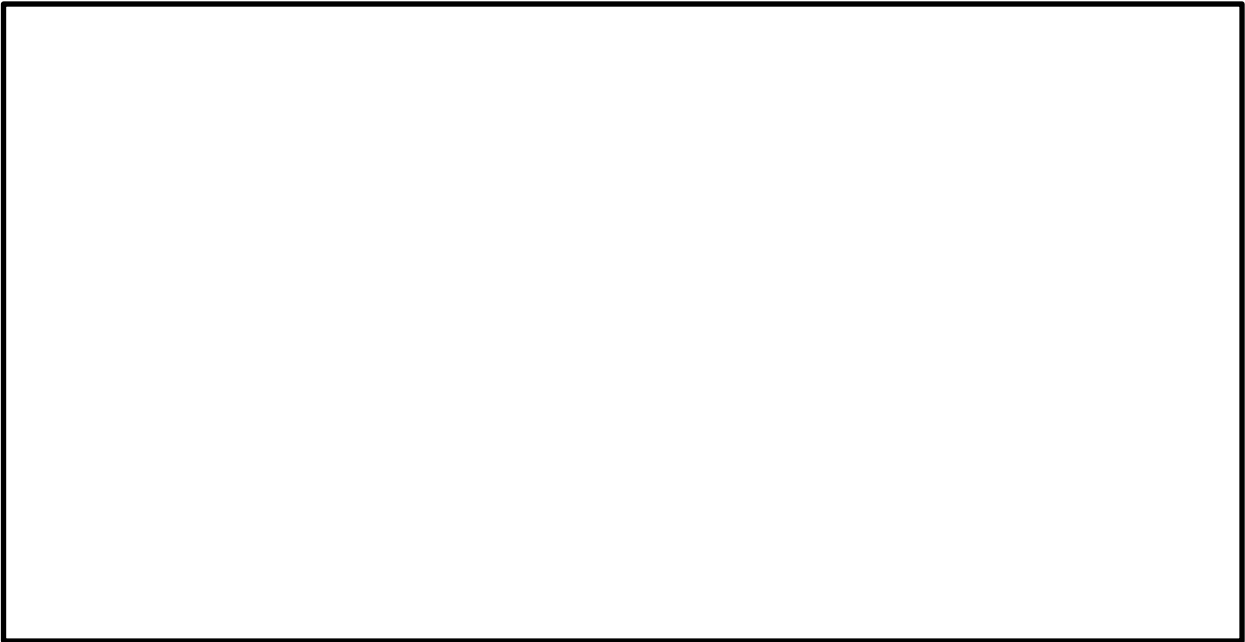


図 2-5 屋外配管ダクト (タービン建物～排気筒) 断面図 (C-C 断面)

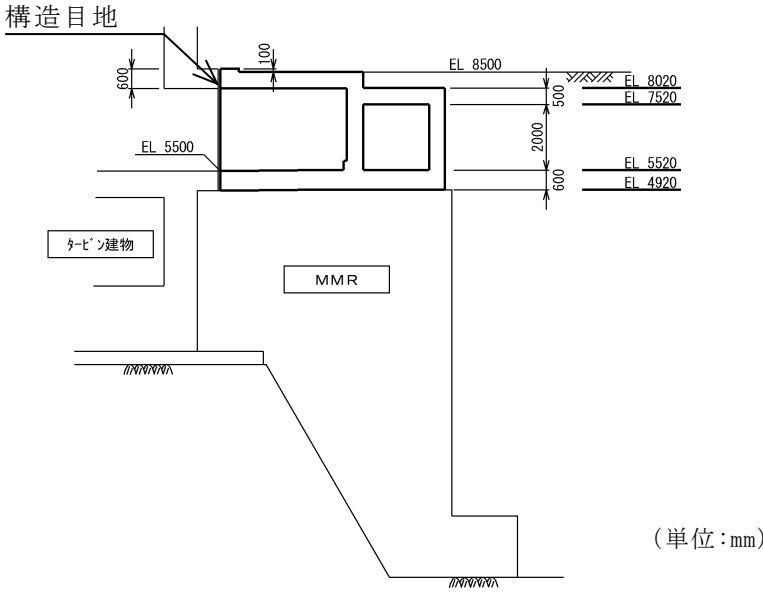


図 2-6 屋外配管ダクト (タービン建物～排気筒) 断面図 (D-D 断面)

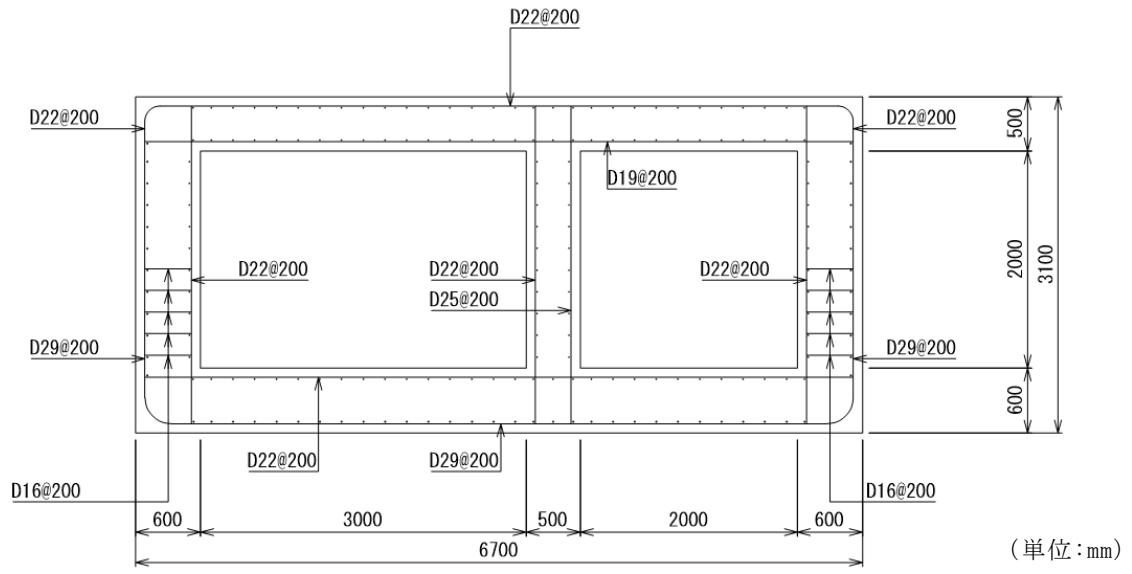


図 2-7 屋外配管ダクト (タービン建物～排気筒) 概略配筋図

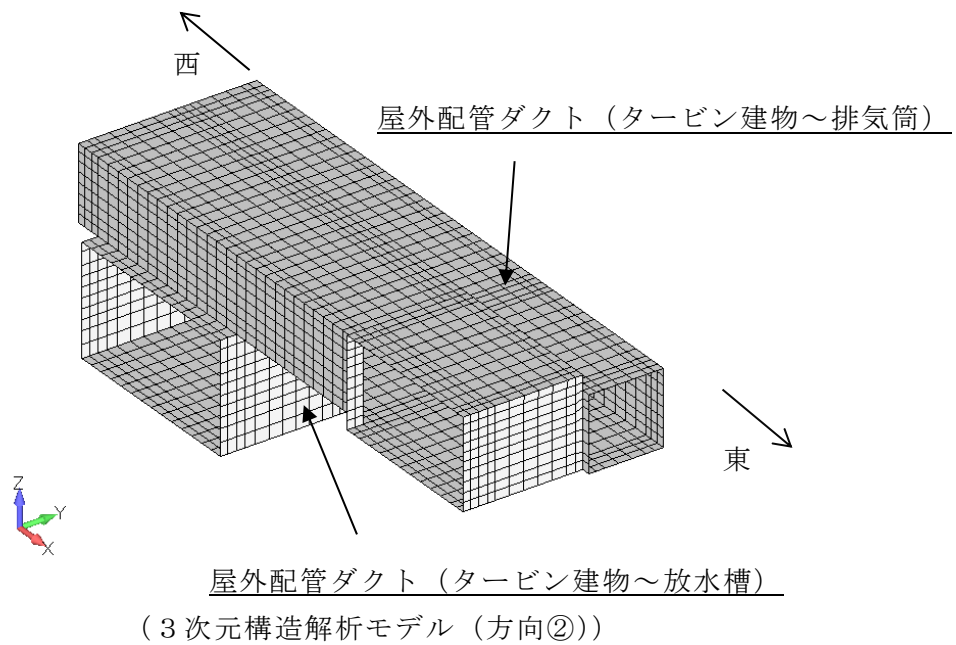
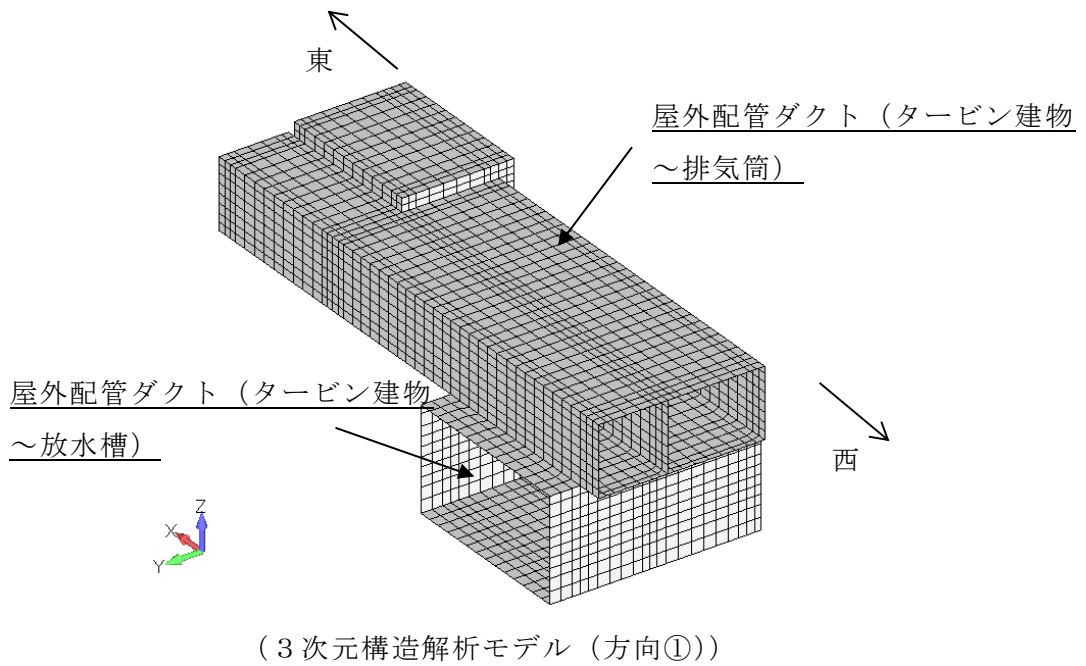
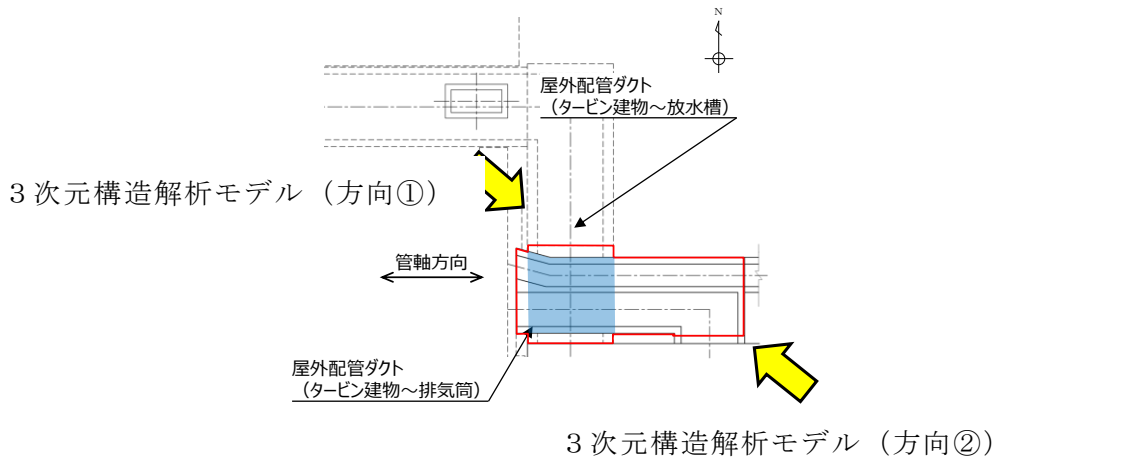
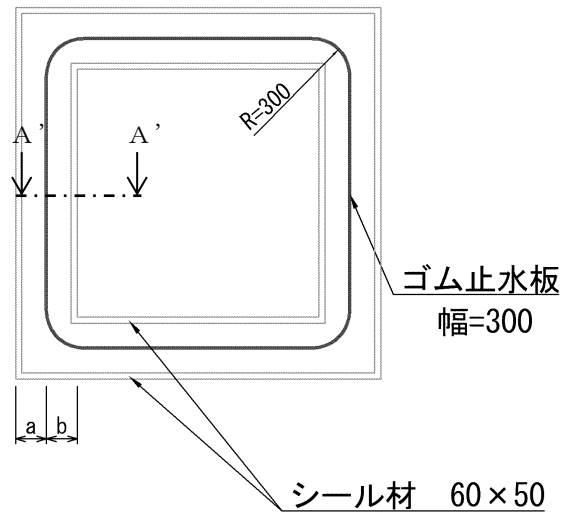
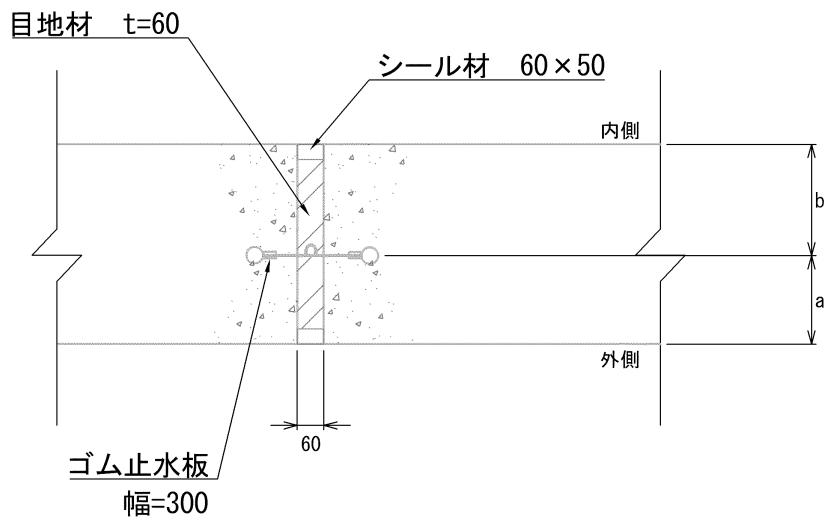


図 2-8 屋外配管ダクト (タービン建物~排気筒) 一体化部のイメージ図



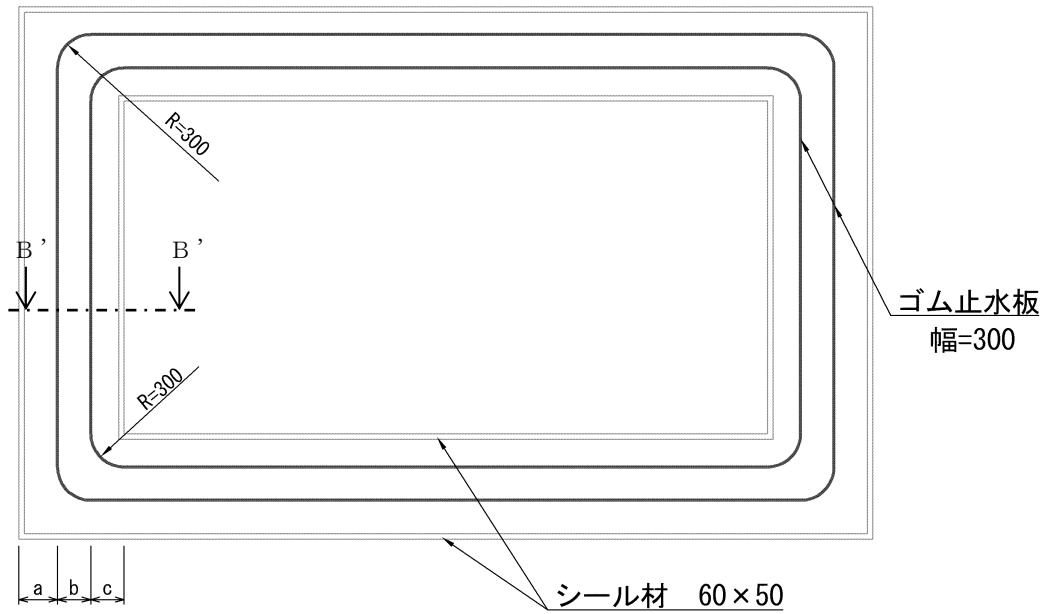
(タイプ1 : 正面図)



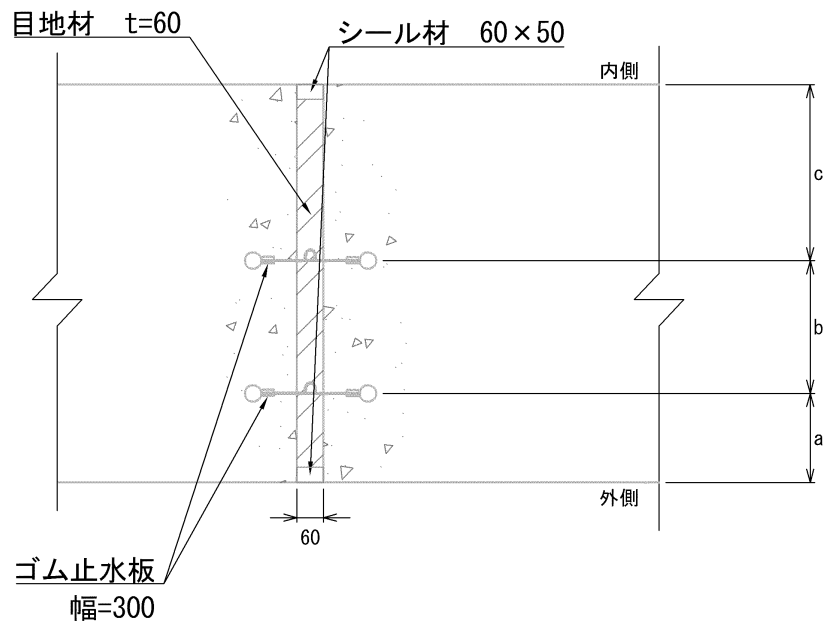
(タイプ1 : 断面詳細図 (A'-A'断面))

(単位:mm)

図 2-9 (1) 構造詳細図



(タイプ2 : 正面図)



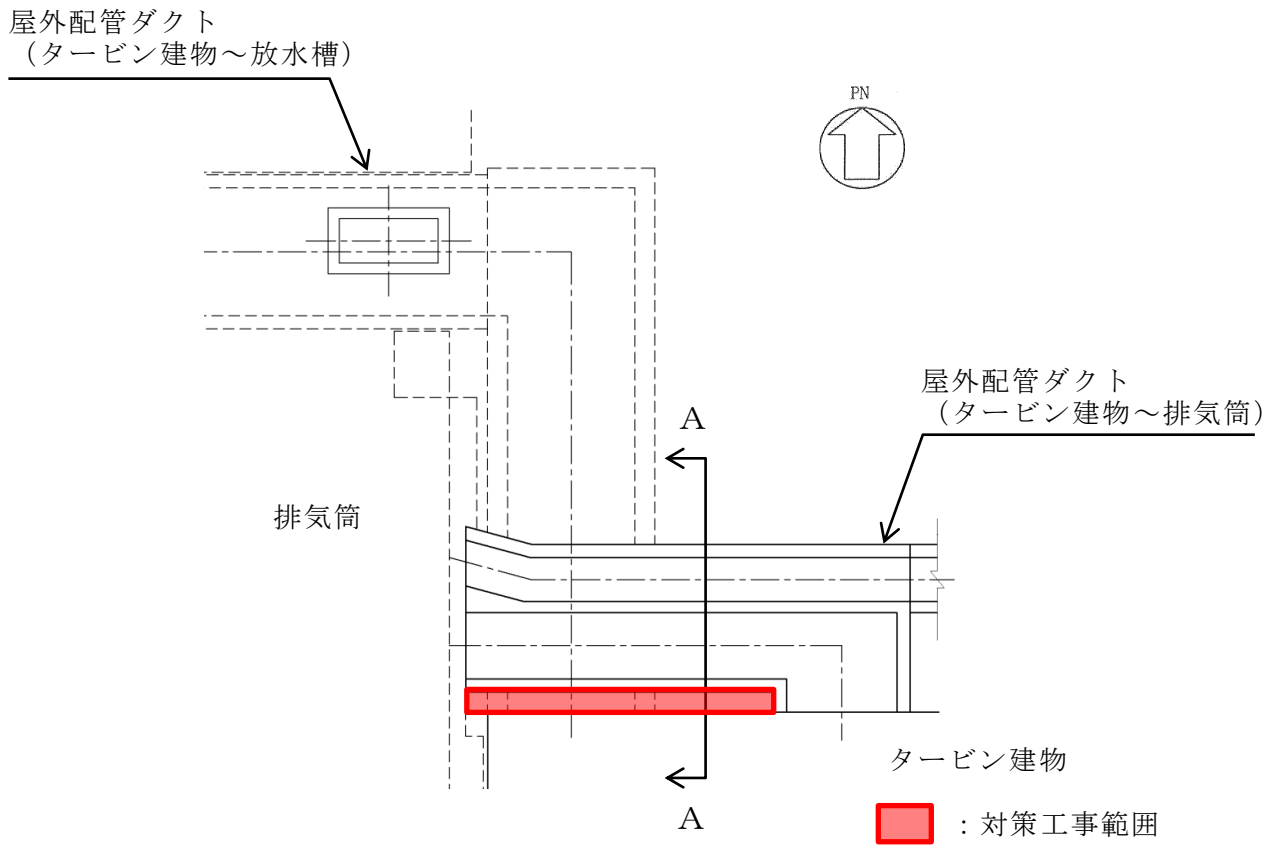
(タイプ2 : 断面詳細図 (B'-B'断面))

(単位:mm)

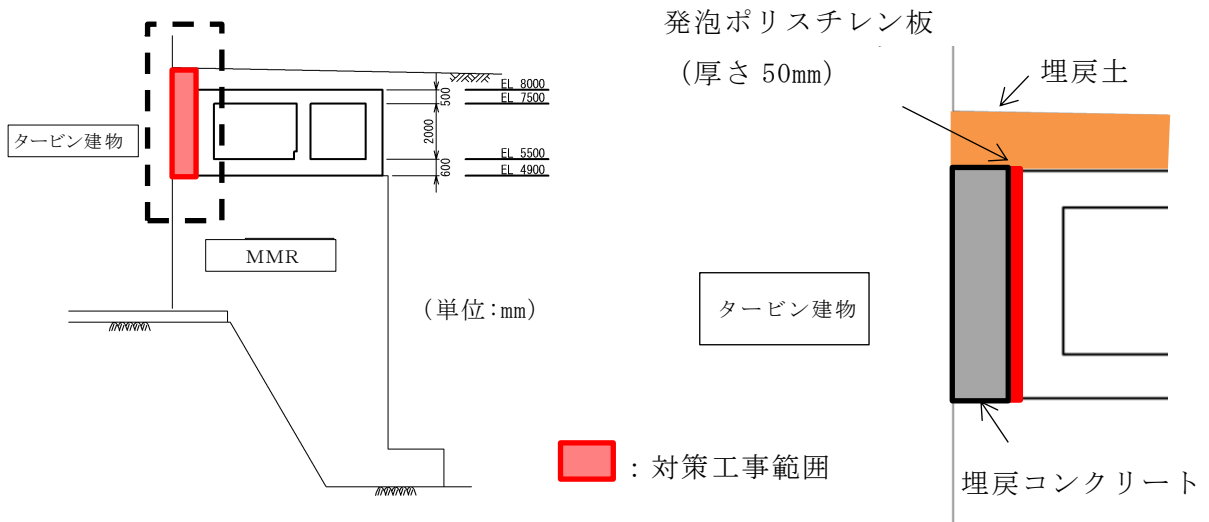
図2-9(2) 構造詳細図

2.2.2 対策工事の概要

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の耐震性を確保するため、タービン建物からの荷重伝達を無くすことを目的とした対策工事を実施する。具体的には、屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）とタービン建物間の埋戻土を撤去し、屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）側に発泡ポリスチレン板（厚さ 50mm）を設置した上で、埋戻コンクリートによる埋戻しを実施する。対策工事の概要を図 2-10 に示す。



(平面図)



(A-A断面)

(拡大図)

図 2-10 対策工事の概要

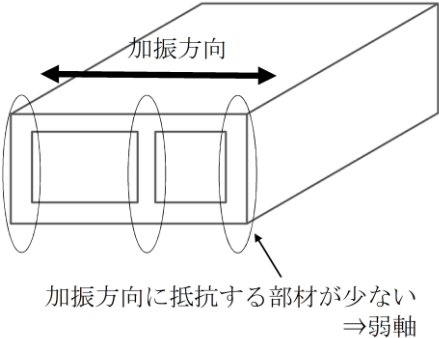
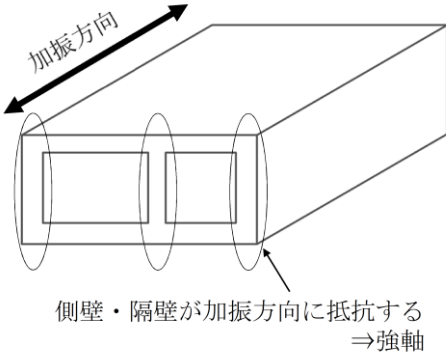
2.3 評価対象断面の方向

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）は、非常用ガス処理系配管・弁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る。

評価対象断面の方向に係る考え方を表 2-2 に示す。間接支持する配管の管軸方向（延長方向）と平行に配置されている壁部材が多いため、間接支持する配管の延長方向が強軸方向となり、横断方向が弱軸方向となっている。

以上のことから、標準的な断面形状及び周辺状況は延長方向におおむね一様であり、屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の横断方向の断面を評価対象断面の方向として選定する。

表 2-2 屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の評価対象断面の方向の選定

	管軸直交方向（横断方向）	管軸方向（延長方向）
屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）	 <p>加振方向に抵抗する部材が少ない =>弱軸</p>	 <p>側壁・隔壁が加振方向に抵抗する =>強軸</p>
	管軸直交方向は、加振方向に平行な壁部材がなく、弱軸方向にあたる。	管軸方向は、加振方向に平行な部材全体を耐震設計上見込むことができ、強軸方向にあたる。
	弱軸方向を評価対象断面とする。	

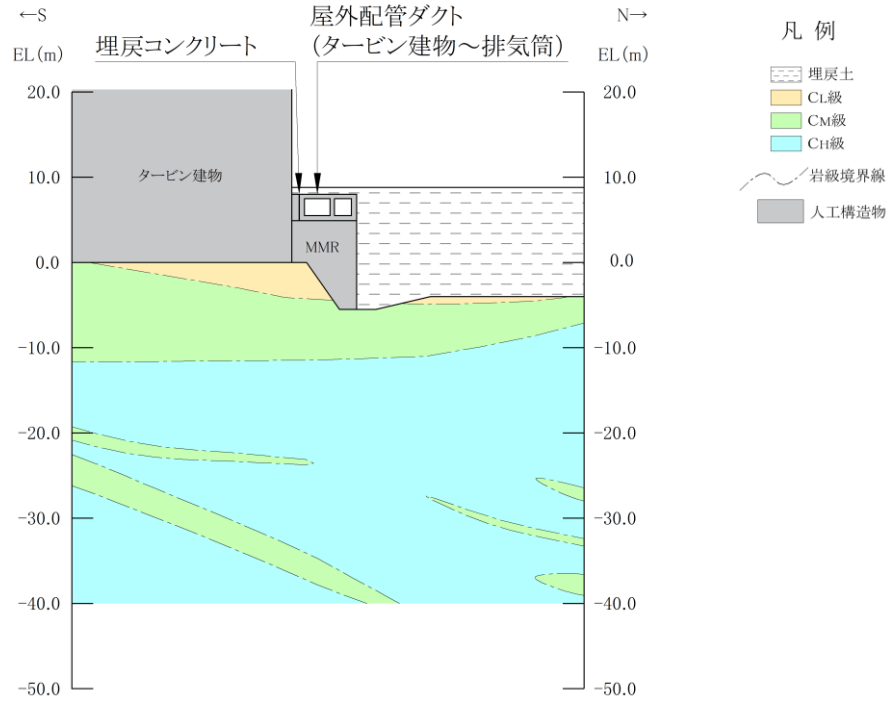
2.4 評価対象断面の選定

評価対象断面は、「補足-026-01 屋外重要土木建造物の耐震安全性評価について」の「4.5 屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の断面選定の考え方」に示すとおり，構造的特徴や周辺状況等を踏まえ選定する。

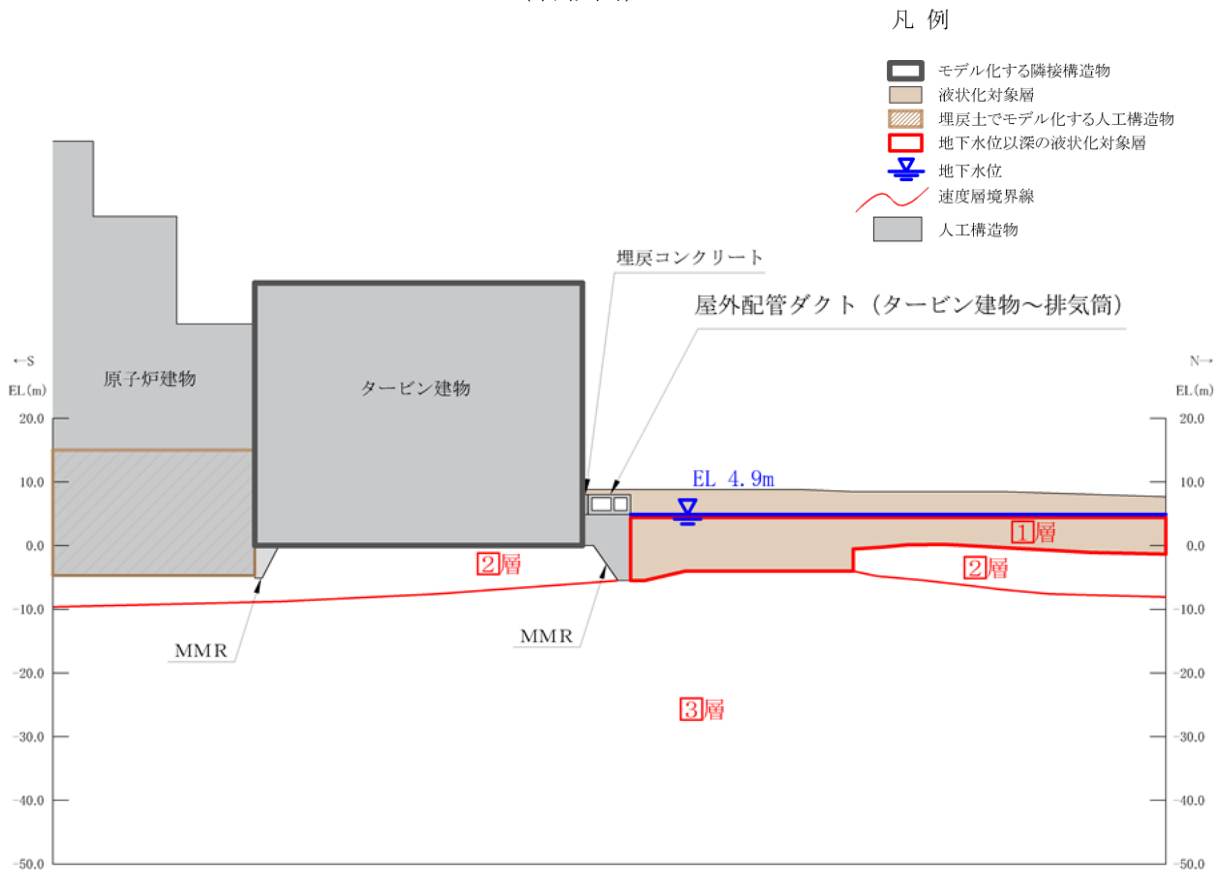
屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）は，一体化部と，それ以外の標準的な断面形状区間（以下「一般部」という。）に分けられる。

標準的な断面形状である一般部の周辺状況は延長方向におおむね一様であり，屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の中心を通る横断方向の断面であるA-A断面を評価対象断面として選定する。

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の評価対象断面図を図2-11に示す。



(岩級図)



(速度層図)

図 2-11 屋外配管ダクト (タービン建物～排気筒)
評価対象断面図 (A-A断面)

2.5 使用材料及び材料の物性値

構造物の使用材料を表 2-3 に、材料の物性値を表 2-4 に示す。

表 2-3 使用材料

材料		仕様
構造物 (鉄筋コンクリート)	コンクリート	設計基準強度 20.6N/mm ²
	鉄筋	SD345
MMR		設計基準強度 15.6N/mm ²
埋戻コンクリート		設計基準強度 18.0N/mm ²

表 2-4 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)	2.33×10 ⁴	24.0* ¹	0.2
MMR	2.08×10 ⁴	22.6* ²	
埋戻コンクリート	2.20×10 ⁴		

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。

2.6 地盤物性値

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。地盤の物性値を表2-5に示す。

表2-5(1) 地盤の解析用物性値（岩盤）

層番号	S波速度 V_s (m/s)	P波速度 V_p (m/s)	単位体積重量 γ (kN/m ³)	ポアソン比 ν	せん断弾性係数 G ($\times 10^5$ kN/m ²)	減衰定数 h (%)
1層	250	800	20.6	0.446	1.31	3
2層	900	2100	23.0	0.388	19.0	3
3層	1600	3600	24.5	0.377	64.0	3
4層*	1950	4000	24.5	0.344	95.1	3
5層*	2000	4050	26.0	0.339	105.9	3
6層*	2350	4950	27.9	0.355	157.9	3

注記*：入力地震動の算定においてのみ用いる解析用物性値

表 2-5(2) 地盤の解析用物性値 (埋戻土)

		解析用物性値
		埋戻土
物理特性	密度 ρ_s (g/cm ³)	2.11
強度特性	初期せん断強度 τ_0 (N/mm ²)	0.22
	内部摩擦角 ϕ (°)	22
動的変形特性	初期せん断弾性係数 G_0	$G_0 = 749 \sigma^{0.66}$ (N/mm ²) $G/G_0 = 1 / (1 + \gamma / 0.00027)$
	動ポアソン比 ν_d	0.45
減衰特性	減衰定数 h	$h = 0.0958 \times (1 - G/G_0)^{0.85}$

2.7 評価構造物諸元

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の評価部位とその仕様を表 2-6 に、評価部位を図 2-12 に示す。

表 2-6 評価部位とその仕様

部位		仕様		材料		要求性能
		部材幅 (mm)	部材厚 (mm)	コンクリート 設計基準強度 f'_{ck} (N/mm ²)	鉄筋	
頂版	1	3000	500	20.6	SD345	支持機能
頂版	2	2000	500	20.6	SD345	
側壁	3	2000	600	20.6	SD345	
側壁	4	2000	600	20.6	SD345	
隔壁	5	2000	500	20.6	SD345	
底版	6	3000	600	20.6	SD345	
底版	7	2000	600	20.6	SD345	

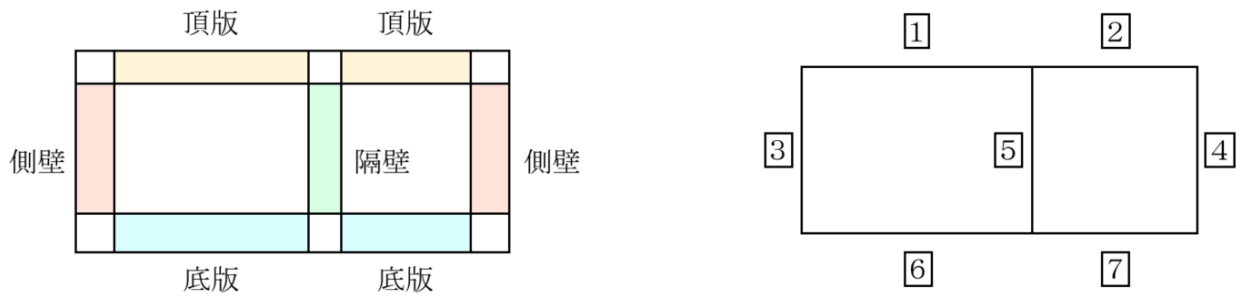


図 2-12 評価部位

2.8 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」に従い設定する。設計地下水位を表 2-7 に示す。

表 2-7 設計地下水位

施設名称	解析断面	設計地下水位 (EL m)
屋外配管ダクト (タービン建物～排気筒)	A-A断面	4.9

2.9 耐震評価フロー

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の耐震評価フローを図 2-13 に示す。

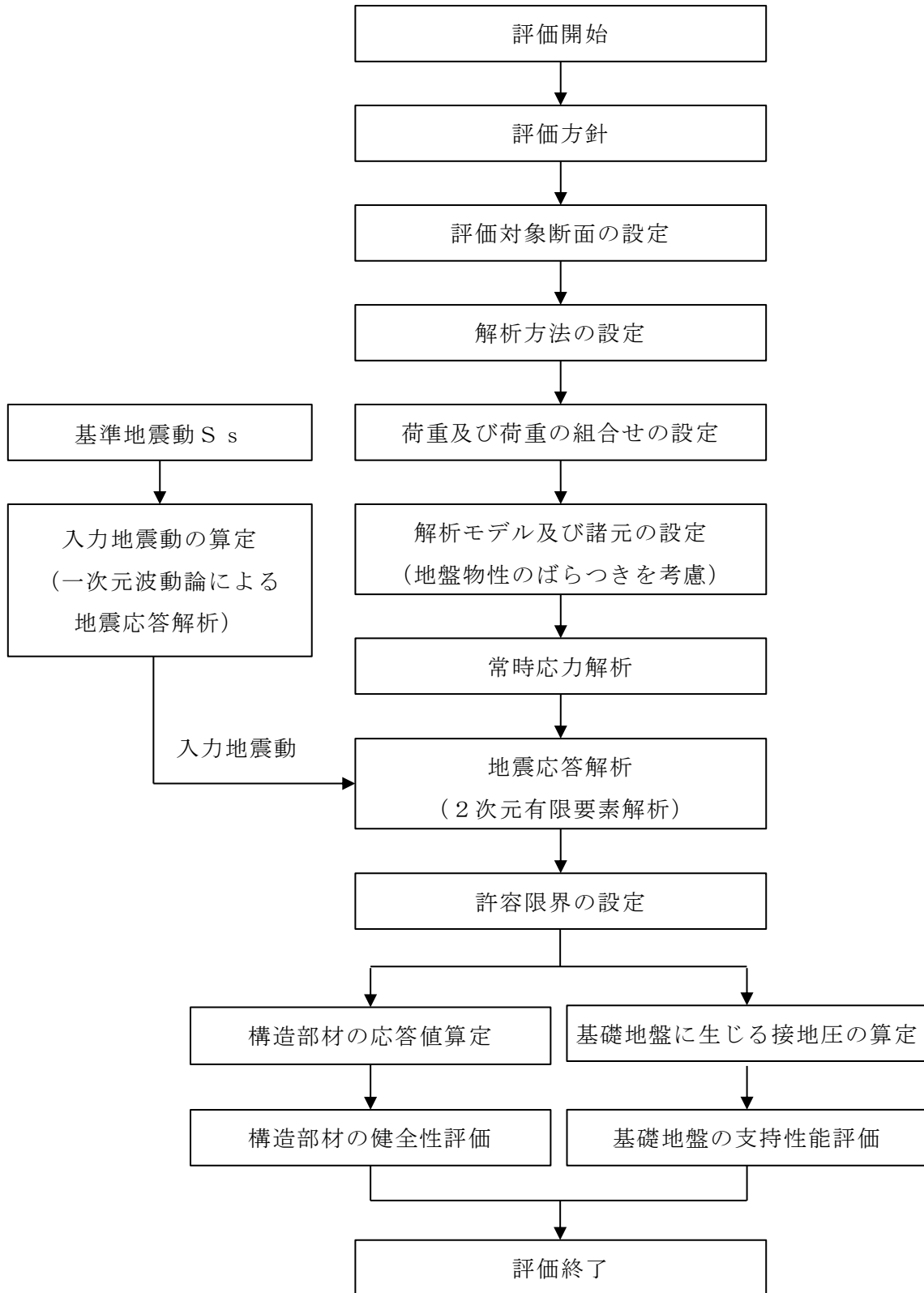


図 2-13 屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の耐震評価フロー

3. 地震応答解析

3.1 地震応答解析手法

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 次元有限要素法により、基準地震動 S_s 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こととし、解析手法については、図 3-1 に示す解析手法の選定フローに基づき選定する。

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）周辺の地下水位は、構造物底版よりも低く、延長方向に一様であるため、解析手法のフローに基づき「①全応力解析」を選定する。

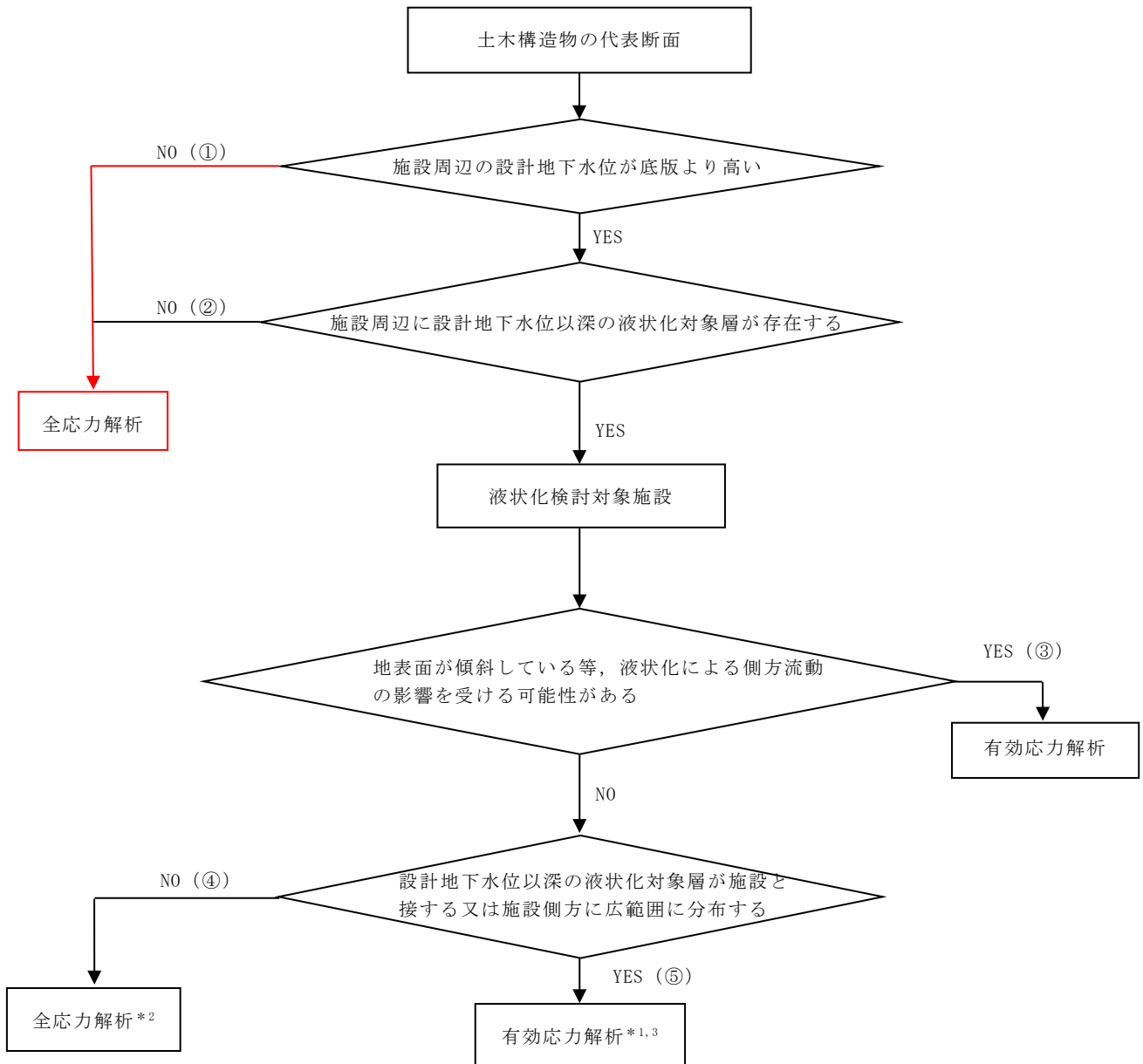
構造部材については、ファイバーモデルによる非線形はり要素でモデル化する。

地盤については、平面ひずみ要素でモデル化することとし、このうち岩盤、MMR 及び埋戻コンクリートについては、線形の平面ひずみ要素でモデル化する。埋戻土については、地盤の剛性及び減衰のひずみ依存性を適切に考慮できるマルチスプリング要素を用いることとし、ばね特性は双曲線モデル（修正 GHE モデル）を用いて非線形性を考慮する。

また、対策工事に伴い設置する発泡ポリスチレン板（50mm）については、埋戻コンクリートと屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の間に 50mm の空隙を設けることによりモデル化する。

地震応答解析については、解析コード「TDA P III」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。

地震応答解析の選定フローを図 3-2 に示す。



注記*1：非液状化の条件を仮定した全応力解析についても実施する。
 *2：設計地下水位以深の液状化対象層の分布が局所的である断面のため全応力解析を実施するが、液状化の影響が構造物に及んでいないことを有効応力解析により確認する。
 *3：土木構造物の耐震評価の追加解析ケースとして、液状化しない場合の全応力解析を実施する。また、全応力解析について、有効応力解析の解析コードとの差異による影響を代表構造物（例：取水槽）で確認する。

図 3-1 解析手法の選定フロー

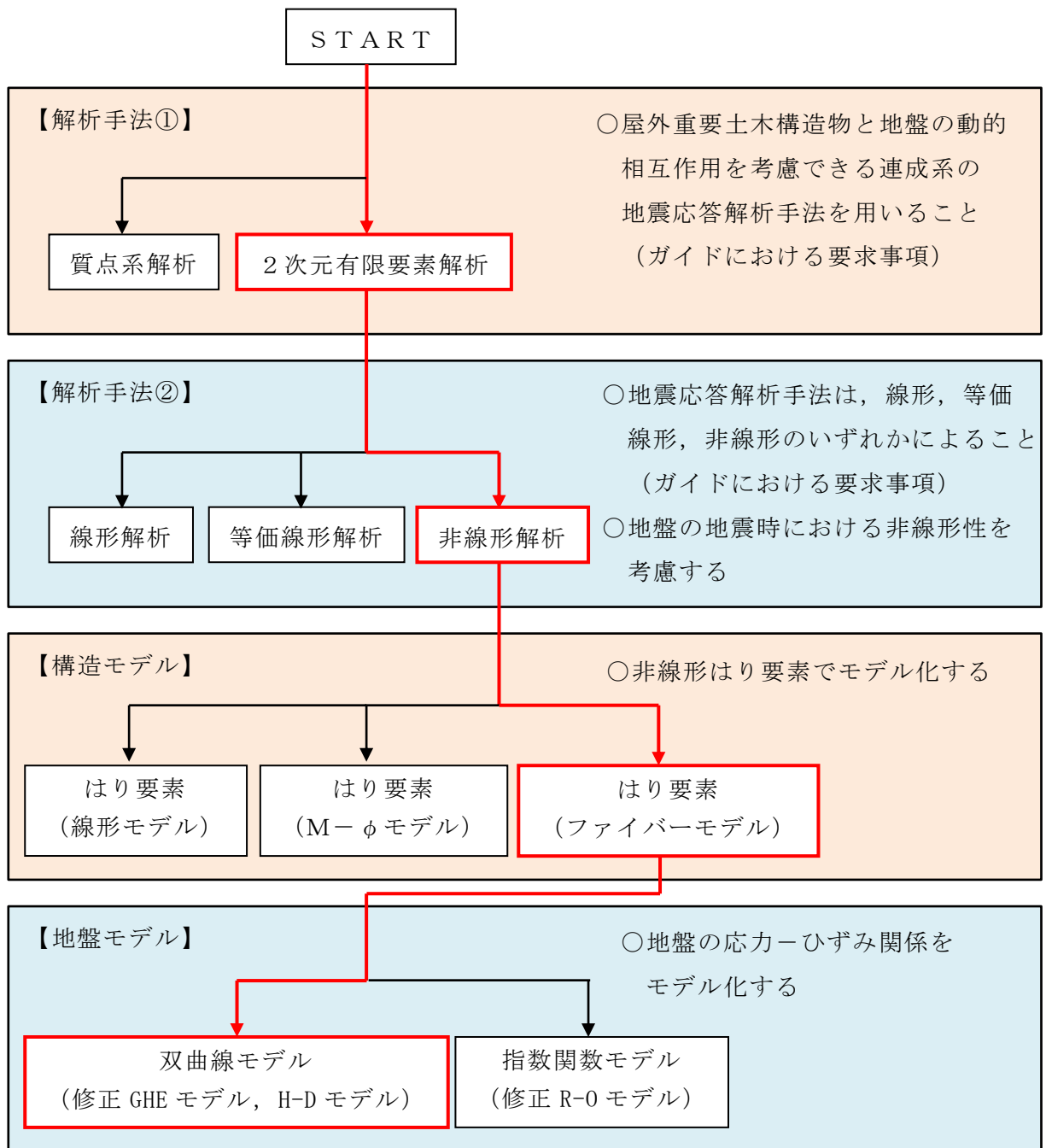


図 3-2 地震応答解析の選定フロー

3.2 地震応答解析モデルの設定

3.2.1 解析モデル領域

地震応答解析モデルは、境界条件の影響が地盤及び構造物の応力状態に影響を及ぼさないよう、十分広い領域とする。具体的には、J E A G 4 6 0 1 -1987 を参考に、図 3-3 に示すとおりモデル幅を構造物基礎幅の 5 倍以上、モデル高さを構造物基礎幅の 1.5 倍～2 倍以上を確保している。

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の解析モデル領域については、南側にタービン建物が隣接しているため、上記の考え方に加えて、隣接構造物外側の地盤応答を適切に表現できる範囲までモデル化領域を拡大して設定する。

なお、解析モデルの境界条件は、側面及び底面ともに粘性境界とする。

地盤の要素分割については、波動をなめらかに表現するために、対象とする波長の 5 分の 1 程度を考慮し、要素高さを 1m 程度まで細分割して設定する。

構造物の要素分割については、土木学会マニュアル 2005 に従い、要素長さを部材の断面厚さ又は有効高さの 2.0 倍以下とし、1.0 倍程度まで細分して設定する。

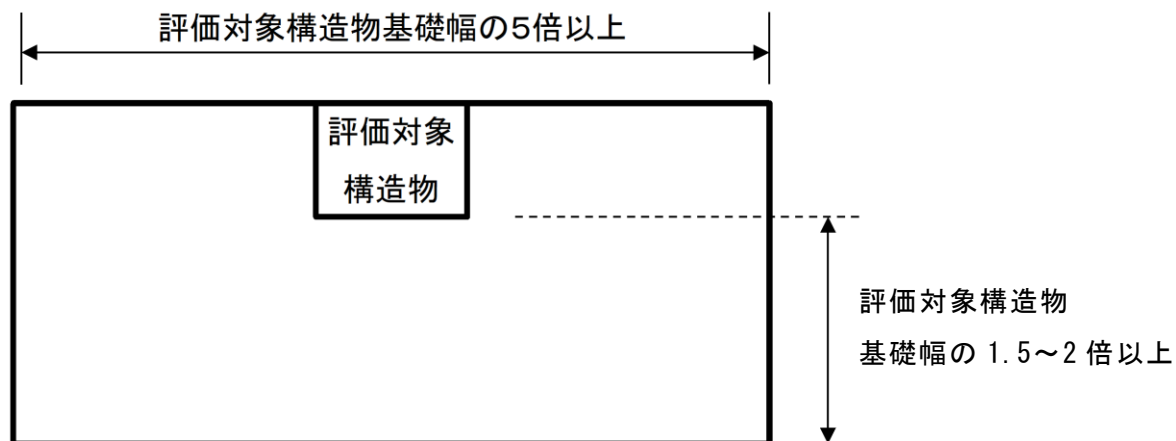


図 3-3 モデル化範囲の考え方

3.2.2 境界条件

(1) 固有値解析時

固有値解析を実施する際の境界条件は、境界が構造物を含めた周辺地盤の振動特性に影響を与えないよう設定する。ここで、底面境界は地盤のせん断方向の卓越変形モードを把握するために固定とし、側方境界はフリーとする。境界条件の概念図を図3-4に示す。

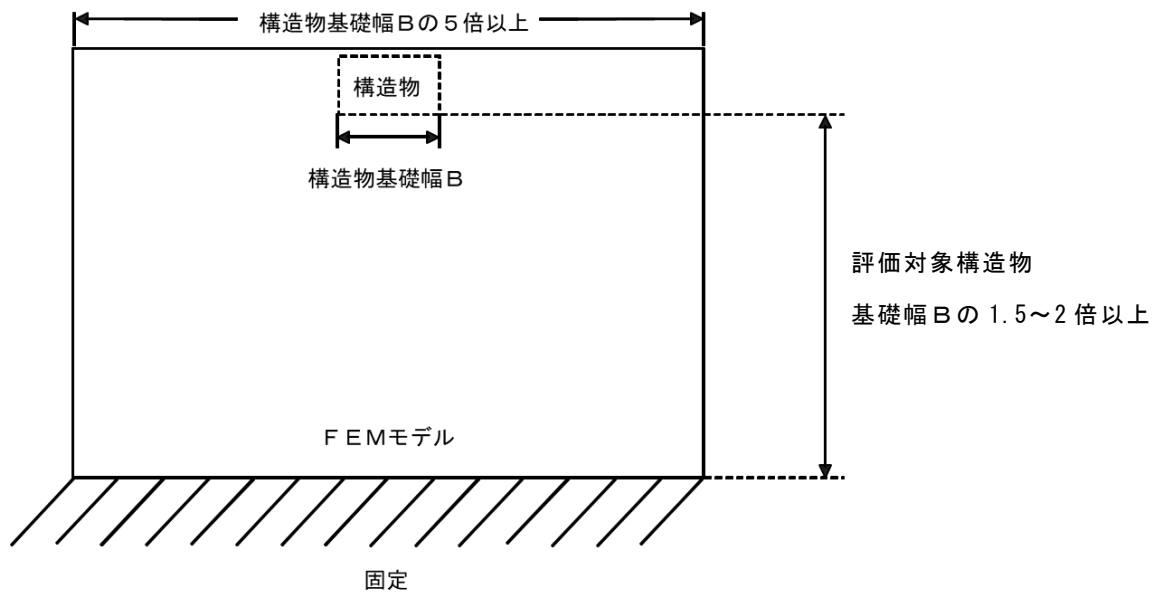


図3-4 固有値解析における境界条件の概念図

(2) 常時応力解析時

常時応力解析は、地盤や構造物の自重等の静的な荷重を載荷することによる常時応力を算定するために行う。そこで、常時応力解析時の境界条件は底面固定とし、側方は自重等による地盤の鉛直方向の変形を拘束しないよう鉛直ローラーとする。境界条件の概念図を図 3-5 に示す。

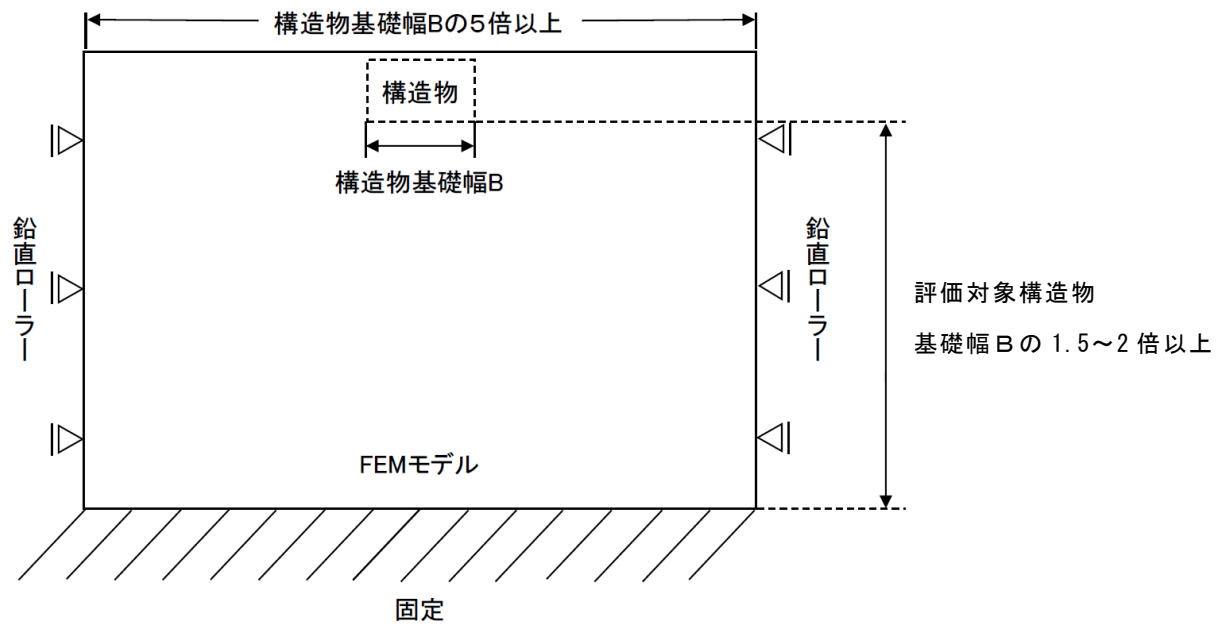


図 3-5 常時応力解析における境界条件の概念図

(3) 地震応答解析時

地震応答解析時の境界条件については、有限要素解析における半無限地盤を模擬するため、粘性境界を設ける。底面の粘性境界については、地震動の下降波がモデル底面境界から半無限地盤へ通過していく状態を模擬するため、ダッシュポットを設定する。側方の粘性境界については、自由地盤の地盤振動と不整形地盤側方の地盤振動の差分が側方を通過していく状態を模擬するため、自由地盤の側方にダッシュポットを設定する。

境界条件の概念図を図 3-6 に示す。

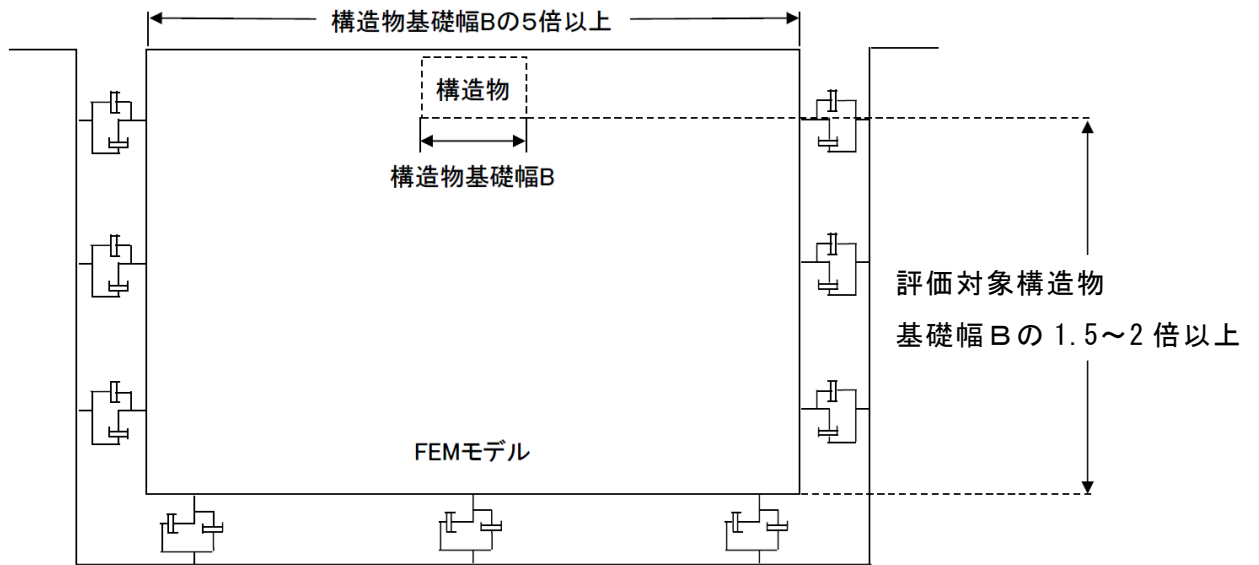


図 3-6 地震応答解析における境界条件の概念図

3.2.3 構造物のモデル化

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。

機器・配管荷重は解析モデルに付加質量として与えることで考慮する。

3.2.4 隣接構造物のモデル化

解析モデル範囲において隣接構造物となるタービン建物のモデル化は、「原子力発電所の基礎地盤及び周辺斜面の安定性評価技術〈技術資料〉（（社）土木学会，原子力土木委員会，2009年2月）」を参考に，質点系建屋モデルから建屋各層の水平剛性 K_H ，鉛直剛性 K_V 及び曲げ剛性 K_ϕ を用いて，せん断剛性 G ，ポアソン比 ν ，ばね定数 k_s を求め等価な有限要素モデルを作成する。タービン建物のモデル化概要について図3-7に，多質点系モデルと有限要素モデルの固有周期（1次モード）の比較を表3-1に示す。

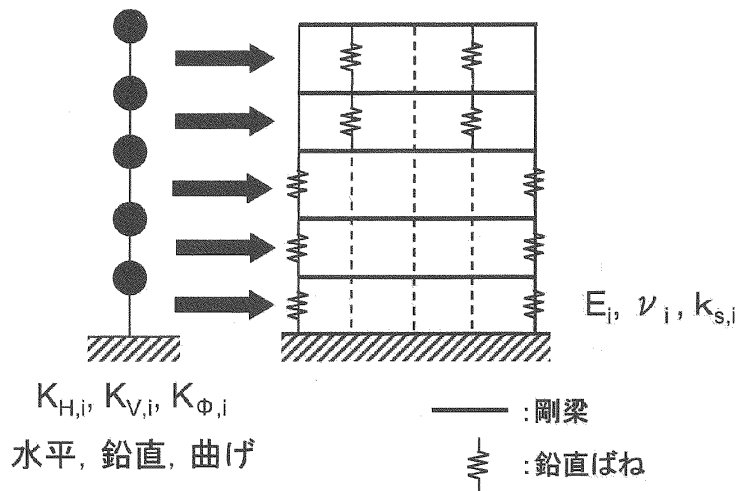


図 3-7 タービン建物のモデル化概要

「原子力発電所の基礎地盤及び周辺斜面の安定性評価技術〈技術資料〉

（（社）土木学会，原子力土木委員会，2009年2月）」

表 3-1 固有周期比較表

	固有周期（1次モード）
多質点系モデル	0.17（水平）
	0.05（鉛直）
有限要素モデル	0.17（水平）
	0.05（鉛直）

3.2.5 地盤、MMR及び埋戻コンクリートのモデル化

地盤、MMR及び埋戻コンクリートは線形の平面ひずみ要素でモデル化する。また、埋戻土は、地盤の剛性及び減衰のひずみ依存性を考慮できるマルチスプリング要素でモデル化する。

地盤のモデル化に用いる、評価対象地質断面図を図3-8に示す。

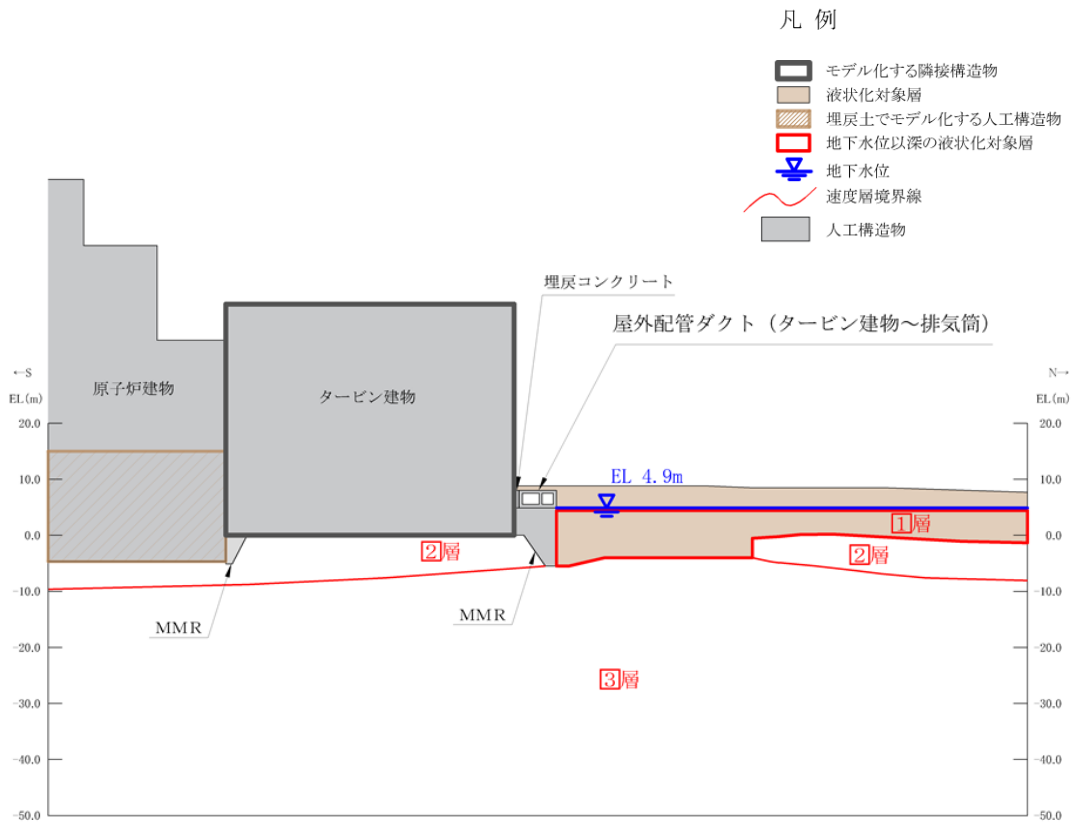


図3-8 評価対象地質断面図

3.2.6 発泡ポリスチレン板のモデル化

2号機タービン建物と屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の対策工に伴い打設した埋戻コンクリート間に設置する発泡ポリスチレン板（厚さ 50mm）の設置状況を図 3-9 に示す。

埋戻コンクリートと屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の間に 50mm の空隙を設けることによりモデル化する。

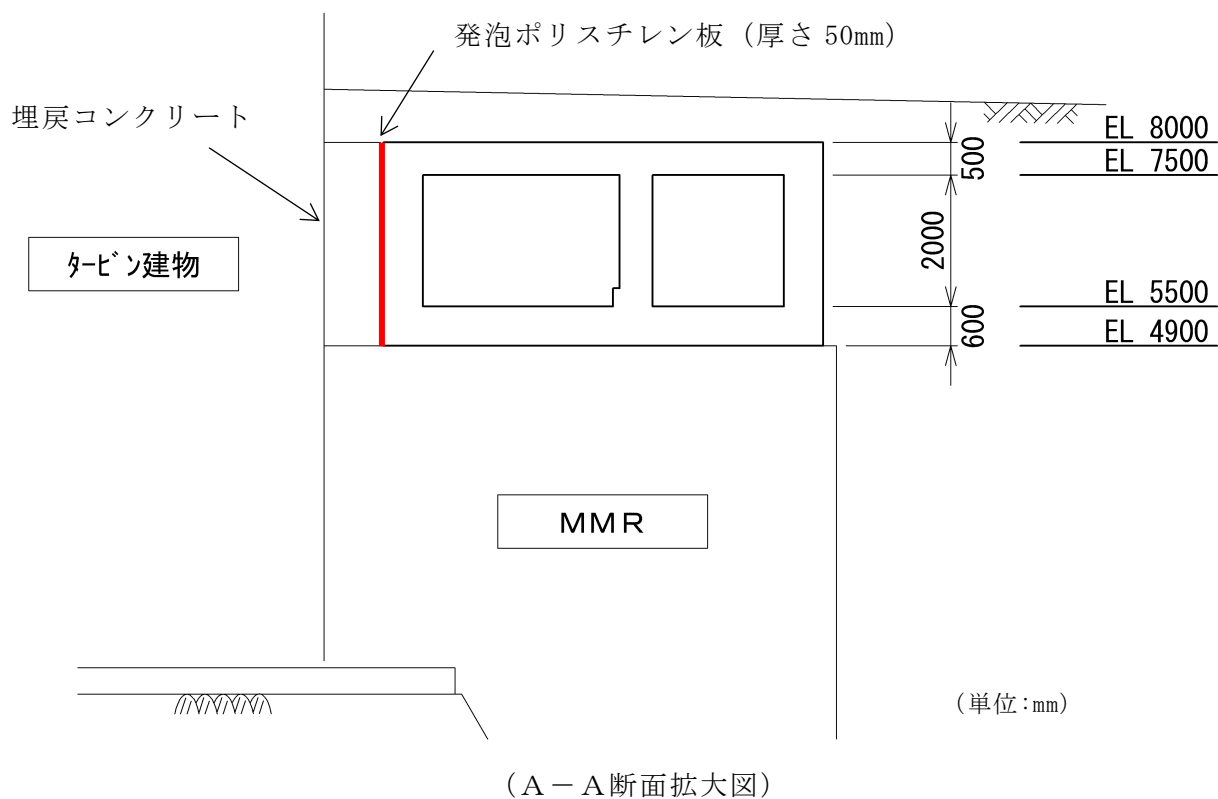
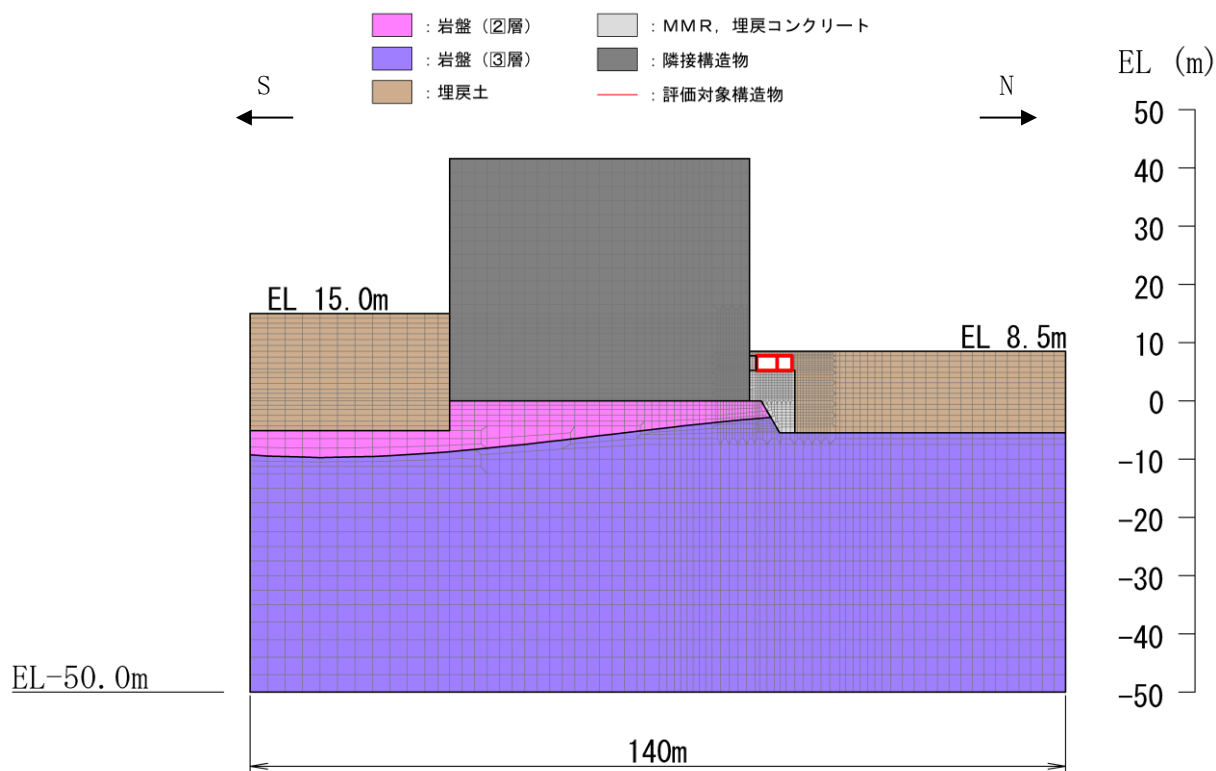


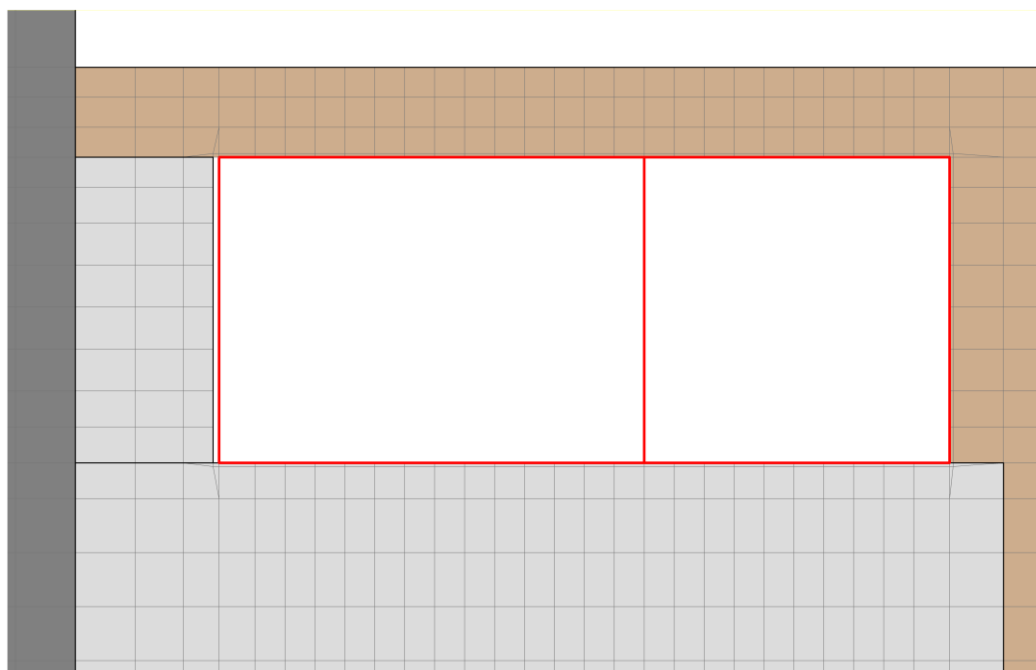
図 3-9 2号機タービン建物と屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）間の発泡ポリスチレン板（50mm）の設置状況

3.2.7 地震応答解析モデル

評価対象地質断面図を踏まえて設定した地震応答解析モデル図を図3-10に示す。



(全体図)



(拡大図)

図3-10 地震応答解析モデル図

3.2.8 ジョイント要素の設定

地盤と構造物との接合面にジョイント要素を設けることにより、地震時の地盤と構造物の接合面における剥離及びすべりを考慮する。

ジョイント要素は、地盤と構造物の接合面で法線方向及びせん断方向に対して設定する。法線方向については、常時状態以上の引張荷重が生じた場合、剛性及び応力をゼロとし、剥離を考慮する。せん断方向については、地盤と構造物の接合面におけるせん断抵抗力以上のせん断荷重が生じた場合、せん断剛性をゼロとし、すべりを考慮する。

せん断強度 τ_f は次式の Mohr-Coulomb 式により規定される。粘着力 c 及び内部摩擦角 ϕ は周辺地盤の c 、 ϕ とし、VI-2-1-3「地盤の支持性能に係る基本方針」に基づき表 3-2 のとおりとする。また、要素間の粘着力 c 及び内部摩擦角 ϕ は表 3-3 のとおり設定する。

$$\tau_f = c + \sigma \tan \phi$$

ここに、 τ_f : せん断強度

c : 粘着力 (= 初期せん断強度 τ_0)

σ : 垂直応力

ϕ : 内部摩擦角

表 3-2 周辺地盤との境界に用いる強度特性

地盤	粘着力 c (N/mm ²)	内部摩擦角 ϕ (°)
埋戻土	0.22	22
岩盤 (C _L 級)	0.56	37
岩盤 (C _M 級)	1.23	52
MMR ($f'_{ck} = 15.6\text{N/mm}^2$)	3.10	40
埋戻コンクリート ($f'_{ck} = 18.0\text{N/mm}^2$)	3.58	40

表 3-3 要素間の粘着力と内部摩擦角

接合条件		粘着力 c (N/mm^2)	内部摩擦角 ϕ ($^\circ$)
材料 1	材料 2		
構造物	無筋コンクリート	材料 2 の c	材料 2 の ϕ
	埋戻土	材料 2 の c	材料 2 の ϕ
無筋コンクリート	無筋コンクリート	設計基準強度が 小さい材料の c	設計基準強度が 小さい材料の ϕ
	埋戻土	材料 2 の c	材料 2 の ϕ
	岩盤	—*	—*

注記*：表面を露出させて打継処理が可能である箇所については、ジョイント要素を設定しない。

ジョイント要素のばね定数は、土木学会マニュアル 2005 を参考に、数値計算上、不安定な挙動を起こさない程度に周囲材料の剛性よりも十分に大きな値を設定する。表 3-4 にジョイント要素のばね定数を示す。

また、ジョイント要素の力学特性を図 3-11 に、ジョイント要素の配置を図 3-12 に示す。

表 3-4 ジョイント要素のばね定数

せん断剛性 k_s (kN/m^3)	圧縮剛性 k_n (kN/m^3)
1.0×10^7	1.0×10^7

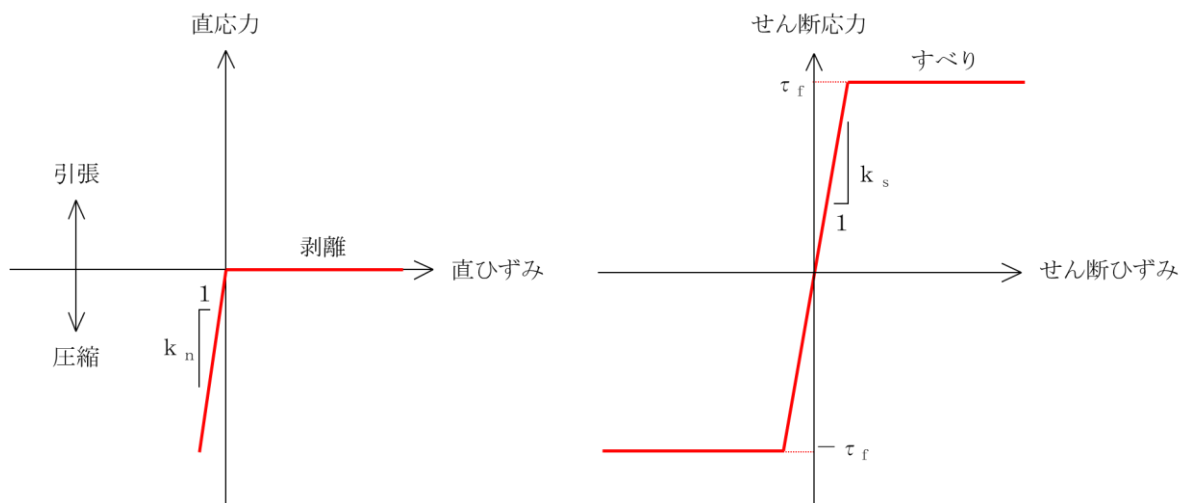







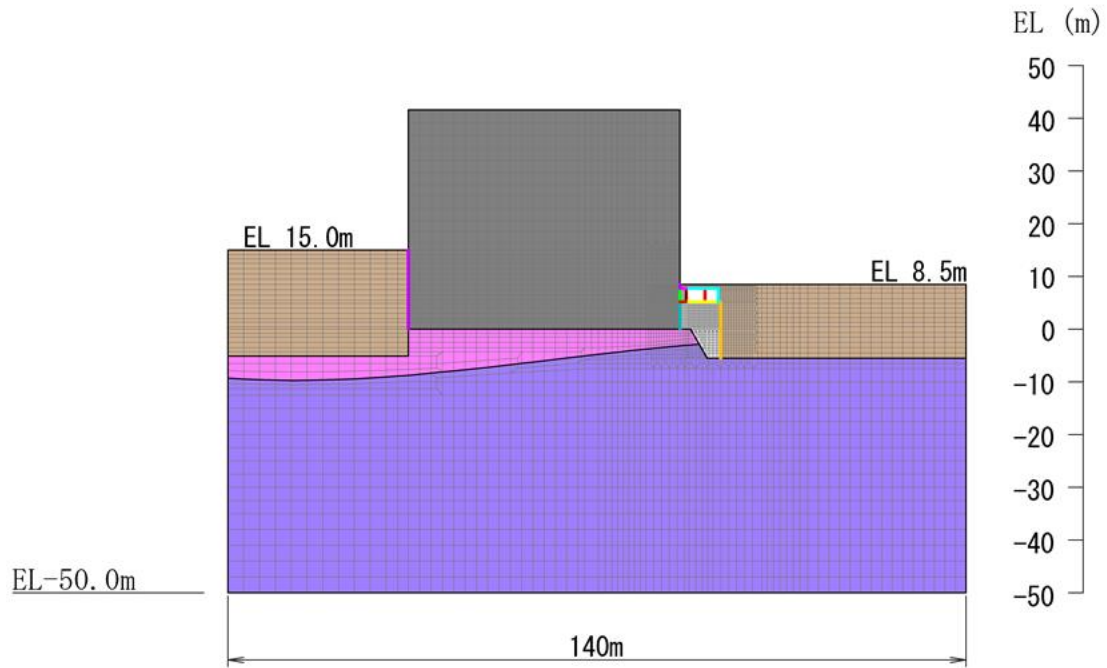










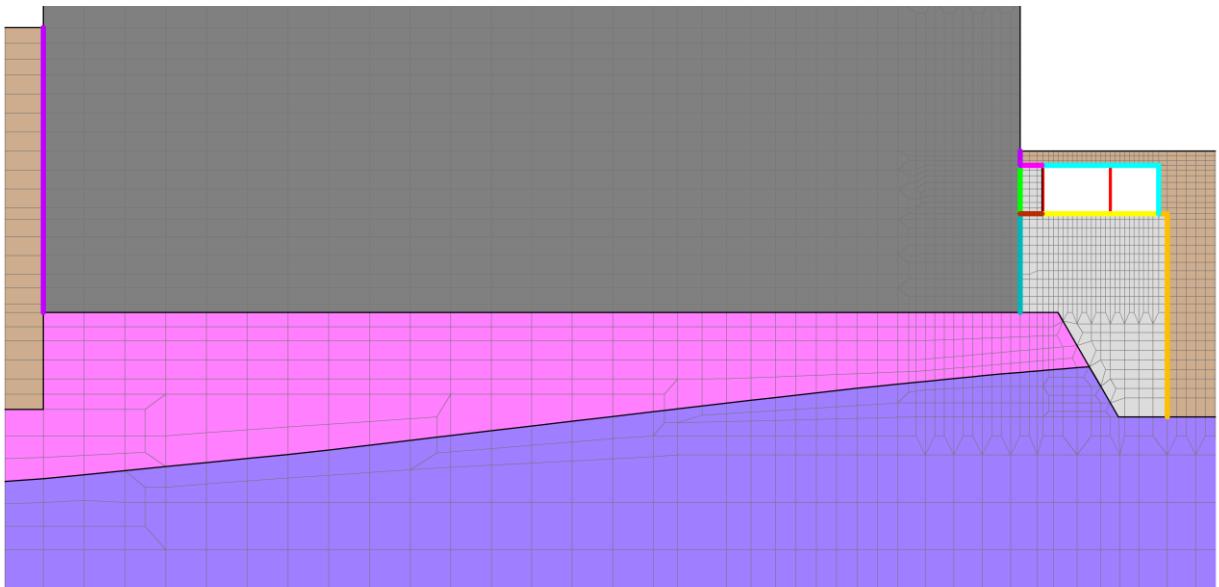
図 3-11 ジョイント要素の力学特性

- | | | |
|---|---|---|
|  : 岩盤 (2層) |  : MMR, 埋戻コンクリート |  : ジョイント要素 |
|  : 岩盤 (3層) |  : 隣接構造物 | |
|  : 埋戻土 |  : 評価対象構造物 | |



(全体図)

- | | |
|---|--|
|  : 構造物-埋戻土 ジョイント要素 |  : 埋戻コンクリート-MMR ジョイント要素 |
|  : 構造物-MMR ジョイント要素 |  : MMR-埋戻土 ジョイント要素 |
|  : 埋戻コンクリート-埋戻土 ジョイント要素 |  : MMR-タービン建物 ジョイント要素 |
|  : 埋戻コンクリート-タービン建物 ジョイント要素 |  : タービン建物-埋戻土 ジョイント要素 |



(拡大図)

図 3-12 ジョイント要素の配置 (A-A断面)

3.2.9 材料特性の設定

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、図 3-13 に示すとおり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 3-14 に示すコンクリートの応力-ひずみ関係を考慮する。

また、図 3-15 に鉄筋の応力-ひずみ関係を示す。

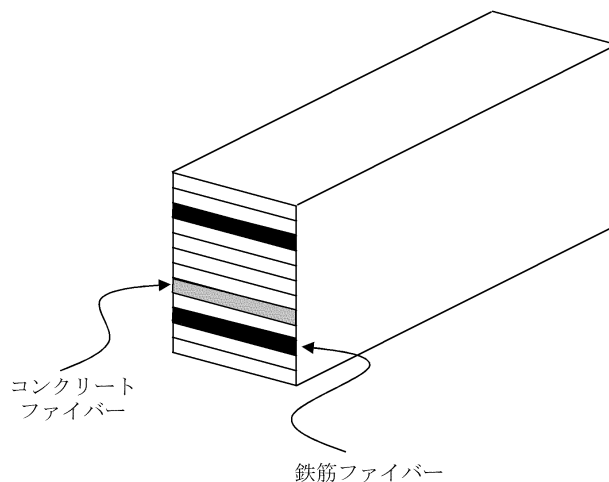
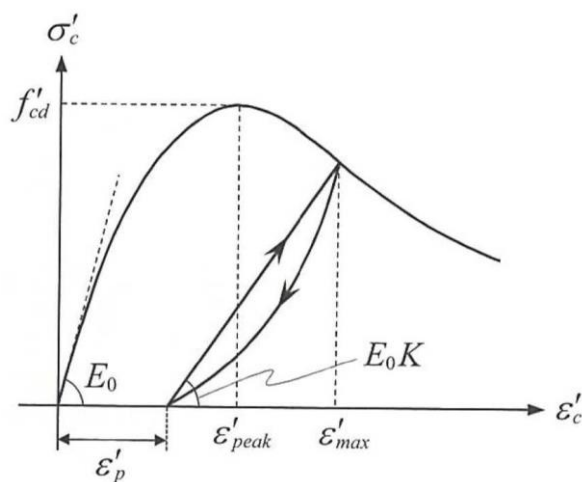
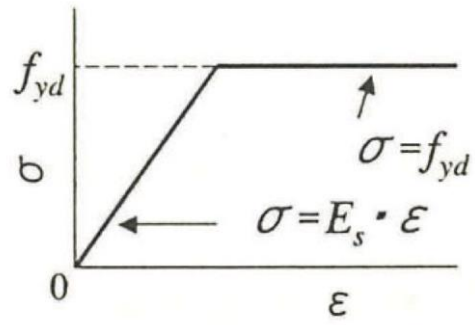


図 3-13 ファイバーモデルの概念図



(「コンクリート標準示方書[設計編] ((社) 土木学会, 2017 年制定) 」より引用)

図 3-14 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 2002 より引用)

図 3-15 構造部材の非線形特性 (鉄筋の応力-ひずみ関係)

3.3 減衰定数

減衰定数は、「補足-026-01 屋外重要土木構造物の耐震安全性評価について」の「9. 地震応答解析における減衰定数」に基づき、粘性減衰及び履歴減衰で考慮する。

粘性減衰は、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。

Rayleigh 減衰の設定フローを図 3-16 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

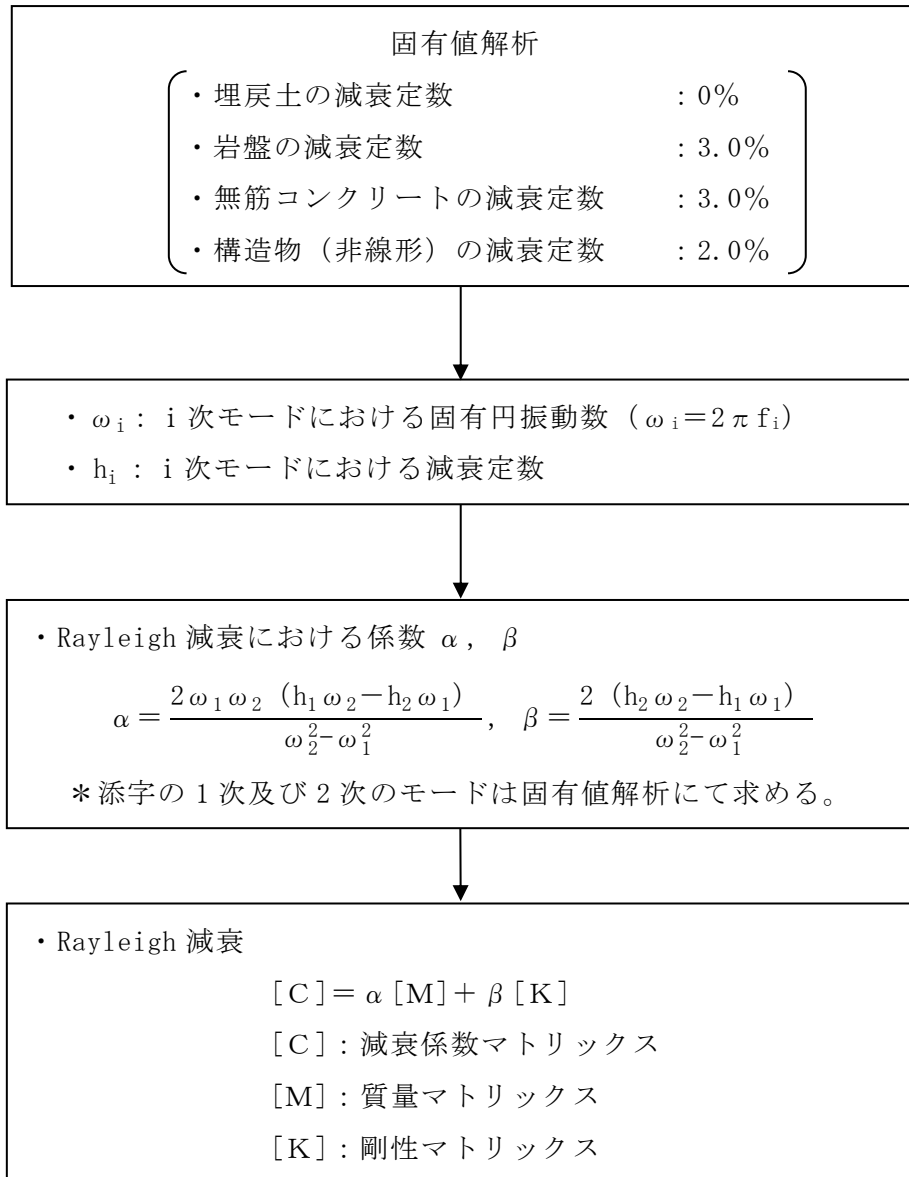


図 3-16 Rayleigh 減衰の設定フロー

Rayleigh 減衰における係数 α , β は、低次のモードの変形が支配的となる地中埋設構造物に対して、その特定の振動モードの影響が大きいことを考慮して、固有値解析結果より得られる卓越するモードの減衰と Rayleigh 減衰が一致するように設定する。

なお、卓越するモードは全体系の固有値解析における刺激係数及びモード図にて決定するが、係数 α , β が負値となる場合は当該モードを選定しない。

固有値解析結果の一覧を表 3-5 に、固有値解析におけるモード図を図 3-17 及び図 3-18 に、係数 α , β を表 3-6 に、固有値解析結果に基づき設定した Rayleigh 減衰を図 3-19 に示す。

表 3-5 固有値解析結果 (A-A 断面)

	固有振動数 (Hz)	有効質量比 (%)		刺激係数		備考
		T_x	T_y	β_x	β_y	
1	4.033	26	0	3.94	0.49	1次として採用
2	4.554	5	1	-2.27	0.91	—
3	5.509	8	0	1.97	-0.22	—
4	7.030	16	0	-3.84	-0.35	2次として採用
5	7.478	6	1	2.17	0.24	—
6	7.975	0	4	-0.25	-1.46	—
7	8.204	16	2	3.08	-0.93	—
8	9.205	0	0	-0.56	0.53	—
9	9.677	0	0	0.55	-0.76	—
10	9.797	2	7	-1.30	-3.01	—

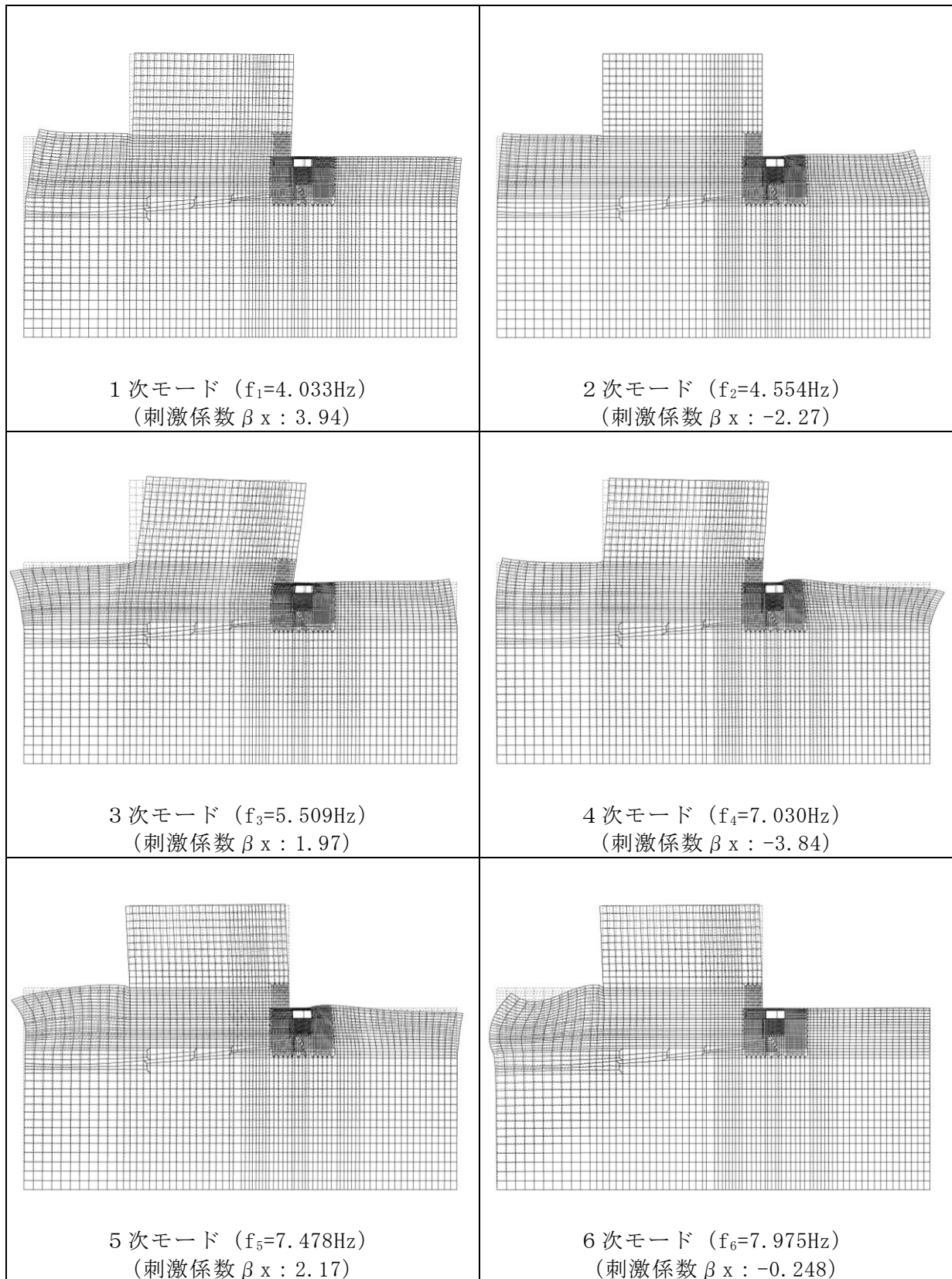


図 3-17 固有値解析結果 (モード図) (A-A断面)

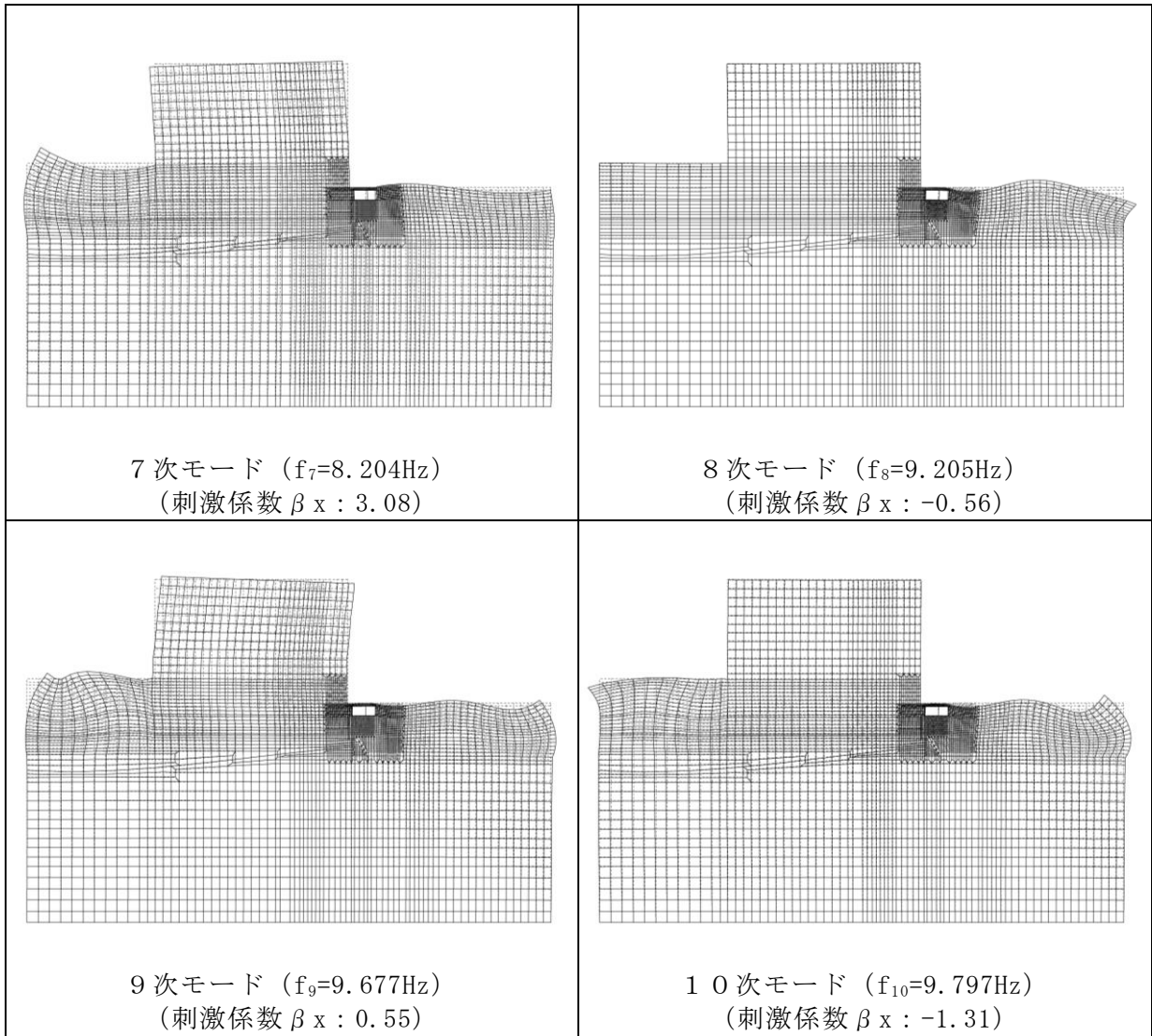


図 3-18 固有値解析結果 (モード図) (A-A断面)

表 3-6 Rayleigh 減衰における係数 α , β の設定結果

評価対象断面	α	β
A-A 断面	4.93×10^{-1}	4.03×10^{-4}

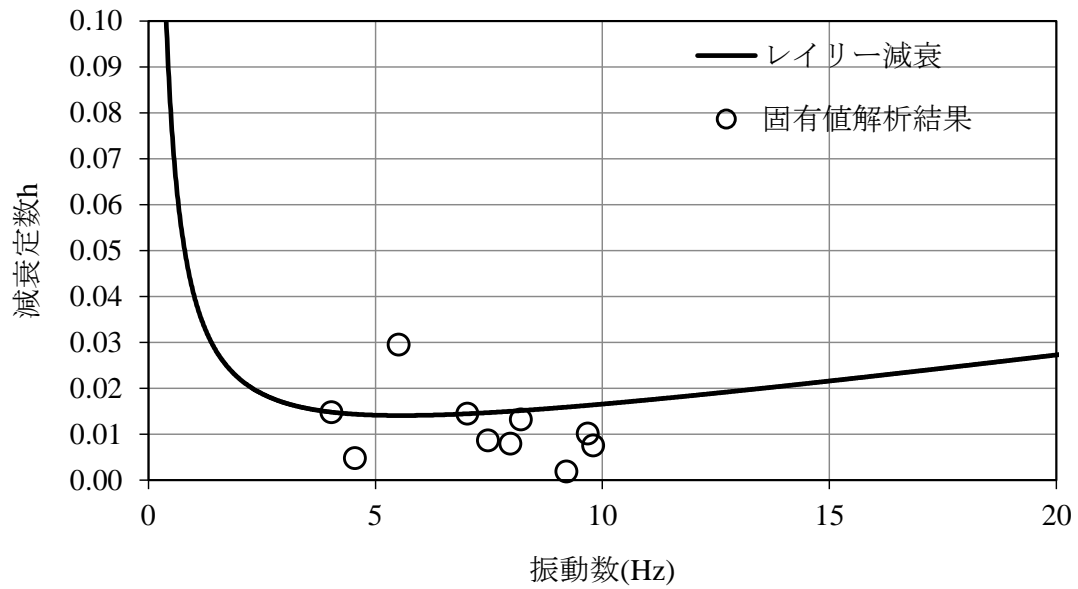


図 3-19 設定した Rayleigh 減衰 (A-A 断面)

3.4 荷重及び荷重の組合せ

耐震評価にて考慮する荷重は、永久荷重（常時荷重）及び偶発荷重（地震荷重）を抽出し、それぞれを組合せて設定する。地震荷重には、地震時土圧及び機器・配管系からの反力による荷重が含まれるものとする。

地震時に屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）に作用する機器・配管系からの反力については、機器・配管系を解析モデルに付加質量として与えることで考慮する。

なお、屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の運転時、設計基準事故時及び重大事故時の状態における荷重条件は変わらないため、評価は設計基準対象施設の評価結果に包括されることから、設計基準対象施設の評価結果を用いた重大事故等対処施設の評価を行う。

荷重の組合せを表 3-7 に示す。

表 3-7 荷重の組合せ

種別	荷重		算定方法の概要
永久荷重 (常時荷重)	固定荷重	躯体自重	○ ・設計図書に基づいて、対象構造物の体積に材料の密度を乗じて設定する。
		機器・配管荷重	○ ・機器・配管系の重量に基づいて設定する。
	積載荷重	静止土圧	○ ・常時応力解析により設定する。
		外水圧	○ ・地下水位に応じた静水圧として考慮する。 ・地下水の密度を考慮する。
		積雪荷重	○ ・地表面及びタービン建物天端に考慮する。
		土被り荷重	○ ・常時応力解析により設定する。
		永久上載荷重	— ・地表面に恒常的に置かれる設備等はないことから考慮しない。
偶発荷重 (地震荷重)	水平地震動	○	・基準地震動 S_s による水平・鉛直同時加振を考慮する。
	鉛直地震動	○	

3.4.1 機器・配管荷重

地震時に屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）に作用する機器・配管系の荷重一覧を表 3-8 に、荷重図を図 3-20 に示す。

機器・配管荷重は、常時・地震時ともに付加質量でモデル化する。

表 3-8 荷重一覧

配管敷設面における単位面積あたりの質量 (kN/m ²)				
①頂版	②底版	③隔壁	④南側壁	⑤北側壁
1.334 (2.019kN/m ²)*	0.737	3.582	1.117	2.522

注記*：隔壁より北側の屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）頂版には括弧内の値を作用させる。

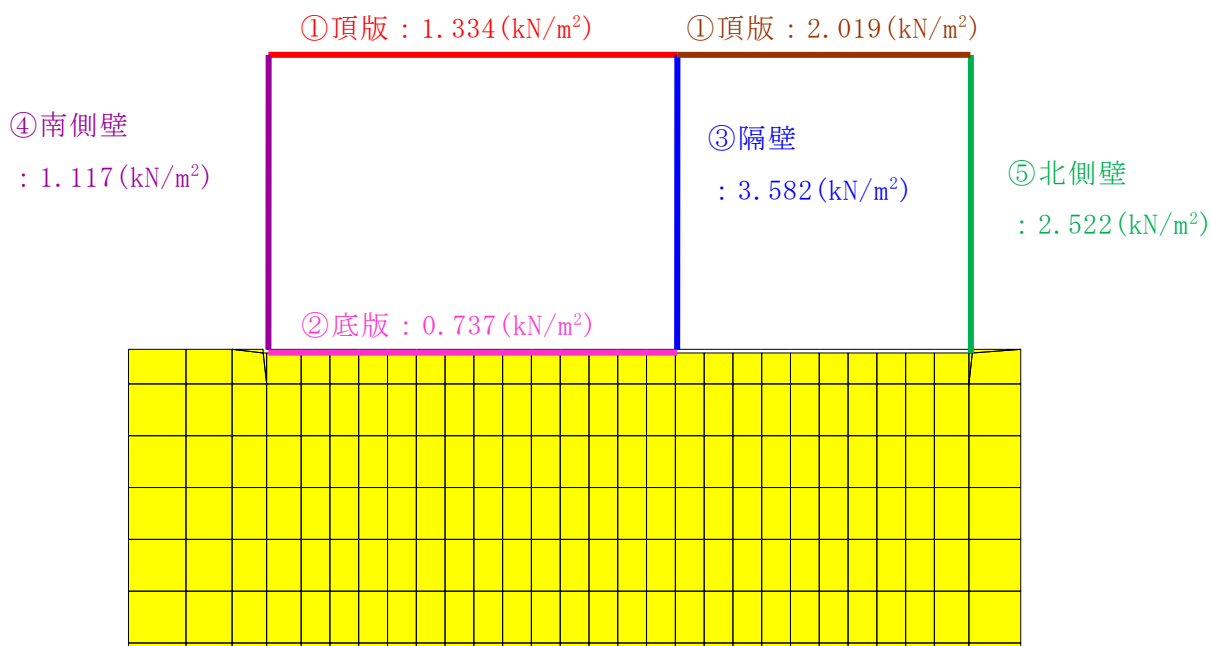


図 3-20 解析用機器・配管荷重図

3.4.2 外水圧

外水圧は、地下水位に応じた静水圧を設定する。地下水位については、「2.8 地下水位」のとおりとし、地下水の密度として 1.00g/cm^3 を考慮する。

3.4.3 積雪荷重

積雪荷重は、VI-1-1-3-1-1「発電用原子炉施設に対する自然現象等における損傷の防止に関する基本方針」に基づき、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35.0cmとする。積雪荷重については、「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）」により、積雪量1cmごとに 20N/m^2 の積雪荷重が作用することを考慮し設定する。

地表面及びタービン建物天端への積雪荷重は、単位奥行き（1m）あたりの付加質量として考慮する。

3.5 地震応答解析の解析ケース

3.5.1 耐震評価における解析ケース

(1) 地盤物性のばらつきを考慮した解析ケース

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）は地中に埋設された鉄筋コンクリート造の地中構造物であり，構造物の耐震性に支配的な損傷モードは地盤のせん断変形に伴う構造部材の曲げ・軸力系の破壊及びせん断破壊となる。

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の周辺には，主として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，これらの地盤が地震時に構造物の応答に大きく影響を与えると判断されることから，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 3-9 に示すケース①）とした場合に加えて，平均値 $\pm 1.0 \times$ 標準偏差（ σ ）のケース（表 3-9 に示すケース②及び③）について確認を行う。

地盤のばらつきの設定方法の詳細は，「補足-023-01 地盤の支持性能について」に示す。

表 3-9 屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の耐震評価における解析ケース

解析ケース	解析手法	地盤物性	
		埋戻土 (G_o : 初期せん断弾性係数)	岩盤 (G_d : 動せん断弾性係数)
ケース① (基本ケース)	全応力解析	平均値	平均値
ケース②	全応力解析	平均値 + 1σ	平均値
ケース③	全応力解析	平均値 - 1σ	平均値

(2) 耐震評価における解析ケースの組合せ

耐震評価においては、基準地震動 S_s 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3-9に示すケース①（基本ケース）を実施する。ケース①において、曲げ・軸力系の破壊、せん断破壊及び基礎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、表3-9に示すケース②及び③を実施する。すべての照査項目の照査値がいずれも0.5以下の場合には、照査値が最も厳しくなる地震動を用いてケース②及び③を実施する。耐震評価における解析ケースを表3-10に示す。また、追加解析ケースを実施する地震動の選定フローを図3-21に示す。

表3-10 耐震評価における解析ケース

解析ケース			ケース①	ケース②	ケース③
			基本ケース	地盤物性のばらつき（ $+1\sigma$ ）を考慮した解析ケース	地盤物性のばらつき（ -1σ ）を考慮した解析ケース
地盤物性			平均値	平均値 $+1\sigma$	平均値 -1σ
地震動 (位相)	$S_s - D$	++*	○	基準地震動 S_s 全波（6波）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、ケース①（基本ケース）を実施し、曲げ・軸力系の破壊、せん断破壊及び基礎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（許容限界に対する裕度が最も小さい）地震動を用いてケース②及び③を実施する。 すべての照査項目の照査値がいずれも0.5以下の場合には、照査値が最も厳しくなる地震動を用いてケース②及び③を実施する。	
		-+*	○		
		+ - *	○		
		--*	○		
	$S_s - F 1$	++*	○		
	$S_s - F 2$	++*	○		
	$S_s - N 1$	++*	○		
		-+*	○		
	$S_s - N 2$ (NS)	++*	○		
		-+*	○		
$S_s - N 2$ (EW)	++*	○			
	-+*	○			

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。

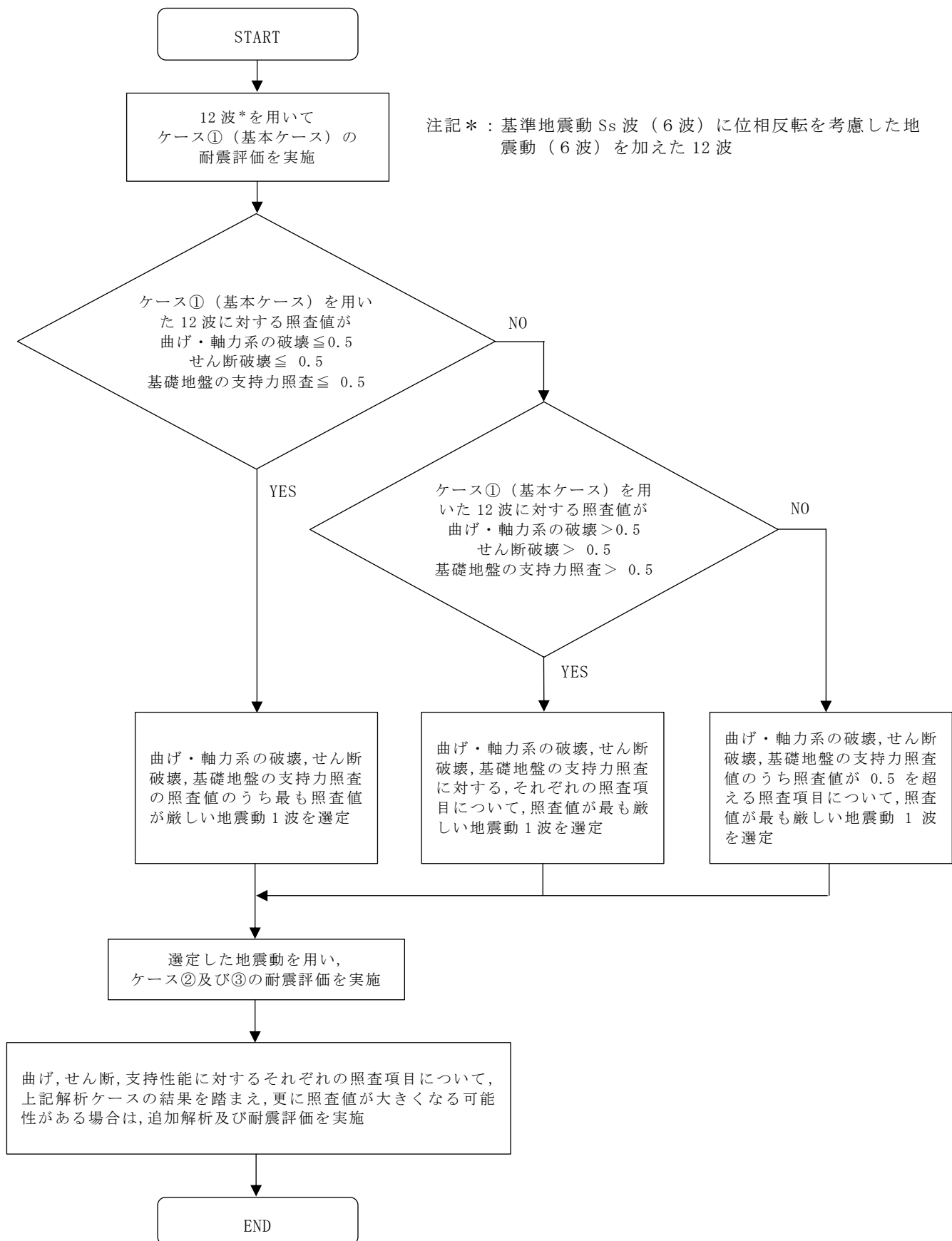


図 3-21 追加解析を実施する地震動の選定フロー

3.5.2 機器・配管系の耐震評価に適用する解析ケース

(1) 地盤物性のばらつきを考慮した解析ケース

「3.5.1 耐震評価における解析ケース」と同様に、地盤物性のばらつきを考慮する（表 3-11 に示すケース②及び③）。

表 3-11 機器・配管系の耐震評価における解析ケース

解析ケース	解析手法	地盤物性		備考
		埋戻土 (G_0 : 初期せん断弾性係数)	岩盤 (G_d : 動せん断弾性係数)	
ケース① (基本ケース)	全応力解析	平均値	平均値	
ケース②	全応力解析	平均値 + 1σ	平均値	
ケース③	全応力解析	平均値 - 1σ	平均値	
ケース④	全応力解析	平均値	平均値	材料物性のばらつき*1
ケース⑤	全応力解析	平均値	平均値	地下水位低下*2

注記*1：既設構造物のコア採取による圧縮強度試験に基づき表 3-11 に示すとおりとする。

*2：解析モデル内に地下水位を設定しない状態における検討とする。

(2) 材料物性の影響を考慮した解析ケース

材料物性のばらつきについては、剛性を定義するコンクリートのヤング係数が、コンクリートの設計基準強度に対応して定まることを踏まえ、コンクリートの設計基準強度を基本ケースとし、ヤング係数をコンクリートの実強度に対応して定めたケースについて確認を行う（表 3-11 に示すケース④）。

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）におけるコンクリート実強度は、図 3-22 及び図 3-23 に示す位置におけるコア抜き強度 $f'_{c,k}$ の平均値とし、ヤング係数は実強度の平均値からコンクリート標準示方書 2002 に基づき算出する。

材料物性の影響を考慮した解析ケースにて考慮する屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）のコンクリート実強度及びヤング係数を表 3-12 に、コア採取による圧縮強度試験結果を表 3-13 に示す。

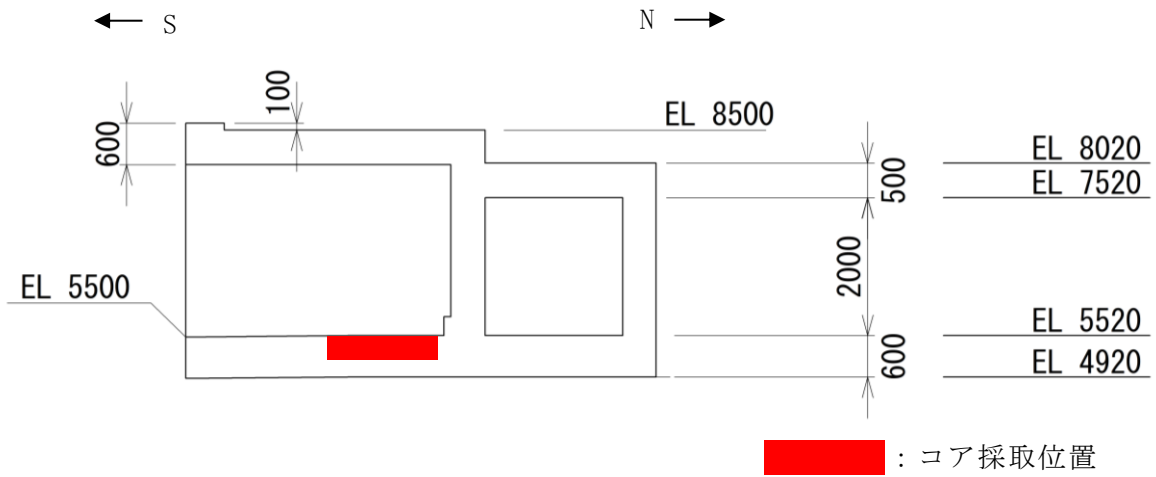
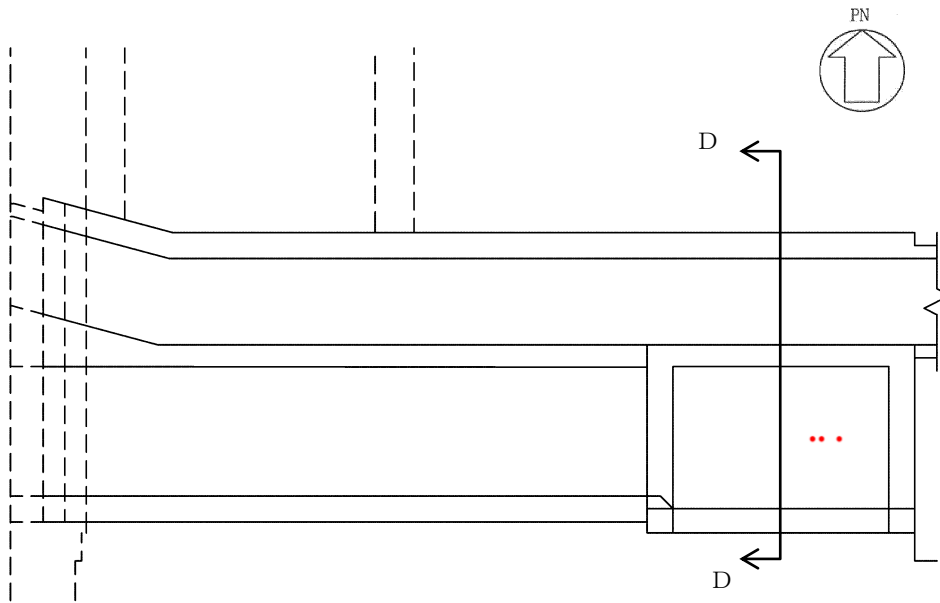


図 3-22(1) コア採取位置概念図 (D-D断面)



注：EL 5.50m 平面位置を示す。

図 3-22(2) コア採取位置図

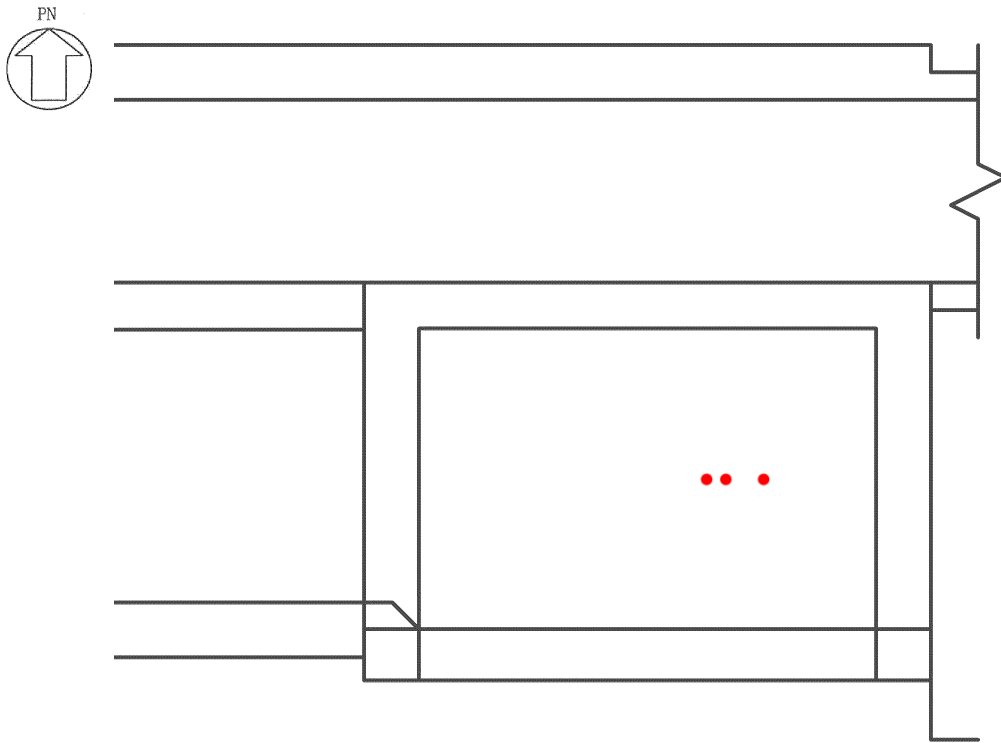


図 3-23 コア採取位置拡大図

表 3-12 屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）のコンクリート実強度
及びヤング係数

コンクリート実強度* ¹ (N/mm ²)	ヤング係数 (kN/mm ²)
33.0	28.9* ²

注記*1：屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）のコア採取による圧縮強度試験結果を表 3-13 に示す。

*2：実強度の平均値からコンクリート標準示方書 2002 に基づき算出したヤング係数であり，コア採取による圧縮強度試験結果の最大値よりも大きくなることから，保守的に材料物性の影響を考慮した解析ケースにおけるヤング係数として設定する。

表 3-13 屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）のコア採取による
圧縮強度試験結果（静弾性係数試験結果を含む）

採取位置*	採取年	供試体数 (本)	コンクリート 実強度 (N/mm ²)		ヤング係数 (kN/mm ²)	
			最大	最小	最大	最小
底版（床部）	2016	3	33.9	32.6	28.0	27.3

注記*：採取位置を図 3-22 及び図 3-23 に示す。

(3) 地下水位低下の影響を考慮した解析ケース

地下水位については、地下水位低下設備に期待せず、保守的に高く設計地下水位を設定していることから、機器・配管系の床応答への影響を確認するため、地下水位が低下している状態での影響検討を実施する（表 3-11 に示すケース⑤）。

(4) 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の組合せ

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 S_s 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 3-14 に示すケース①～⑤を行う。

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、表 3-15 に示すケース①～③について、弾性設計用地震動 S_d 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 波を用いて解析を行う。

表 3-14 機器・配管系の応答加速度抽出のための解析ケース

解析ケース	ケース①	ケース②	ケース③	ケース④	ケース⑤
	基本ケース 平均値	地盤物性のばらつき (+1σ) を考慮し た解析ケース 平均値+1σ	地盤物性のばらつき (-1σ) を考慮し た解析ケース 平均値-1σ	材料特性 (コンクリ ート) の実強度を考 慮した解析ケース 平均値	地下水が低い場合を 仮定した解析ケース 平均値
地震動 (位相)	+	+	○	○	△*2
	-	+	○	○	-
	+	-	○	○	-
	-	-	○	○	-
	+	+	○	○	-
	+	+	○	○	-
	-	+	○	○	-
	+	+	○	○	-
	-	+	○	○	-
	+	+	○	○	-
	-	+	○	○	-
	+	+	○	○	-

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：△は影響検討ケースを示す。影響検討ケースについては，S s-D (++) により影響の程度を確認する。

表 3-15 機器・配管系の応答加速度抽出のための解析ケース
(弾性設計用地震動 S d)

解析ケース		ケース①		ケース②		ケース③	
		基本ケース		地盤物性のばらつき (+1 σ) を考慮した解析ケース		地盤物性のばらつき (-1 σ) を考慮した解析ケース	
地盤物性		平均値		平均値 + 1 σ		平均値 - 1 σ	
地震動 (位相)	S d - D	++*	○	○	○	○	○
		-+*	○	○	○	○	
		+ -*	○	○	○	○	
		--*	○	○	○	○	
	S d - F 1	++*	○	○	○	○	
	S d - F 2	++*	○	○	○	○	
	S d - N 1	++*	○	○	○	○	
		-+*	○	○	○	○	
	S d - N 2 (NS)	++*	○	○	○	○	
		-+*	○	○	○	○	
	S d - N 2 (EW)	++*	○	○	○	○	
		-+*	○	○	○	○	
	S d - 1	++*	○	○	○	○	
		-+*	○	○	○	○	
		+ -*	○	○	○	○	
		--*	○	○	○	○	

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。

4. 評価内容

4.1 入力地震動の設定

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 S_s 及び弾性設計用地震動 S_d 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4-1に入力地震動算定の概念図を、図4-2～図4-35に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。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。

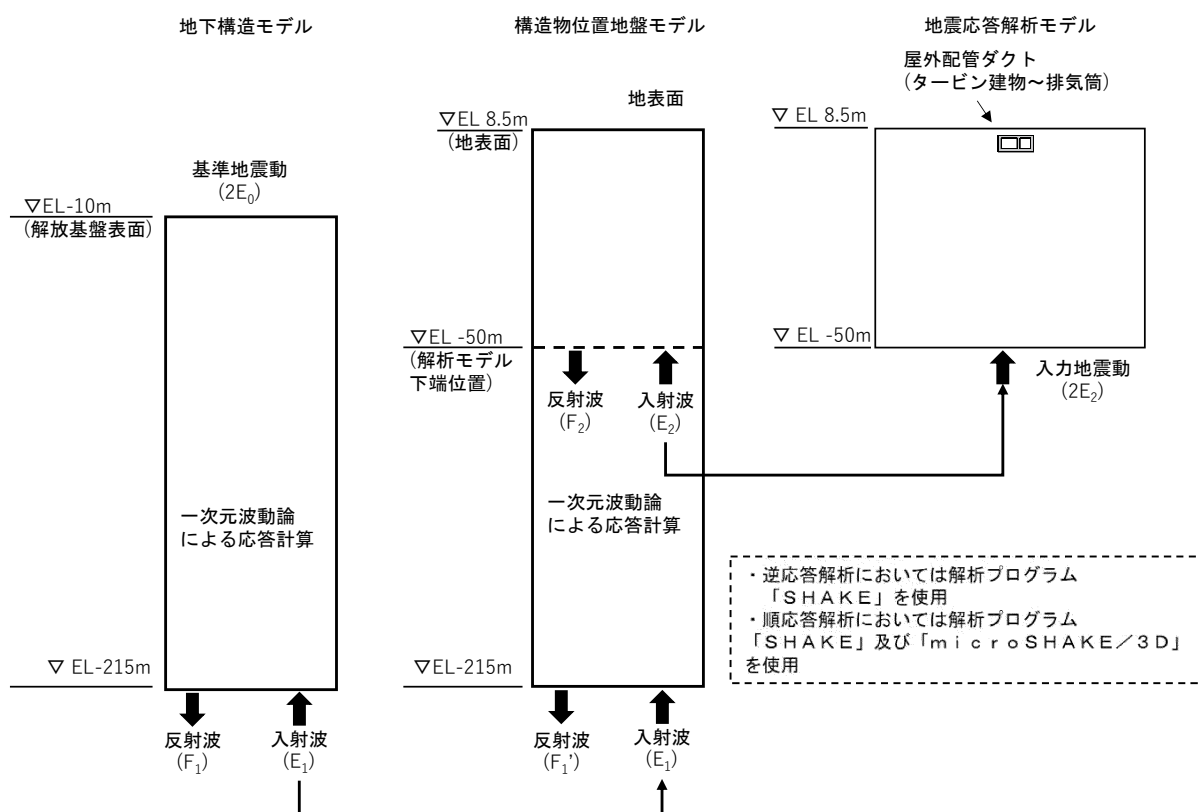
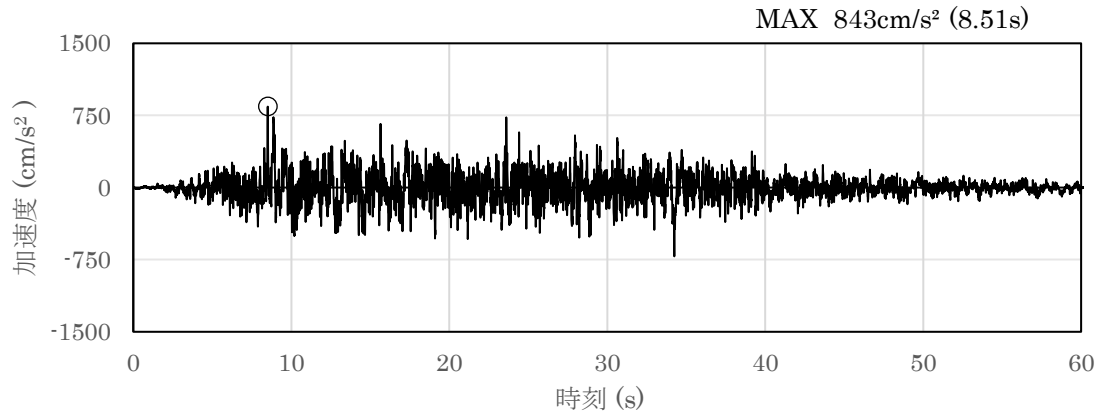
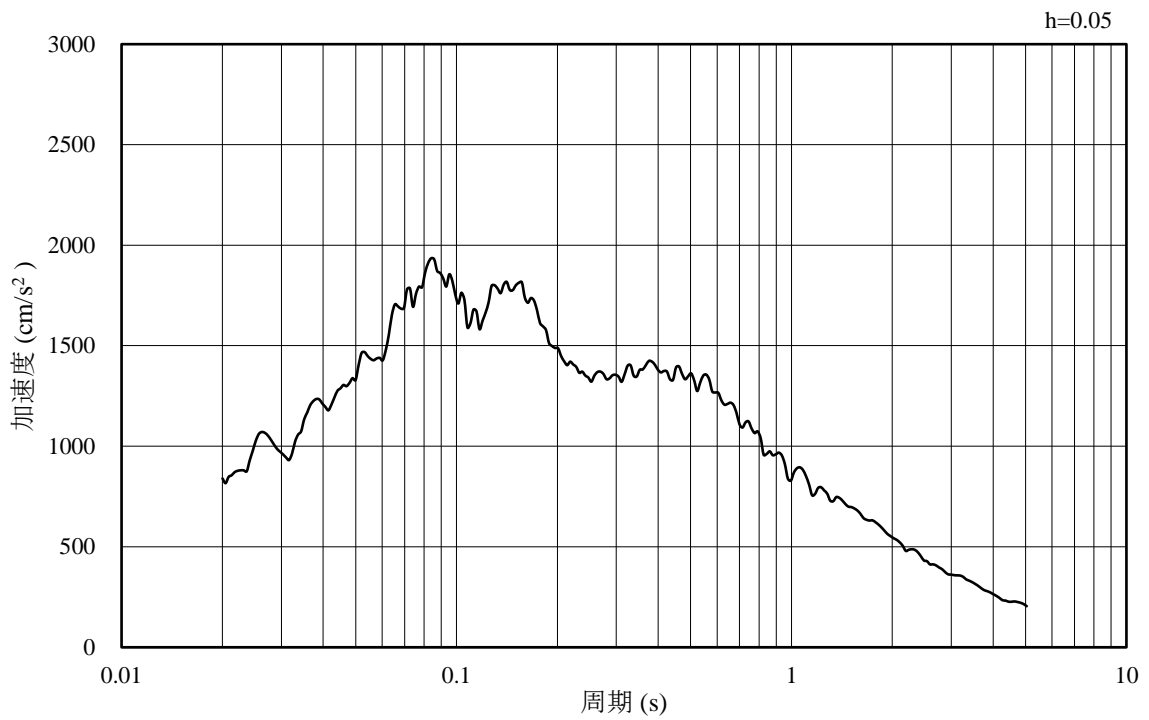


図4-1 入力地震動算定の概念図

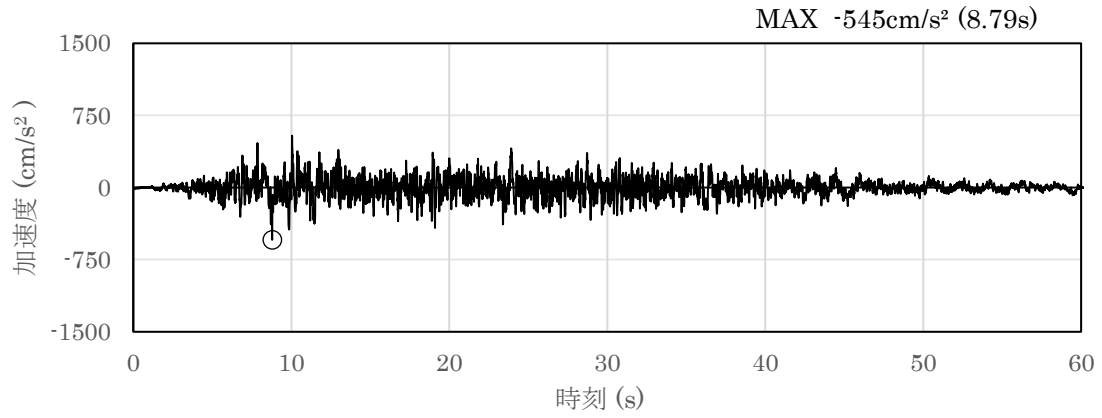


(a) 加速度時刻歴波形

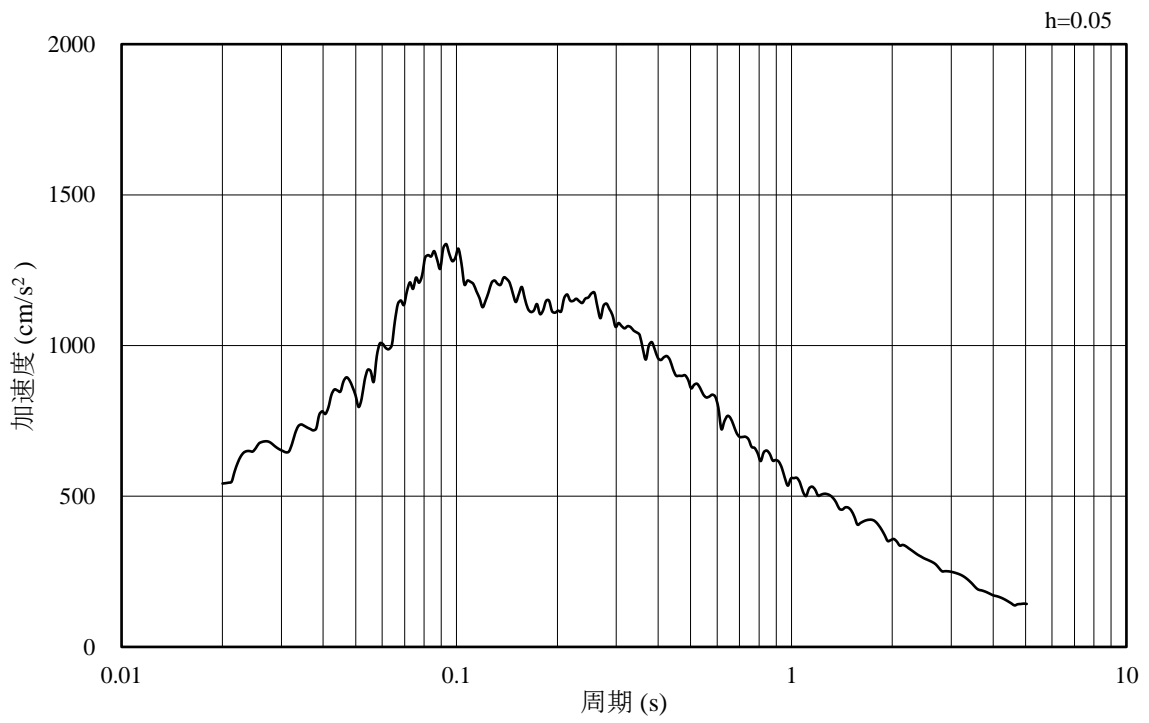


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-2 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)

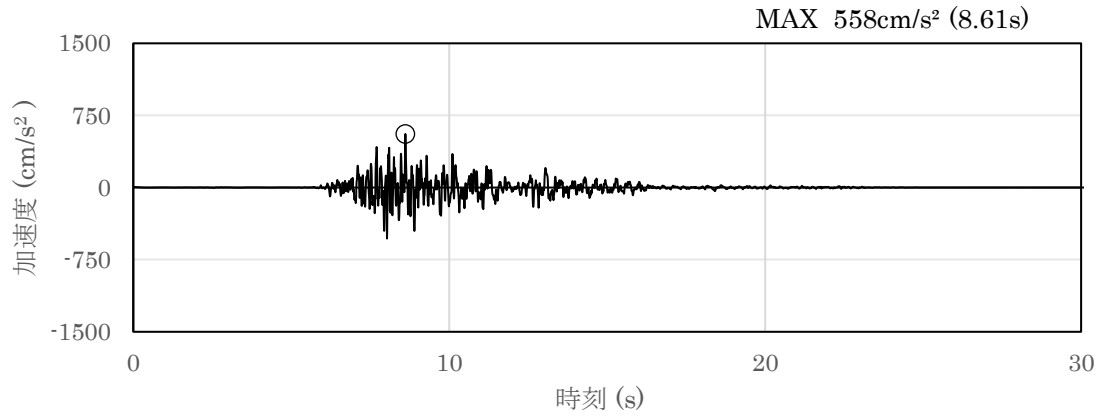


(a) 加速度時刻歴波形

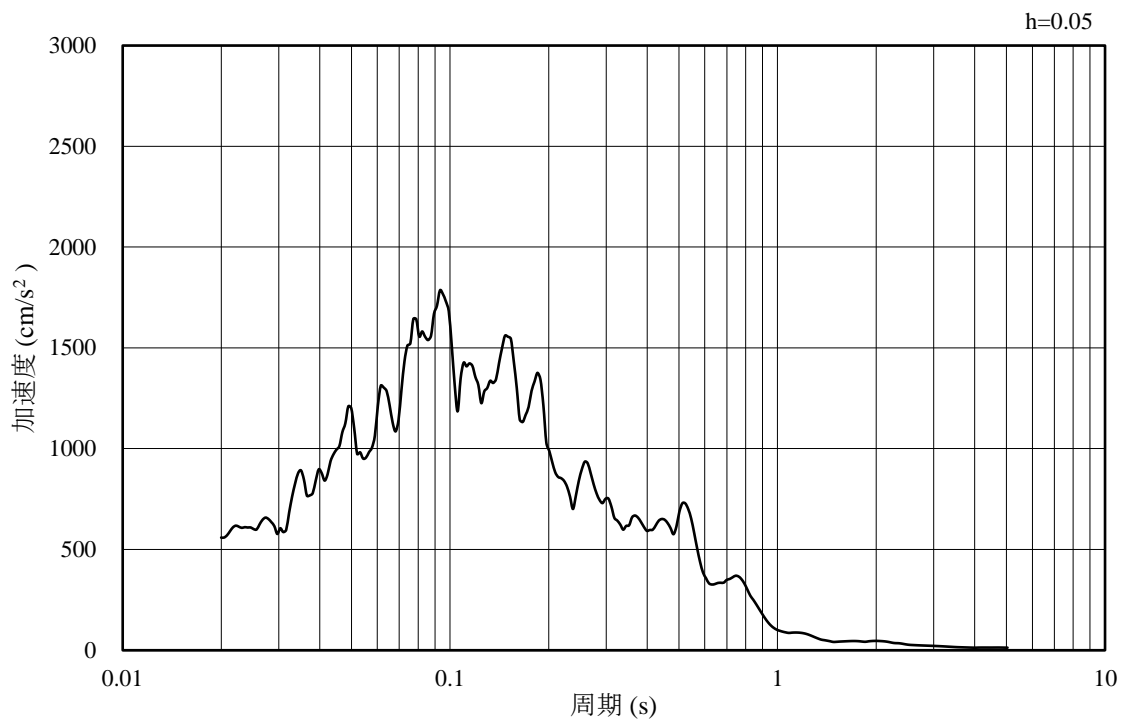


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-3 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)

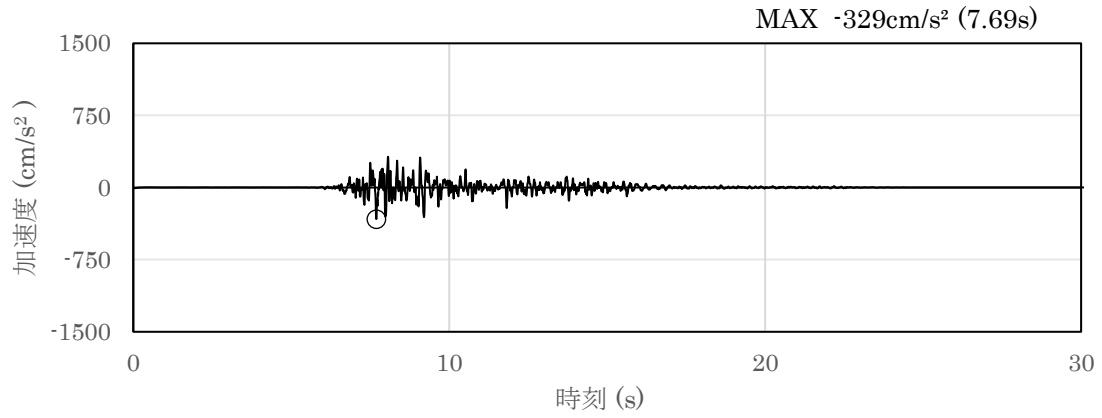


(a) 加速度時刻歴波形

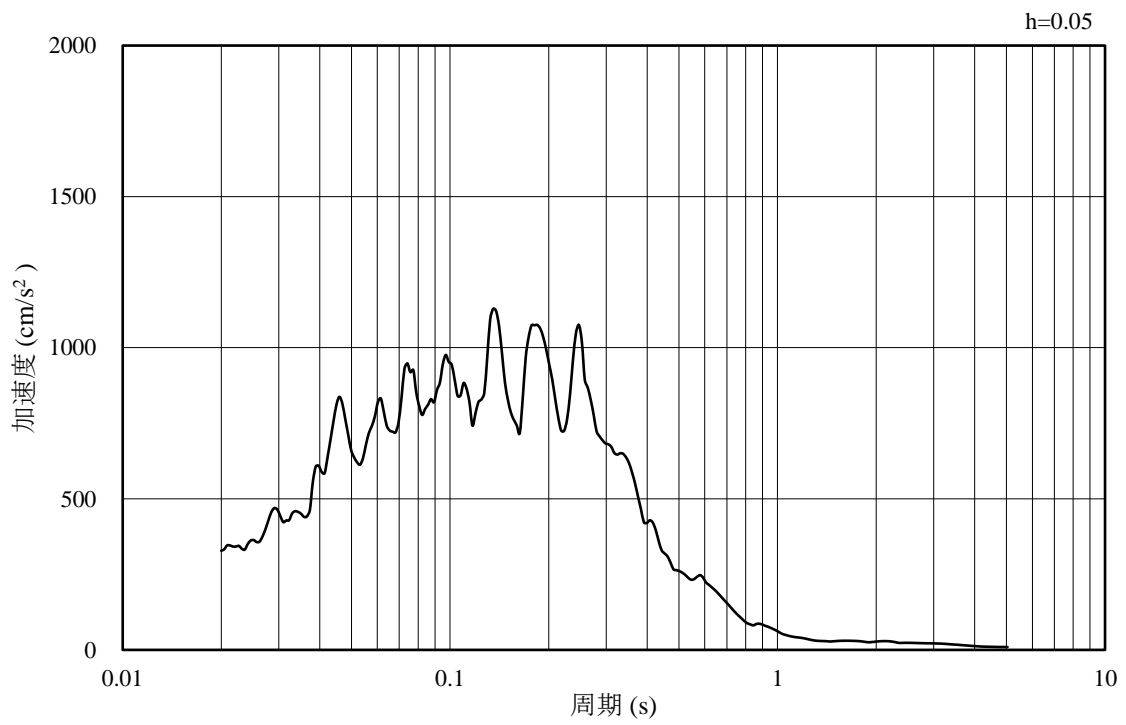


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-4 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 - F 1 , (N S))

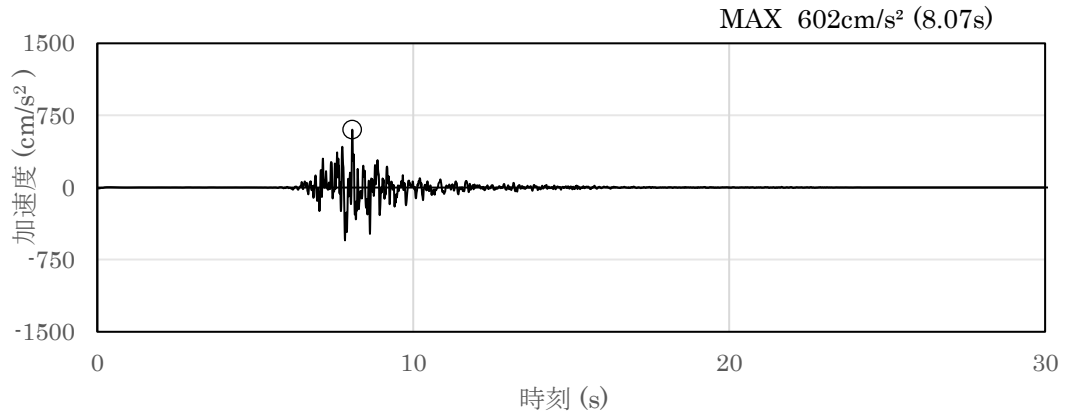


(a) 加速度時刻歴波形

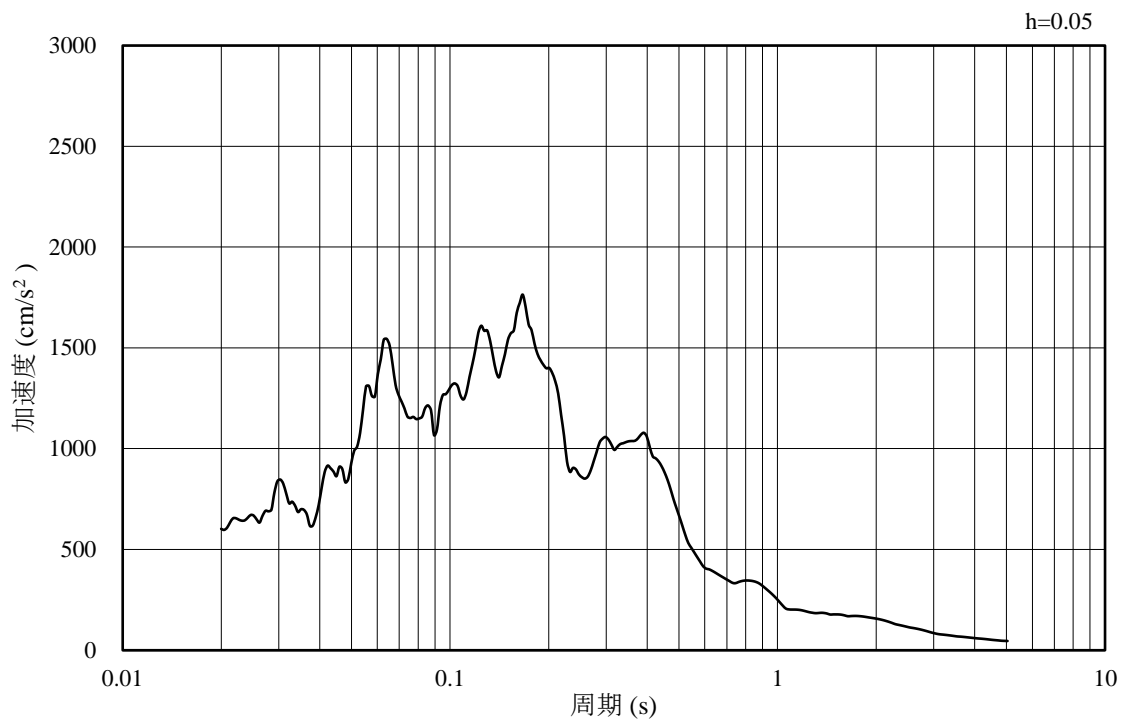


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-5 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 1, (NS))

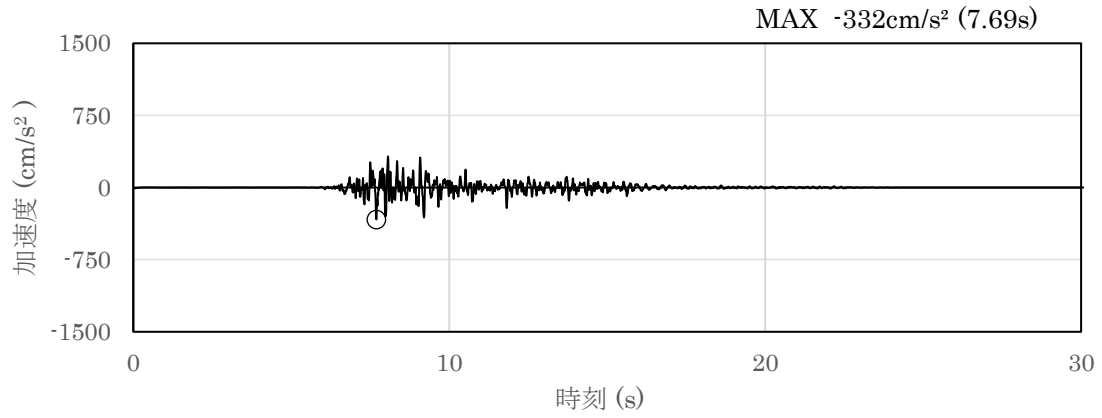


(a) 加速度時刻歴波形

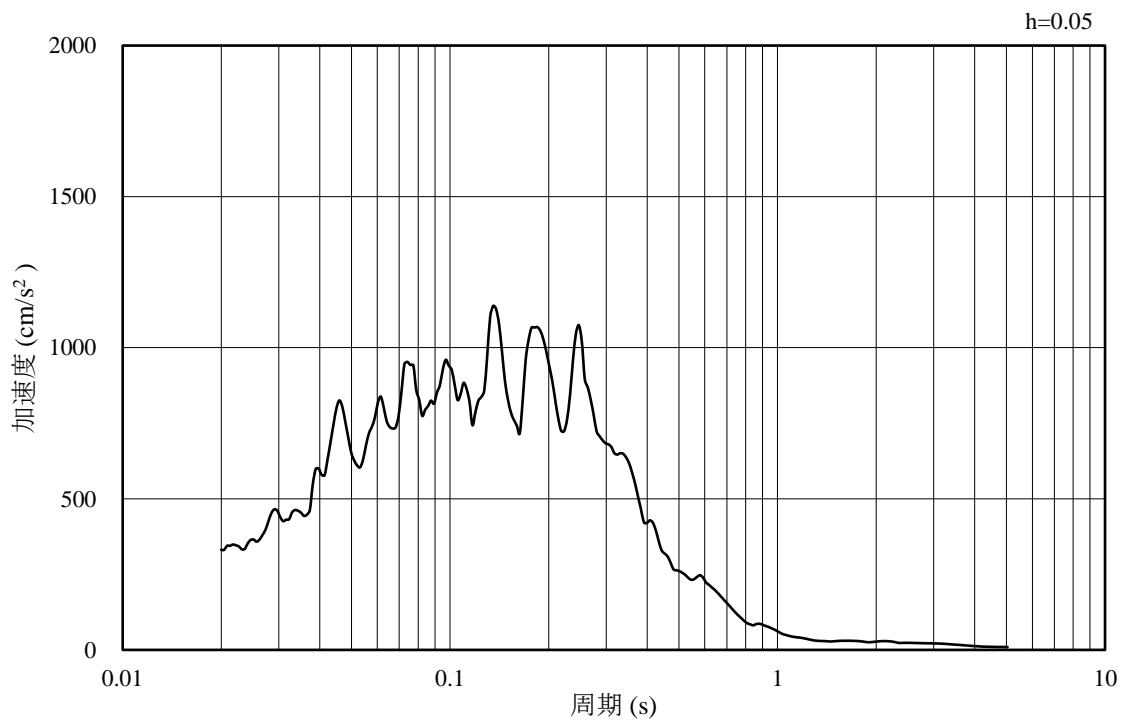


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-6 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 - F 1, (E W))

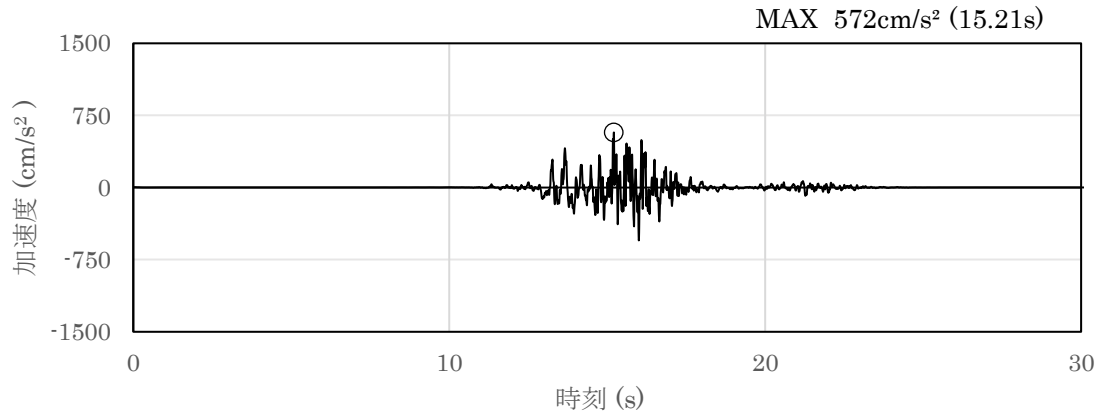


(a) 加速度時刻歴波形

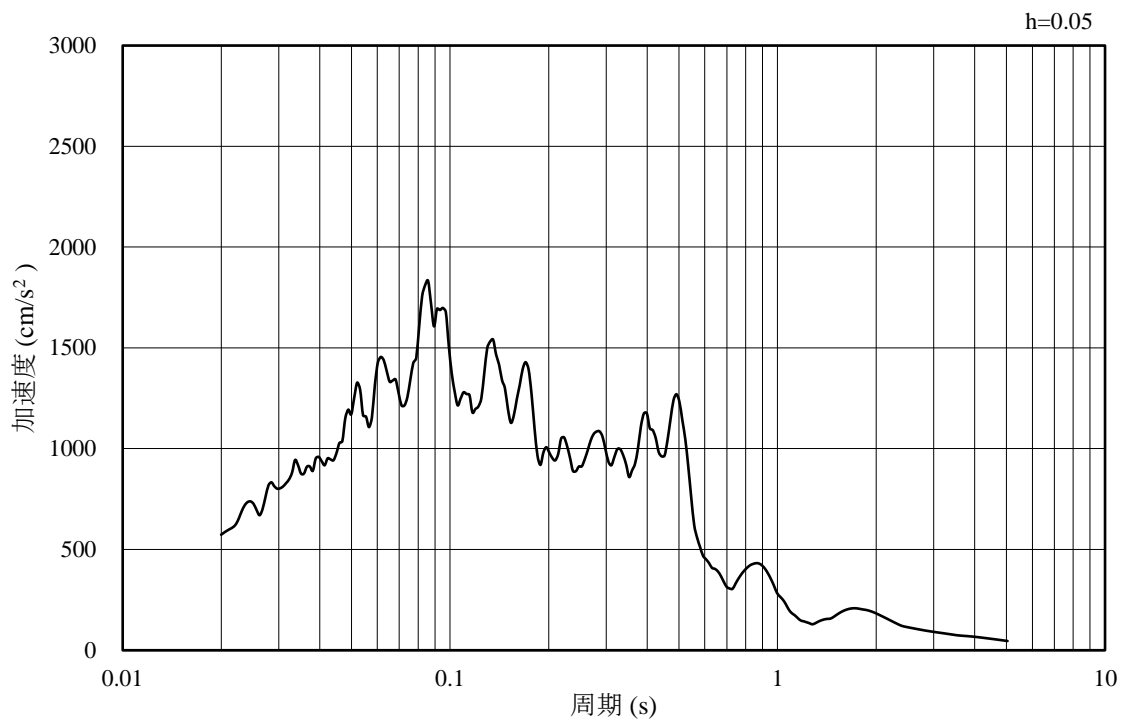


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-7 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 1, (E W))

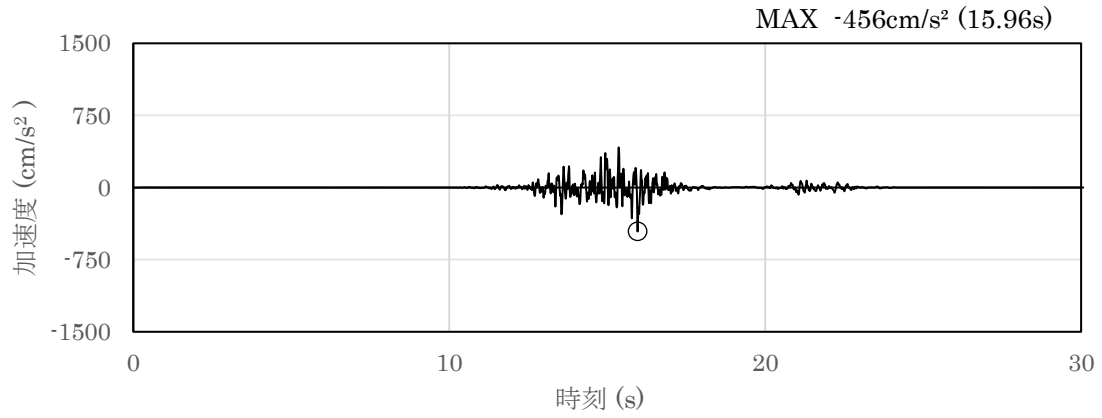


(a) 加速度時刻歴波形

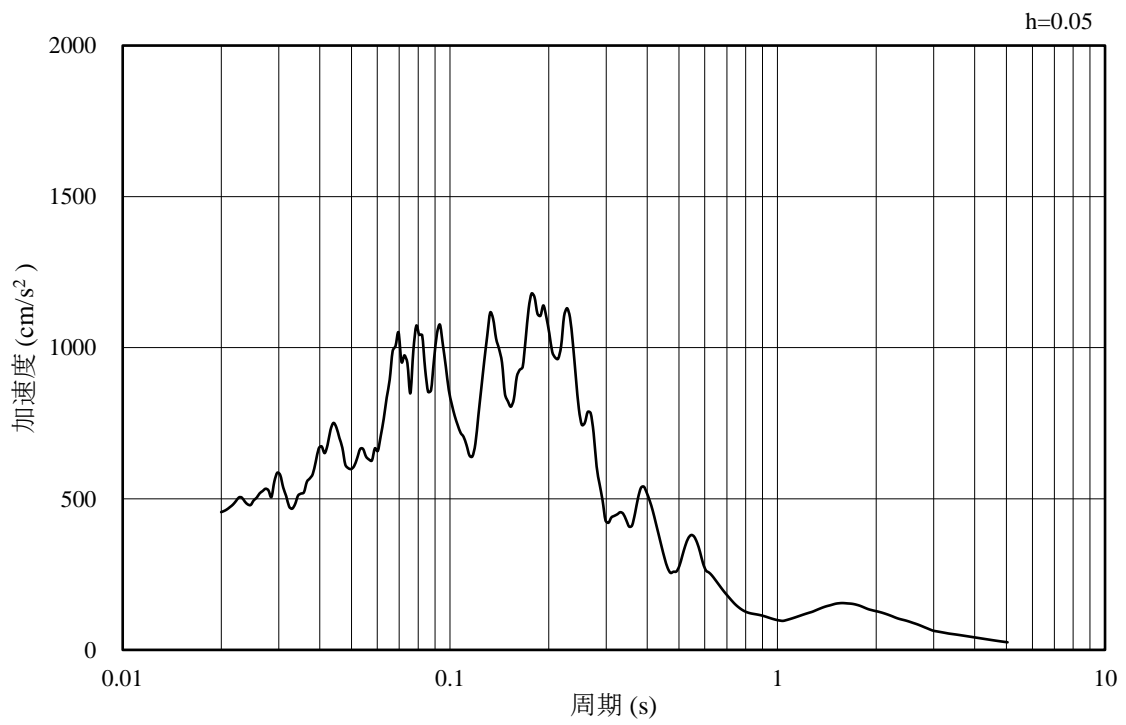


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-8 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 - F 2, (N S))

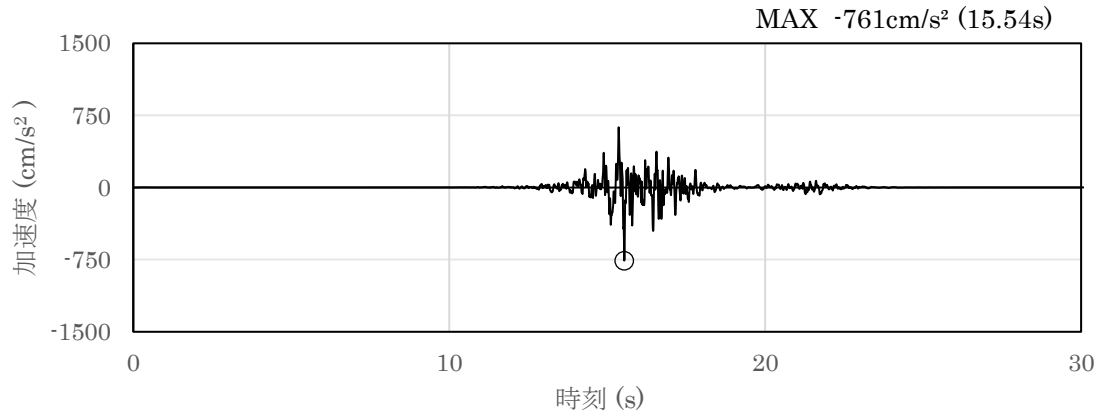


(a) 加速度時刻歴波形

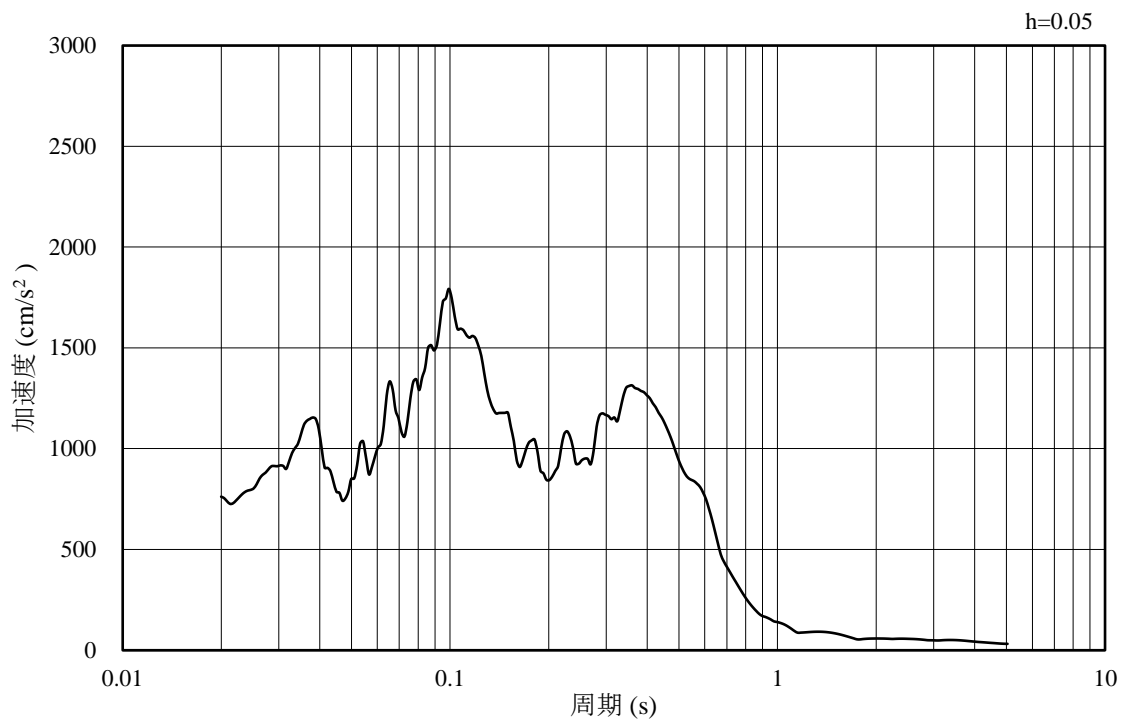


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-9 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, (N S))

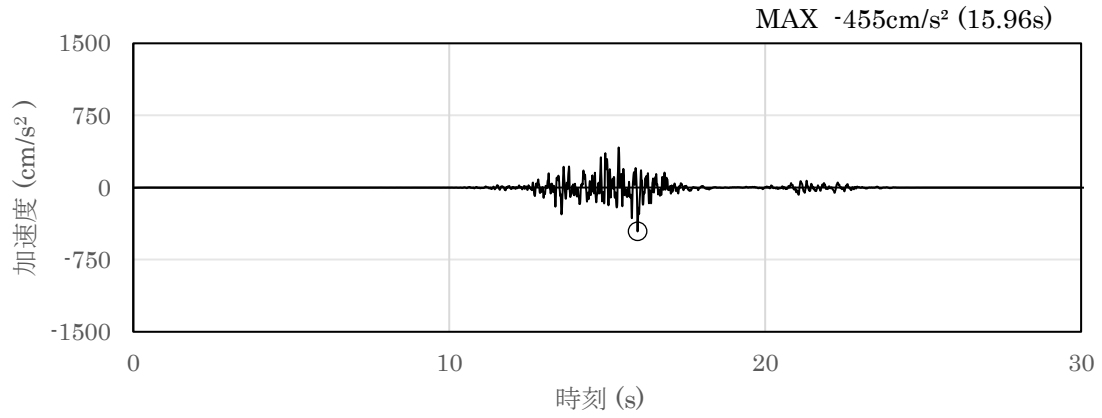


(a) 加速度時刻歴波形

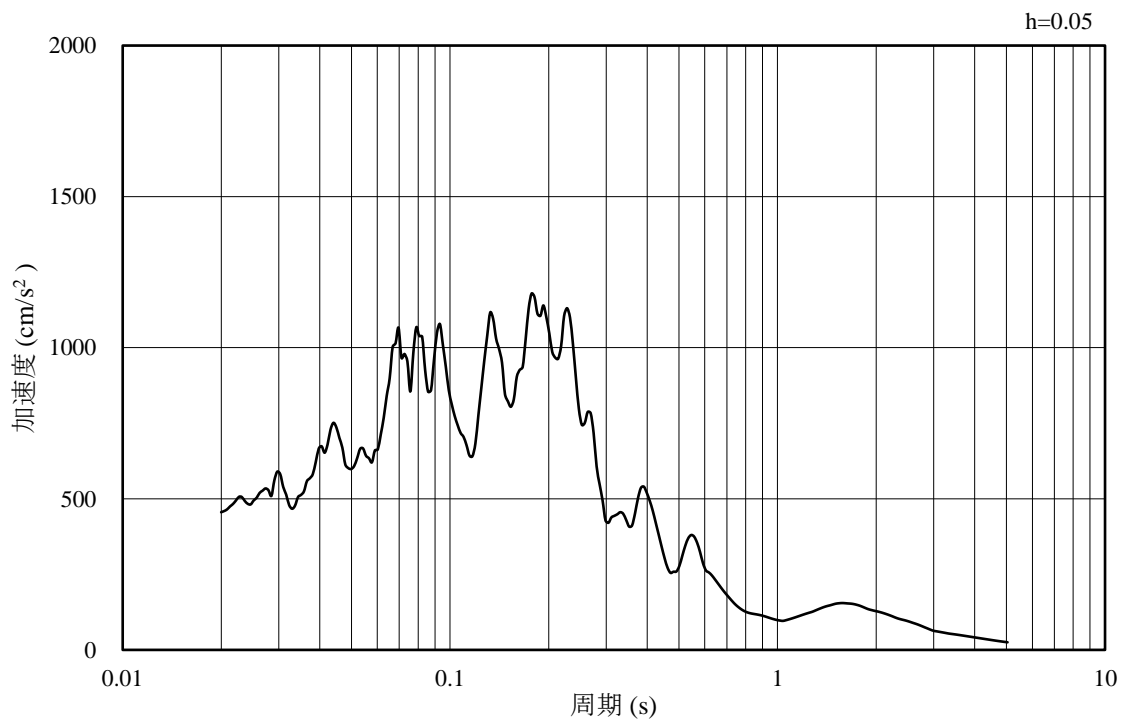


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-10 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 - F 2, (E W))

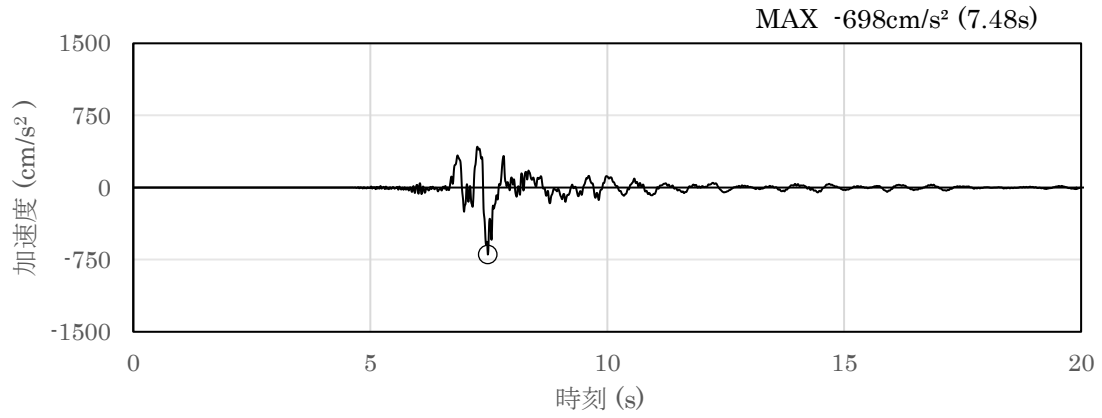


(a) 加速度時刻歴波形

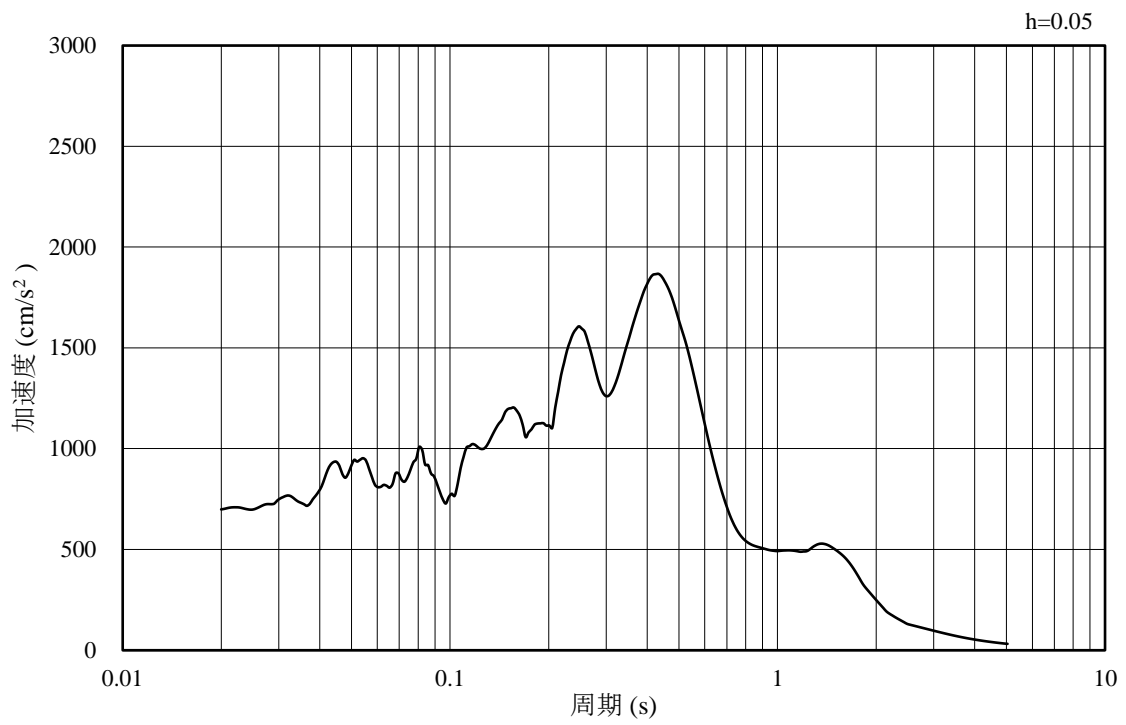


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-11 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, (E W))

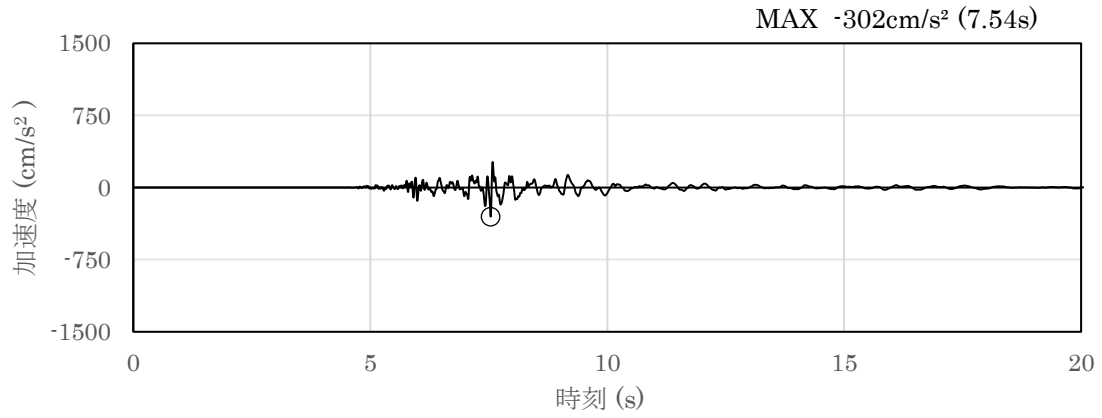


(a) 加速度時刻歴波形

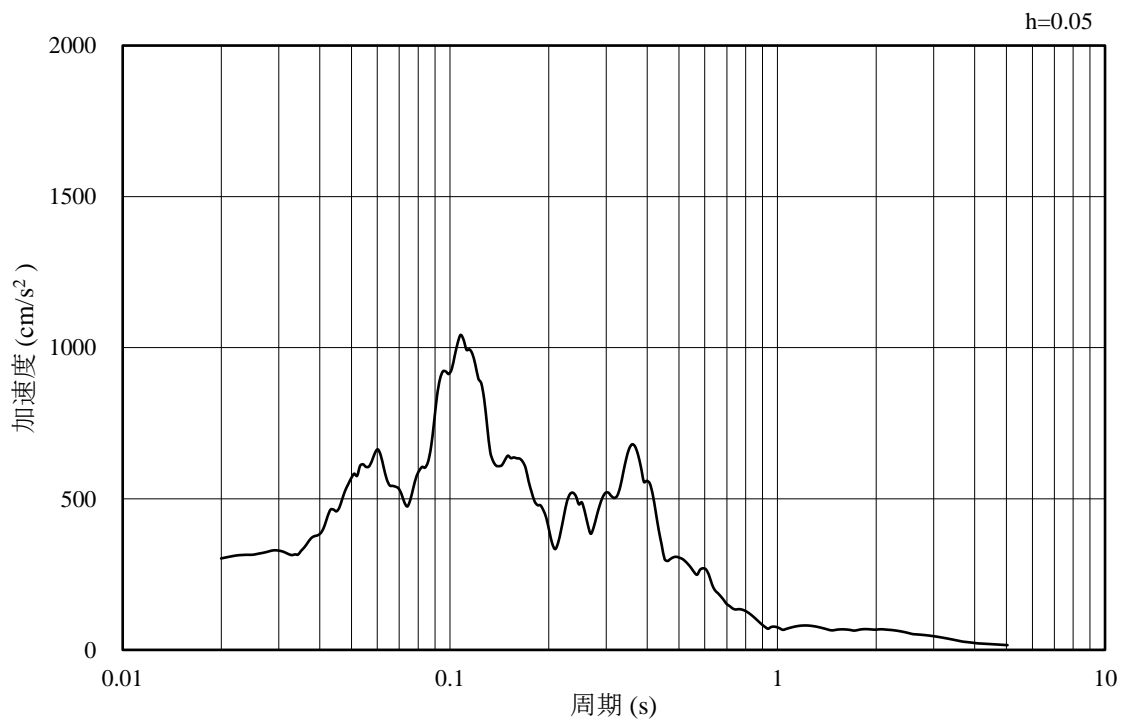


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-12 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 - N 1)

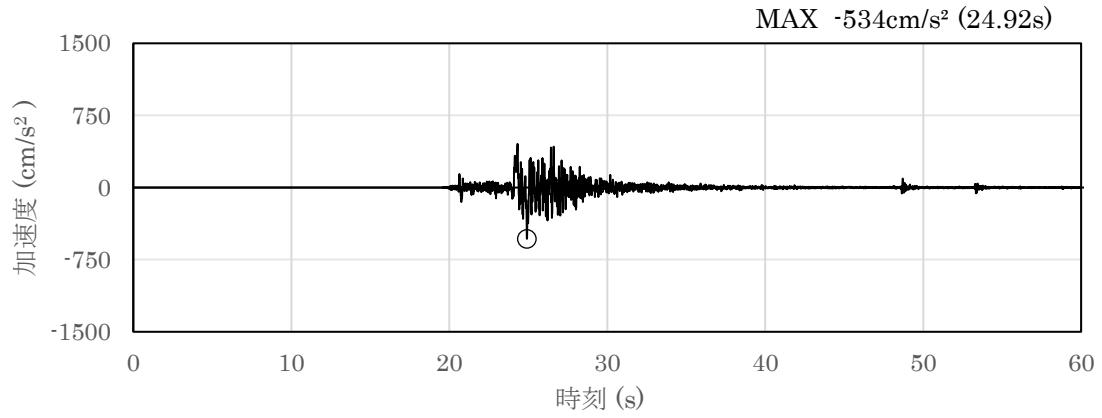


(a) 加速度時刻歴波形

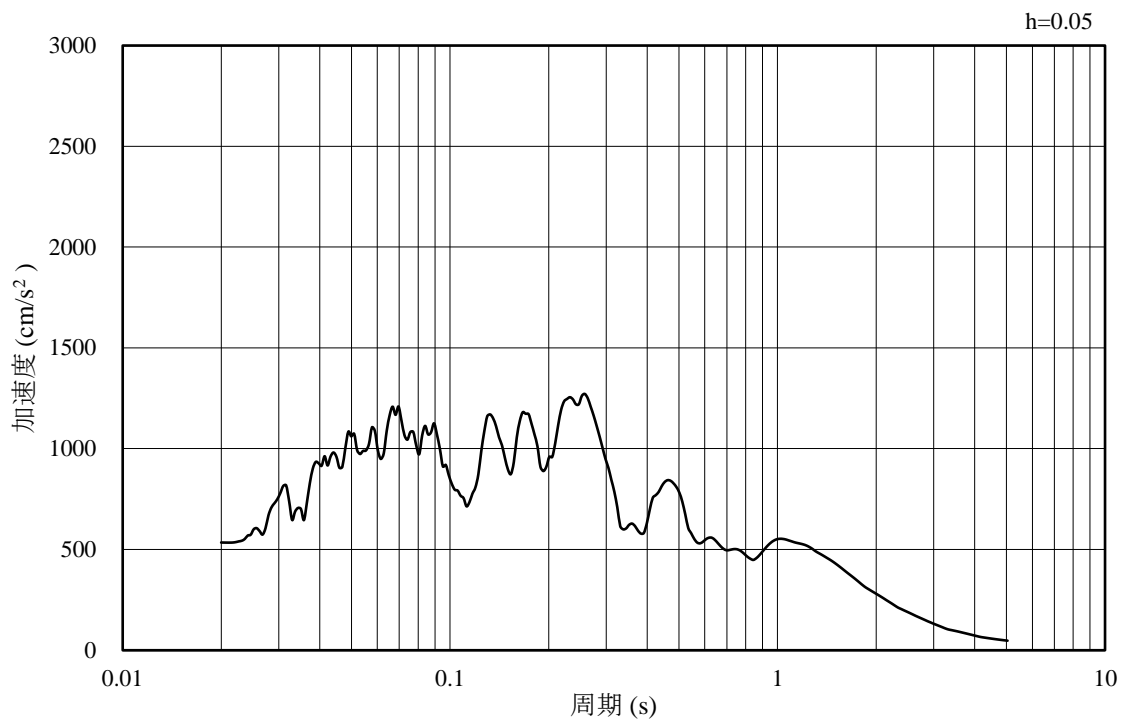


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-13 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 1)

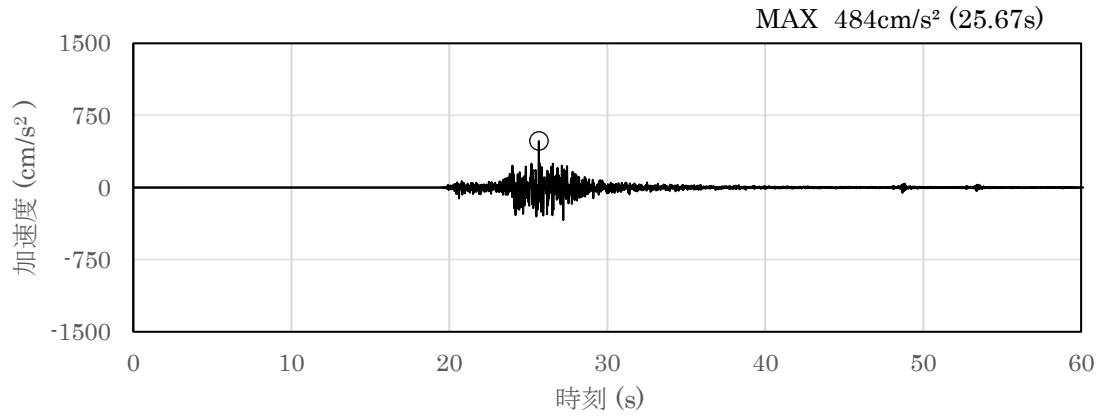


(a) 加速度時刻歴波形

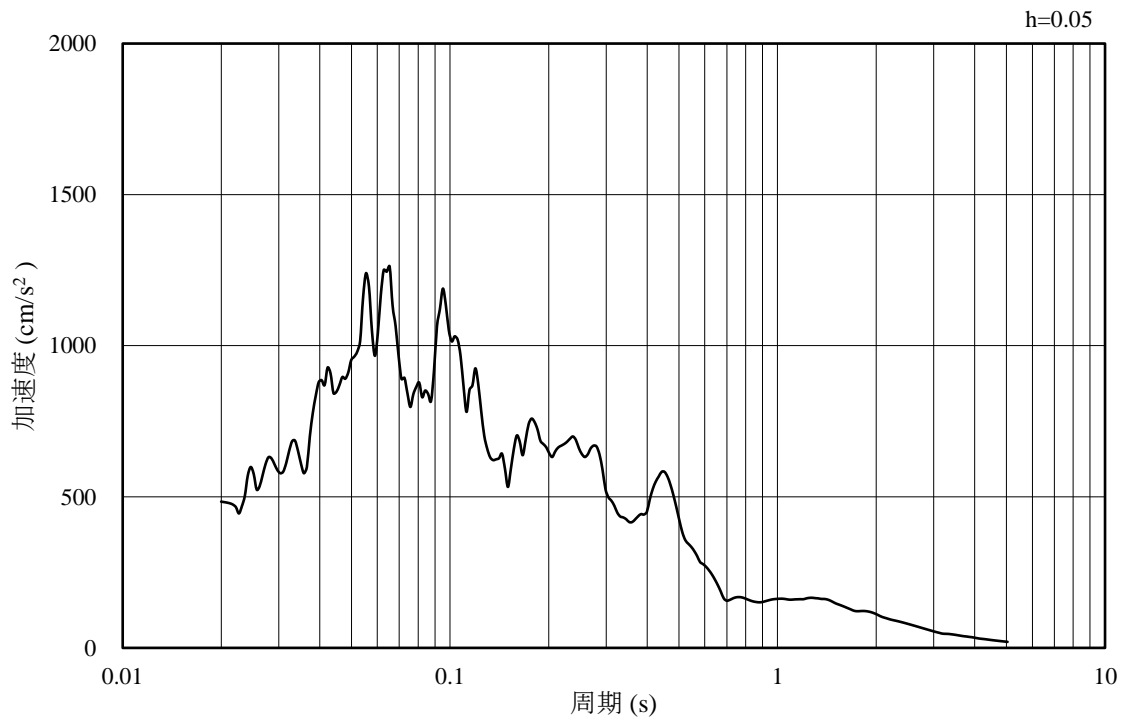


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-14 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))

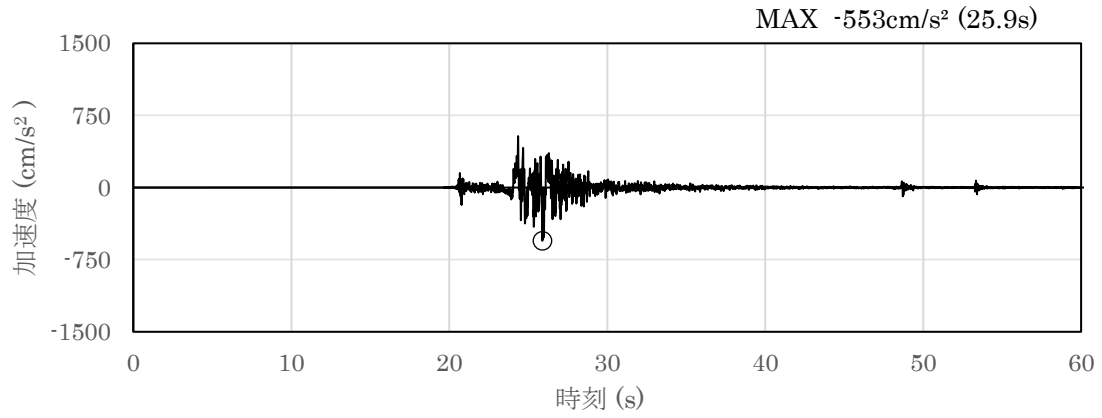


(a) 加速度時刻歴波形

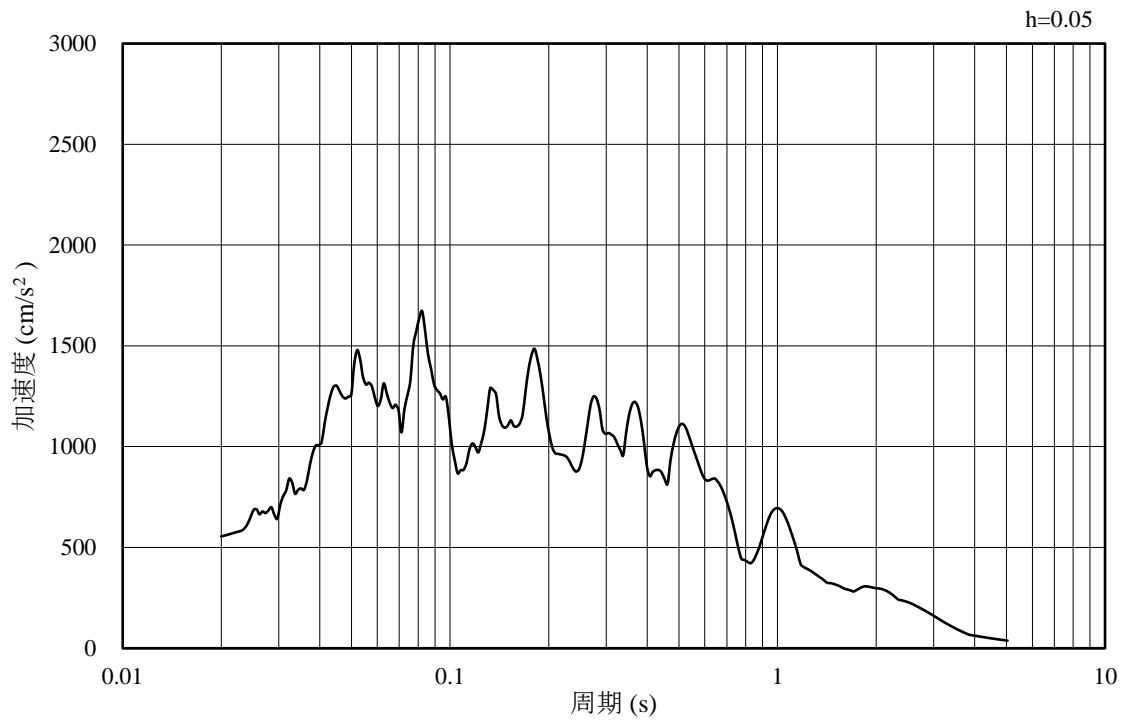


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-15 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, (NS))

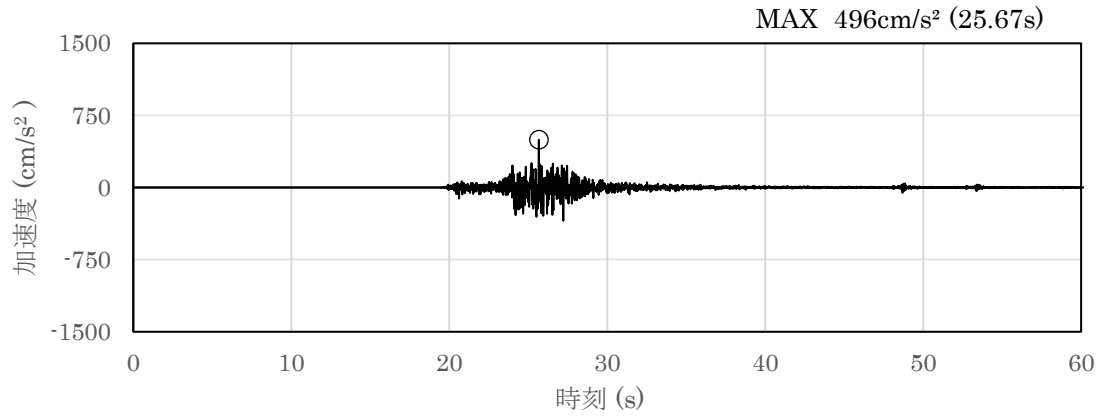


(a) 加速度時刻歴波形

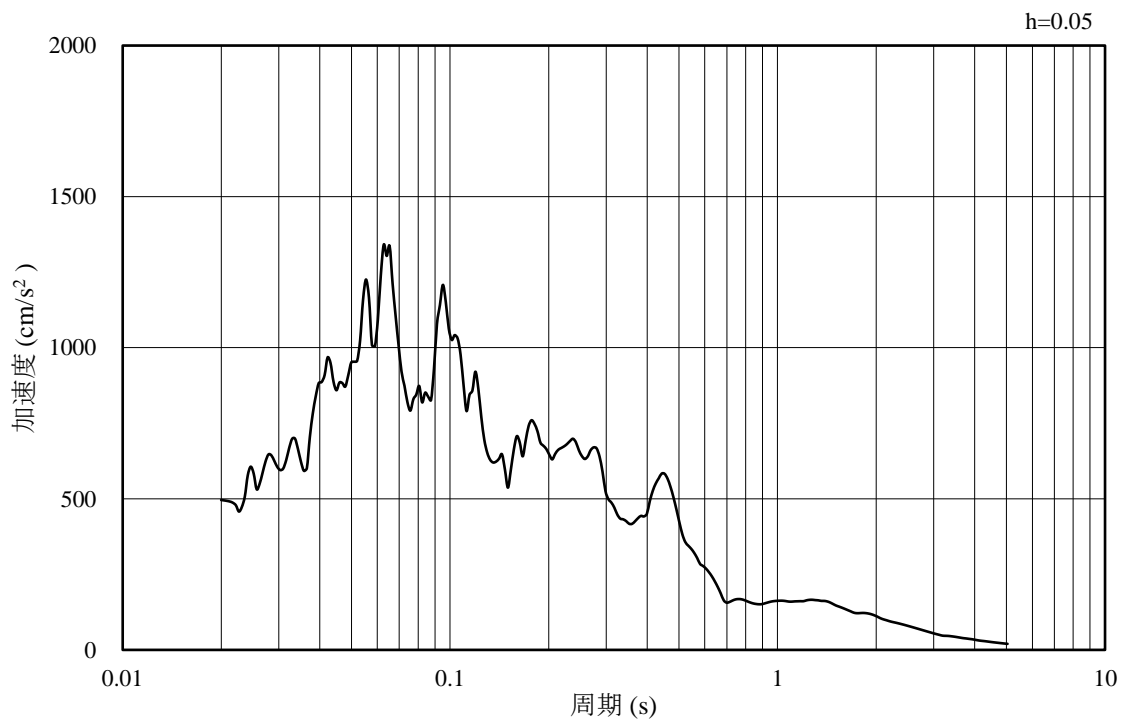


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-16 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, (EW))

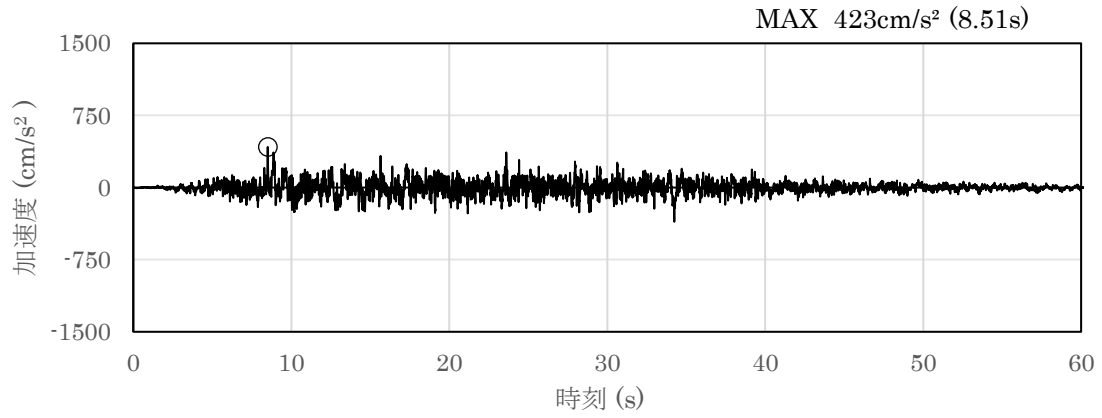


(a) 加速度時刻歴波形

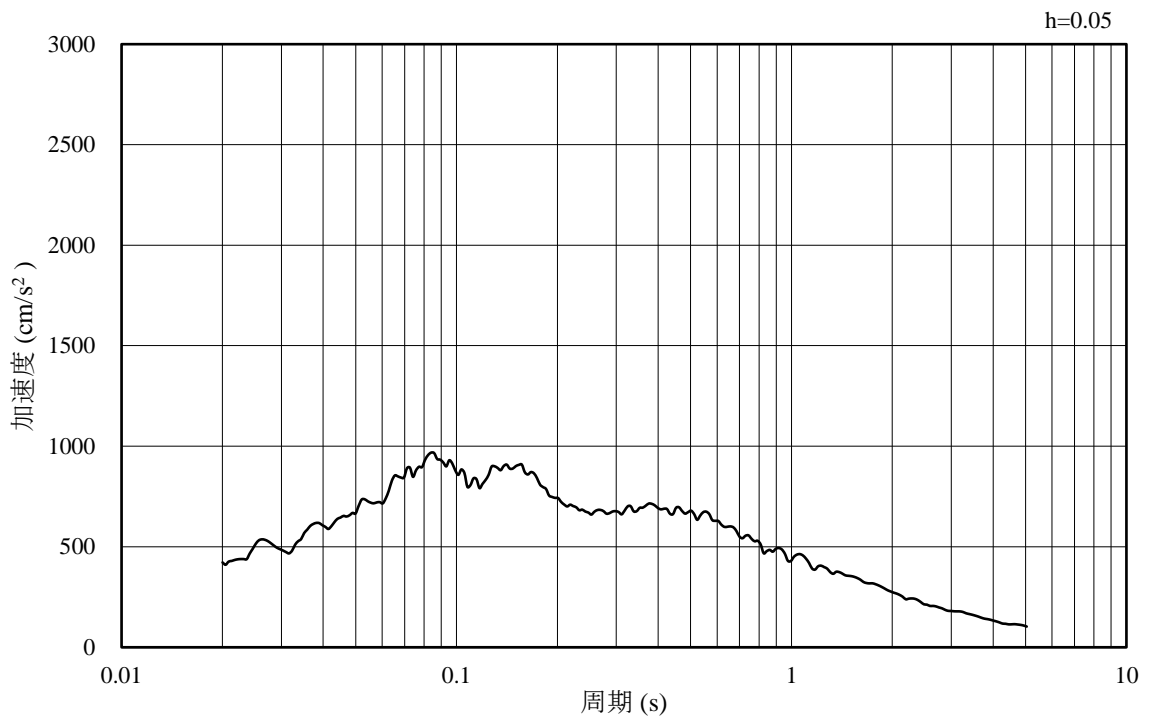


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-17 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))

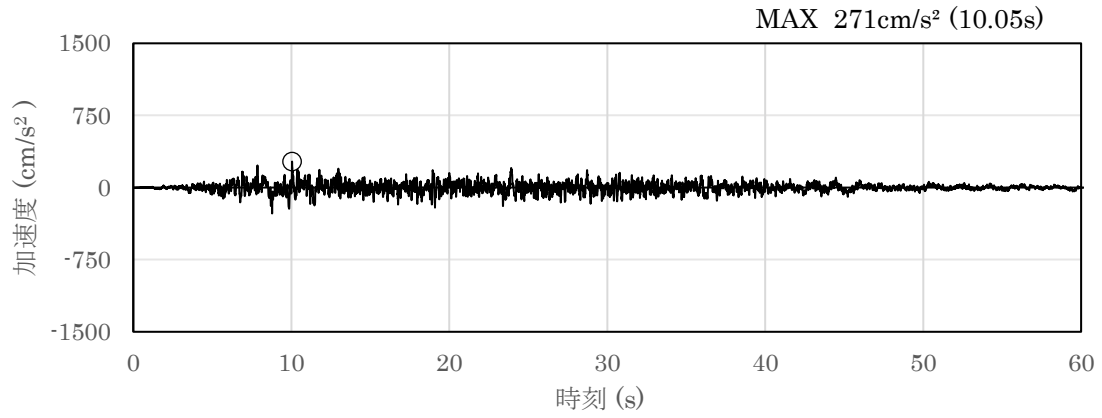


(a) 加速度時刻歴波形

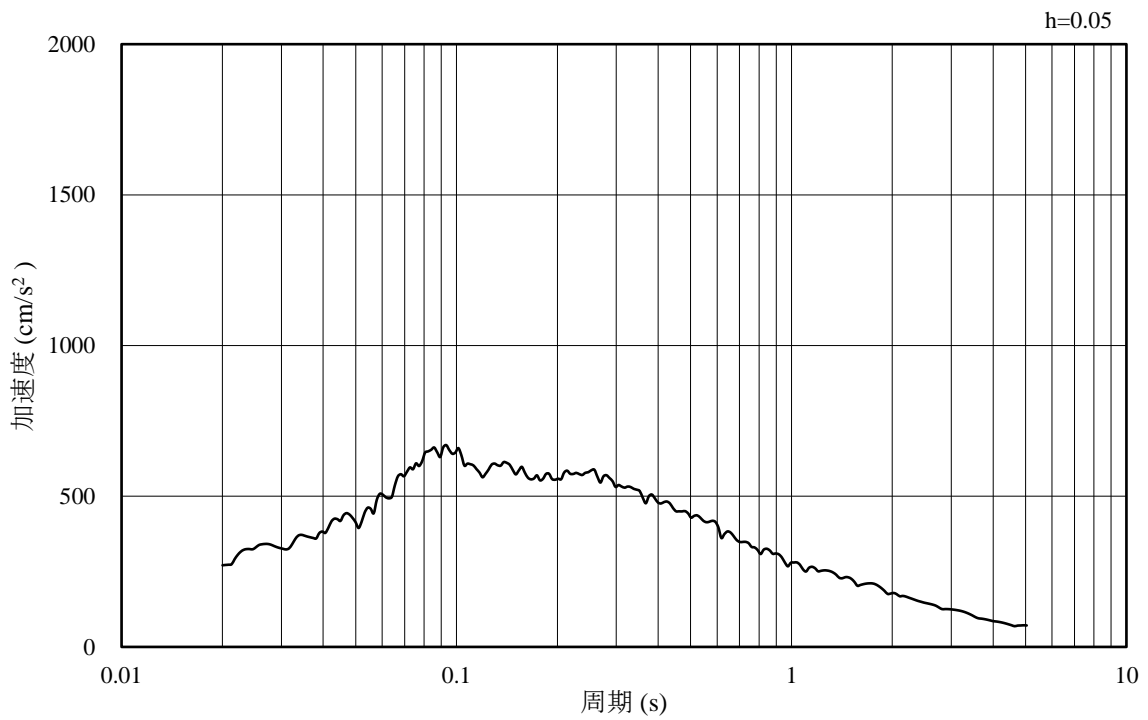


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-18 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 d - D)

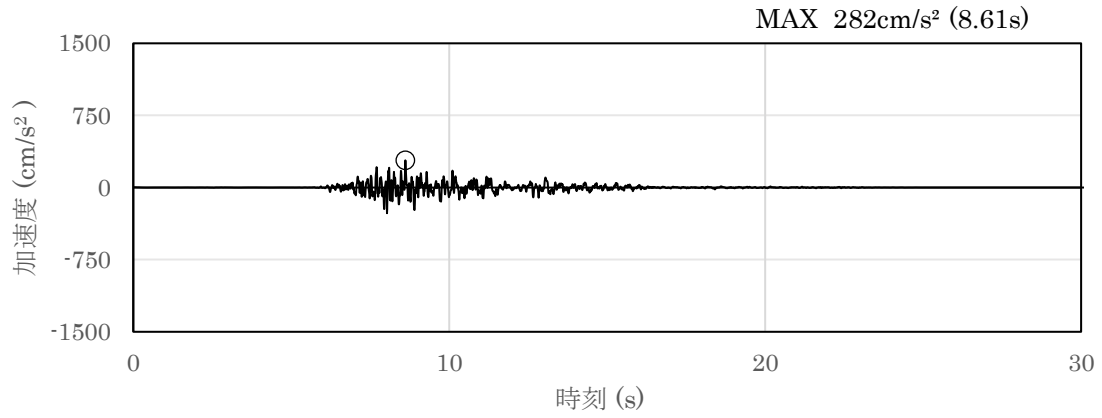


(a) 加速度時刻歴波形

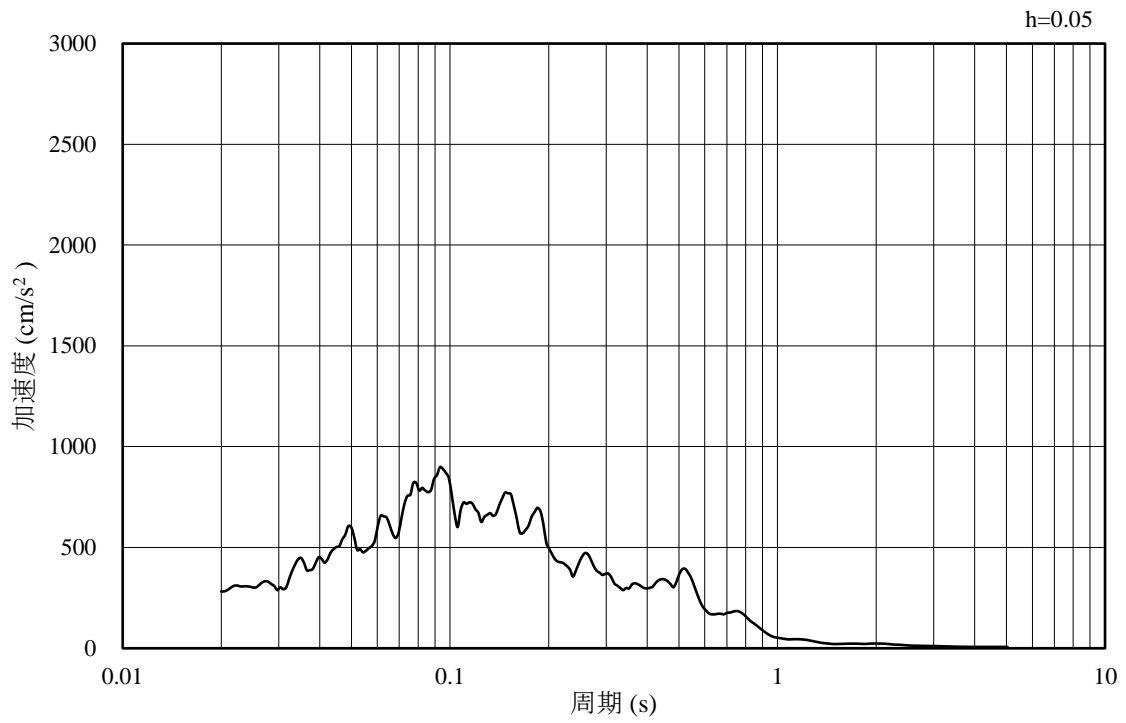


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-19 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 d - D)

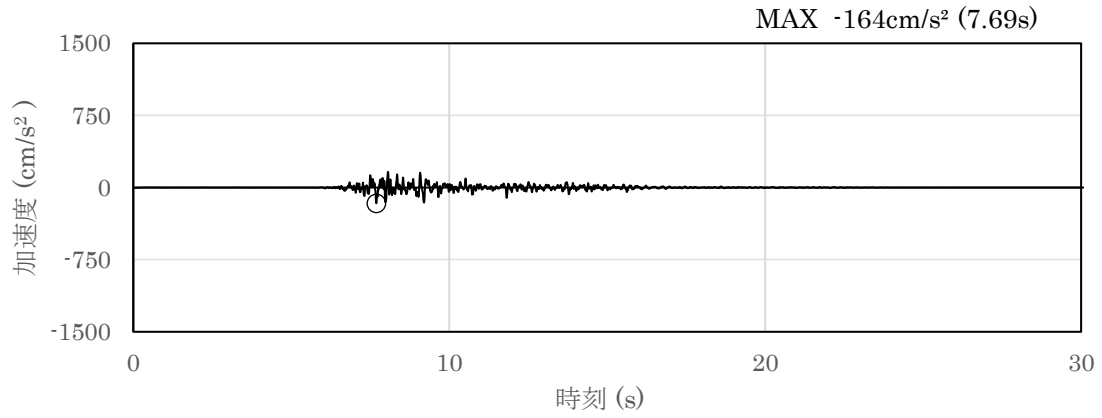


(a) 加速度時刻歴波形

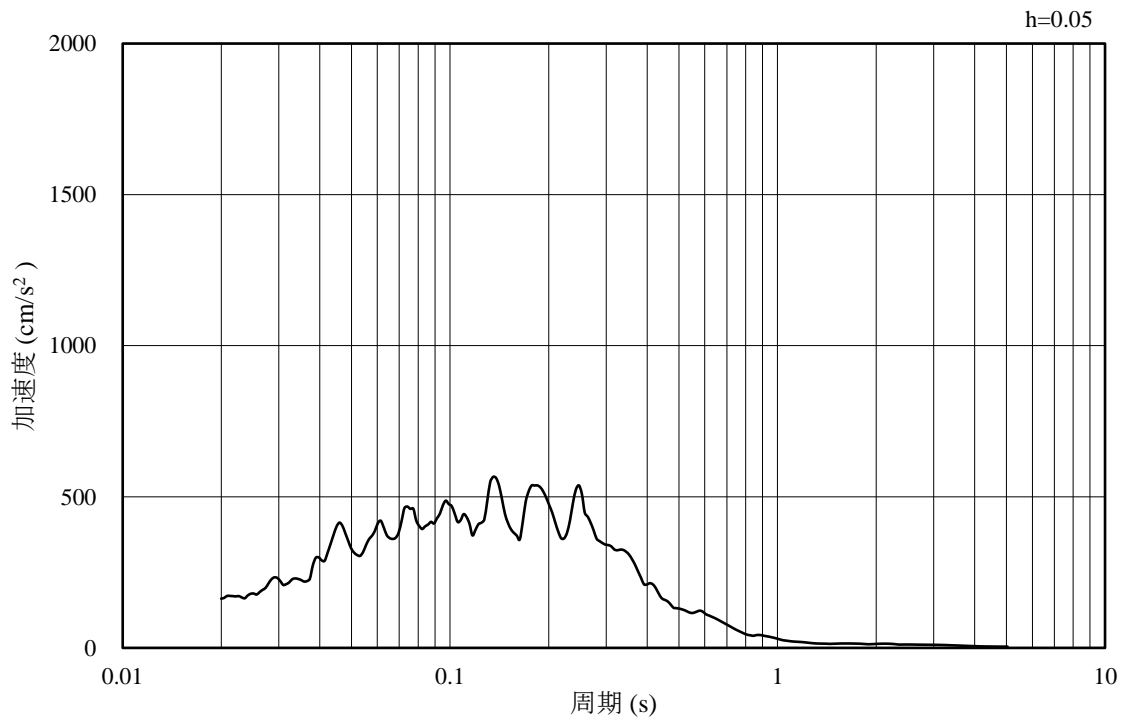


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-20 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 d - F 1, (NS))

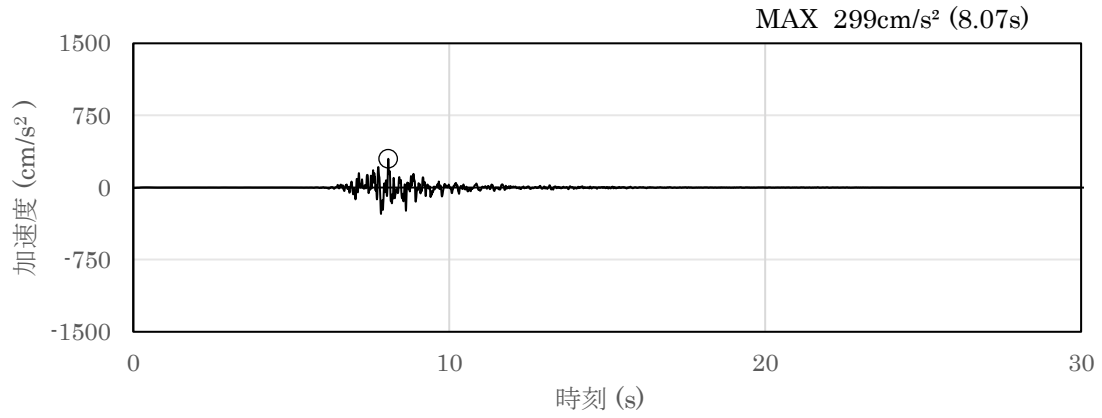


(a) 加速度時刻歴波形

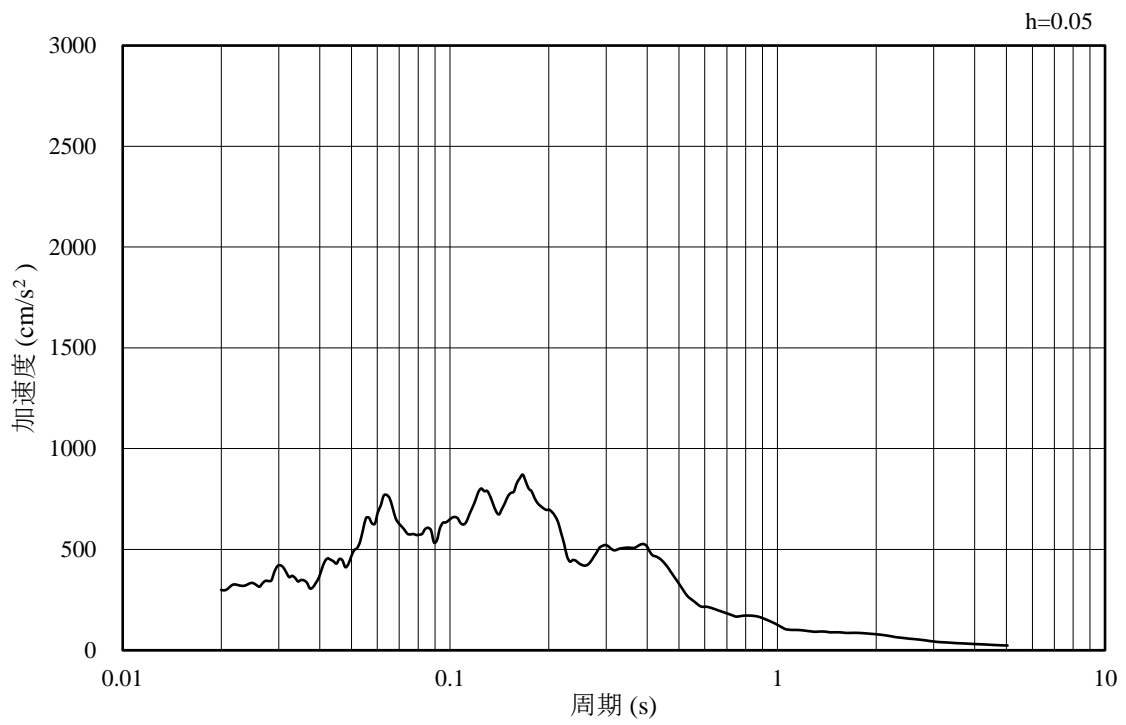


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-21 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 d - F 1, (NS))

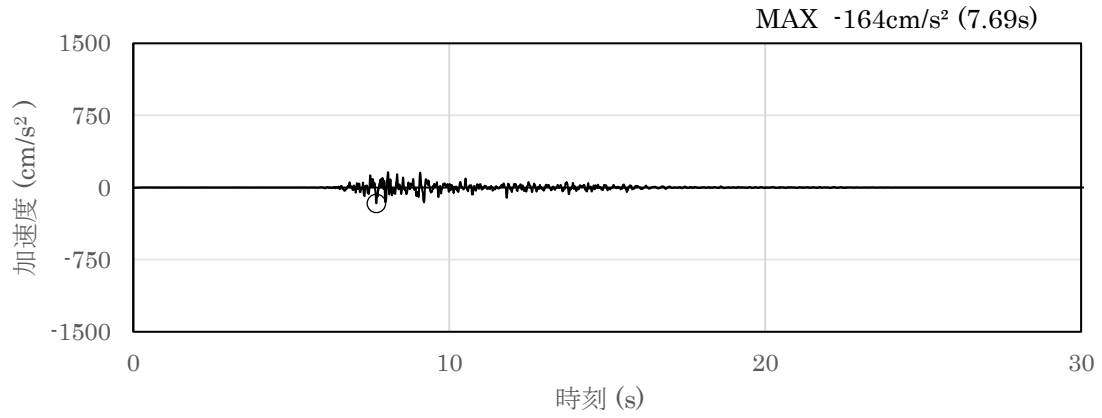


(a) 加速度時刻歴波形

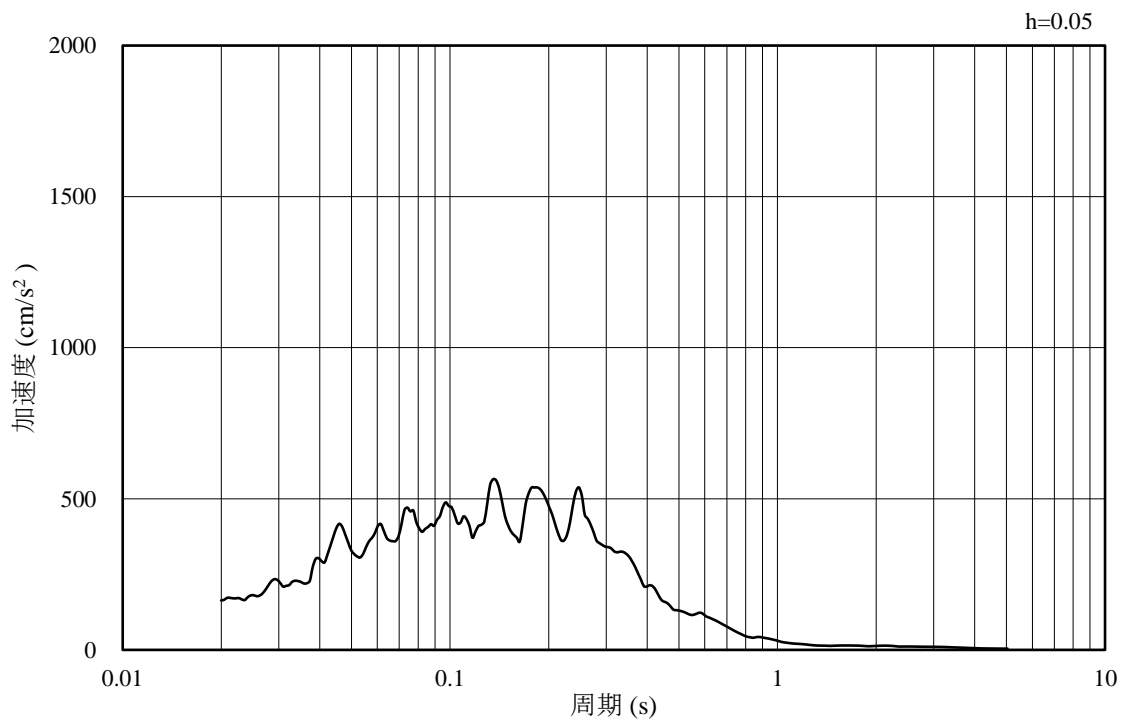


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-22 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 d - F 1, (E W))

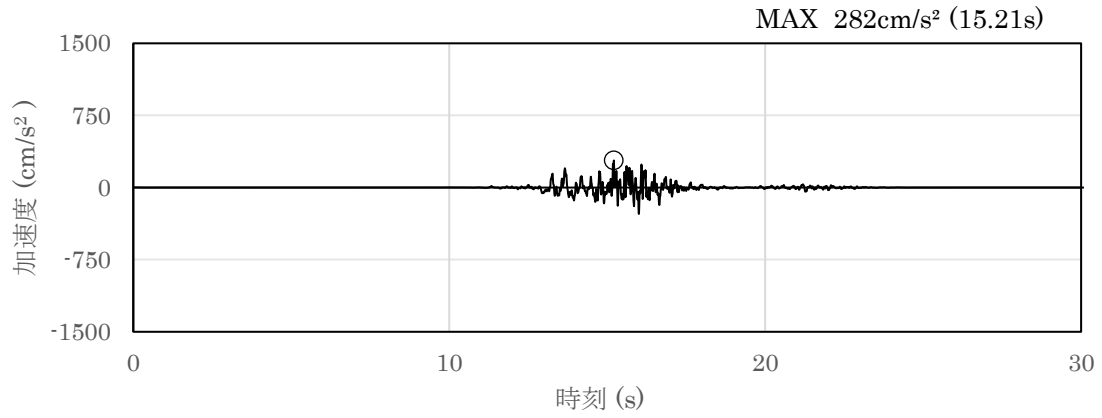


(a) 加速度時刻歴波形

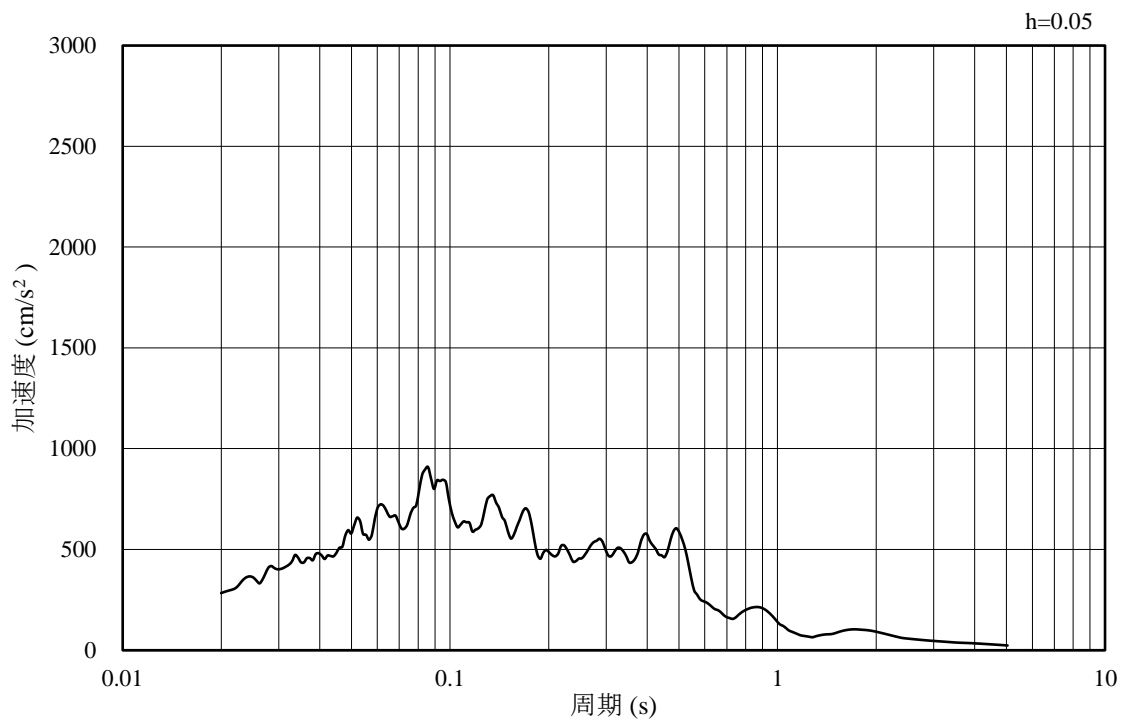


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-23 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 d - F 1, (E W))

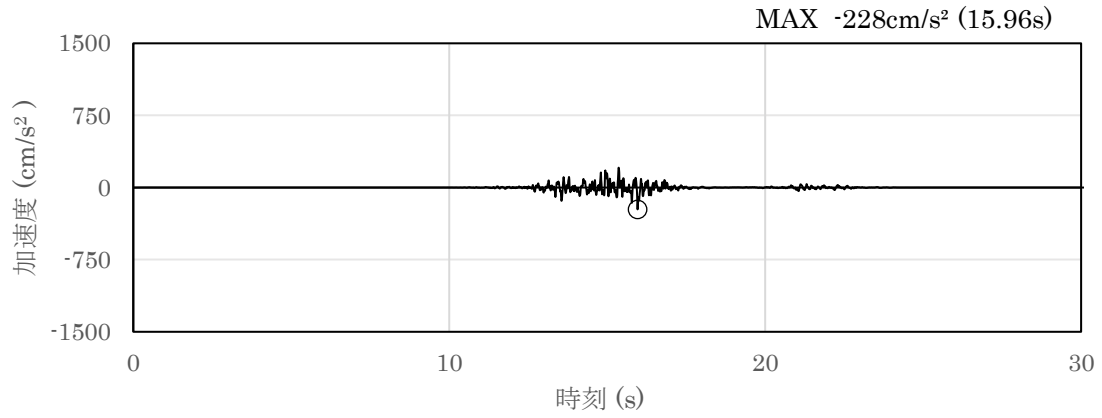


(a) 加速度時刻歴波形

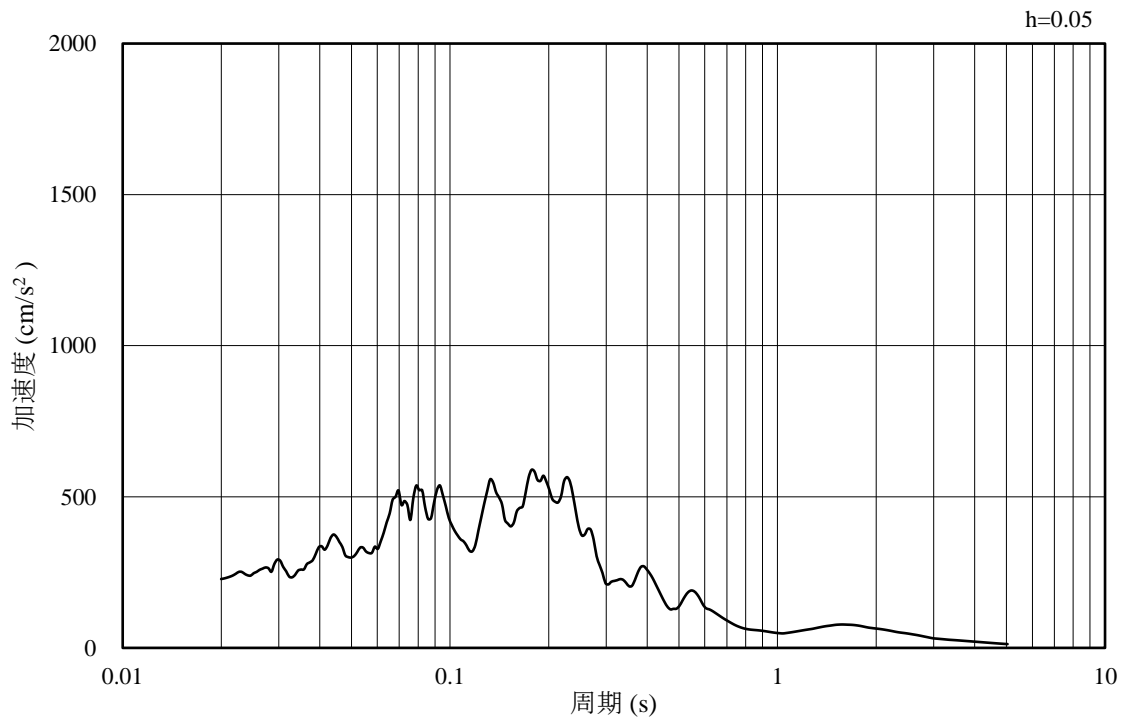


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-24 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：S d - F 2, (NS))

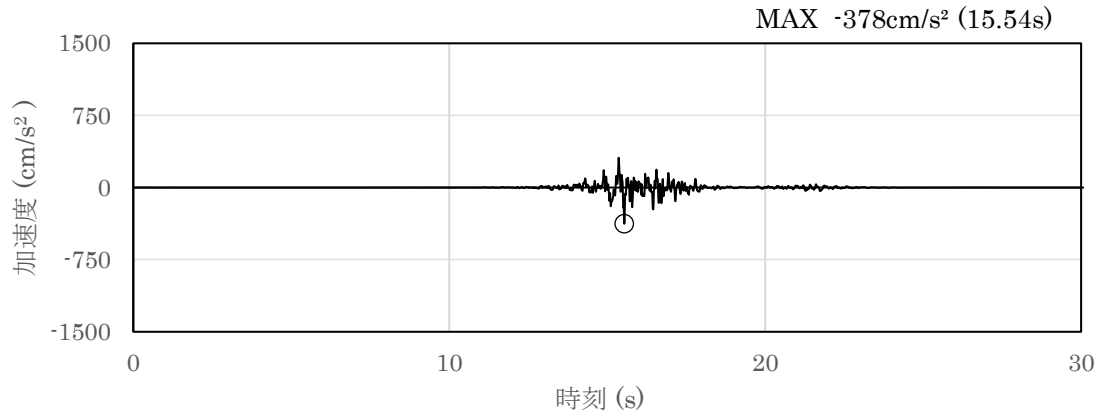


(a) 加速度時刻歴波形

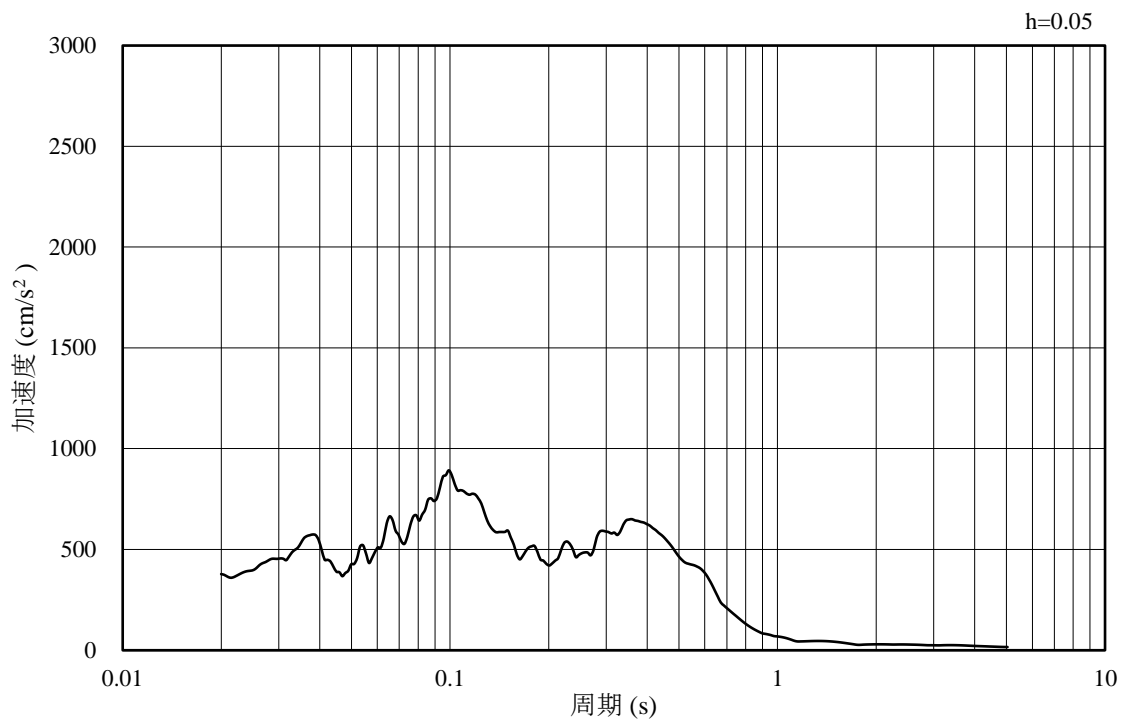


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-25 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 d - F 2, (N S))

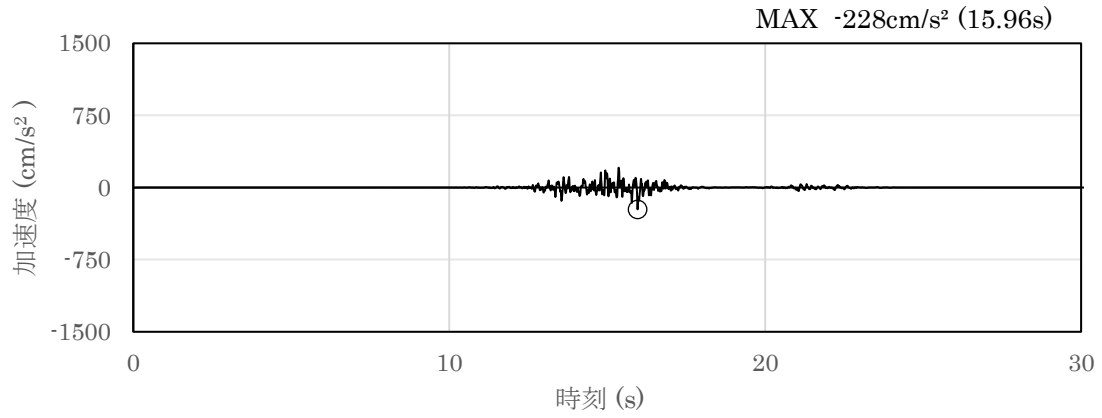


(a) 加速度時刻歴波形

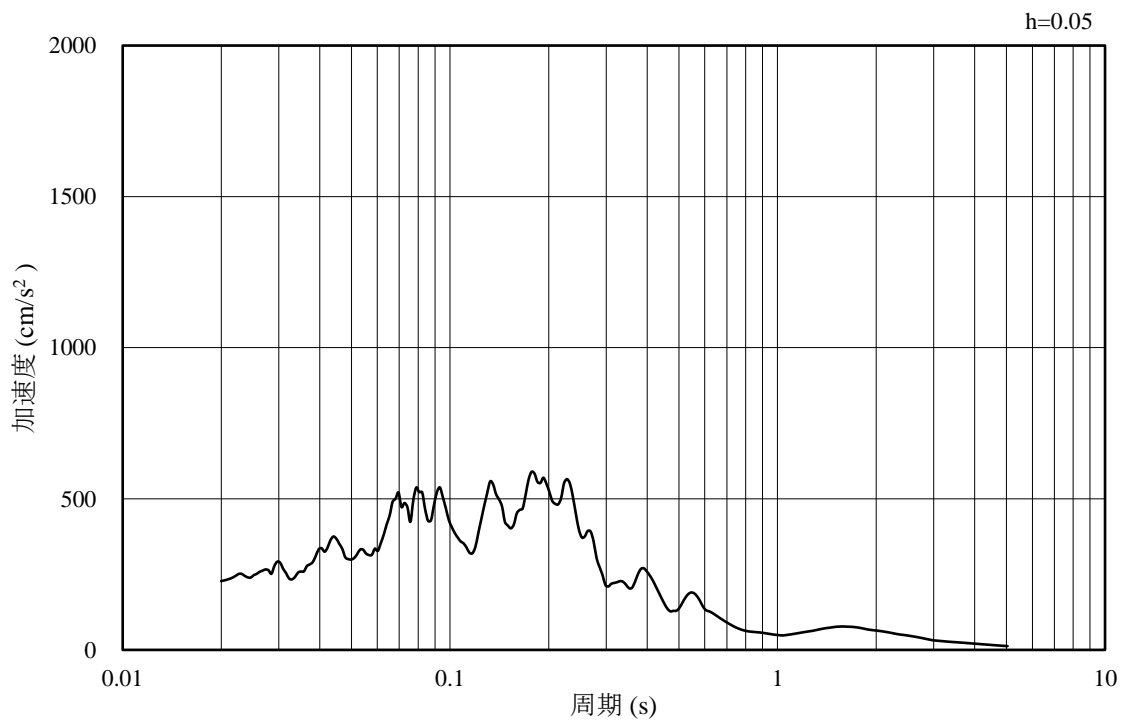


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-26 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 d - F 2, (E W))

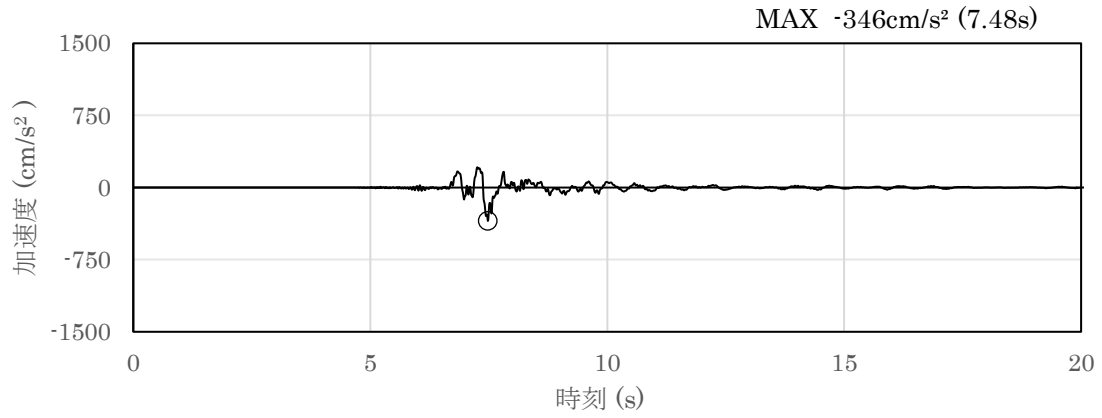


(a) 加速度時刻歴波形

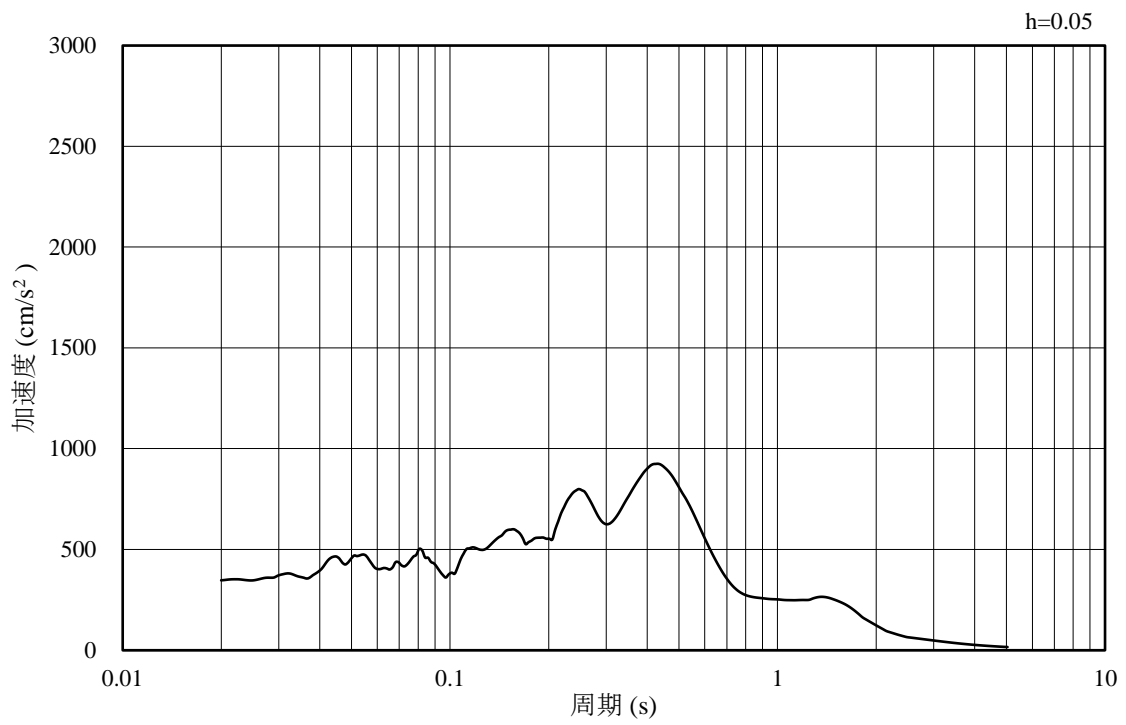


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-27 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 d - F 2, (E W))

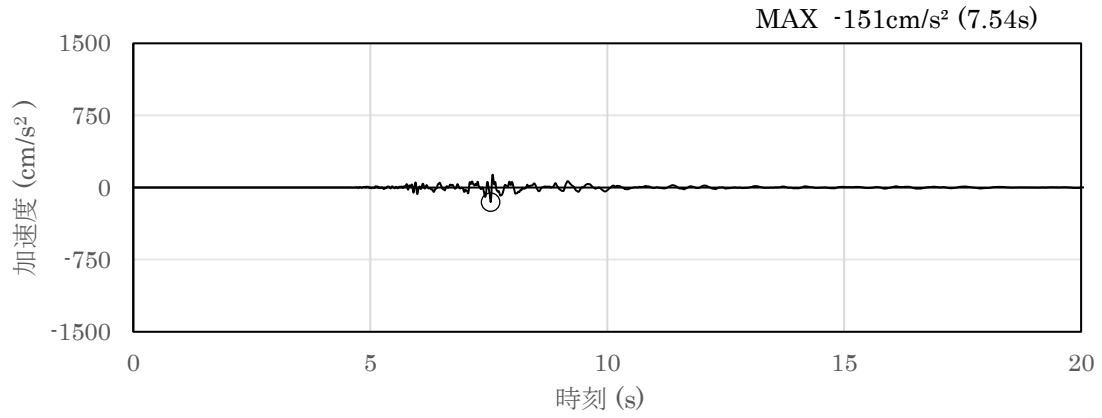


(a) 加速度時刻歴波形

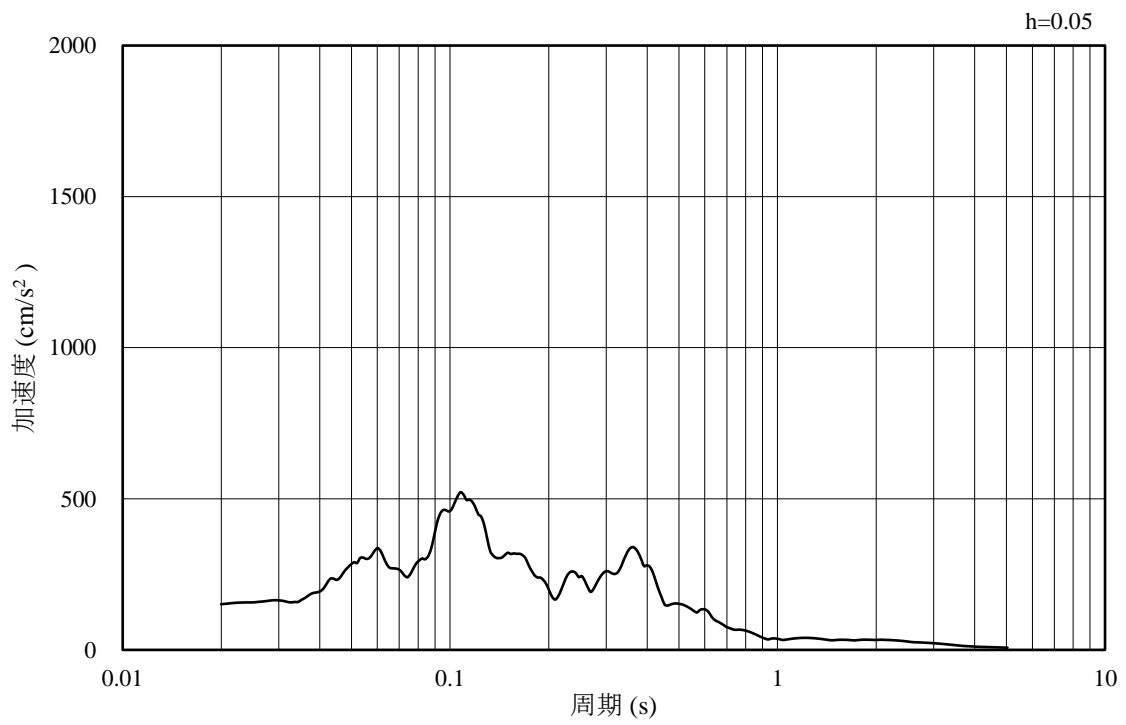


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-28 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 d - N 1)

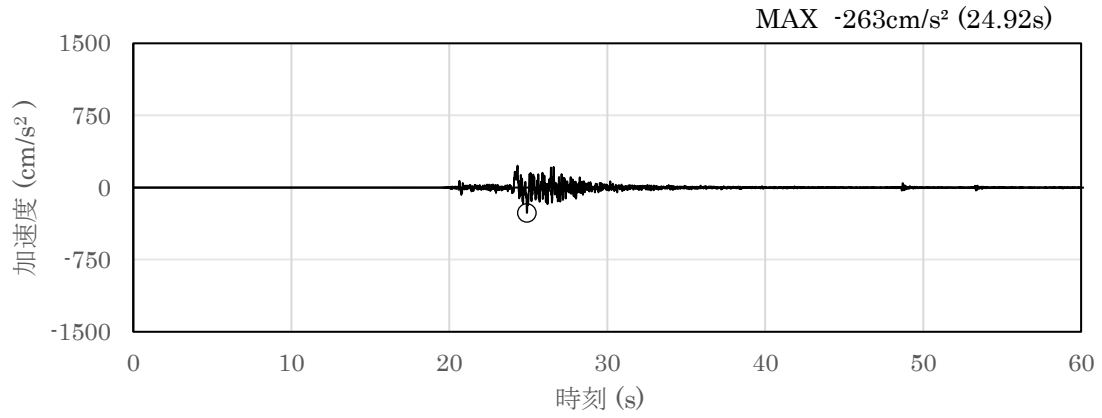


(a) 加速度時刻歴波形

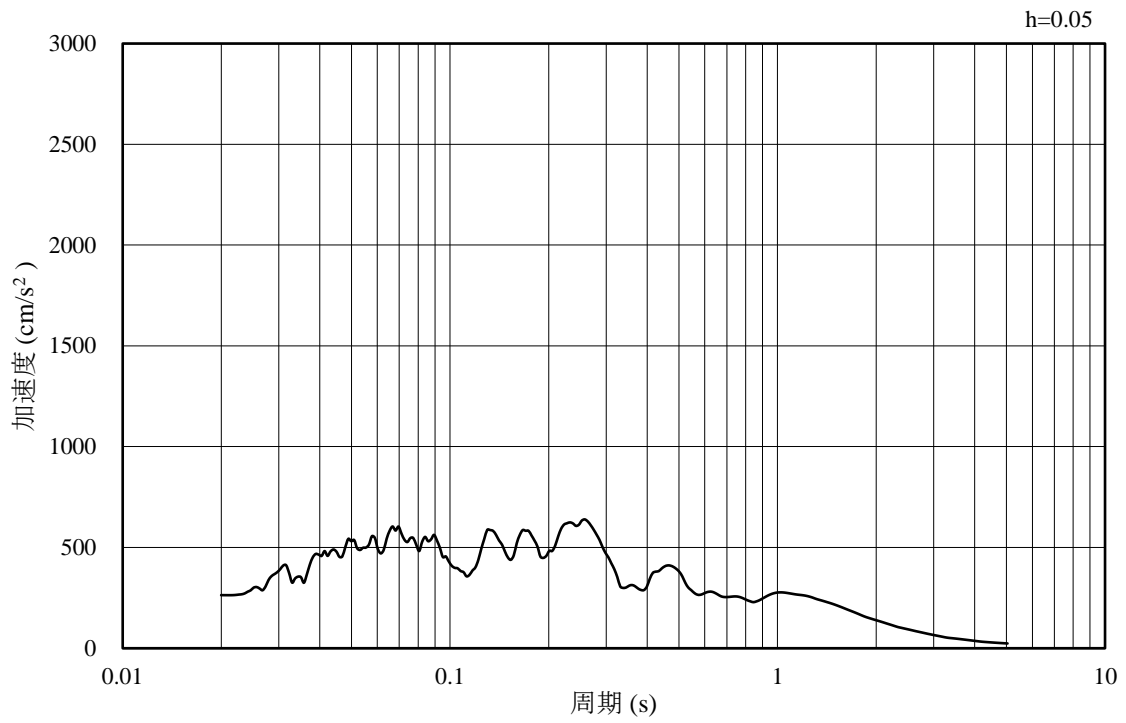


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-29 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 d - N 1)

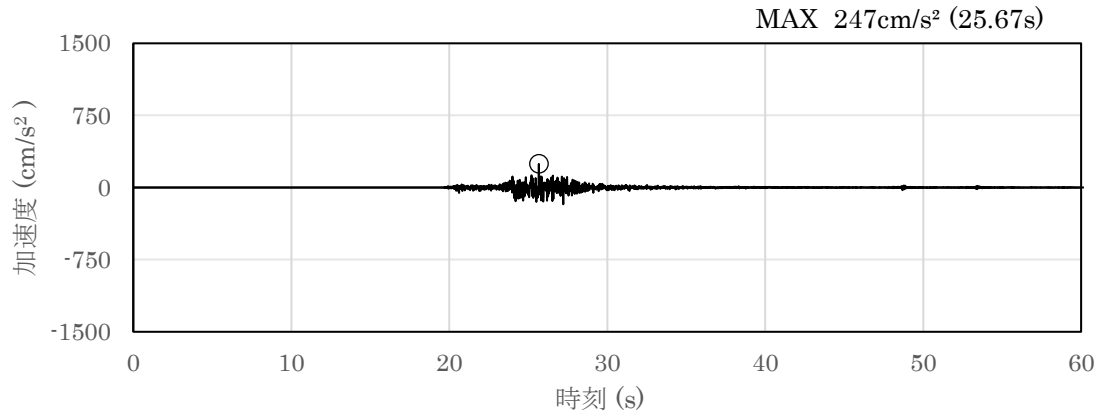


(a) 加速度時刻歴波形

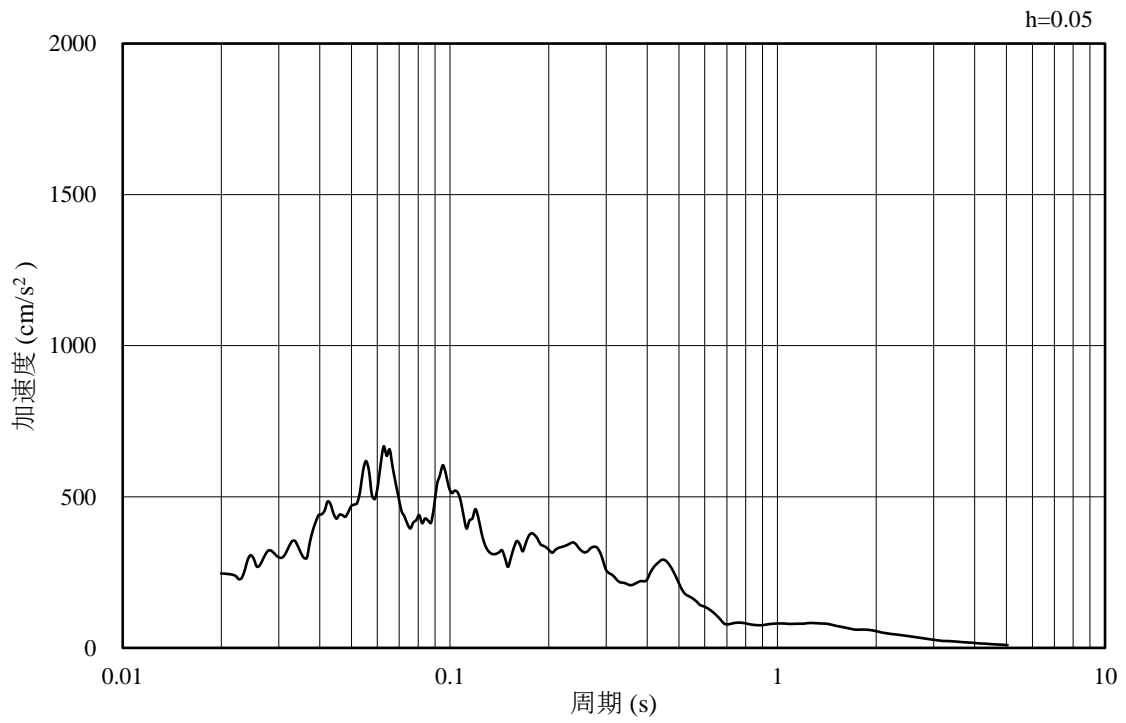


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-30 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：S d - N 2, (N S))

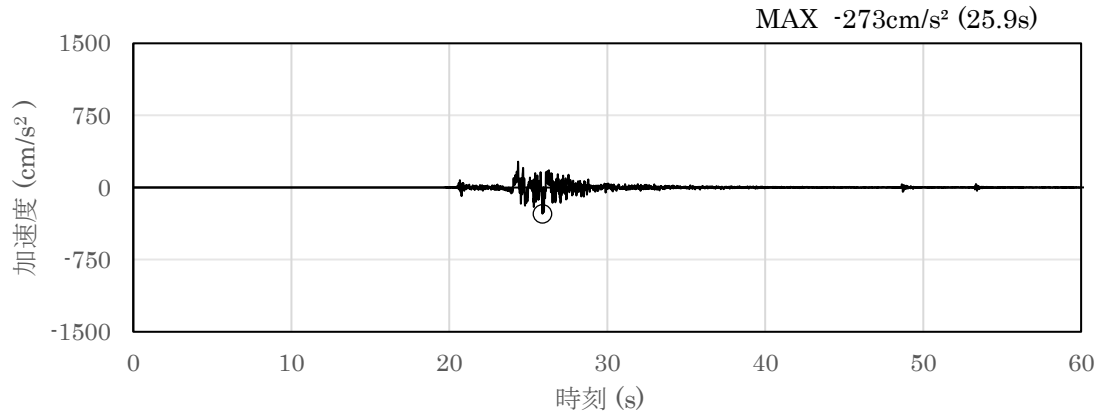


(a) 加速度時刻歴波形

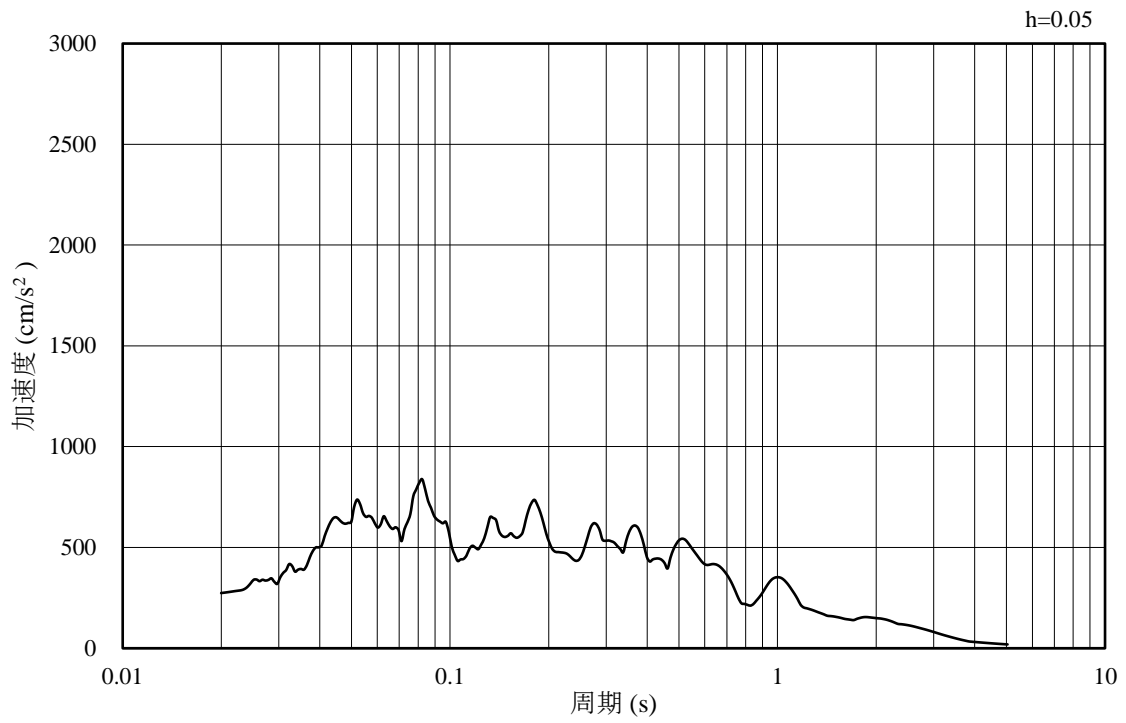


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-31 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：S d - N 2, (N S))

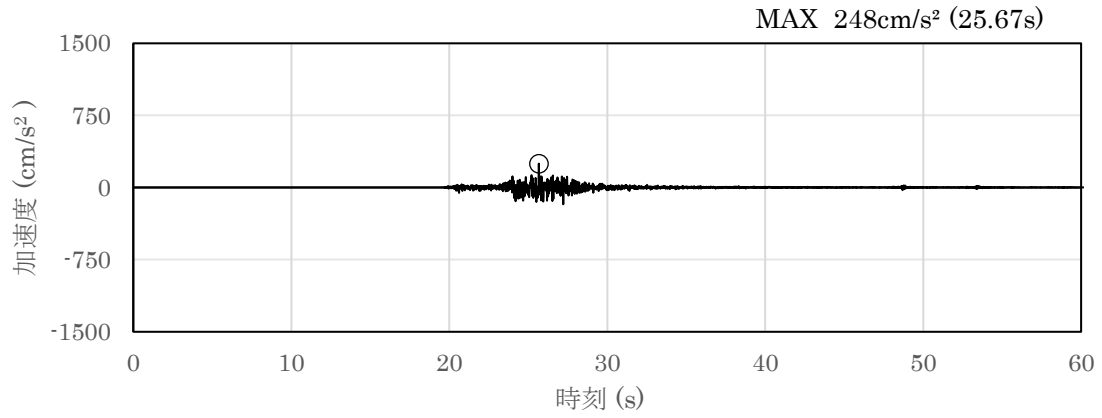


(a) 加速度時刻歴波形

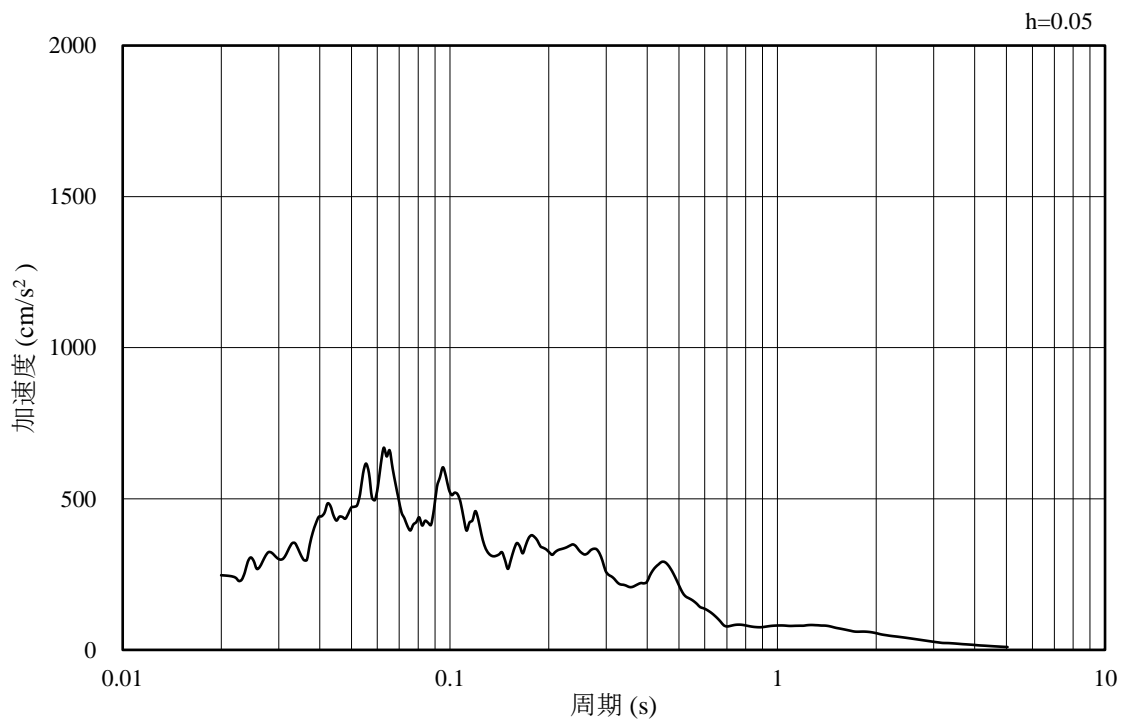


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-32 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：S d - N 2, (E W))

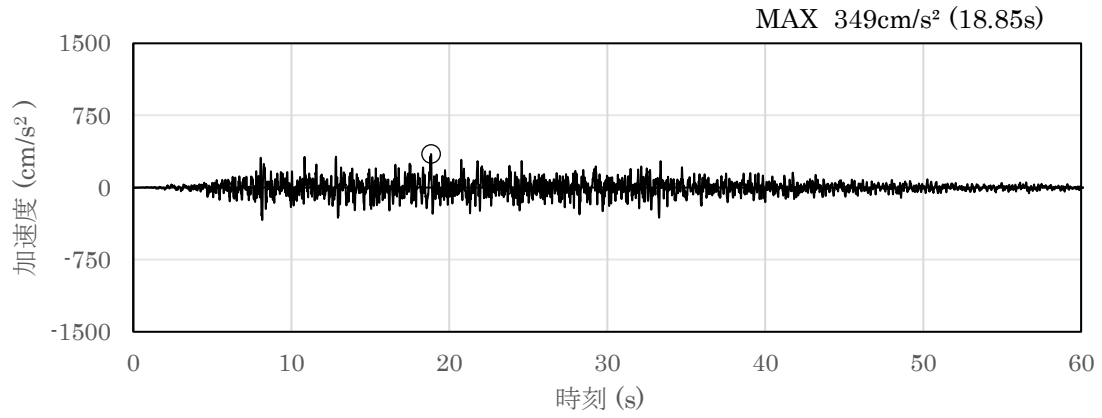


(a) 加速度時刻歴波形

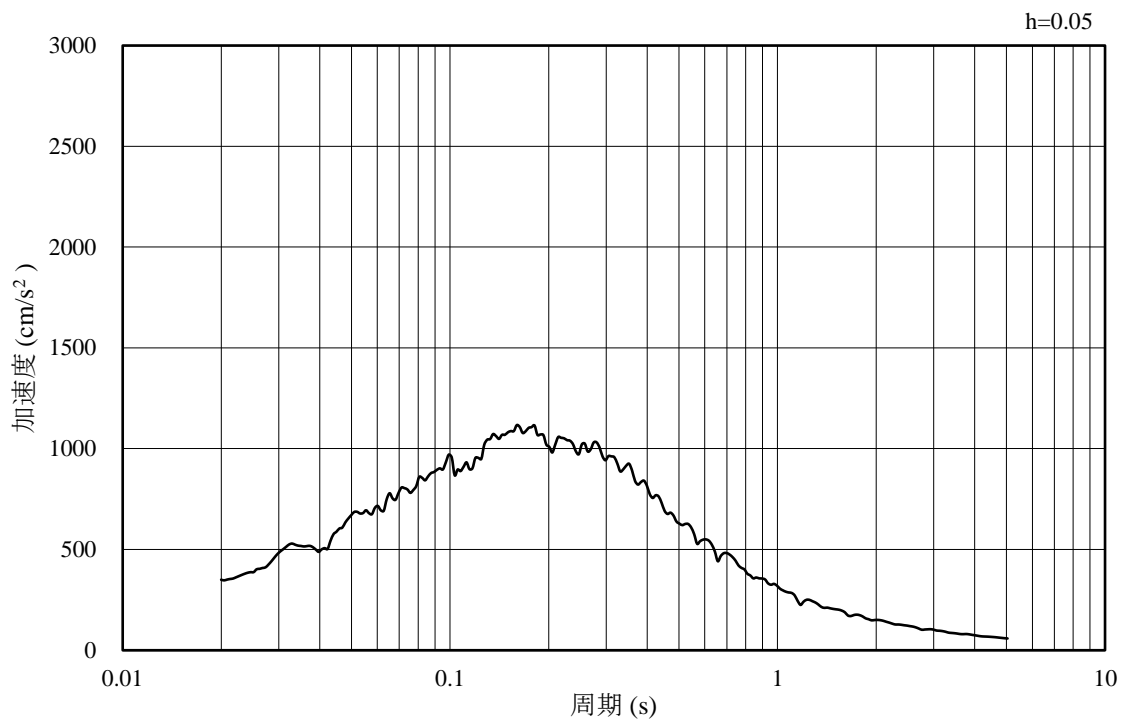


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-33 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：S d - N 2, (E W))

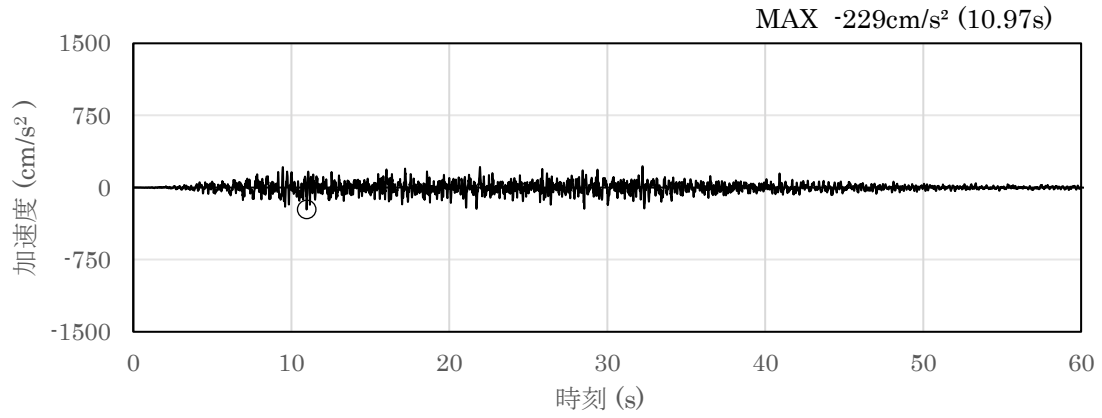


(a) 加速度時刻歴波形

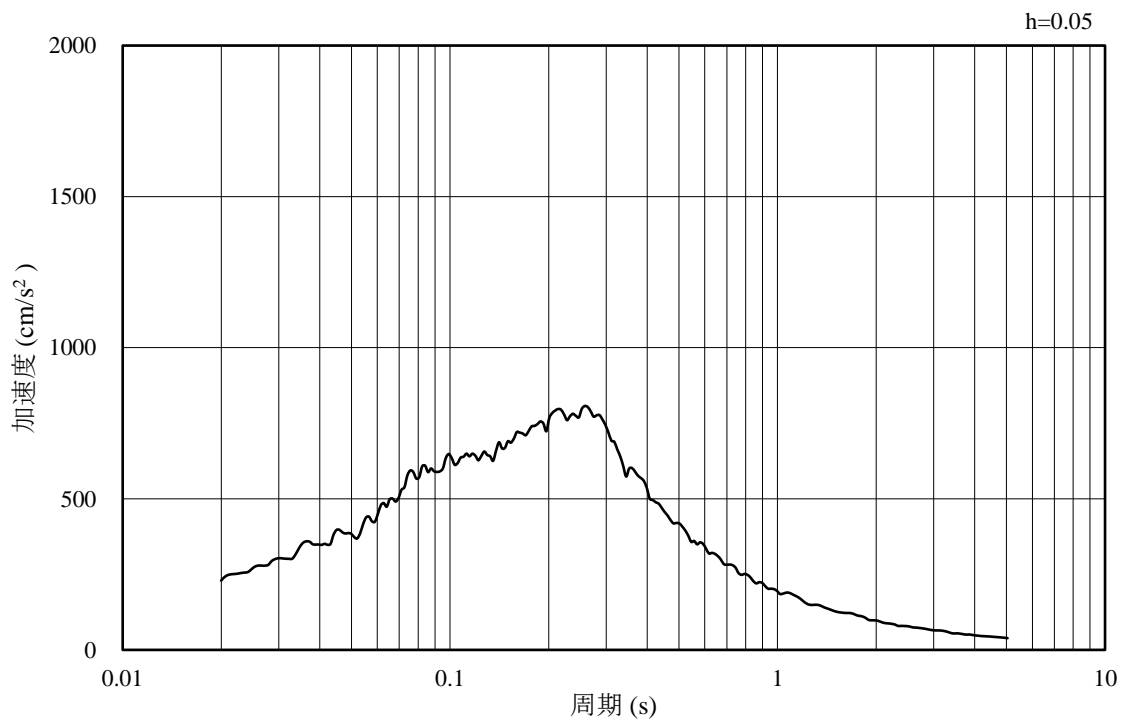


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-34 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：S d - 1)



(a) 加速度時刻歴波形



(b) 加速度応答スペクトル

図 4-35 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：S d - 1)

4.2 許容限界の設定

屋外重要土木構造物の耐震安全性評価は、「補足-026-01 屋外重要土木構造物の耐震安全性評価について」のうち「2. 屋外重要土木構造物の要求機能と要求機能に対する耐震評価内容」に示すとおり、各構造物の要求機能と要求機能に応じた許容限界を設定し照査を行う。

耐震安全性評価は、限界状態設計法を用いることとし、限界状態設計法については以下に詳述する。

4.2.1 曲げ・軸力系の破壊に対する許容限界

構造部材の曲げ・軸力系の破壊に対する許容限界は、土木学会マニュアル2005に基づき、限界ひずみ（圧縮縁コンクリートひずみ1.0%）とする。

土木学会マニュアル2005では、曲げ・軸力系の破壊に対する限界状態は、コンクリートの圧縮縁のかぶりが剥落しないこととされている。圧縮縁コンクリートひずみが1.0%の状態は、かぶりコンクリートが剥落する前の状態であることが、屋外重要土木構造物を模したラーメン構造の破壊実験及び数値シミュレーション等の結果より確認されており、この状態を限界値とすることで構造全体としての安定性が確保できるとして設定されたものである。

鉄筋コンクリートの曲げ・軸力系の破壊に対する許容限界を表4-1に示す。

表4-1 曲げ・軸力系の破壊に対する許容限界

確認項目	許容限界	
構造強度を有すること	限界ひずみ	圧縮縁コンクリートひずみ 1.0% (10000 μ) *

注記* : $\gamma_i \frac{\varepsilon_d}{\varepsilon_R} < 1.0$

ここで、

- γ_i : 構造物係数 ($\gamma_i = 1.0$)
- ε_R : 限界ひずみ (圧縮縁コンクリートひずみ 10000 μ)
- ε_d : 照査用ひずみ ($\varepsilon_d = \gamma_a \cdot \varepsilon$)
- γ_a : 構造解析係数 ($\gamma_a = 1.2$)
- ε : 圧縮縁の発生ひずみ

4.2.2 せん断破壊に対する許容限界

構造部材のせん断破壊に対する許容限界は，棒部材式で求まるせん断耐力とする。

棒部材式

$$V_{y d} = V_{c d} + V_{s d}$$

ここで、 $V_{y d}$: せん断耐力

$V_{c d}$: コンクリートが分担するせん断耐力

$V_{s d}$: せん断補強鉄筋が分担するせん断耐力

$$V_{c d} = \beta_d \cdot \beta_p \cdot \beta_n \cdot \beta_a \cdot f_{v c d} \cdot b_w \cdot d / \gamma_{b c}$$

$$f_{v c d} = 0.20 \sqrt[3]{f'_{c d}} \quad \text{ただし, } f_{v c d} > 0.72 \text{ (N/mm}^2\text{)} \quad \text{となる場合は}$$

$$f_{v c d} = 0.72 \text{ (N/mm}^2\text{)}$$

$$\beta_d = \sqrt[4]{1 / d} \quad (d \text{ [m]}) \quad \text{ただし, } \beta_d > 1.5 \quad \text{となる場合は } \beta_d = 1.5$$

$$\beta_p = \sqrt[3]{100 p_v} \quad \text{ただし, } \beta_p > 1.5 \quad \text{となる場合は } \beta_p = 1.5$$

$$\begin{aligned} \beta_n &= 1 + 2M_o / M_{u d} \quad (N'_d \geq 0) \quad \text{ただし, } \beta_n > 2.0 \quad \text{となる場合は } \beta_n = 2.0 \\ &= 1 + 4M_o / M_{u d} \quad (N'_d < 0) \quad \text{ただし, } \beta_n < 0 \quad \text{となる場合は } \beta_n = 0 \end{aligned}$$

$$\beta_a = 0.75 + \frac{1.4}{a / d} \quad \text{ただし, } \beta_a < 1.0 \quad \text{となる場合は } \beta_a = 1.0$$

ここで、

$f'_{c d}$: コンクリート圧縮強度の設計用値 (N/mm²) で設計基準強度 $f'_{c k}$ を材料係数 $\gamma_{m c}$ で除したもの

p_v : 引張鉄筋比 $p_v = A_s / (b_w \cdot d)$

A_s : 引張側鋼材の断面積

b_w : 部材の有効幅

d : 部材の有効高さ

N'_d : 設計軸圧縮力

M_o : M_d に対する引張縁において、軸方向力によって発生する応力を打ち消すのに必要なモーメント (デコンプレッションモーメント) $M_o = N'_d \cdot D / 6$

$M_{u d}$: 軸方向力を考慮しない純曲げ耐力

D : 断面高さ

a / d : せん断スパン比

$\gamma_{b c}$: 部材係数

$$V_{s d} = \left\{ A_w f_{w y d} (\sin \alpha + \cos \alpha) / s \right\} z / \gamma_{b s}$$

ここで、

A_w : 区間 s におけるせん断補強鉄筋の総断面積

$f_{w y d}$: せん断補強鉄筋の降伏強度を材料係数 γ_{ms} で除したもので、
400N/mm²以下とする。ただし、コンクリート圧縮強度の特性
値 f'_{ck} が 60N/mm² 以上のときは 800N/mm² 以下としてよい。

α : せん断補強鉄筋と部材軸のなす角度

s : せん断補強鉄筋の配置間隔

z : 圧縮応力の合力の作用位置から引張鋼材図心までの距離で
 $d/1.15$ とする。

$\gamma_{b s}$: 部材係数

また、土木学会マニュアル 2005 におけるせん断耐力式による評価においては、表 4-1 に示すとおり、複数の安全係数が見込まれていることから、せん断破壊に対して安全余裕を見込んだ評価を実施することが可能である。

表 4-1 せん断耐力式による評価において考慮している安全係数

安全係数			せん断照査		内容
			応答値算定	限界値算定	
材料係数	コンクリート	γ_{mc}	1.0	1.3	コンクリートの特性値を低減
	鉄筋	γ_{ms}	1.0	1.0	—
部材係数	コンクリート	γ_{bc}	—	1.3	せん断耐力（コンクリート負担分）を低減
	鉄筋	γ_{bs}	—	1.1	せん断耐力（鉄筋負担分）を低減
構造解析係数		γ_a	1.05	—	応答値（断面力）の割り増し

注記*：土木学会マニュアル 2005 では、部材係数 $\gamma_b = \gamma_{b1} \cdot \gamma_{b2}$ とされている。

$$\gamma_{b1} = \begin{cases} 1.3 & (\text{コンクリート}) \\ 1.1 & (\text{鉄筋}) \end{cases}$$

$$\gamma_{b2} = \begin{cases} 1.0 & (R \leq 0.01) \\ \frac{100R + 2}{3} & (0.01 < R \leq 0.025) \\ 1.5 & (R > 0.025) \end{cases}$$

ここで、R：層間変形角

γ_{b2} は層間変形角の値によらず、部材が降伏していない状態であれば、

$\gamma_{b2} = 1.0$ としてよいとされている。

4.2.3 基礎地盤の支持性能に対する許容限界

(1) 基礎地盤

基礎地盤に発生する接地圧に対する許容限界は、VI-2-1-3「地盤の支持性能に係る基本方針」に基づき、岩盤の極限支持力度とする。

基礎地盤の支持性能に対する許容限界を表 4-3 に示す。

表 4-3 基礎地盤の支持性能に対する許容限界

評価項目	基礎地盤	許容限界 (N/mm ²)
極限支持力度	C _L 級岩盤	3.9

(2) MMR

a. 支持性能に対する許容限界

MMRに発生する接地圧に対する許容限界は、コンクリート標準示方書 2002に基づき、コンクリートの支圧強度とする。

MMRの支持性能に対する許容限界を表 4-4 に示す。

表 4-4 MMRの支持性能に対する許容限界

評価項目	基礎地盤	許容限界 (N/mm ²)
支圧強度	MMR ($f'_{ck} = 15.6 \text{ N/mm}^2$)	$f'_a = 15.6$

b. 健全性に対する許容限界

MMRに対する許容限界は、「補足-026-01 屋外重要土木構造物の耐震安全性評価について」に基づき、表 4-5 に示すせん断強度及び引張強度とする。

表 4-5 MMRのせん断強度及び引張強度

	評価項目	算定式	許容限界
MMR $f'_{ck} = 15.6 \text{ (N/mm}^2)$	せん断強度 (N/mm ²)	$1/5 f'_{ck}$	3.12
	引張強度 (N/mm ²)	$0.23 f'_{ck}^{2/3}$	1.43

5. 評価結果

5.1 地震応答解析結果

地震応答解析結果として「ひずみの時刻歴波形」、断面力に対して照査を行っている項目のうち最も厳しい照査値に対する「断面力分布」、曲げ・軸力系の破壊に対する照査及びせん断破壊に対する照査で最大照査値に示すケースにおける地盤の「最大せん断ひずみ分布」を記載する。

5.1.1 解析ケースと照査値

耐震評価における解析ケースについては、「補足-026-01 屋外重要土木構造物の耐震安全性評価について」のうち「10. 屋外重要土木構造物の耐震評価における追加解析ケースの選定」に基づき設定する。

耐震評価においては、基準地震動 S_s 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、せん断破壊及び基礎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、ケース②及び③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、照査値が最も厳しくなる地震動を用いて、ケース②及び③を実施する。

ケース②及び③を実施する地震動について、表5-1に示す。

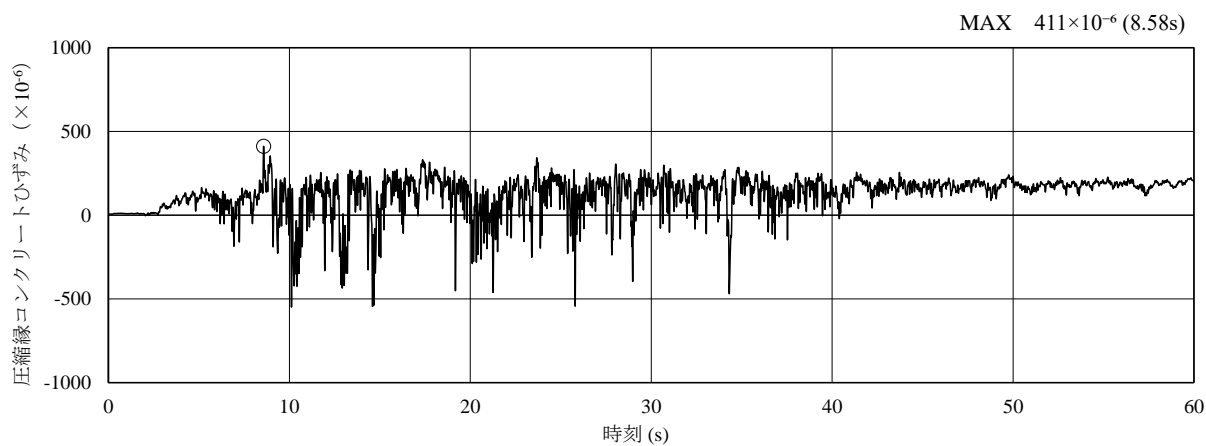
上記実施ケースの結果を踏まえ、照査値に十分な裕度を有することから、追加解析を実施しない。

表5-1 ケース②及び③を実施する地震動

断面	ケース②及び③ を実施する地震動	備考
A-A断面	$S_s - D(++)$	せん断破壊から選定
	$S_s - D(+-)$	支持力照査から選定

5.1.2 ひずみの時刻歴波形

曲げ・軸力系の破壊に対する照査において、最も厳しい照査値となる解析ケースの照査時刻の時刻歴波形及び発生位置を図5-1に示す。



(圧縮を正で示す。)

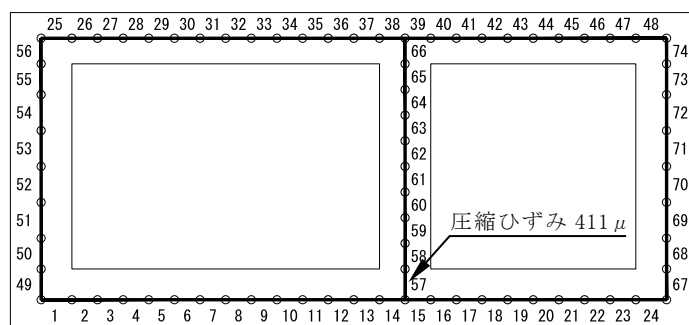
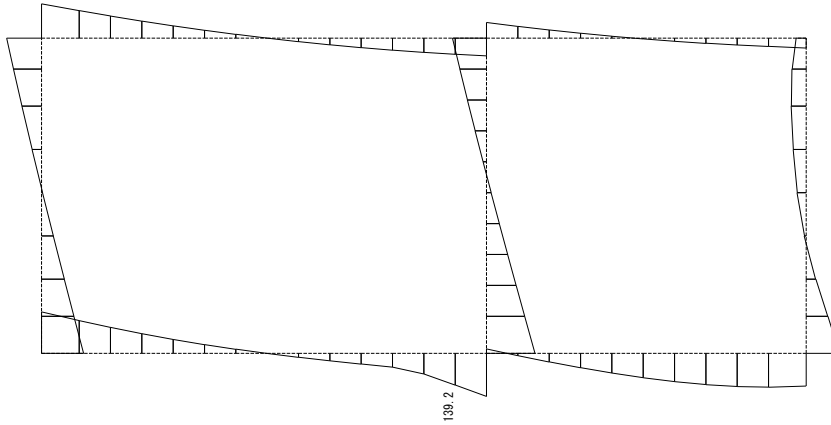


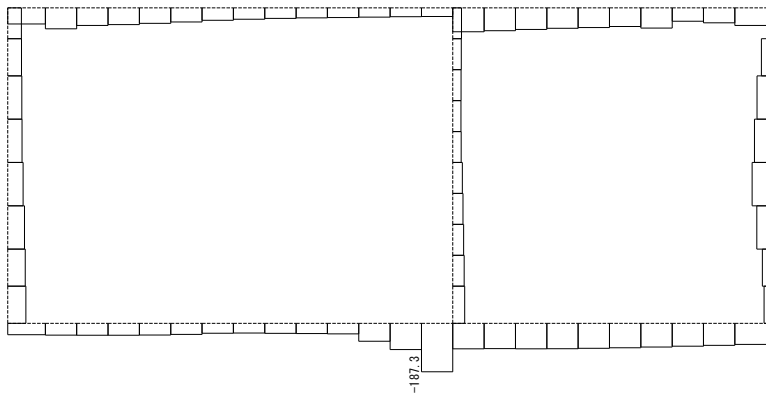
図5-1 曲げ・軸力系の破壊に対する照査が最も厳しくなるケースの時刻歴波形及び発生位置
(解析ケース③, $S_s - D (+ -)$)

5.1.3 断面力分布（せん断破壊に対する照査）

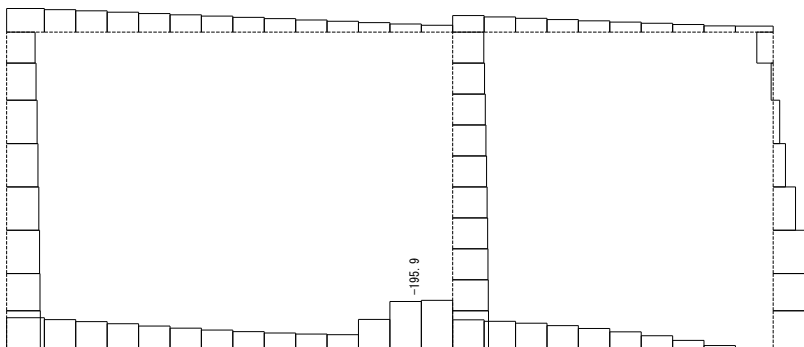
せん断破壊に対する照査において、最も厳しい照査値となる解析ケースの照査時刻における断面力分布図（曲げモーメント，軸力，せん断力）を図5-2に示す。



数値：評価位置における断面力
 (a) 曲げモーメント (kN・m)



数値：評価位置における断面力
 (b) 軸力 (kN) (+：引張, -：圧縮)



数値：評価位置における断面力
 (c) せん断力 (kN)

図 5-2 せん断破壊に対する照査値最大時の断面力図
 (解析ケース①, S s - D (++))

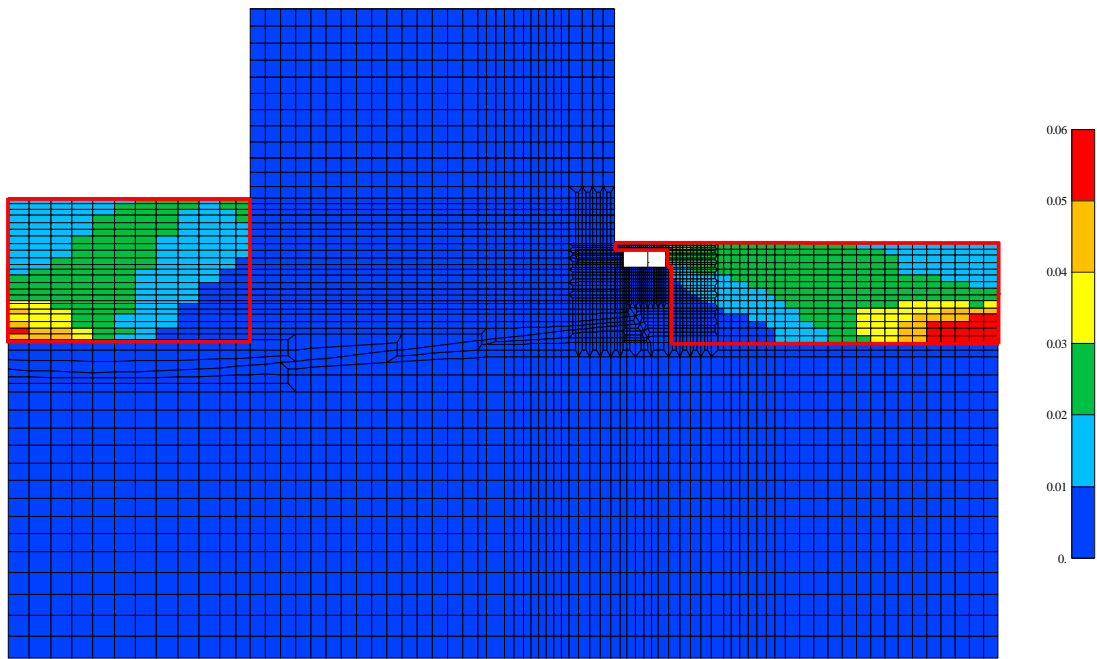
5.1.4 最大せん断ひずみ分布

曲げ・軸力系の破壊に対する照査及びせん断破壊に対する照査で最大照査値を示すケースについて、発生した最大せん断ひずみを確認する。

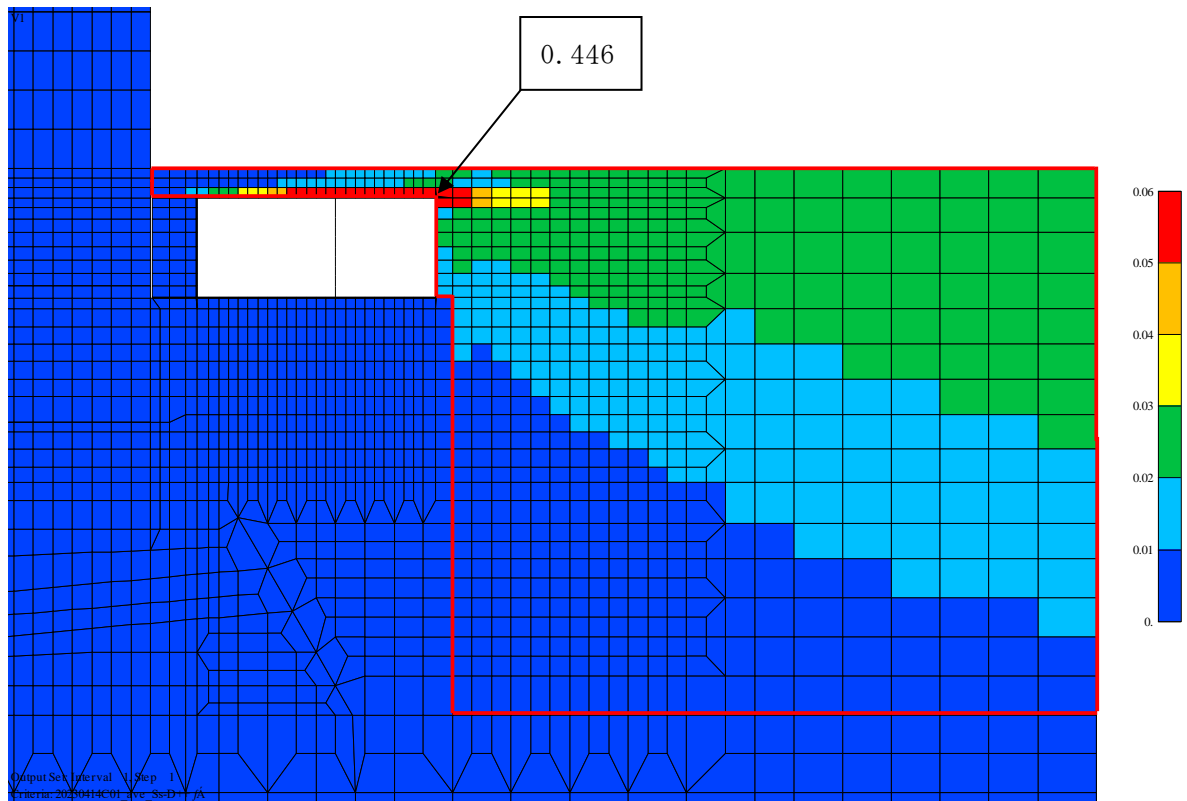
最大照査値を示す解析ケースを表 5-2 に、最大せん断ひずみ分布図を図 5-3 に示す。

表 5-2 最大照査値を示す解析ケース

対象断面	対象ケース	照査項目
A-A断面	解析ケース① S s - D (++)	せん断照査



(a) 全体図



(a) 拡大図

図 5-3 最大せん断ひずみ分布図 (せん断破壊)
(解析ケース①, $S_s - D(++)$)

5.2 曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果

曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果を表 5-3 に示す。照査値は、ひずみを許容限界で除した値として時々刻々求め、全時刻において最大となる照査値を記載する。

表 5-3 のとおり、コンクリートの照査用ひずみが全ケースにおいて、許容限界（10000 μ ）を下回ることを確認した。

表 5-3 曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果

解析 ケース	地震動		照査用ひずみ	限界ひずみ	照査値
			ε_d^*	ε_R	$\varepsilon_d / \varepsilon_R$
①	S s - D	++	465 μ	10000 μ	0.05
		-+	374 μ	10000 μ	0.04
		+-	477 μ	10000 μ	0.05
		--	384 μ	10000 μ	0.04
	S s - F 1	++	222 μ	10000 μ	0.03
	S s - F 2	++	325 μ	10000 μ	0.04
	S s - N 1	++	288 μ	10000 μ	0.03
		-+	381 μ	10000 μ	0.04
	S s - N 2 (NS)	++	263 μ	10000 μ	0.03
		-+	374 μ	10000 μ	0.04
	S s - N 2 (EW)	++	227 μ	10000 μ	0.03
		-+	259 μ	10000 μ	0.03
②	S s - D	++	461 μ	10000 μ	0.05
	S s - D	+-	468 μ	10000 μ	0.05
③	S s - D	++	473 μ	10000 μ	0.05
	S s - D	+-	494 μ	10000 μ	0.05

注記*：照査用ひずみ $\varepsilon_d =$ 発生ひずみ $\varepsilon \times$ 構造解析係数 $\gamma_a (=1.2)$

5.3 せん断破壊に対する評価結果

せん断破壊に対する評価結果を表 5-4 に示す。照査値は、せん断力を許容限界で除した値として時々刻々求め、全時刻において最大となる照査値を記載する。

同表より、全部材で照査用せん断力がせん断耐力を下回ることを確認した。

表 5-4(1) せん断破壊に対する評価結果

解析 ケース	地震動		評価位置*1		照査用	せん断	照査値 $V_d/V_{y d}$
					せん断力 V_d^{*2} (kN)	耐力 $V_{y d}$ (kN)	
①	S s - D	++	頂版	1	99	170	0.59
			側壁	3	137	180	0.76
			隔壁	5	148	161	0.92
			底版	6	206	216	0.96
		-+	頂版	1	89	166	0.54
			側壁	4	95	161	0.60
			隔壁	5	128	165	0.78
			底版	7	116	171	0.69
		+-	頂版	1	100	169	0.60
			側壁	3	122	182	0.67
			隔壁	5	150	167	0.90
			底版	7	147	192	0.77
		--	頂版	1	97	165	0.59
			側壁	3	111	182	0.61
			隔壁	5	132	169	0.79
			底版	6	167	218	0.77
	S s - F 1	++	頂版	1	72	159	0.46
			側壁	3	59	177	0.34
			隔壁	5	69	164	0.42
			底版	7	90	214	0.43

注記*1：評価位置は図 5-4 に示す。

*2：照査用せん断力 $V_d =$ 発生せん断力 $V \times$ 構造解析係数 $\gamma_a (=1.05)$

表 5-4(2) せん断破壊に対する評価結果

解析 ケース	地震動		評価位置*1		照査用	せん断	照査値 $V_d/V_{y d}$
					せん断力 V_d^{*2} (kN)	耐力 $V_{y d}$ (kN)	
①	S s - F 2	++	頂版	1	79	165	0.49
			側壁	3	85	179	0.48
			隔壁	5	103	166	0.63
			底版	7	92	182	0.51
	S s - N 1	++	頂版	1	85	155	0.56
			側壁	4	74	162	0.46
			隔壁	5	99	164	0.61
			底版	6	109	204	0.54
		-+	頂版	1	94	170	0.56
			側壁	3	98	183	0.54
			隔壁	5	120	164	0.74
			底版	7	116	187	0.63

注記*1：評価位置は図 5-4 に示す。

*2：照査用せん断力 $V_d =$ 発生せん断力 $V \times$ 構造解析係数 $\gamma_a (=1.05)$

表 5-4(3) せん断破壊に対する評価結果

解析 ケース	地震動		評価位置*1		照査用	せん断	照査値 $V_d/V_{y d}$
					せん断力 V_d^{*2} (kN)	耐力 $V_{y d}$ (kN)	
①	S s - N 2 (N S)	++	頂版	1	82	164	0.50
			側壁	4	87	171	0.51
			隔壁	5	91	170	0.54
			底版	7	109	213	0.52
		-+	頂版	1	82	158	0.52
			側壁	3	98	181	0.55
			隔壁	5	118	166	0.71
			底版	7	117	186	0.63
	S s - N 2 (E W)	++	頂版	1	73	159	0.46
			側壁	4	75	170	0.45
			隔壁	5	71	165	0.44
			底版	7	99	207	0.48
		-+	頂版	2	78	163	0.49
			側壁	4	82	166	0.50
			隔壁	5	80	170	0.48
			底版	7	105	210	0.51

注記*1：評価位置は図 5-4 に示す。

*2：照査用せん断力 $V_d =$ 発生せん断力 $V \times$ 構造解析係数 $\gamma_a (=1.05)$

表 5-4(4) せん断破壊に対する評価結果

解析 ケース	地震動		評価位置*1		照査用 せん断力 V_d^{*2} (kN)	せん断 耐力 $V_{y d}$ (kN)	照査値 $V_d / V_{y d}$
②	S s - D	++	頂版	1	101	173	0.59
			側壁	3	137	180	0.76
			隔壁	5	147	161	0.92
			底版	6	203	216	0.94
		+-	頂版	1	100	169	0.59
			側壁	3	120	182	0.67
			隔壁	5	148	167	0.89
			底版	7	147	193	0.77
③	S s - D	++	頂版	1	101	170	0.60
			側壁	3	140	181	0.78
			隔壁	5	149	161	0.93
			底版	6	205	217	0.95
		+-	頂版	1	102	169	0.61
			側壁	3	125	182	0.69
			隔壁	5	154	167	0.93
			底版	7	153	197	0.78

注記*1：評価位置は図 5-4 に示す。

*2：照査用せん断力 V_d = 発生せん断力 V × 構造解析係数 γ_a (=1.05)

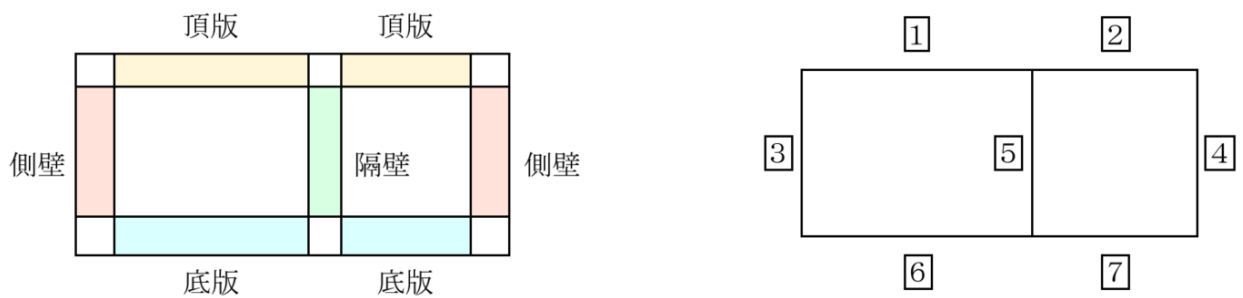


図 5-4 評価位置図

5.4 基礎地盤の支持性能に対する評価結果

5.4.1 基礎地盤

基礎地盤の支持性能に対する照査結果を表 5-5 に示す。また、最大接地圧分布図を図 5-5 に示す。

同表より、基礎地盤に発生する最大接地圧が、極限支持力度を下回ることを確認した。

表 5-5 基礎地盤の支持性能に対する照査結果

解析 ケース	地震動		最大接地圧 R_d (N/mm ²)	極限支持力度 R_u (N/mm ²)	照査値 R_d/R_u
①	$S_s - D$	++	1.79	3.9	0.46
		-+	1.78	3.9	0.46
		+-	2.07	3.9	0.53
		--	1.96	3.9	0.51
	$S_s - F 1$	++	1.22	3.9	0.32
	$S_s - F 2$	++	1.09	3.9	0.28
	$S_s - N 1$	++	1.70	3.9	0.44
		-+	1.62	3.9	0.42
	$S_s - N 2 (NS)$	++	1.50	3.9	0.39
		-+	1.22	3.9	0.32
	$S_s - N 2 (EW)$	++	1.62	3.9	0.42
		-+	1.18	3.9	0.31
②	$S_s - D$	++	1.80	3.9	0.47
		+-	2.05	3.9	0.53
③	$S_s - D$	++	1.78	3.9	0.46
		+-	2.08	3.9	0.54

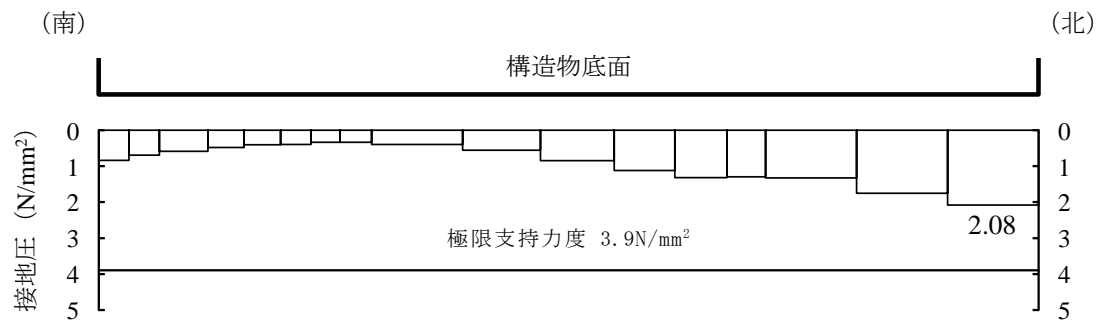


図 5-5 基礎地盤の最大接地圧分布図
(解析ケース③, S s - D (+ -))

5.4.2 MMR

(1) 支持性能評価

MMRの支持性能に対する評価結果を表5-6に示す。また、最大接地圧分布図を図5-6に示す。

同表より、MMRに発生する接地圧が支圧強度を下回ることを確認した。

表5-6 MMRの支持性能に対する評価結果

解析 ケース	地震動		最大接地圧 R_d (N/mm ²)	支圧強度 f'_a (N/mm ²)	照査値 R_d / f'_a
①	$S_s - D$	++	1.00	15.6	0.07
		-+	0.99	15.6	0.07
		+-	0.98	15.6	0.07
		--	0.97	15.6	0.07
	$S_s - F1$	++	0.70	15.6	0.05
	$S_s - F2$	++	0.78	15.6	0.05
	$S_s - N1$	++	0.52	15.6	0.04
		-+	0.70	15.6	0.05
	$S_s - N2 (NS)$	++	0.80	15.6	0.06
		-+	0.70	15.6	0.05
	$S_s - N2 (EW)$	++	0.69	15.6	0.05
		-+	0.76	15.6	0.05
②	$S_s - D$	++	1.01	15.6	0.07
		+-	0.98	15.6	0.07
③	$S_s - D$	++	0.98	15.6	0.07
		+-	0.97	15.6	0.07

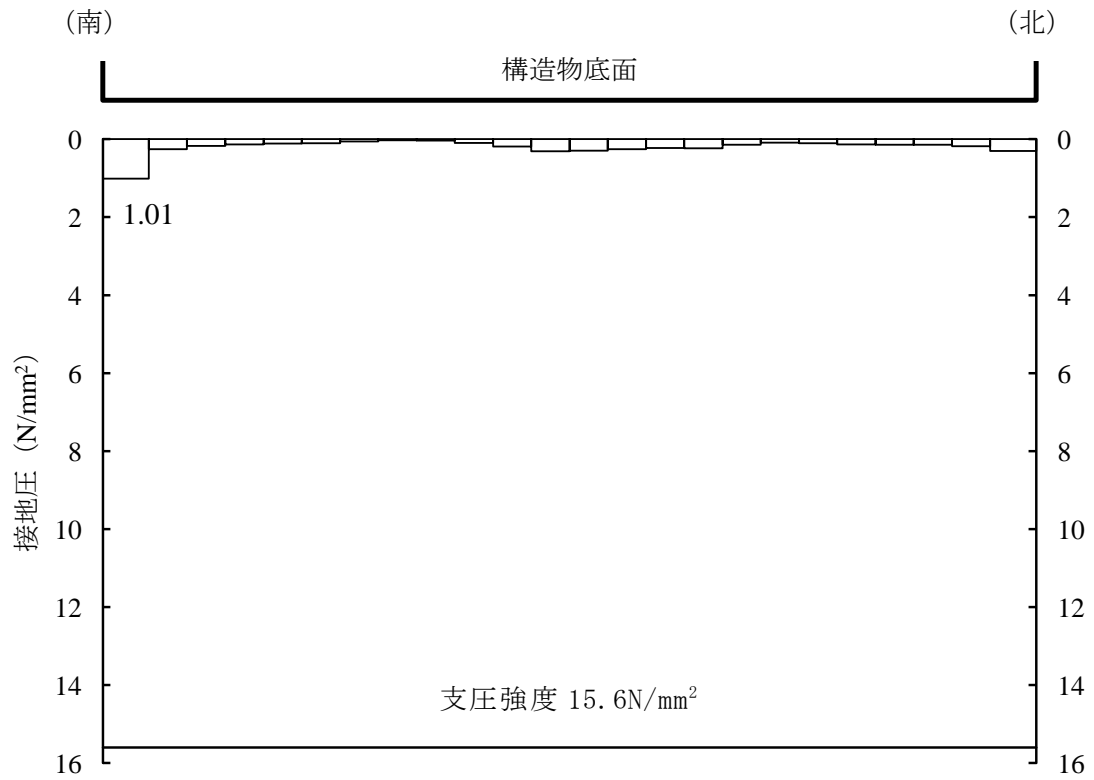


図 5-6 MMR の最大接地圧分布図
(解析ケース②, S s - D (++))

(2) 健全性評価

MMRのせん断破壊に対する局所安全係数を表5-7に、引張破壊に対する局所安全係数を表5-8に示す。

局所安全係数は、全時刻において最小となる局所安全係数を記載する。

また、せん断破壊及び引張破壊に対する局所安全係数が1.0を下回るケースのうち最小となるケースについて、最大せん断応力発生時刻又は最大引張応力発生時刻の局所安全係数分布を図5-7に示す。

$$f_s = R / S$$

ここに、

f_s : 局所安全係数

R : せん断強度又は引張強度

S : 発生せん断応力又は発生引張応力

表5-7、表5-8及び図5-7より、引張破壊している要素の分布が極めて局所的でMMRの安定性に影響を及ぼすことはない。

以上から、MMRの健全性を確認した。

表 5-7 MMR のせん断破壊に対する局所安全係数

解析 ケース	地震動		せん断応力 S (N/mm ²)	せん断強度 R (N/mm ²)	局所安全係数 f _s
①	S _s -D	++	2.76	3.12	1.12
		-+	2.90	3.12	1.07
		+-	2.63	3.12	1.18
		--	2.77	3.12	1.12
	S _s -F1	++	1.55	3.12	2.01
	S _s -F2	++	2.27	3.12	1.37
	S _s -N1	++	2.57	3.12	1.21
		-+	2.71	3.12	1.14
	S _s -N2 (NS)	++	2.04	3.12	1.53
		-+	2.32	3.12	1.34
	S _s -N2 (EW)	++	1.83	3.12	1.70
		-+	2.81	3.12	1.11
②	S _s -D	++	2.73	3.12	1.14
	S _s -D	+-	2.60	3.12	1.19
③	S _s -D	++	2.81	3.12	1.11
	S _s -D	+-	2.64	3.12	1.18

表 5-8 MMR の引張破壊に対する局所安全係数

解析 ケース	地震動		引張応力 S (N/mm ²)	引張強度 R (N/mm ²)	局所安全係数 f _s
①	S _s -D	++	3.19	1.43	0.44
		-+	3.01	1.43	0.47
		+-	3.11	1.43	0.46
		--	3.03	1.43	0.47
	S _s -F1	++	1.46	1.43	0.98
	S _s -F2	++	2.18	1.43	0.65
	S _s -N1	++	2.29	1.43	0.62
		-+	2.75	1.43	0.51
	S _s -N2 (NS)	++	2.11	1.43	0.67
		-+	2.52	1.43	0.56
	S _s -N2 (EW)	++	2.48	1.43	0.57
		-+	2.37	1.43	0.60
②	S _s -D	++	3.19	1.43	0.44
		+-	3.10	1.43	0.46
③	S _s -D	++	3.17	1.43	0.45
		+-	3.11	1.43	0.45

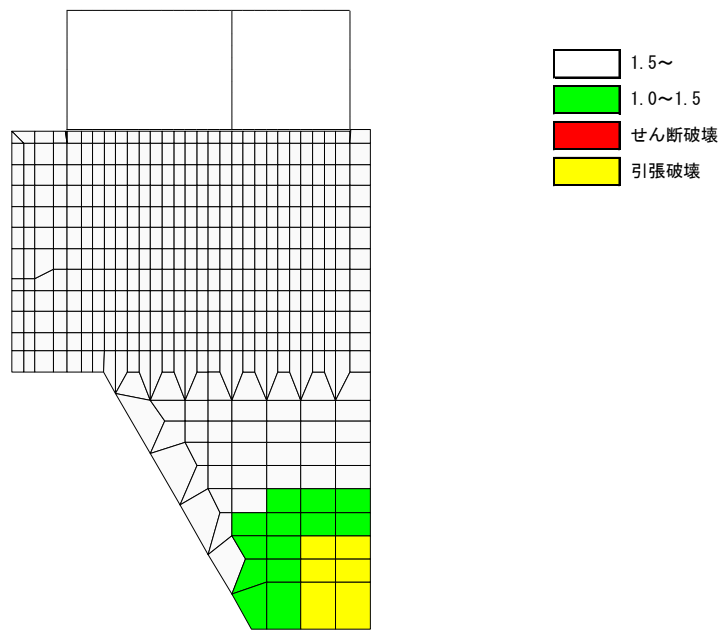


図 5-7 MMR の引張応力最大時刻の局所安全係数
 (解析ケース②, $S_s - D$ (++) , $t = 8.56s$)

6. まとめ

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）については，基準地震動 S_s による耐震評価として，曲げ・軸力系の破壊，せん断破壊及び基礎地盤の支持性能に対する評価を実施した。

構造部材の健全性評価については，ひずみ及びせん断力が要求性能に応じた許容限界を下回ることを確認した。

基礎地盤の支持性能評価については，基礎地盤に発生する応力（接地圧）が極限支持力度に基づく許容限界を下回ることを確認した。

以上から，屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）は，基準地震動 S_s による地震力に対して，構造強度を有することを確認した。

参考資料 1 屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）

の 3次元静的非線形解析による耐震安全性評価について

目 次

1. 概要	1
2. 評価方法	5
3. 評価条件	5
3.1 適用規格	5
3.2 耐震評価フロー	7
3.3 地震時荷重算出断面の選定	12
3.4 使用材料及び材料の物性値	17
3.5 地盤物性値	17
3.6 評価構造物諸元	17
3.7 地下水位	19
4. 地震応答解析	20
4.1 地震応答解析手法	20
4.2 地震応答解析モデルの設定	22
4.2.1 解析モデル領域	22
4.2.2 境界条件	22
4.2.3 構造物のモデル化	29
4.2.4 隣接構造物のモデル化	44
4.2.5 地盤, MMR 及び埋戻コンクリートのモデル化	45
4.2.6 発泡ポリスチレン板のモデル化	45
4.2.7 ジョイント要素の設定	47
4.3 減衰定数	51
4.4 荷重及び荷重の組合せ	63
4.4.1 機器・配管荷重	64
4.4.2 外水圧	66
4.4.3 積雪荷重	66
4.5 地震応答解析の解析ケース	67
4.5.1 耐震評価における解析ケース	67
5. 3次元構造解析	68
5.1 解析手法	68
5.2 解析モデルの設定	69
5.2.1 構造物のモデル化	69
5.2.2 境界条件	74
5.2.3 地盤ばね要素	77
5.2.4 材料の非線形特性	83

5.3	照査時刻の選定	90
5.4	入力荷重	94
5.4.1	常時荷重	96
5.4.2	慣性力	100
5.4.3	地震時増分土圧・地震時増分水圧及び周面せん断力	103
6.	評価内容	108
6.1	入力地震動の設定	108
6.2	許容限界の設定	108
6.2.1	曲げ・軸力系の破壊に対する許容限界	108
6.2.2	せん断破壊に対する許容限界	108
6.2.3	せん断破壊に対する許容限界（線形被害則による照査方法）	112
7.	評価結果	117
7.1	地震応答解析結果	117
7.1.1	各照査時刻における荷重抽出時刻の算定結果	118
7.1.2	作用荷重分布	121
7.1.3	最大せん断ひずみ	126
7.2	3次元構造解析結果	130
7.2.1	解析ケースと照査値	134
7.2.2	構造部材のひずみ分布（曲げ・軸力系破壊に対する照査）	135
7.2.3	構造部材の断面力分布（せん断破壊に対する照査）	139
7.3	構造部材の健全性に対する評価結果	146
7.3.1	曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果	146
7.3.2	せん断破壊に対する評価結果	147
7.3.3	水平2方向載荷による評価結果	148
8.	まとめ	151

1. 概要

本項では、屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）と一体構造であることに着目し、複雑な構造における立体的な作用荷重を精緻に評価するため、地震応答解析に基づく構造部材の健全性評価において、最も照査値が厳しい地震動に対して、3次元構造解析モデルにて耐震評価を実施する。

評価対象とする一体化部を踏まえた屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の平面図を図 1-1 に、断面図を図 1-2～図 1-5 に示す。

また、一体化部のイメージ図を図 1-6 に示す。

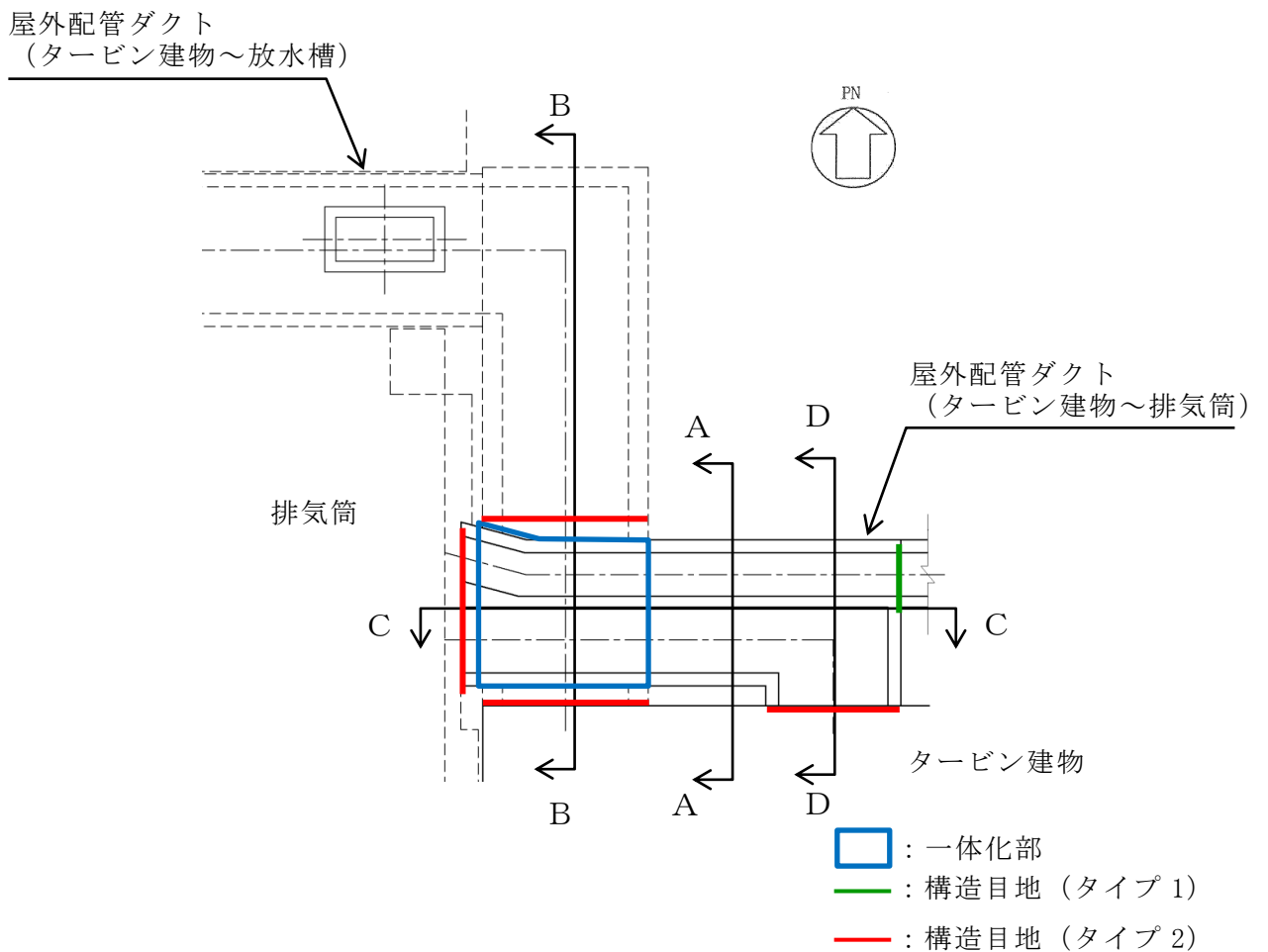
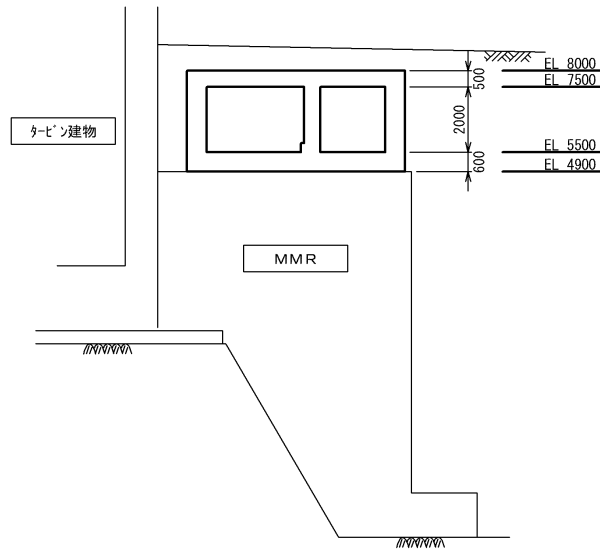
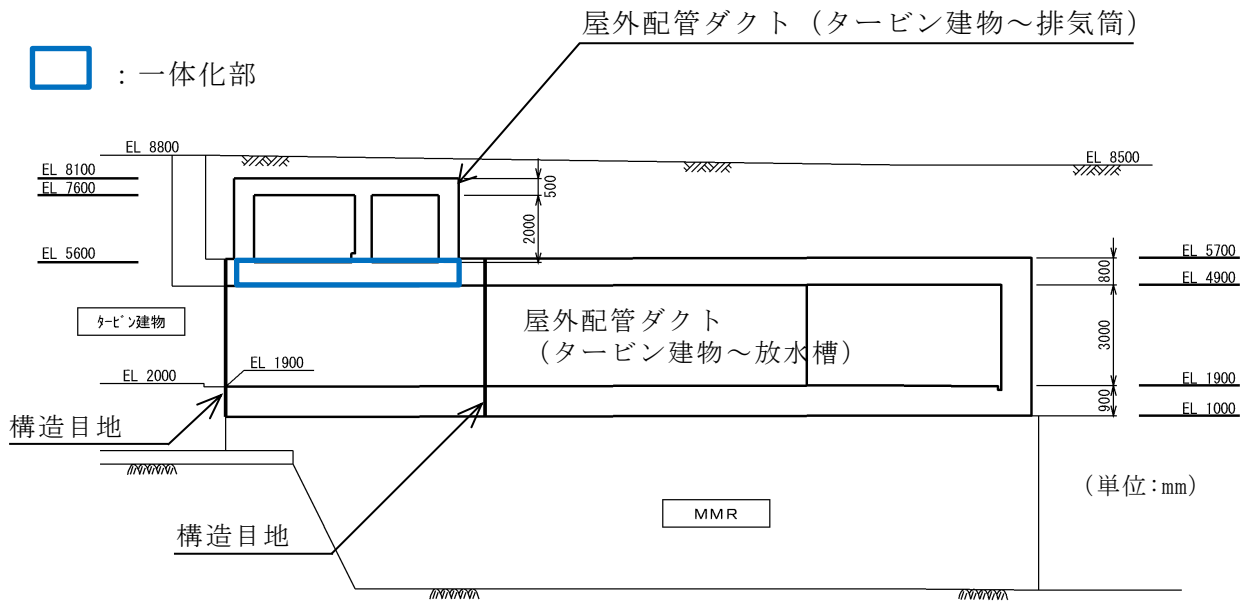


図 1-1 屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒） 平面図



(単位: mm)

図 1-2 屋外配管ダクト (タービン建物～排気筒) 断面図 (A-A 断面)



(単位: mm)

図 1-3 屋外配管ダクト (タービン建物～排気筒) 断面図 (B-B 断面)

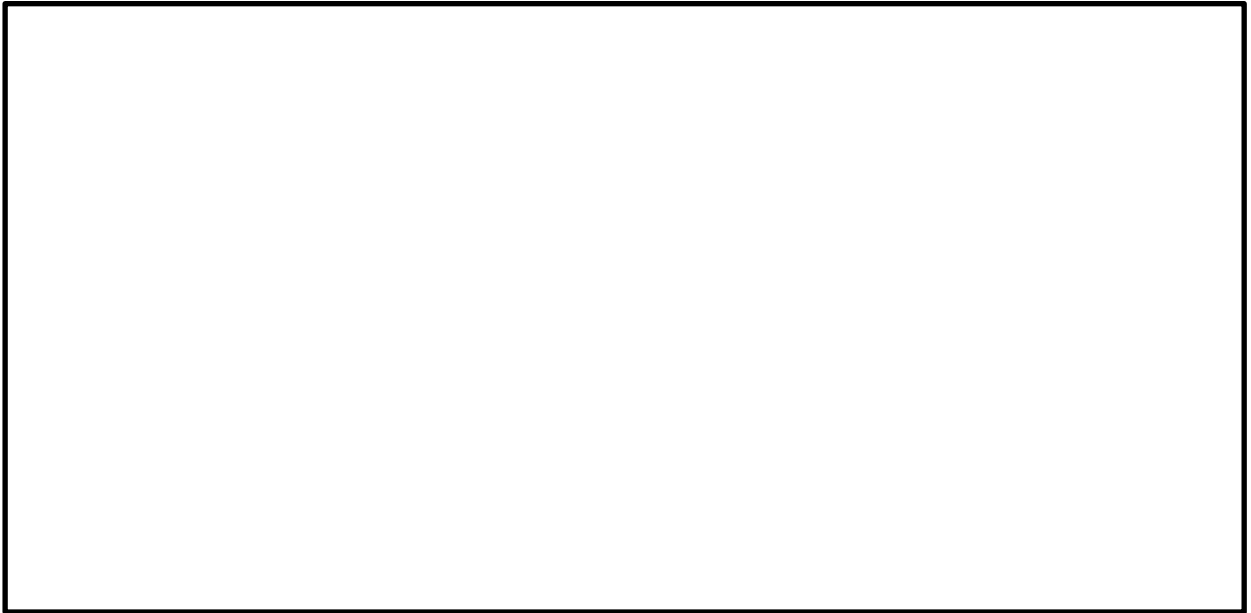
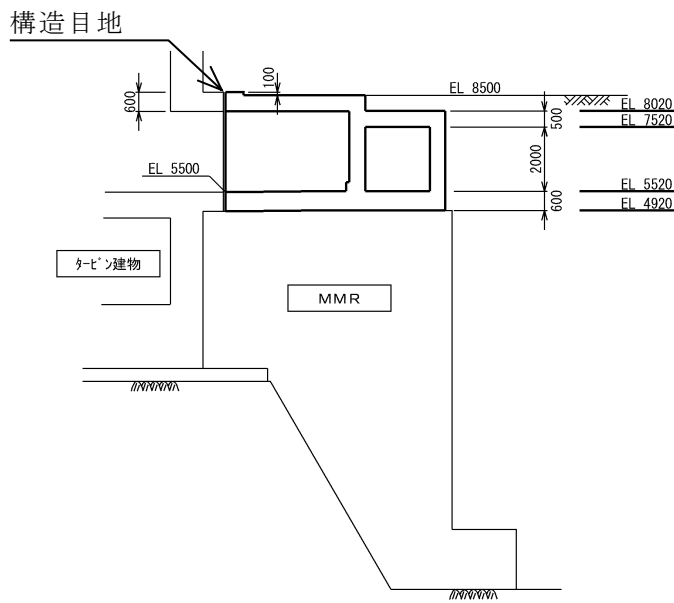


図 1-4 屋外配管ダクト (タービン建物～排気筒) 断面図 (C-C断面)



(単位:mm)

図 1-5 屋外配管ダクト (タービン建物～排気筒) 断面図 (D-D断面)

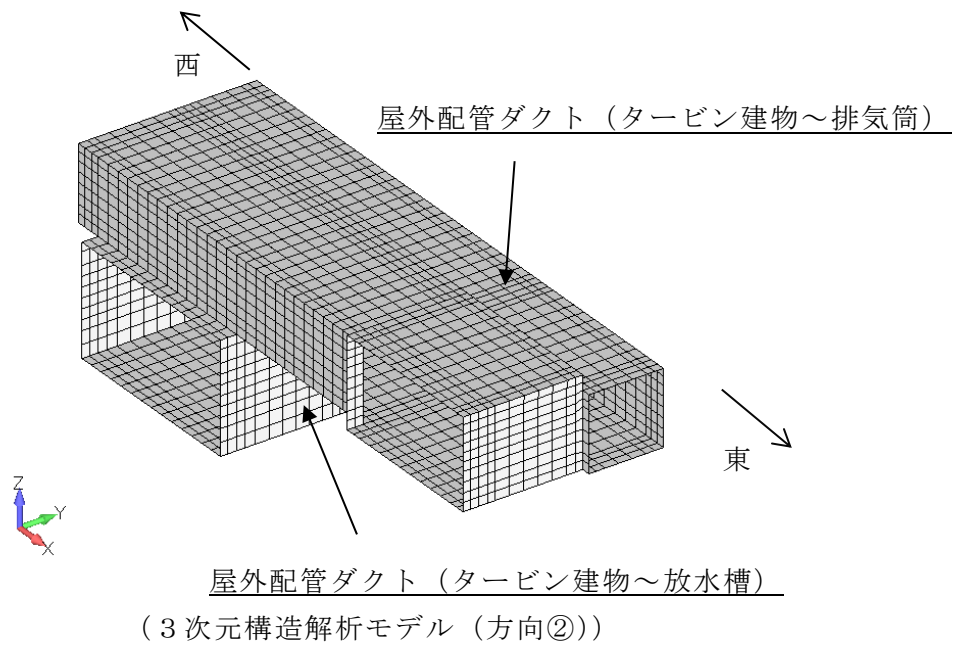
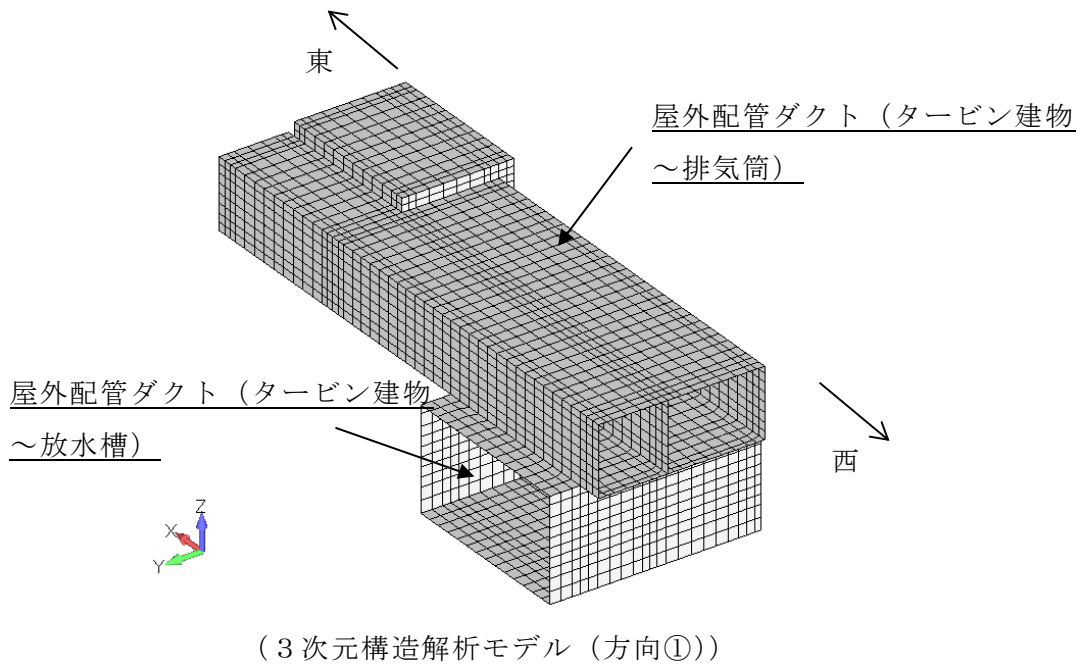
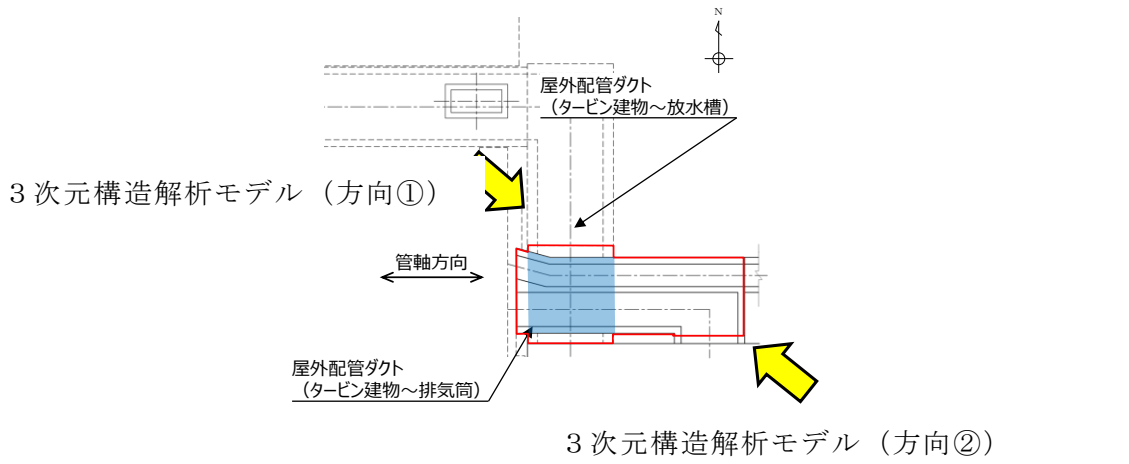


図 1-6 屋外配管ダクト (タービン建物~排気筒) 一体化部のイメージ図

2. 評価方法

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）は、非常用ガス処理系配管・弁等を間接支持する支持機能が要求される。

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）については、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及び機能維持の設計方針に基づき、基準地震動 S_s に対して十分な支持機能を有していることを確認する。

なお、構造部材の健全性評価については、一体化部を踏まえ、影響が大きいと考えられる構造部材について、鉄筋コンクリート部材のひずみ及びせん断力が要求性能に応じた許容限界を下回ることを確認する。

3. 評価条件

3.1 適用規格

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の耐震評価にあたっては、「コンクリート標準示方書[構造性能照査編]」（（社）土木学会，2002年制定）」（以下「コンクリート標準示方書2002」という。），「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）」（以下「J E A G 4 6 0 1 - 1987」という。）を適用するが、鉄筋コンクリート部材の曲げ・軸力系の破壊及びせん断破壊の許容限界の一部については、「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」（（社）土木学会，2005年）」（以下「土木学会マニュアル2005」という。）及び「コンクリート標準示方書[設計編]」（（社）土木学会，2007年制定）」（以下「コンクリート標準示方書2007」という。）を適用する。

3次元静的材料非線形解析（以下「3次元構造解析」という。）に用いる材料定数及びひずみを許容限界とする場合の限界値については、「コンクリート標準示方書[設計編]」（（社）土木学会，2017年制定）」（以下「コンクリート標準示方書2017」という。）を適用する。

また、3次元構造解析に用いる地盤反力係数については、「道路橋示方書（I 共通編・IV 下部構造編）・同解説」（（社）日本道路協会，平成14年3月）」（以下「道示・IV 下部構造編」という。）及び「道路橋示方書（V 耐震設計編）・同解説」（（社）日本道路協会，平成14年3月）」（以下「道示・V 耐震設計編」という。）を適用する。

表3-1に適用する規格，基準類を示す。

表 3-1 適用する規格，基準類

項目	適用する規格，基準類	備考
使用材料及び材料定数	・コンクリート標準示方書 2002	・鉄筋コンクリートの材料諸元 (γ , E , ν)
	・コンクリート標準示方書 2017	・コンクリートの材料定数 (3次元構造解析に用いる材料定数)
荷重及び荷重の組合せ	・コンクリート標準示方書 2002	・永久荷重，偶発荷重等の適切な組合せを検討
許容限界	・土木学会マニュアル 2005	・曲げ・軸力系の破壊に対する照査において，圧縮縁コンクリートひずみが 1.0%を下回ることを確認
	・土木学会マニュアル 2005 ・コンクリート標準示方書 2007	・せん断破壊に対する照査は，発生せん断力がせん断耐力を下回ることを確認
	・道示・IV下部構造編	・基礎地盤の支持性能に対する照査は，基礎に発生する応力が極限支持力度を下回ることを確認
地震応答解析	・J E A G 4 6 0 1 -1987	・有限要素法による2次元モデル作成等
	・道示・IV下部構造編	
	・土木学会マニュアル 2005	・構造物の要素分割等
構造解析	・道示・IV下部構造編	・地盤反力係数 (3次元構造解析に用いる係数)
	・道示・V耐震設計編	

3.2 耐震評価フロー

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）における地震応答解析フロー及び耐震評価フローを図 3-1 及び図 3-2 に示す。

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）は，屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）と一体構造であることによる立体的な作用荷重を精緻に評価するため，非線形シェル要素を用いた 3 次元構造解析による耐震評価を実施する。

また，評価内容を具体化したフローを図 3-3 に示す。さらに，3 次元構造解析における基本ケースから水平 2 方向载荷に至る一連の評価プロセスを図 3-4 に示す。

3 次元構造解析にあたっては，地震時荷重算出断面において 2 次元有限要素法を用いた地震応答解析により地震時荷重を算定し，算出された荷重を 3 次元構造解析モデルに作用させて耐震評価を実施する。地震応答解析により抽出する応答値は，3 次元構造解析モデルに作用させる地震時増分土圧・地震時増分水圧，周面せん断力及び慣性力である。

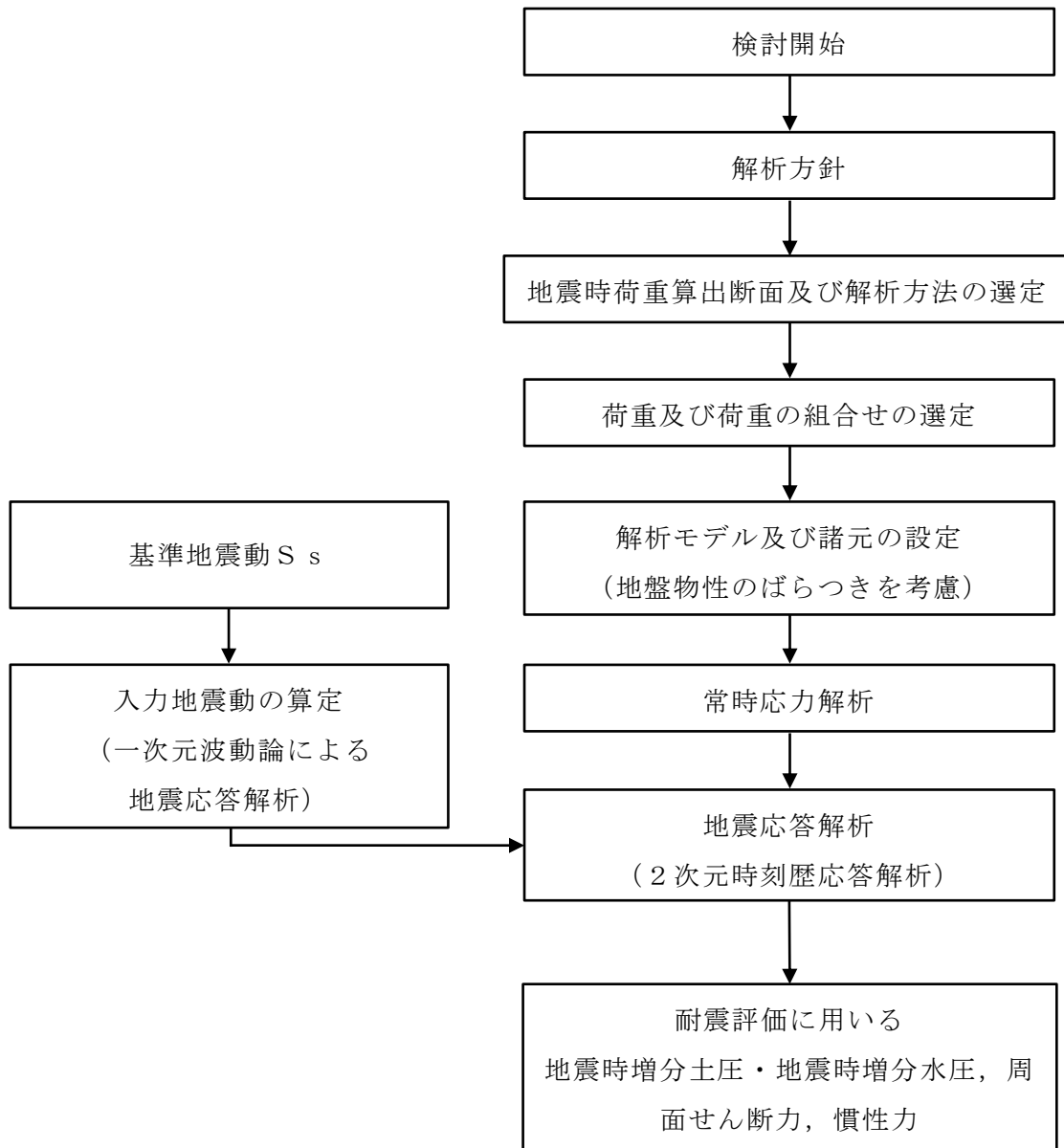


図 3-1 屋外配管ダクト (タービン建物～排気筒) の地震応答解析フロー

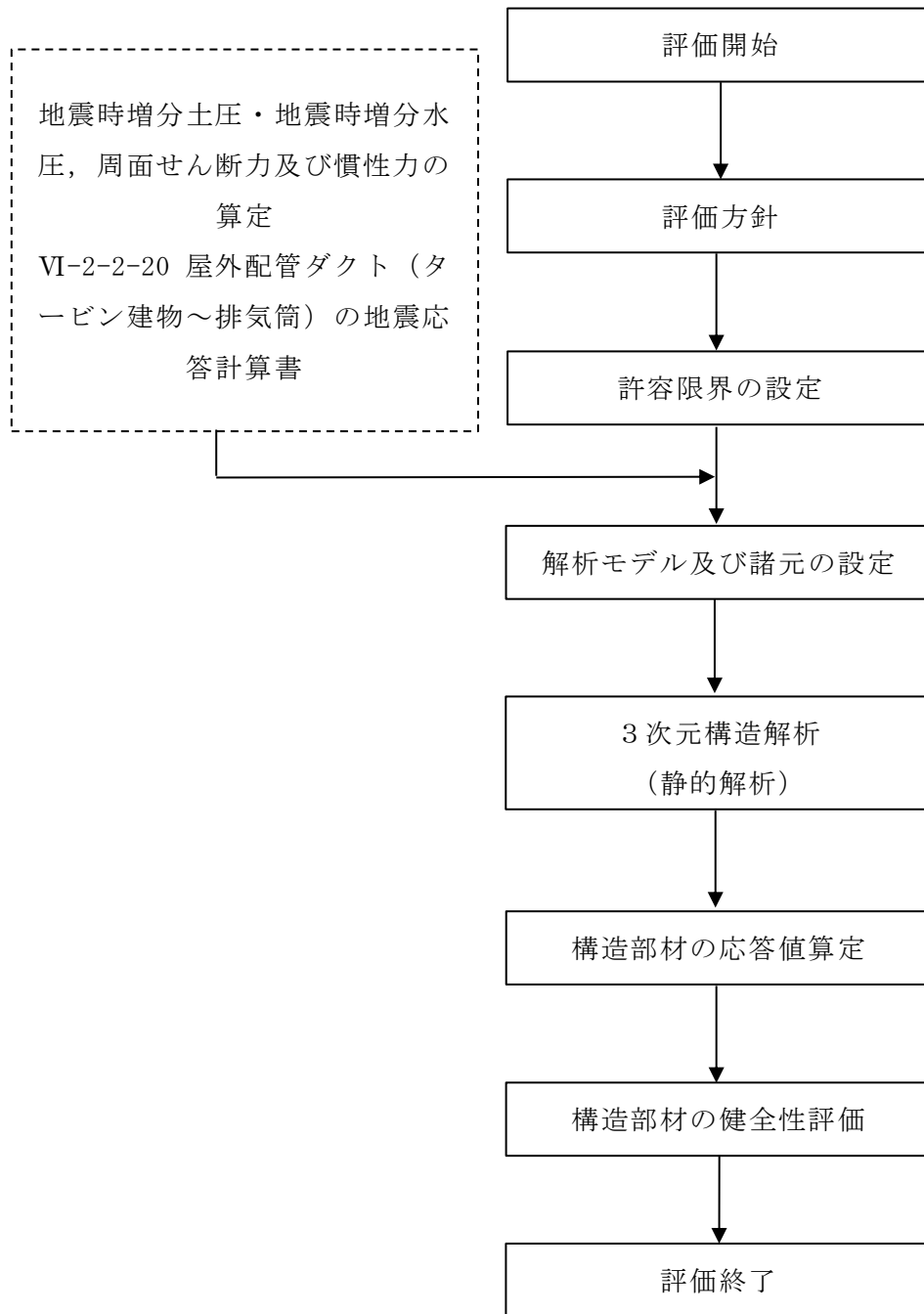


図 3-2 屋外配管ダクト (タービン建物～排気筒) の耐震評価フロー

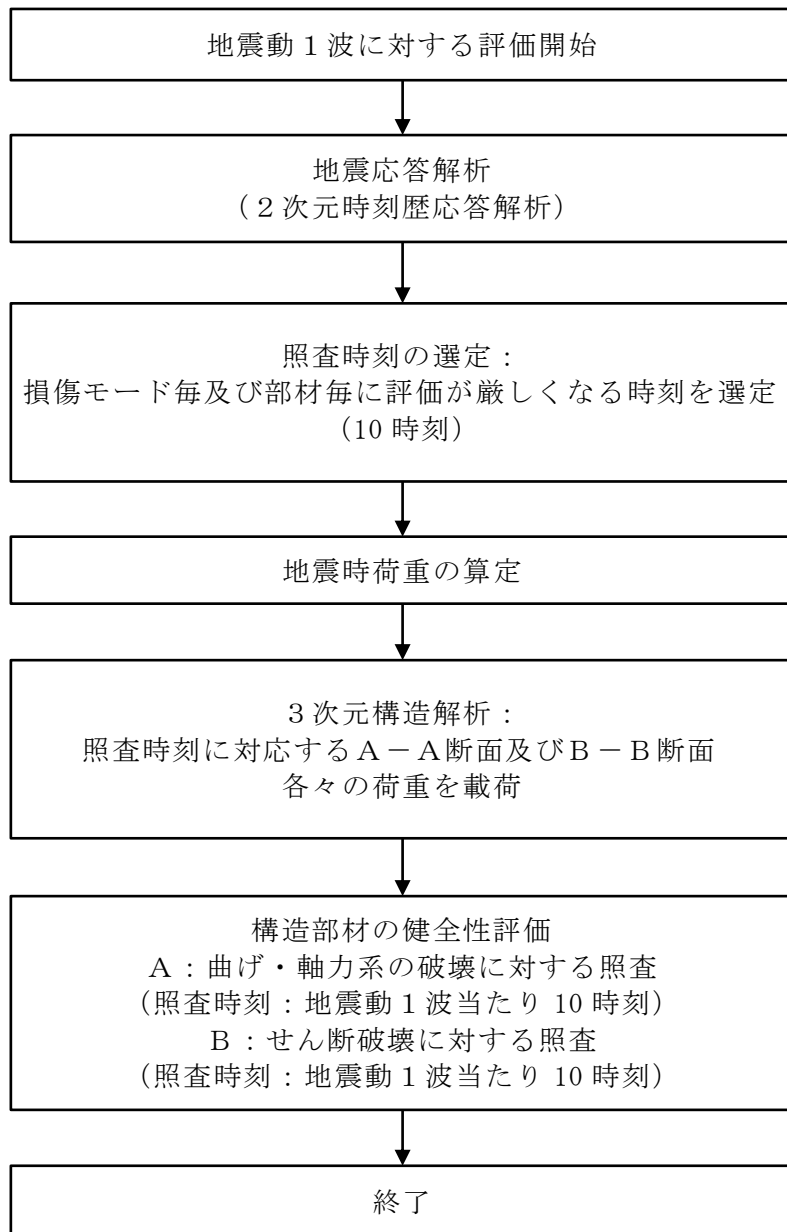
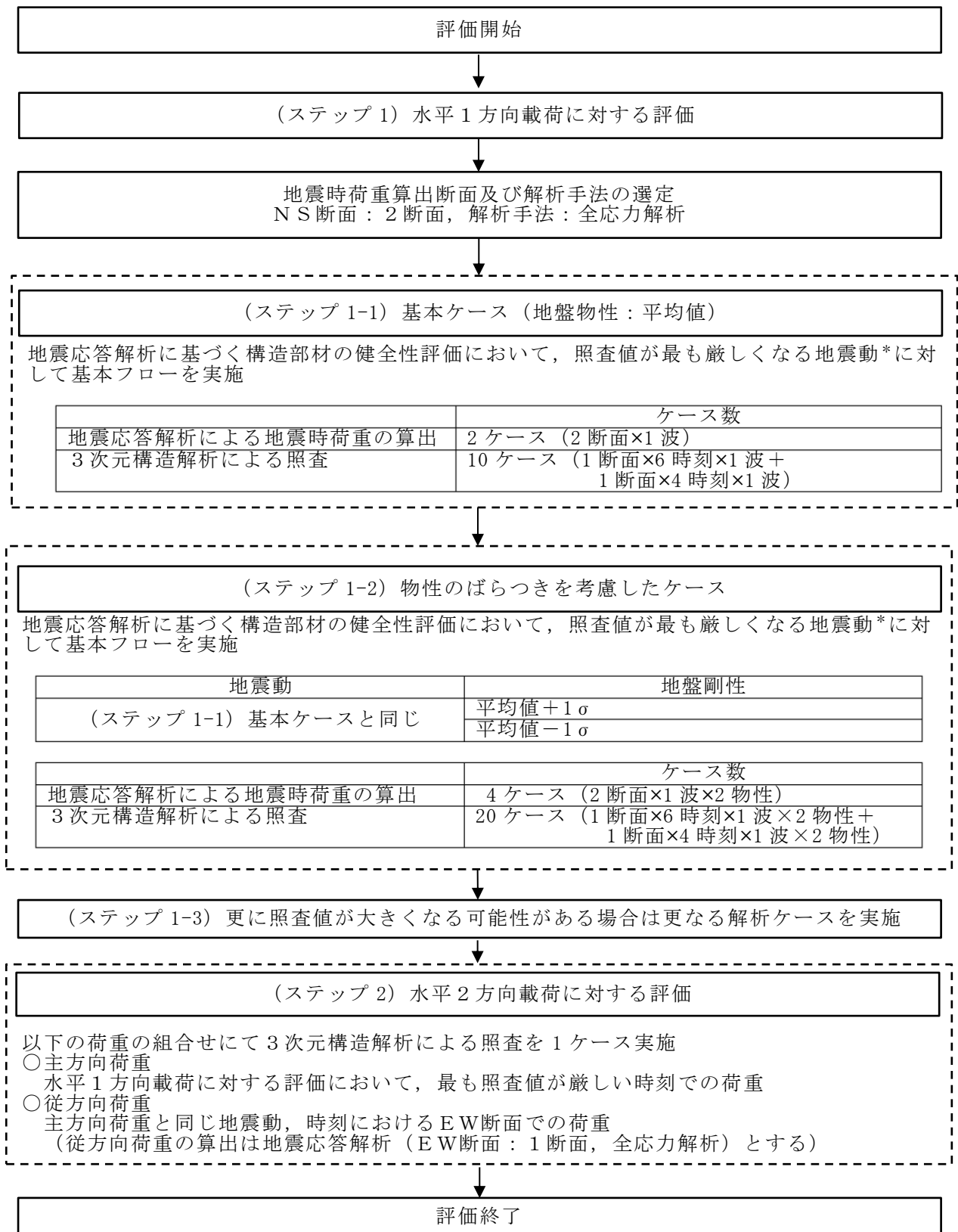


図 3-3 基本フロー



注記*：解析ケース①において，曲げ・軸力系の破壊及びせん断破壊の照査項目における照査値が最も厳しい地震動を用いて 3次元構造解析を実施する。

図 3-4 屋外配管ダクト (タービン建物～排気筒) の 3次元構造解析フロー

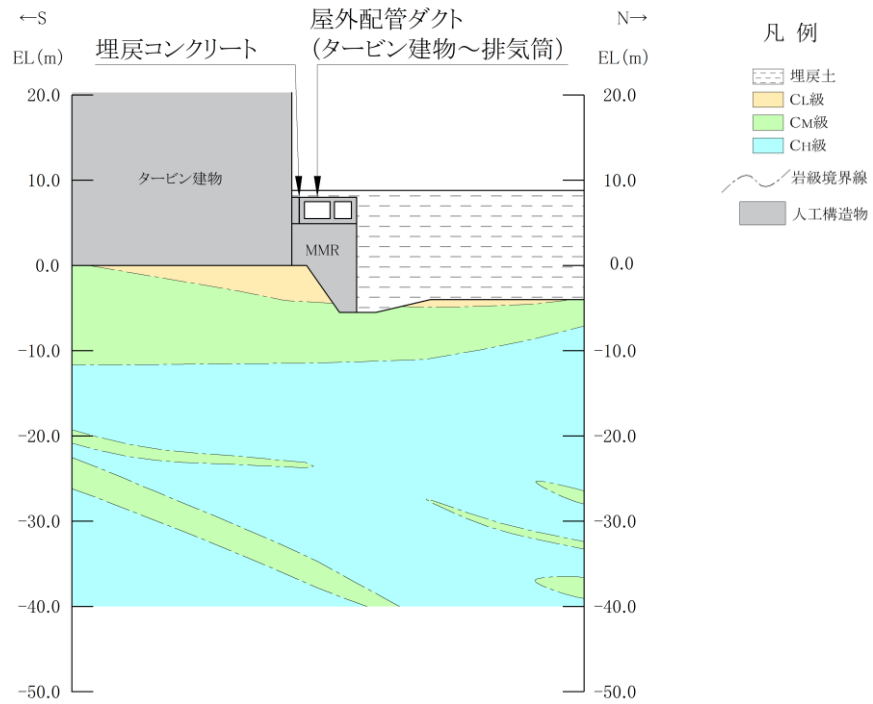
3.3 地震時荷重算出断面の選定

地震時荷重算出断面は、「補足-026-01 屋外重要土木構造物の耐震安全性評価について」の「4.5 屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の断面選定の考え方」に示すとおり，構造的特徴や周辺状況等を踏まえ選定する。

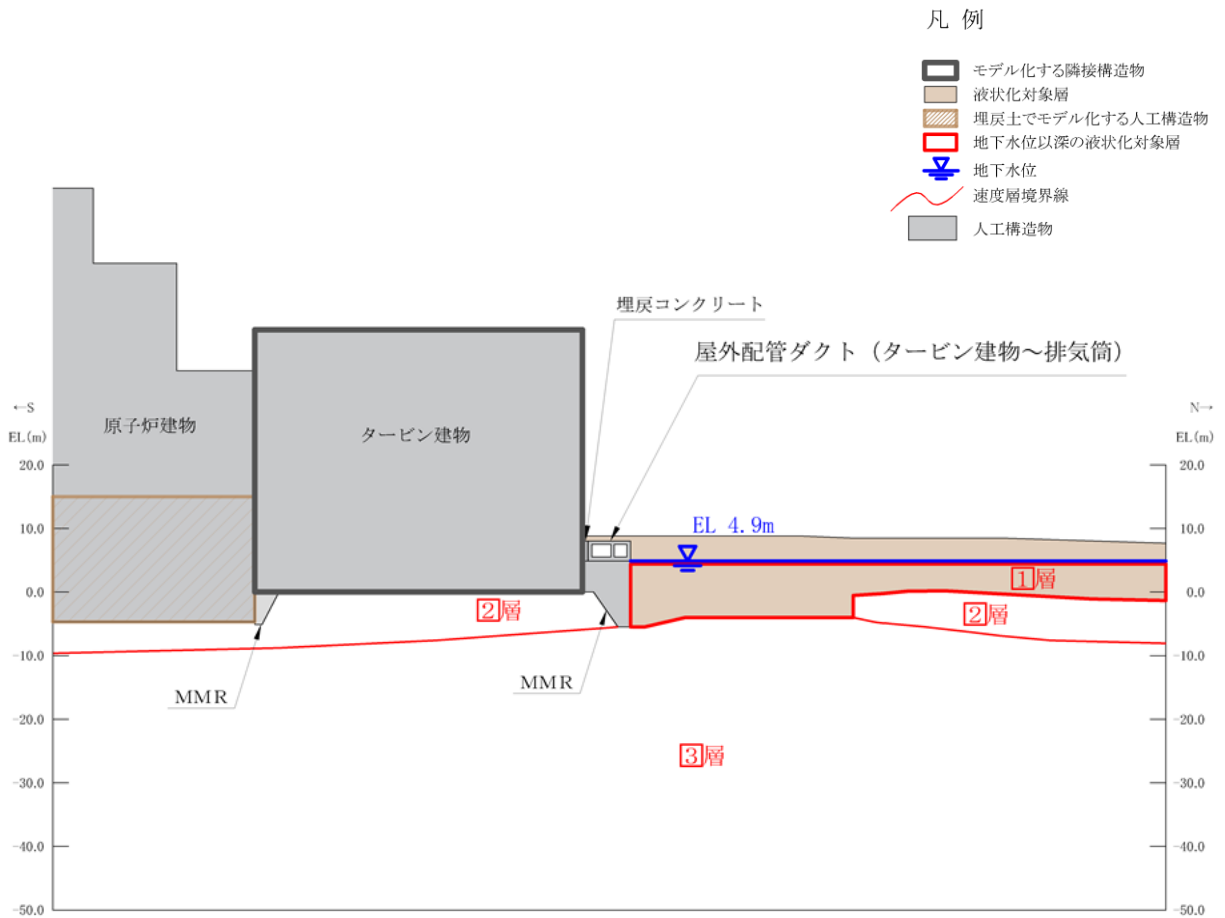
弱軸となる南北方向については，周辺状況の差異を踏まえ，標準断面のA－A断面に加えて，下部に屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）が位置するB－B断面を選定する。

また，水平2方向載荷時における東西方向の地震時荷重算出断面としてC－C断面を選定する。

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の地震時荷重算出断面図を図3-5～図3-7に示す。



(岩級図)



(速度層図)

図 3-5 屋外配管ダクト (タービン建物～排気筒)
地震時荷重算出断面図 (A-A断面)

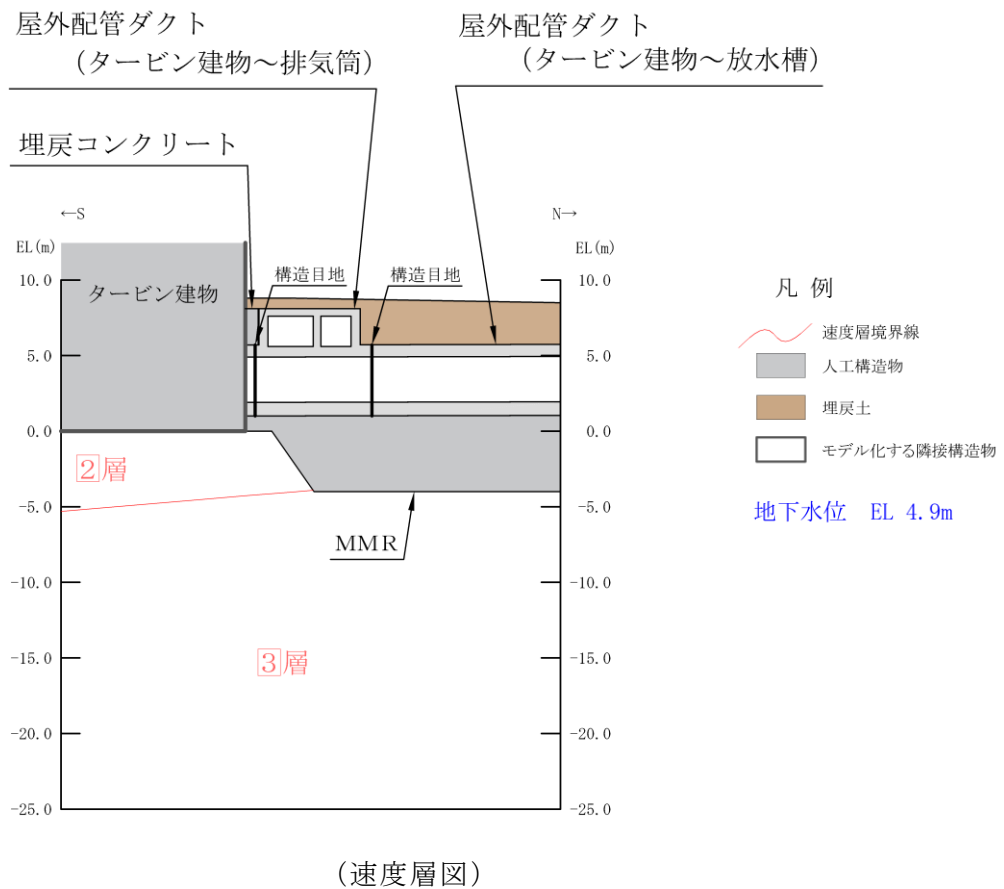
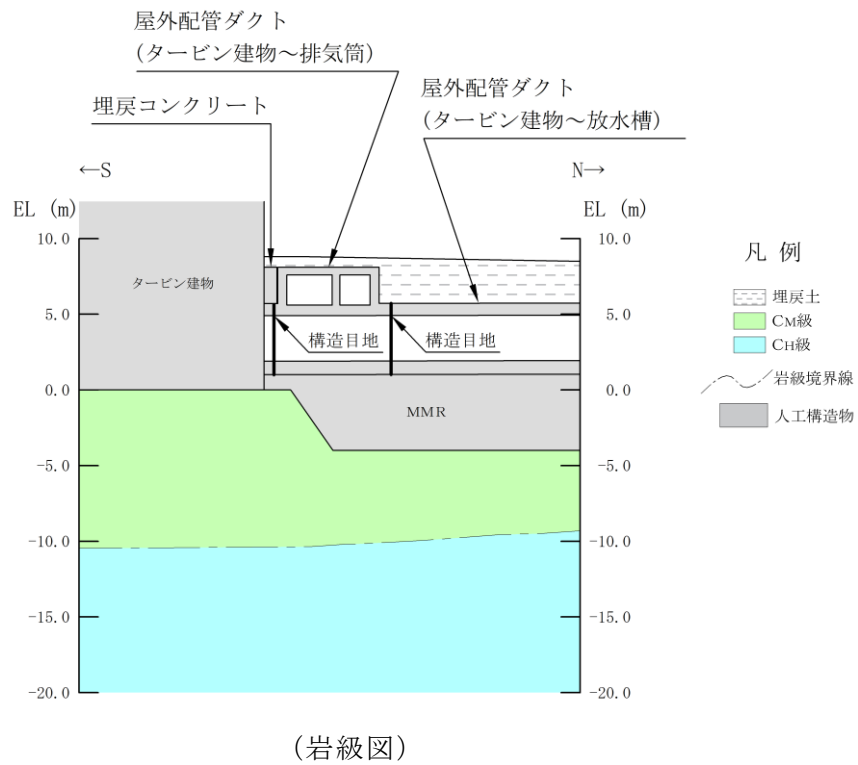


図 3-6 屋外配管ダクト (タービン建物～排気筒)
地震時荷重算出断面図 (B-B 断面)

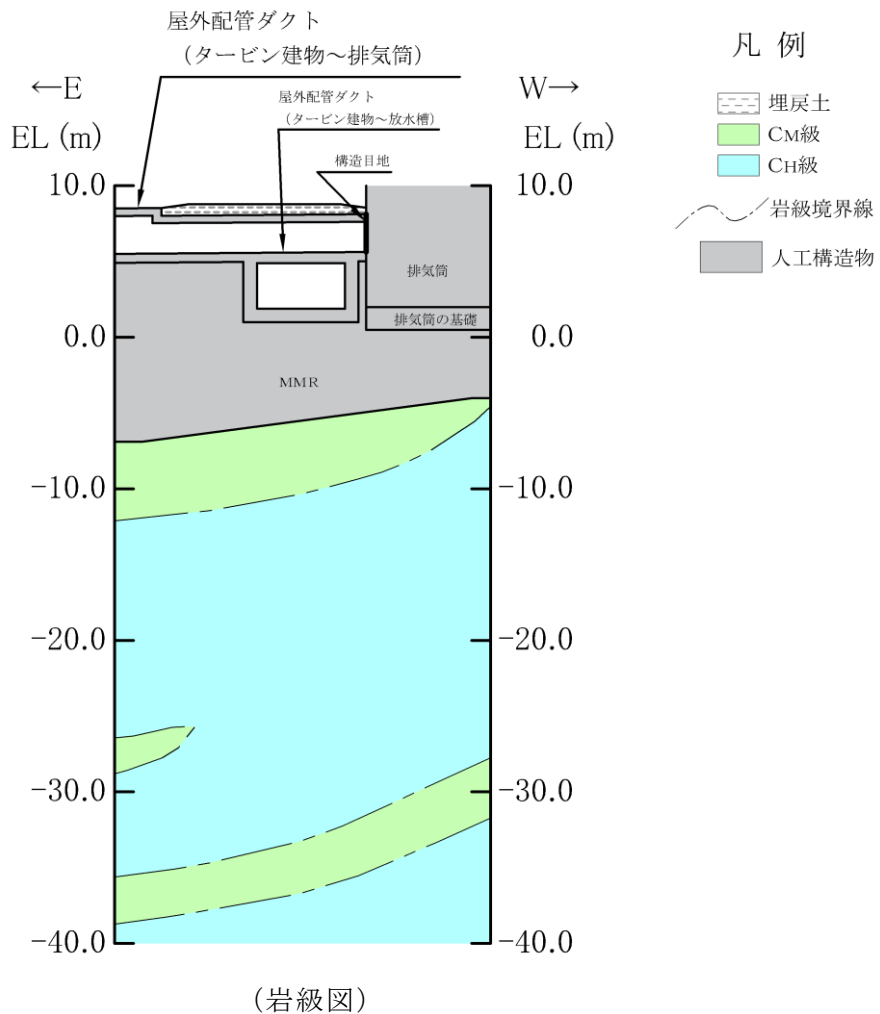
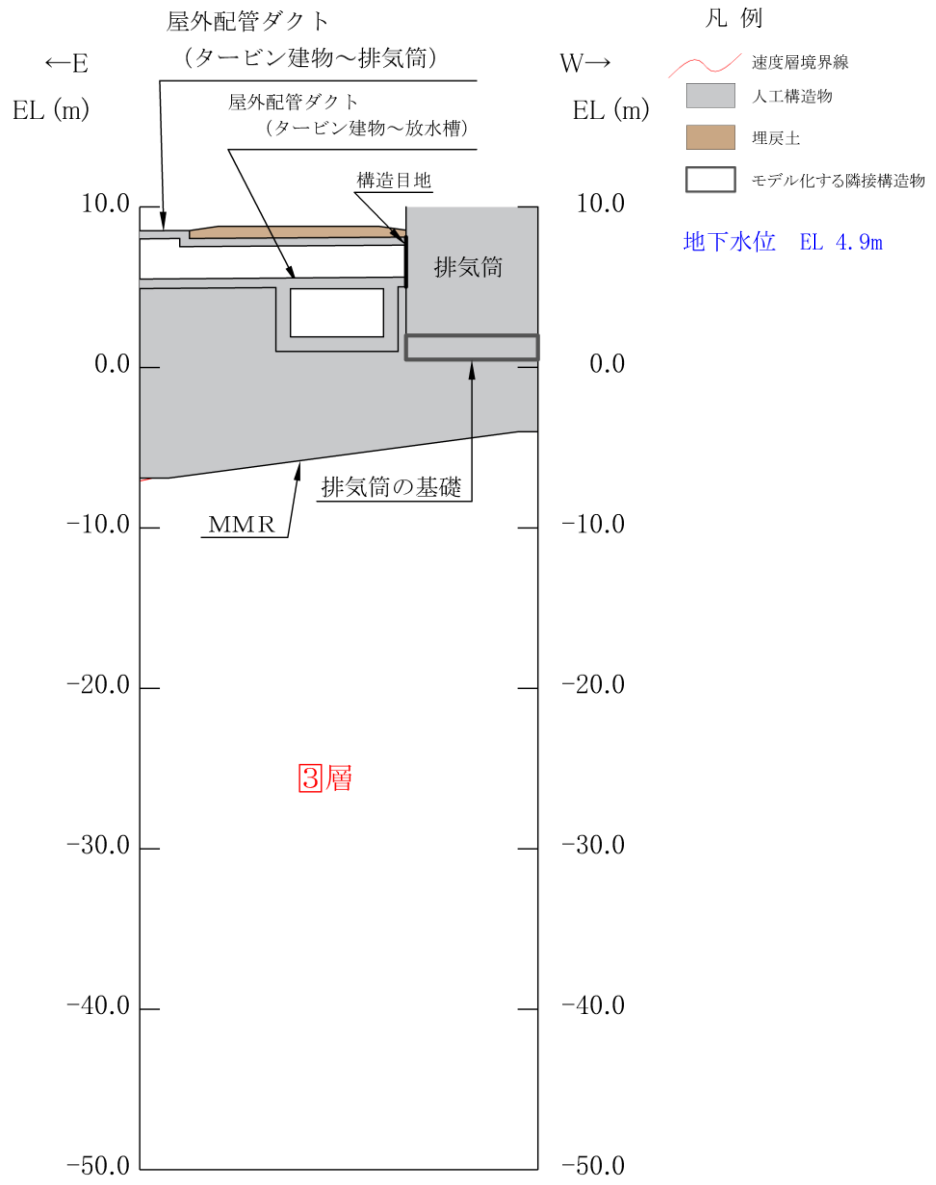


図 3-7 (1) 屋外配管ダクト (タービン建物～排气筒)
地震時荷重算出断面図 (C-C断面)



(速度層図)

図 3-7 (2) 屋外配管ダクト (タービン建物～排気筒)
地震時荷重算出断面図 (C-C 断面)

3.4 使用材料及び材料の物性値

使用材料及び材料の物性値については、本文「2.5 使用材料及び材料の物性値」にて設定している物性値を用いる。

3.5 地盤物性値

地盤については、本文「2.6 地盤物性値」にて設定している物性値を用いる。

3.6 評価構造物諸元

評価構造の諸元については、本文「2.7 評価構造物諸元」と同様である。

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の一体化部は、屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）に拘束されており、複雑な構造を有することから評価対象とする。

また、東西方向に伸びる3次元構造解析モデルに対して、西側は一体化部に拘束され、変形が抑制されるため、東西方向ねじれの影響が考えられる。そのため、3次元構造解析モデルにて耐震評価を実施するにあたっては、屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の延長方向に伸びる部材として、頂版、底版、側壁及び隔壁を3次元構造解析の評価対象とする。

評価部位を図3-8に示す。

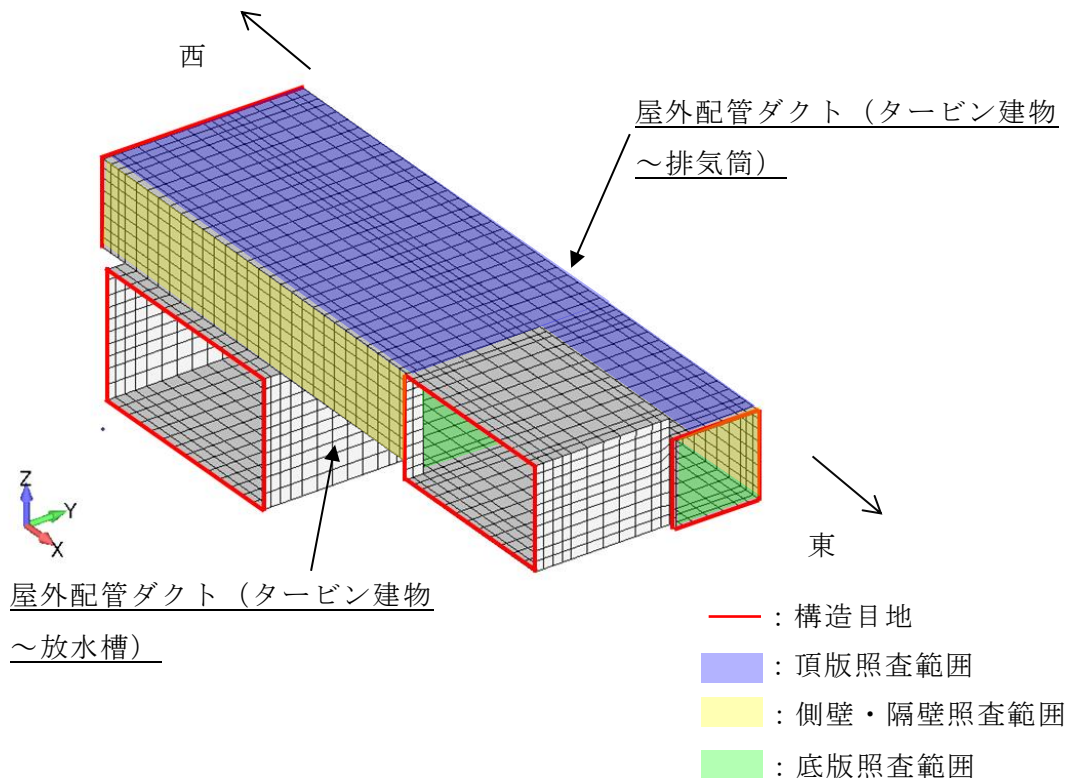


図3-8 (1) 評価部位

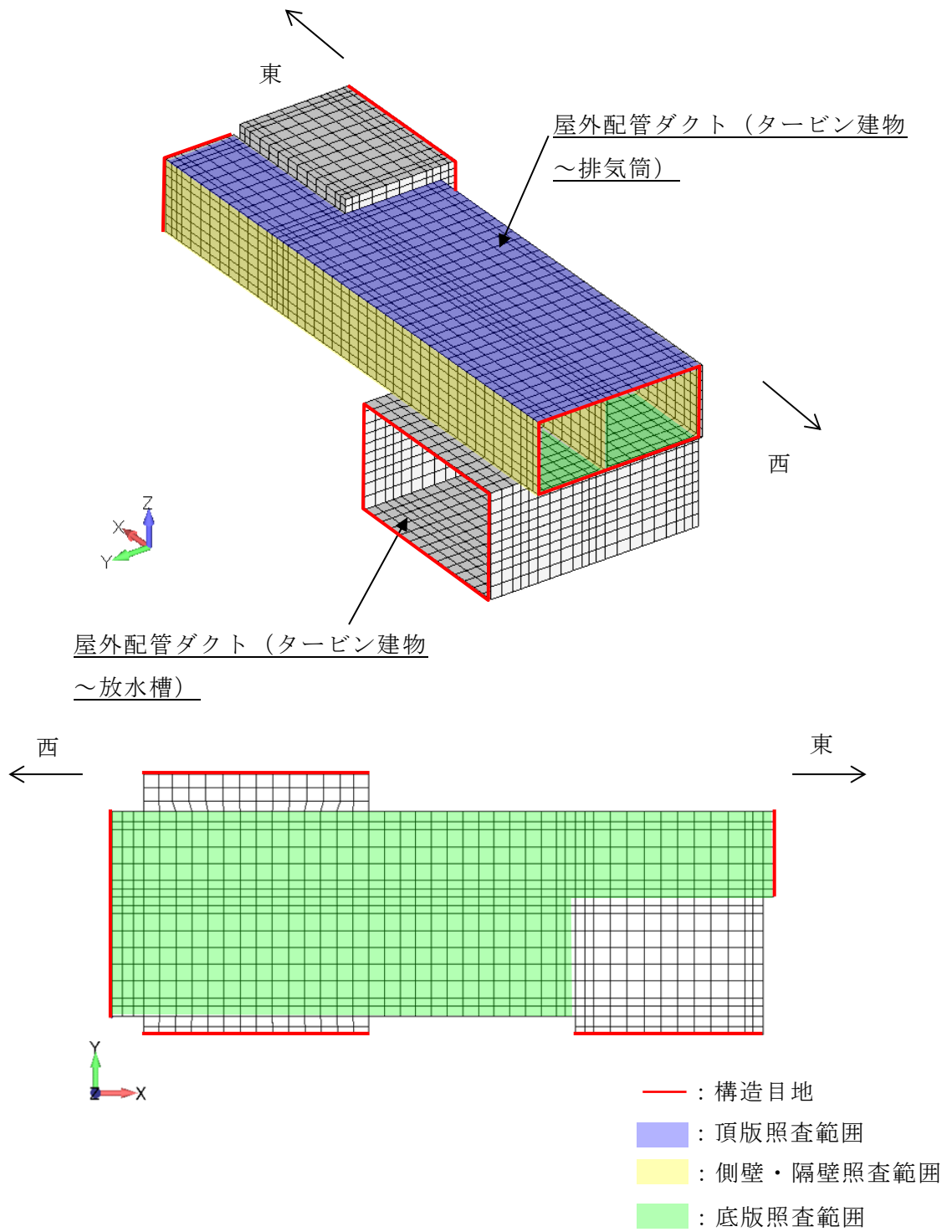


図 3-8 (2) 評価部位

3.7 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」に従い設定する。設計地下水位の一覧を表 3-3 に示す。

表 3-3 設計地下水位の一覧

施設名称	解析断面	設計地下水位 (EL m)
屋外配管ダクト (タービン建物～排気筒)	A-A 断面 B-B 断面 C-C 断面	4.9

4. 地震応答解析

4.1 地震応答解析手法

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 次元有限要素法により、基準地震動 S_s 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こととし、解析手法については、本文「3.1 地震応答解析手法」のとおり、評価対象となる屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）周辺の地下水位が構造物底版よりも低いため、「①全応力解析」を選定する。

B-B 断面及び C-C 断面について、線形はり要素及び平面応力要素でモデル化し、3 次元構造解析モデルとの変位を整合させるためのヤング係数の調整を行い、3 次元構造モデルと等価な剛性となるようモデル化する。

地盤については、平面ひずみ要素でモデル化することとし、このうち岩盤、マンメイドロック（以下「MMR」という。）及び埋戻コンクリートについては、線形の平面ひずみ要素でモデル化する。埋戻土については、地盤の剛性及び減衰のひずみ依存性を適切に考慮できるマルチスプリング要素を用いることとし、ばね特性は双曲線モデル（修正 GHE モデル）を用いて非線形性を考慮する。

また、対策工事に伴い設置する発泡ポリスチレン板（50mm）については、埋戻コンクリートと屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の間に 50mm の空隙を設けることによりモデル化する。

地震応答解析については、解析コード「T D A P III」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。

地盤応答解析の選定フローを図 4-1 に示す。

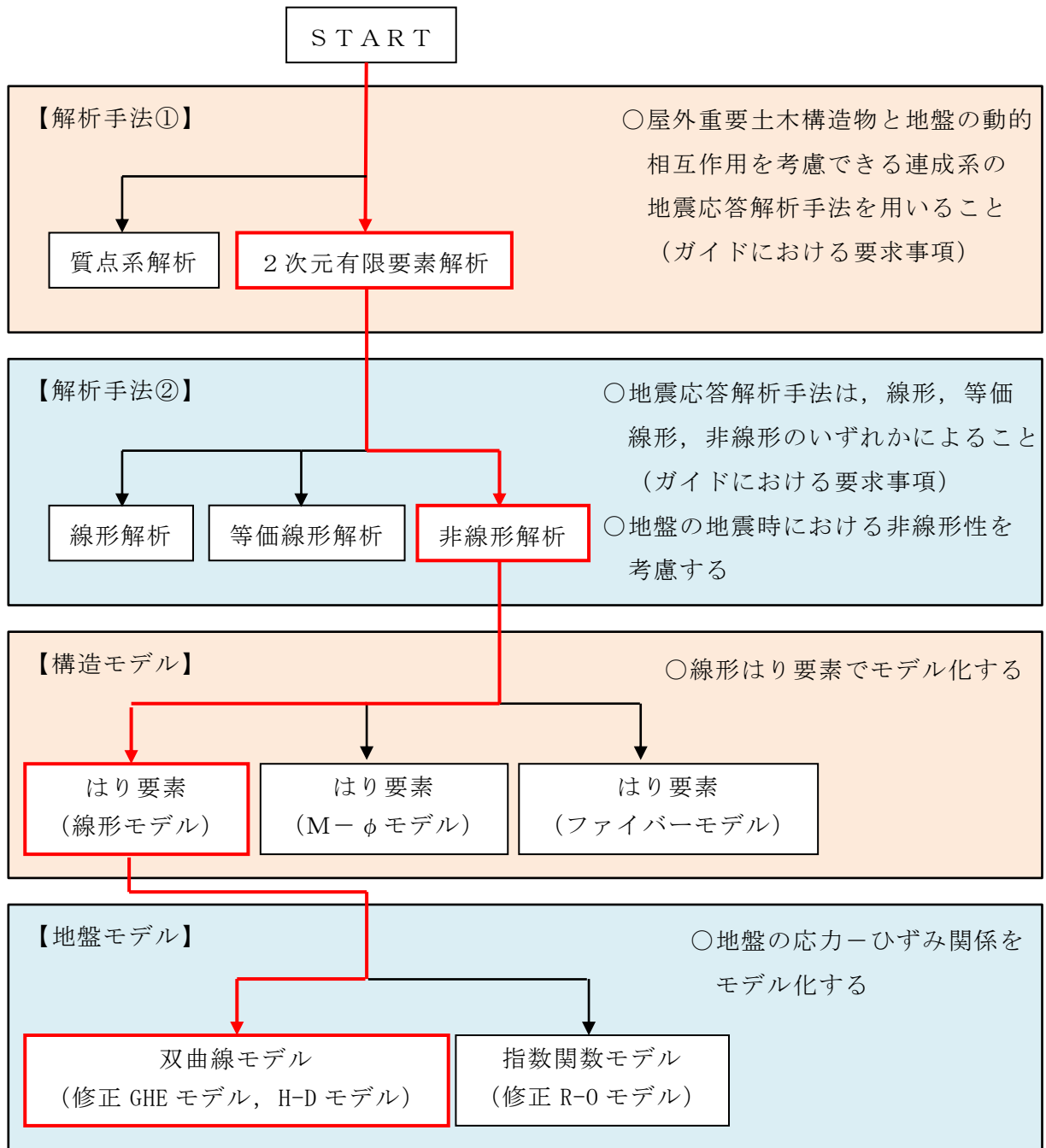


図 4-1 地震応答解析の選定フロー

4.2 地震応答解析モデルの設定

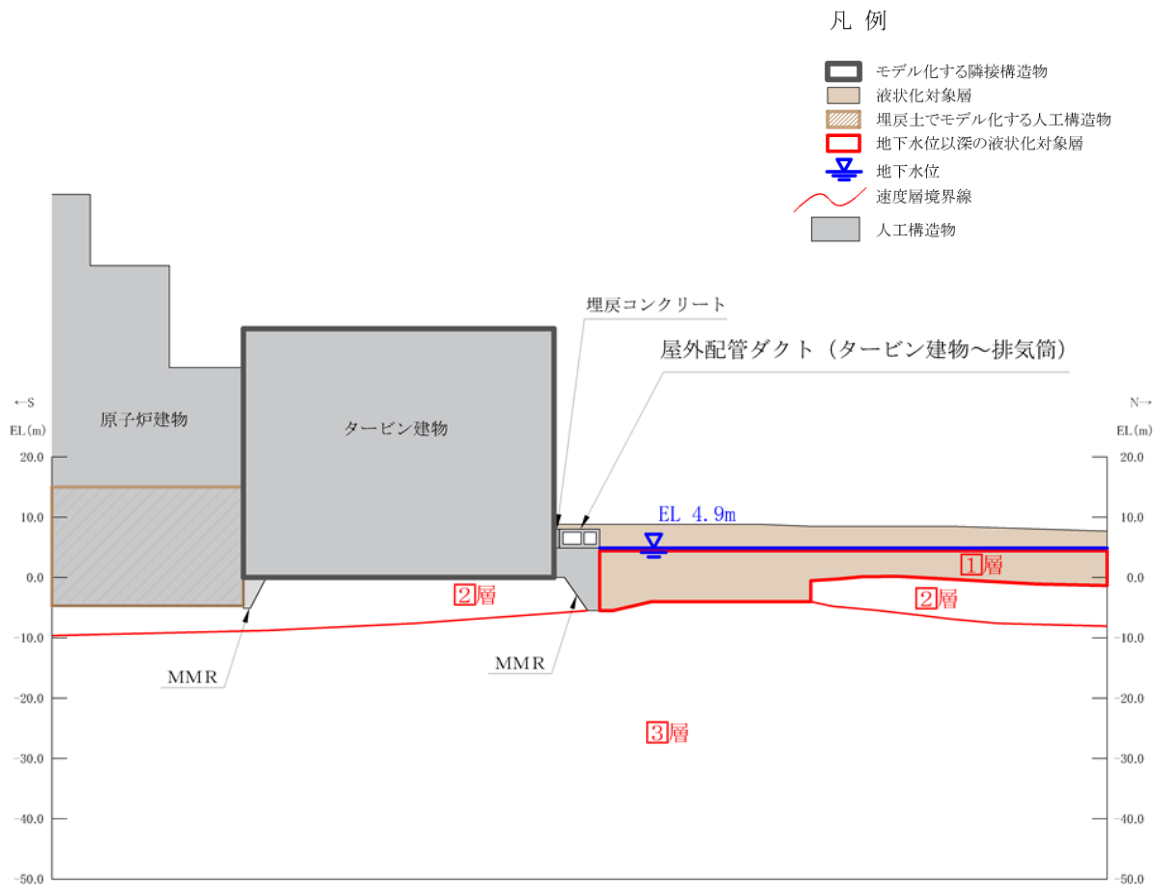
4.2.1 解析モデル領域

解析モデル領域については、本文「3.2.1 解析モデル領域」に従って解析モデル領域を設定する。

4.2.2 境界条件

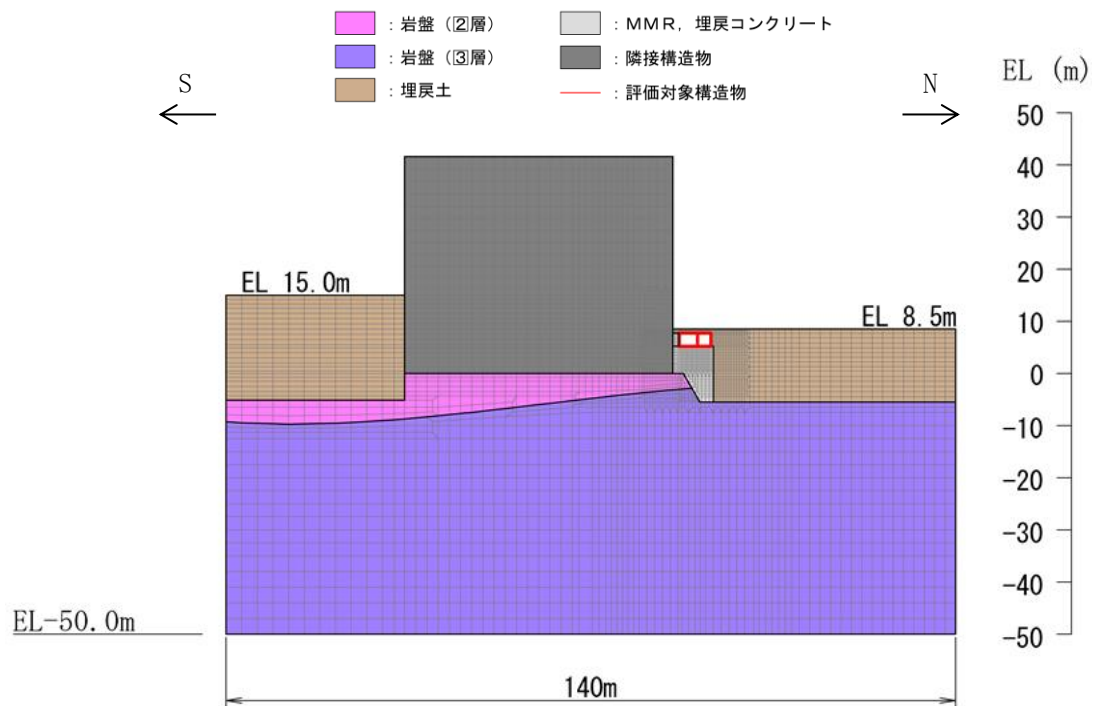
固有値解析，常時応力解析及び地震応答解析においては、本文「3.2.2 境界条件」にて設定した境界条件を用いる。

地震時荷重算出用地質断面図及び地震応答解析モデル図を図 4-2～図 4-4 に示す。

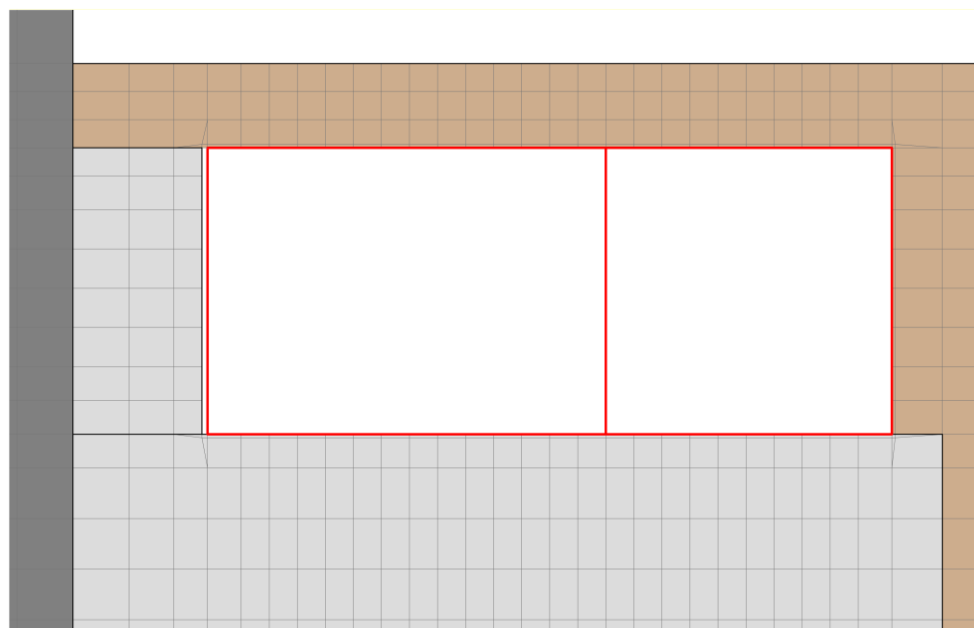


(a)地震時荷重算出用地質断面図

図 4-2 (1) 地震時荷重算出用地質断面図及び地震応答解析モデル図
(A-A断面)



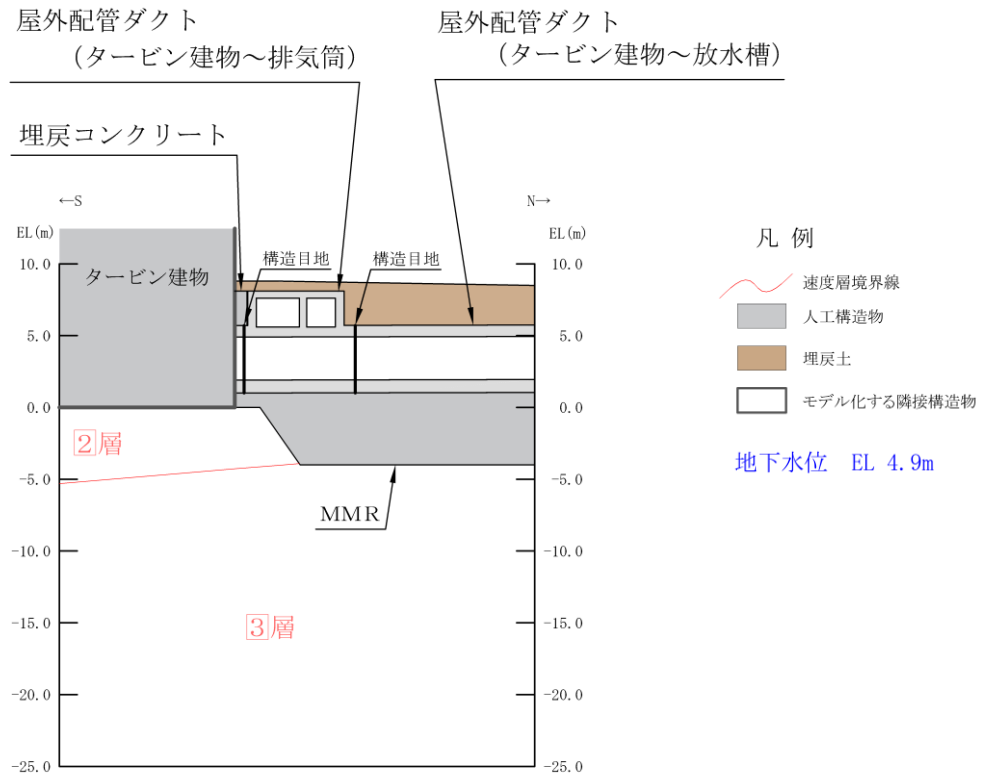
(全体図)



(拡大図)

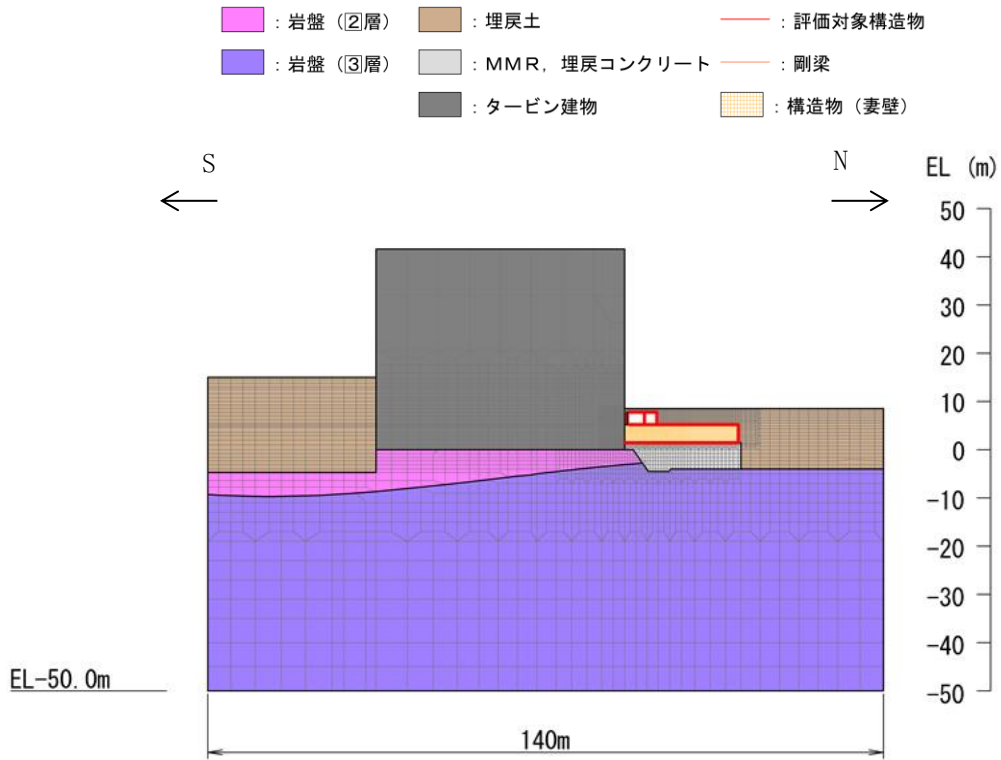
(b)地震応答解析モデル図

図 4-2 (2) 地震時荷重算出用地質断面図及び地震応答解析モデル図
(A-A断面)

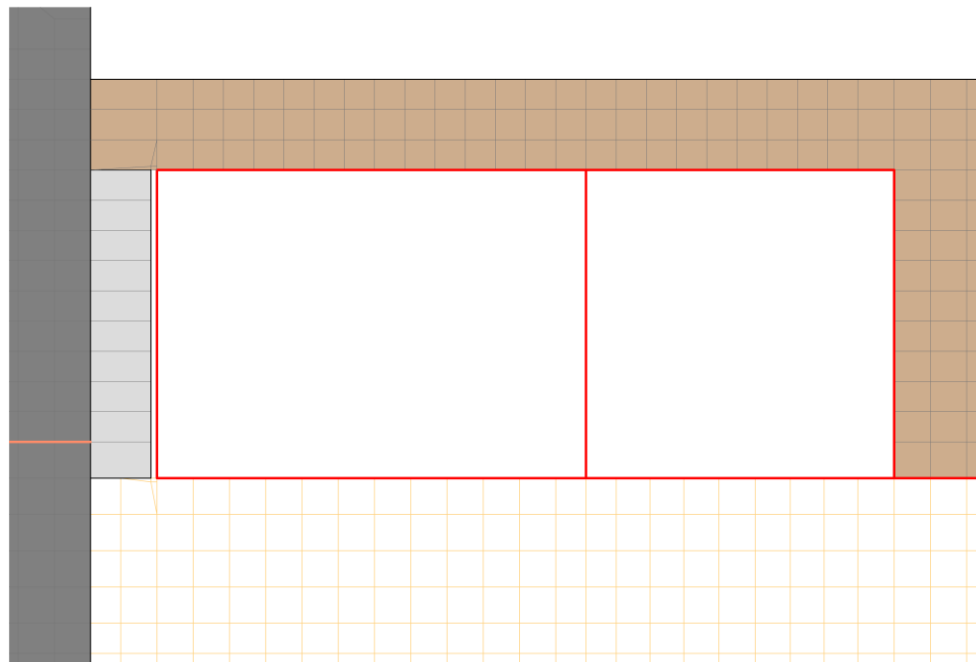


(a) 地震時荷重算出用地質断面図

図 4-3 (1) 地震時荷重算出用地質断面図及び地震応答解析モデル図
(B-B 断面)



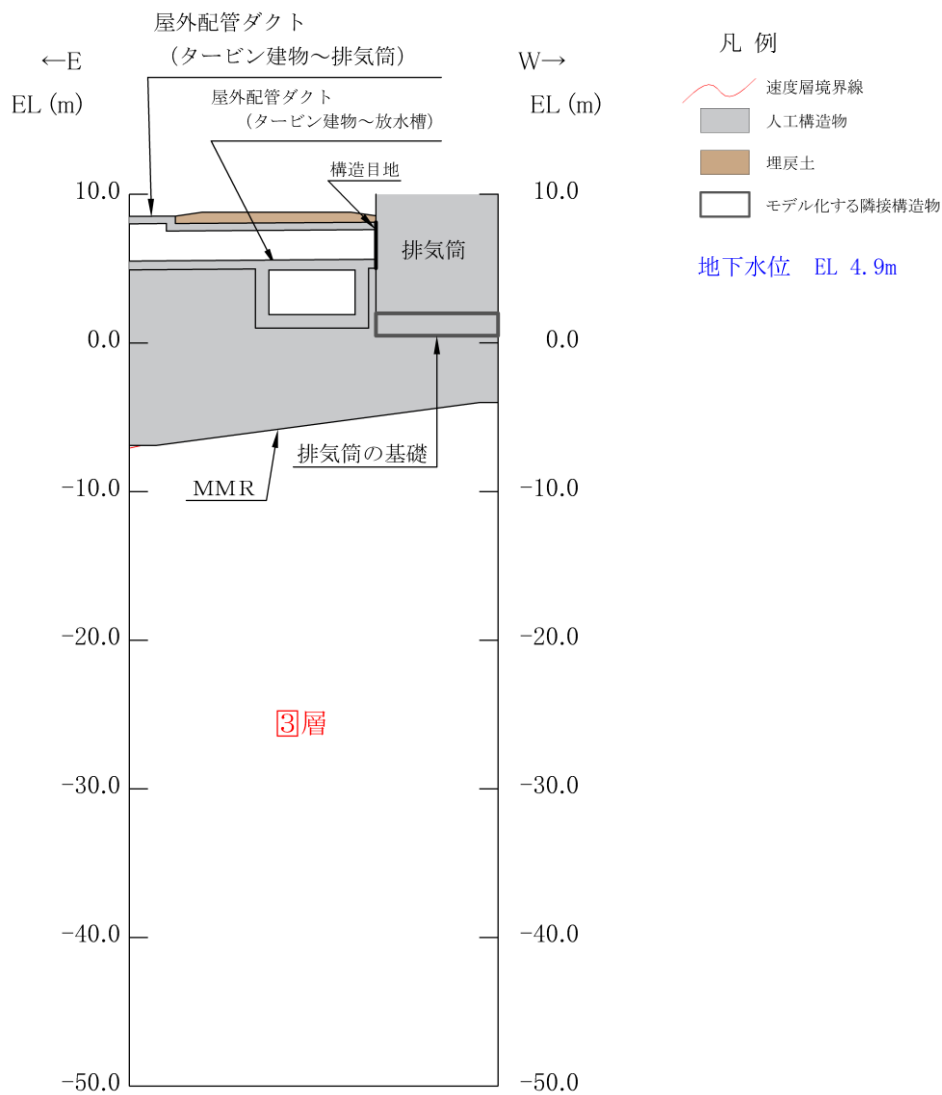
(全体図)



(拡大図)

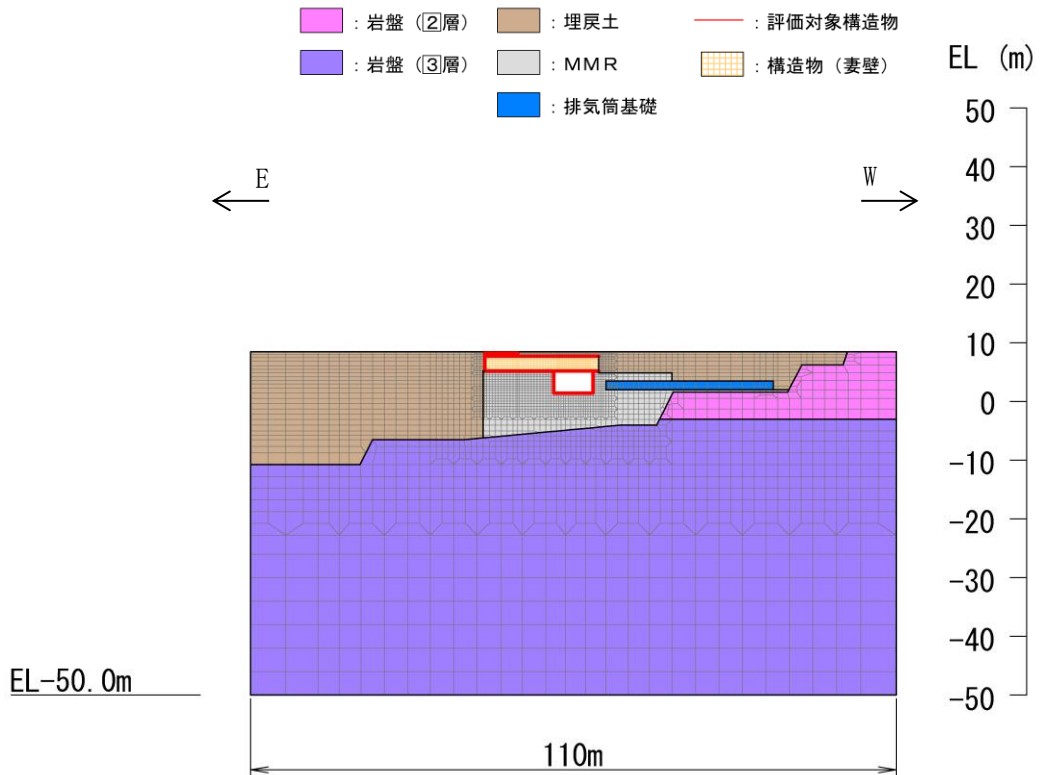
(b)地震応答解析モデル図

図 4-3 (2) 地震時荷重算出用地質断面図及び地震応答解析モデル図
(B-B断面)



(a)地震時荷重算出用地質断面図

図 4-4 (1) 地震時荷重算出用地質断面図及び地震応答解析モデル図
(C-C断面)



(b)地震応答解析モデル図

図 4-4 (2) 地震時荷重算出用地質断面図及び地震応答解析モデル図
(C-C断面)

4.2.3 構造物のモデル化

地盤応答解析においては、3次元構造解析モデルの応答との整合性を持たせるために屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）及び屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）の側壁を対象とした等価剛性モデルを作成する。また、鉄筋コンクリート部材は、線形はり要素及び平面応力要素でモデル化する。

B-B断面において平面応力要素でモデル化する屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）は、タービン建物との取り合い部に設置された構造目地から、妻壁までを南北方向のモデル化範囲とする。

C-C断面において平面応力要素でモデル化する屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）は、妻壁から西側端部に存在する構造目地までを東西方向のモデル化範囲とする。

等価剛性の設定は以下の手順に基づき行う。

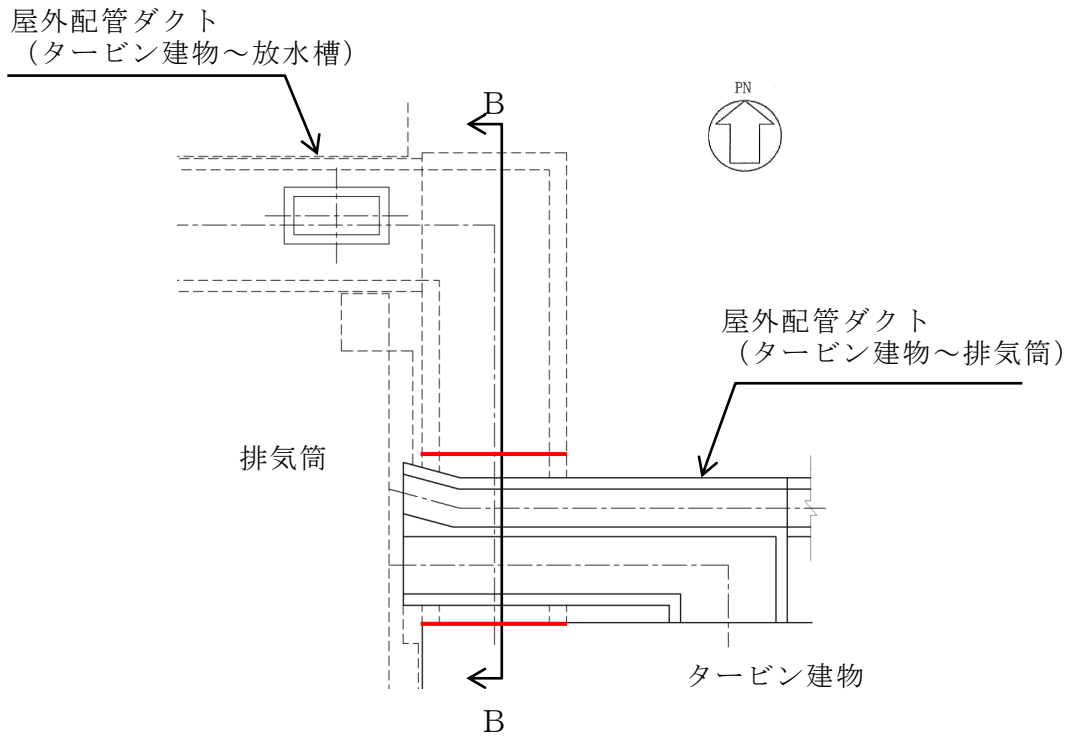
手順1として、エリア奥行長さに対する部材の奥行長さの比率から補正係数 α を線形はり要素に設定する。

手順2として、線形の3次元構造解析モデルに水平荷重として単位荷重（約100kN/m²）を作用させ、頂版位置での奥行方向の平均的な水平変位を算定する。さらに、補正係数 α を設定した2次元モデルに同じ単位荷重を作用させ、両側壁の頂版位置での平均変位が、3次元構造解析モデルの頂版位置での平均変位と等しくなるように補正係数 β を算定する。地震応答解析では、コンクリートの弾性係数 E_c に補正係数 α 、 β を乗じ、等価剛性モデルの弾性係数（剛性）を設定する。

N-S断面において平面応力要素でモデル化する屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）のモデル化範囲を図4-5に、E-W断面において平面応力要素でモデル化する屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）のモデル化範囲を図4-6に示す。

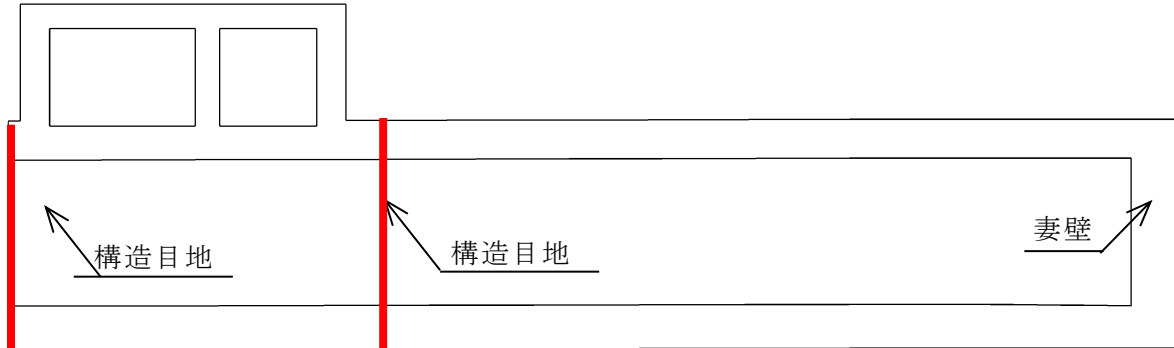
剛性調整の方法を図4-7に示す。なお、単位荷重を載荷させる3次元モデル及び2次元モデルの底面の境界条件は、構造物の変位に着目するため固定境界とする。

等価剛性モデルは、地震時荷重を保守的に評価するよう線形モデルとする。

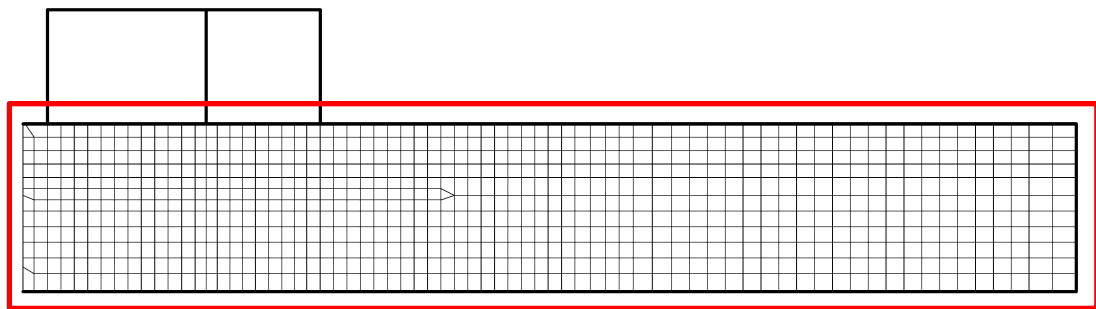


— : 屋外配管ダクト (タービン建物～放水槽) 構造目地

(B-B断面構造目地位置)



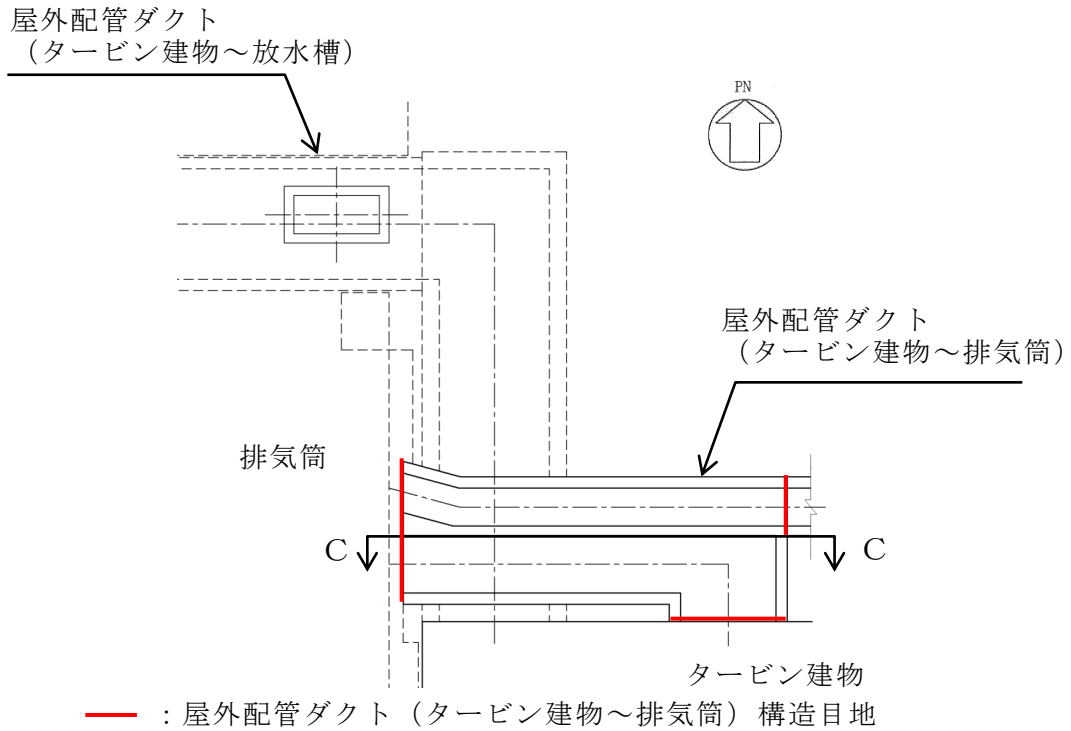
(B-B断面構造概要)



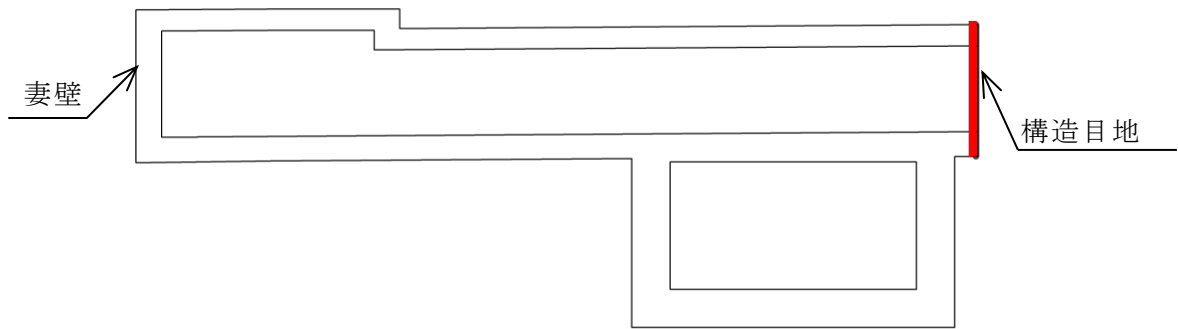
□ : 屋外配管ダクト (タービン建物～放水槽) のモデル化範囲

(B-B断面解析モデル概要)

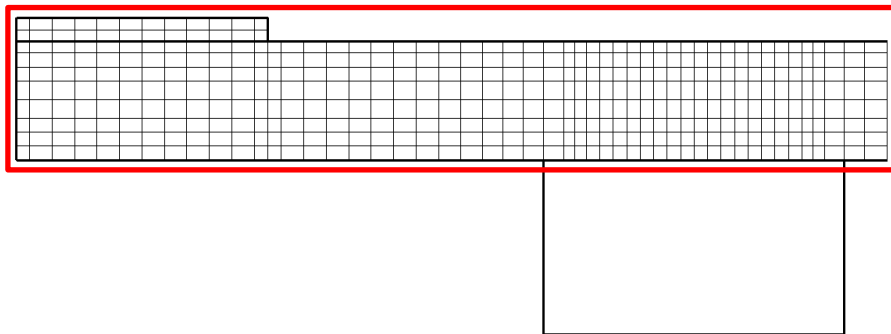
図 4-5 B-B断面モデル化範囲概念図



(C-C断面構造目地位置)



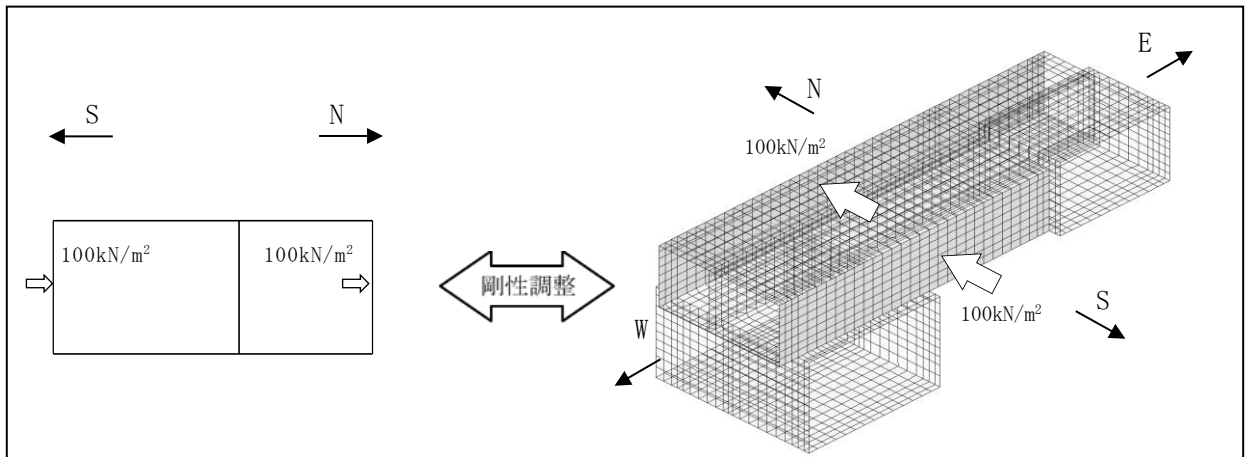
(C-C断面構造概要)



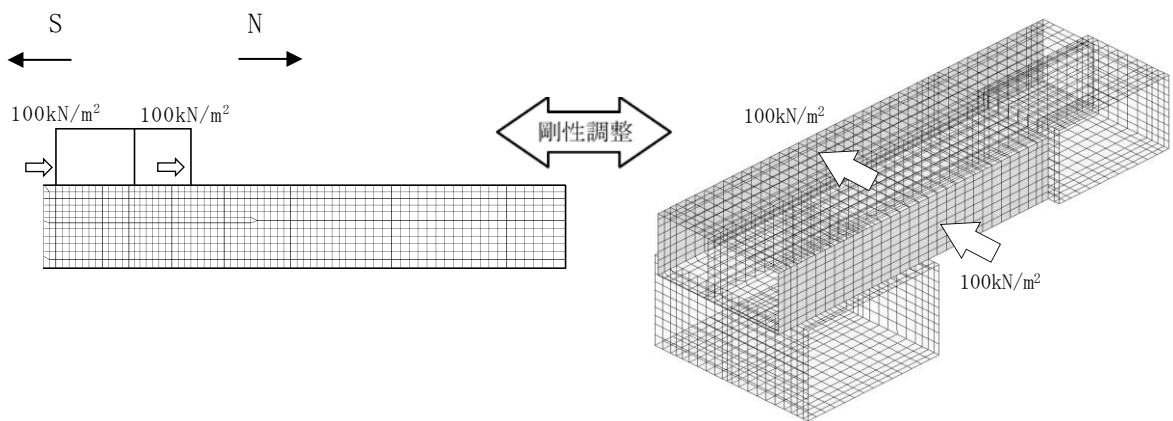
 : 屋外配管ダクト (タービン建物～排気筒) のモデル化範囲

(C-C断面解析モデル概要)

図 4-6 C-C断面モデル化範囲概念図



(A-A断面：屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）南北壁及び隔壁）



(B-B断面：屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）東西壁）

図 NS加振時における3次元モデルと等価剛性モデルの変位比較

剛性の設定手順

各部材の剛性は、以下の式に基づき設定する。

$$E = E_c \times \alpha \times \beta$$

ここで、

E：等価剛性モデルの弾性係数

E_c ：コンクリートの弾性係数

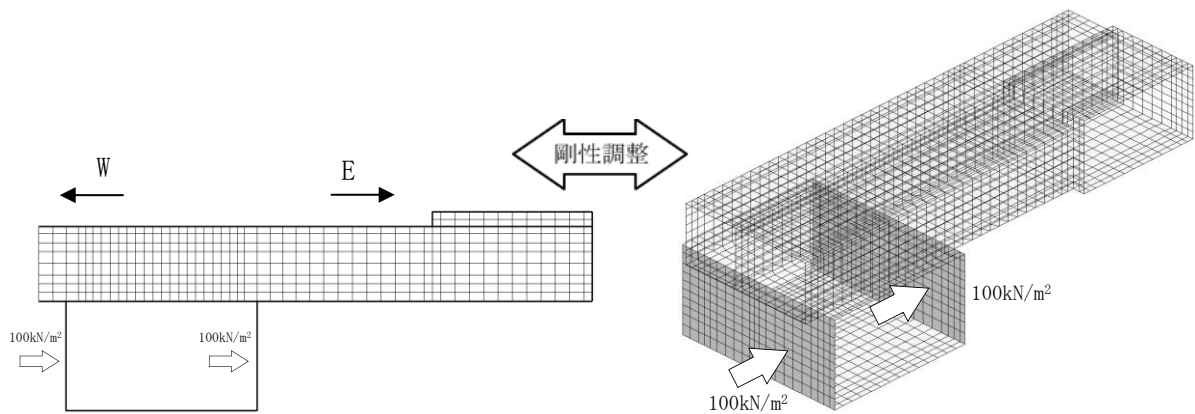
α ：構造物の奥行長さに対する各部材の奥行長さの比率 (L_e / L)

L_e ：部材の奥行長さ

L：構造物の奥行長さ

β ：変位を合わせるための弾性係数の補正係数

図 4-7 (1) 剛性の調整方法



(C-C断面：屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）東西壁）

図 EW加振時における3次元モデルと等価剛性モデルの変位比較
剛性の設定手順

各部材の剛性は、以下の式に基づき設定する。

$$E = E_c \times \alpha \times \beta$$

ここで、

E：等価剛性モデルの弾性係数

E_c ：コンクリートの弾性係数

α ：構造物の奥行長さに対する各部材の奥行長さの比率 (L_e / L)

L_e ：部材の奥行長さ

L：構造物の奥行長さ

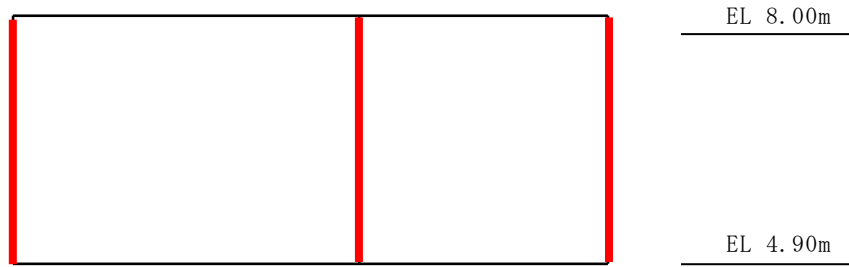
β ：変位を合わせるための弾性係数の補正係数

図 4-7 (2) 剛性の調整方法

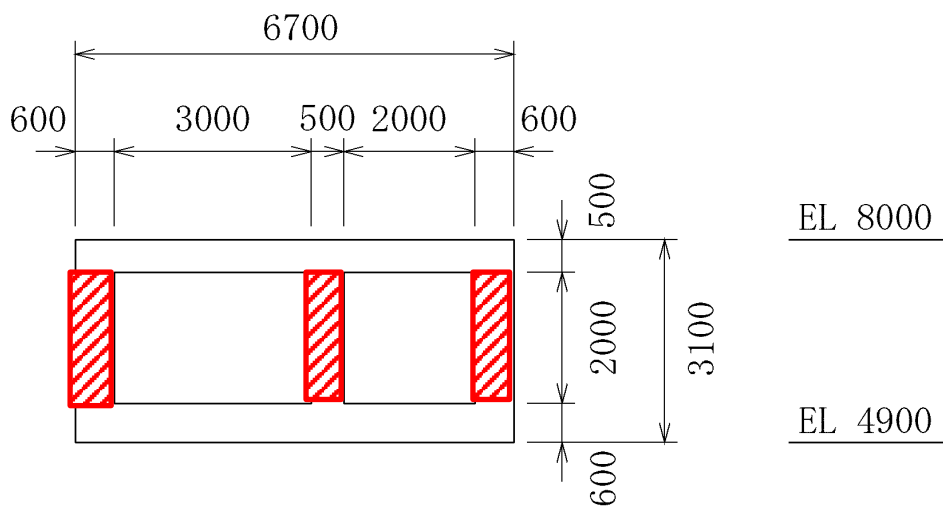
(1) 南北方向

南北方向のA-A断面及びB-B断面は，屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）のような，加振に対して面外変形で抵抗する構造物は，線形はり要素にてモデル化し，屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）のような，加振に対して面内変形で抵抗する構造物は，平面応力要素にてモデル化する。

A-A断面及びB-B断面の等価剛性モデル概念図を図4-8及び図4-9に，等価剛性モデルと3次元構造解析モデルの変位比較概念図を図4-10及び図4-11に，A-A断面及びB-B断面における剛性調整結果を図4-12及び図4-13に，補正係数の計算結果を表4-1及び表4-2に示す。

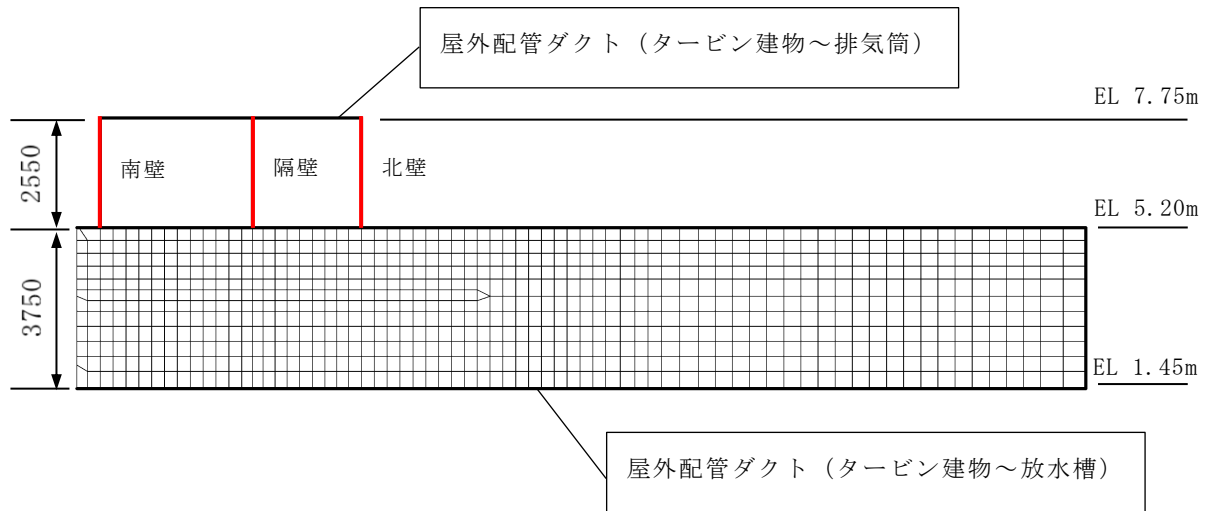


(A-A断面断面等価剛性モデル)

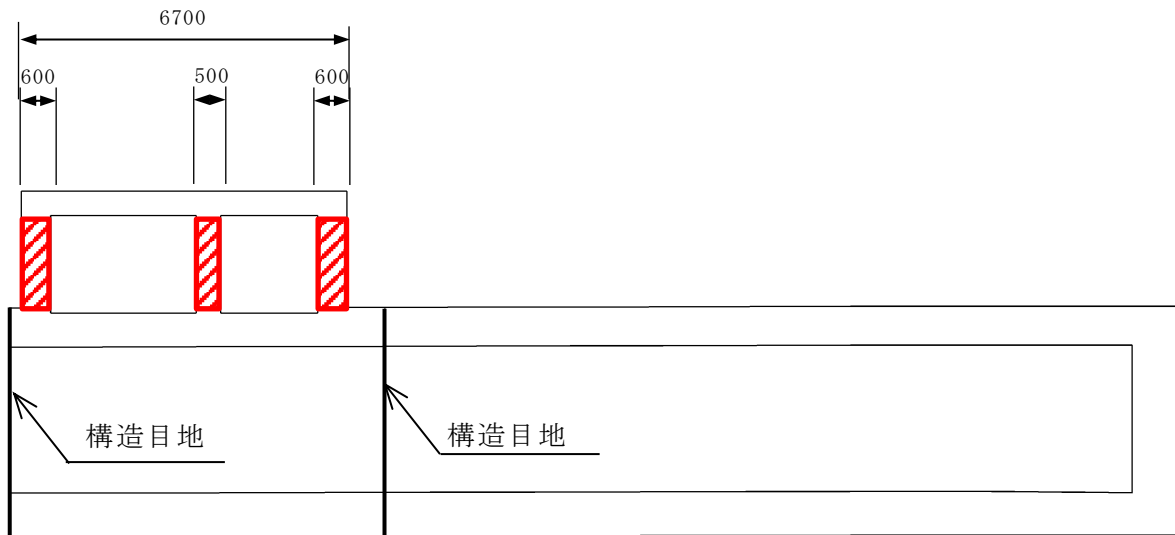


(A-A断面断面構造概要)

図 4-8 等価剛性モデル概念図 (A-A断面)



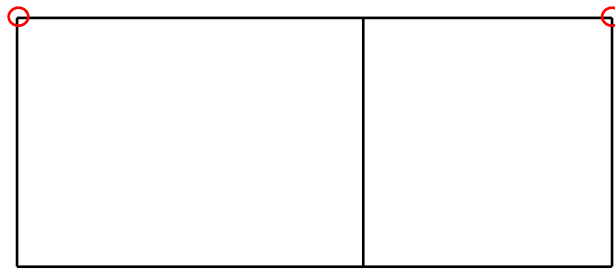
(B-B断面等価剛性モデル)



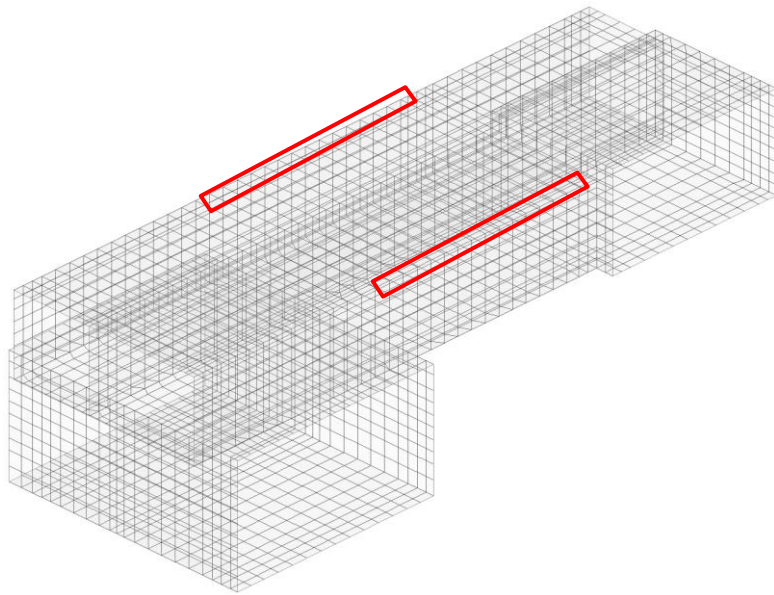
(B-B断面構造概要)

(単位:mm)

図4-9 等価剛性モデル概念図 (B-B断面)



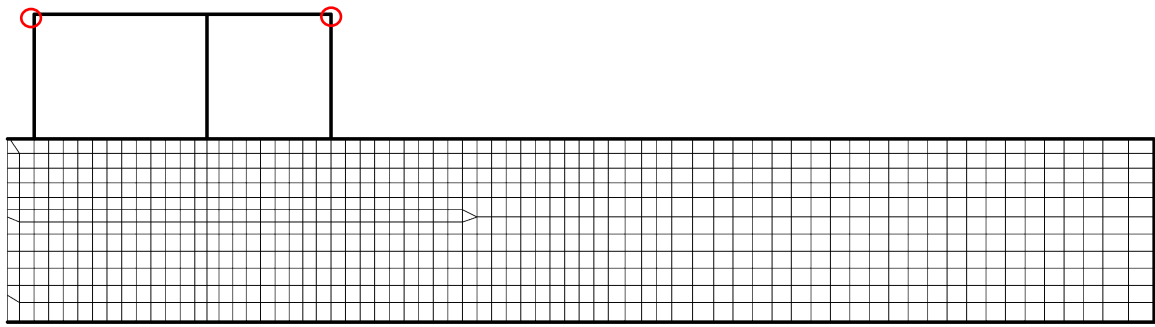
等価剛性モデル



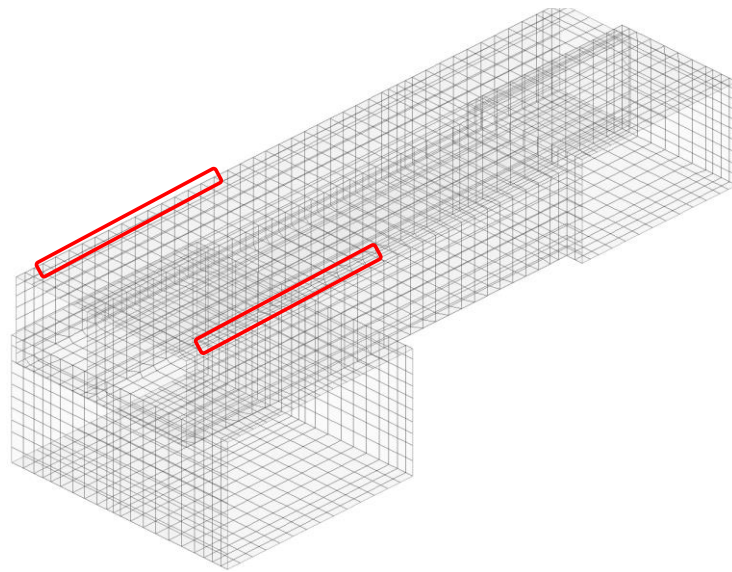
3次元構造解析モデル

(NS断面, 屋外配管ダクト(タービン建物~排気筒)南北壁及び隔壁)

図4-10 等価剛性モデルと3次元構造解析モデルの変位比較概念図(A-A断面)



等価剛性モデル



3次元構造解析モデル

(NS断面, 屋外配管ダクト(タービン建物~排気筒)南北壁及び隔壁)

図4-11 等価剛性モデルと3次元構造解析モデルの変位比較概念図(B-B断面)

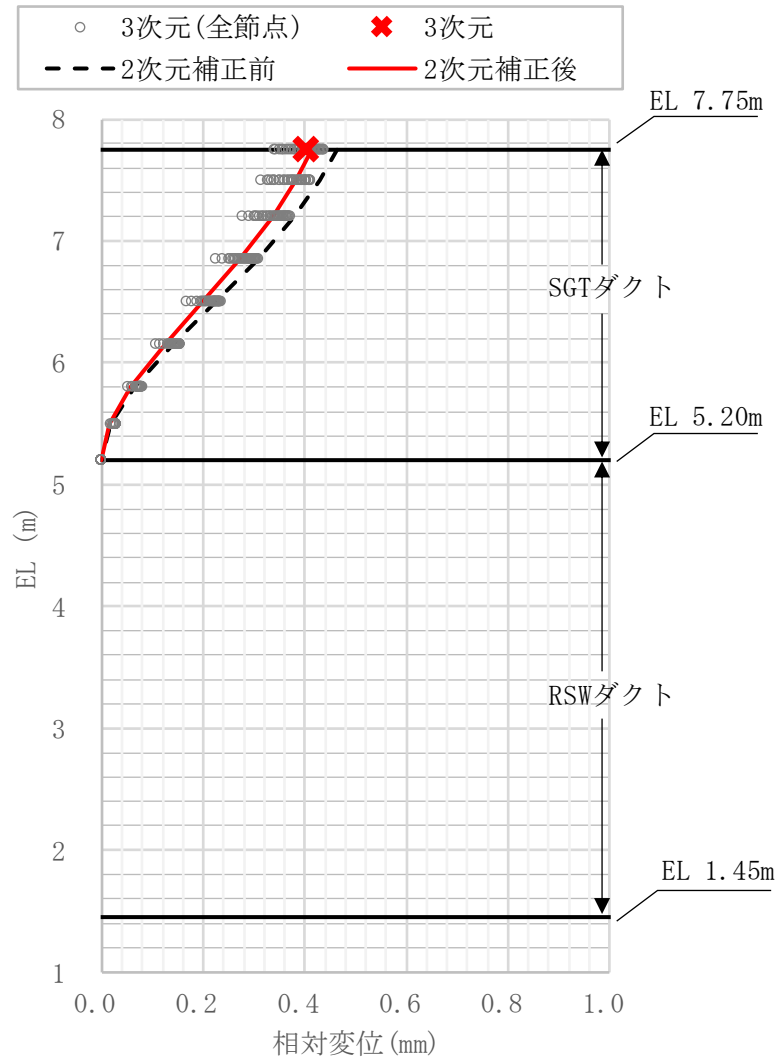


図 4-12 剛性調整結果 (A-A断面)

表 4-1 補正係数の計算結果 (A-A断面)

対象断面	対象部位	奥行補正係数 α [-]	変位補正係数 β [-]
A-A 断面	屋外配管ダクト (タービン建物~排気筒) 南北壁及び隔壁	1.000	1.157

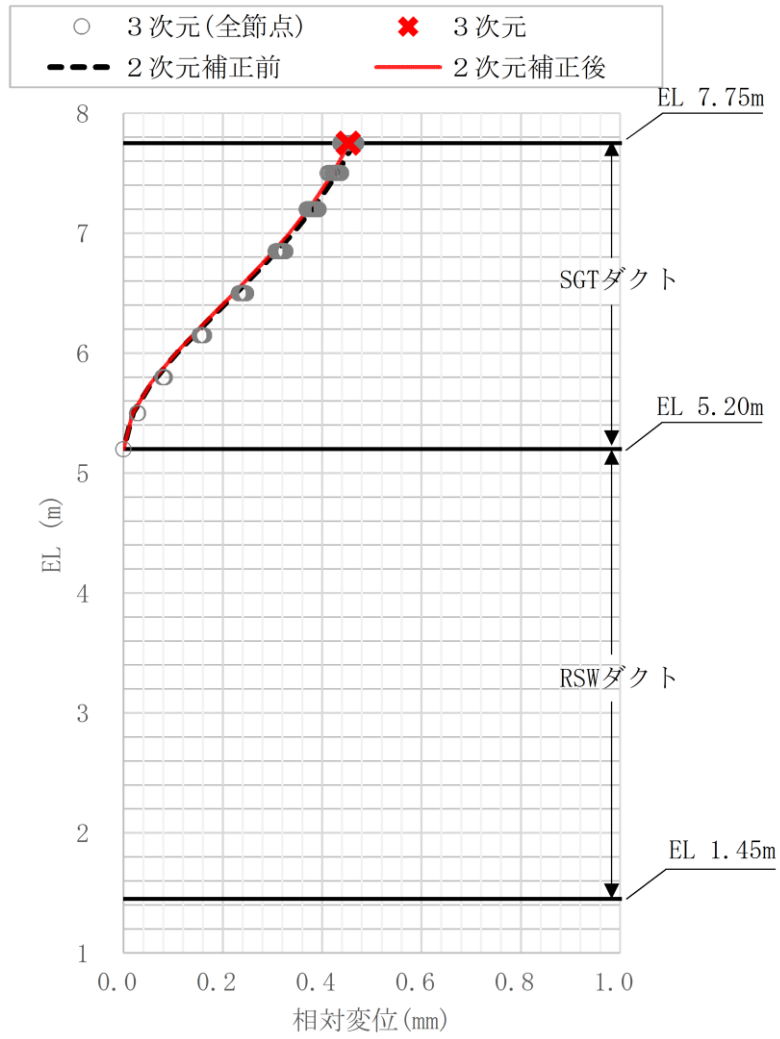


図 4-13 剛性調整結果 (B-B断面)

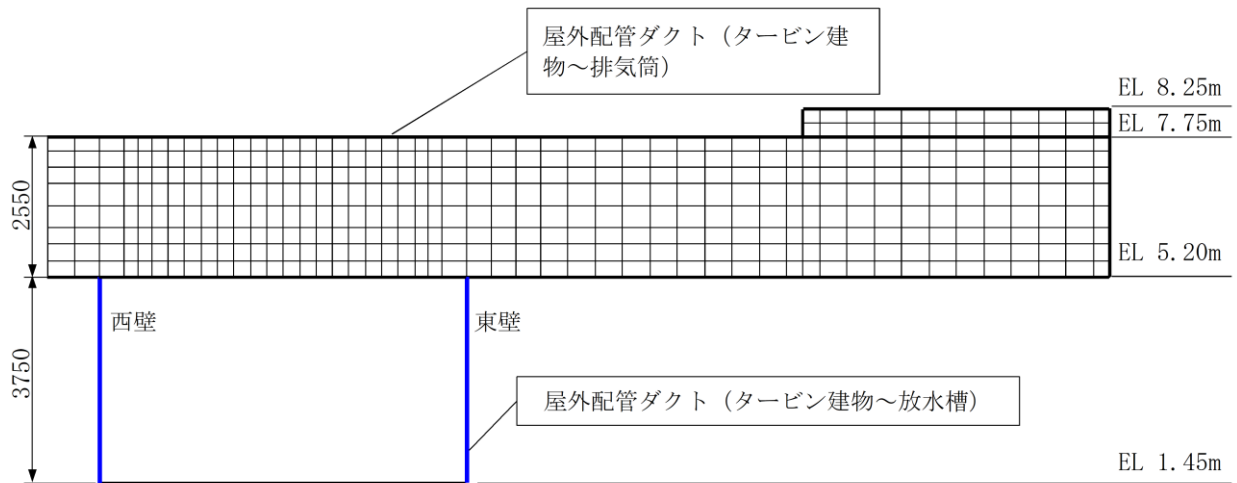
表 4-2 補正係数の計算結果 (B-B断面)

対象断面	対象部位	奥行補正係数 α [-]	変位補正係数 β [-]
B-B断面	屋外配管ダクト (タービン建物~排気筒) 南北壁及び隔壁	1.000	1.018

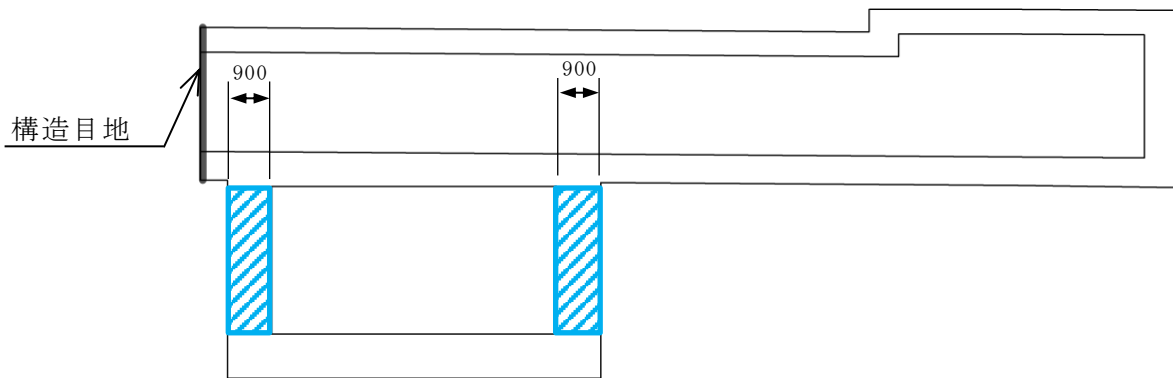
(2) 東西方向

東西方向のC-C断面は、屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）のような、加振に対して面外変形で抵抗する構造物は、線形はり要素にてモデル化し、屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）のような、加振に対して面内変形で抵抗する構造物は、平面応力要素にてモデル化する。

C-C断面の等価剛性モデル概念図を図4-14に、等価剛性モデルと3次元構造解析モデルの変位比較概念図を図4-15に、剛性調整結果を図4-16に、補正係数の計算結果を表4-3に示す。



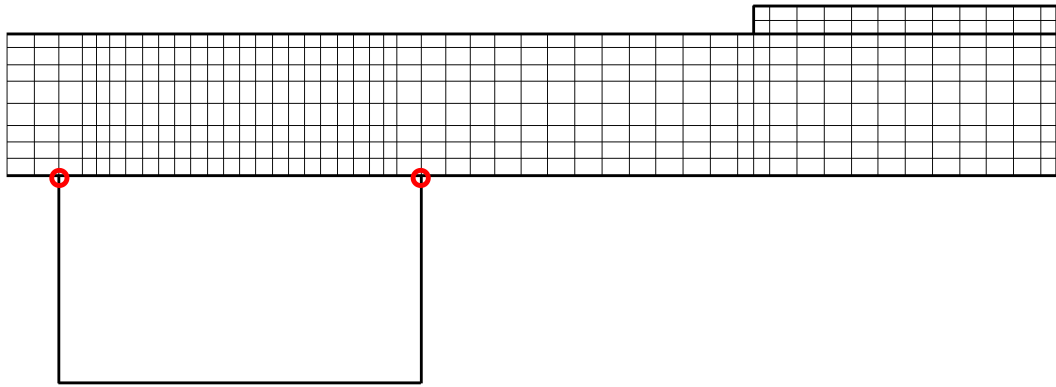
(EW断面等価剛性モデル)



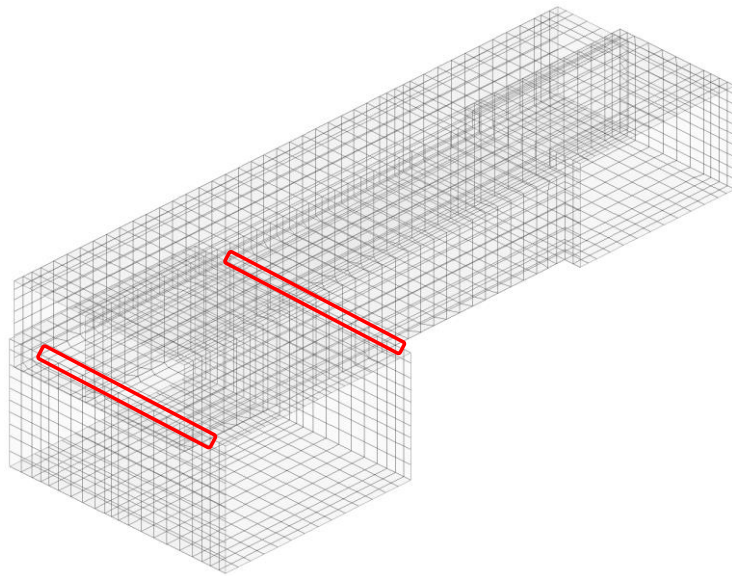
(EW断面構造概要)

(単位: mm)

図4-14 等価剛性モデル概念図 (C-C断面)



等価剛性モデル



3次元構造解析モデル

(EW断面, 屋外配管ダクト (タービン建物~放水槽) 東西壁)

図 4-15 等価剛性モデルと 3次元構造解析モデルの変位比較概念図
(C-C断面)

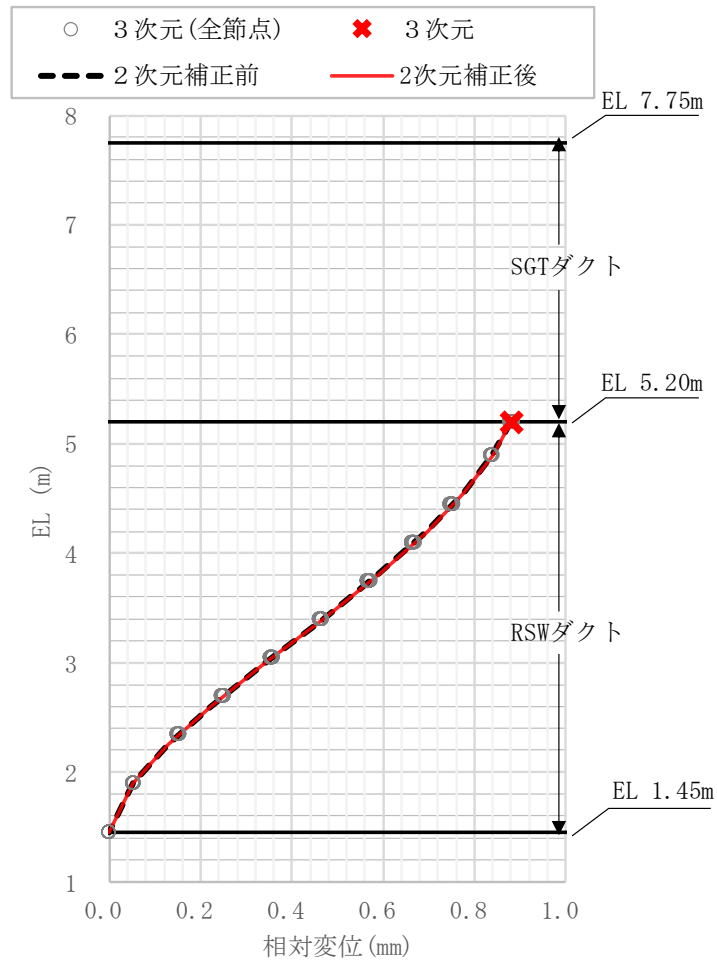


図 4-16 剛性調整結果 (C-C断面)

表 4-3 補正係数の計算結果 (C-C断面)

対象断面	対象部位	奥行補正係数 α [-]	変位補正係数 β [-]
C-C 断面	屋外配管ダクト (ター ビン建物~放水槽) 東西壁	1.000	0.998

4.2.4 隣接構造物のモデル化

解析モデル範囲において隣接構造物となるタービン建物及び排気筒の基礎は、線形の平面ひずみ要素でモデル化する。

以下に、それぞれの構造物のモデル化方針を示す。

(1) タービン建物

タービン建物のモデル化方針については、本文「3.2.4 隣接構造物のモデル化」に基づきモデル化する。

(2) 排気筒の基礎

線形の平面ひずみ要素でモデル化する。設定した物性値を表 4-4 に示す。

表 4-4 排気筒の基礎の物性値

材料	設計基準強度 (N/mm ²)	ヤング係数 (N/mm ²)	単位体積重量 (kN/m ³)	ポアソン比
排気筒の 基礎	20.6	2.33×10^4	24.0	0.2

4.2.5 地盤、MMR及び埋戻コンクリートのモデル化

地盤、MMR及び埋戻コンクリートは線形の平面ひずみ要素でモデル化する。また、埋戻土は、地盤の剛性及び減衰のひずみ依存性を考慮できるマルチスプリング要素でモデル化する。

4.2.6 発泡ポリスチレン板のモデル化

2号機タービン建物と屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の対策工に伴い打設する埋戻コンクリート間に設置する発泡ポリスチレン板（厚さ50mm）の設置状況を図4-17及び図4-18に示す。

埋戻コンクリートと屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の間に50mmの空隙を設けることによりモデル化する。

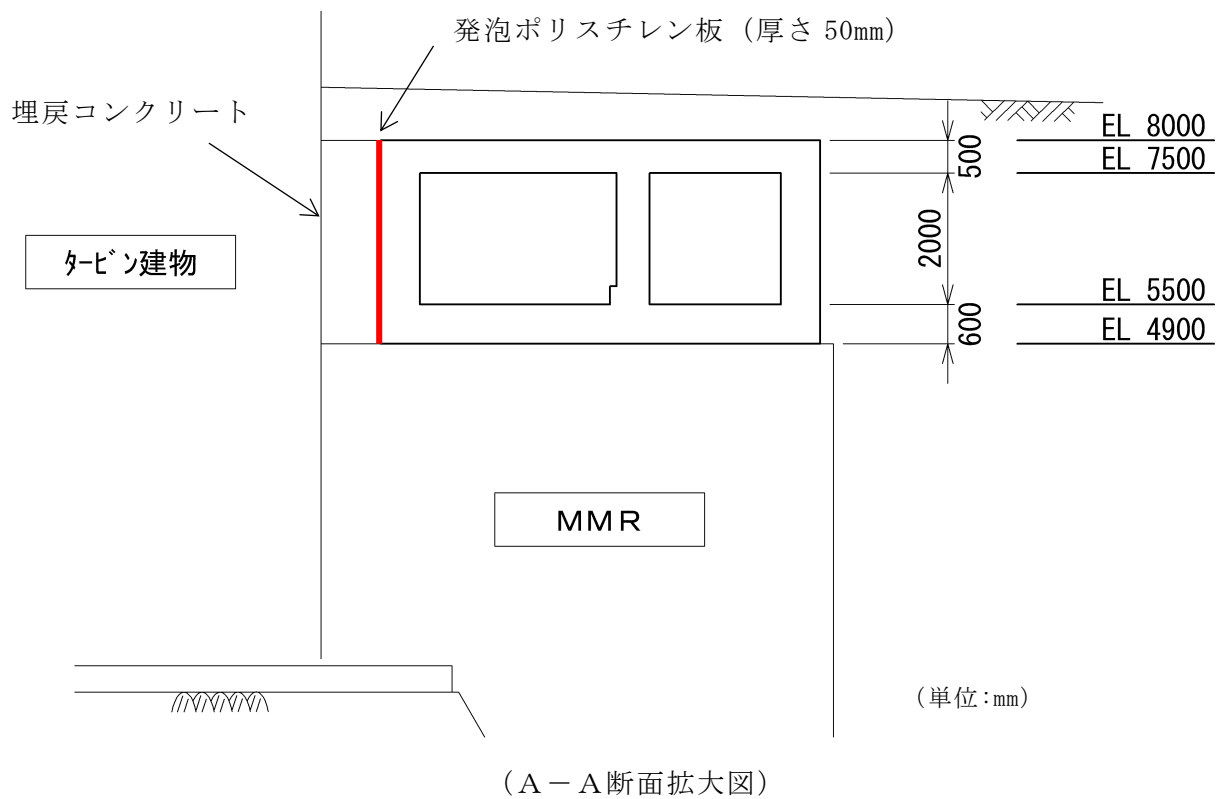


図4-17 2号機タービン建物と屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）間の発泡ポリスチレン板（50mm）の設置状況

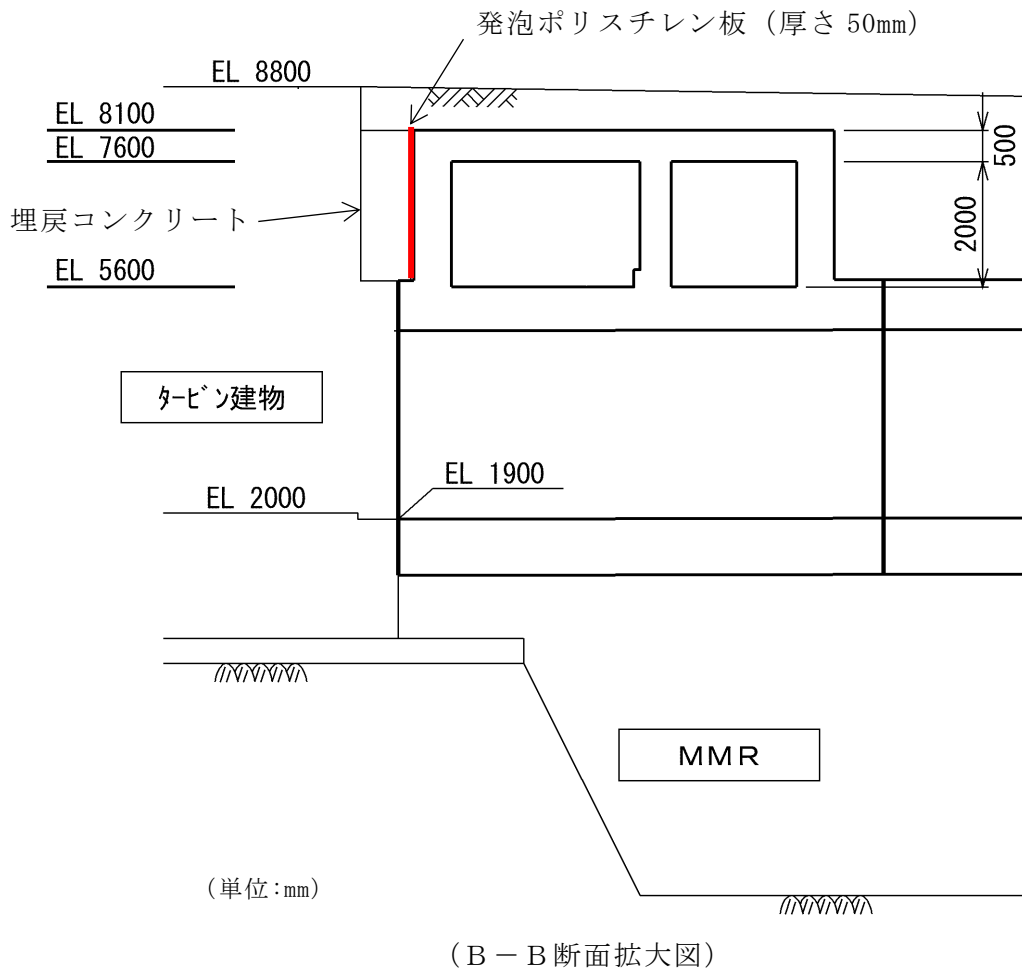









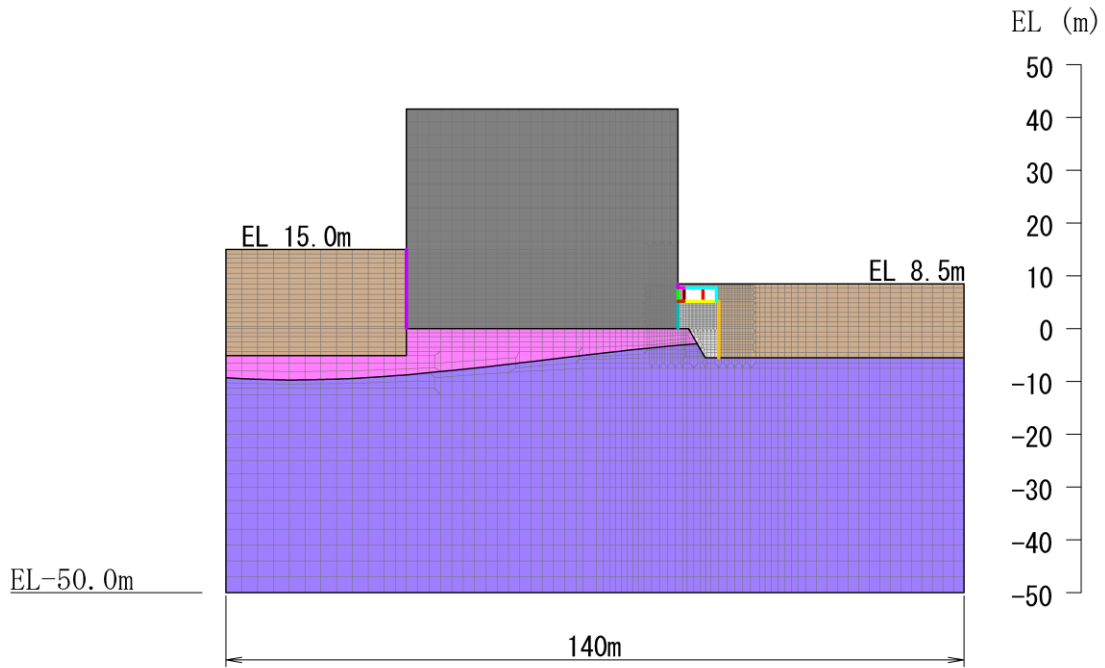
図 4-18 2号機タービン建物と屋外配管ダクト (タービン建物～排気筒) 間の発砲ポリスチレン板 (50mm) の設置状況

4.2.7 ジョイント要素の設定









ジョイント要素の設定については、本文「3.2.7 ジョイント要素の設定」に基づき設定する。

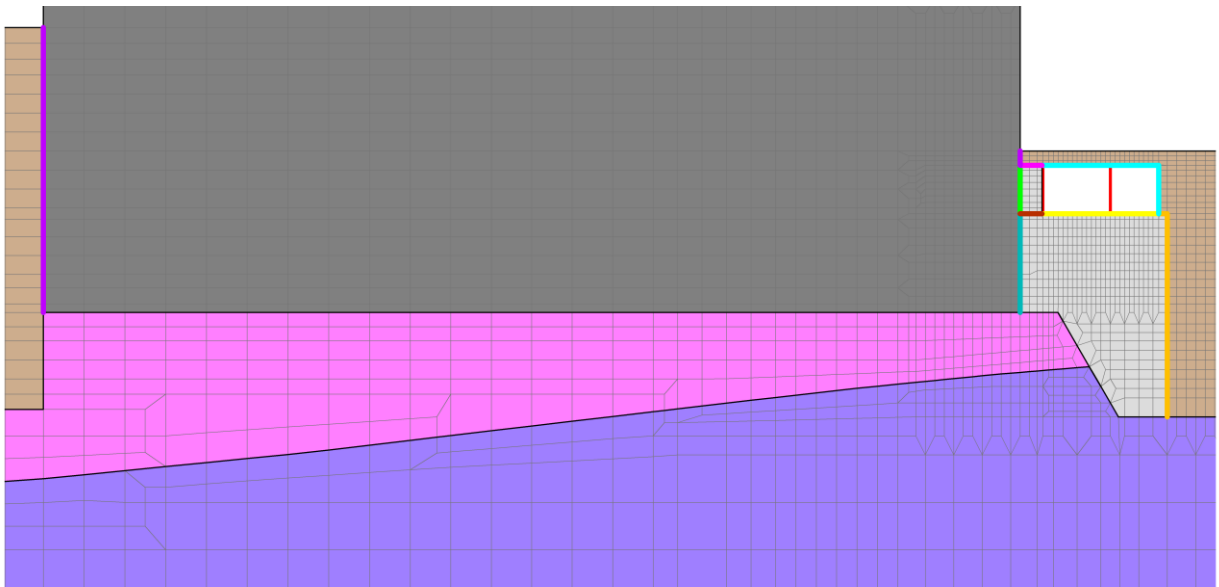
ジョイント要素の配置を図 4-19～図 4-21 に示す。

- | | | |
|---|---|--|
|  : 岩盤 (2層) |  : MMR, 埋戻コンクリート |  : ジョイント要素 |
|  : 岩盤 (3層) |  : 隣接構造物 | |
|  : 埋戻土 |  : 評価対象構造物 | |



(全体図)

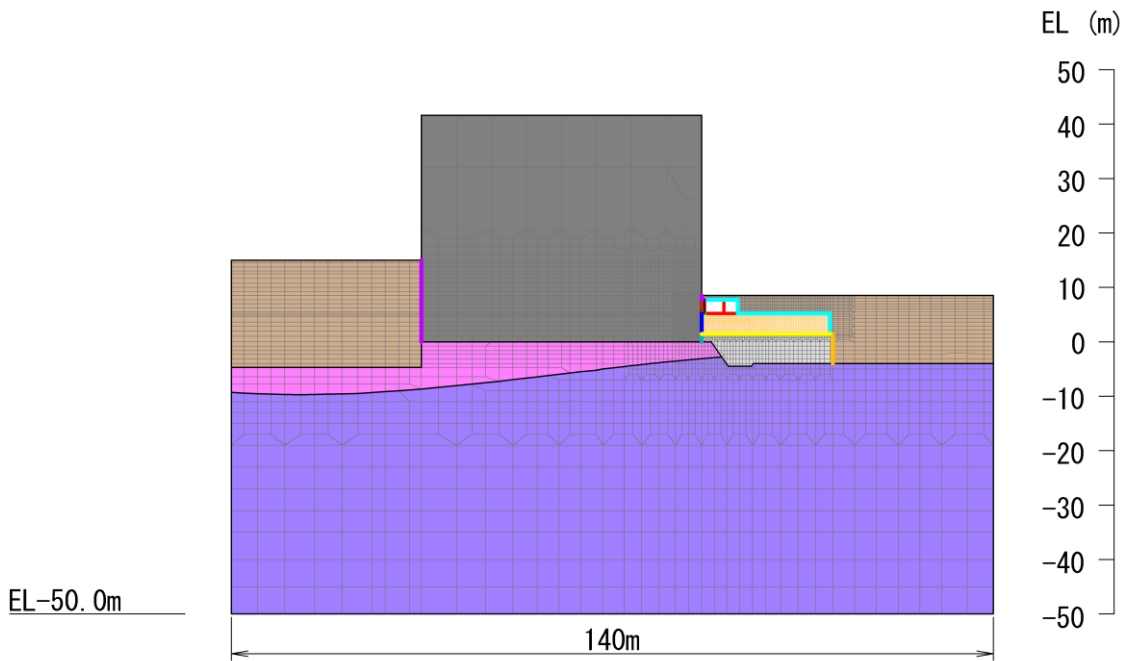
- | | |
|---|--|
|  : 構造物-埋戻土 ジョイント要素 |  : 埋戻コンクリート-MMR ジョイント要素 |
|  : 構造物-MMR ジョイント要素 |  : MMR-埋戻土 ジョイント要素 |
|  : 埋戻コンクリート-埋戻土 ジョイント要素 |  : MMR-タービン建物 ジョイント要素 |
|  : 埋戻コンクリート-タービン建物 ジョイント要素 |  : タービン建物-埋戻土 ジョイント要素 |



(拡大図)

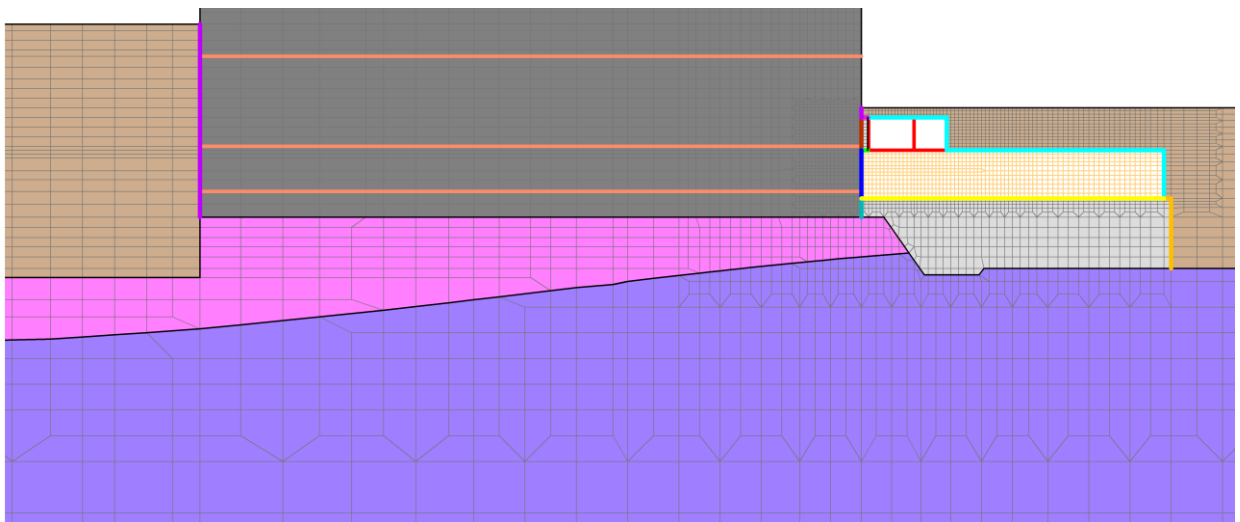
図 4-19 ジョイント要素の配置 (A-A断面)

- | | | |
|-------------|-------------------|--------------|
| ■ : 岩盤 (図層) | ■ : 埋戻土 | — : 評価対象構造物 |
| ■ : 岩盤 (図層) | ■ : MMR, 埋戻コンクリート | — : 剛梁 |
| | ■ : タービン建物 | ■ : 構造物 (妻壁) |
| | | — : ジョイント要素 |











(全体図)

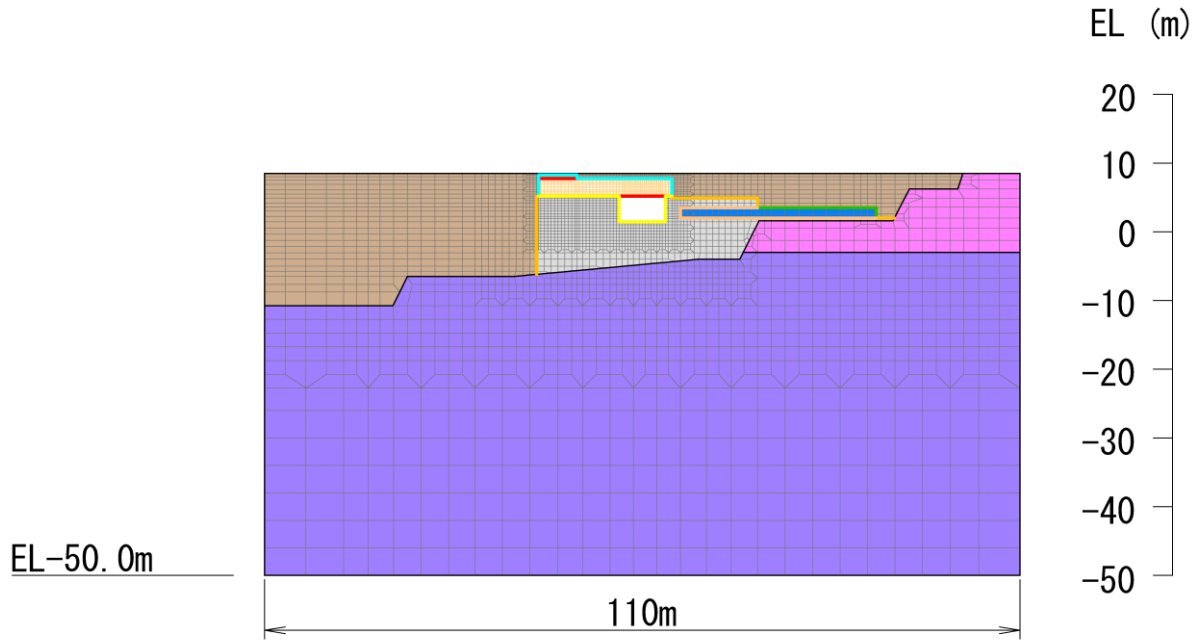
- | | |
|--------------------------|-----------------------------|
| — : 構造物-埋戻土 ジョイント要素 | — : 埋戻コンクリート-タービン建物 ジョイント要素 |
| — : 構造物-埋戻コンクリート ジョイント要素 | — : 埋戻コンクリート-埋戻土 ジョイント要素 |
| — : 構造物-タービン建物 ジョイント要素 | — : MMR-埋戻土 ジョイント要素 |
| — : 構造物-MMR ジョイント要素 | — : MMR-タービン建物 ジョイント要素 |
| | — : タービン建物-埋戻土 ジョイント要素 |



(拡大図)

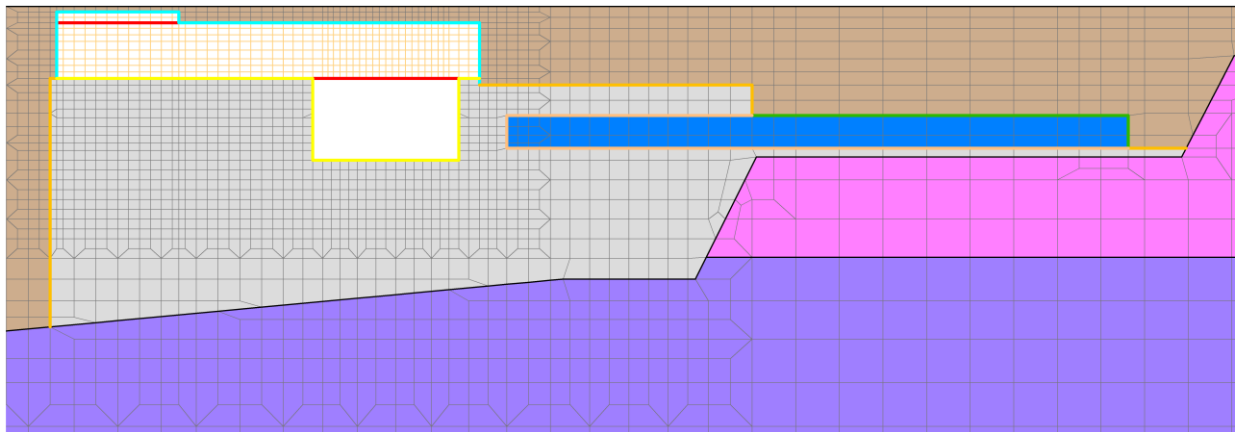
図 4-20 ジョイント要素の配置 (B-B断面)

- | | | |
|---|---|---|
|  : 岩盤 (2層) |  : MMR |  : 構造物 (妻壁) |
|  : 岩盤 (3層) |  : 排気筒基礎 |  : ジョイント要素 |
|  : 埋戻土 |  : 評価対象構造物 | |



(全体図)

- | | |
|---|---|
|  : 構造物-埋戻土 ジョイント要素 |  : 排気筒基礎-MMR ジョイント要素 |
|  : 構造物-MMR ジョイント要素 |  : MMR-埋戻土 ジョイント要素 |
|  : 排気筒基礎-埋戻土 ジョイント要素 | |



(拡大図)

図 4-21 ジョイント要素の配置 (C-C断面)

4.3 減衰定数

減衰定数は、「補足-026-01 屋外重要土木構造物の耐震安全性評価について」の「9. 地震応答解析における減衰定数」に基づき、粘性減衰及び履歴減衰で考慮する。

粘性減衰は、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。

Rayleigh 減衰の設定フローを図 4-22 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

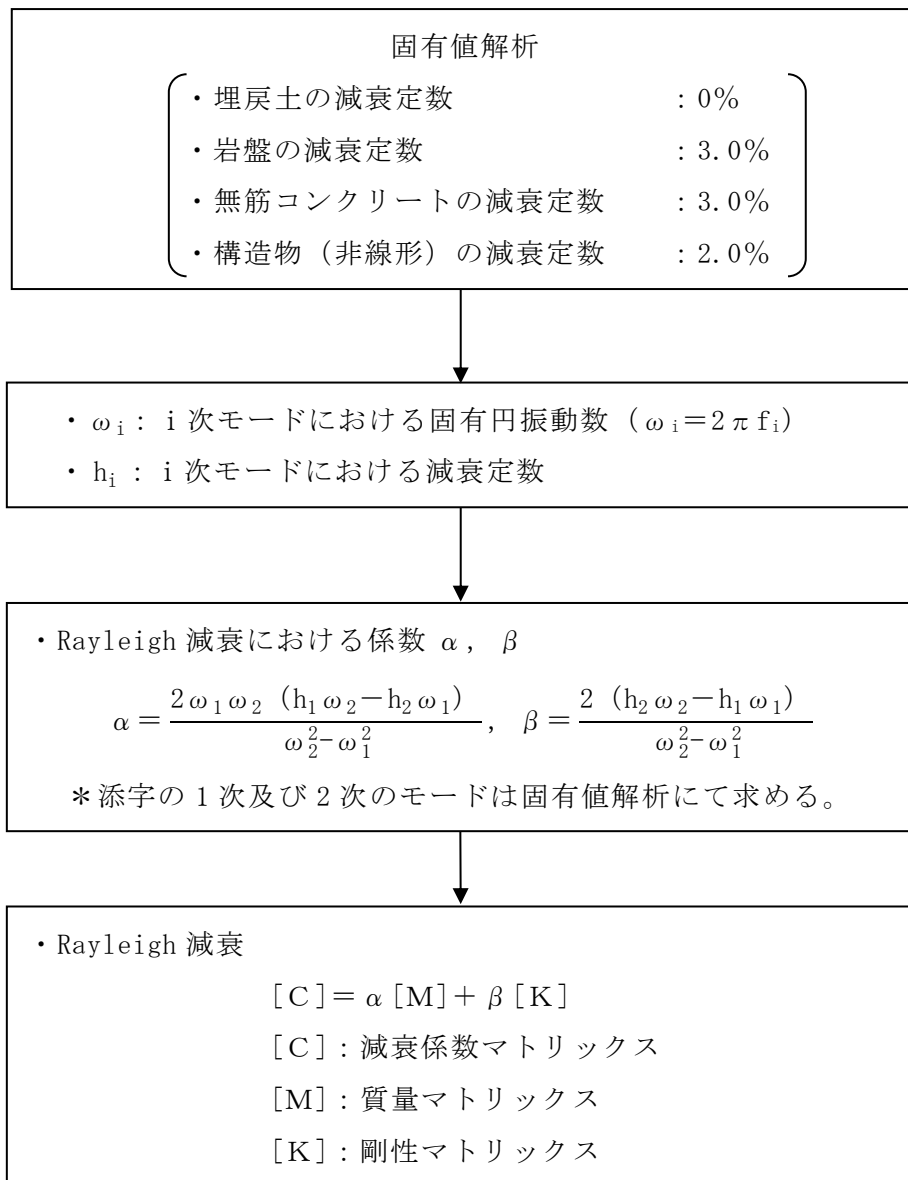


図 4-22 Rayleigh 減衰の設定フロー

Rayleigh 減衰における係数 α , β は、低次のモードの変形が支配的となる地中埋設構造物に対して、その特定の振動モードの影響が大きいことを考慮して、固有値解析結果より得られる卓越するモードの減衰と Rayleigh 減衰が一致するように設定する。

なお、卓越するモードは全体系の固有値解析における刺激係数及びモード図にて決定するが、係数 α , β が負値となる場合は当該モードを選定しない。

の一覧を表 4-5～表 4-7 に、固有値解析におけるモード図を図 4-23～図 4-28 に、係数 α , β を表 4-8 に、固有値解析結果に基づき設定した Rayleigh 減衰を図 4-29～図 4-31 に示す。

表 4-5 固有値解析結果 (A-A 断面)

	固有振動数 (Hz)	有効質量比 (%)		刺激係数		備考
		T_x	T_y	β_x	β_y	
1	4.028	26	0	73.060	8.850	1次として採用
2	4.554	6	1	-32.690	13.150	—
3	5.498	7	0	39.100	-4.444	—
4	7.029	16	0	-56.810	-5.152	—
5	7.479	6	1	-33.060	-3.656	—
6	7.975	0	4	-5.255	-30.270	—
7	8.199	16	2	-56.880	17.360	2次として採用
8	9.207	0	0	5.993	-5.474	—
9	9.678	0	0	-7.752	10.310	—
10	9.798	2	7	15.950	36.980	—

表 4-6 固有値解析結果 (B-B 断面)

	固有振動数 (Hz)	有効質量比 (%)		刺激係数		備考
		T_x	T_y	β_x	β_y	
1	4.054	23	1	67.170	10.200	1次として採用
2	5.099	13	0	-52.840	12.910	—
3	5.581	4	0	-26.760	1.563	—
4	7.218	25	0	70.210	5.030	2次として採用
5	7.880	10	0	45.860	0.344	—
6	7.963	2	6	-17.750	32.480	—
7	9.028	2	0	19.070	-5.094	—
8	9.520	0	0	-12.060	-8.856	—
9	10.069	0	14	-3.357	51.570	—
10	10.443	1	0	-10.690	4.136	—

表 4-7 固有値解析結果 (C-C 断面)

	固有振動数 (Hz)	有効質量比 (%)		刺激係数		備考
		T_x	T_y	β_x	β_y	
1	4.083	15	1	48.150	-9.635	1次として採用
2	6.329	52	0	-88.350	-10.450	—
3	7.453	5	0	-27.280	2.441	2次として採用
4	7.934	0	4	4.090	22.060	—
5	9.170	1	1	-7.768	-11.940	—
6	10.326	0	7	-8.252	32.590	—
7	11.010	2	0	-16.590	-4.194	—
8	11.214	4	0	25.430	-4.805	—
9	11.733	1	2	10.960	16.980	—
10	12.186	3	12	-19.690	42.210	—

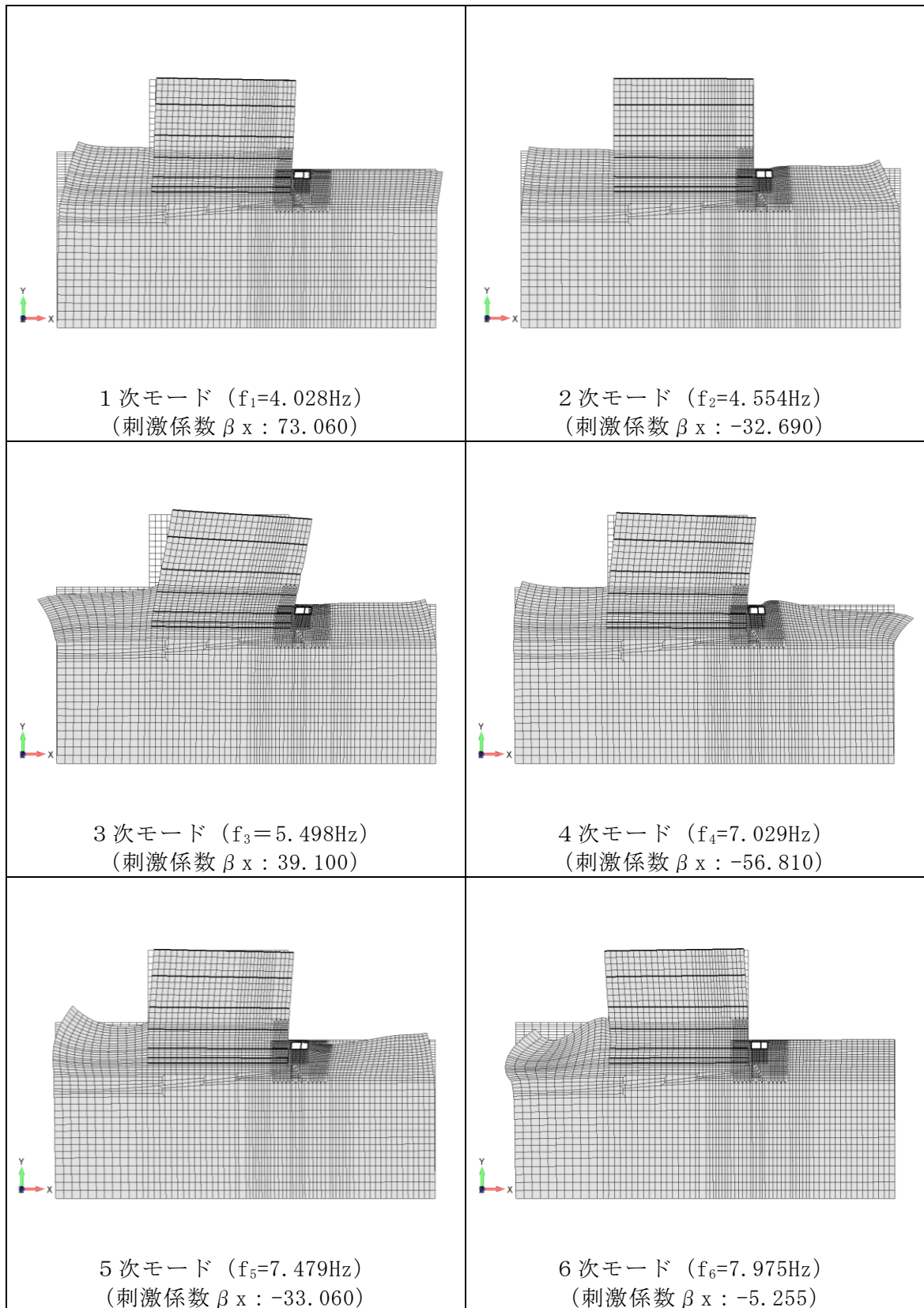


図 4-23 固有値解析結果 (モード図) (A-A 断面)

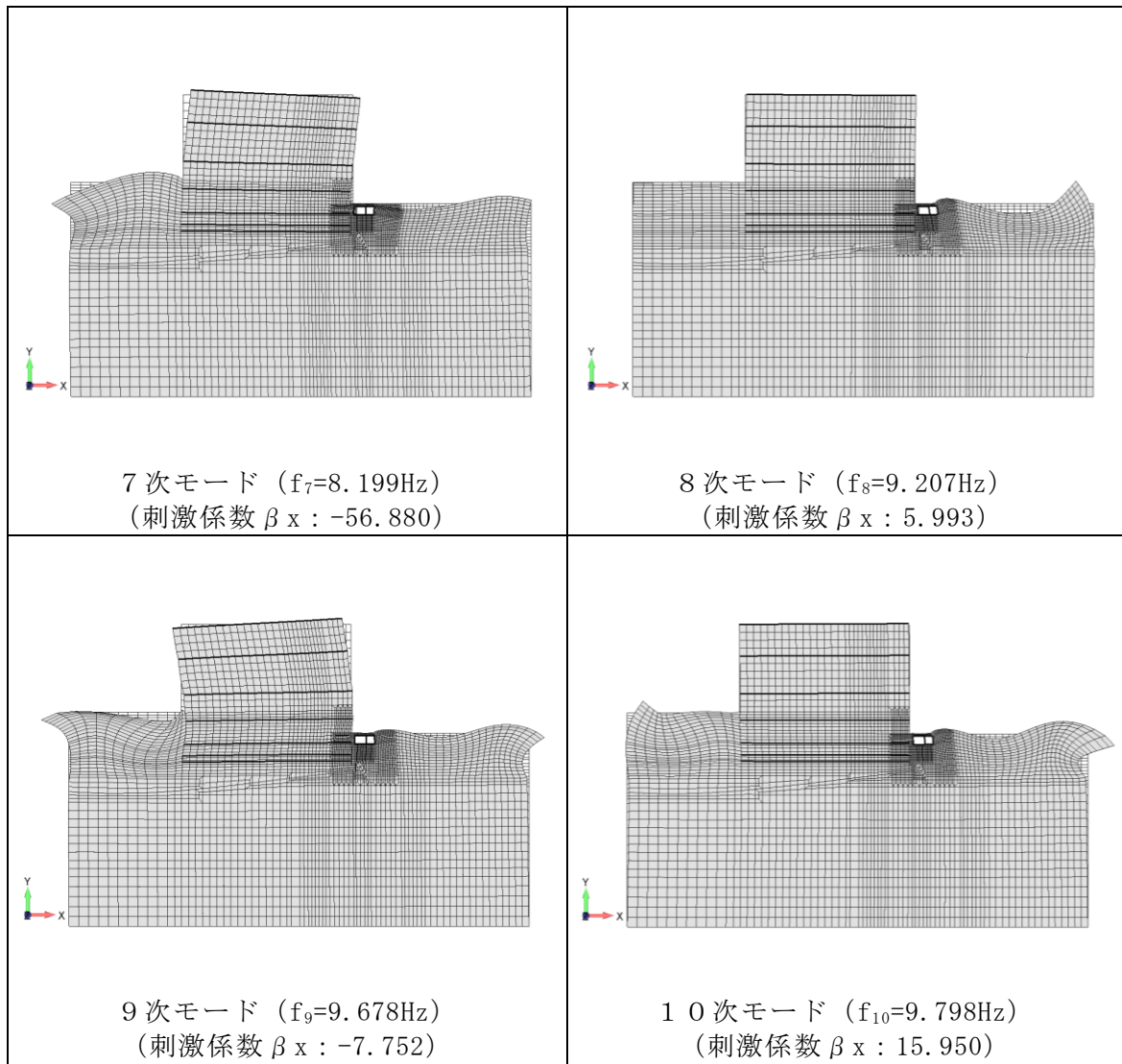


図 4-24 固有値解析結果 (モード図) (A-A断面)

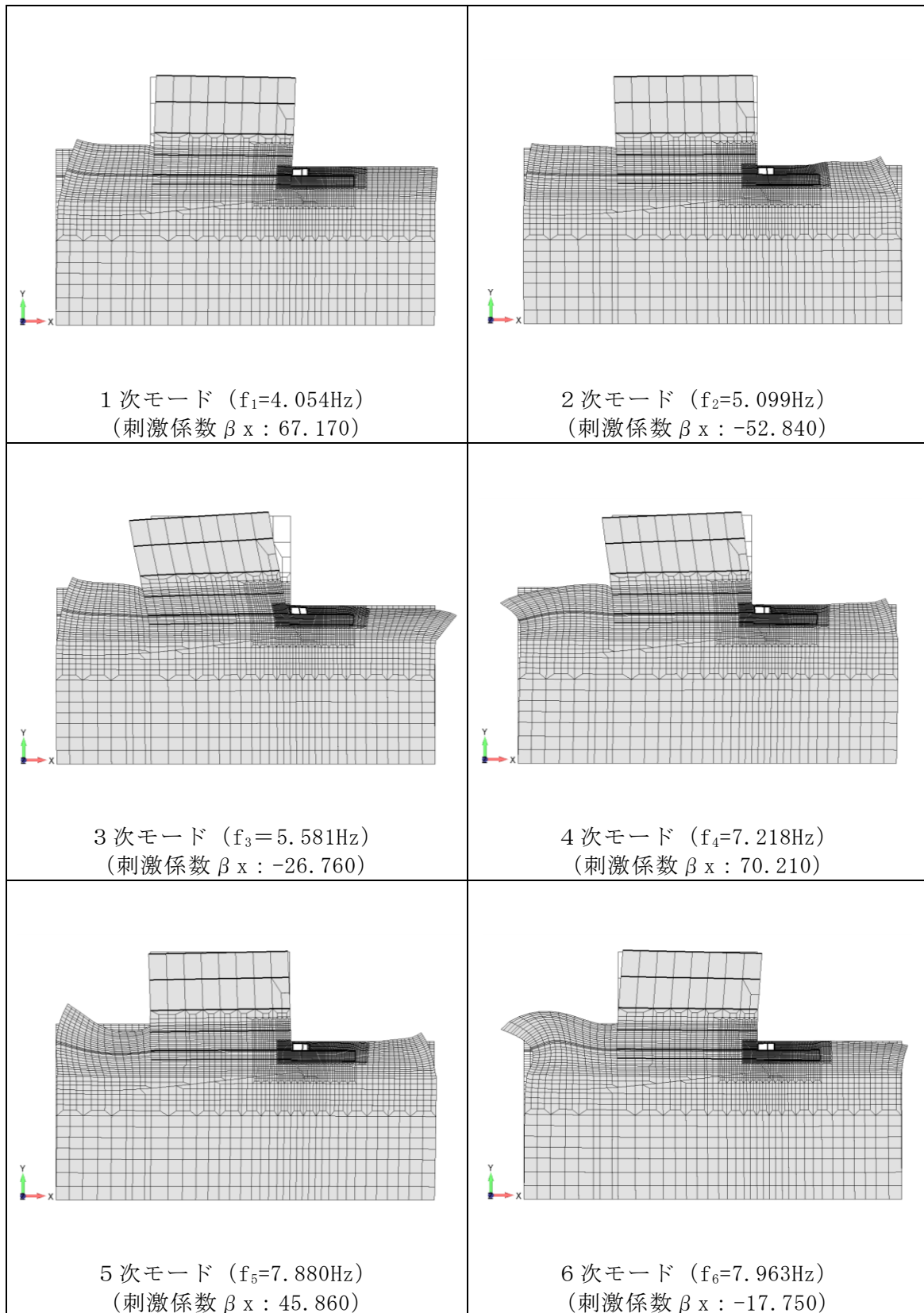


図 4-25 固有値解析結果 (モード図) (B-B断面)

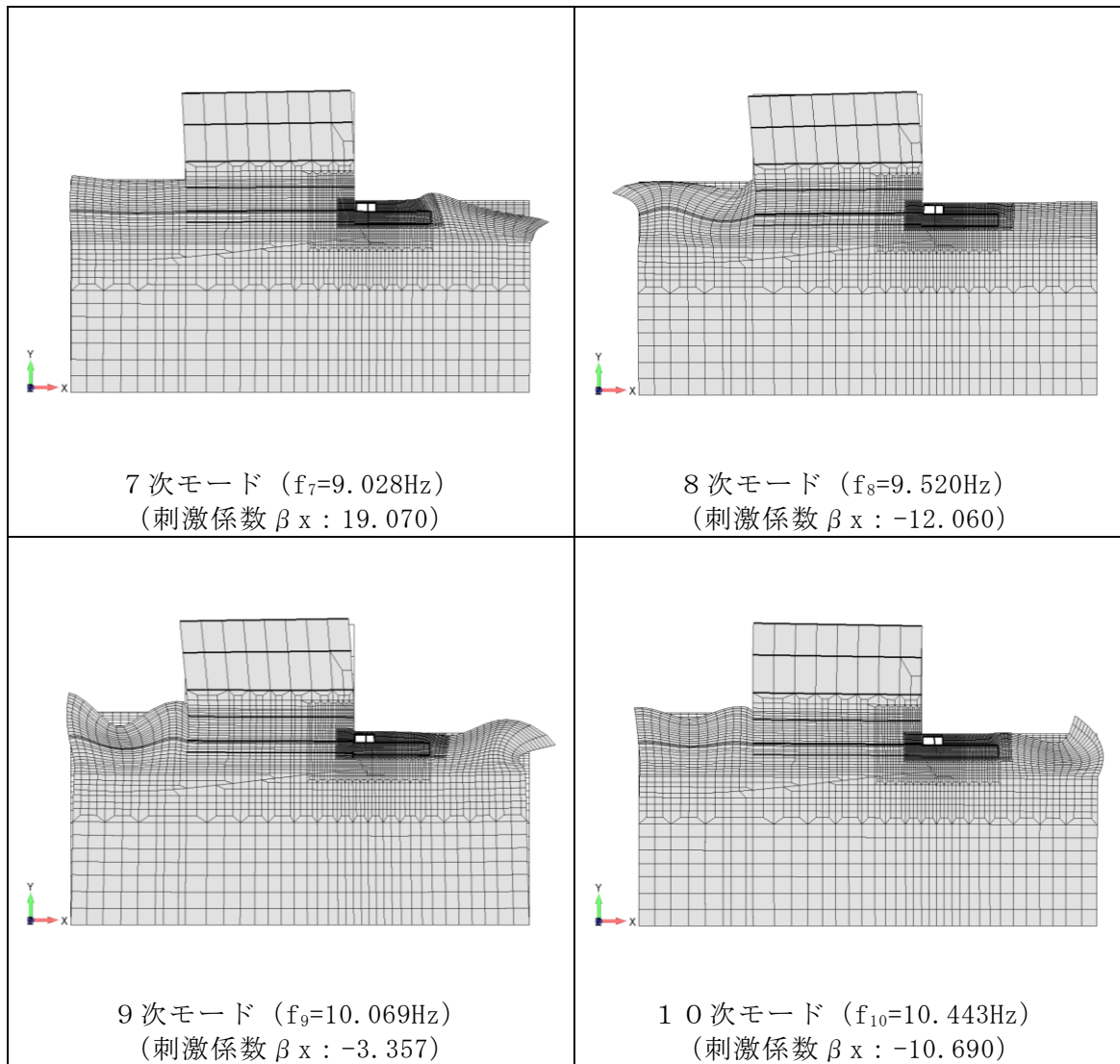


図 4-26 固有値解析結果 (モード図) (B-B断面)

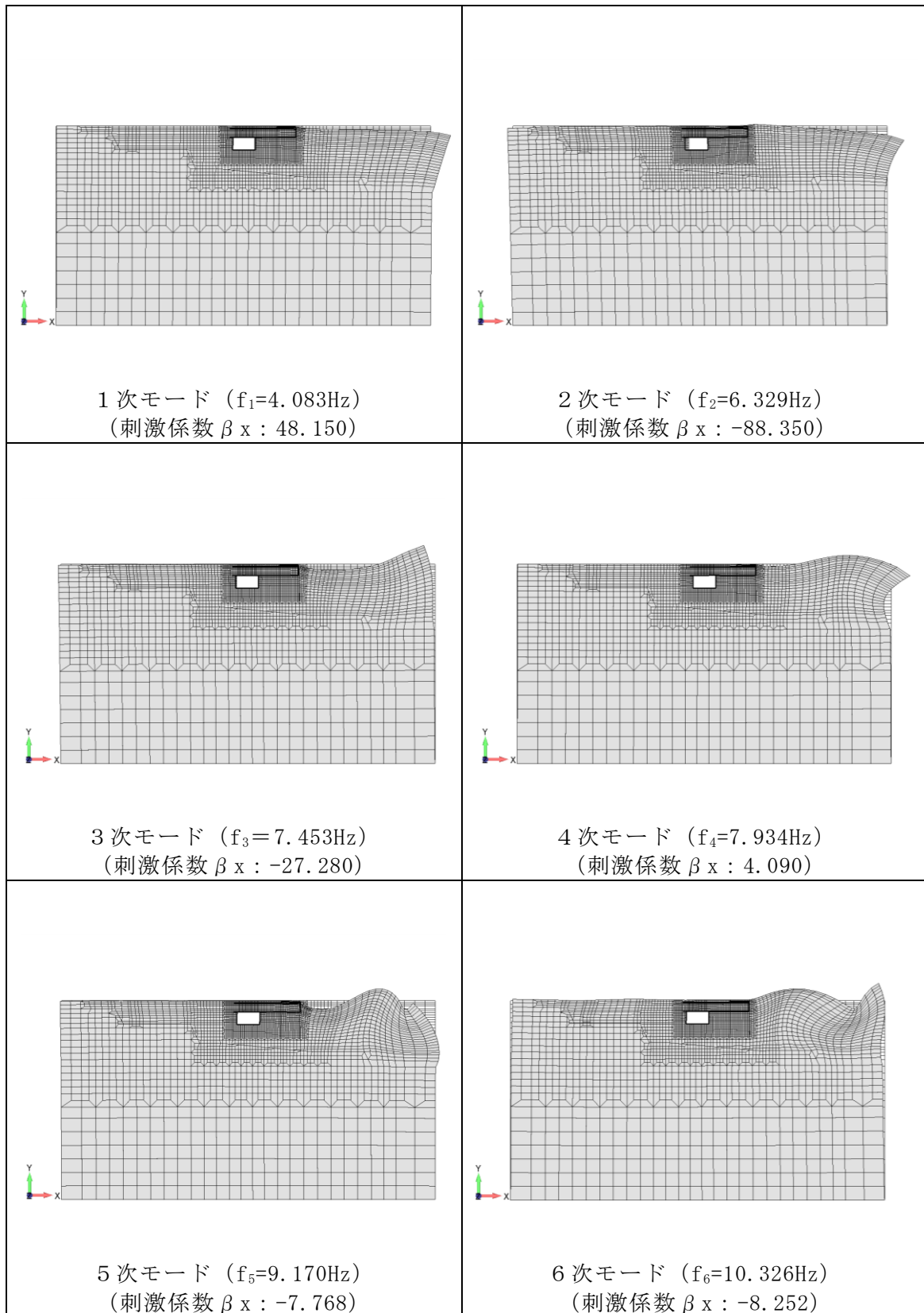


図 4-27 固有値解析結果 (モード図) (C-C断面)

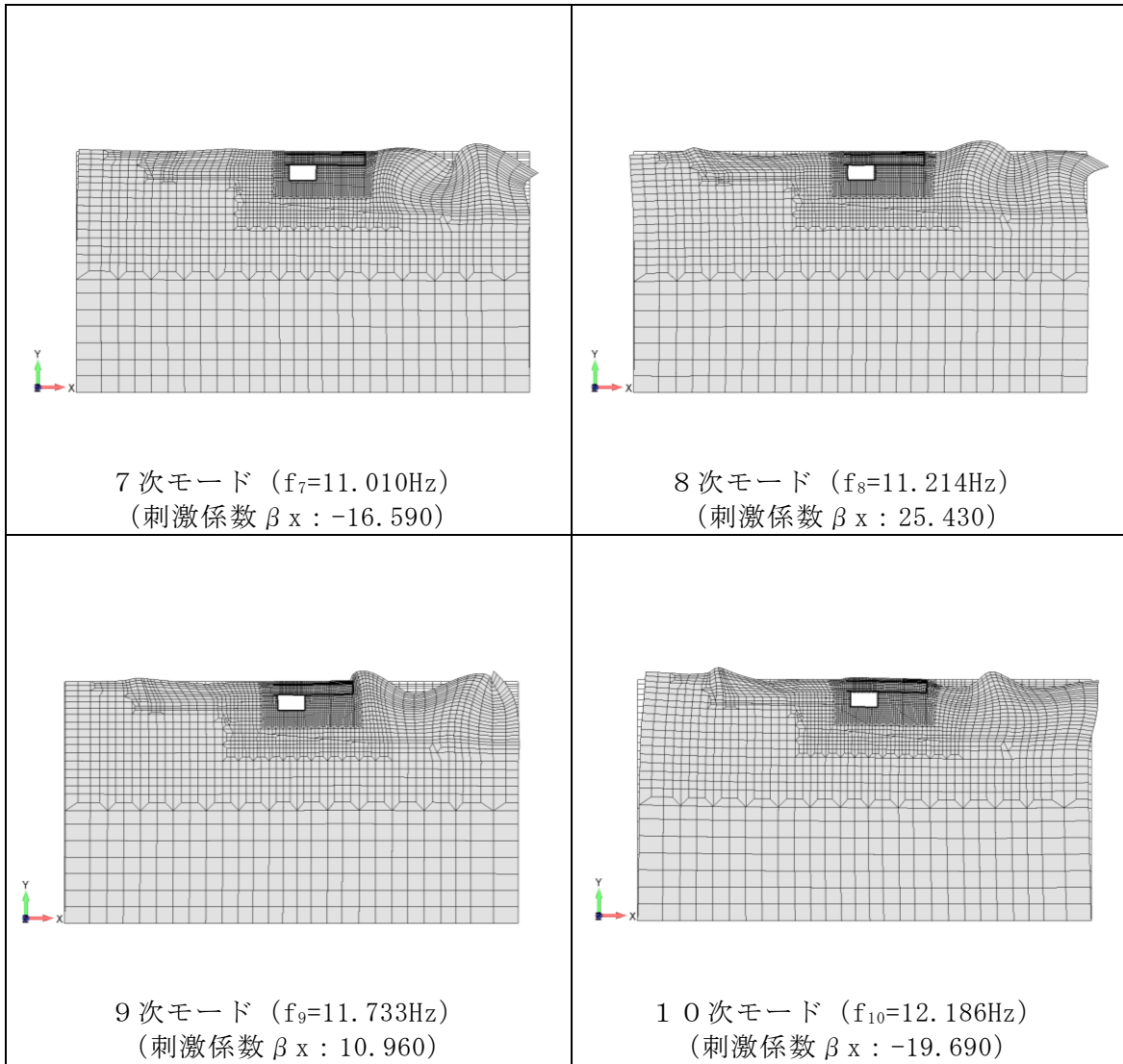


図 4-28 固有値解析結果 (モード図) (C-C断面)

表 4-8 Rayleigh 減衰における係数 α , β の設定結果

評価対象断面	α	β
A-A 断面	5.7481×10^{-1}	2.9587×10^{-4}
B-B 断面	1.3537×10^{-1}	9.2201×10^{-4}
C-C 断面	1.7639×10^{-1}	1.3738×10^{-4}

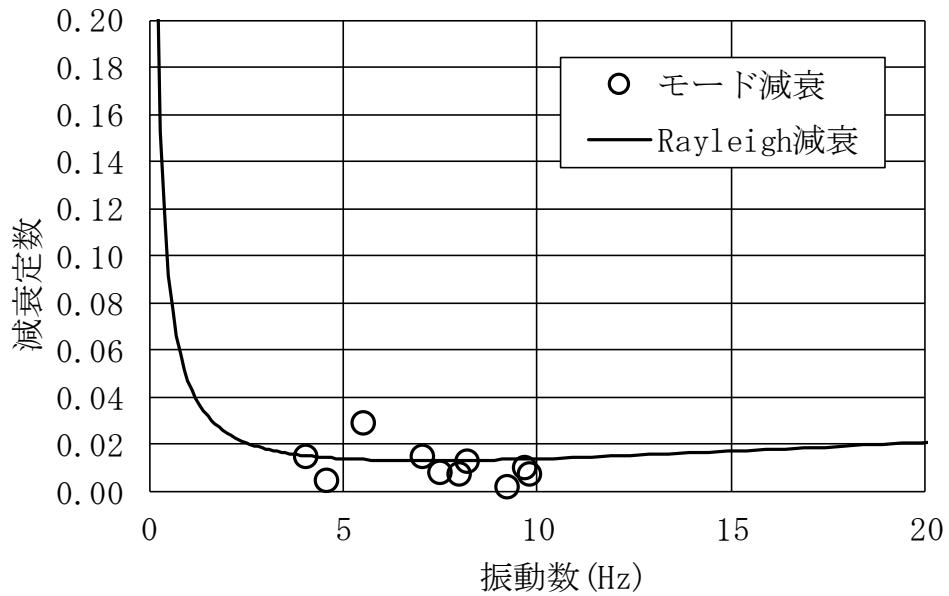


図 4-29 設定した Rayleigh 減衰 (A-A 断面)

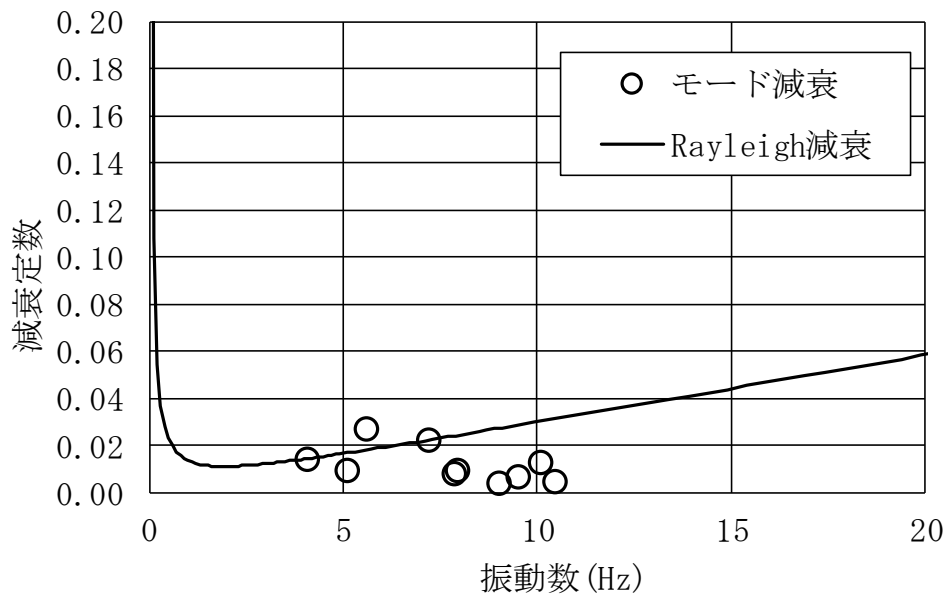


図 4-30 設定した Rayleigh 減衰 (B-B 断面)

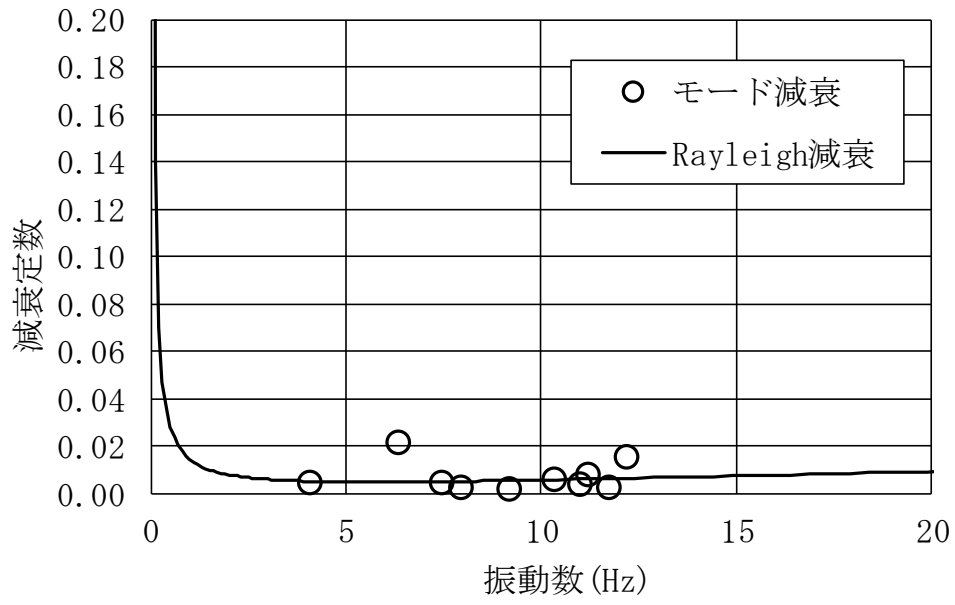


図 4-31 設定した Rayleigh 減衰 (C-C 断面)

4.4 荷重及び荷重の組合せ

耐震評価にて考慮する荷重は、永久荷重（常時荷重）及び偶発荷重（地震荷重）を抽出し、それぞれを組合せて設定する。地震荷重には、地震時土圧及び機器・配管系からの反力による荷重が含まれるものとする。

地震時に屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）に作用する機器・配管系からの反力については、機器・配管系を解析モデルに付加質量として与えることで考慮する。

荷重の組合せを表 4-9 に示す。

表 4-9 荷重の組合せ

種別	荷重		算定方法の概要
永久荷重 (常時荷重)	固定荷重	躯体自重	○ ・設計図書に基づいて、対象構造物の体積に材料の密度を乗じて設定する。
		機器・配管荷重	○ ・機器・配管系の重量に基づいて設定する。
	積載荷重	静止土圧	○ ・常時応力解析により設定する。
		外水圧	○ ・地下水位に応じた静水圧として考慮する。 ・地下水の密度を考慮する。
		積雪荷重	○ ・地表面及びタービン建物天端に考慮する。
		土被り荷重	○ ・常時応力解析により設定する。
	永久上載荷重	— ・地表面に恒常的に置かれる設備等はないことから考慮しない。	
偶発荷重 (地震荷重)	水平地震動	○	・基準地震動 S_s による水平・鉛直同時加振を考慮する。
	鉛直地震動	○	

4.4.1 機器・配管荷重

地震時に屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）に作用する機器・配管系の荷重一覧を表 4-10 に，屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）に作用する機器・配管系の荷重一覧を表 4-11 に，荷重図を図 4-32 示す。

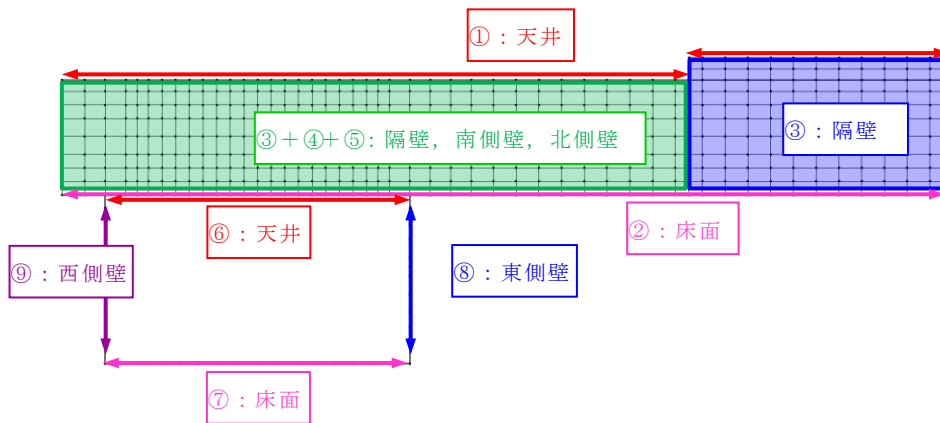
表 4-10 屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の機器・配管系の荷重一覧

対象構造物	配管敷設面における単位面積あたりの質量 (kN/m ²)				
	①天井	②床面	③隔壁	④南側壁	⑤北側壁
屋外配管ダクト (タービン建物 ～排気筒)	1.334 (2.019kN/m ²)*	0.737	3.582	1.117	2.522

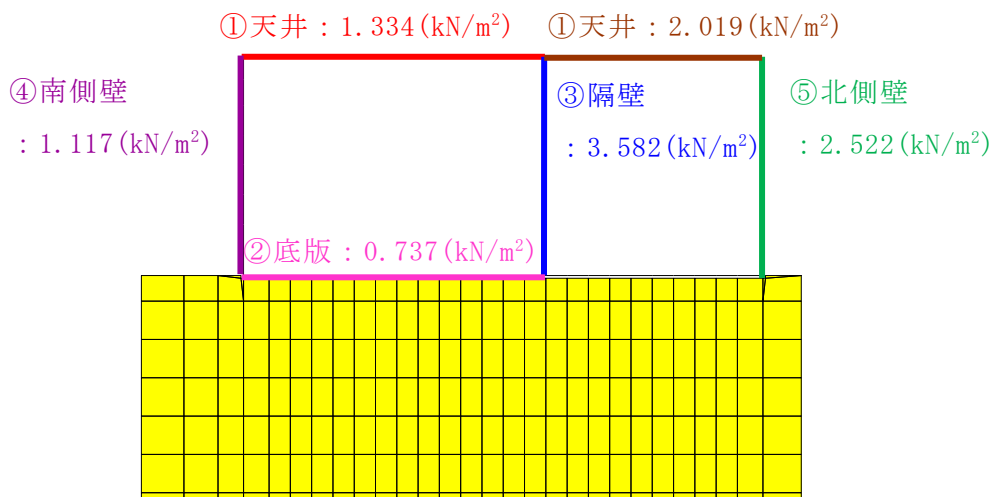
注記*：隔壁より北側の屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）頂版には括弧内の値を作用させる。

表 4-11 屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）の機器・配管系の荷重一覧

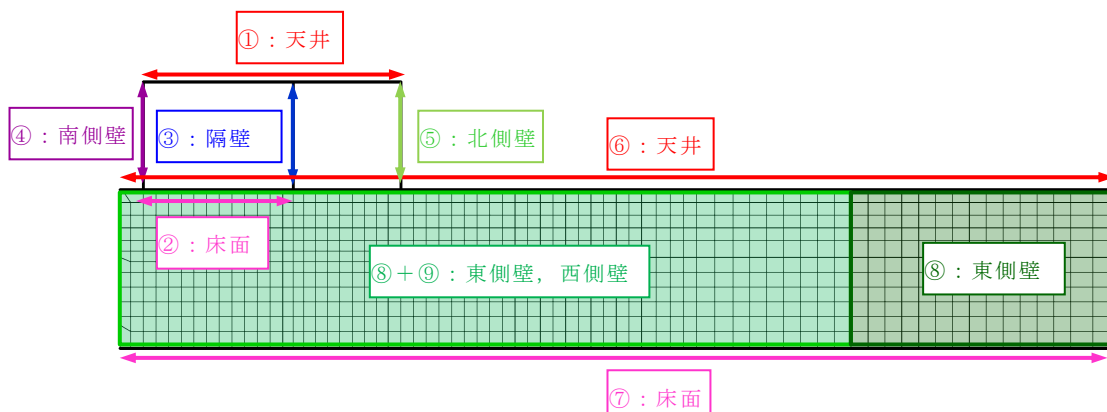
対象構造物	配管敷設面における単位面積あたりの質量 (kN/m ²)			
	⑥天井	⑦床面	⑧東側壁	⑨西側壁
屋外配管ダクト (タービン建物～ 放水槽)	1.180	3.581	0	0.247



EW方向：(C-C断面)
配管荷重設定概要



NS方向：(A-A断面)



NS方向：(B-B断面)
配管荷重設定概要

图 4-32 解析用機器・配管荷重图

4.4.2 外水圧

外水圧は、地下水位に応じた静水圧を設定する。地下水位については、「3.7 地下水位」のとおりとし、地下水の密度として 1.00g/cm^3 を考慮する。

4.4.3 積雪荷重

積雪荷重は、VI-1-1-3-1-1「発電用原子炉施設に対する自然現象等における損傷の防止に関する基本方針」に基づき、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35.0cmとする。積雪荷重については、「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）」により、積雪量1cmごとに 20N/m^2 の積雪荷重が作用することを考慮し設定する。

地表面及びタービン建物天端の積雪荷重は、単位奥行（1m）あたりの付加質量として考慮する。

4.5 地震応答解析の解析ケース

4.5.1 耐震評価における解析ケース

本文「5.2 構造部材の健全性に対する評価結果」より、曲げ・軸力系及びせん断破壊に対する照査において、最も厳しい地震動における基本ケース及び地盤物性のばらつきを考慮した解析ケースの地震応答解析を実施する。

5. 3次元構造解析

5.1 解析手法

屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）と一体構造であることを踏まえ、複雑な構造における立体的な作用荷重を精緻に評価するため、構造部材の応答値の算出は、3次元構造解析により行い、構造物の各部材を非線形シェル要素でモデル化し、耐震評価を行う。

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）に作用する荷重は、2次元の地震応答解析において屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）に支配的な荷重が作用する時刻を選定し、当該時刻における地震時応答から設定する。3次元構造解析には、解析コード「FINAS/STAR」を用いる。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。

5.2 解析モデルの設定

5.2.1 構造物のモデル化

構造物の各部材は、材料の非線形特性を考慮した非線形シェル要素でモデル化する。3次元構造解析モデルにおける照査範囲を示したモデル概念図を図5-1に、各部材の要素座標系を図5-2に示す。

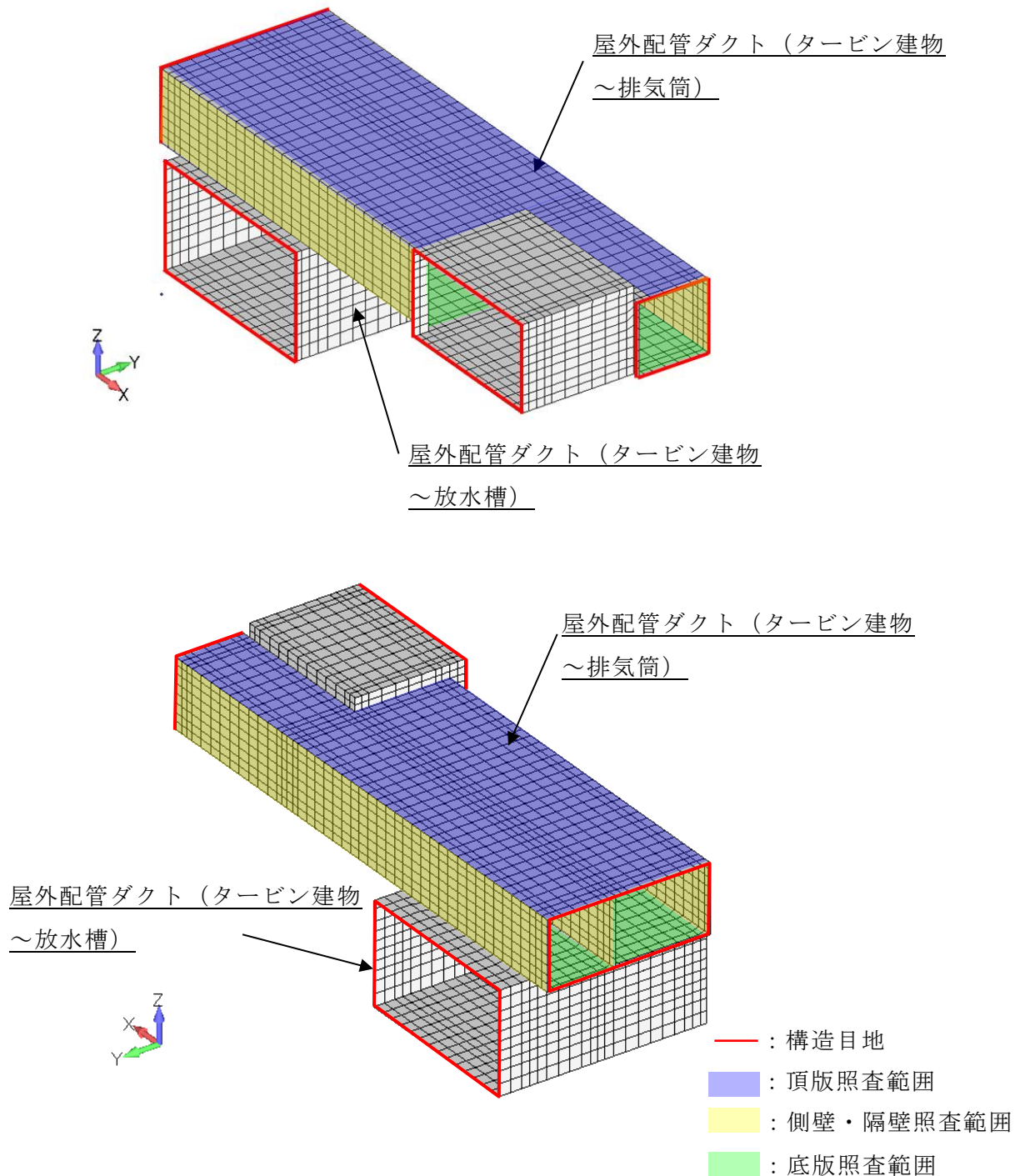


図5-1 3次元構造解析モデルの概念図

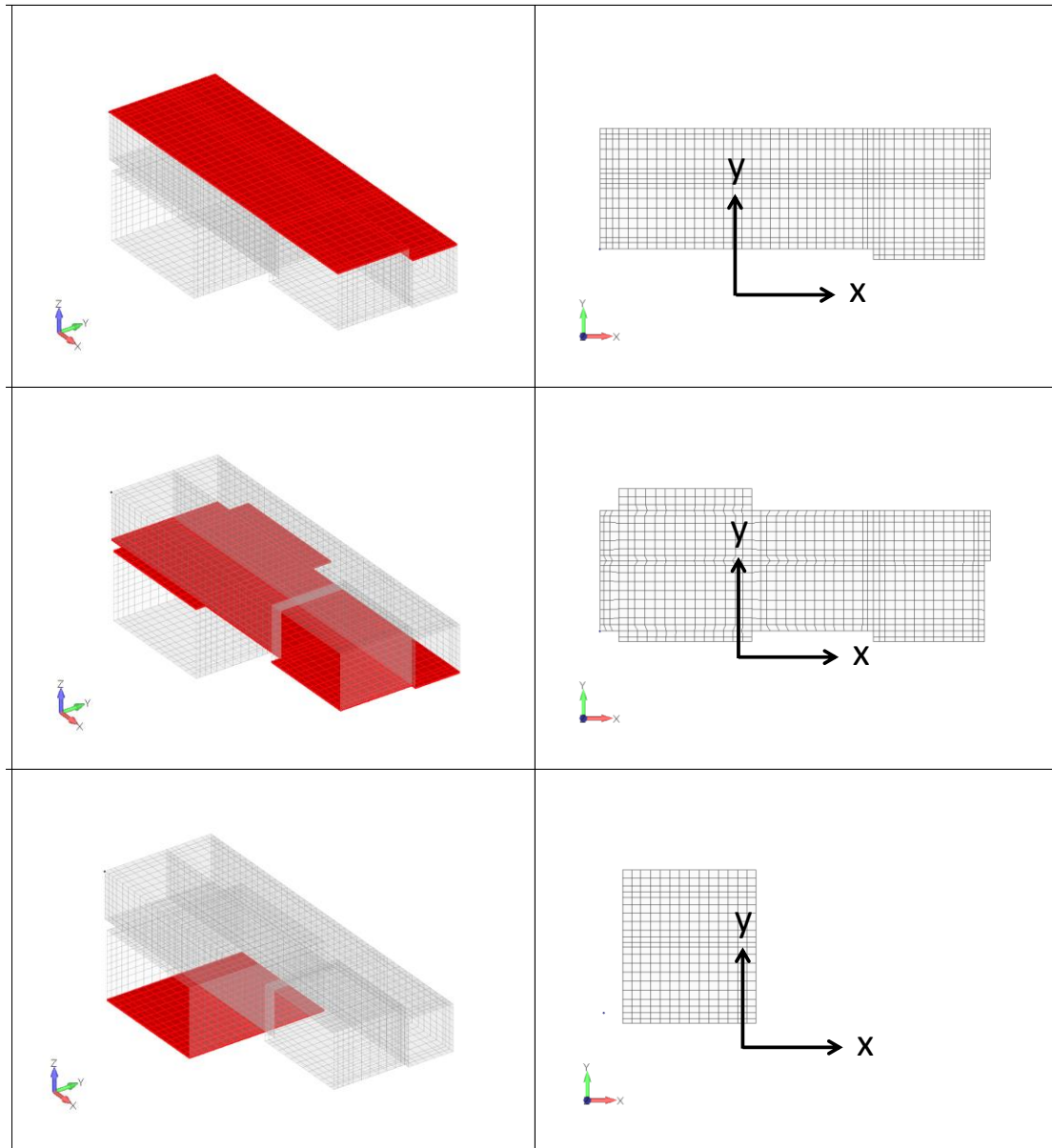


図 5-2 (1) 頂版・底版の要素座標系

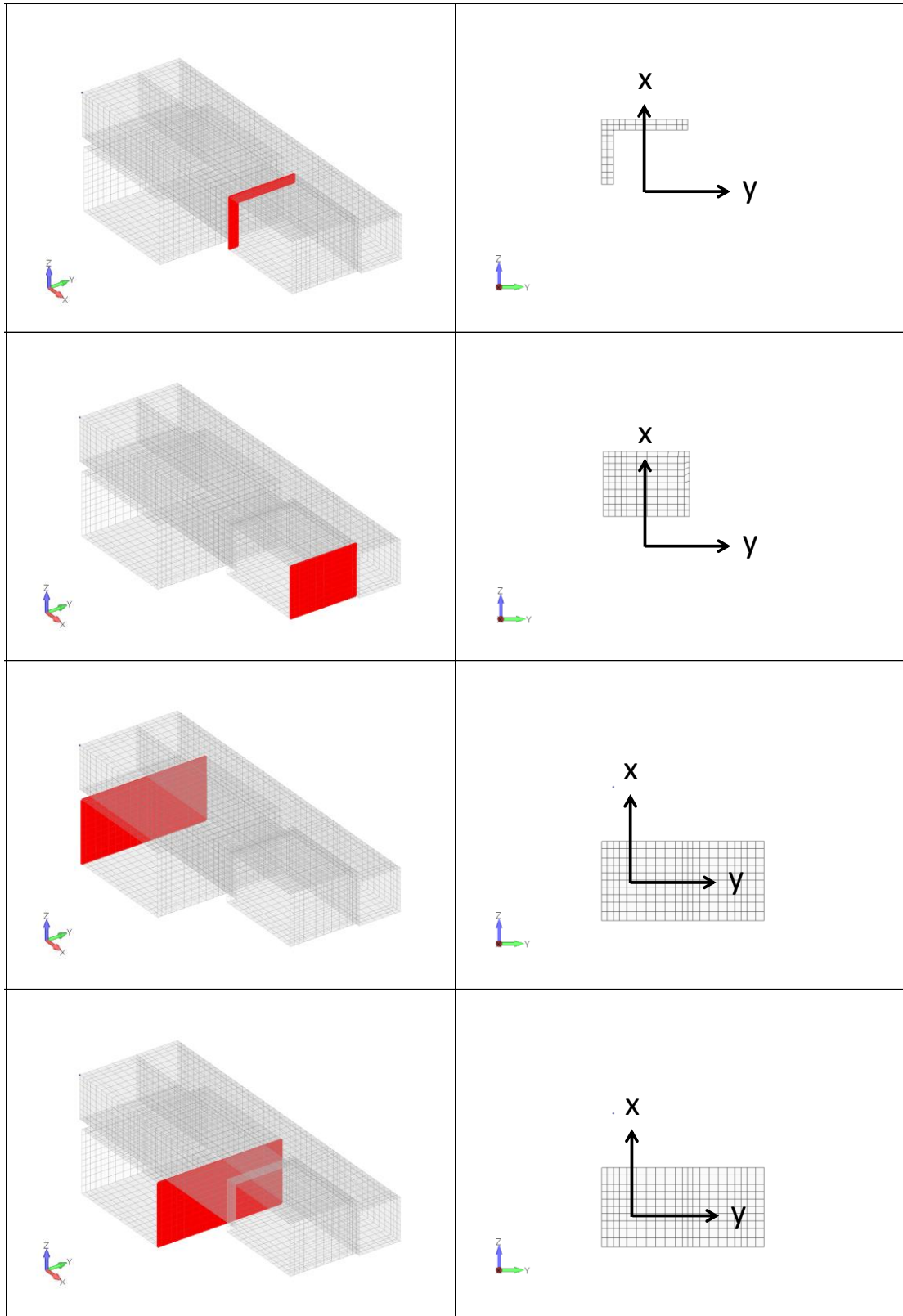


図 5-2 (2) 側壁の要素座標系

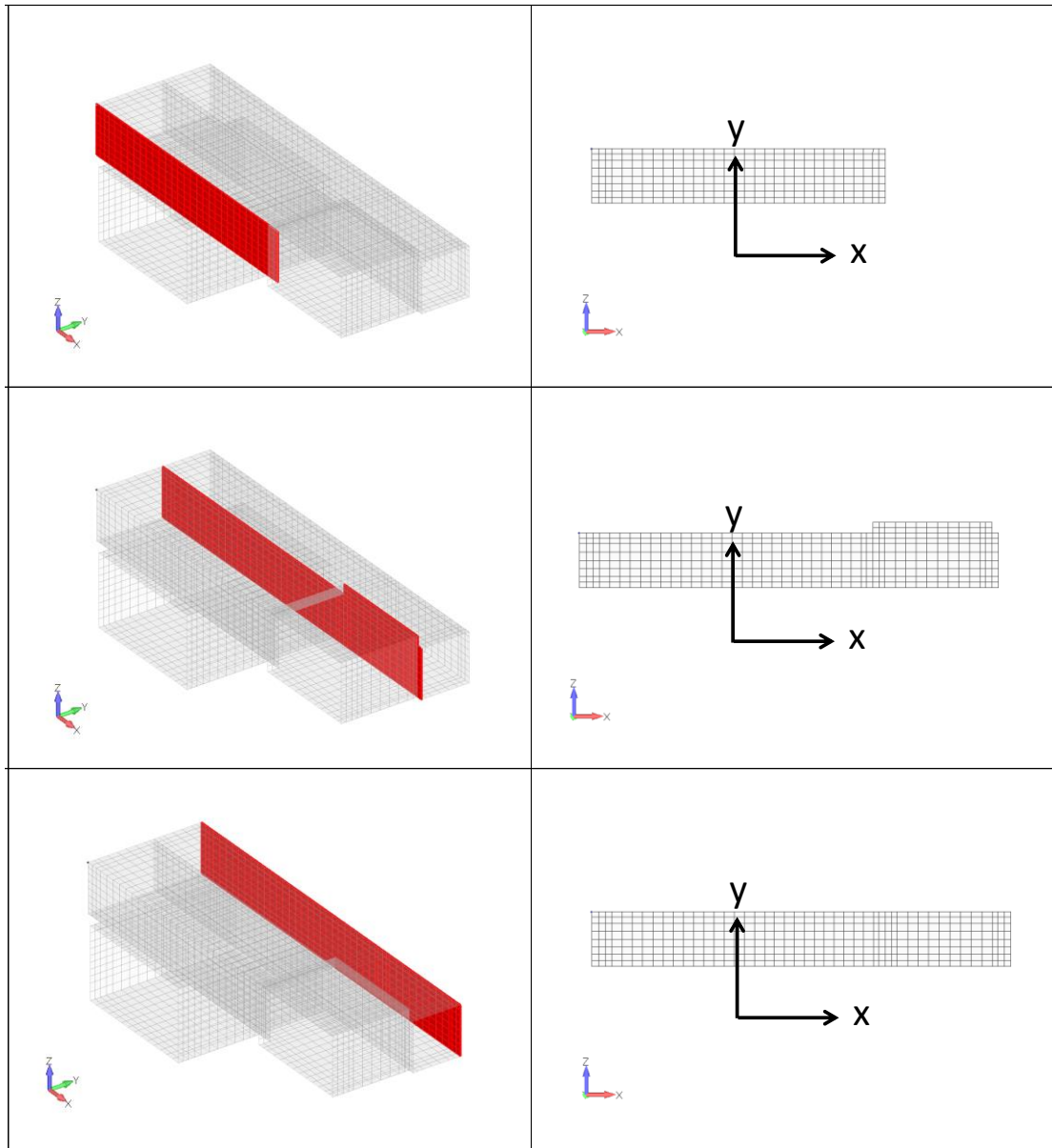


図 5-2 (3) 側壁の要素座標系

非線形シェル要素は、部材高さ方向に平面要素を重ね合わせて構成する。主筋の位置が層の中心となるよう上側、下側に鉄筋コンクリートの層を設定し、鉄筋コンクリート層を除く範囲は、無筋コンクリート層としてモデル化する。鉄筋コンクリート層の厚さは、土木学会マニュアル 2005 に示される一般的な分割方法に従い、かぶり厚さの 2 倍とする。各要素の鉄筋部分は、鉄筋の軸方向剛性のみを有する鉄筋層としてモデル化する。図 5-3 に非線形シェル要素の概念図を示す。

また、剛域を設定しないことで、構造物全体のせん断剛性が相対的に小さくなり、その結果、変形の応答値が過大となるため、変形による性能照査の体系では安全側の結果となることから、3次元構造解析において基本的には剛域を設定しない。

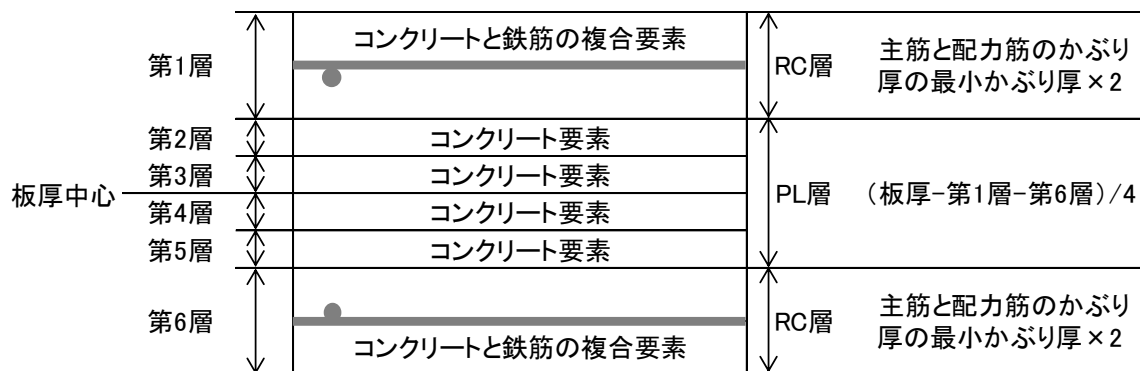
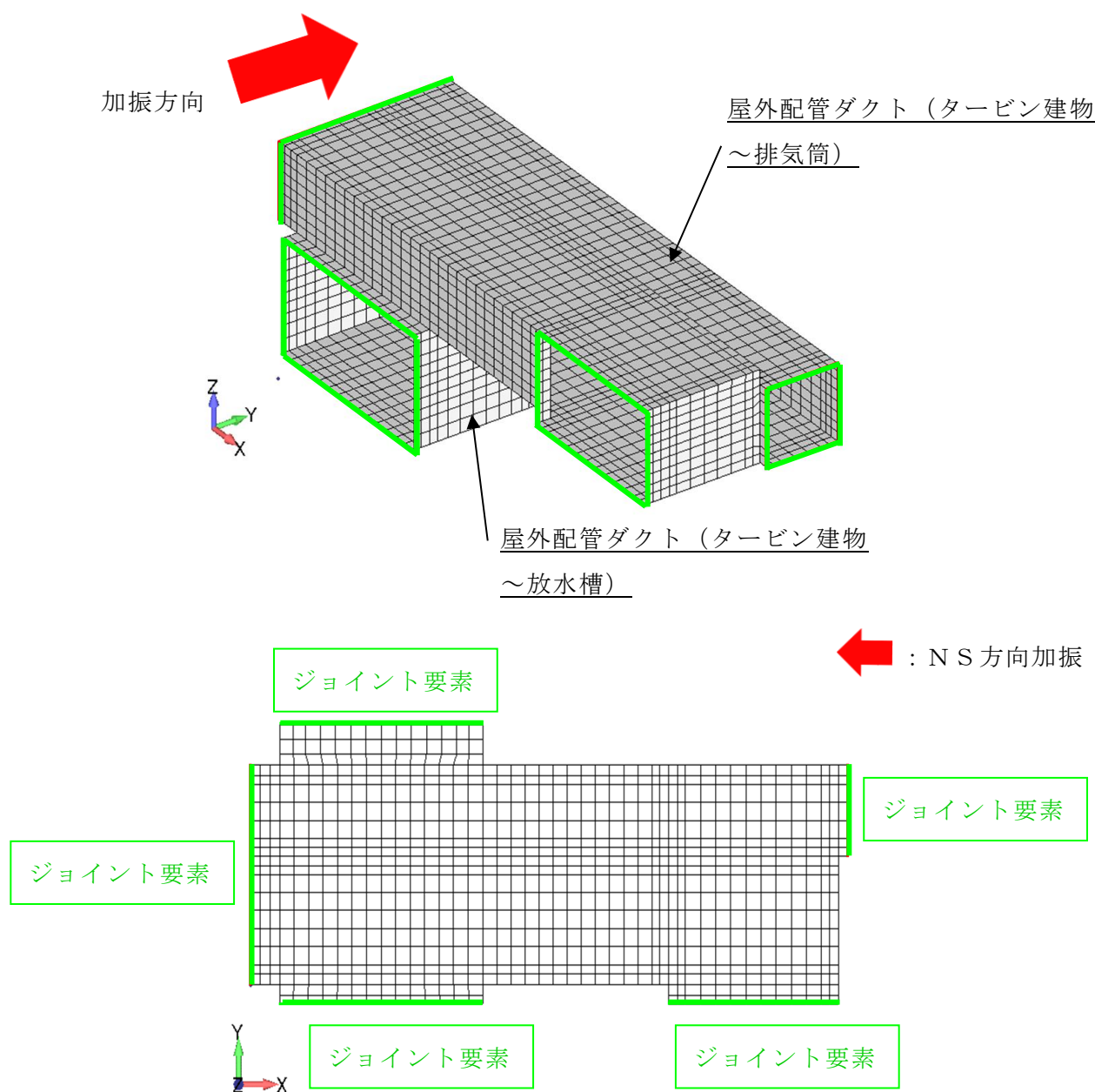


図 5-3 非線形シェル要素の概念図

5.2.2 境界条件

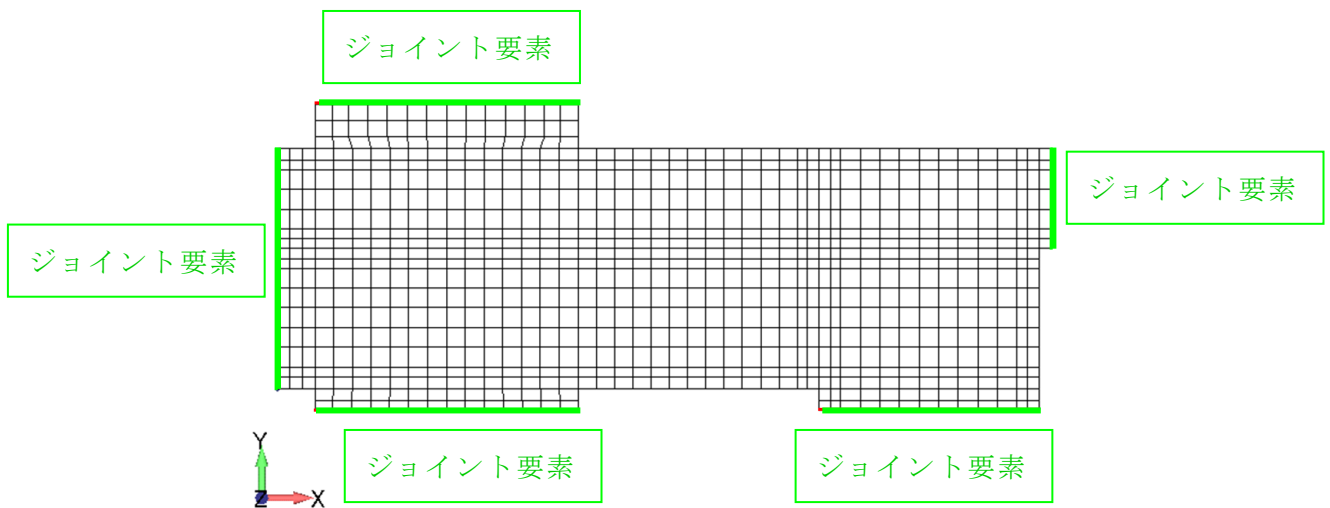
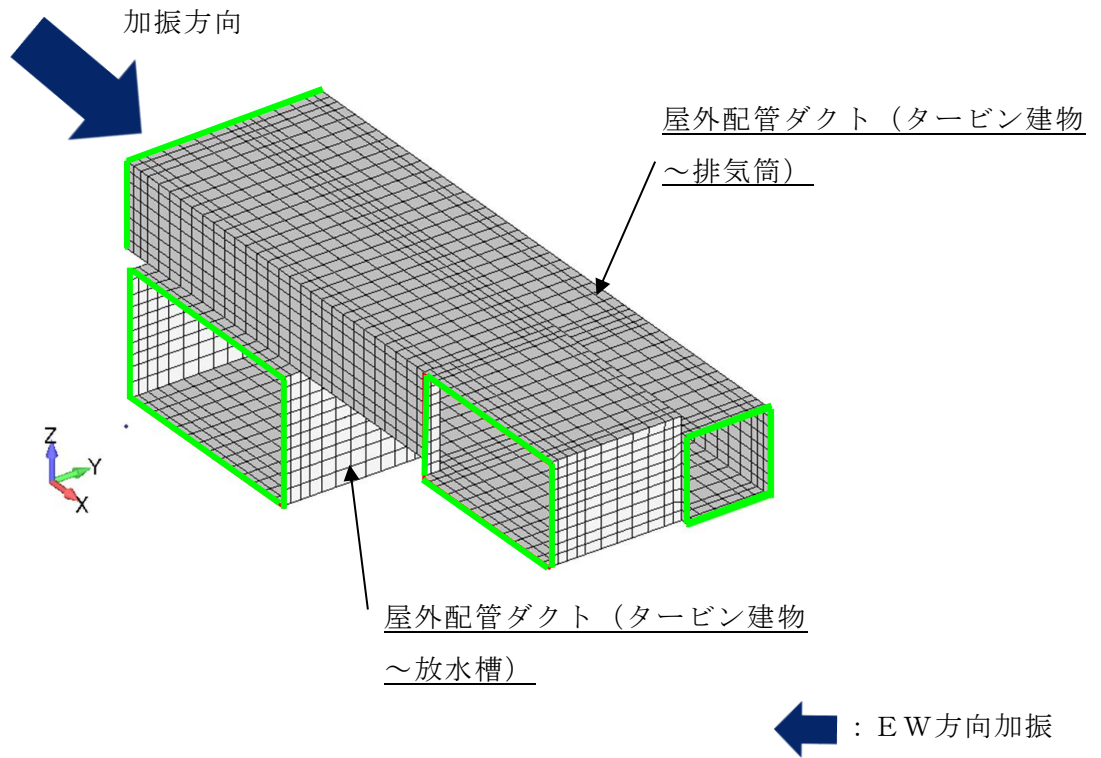
屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）及び屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）の隅角部には構造目地が設置されており，その挙動を3次元構造解析において正確に表現するために，3次元構造解析の境界条件として，ジョイント要素を設置する。ジョイント要素は構造目地の挙動を考慮し，軸方向のみにジョイント要素を設定し，引張力に対しては剥離を考慮する。

境界条件の概念図を図5-4に，ジョイント要素の設定条件を表5-1に示す。



(NS方向加振)

図5-4(1) 境界条件の概念図



(E W方向加振)

図 5-4(2) 境界条件の概念図

表 5-1 ジョイント要素の設定条件

ジョイント (軸方向)	ジョイント (せん断方向)
初期剛性 K_0 1.0×10^{10} (kN/m) (十分剛な値)	—
剥離後の剛性 K_0 1.0 (kN/m) (十分小さい値)	—

5.2.3 地盤ばね要素

常時解析において、支持地盤に設定する地盤ばねは基礎地盤に対する静的な載荷状態を想定して定義されている道示・IV下部構造編に基づき設定する。

地震時解析において、支持地盤及び側方地盤に設定する地盤ばねは地盤と構造物間の剥離を考慮できる非線形ばねでモデル化し、道示・V耐震設計編に基づき設定する。

1方向載荷時には、載荷方向と平行する壁に面直方向の地盤ばねを設定する。2方向載荷時には、構造物底面のみに面直方向及びせん断力方向の地盤ばねを設定する。

(1) 1方向載荷時

a. 常時

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）及び屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）の側面は常時土圧を作用させる。なお、屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）及び屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）の底面においては、線形ばね*でモデル化する。

地盤ばねの設定イメージを図5-5に示す。

注記*：非線形ばねに剥離、すべりを考慮しないばねとする。

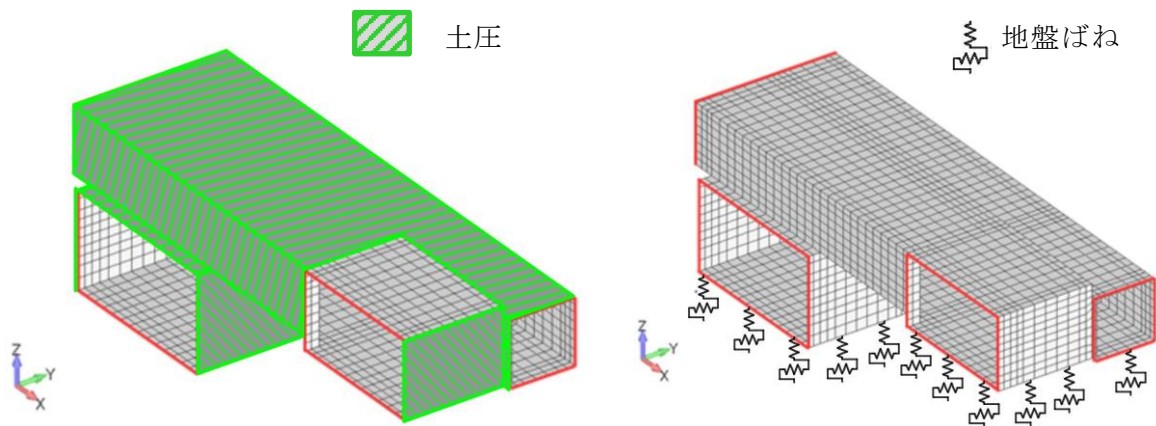
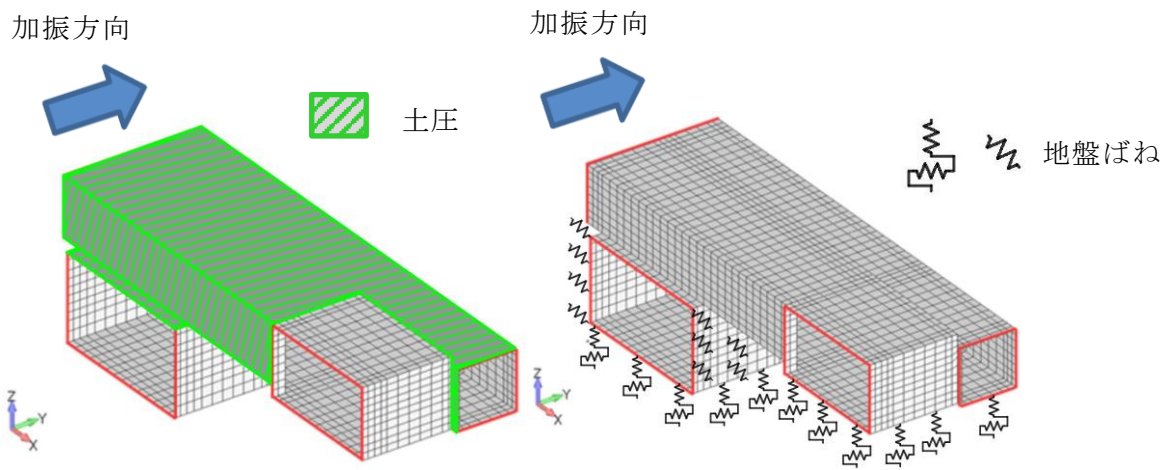


図5-5 地盤ばねの設定イメージ

b. 地震時

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）にとって明確な弱軸方向となるNS方向加振について、屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の側面は地震時増分土圧を作用させ、屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）の側面は非線形の地盤ばねでモデル化する。屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の妻壁については、埋戻土の剛性は十分に小さく、構造物に与える影響が微小であることから、非線形の地盤ばねによるモデル化はしない。

なお、屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）及び屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）の底面については、非線形の地盤ばねでモデル化する。地盤ばねの設定イメージを図5-6に示す。



(NS方向加振)

図5-6 地盤ばねの設定イメージ

(2) 2方向载荷時

a. 常時

1方向载荷時と同様に、側面は常時土圧を作用させ、底面においては、線形の地盤ばね*でモデル化する。

注記*：非線形ばねに剥離，すべりを考慮しないばねとする。

b. 地震時

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の側面は地震時増分土圧を作用させ、屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）の底面において、非線形の地盤ばねでモデル化する。1方向载荷時（N S方向加振時）に非線形の地盤ばねでモデル化した屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）の側面については、地震時増分土圧を作用させる。

地盤ばねの設定イメージを図5-7に示す。

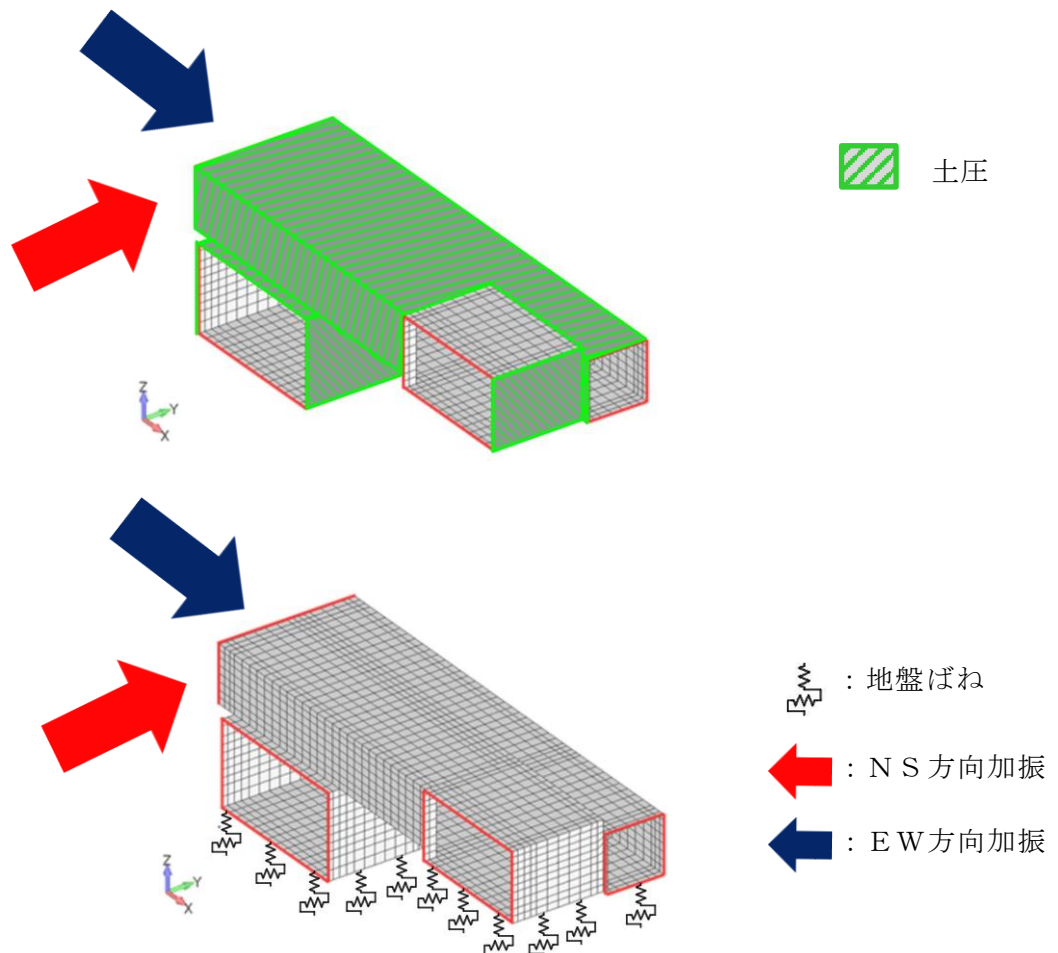


図5-7 地盤ばねの設定イメージ

(3) 常時における地盤ばねの算出

常時における地盤ばねは，構造物の底面に面直ばねとせん断方向ばねを考慮する。面直ばねに設定する鉛直方向地盤反力係数 k_v 及びせん断方向ばねに設定する水平方向せん断地盤反力係数 k_s は，道示・IV 下部構造編により算出する。

a. 鉛直方向地盤反力係数

$$k_v = k_{v0} \left(\frac{B_v}{0.3} \right)^{-\frac{3}{4}}$$

$$k_{v0} = \frac{1}{0.3} \alpha E_s$$

- k_v : 鉛直方向地盤反力係数 (kN/m³)
 k_{v0} : 鉛直方向地盤反力係数の基準値 (kN/m³)
 B_v : 基礎の換算載荷幅 (m) $B_v = \sqrt{A_v}$
 A_v : 鉛直方向の載荷面積 (m²)
 E_s : 地盤の静的変形係数 (kN/m²)
 α : 地盤反力係数の換算係数 ($\alpha = 1$)

b. 水平方向せん断地盤反力係数

$$k_s = \lambda k_v$$

ここで，

- k_s : 水平方向せん断地盤反力係数 (kN/m³)
 λ : 鉛直方向地盤反力係数に対する水平方向せん断地盤反力係数の比で， $\lambda = 0.3$ とする。
 k_v : 鉛直方向地盤反力係数 (kN/m³)

(4) 地震時における地盤ばねの算出

地震時における地盤ばねは、構造物の底面に面直ばねとせん断方向ばねを考慮する。面直ばねに設定する鉛直方向地盤反力係数 k_v 及びせん断方向ばねに設定する水平方向せん断地盤反力係数 k_s は、道示・IV 下部構造編により算出し、面直方向地盤反力係数の基準値 k_{v0} は道示・V 耐震設計編に準拠して算出する。

a. 鉛直方向地盤反力係数

$$k_v = k_{v0} \left(\frac{B_v}{0.3} \right)^{-\frac{3}{4}}$$

$$k_{v0} = \frac{1}{0.3} E_D$$

$$E_D = 2(1 + \nu_D) G_D$$

- k_v : 鉛直方向地盤反力係数 (kN/m³)
 k_{v0} : 鉛直方向地盤反力係数の基準値 (kN/m³)
 B_v : 基礎の換算載荷幅 (m) $B_v = \sqrt{A_v}$
 E_D : 地盤の動的変形係数 (kN/m²)
 ν_D : 地盤の動的ポアソン比
 G_D : 地盤の動的せん断変形係数 (kN/m²)

b. 水平方向せん断地盤反力係数

$$k_s = \lambda k_v$$

ここで、

- k_s : 水平方向せん断地盤反力係数 (kN/m³)
 λ : 鉛直方向地盤反力係数に対する水平方向せん断地盤反力係数の比で、 $\lambda = 0.3$ とする。
 k_v : 鉛直方向地盤反力係数 (kN/m³)

(5) 側方地盤ばねの算出

側方地盤ばねは、構造物の側面に面直ばねを考慮する。側面の面直方向の地盤反力係数 k_H は、道示・IV下部構造編に基づき設定する。そのうちの面直方向地盤反力係数の基準値 k_{H0} は道示・V耐震設計編に準拠して算出する。

$$k_H = k_{H0} \left(\frac{D_H}{0.3} \right)^{-\frac{3}{4}}$$

$$k_{H0} = \frac{1}{0.3} E_D$$

$$E_D = 2(1 + \nu_D) G_D$$

$$D_H = D_e$$

$$\text{ただし, } D_H \leq \sqrt{D_e \cdot L_e}$$

- k_H : 水平方向地盤反力係数 (kN/m³)
- k_{H0} : 水平方向地盤反力係数の基準値 (kN/m³)
- D_H : 基礎側面の換算載荷幅 (m)
- E_D : 地盤の動的変形係数 (kN/m²)
- ν_D : 地盤の動的ポアソン比
- G_D : 地盤の動的せん断変形係数 (kN/m²)
- D_e : 基礎の有効側面幅 (m)
- L_e : 基礎の有効根入れ深さ (m)

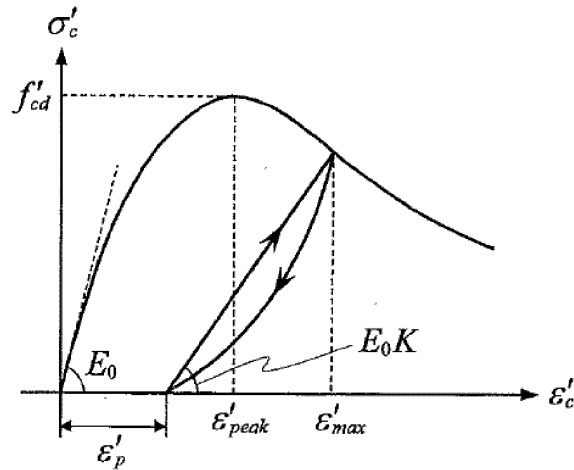
5.2.4 材料の非線形特性

(1) コンクリート

a. 圧縮応力下における応力-ひずみ関係

図 5-8 に一軸圧縮応力下における応力-ひずみ関係を示す。圧縮応力下の応力-ひずみの骨格曲線は、最大応力点までの硬化域と、最大応力点を越えた軟化域で表され、残留塑性ひずみと除荷再載荷時の剛性低下を考慮している。また、ひび割れ発生後のコンクリートの圧縮強度については、図 5-9 に示す。

低減係数を破壊パラメータに乗じることで、ひび割れ発生後の圧縮強度の低下を考慮する。



$$\sigma'_c = E_0 K (\epsilon'_c - \epsilon'_p) \geq 0$$

$$E_0 = \frac{2 \cdot f'_{cd}}{\epsilon'_{peak}}$$

$$K = \exp \left\{ -0.73 \frac{\epsilon'_{max}}{\epsilon'_{peak}} \left(1 - \exp \left(-1.25 \frac{\epsilon'_{max}}{\epsilon'_{peak}} \right) \right) \right\}$$

$$\epsilon'_p = \epsilon'_{max} - 2.86 \cdot \epsilon'_{peak} \left\{ 1 - \exp \left(-0.35 \frac{\epsilon'_{max}}{\epsilon'_{peak}} \right) \right\}$$

ここに、 $f'_{cd} = f'_{ck} / \gamma_c$

ϵ'_{peak} : 圧縮強度に対応するひずみ (一般に、0.002 としてもよい)

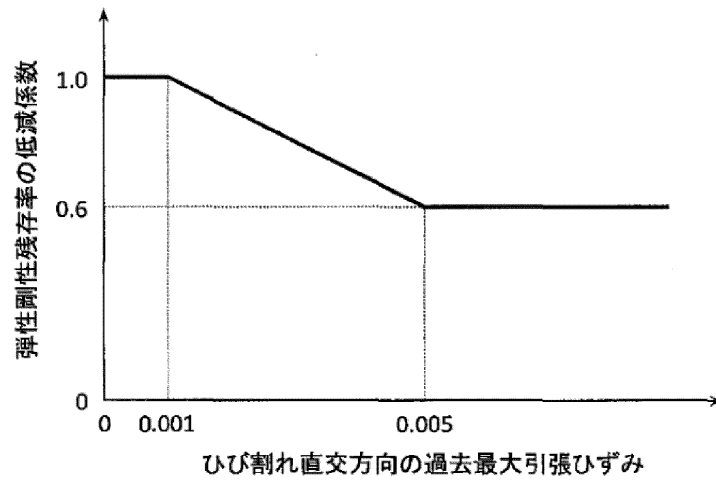
ϵ'_{max} : 過去に受けた圧縮ひずみの最大値

ϵ'_p : 塑性ひずみ

K : 弾性剛性残存率

(コンクリート標準示方書 2017 より引用)

図 5-8 圧縮応力下におけるコンクリートの非線形特性



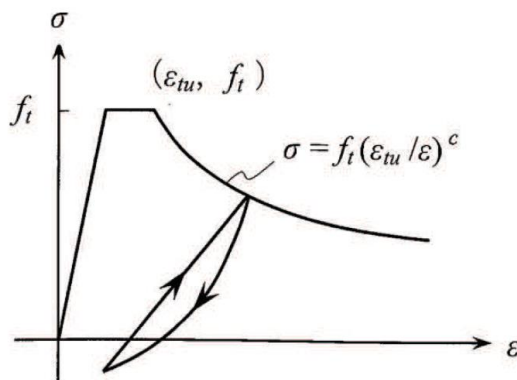
(コンクリート標準示方書 2017 より引用)

図 5-9 弾性剛性残存率の低減係数

b. 引張応力下における応力-ひずみ関係

引張応力下における応力-ひずみ関係は、ひび割れ発生までは線形弾性とし、ひび割れ強度以降は、鉄筋とコンクリートの付着の影響等を考慮し、図 5-10 に示す骨格曲線を用いて、ひび割れ間のコンクリートに引張応力分担を考慮する。

引張力を受ける無筋コンクリート要素では、引張軟化挙動は、破壊エネルギーによって代表される。引張軟化挙動の考慮にあたっては、図 5-11 に示す引張軟化曲線を設定する。



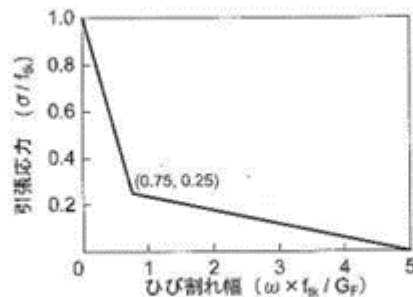
ここに、

- f_t : 引張強度
- ϵ_{tu} : 引張軟化開始ひずみ
- c : 引張軟化特性を表す係数

(コンクリート標準示方書 2017 より引用)

図 5-10 引張応力下における鉄筋とコンクリートの付着効果を考慮した
応力-ひずみ関係

コンクリートのモデル化された引張軟化曲線には、例えば解説 図 5.3.4 に示したものがある。



解説 図 5.3.4 引張軟化曲線

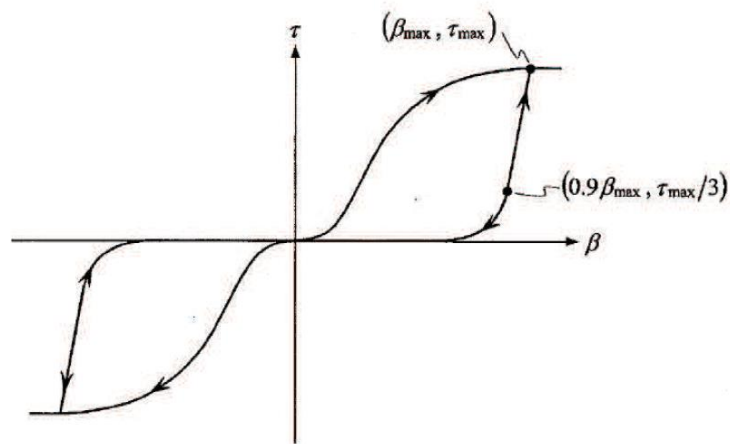
(コンクリート標準示方書 2017 より引用)

図 5-11 コンクリートの破壊エネルギー

c. ひび割れ面でのせん断伝達関係

コンクリートのひび割れ発生後にひび割れ角度を固定する固定ひび割れモデルでは、ひび割れ面のずれによるせん断応力伝達特性を考慮する必要がある。

ひび割れ面でのせん断伝達挙動は、斜めひび割れの発生に伴う剛性低下や破壊を評価するため、図 5-12 に示すとおり、ひび割れ面におけるせん断ひずみ γ とひび割れ開口ひずみ ε の比をパラメータとし、コンクリートの剛性低下を考慮するモデルを用いる。



ここに、

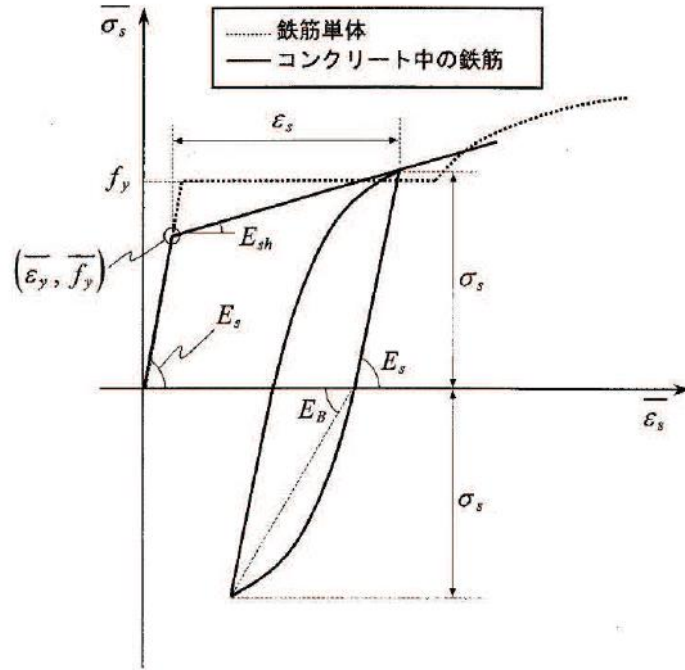
- β : ひび割れ面におけるせん断ひずみ γ とひび割れ開口ひずみ ε の比 (γ / ε)
- τ : ひび割れ面でのせん断応力
- τ_{max} : 除荷開始時せん断応力
- β_{max} : 除荷開始時せん断ひずみ γ とひび割れ開口ひずみ ε の比

(コンクリート標準示方書 2017 より引用)

図 5-12 ひび割れ面でのせん断伝達モデル

d. 鉄筋の非線形特性

ひび割れを複数含む領域におけるコンクリート中の鉄筋の平均応力ー平均ひずみ関係は，単体鉄筋の応力ーひずみ関係と異なり，図 5-13 に示すひずみ硬化特性を考慮する。



$$\begin{aligned} \overline{\sigma_s} &= E_s \overline{\varepsilon_s} & (\varepsilon_s \leq \varepsilon_y) \\ &= \overline{f_y} + E_{sh} (\overline{\varepsilon_s} - \overline{\varepsilon_y}) & (\varepsilon_y < \varepsilon_s) \end{aligned}$$

ここに， $\overline{\sigma_s}$: コンクリート中における鉄筋の平均応力

$\overline{\varepsilon_s}$: コンクリート中における鉄筋の平均ひずみ

f_y : 鉄筋単体の降伏強度

E_s : 鉄筋のヤング率

$\overline{f_y}$: コンクリート中における鉄筋の平均降伏強度

$\overline{\varepsilon_y}$: コンクリート中における鉄筋の平均降伏ひずみ

E_{sh} : コンクリート中における鉄筋の降伏後の二次勾配

(「コンクリート標準示方書[設計編] ((社) 土木学会, 2012 年制定)」より引用)

図 5-13 ひずみ硬化域を簡略化した鉄筋の平均応力ー平均ひずみ関係

e. 鉄筋コンクリートとしてのモデル化

コンクリートと鉄筋の界面の付着特性をテンションスティフニング効果（引張特性が硬化する現象）として、鉄筋コンクリート要素の中心に取り込むことにより、鉄筋コンクリートの構成則を直接与える。

鉄筋コンクリートの引張応力下の平均応力は以下の式で表される。

$$\overline{\sigma_{RC}} = \frac{A_s}{A_{RC}} \overline{\sigma_s} + \frac{A_c}{A_{RC}} \overline{\sigma_c}$$

ここに、 $\overline{\sigma_s}$ 、 $\overline{\sigma_c}$: それぞれ鉄筋とコンクリートの平面応力

A_s 、 A_c : それぞれ鉄筋とコンクリートの断面積、

$$A_{RC} = A_s + A_c$$

5.3 照査時刻の選定

構造部材の健全性評価において、照査時刻は構造的特徴を踏まえ、屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の評価が厳しくなる時刻を地震時解析の結果から複数選定する。

一体化部の特徴として、上部に屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）、下部に屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）が直交する方向に位置しているため、屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の変位及び荷重に着目した時刻から照査時刻を選定するだけでなく、屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）及び屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）の変形方向に着目した時刻についても、照査時刻として選定することとした。

表 5-2 に照査時刻の選定の考え方を示す。また、照査時刻における荷重抽出概念図を図 5-15～図 5-17 に示す。

なお、3次元構造解析モデルにおいては、表 5-2 に示すすべての時刻に対して照査を実施する。選定された時刻については、「7.1.1 各照査時刻における荷重抽出時刻の算定結果」に示す。

表 5-2 照査時刻の選定の考え方

照査時刻	損傷モード	着目する構造物	変形方向*1	着目部位	荷重抽出時刻	抽出応答値
時刻 1-1	曲げ・軸力系の破壊	屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）	北側	はり要素壁（面外）	頂底板間の相対変位最大時刻	隅角部節点の応答変位を用いて回転成分を除去した層間変位
時刻 1-2			南側			
時刻 2-1*2	せん断破壊		北側	はり要素壁（面外）	各側壁の水平荷重最大時刻	側面地盤水平土圧と側壁の慣性力の積算値
時刻 2-2*2		南側				
時刻 3-1*3	せん断破壊	屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）	北側	平面応力要素壁（面内）	頂底板間の相対変位最大時刻	隅角部節点の応答変位を用いて回転成分を除去した層間変位
時刻 3-2*3			南側			

注記*1：構造物の変形方向は、層間変位の符号確認により実施する。

層間変位の算出概念図を図 5-14 に示す。

*2：時刻 2-1 は、南側壁の水平荷重最大時刻とし、時刻 2-2 は、北側壁の水平荷重最大時刻とする。

*3：時刻 3-1 及び時刻 3-2 は、屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）をモデル化する B-B 断面のみが対象

$$\delta_s = \frac{b(\Delta x_1 + \Delta x_2 - \Delta x_3 - \Delta x_4) + h(-\Delta y_1 + \Delta y_2 - \Delta y_3 + \Delta y_4)}{2b}$$

ここで、 δ_s : せん断変形量
 b : 構造物の幅
 h : 構造物の高さ
 $\Delta X, \Delta Y$: X 方向及び Y 方向の変位

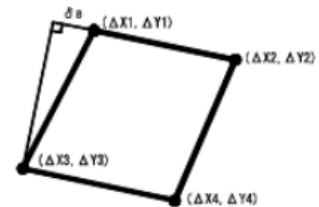
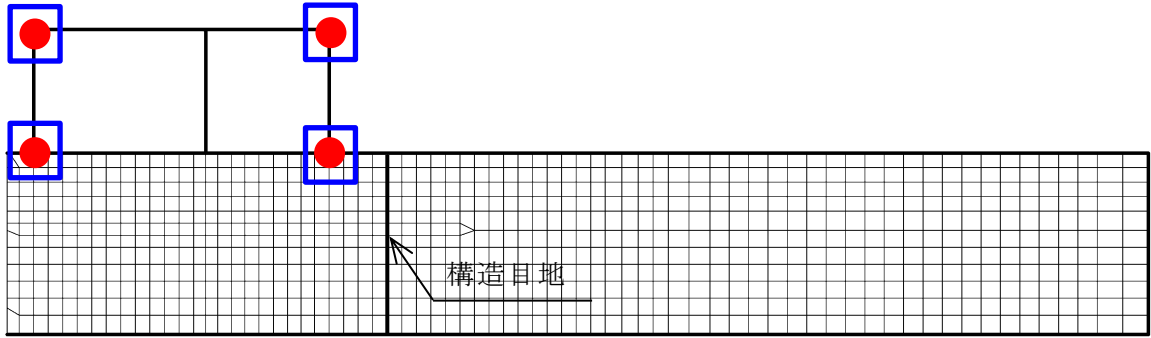


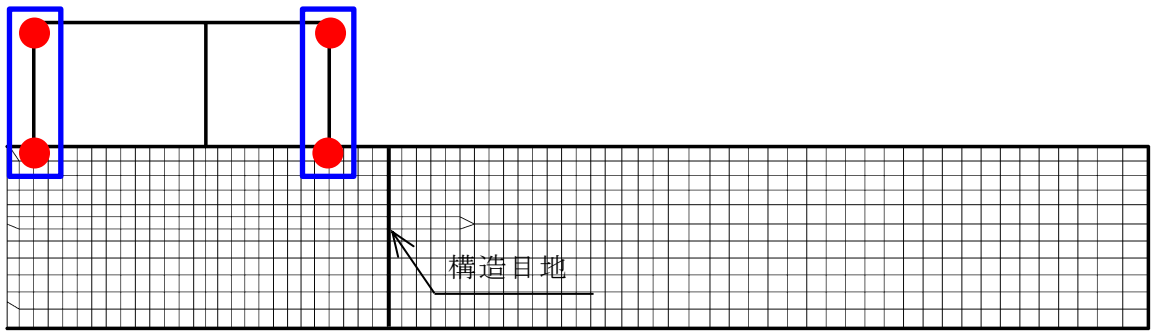
図 5-14 層間変位の算出概念図



● : 層間変位算出のための着目節点

□ : 頂底版間の相対変位算出のための着目節点

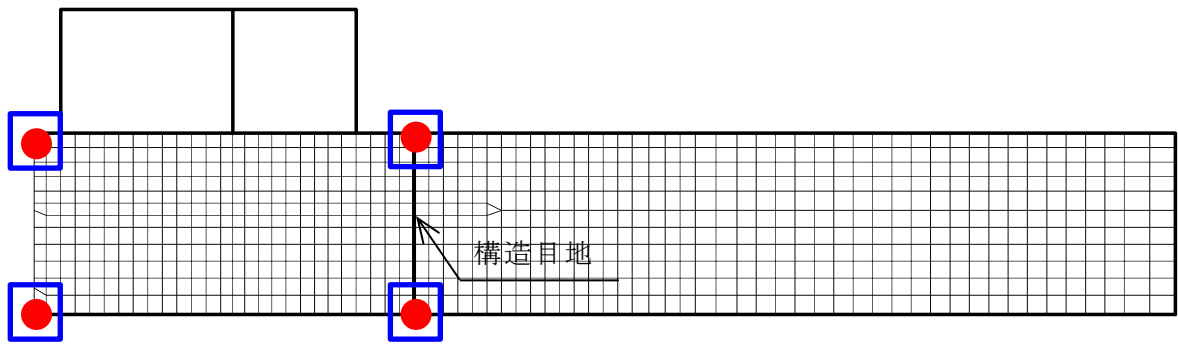
図 5-15 時刻 1-1 及び 1-2 における荷重抽出概念図



● : 層間変位算出のための着目節点

□ : 各側壁の水平荷重算出のための着目要素

図 5-16 時刻 2-1 及び 2-2 における荷重抽出概念図



● : 層間変位算出のための着目節点

□ : 頂底板間の相対変位算出のための着目節点

図 5-17 時刻 3-1 及び 3-2 における荷重抽出概念図

5.4 入力荷重

3次元構造解析の入力荷重は「5.3 照査時刻の選定」にて選定した照査時刻に対し、地震応答解析から同時刻における水平荷重及び鉛直荷重の応答値を抽出し、算定する。入力荷重の一覧を表5-3に、各入力荷重の算定フローを図5-18に示す。常時荷重は、表4-4に示す荷重を考慮する。

表5-3 入力荷重一覧

入力荷重		地震応答解析から抽出する応答値	載荷位置
慣性力	機器・配管の慣性力	応答加速度	設置位置
	躯体の慣性力	応答加速度	躯体全体
	積載荷重の慣性力	応答加速度	作用位置
地震時増分土圧・地震時増分水圧		土圧・水圧	作用位置
周面せん断力		土圧	作用位置

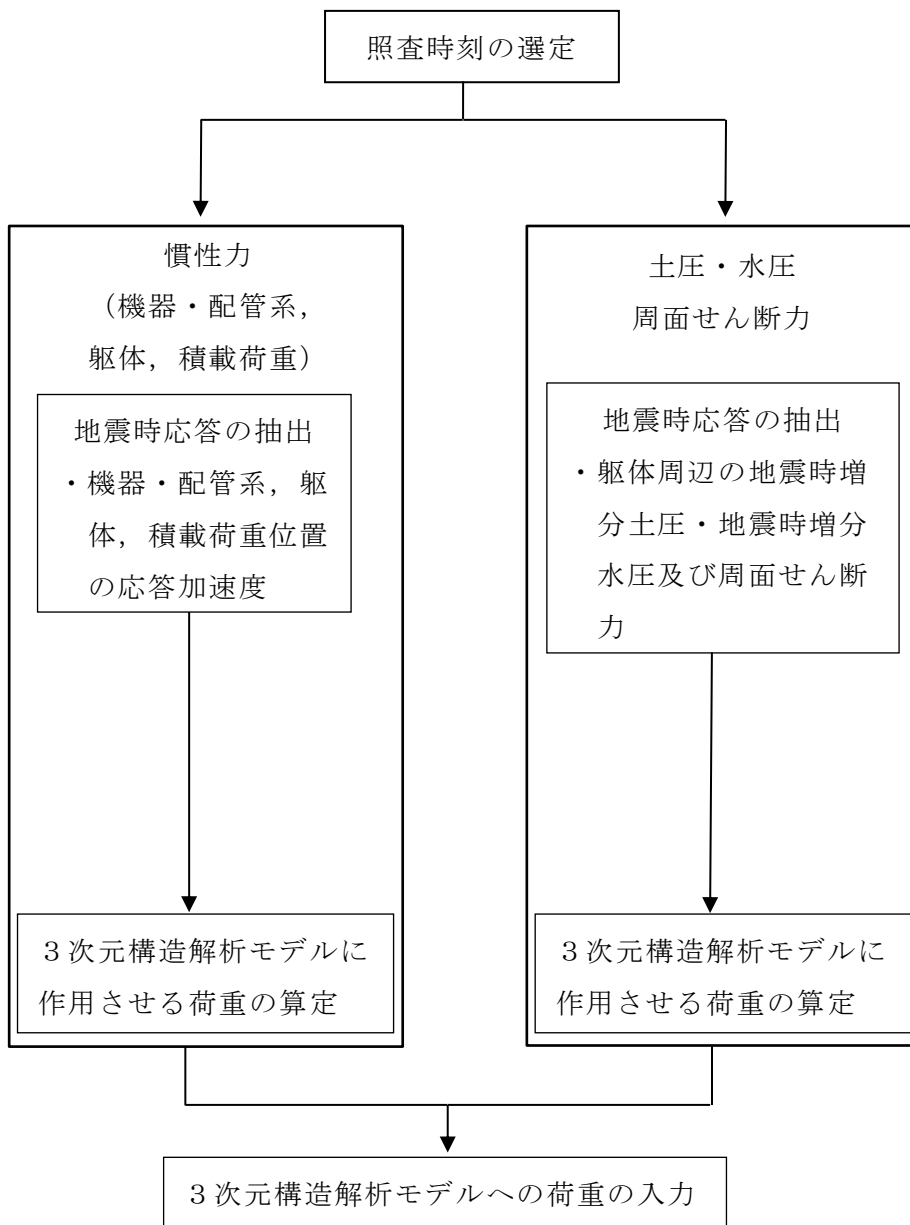


図 5-18 各入力荷重の算定フロー

5.4.1 常時荷重

(1) 躯体自重

躯体の体積に鉄筋コンクリートの密度を乗じて設定する。

(2) 静止土圧及び外水圧

地震応答解析の常時解析から求まる静止土圧を躯体側面に作用させる。

また、外水圧は設計地下水位は、EL 4.9m に応じた静水圧を分布荷重で作用させる。屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）に設定した静止土圧の概念図を図 5-19 に、外水圧の概念図を図 5-20 に示す。なお、静止土圧及び外水圧は、奥行方向に一様に載荷する。

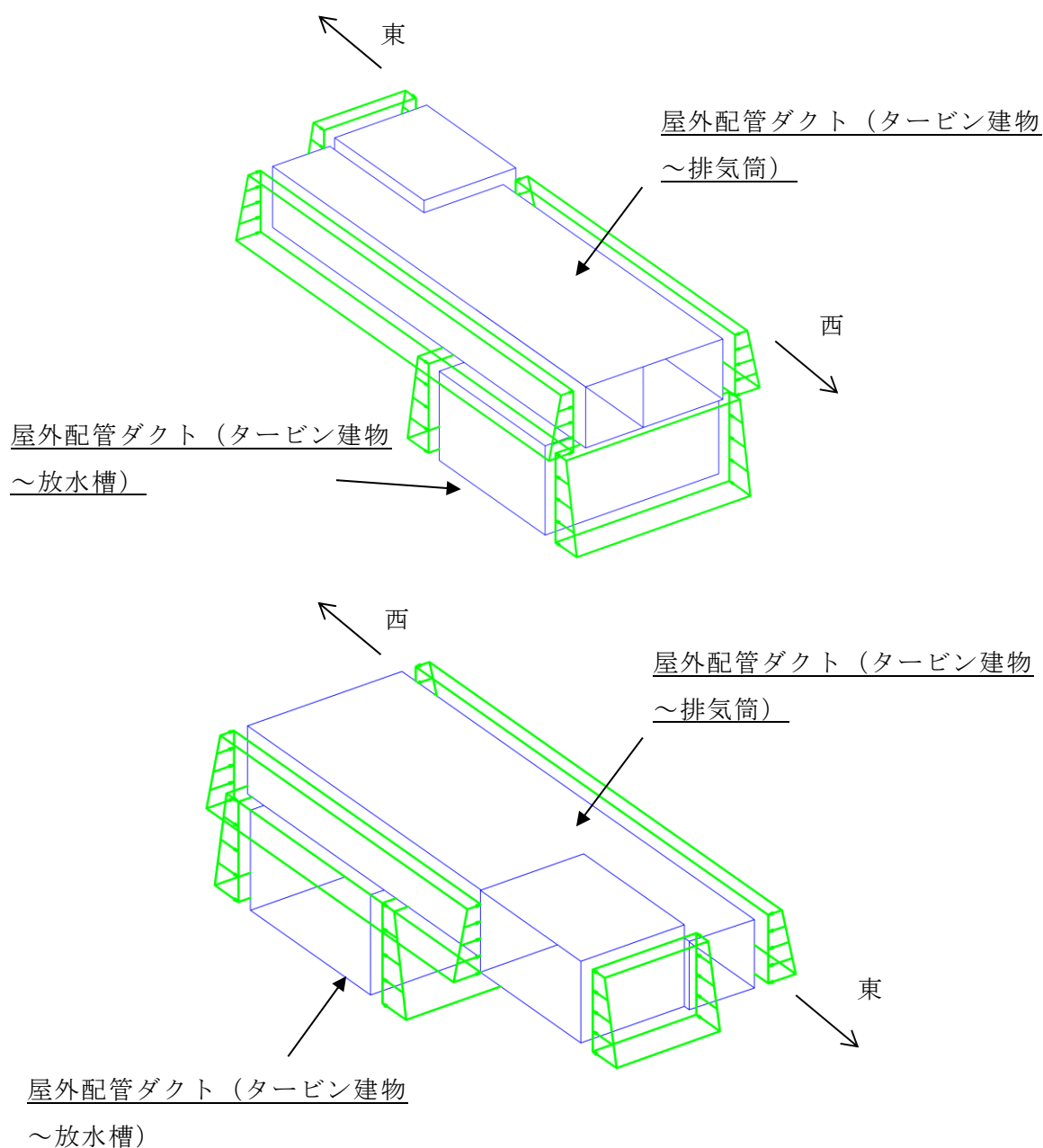


図 5-19 静止土圧の概念図

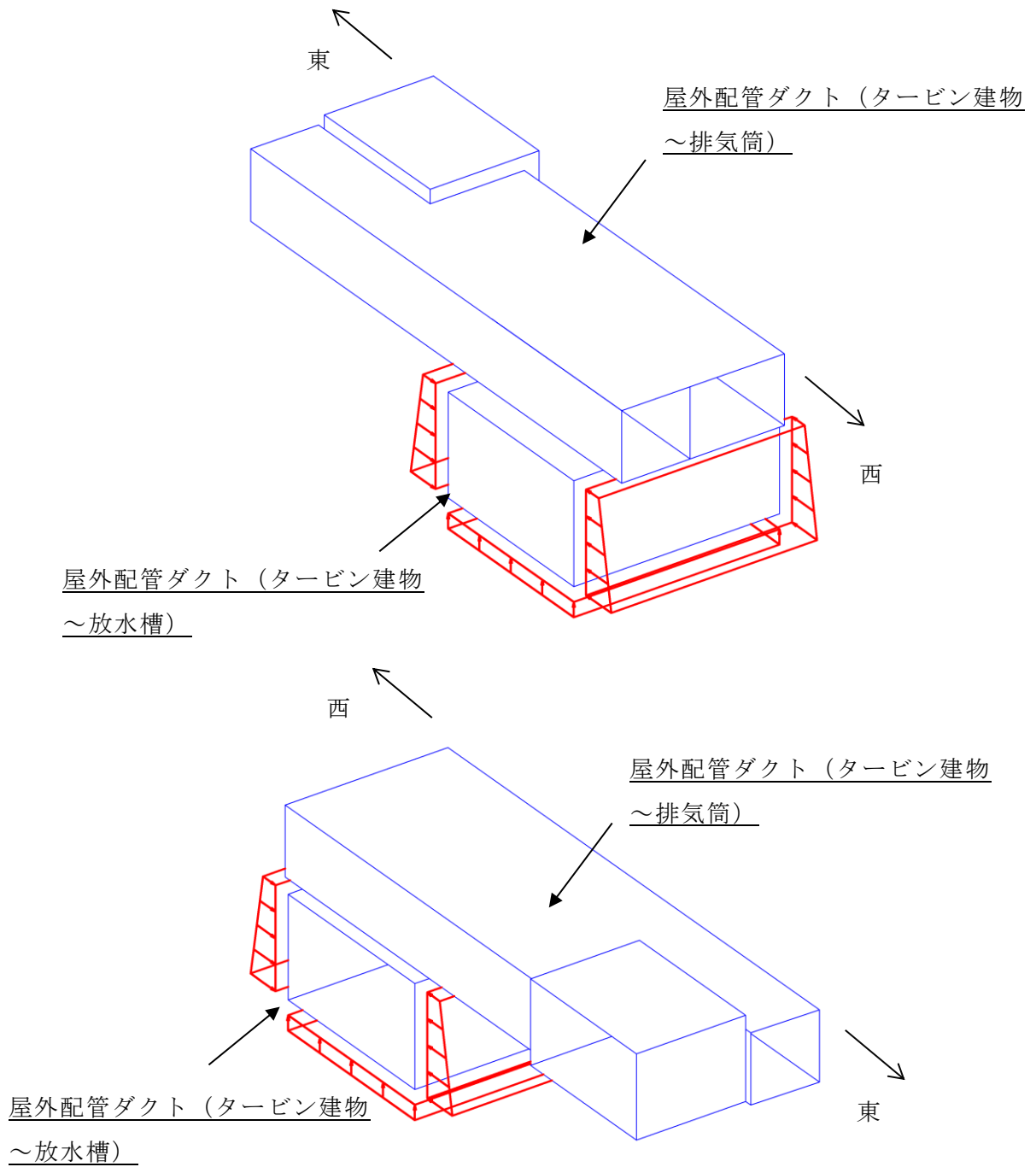
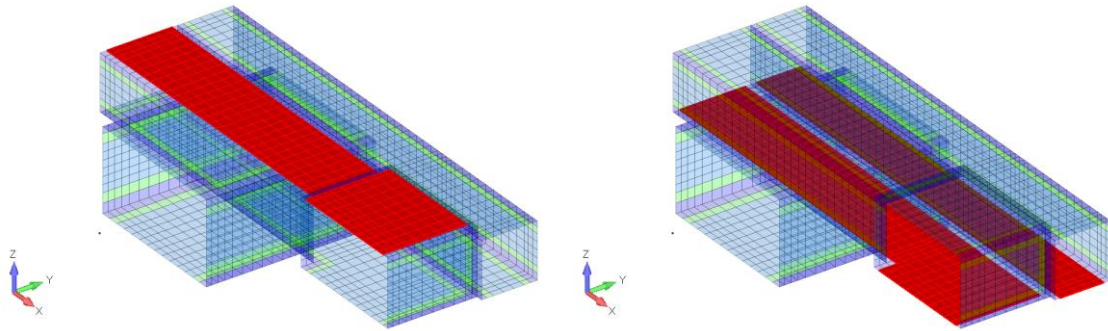


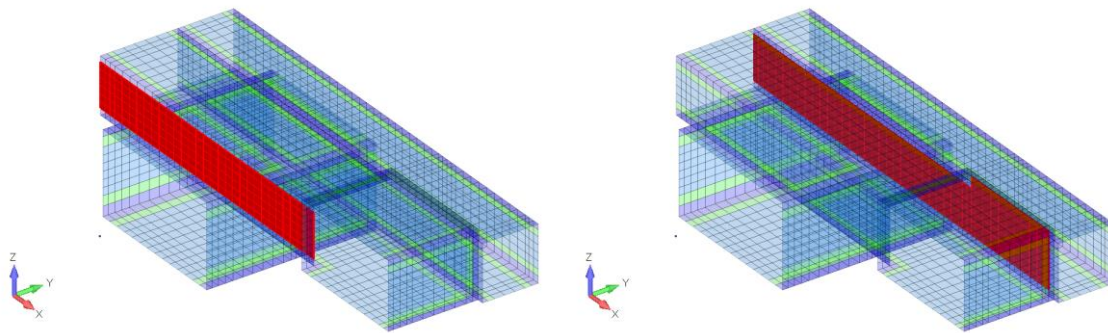
図 5-20 外水圧の概念図

(3) 機器・配管荷重

機器・配管の重量に基づいて設定する。屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）において考慮する機器・配管荷重図を図 5-21 に、屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）において考慮する機器・配管荷重図を図 5-22 に示す。

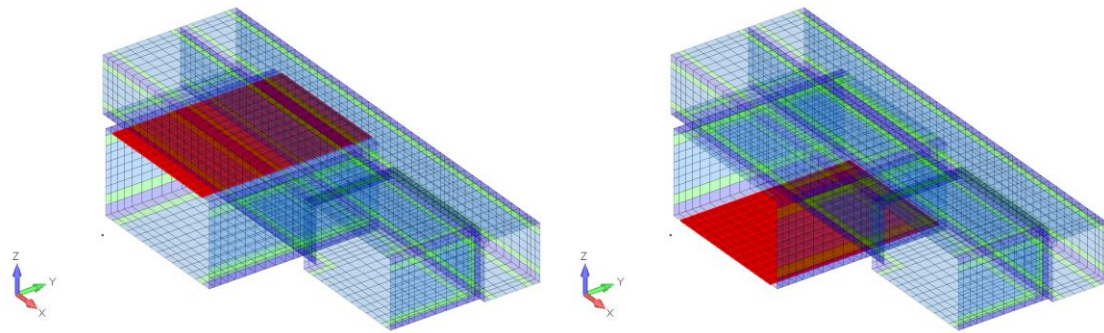


(頂版及び底面)

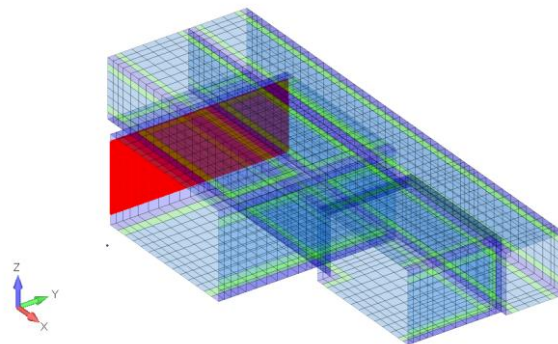


(南側壁及び隔壁)

図 5-21 機器・配管荷重図



(頂版及び底面)



(西側壁)

図 5-22 機器・配管荷重図

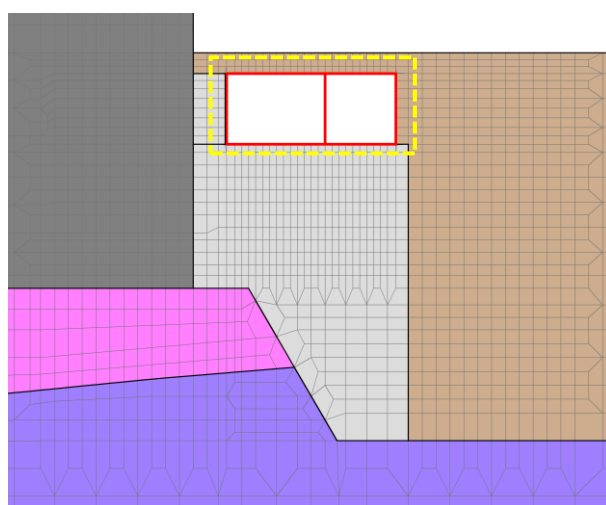
(4) 積載荷重

地震時に屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）及び屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）に作用する積載荷重として、積雪荷重を考慮する。なお、地表面に作用する積載荷重は、常時解析から得られる静止土圧に含まれる。

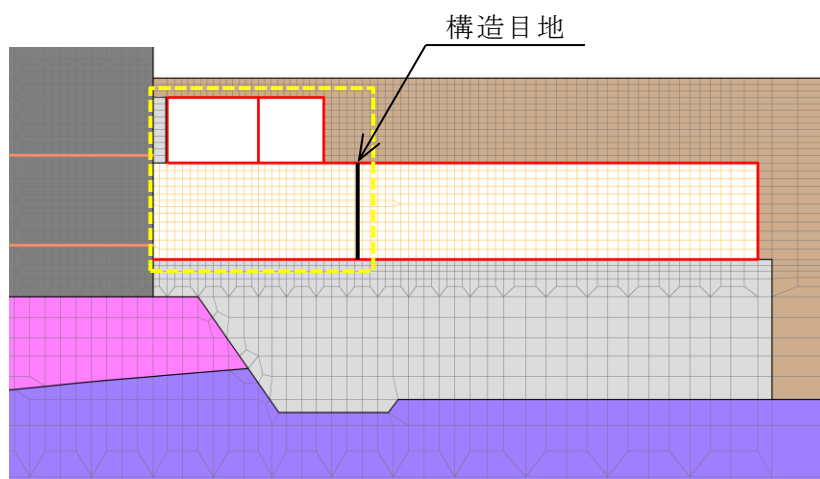
5.4.2 慣性力

機器・配管，躯体の慣性力は，地震応答解析モデルより算定される躯体及び機器・配管の位置の応答加速度から算定する。応答加速度の抽出位置を図 5-23 に，3次元構造解析モデルに入力する慣性力の概念図を図 5-24 に示す。

算定した慣性力は，図 5-25 に示すとおり，3次元構造解析モデルに入力する。

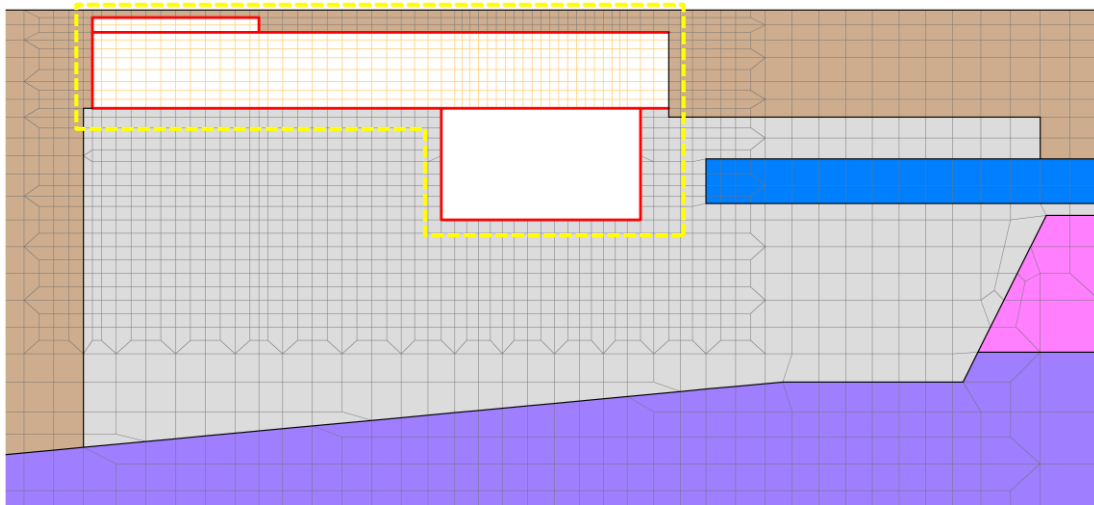
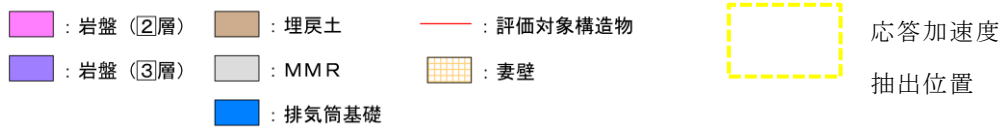


(NS 方向 : A-A 断面)



(NS 方向 : B-B 断面)

図 5-23 (1) 応答加速度の抽出位置



(EW方向 : C - C 断面)

図 5-23 (2) 応答加速度の抽出位置

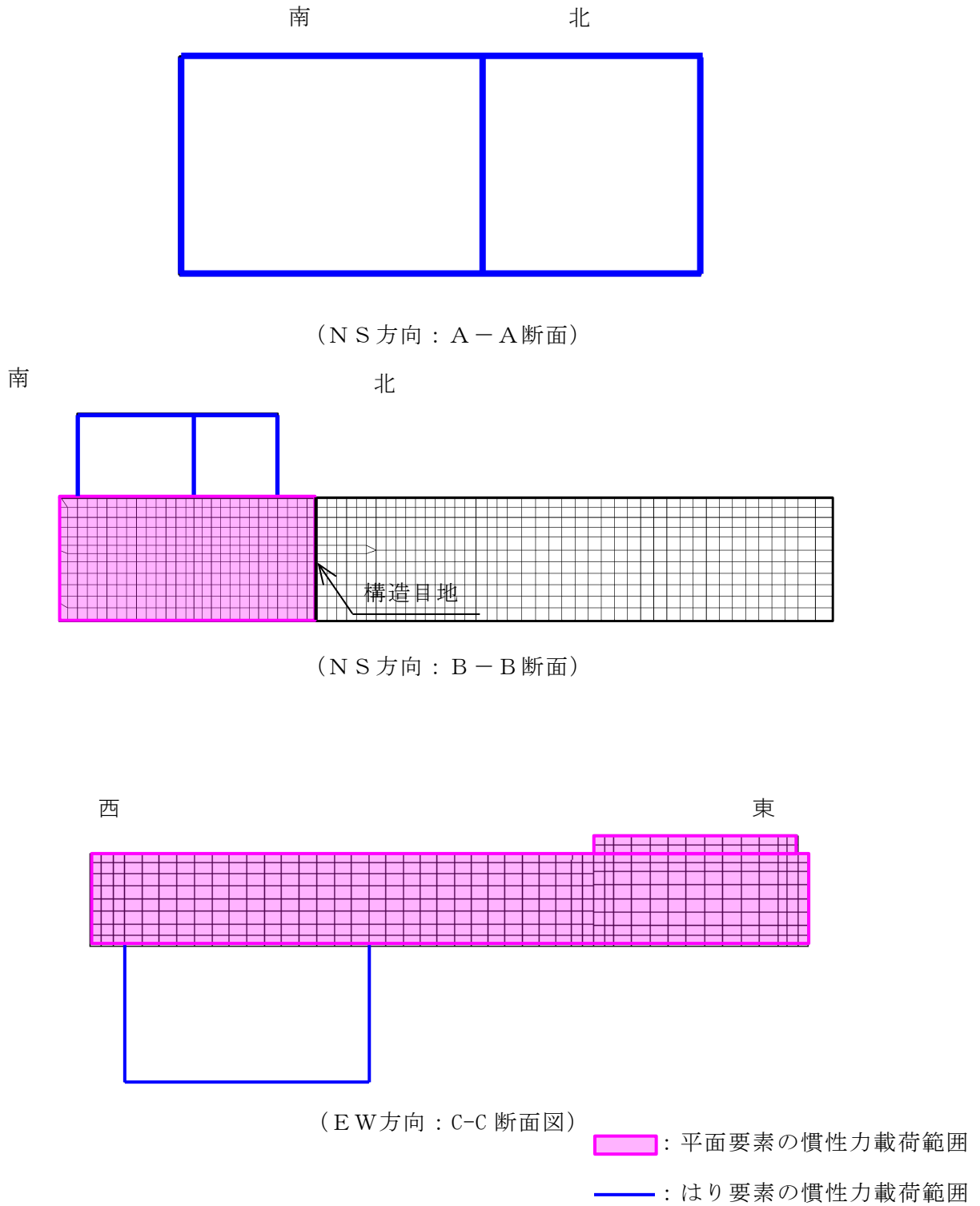


図 5-24 3次元構造解析モデルに入力する慣性力の概念図

5.4.3 地震時増分土圧・地震時増分水圧及び周面せん断力

躯体側面に作用する地震時増分土圧・地震時増分水圧及び周面せん断力は、地震応答解析モデルにおいて各部位に接する地盤要素の照査時刻における要素応力から算定する。

地震時増分土圧は、地震応答解析より算定した土圧から、静止土圧を差し引いた値を3次元構造解析モデルに作用させる。

地震時増分水圧については、地震応答解析により地震時増分の水圧が算定されることから、地震応答解析より算定した水圧を地震時増分水圧として3次元構造解析モデルに作用させる。

また、周面せん断力は、常時応力解析にて構造物と埋戻土のジョイント要素のせん断剛性を考慮しないため、地震応答解析より算定した周面せん断力を、3次元構造解析モデルに作用させる。

地震時増分土圧・地震時増分水圧及び周面せん断力の抽出位置を図5-25に、地震時増分土圧・地震時増分水圧及び周面せん断力の概念図を図5-26に示す。

算定した地震時増分土圧・地震時増分水圧及び周面せん断力は、図5-26に示すとおり、3次元構造解析モデルに入力する。

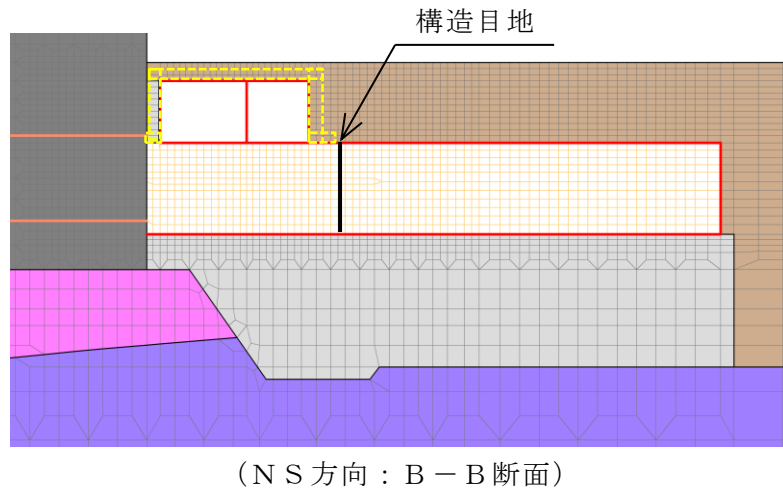
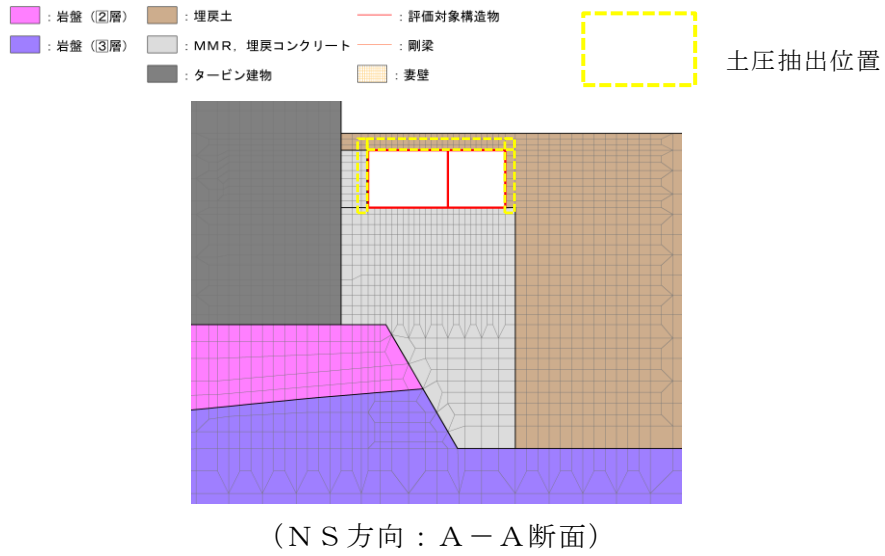


図 5-25 (1) 地震時増分土圧・地震時増分水圧及び周面せん断力抽出位置

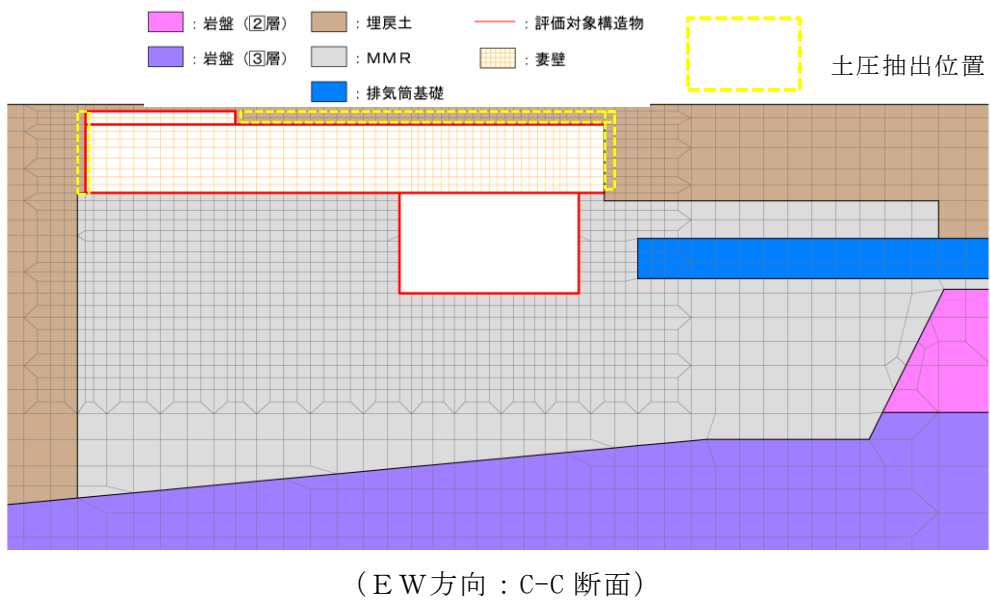
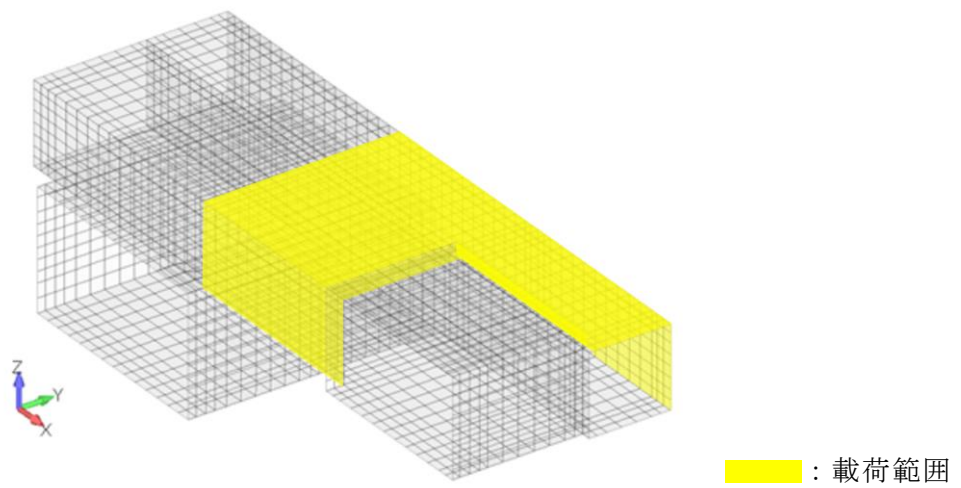
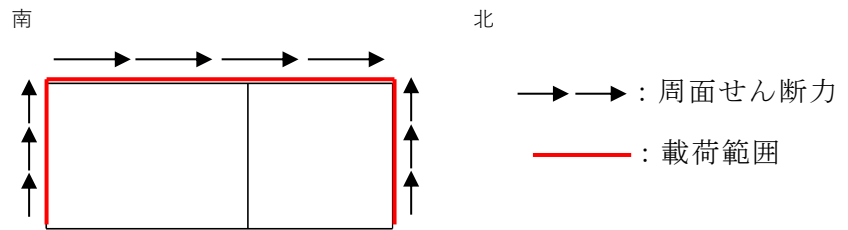
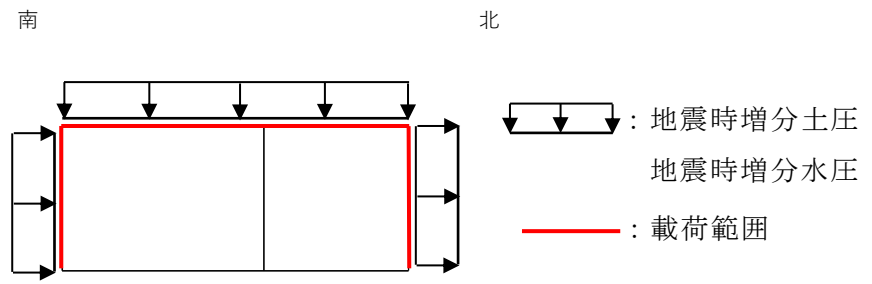
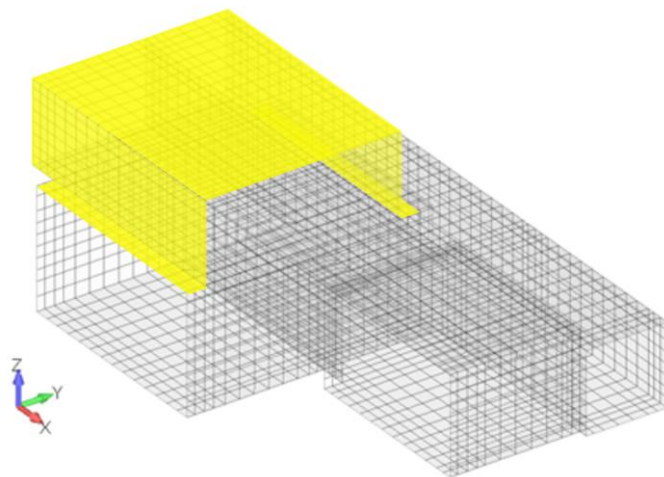
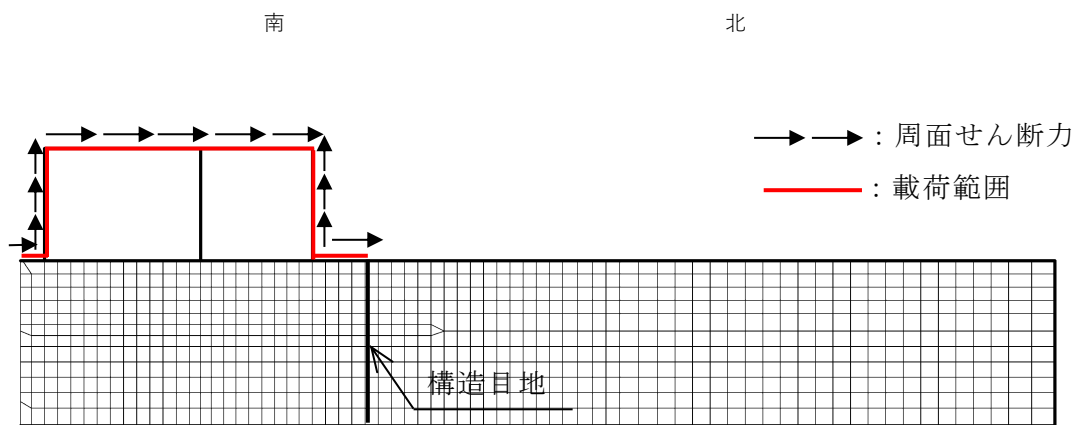
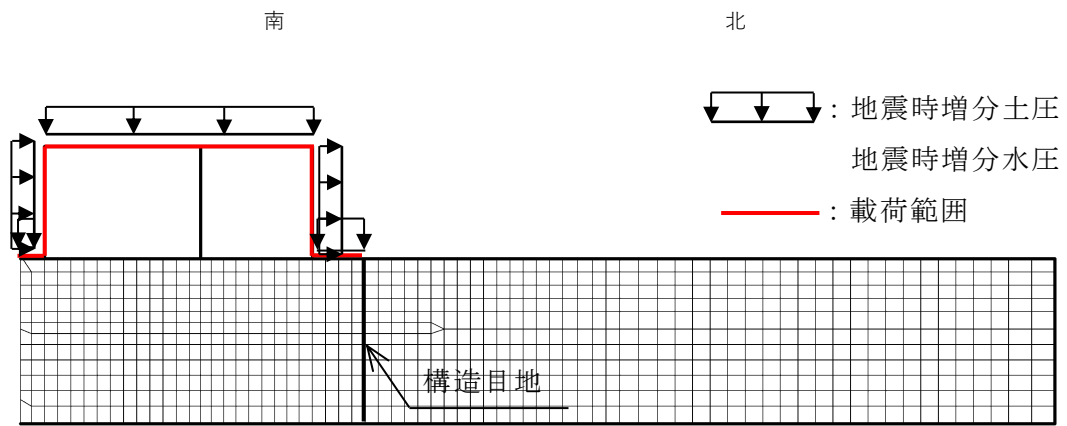


図 5-25 (2) 地震時増分土圧・地震時増分水圧及び周面せん断力抽出位置



(N S 方向 : A - A 断面)

図 5-26(1) 地震時増分土圧・地震時水圧増分及び周面せん断力の概念図



(N S 方向 : B - B 断面)

■ : 载荷範囲

図 5-26(2) 地震時増分土圧・地震時水圧増分及び周面せん断力の概念図

6. 評価内容

6.1 入力地震動の設定

本文「4.1 入力地震動の設定」にて算定した地震動を用いる。

6.2 許容限界の設定

6.2.1 曲げ・軸力系の破壊に対する許容限界

曲げ・軸力系の破壊に対する許容限界については、本文「4.2.1 曲げ・軸力系の破壊に対する許容限界」にて設定している許容限界を用いる。

6.2.2 せん断破壊に対する許容限界

構造部材のせん断破壊に対する許容限界は、棒部材式で求まるせん断耐力とする。また、せん断耐力式による照査において照査用せん断力が上記のせん断耐力を上回る場合、線形被害則による照査を実施する。

棒部材式

$$V_{y d} = V_{c d} + V_{s d}$$

ここで、 $V_{y d}$: せん断耐力

$V_{c d}$: コンクリートが分担するせん断耐力

$V_{s d}$: せん断補強鉄筋が分担するせん断耐力

$$V_{c d} = \beta_d \cdot \beta_p \cdot \beta_n \cdot \beta_a \cdot f_{v c d} \cdot b_w \cdot d / \gamma_{b c}$$

$$f_{v c d} = 0.20 \sqrt[3]{f'_{c d}} \quad \text{ただし, } f_{v c d} > 0.72 \text{ (N/mm}^2\text{)} \quad \text{となる場合は}$$

$$f_{v c d} = 0.72 \text{ (N/mm}^2\text{)}$$

$$\beta_d = \sqrt[4]{1 / d} \quad (d \text{ [m]}) \quad \text{ただし, } \beta_d > 1.5 \quad \text{となる場合は } \beta_d = 1.5$$

$$\beta_p = \sqrt[3]{100 p_v} \quad \text{ただし, } \beta_p > 1.5 \quad \text{となる場合は } \beta_p = 1.5$$

$$\begin{aligned} \beta_n &= 1 + 2M_o / M_{u d} \quad (N'_d \geq 0) \quad \text{ただし, } \beta_n > 2.0 \quad \text{となる場合は } \beta_n = 2.0 \\ &= 1 + 4M_o / M_{u d} \quad (N'_d < 0) \quad \text{ただし, } \beta_n < 0 \quad \text{となる場合は } \beta_n = 0 \end{aligned}$$

$$\beta_a = 0.75 + \frac{1.4}{a / d} \quad \text{ただし, } \beta_a < 1.0 \quad \text{となる場合は } \beta_a = 1.0$$

ここで、

$f'_{c d}$: コンクリート圧縮強度の設計用値 (N/mm²) で設計基準強度 $f'_{c k}$ を材料係数 $\gamma_{m c}$ で除したもの

p_v : 引張鉄筋比 $p_v = A_s / (b_w \cdot d)$

A_s : 引張側鋼材の断面積

b_w : 部材の有効幅

d : 部材の有効高さ

N'_d : 設計軸圧縮力

M_o : M_d に対する引張縁において、軸方向力によって発生する応力を打ち消すのに必要なモーメント (デコンプレッションモーメント) $M_o = N'_d \cdot D / 6$

$M_{u d}$: 軸方向力を考慮しない純曲げ耐力

D : 断面高さ

a / d : せん断スパン比

$\gamma_{b c}$: 部材係数

$$V_{s d} = \left\{ A_w f_{w y d} (\sin \alpha + \cos \alpha) / s \right\} z / \gamma_{b s}$$

ここで、

A_w : 区間 s におけるせん断補強鉄筋の総断面積

$f_{w y d}$: せん断補強鉄筋の降伏強度を材料係数 γ_{ms} で除したもので、
400N/mm² 以下とする。ただし、コンクリート圧縮強度の特性
値 f'_{ck} が 60N/mm² 以上のときは 800N/mm² 以下としてよい。

α : せん断補強鉄筋と部材軸のなす角度

s : せん断補強鉄筋の配置間隔

z : 圧縮応力の合力の作用位置から引張鋼材図心までの距離で
 $d/1.15$ とする。

$\gamma_{b s}$: 部材係数

また、土木学会マニュアル 2005 におけるせん断耐力式による評価においては、表 6-1 に示すとおり、複数の安全係数が見込まれていることから、せん断破壊に対して安全余裕を見込んだ評価を実施することが可能である。

表 6-1 せん断耐力式による評価において考慮している安全係数

安全係数			せん断照査		内容
			応答値算定	限界値算定	
材料係数	コンクリート	γ_{mc}	1.0	1.3	コンクリートの特性値を低減
	鉄筋	γ_{ms}	1.0	1.0	—
部材係数	コンクリート	γ_{bc}	—	1.3	せん断耐力（コンクリート負担分）を低減
	鉄筋	γ_{bs}	—	1.1	せん断耐力（鉄筋負担分）を低減
構造解析係数		γ_a	1.05	—	応答値（断面力）の割り増し

注記*：土木学会マニュアル 2005 では、部材係数 $\gamma_b = \gamma_{b1} \cdot \gamma_{b2}$ とされている。

$$\gamma_{b1} = \begin{cases} 1.3 & (\text{コンクリート}) \\ 1.1 & (\text{鉄筋}) \end{cases}$$

$$\gamma_{b2} = \begin{cases} 1.0 & (R \leq 0.01) \\ \frac{100R + 2}{3} & (0.01 < R \leq 0.025) \\ 1.5 & (R > 0.025) \end{cases}$$

ここで、R：層間変形角

γ_{b2} は層間変形角の値によらず、部材が降伏していない状態であれば、

$\gamma_{b2} = 1.0$ としてよいとされている。

6.2.3 せん断破壊に対する許容限界（線形被害則による照査方法）

「6.2.2 せん断破壊に対する許容限界」に示したせん断耐力式による照査において照査用せん断力がせん断耐力を上回る場合、分布荷重下にある部材のせん断耐力照査を合理的に行う手法として、土木学会マニュアル 2005 に基づき、線形被害則による照査を行う。照査手順を以下に記載し、線形被害則による照査方法を図 6-1 に示す。また、屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）における線形被害則を適用した部材における照査結果を参考資料 6 に示す。

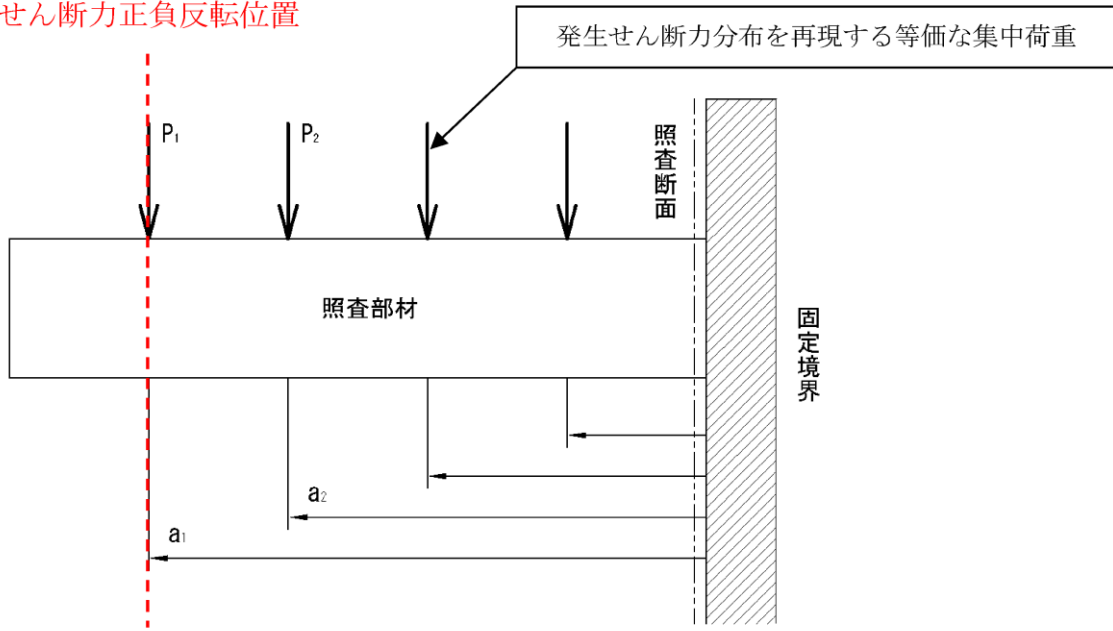
①ある照査対象時刻の地震応答解析結果より、着目する部材の発生せん断力が正負反転する節点までを照査対象範囲として設定し、発生せん断力分布を再現する等価な集中荷重を算定する。

②各集中荷重の作用位置に基づいて、せん断スパンを設定し、せん断スパン比から算定式を選定する。

③照査断面を設定し、各集中荷重に対する照査断面のせん断耐力を算定する。

④各集中荷重とせん断耐力の比（＝被害度）の総和をとり、構造物係数 γ_i を乗じた値が評価基準値 1.0 以下になることを確認する。

せん断力正負反転位置



$$\gamma_i \cdot \left(\frac{P_1 \cdot \gamma_a}{V_1} + \frac{P_2 \cdot \gamma_a}{V_2} + \dots \right) \leq 1.0$$

γ_i : 構造物係数

γ_a : 構造解析係数

V_1 : 照査断面における P_1 に対するせん断耐力

V_2 : 照査断面における P_2 に対するせん断耐力

⋮

V_n : 照査断面における P_n に対するせん断耐力

図 6-1 線形被害則による照査方法

(1) 発生せん断力分布を再現する等価な集中荷重及びせん断スパンの算定

地震応答解析より得られた、分布荷重下にある部材に発生するせん断力分布を再現する等価な集中荷重の算定方法を図 6-2 に、土木学会マニュアル 2005 におけるせん断スパン比の取り方を図 6-3 に示す。

等価な集中荷重は、隣り合う要素に発生するせん断力の差であり、当該要素間の節点位置に作用させる。また、せん断スパンは、各集中荷重の作用位置と支承前面間の距離とする。なお、土木学会マニュアル 2005 では、せん断スパン比にハンチを考慮することができるとされているが、ハンチは考慮しないものとする。

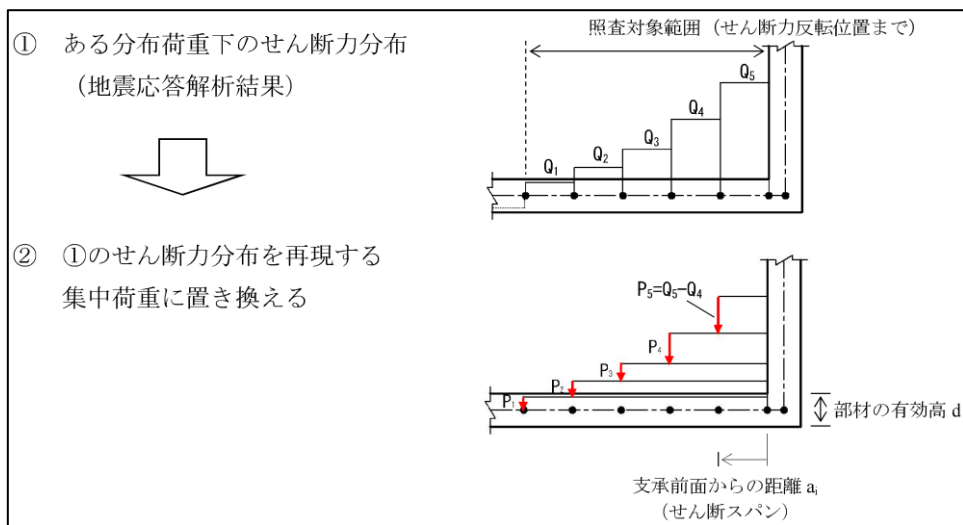


図 6-2 集中荷重の算定方法

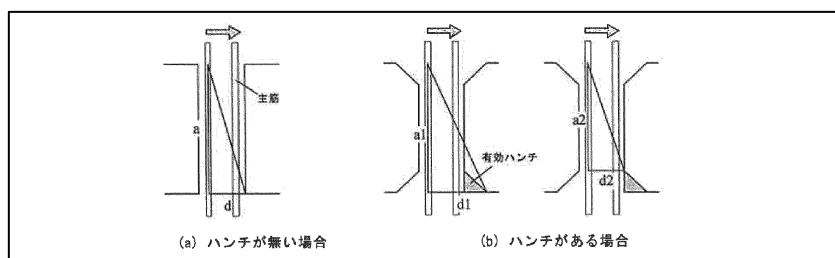


図 6.3-2 せん断スパン比 a/d の取り方

(3) せん断スパン比 a/d の取り方 (図 6.3-2 参照)

(a) ハンチが無い場合

部材の内法長さを a とし、有効部材厚を d とする。

(b) ハンチがある場合

ハンチの効果を以下の要領で考慮することができる。

- ① 荷重を受ける側にあり、なおかつ曲げ圧縮を受けているハンチを有効とする。
- ② 部材の内法長さを a_1 とし、引張鉄筋位置から、直交部材前面とハンチの交点までの距離を d_1 とする。
- ③ 部材の一端から、部材主要部とハンチの交点までの距離を a_2 とし、部材主要部の有効部材厚を d_2 とする。
- ④ a_1/d_1 と a_2/d_2 の大きい方を a/d として採用する。

図 6-3 せん断スパン比の取り方

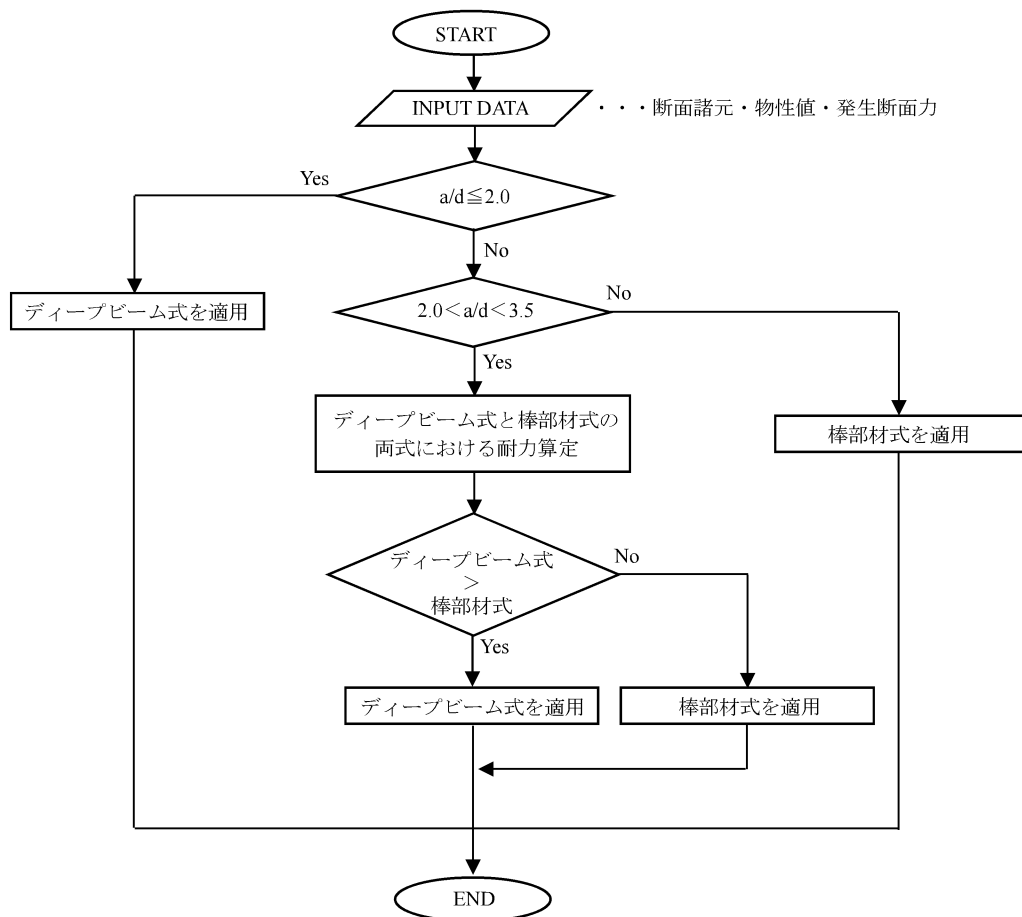
(2) 照査断面の設定

照査断面は，せん断耐力式における照査値が最大となる断面とする。また，照査断面よりも支点寄りにある作用点の影響は考慮しない。

(3) 各集中荷重に対するせん断耐力の算定

各集中荷重に対する照査断面のせん断耐力は，土木学会マニュアル 2005 に基づくせん断耐力評価式により，棒部材式あるいはディープビーム式を用いて算定する。

棒部材式及びディープビーム式の適用フローを図 6-4 に，棒部材式とディープビーム式の適用区分を図 6-5 に，ディープビーム式の概要を図 6-6 に示す。



せん断スパン比 (a/d) の一般的な判定目安 (土木学会マニュアル 2005 より)

$0 < a/d \leq 2.0$	ディープビーム式によるせん断耐力を採用
$2.0 < a/d < 3.5$	ディープビーム式 or 棒部材式の耐力が大きい方を採用 (遷移領域)
$3.5 \leq a/d$	棒部材式によるせん断耐力を採用

図 6-4 棒部材式及びディープビーム式の適用フロー

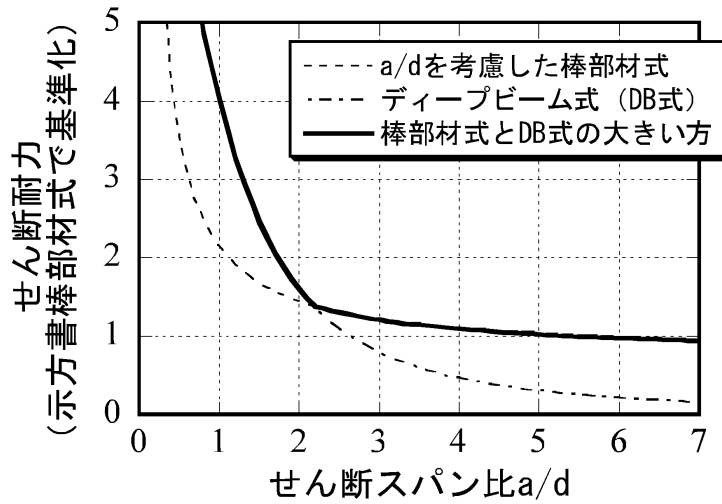


図 6-5 棒部材式とディープビーム式の適用区分

b. ディープビーム式

$$V_{ydd} = V_{cdd} + V_{sdd} \quad (6.3-6)$$

ここに、 V_{cdd} : コンクリートが分担するせん断耐力

V_{sdd} : せん断補強鉄筋が分担するせん断耐力

$$V_{cdd} = \beta_d \cdot \beta_p \cdot \beta_a \cdot f_{dd} \cdot b_w \cdot d / \gamma_{bc} \quad (6.3-7)$$

$$f_{dd} = 0.19 \sqrt{f_{cd}}$$

$$\beta_d = \sqrt[3]{1/d} \quad (d[\text{m}]) \quad \text{ただし、} \beta_d > 1.5 \text{ となる場合は } \beta_d = 1.5$$

$$\beta_p = \sqrt[3]{100 p_v} \quad \text{ただし、} \beta_p > 1.5 \text{ となる場合は } \beta_p = 1.5$$

$$\beta_a = \frac{5}{1 + (a/d)^2}$$

γ_{bc} : 部材係数 (表 6.1-1 参照, コンクリート寄与分用の値)

$$V_{sdd} = \phi \cdot V_{sd} \quad (6.3-8)$$

$$\phi = -0.17 + 0.3a/d + 0.33/p_{wb} \quad \text{ただし、} 0 \leq \phi \leq 1$$

V_{sd} : (6.3-5)式による

p_{wb} : せん断補強鉄筋比[%]

図 6-6 ディープビーム式の概要

7. 評価結果

7.1 地震応答解析結果

地震応答解析結果として、表 7-1 のとおり設定した照査時刻に対する「各照査時刻における荷重抽出時刻の算定結果」、 「作用荷重分布図」及び「最大せん断ひずみ分布図」を記載する。

表 7-1 照査時刻の考え方

照査時刻	損傷モード	着目する構造物	変形方向 ^{*1}	着目部位	荷重抽出時刻	抽出応答値
時刻 1-1	曲げ・軸力系の破壊	屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）	北側	はり要素壁（面外）	頂底版間の相対変位最大時刻	隅角部節点の応答変位を用いて回転成分を除去した層間変位
時刻 1-2			南側			
時刻 2-1 ^{*2}	せん断破壊	屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）	北側	はり要素壁（面外）	各側壁の水平荷重最大時刻	側面地盤水平土圧と側壁の慣性力の積算値
時刻 2-2 ^{*3}			南側			
時刻 3-1 ^{*4}	せん断破壊	屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）	北側	平面応力要素壁（面内）	頂底版間の相対変位最大時刻	隅角部節点の応答変位を用いて回転成分を除去した層間変位
時刻 3-2 ^{*5}			南側			

注記*1：構造物の変形方向は、層間変位の符号確認により実施する。

*2：時刻 2-1 は、南側壁の水平荷重最大時刻とし、時刻 2-2 は、北側壁の水平荷重最大時刻とする。

*3：時刻 3-1 及び時刻 3-2 は、屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）をモデル化する B-B 断面のみが対象

7.1.1 各照査時刻における荷重抽出時刻の算定結果

(1) 時刻 1-1, 時刻 1-2

地震応答解析結果のうち、屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の頂底版間の最大層間変位の算定結果を表 7-2 及び表 7-3 に示す。

表 7-2 頂底版間の最大層間変位の算定結果（A-A断面）

解析 ケース	地震動		時刻 1-1* ¹		時刻 1-2* ²	
			最大層間変位 (mm)	時刻 (s)	最大層間変位 (mm)	時刻 (s)
①	S s - D	++	0.94	34.30	-1.25	8.57
②	S s - D	++	0.92	34.30	-1.25	8.57
③	S s - D	++	0.87	34.30	-1.24	8.56

注記*1：屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）が北側変形時

*2：屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）が南側変形時

表 7-3 頂底版間の最大層間変位の算定結果（B-B断面）

解析 ケース	地震動		時刻 1-1* ¹		時刻 1-2* ²	
			最大層間変位 (mm)	時刻 (s)	最大層間変位 (mm)	時刻 (s)
①	S s - D	++	0.60	34.29	-1.02	8.56
②	S s - D	++	0.61	34.30	-1.02	8.56
③	S s - D	++	0.60	34.29	-1.02	8.56

注記*1：屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）が北側変形時

*2：屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）が南側変形時

(2) 時刻 2-1, 時刻 2-2

地震応答解析結果のうち, 屋外配管ダクト (タービン建物~排気筒) の各側壁の最大水平荷重の算定結果を表 7-4 及び表 7-5 に示す。

表 7-4 各側壁の最大水平荷重の算定結果 (A-A 断面)

解析 ケース	地震動		時刻 2-1* ¹		時刻 2-2* ²	
			最大水平荷重 (kN)	時刻 (s)	最大水平荷重 (kN)	時刻 (s)
①	S s - D	++	283	19.14	4422	8.55
②	S s - D	++	270	19.14	4440	8.55
③	S s - D	++	279	19.14	4153	8.56

注記*1: 南側壁の水平荷重最大時刻

*2: 北側壁の水平荷重最大時刻

表 7-5 各側壁の最大水平荷重の算定結果 (B-B 断面)

解析 ケース	地震動		時刻 2-1* ¹		時刻 2-2* ²	
			最大水平荷重 (kN)	時刻 (s)	最大水平荷重 (kN)	時刻 (s)
①	S s - D	++	192	34.29	3661	8.55
②	S s - D	++	193	34.29	3744	8.56
③	S s - D	++	192	34.29	3573	8.56

注記*1: 南側壁の水平荷重最大時刻

*2: 北側壁の水平荷重最大時刻

(3) 時刻 3-1, 時刻 3-2

地震応答解析結果のうち、屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）の頂底版間の最大層間変位の算定結果を表 7-6 に示す。

なお、A-A 断面において屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）はモデル化対象外のため B-B 断面の結果のみ示す。

表 7-6 頂底版間の最大層間変位の算定結果（B-B 断面）

解析 ケース	地震動		時刻 3-1* ¹		時刻 3-2* ²	
			最大層間変位 (mm)	時刻 (s)	最大層間変位 (mm)	時刻 (s)
①	S s - D	++	0.44	14.56	-0.27	8.93
②	S s - D	++	0.44	14.56	-0.27	8.93
③	S s - D	++	0.44	14.56	-0.27	8.93

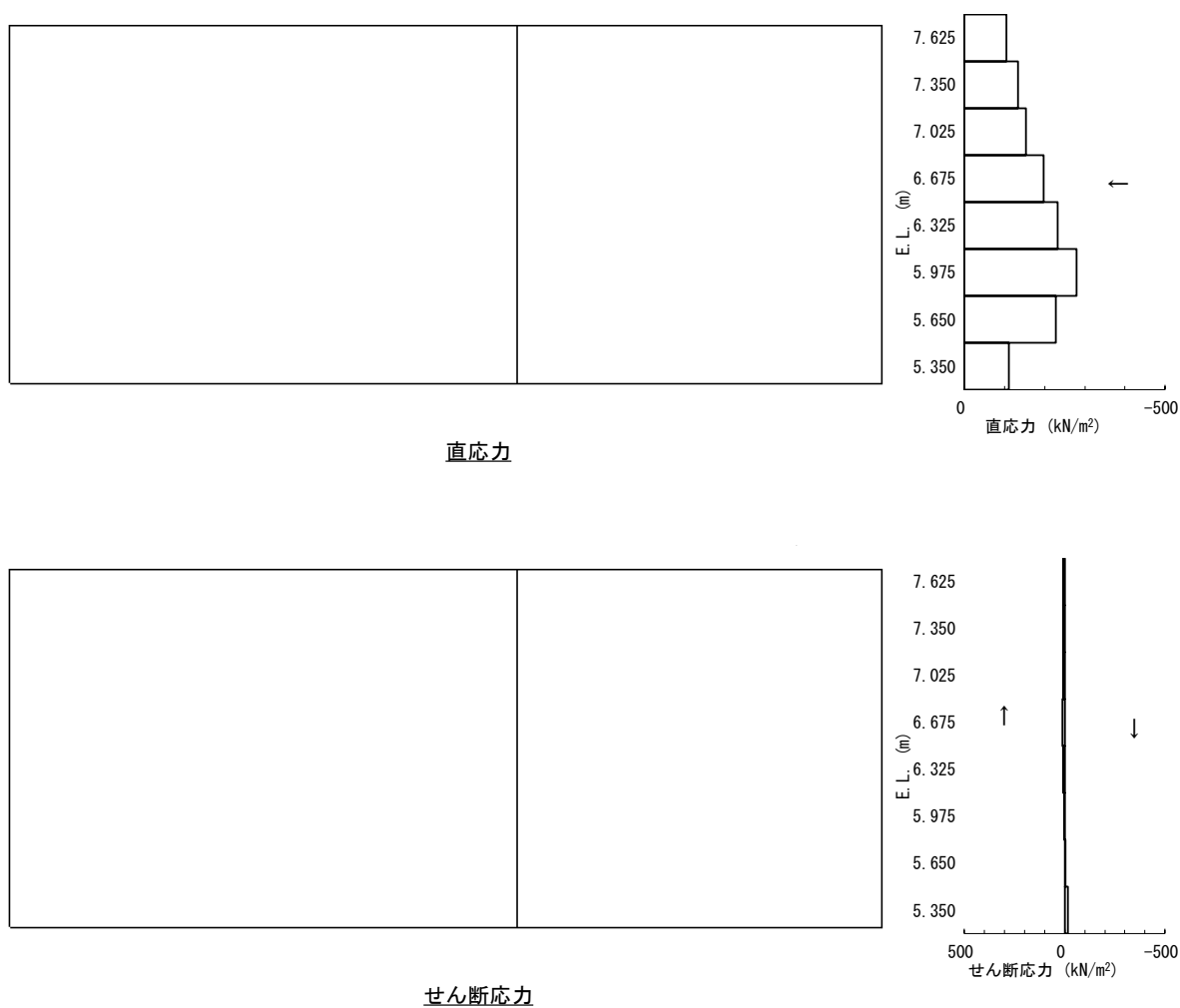
注記*1：屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）が北側変形時

*2：屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）が南側変形時

7.1.2 作用荷重分布

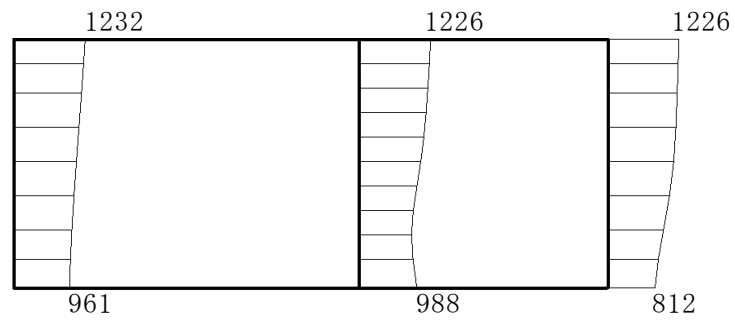
曲げ・軸力系の破壊に対する照査及びせん断破壊に対する照査のうち、照査値が最大となる解析ケースについて、作用荷重分布図を図7-1～図7-4に示す。

(1) 曲げ・軸力系の破壊

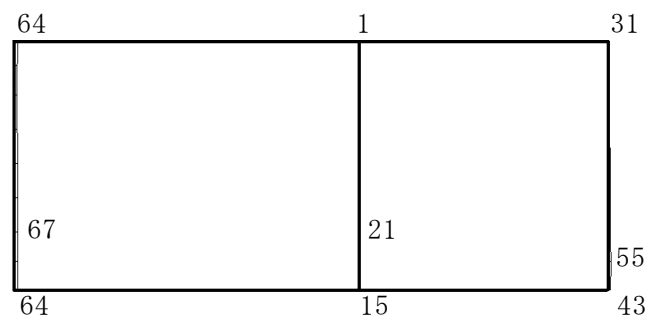


図中の矢印は荷重の作用方向を示す

図7-1 作用荷重分布図（直応力及びせん断応力，曲げ・軸力系の破壊）
（解析ケース②，S s - D (++)，A - A断面，8.55秒，北側壁）



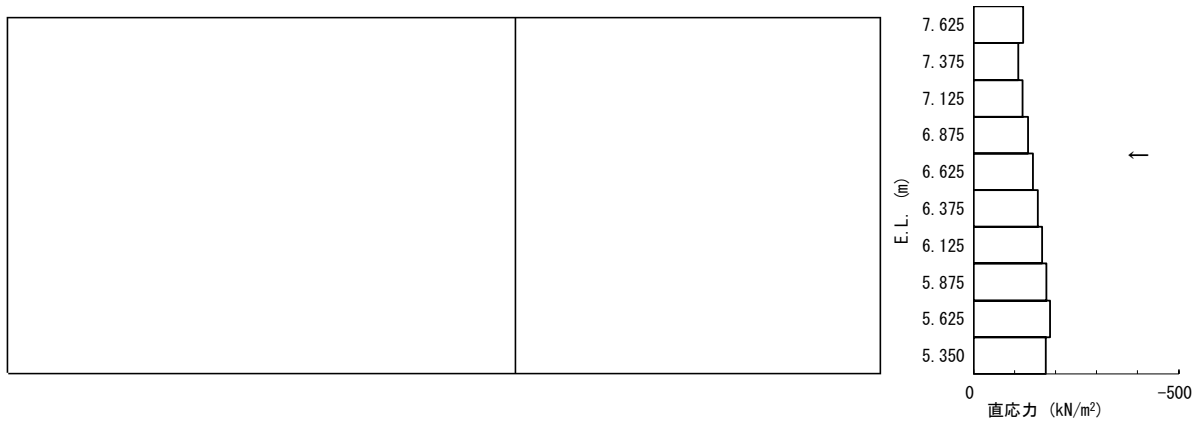
(水平)



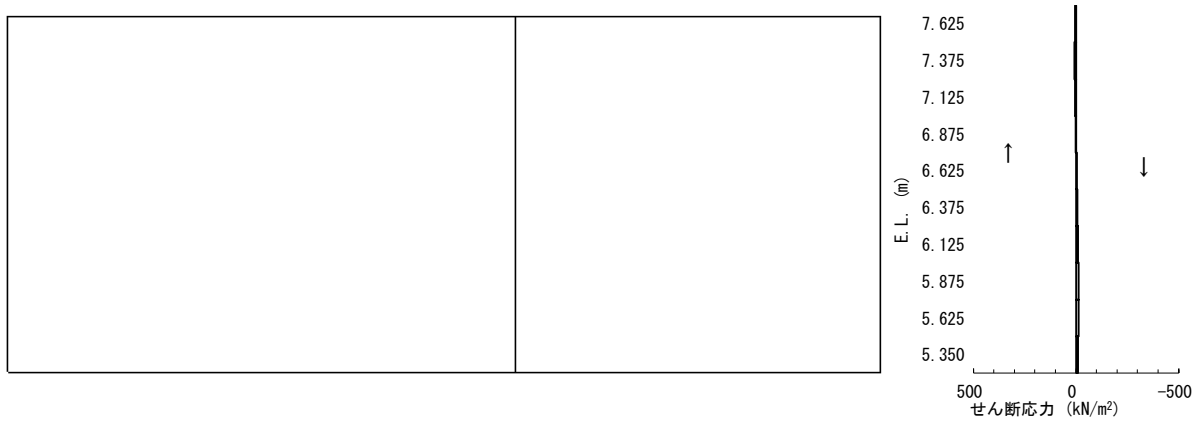
(鉛直)

構造スケール 0 1(m) 応答値スケール 0 1500(cm/s²)

図 7-2 作用荷重分布図 (加速度, 曲げ・軸力系の破壊)
 (解析ケース②, S_s-D(++) , A-A断面, 8.55秒, 北側壁)



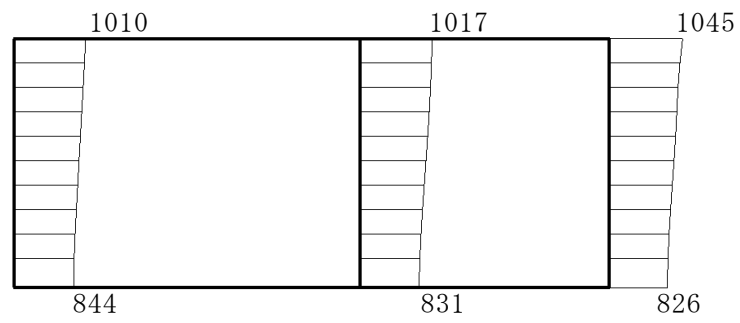
直応力



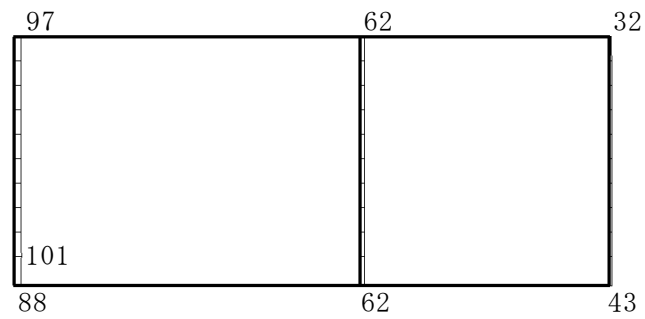
せん断応力

図中の矢印は荷重の作用方向を示す

図 7-3 作用荷重分布図 (直応力及びせん断応力, 曲げ・軸力系の破壊)
(解析ケース②, S_s-D (++) , B-B 断面, 8.55 秒, 北側壁)



(水平)



(鉛直)

構造スケール 0 1(m) 応答値スケール 0 1500(cm/s²)

図 7-4 作用荷重分布図 (加速度, 曲げ・軸力系の破壊)
 (解析ケース②, S_s-D (++) , B-B 断面, 8.55 秒, 北側壁)

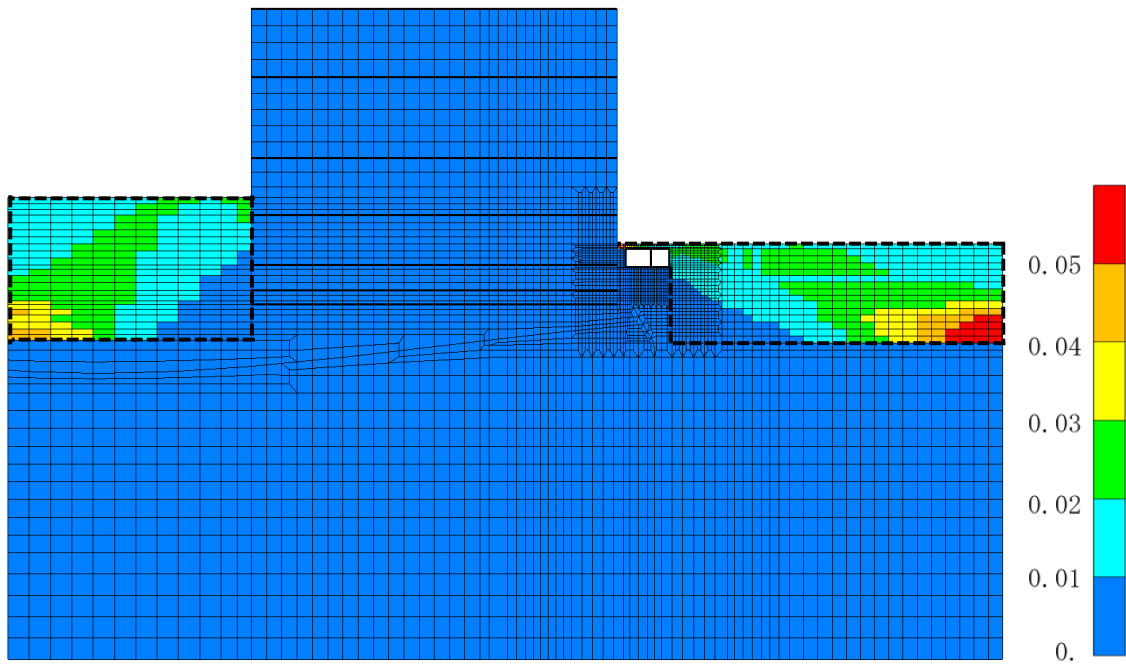
(2) せん断破壊

せん断破壊に対する照査のうち照査値が最大となる解析ケースは曲げ・軸力系の破壊に対する解析ケースと同様であるため、作用荷重分布図の記載を省略する。

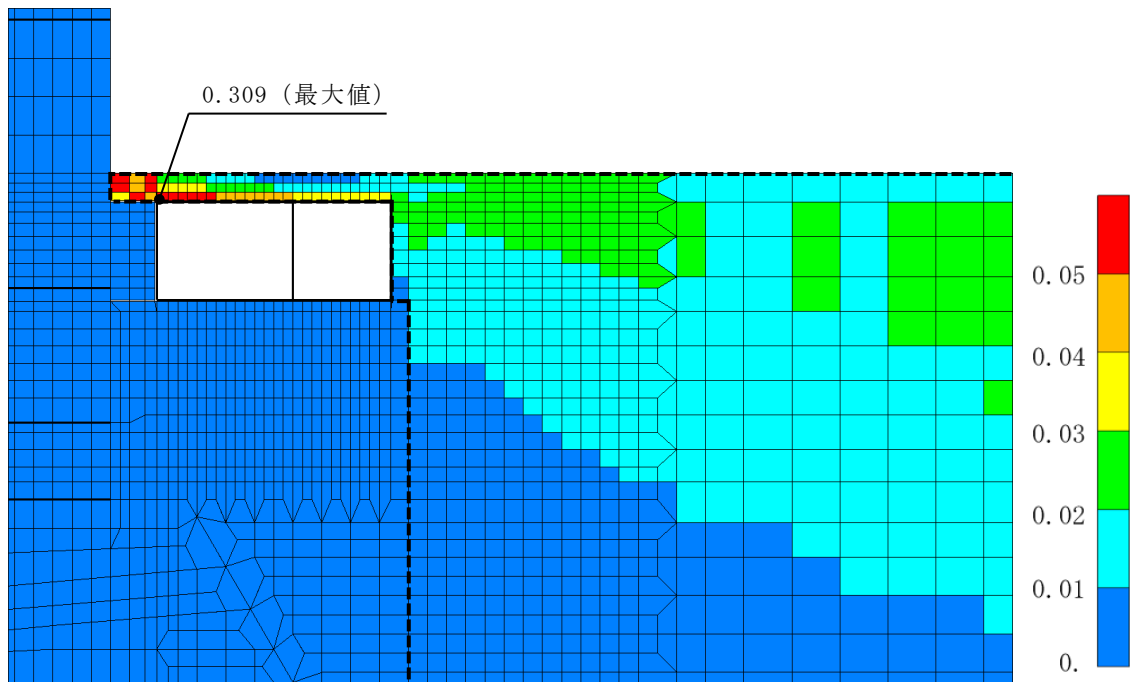
7.1.3 最大せん断ひずみ

曲げ・軸力系の破壊に対する照査及びせん断破壊に対する照査のうち照査値が最大となる解析ケースについて、地盤に発生した最大せん断ひずみ分布図を図 7-5 及び図 7-6 に示す。

(1) 曲げ・軸力系の破壊

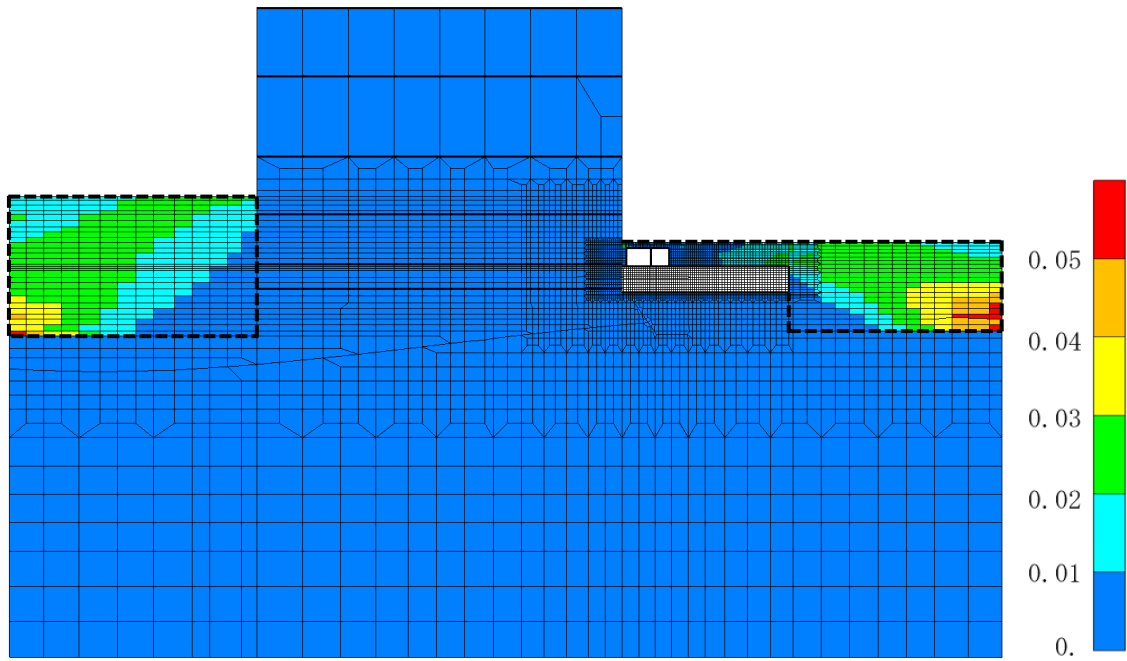


(a) 全体図

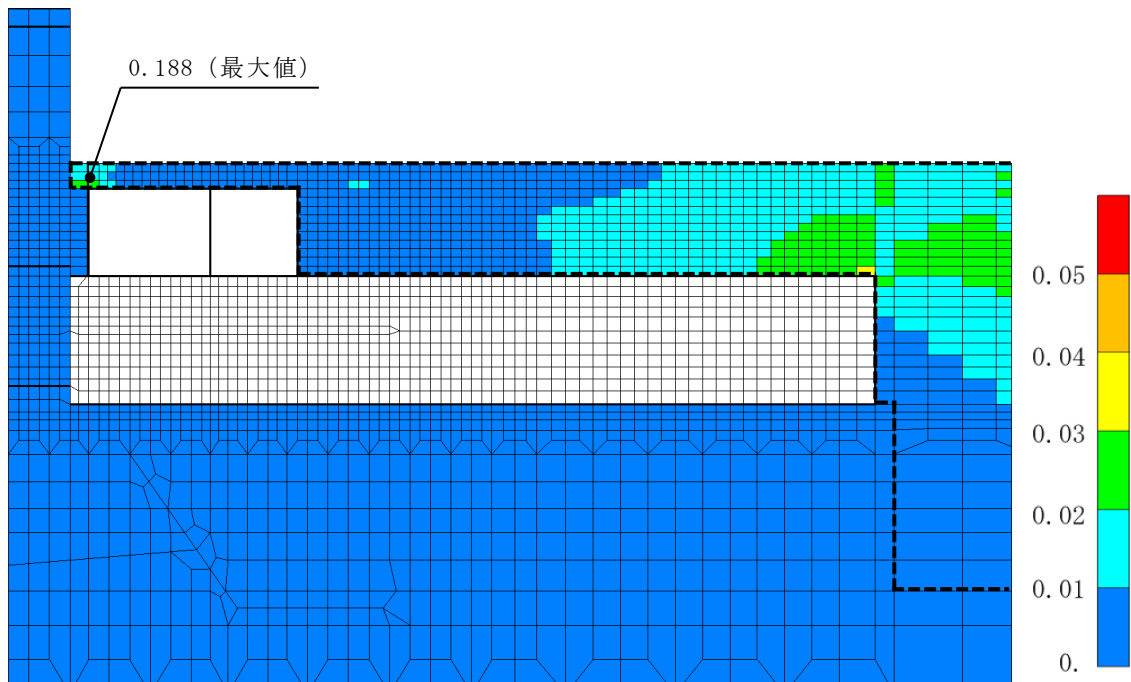


(b) 構造物周辺拡大図

図 7-5 最大せん断ひずみ分布図 (曲げ・軸力系の破壊)
(解析ケース②, $S_s - D(++)$, A-A断面)



(a) 全体図



(b) 構造物周辺拡大図

図 7-6 最大せん断ひずみ分布図 (曲げ・軸力系の破壊)
(解析ケース②, $S_s - D$ (++) , B - B 断面)

(2) せん断破壊

せん断破壊に対する照査のうち照査値が最大となる解析ケースは曲げ・軸力系の破壊に対する解析ケースと同様であるため、最大せん断ひずみ分布図の記載を省略する。

7.2 3次元構造解析結果

3次元構造解析に基づく各構造部材の構造解析結果を示す。評価部位の位置を図7-7に、各部材の要素座標系を図7-8に、シェル要素における断面力の方向を図7-9に示す。

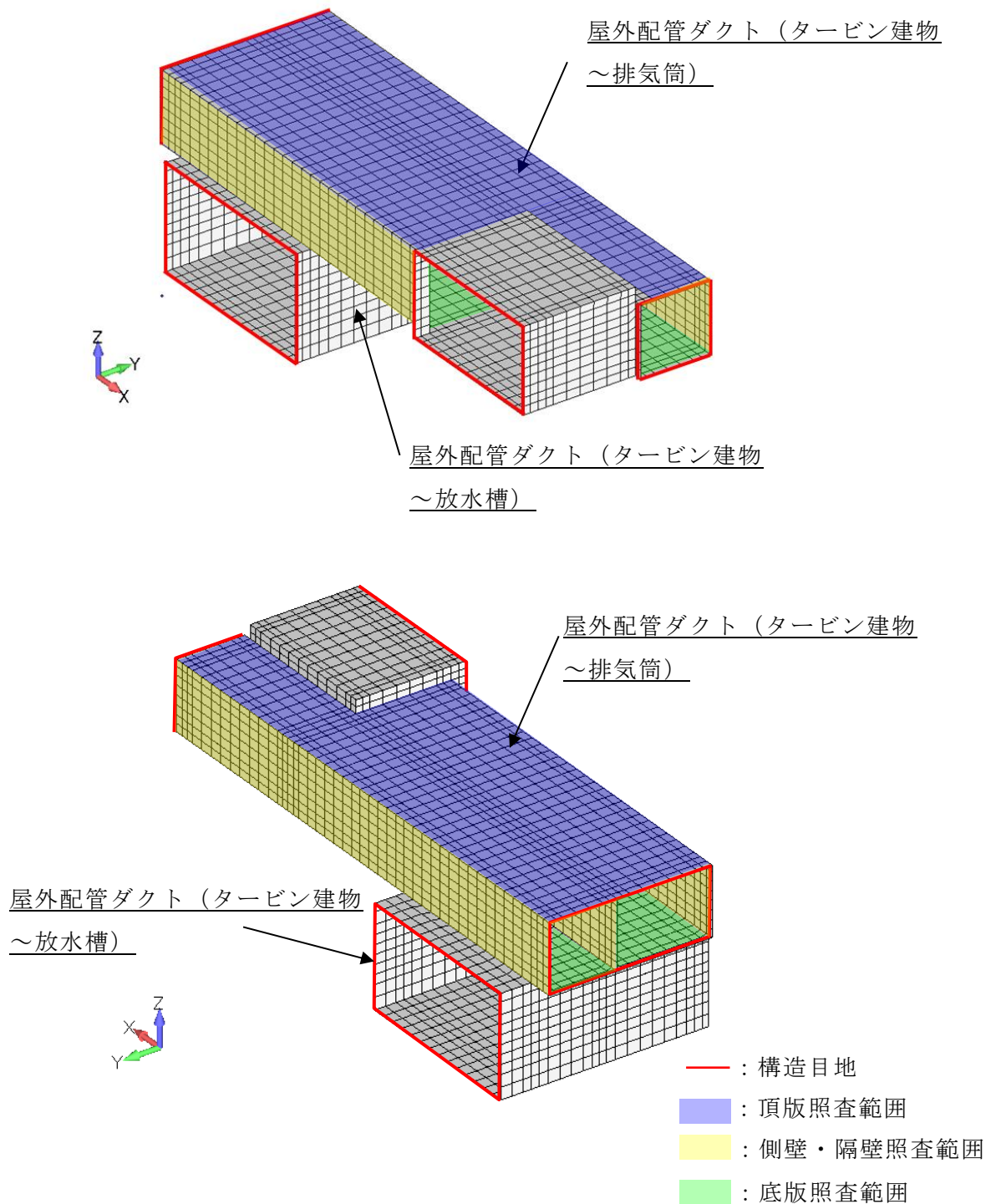


図7-7 評価部位の位置

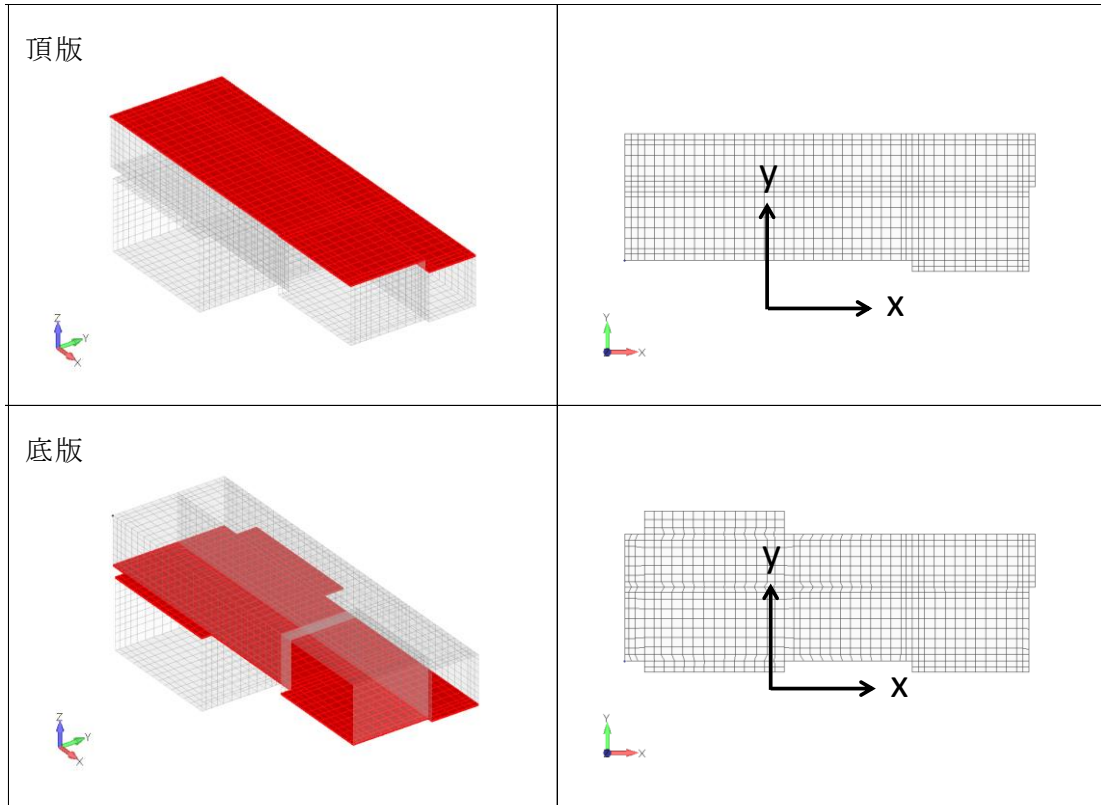


図 7-8 (1) 頂版・底版の要素座標系

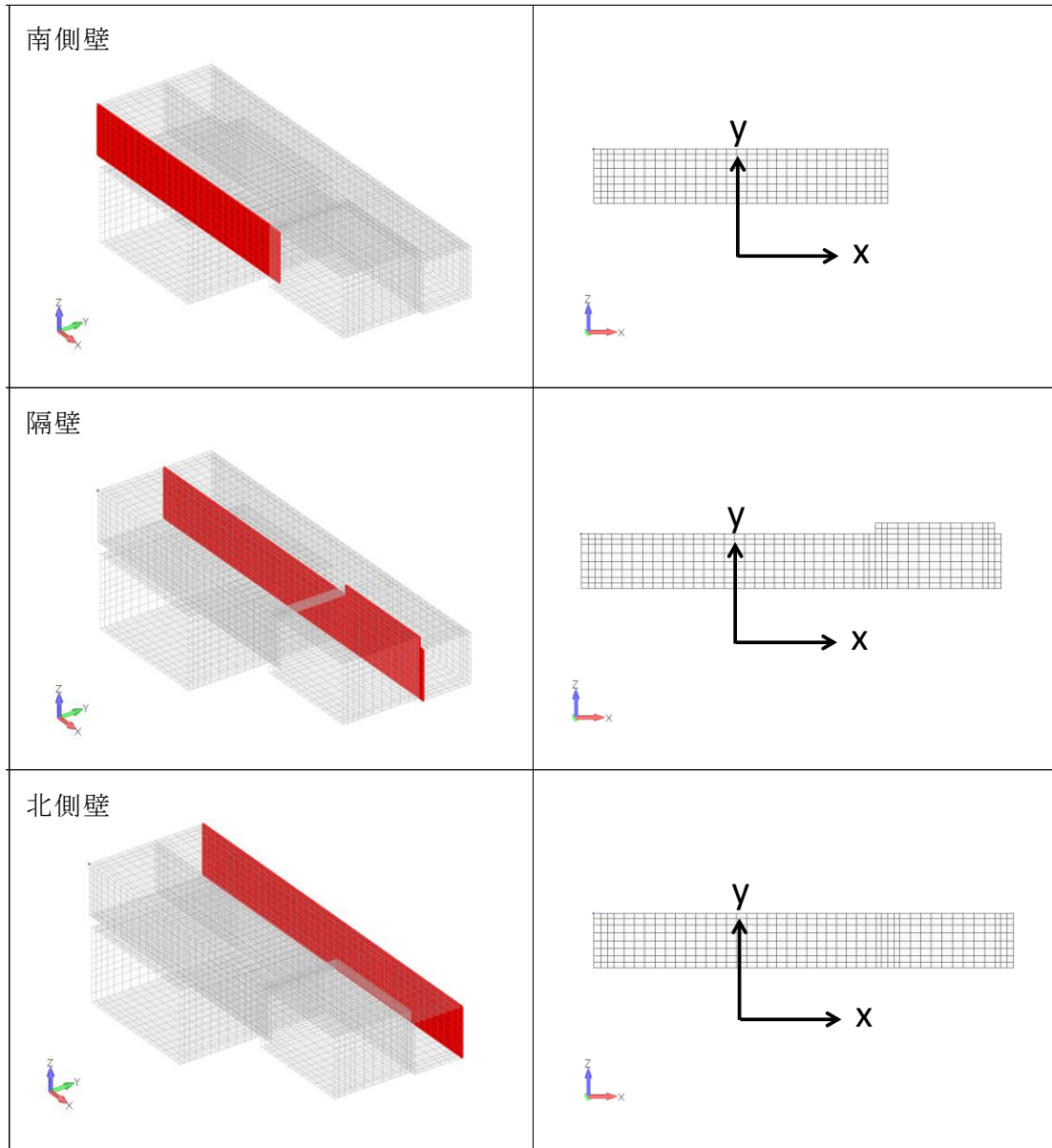


図 7-8 (2) 側壁・隔壁の要素座標系

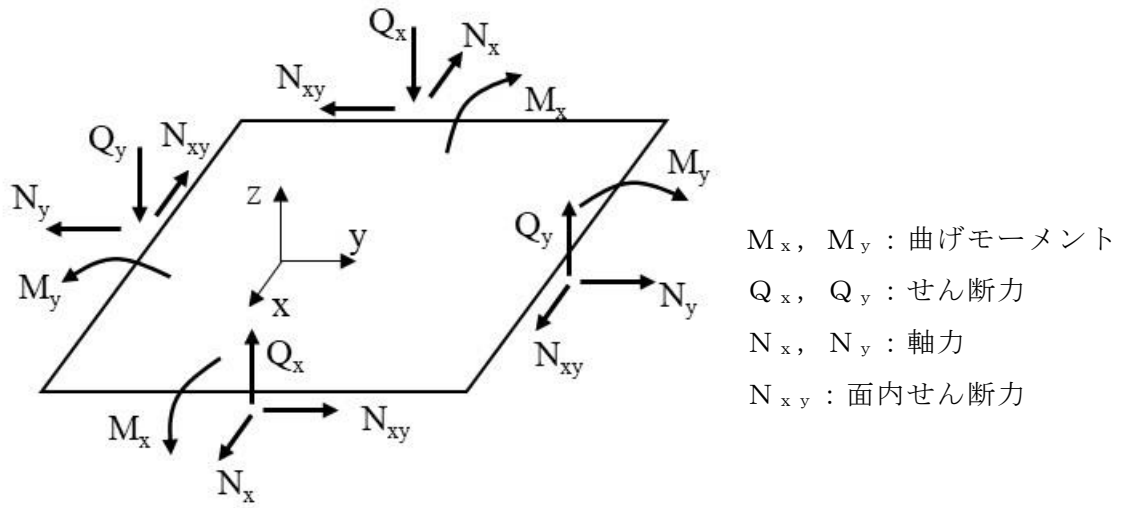


図 7-9 シェル要素における断面力の方向

7.2.1 解析ケースと照査値

本文「5.2 構造部材の健全性に対する評価結果」より、曲げ・軸力系及びせん断破壊に対する照査において、最も厳しい地震動におけるケース①（基本ケース）及び地盤物性のばらつきを考慮したケース②及びケース③を実施する。

また、上記解析ケースの結果を踏まえ、照査値に十分な裕度を有することから、追加解析を実施しない。

7.2.2 構造部材のひずみ分布（曲げ・軸力系破壊に対する照査）

鉄筋コンクリート部材の曲げ・軸力系の破壊に対する照査について、許容限界をコンクリートの圧縮縁ひずみとした各部材において最も厳しい照査値となる解析ケースの一覧を表 7-7 に示す。また、各部材のコンクリートの圧縮縁ひずみに対して最大照査値となる評価時刻でのひずみ分布図を図 7-10 に示す。

表 7-7 曲げ・軸力系の破壊に対する照査（コンクリートの圧縮縁ひずみ）

評価位置*1		解析 ケース	地震動	照査用 ひずみ*2 ϵ_d	限界 ひずみ ϵ_R	照査値 ϵ_d / ϵ_R
頂版	9	②	S s - D (++)	299 μ	10000 μ	0.03
側壁	7	②	S s - D (++)	385 μ	10000 μ	0.04
隔壁	8	②	S s - D (++)	328 μ	10000 μ	0.04
底版	4	②	S s - D (++)	285 μ	10000 μ	0.03

注記*1：評価位置は図 7-11 に示す。

*2：照査用ひずみ＝発生ひずみ×構造解析係数 γ_a （＝1.2）

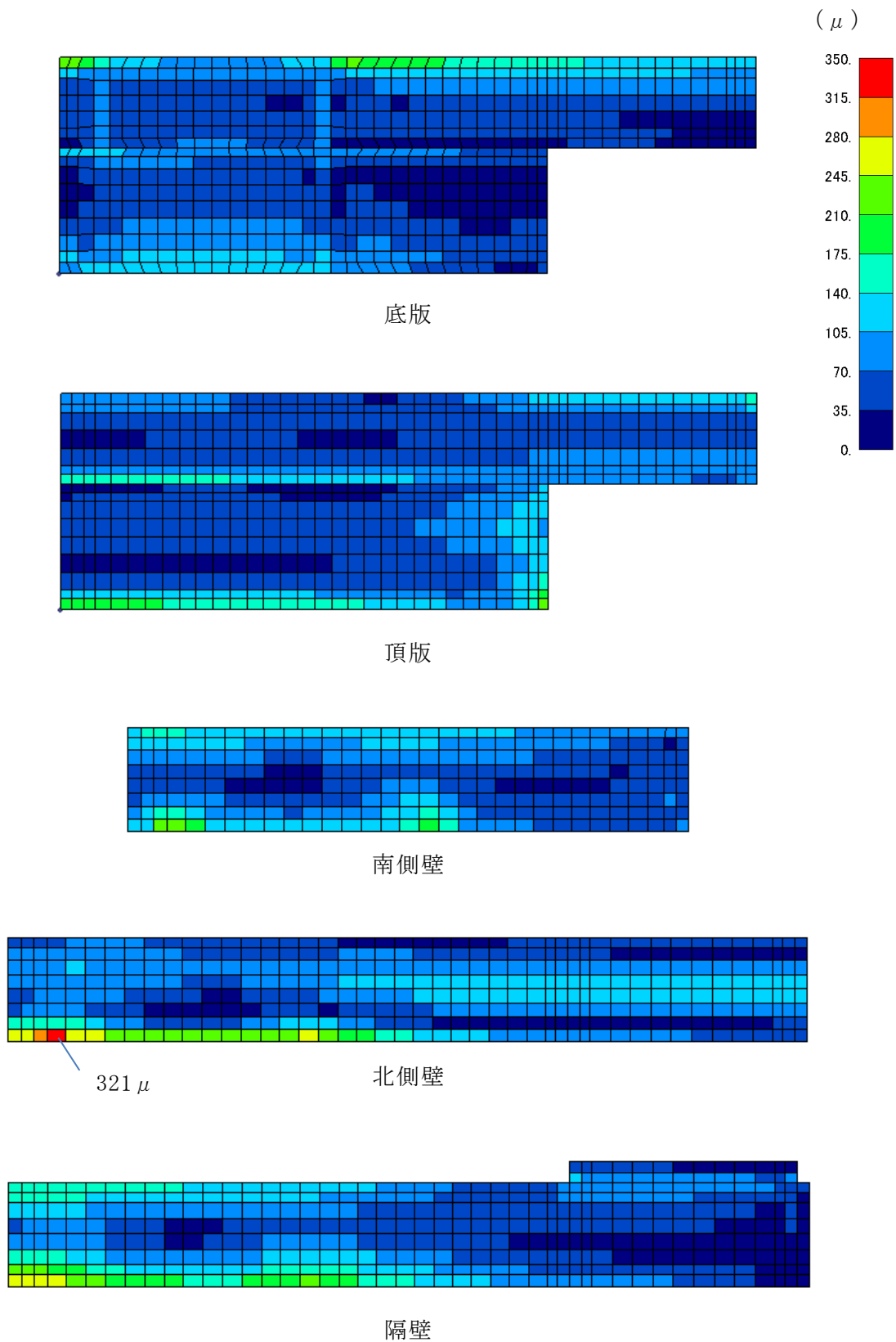


図 7-10 曲げ・軸力系の破壊に対する照査値最大時のひずみ分布図
 (コンクリートの圧縮縁ひずみ)
 (北側壁, 解析ケース②, $S_s - D$ (++))

【頂版，底版】

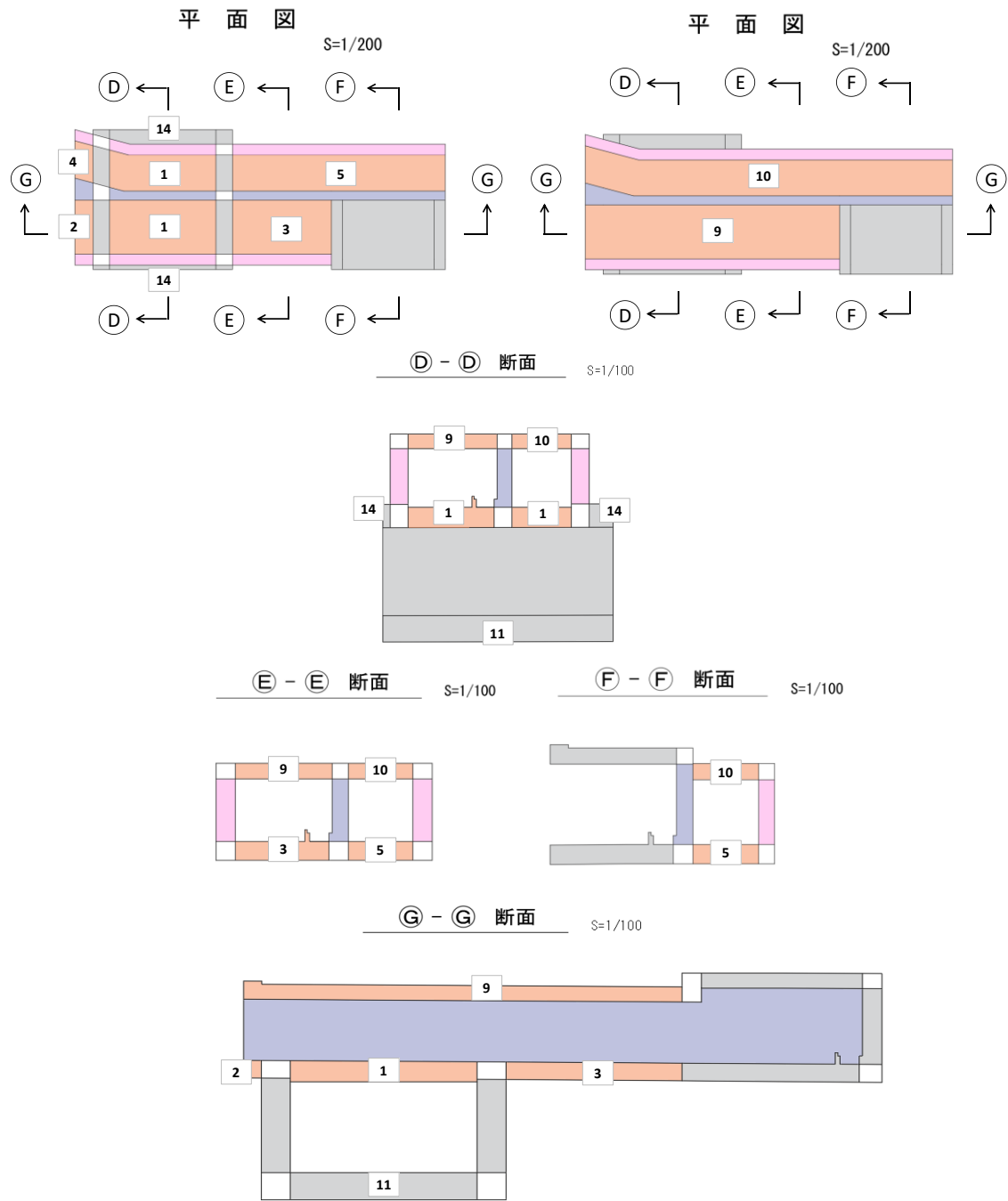


図 7-11 (1) 評価位置図 (頂版, 底版)
(曲げ・軸力系の破壊及びせん断破壊)

【側壁，隔壁】

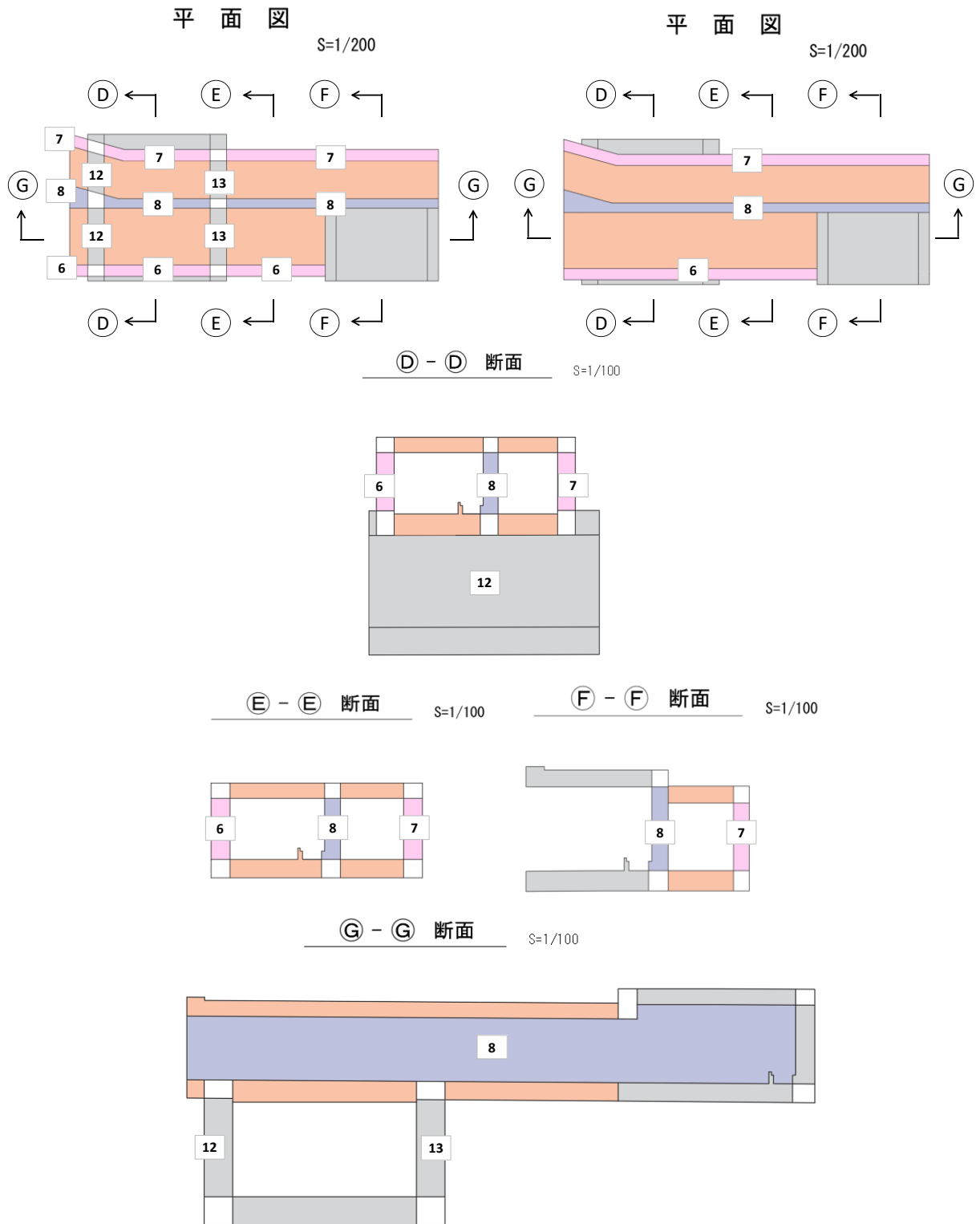


図 7-11 (2) 評価位置図 (側壁，隔壁)
(曲げ・軸力系の破壊及びせん断破壊)

7.2.3 構造部材の断面力分布（せん断破壊に対する照査）

鉄筋コンクリート部材のせん断破壊に対する照査について、各部材において最も厳しい照査値となる解析ケースの一覧を表 7-8 に示す。また、最大照査値となる評価時刻における断面力分布図（曲げモーメント，軸力，せん断力）を図 7-12～図 7-17 に示す。

表 7-8 せん断破壊に対する照査

評価位置*1		解析 ケース	地震動	照査用 せん断力*2 V_d (kN/m)	せん断 耐力 $V_{y d}$ (kN/m)	照査値 $V_d / V_{y d}$
頂版	9	②	S s - D (++)	124	163	0.77
側壁	6	②	S s - D (++)	[-] *3	[-] *3	[0.34] *3
隔壁	8	②	S s - D (++)	75	106	0.71
底版	4	②	S s - D (++)	[-] *3	[-] *3	[0.56] *3

注記*1：評価位置は図 7-11 に示す。

*2：照査用せん断力＝発生せん断力×構造解析係数 γ_a (=1.05)

*3：線形被害則による照査結果であり，詳細については参考資料 6 に示す。

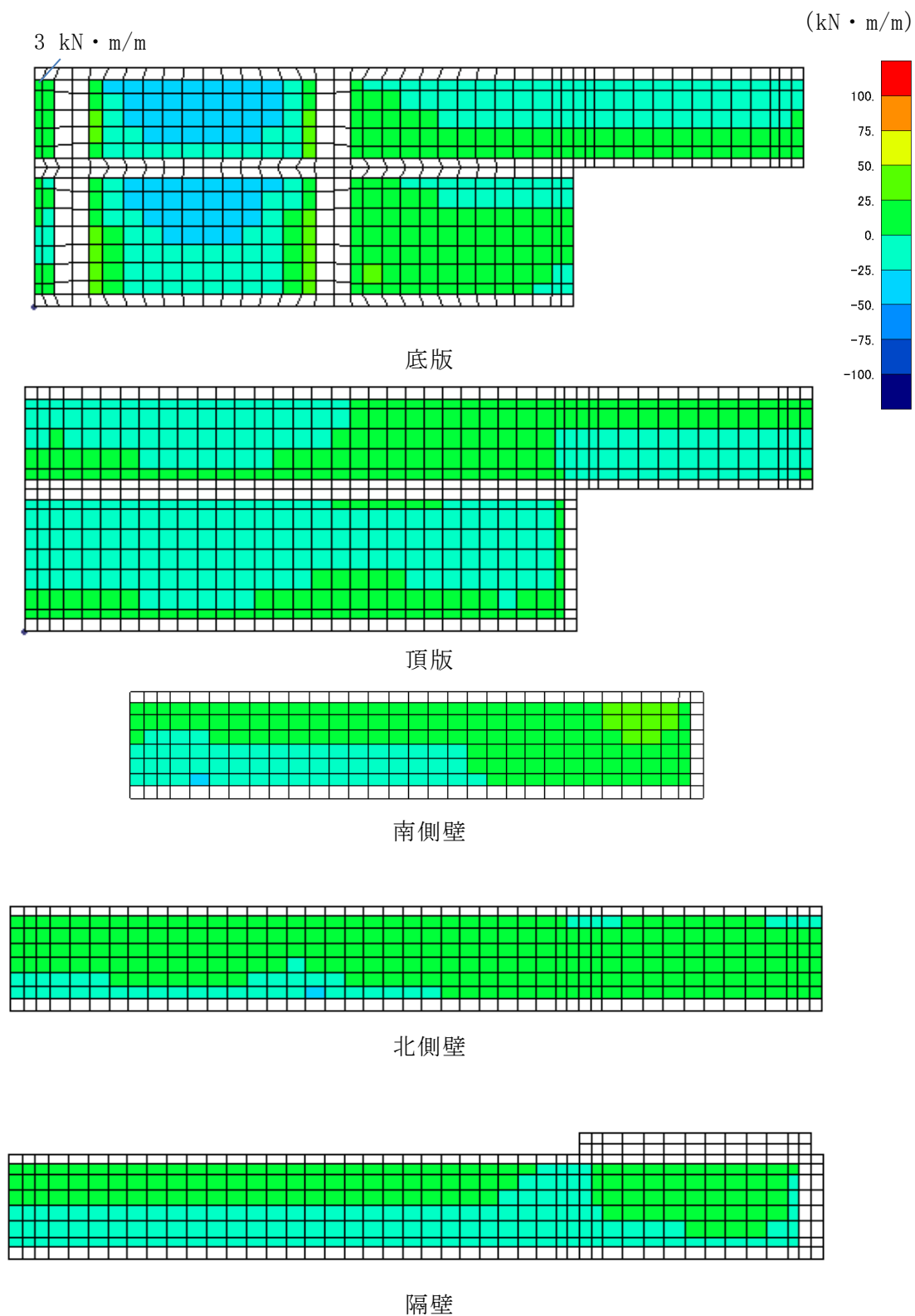


図 7-12 せん断破壊に対する照査値最大時の断面力分布図
 (曲げモーメント (kN · m/m) : M_x)
 (底版, 解析ケース②, $S_s - D$ (++))

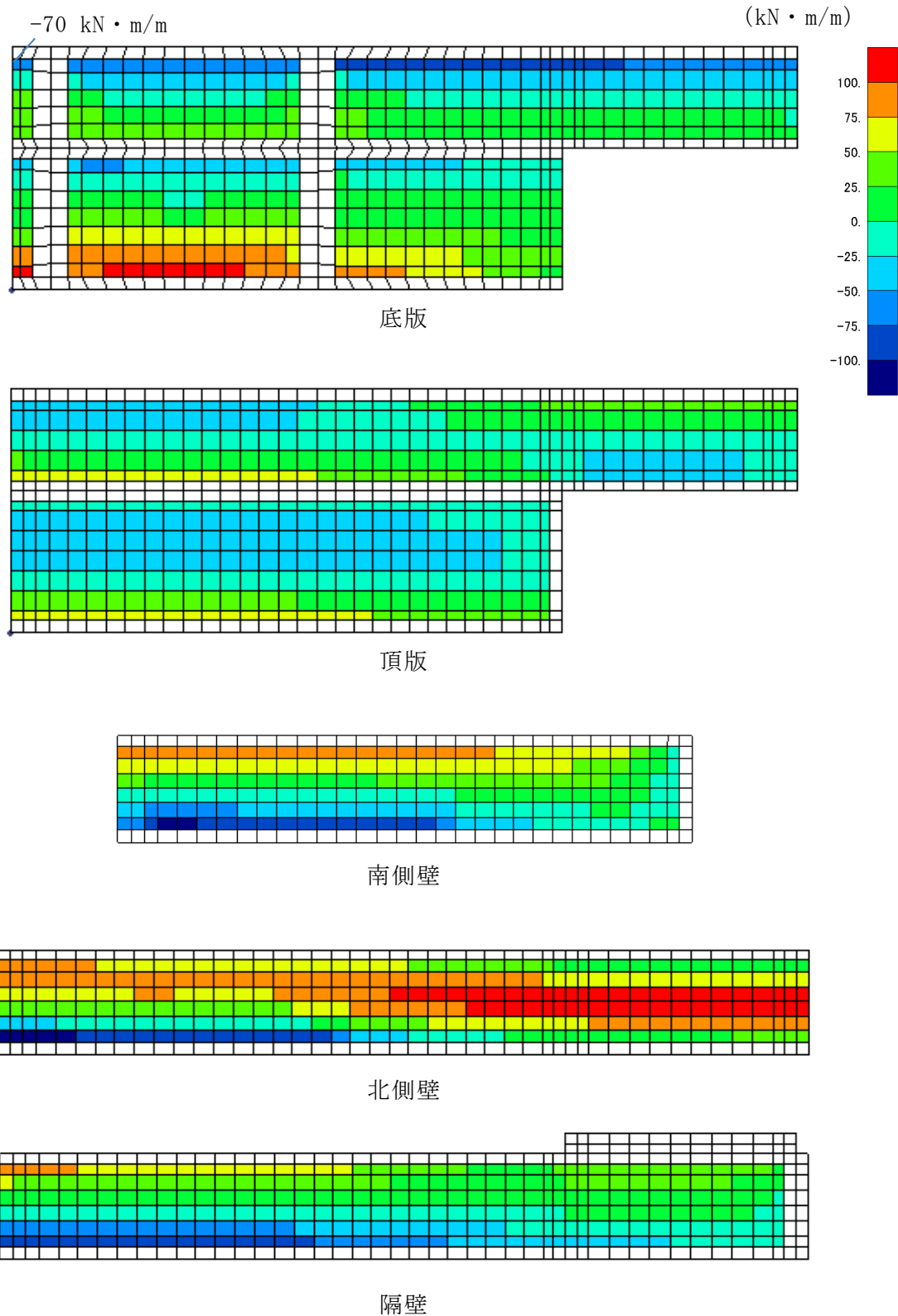


図 7-13 せん断破壊に対する照査値最大時の断面力分布図
 (曲げモーメント ($\text{kN} \cdot \text{m}/\text{m}$) : M_y)
 (底版, 解析ケース②, $S_s - D$ (++))

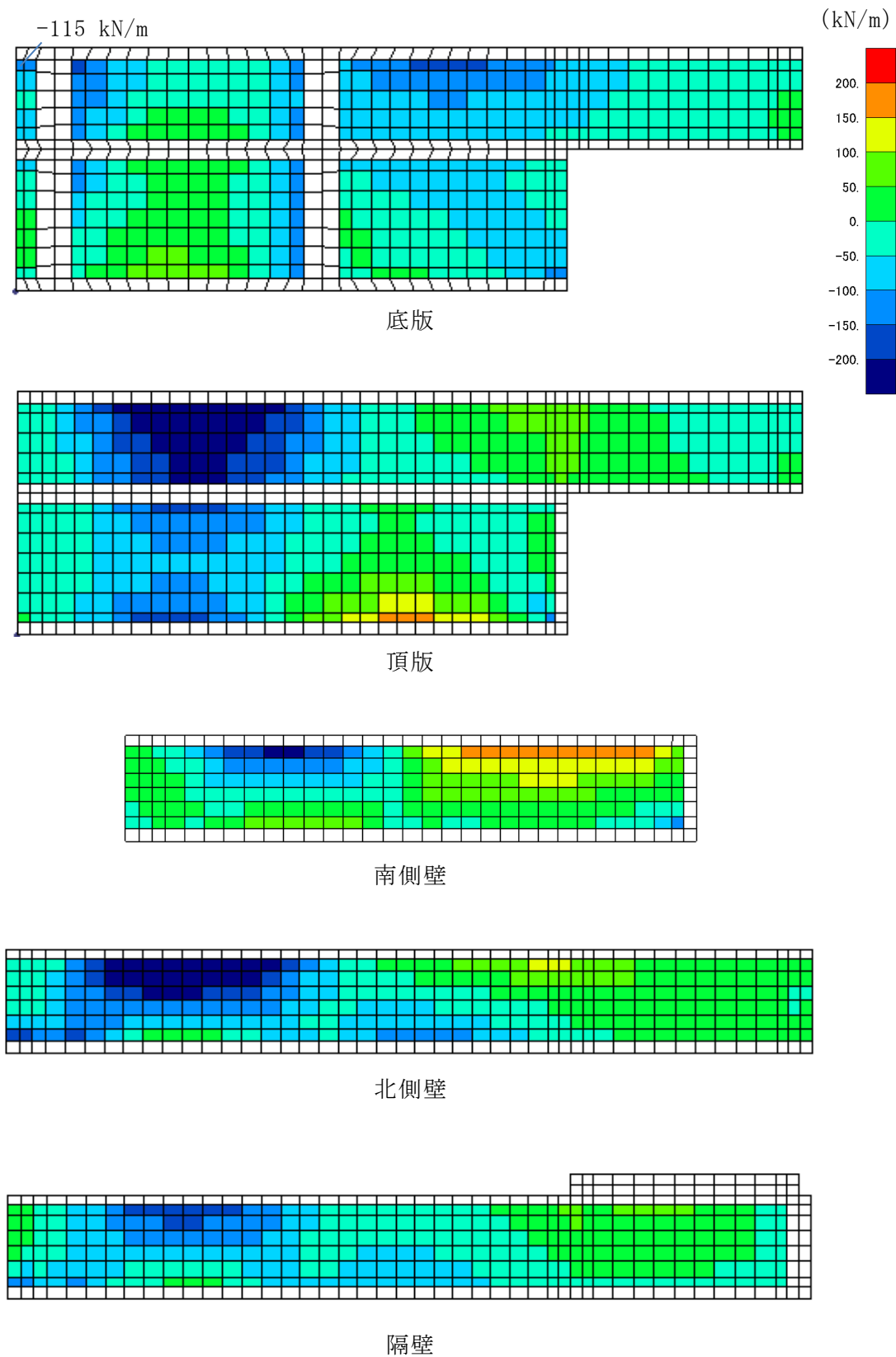


図 7-14 せん断破壊に対する照査値最大時の断面力分布図

(軸力 (kN/m) : N_x)

(底版, 解析ケース②, $S_s - D (+ +)$)

(参考) 1-142

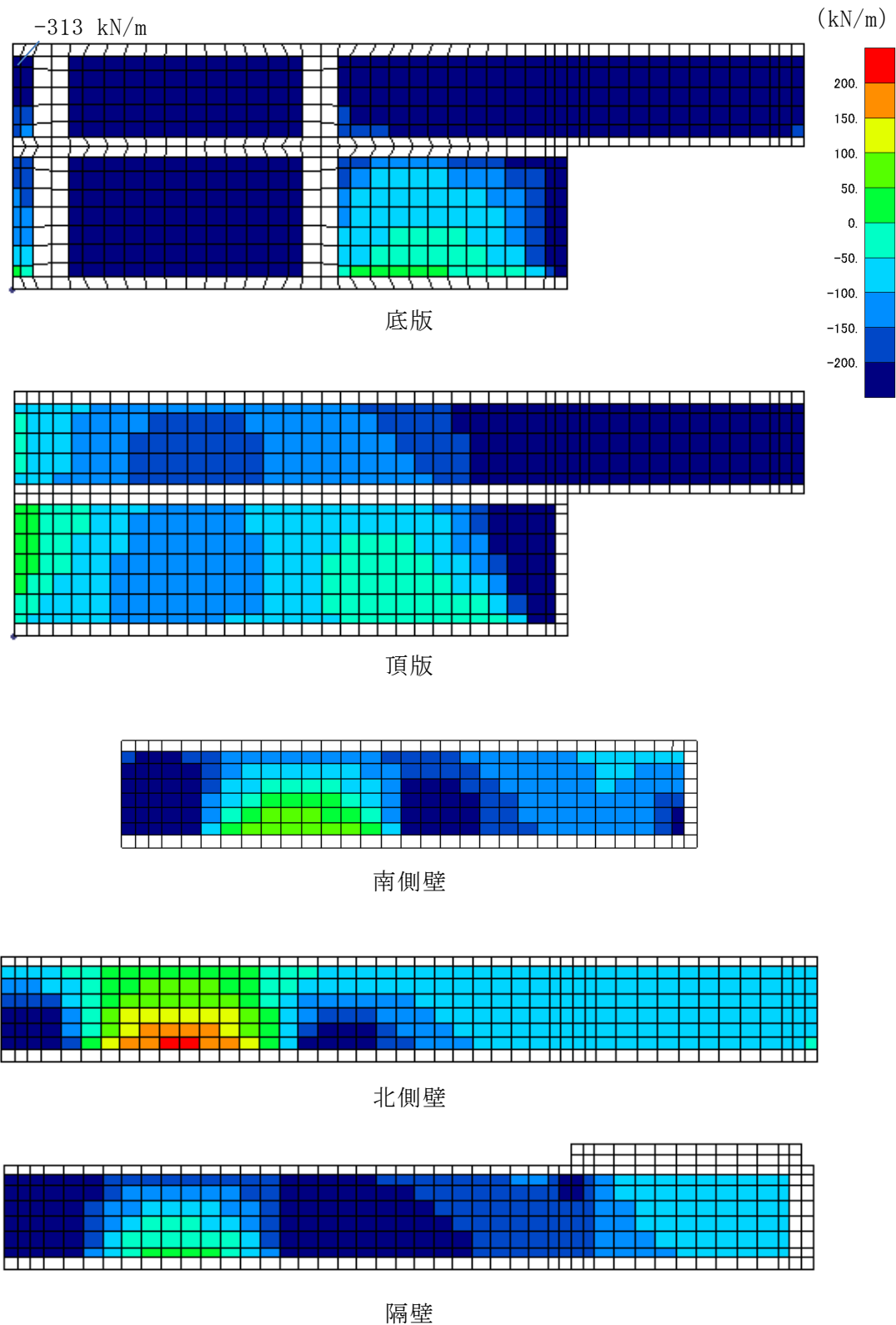


図 7-15 せん断破壊に対する照査値最大時の断面力分布図

(軸力 (kN/m) : N_y)

(底版, 解析ケース②, $S_s - D$ (++))

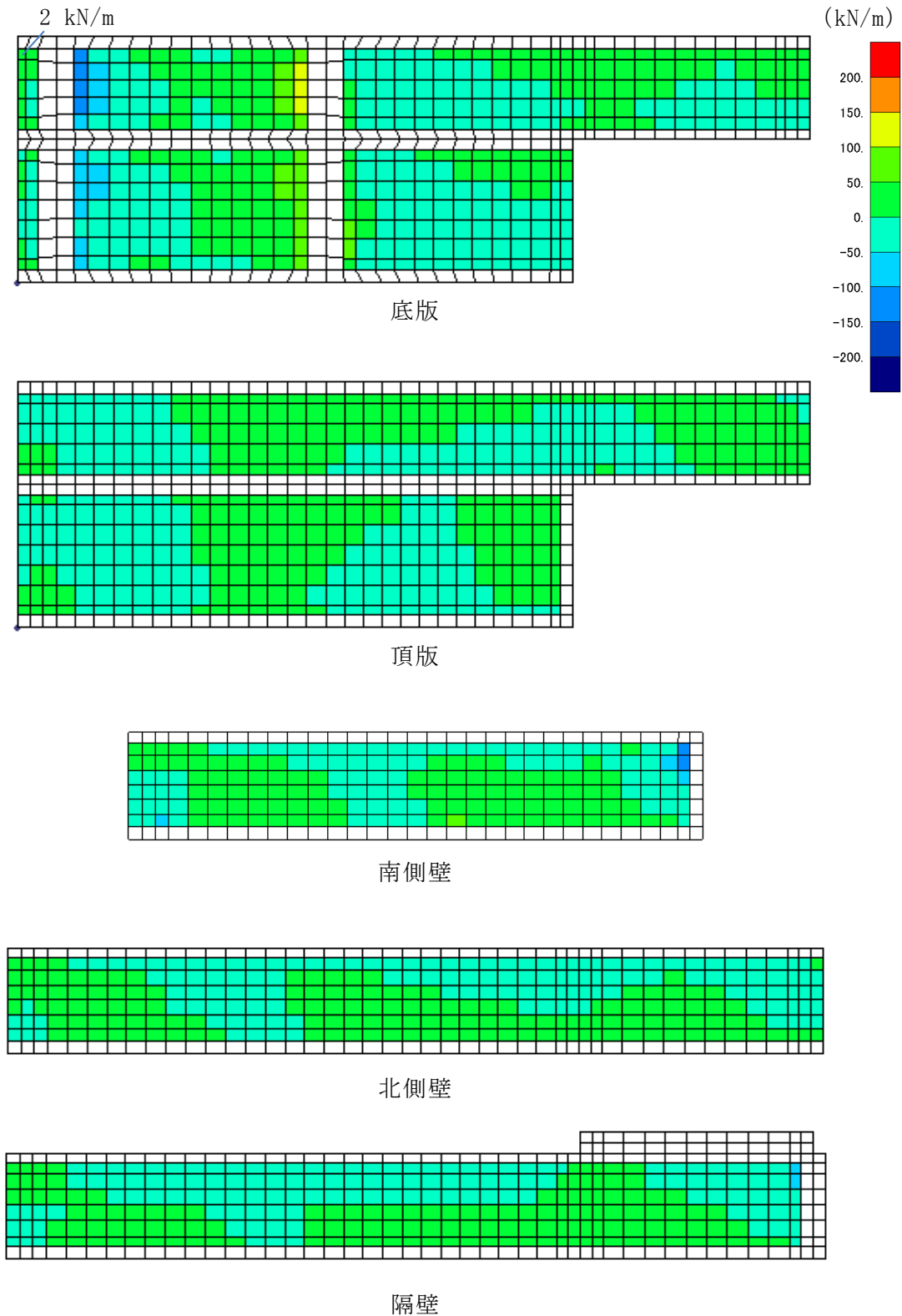


図 7-16 せん断破壊に対する照査値最大時の断面力分布図

(せん断力 (kN/m) : Q_x)

(底版, 解析ケース②, $S_s - D (+ +)$)

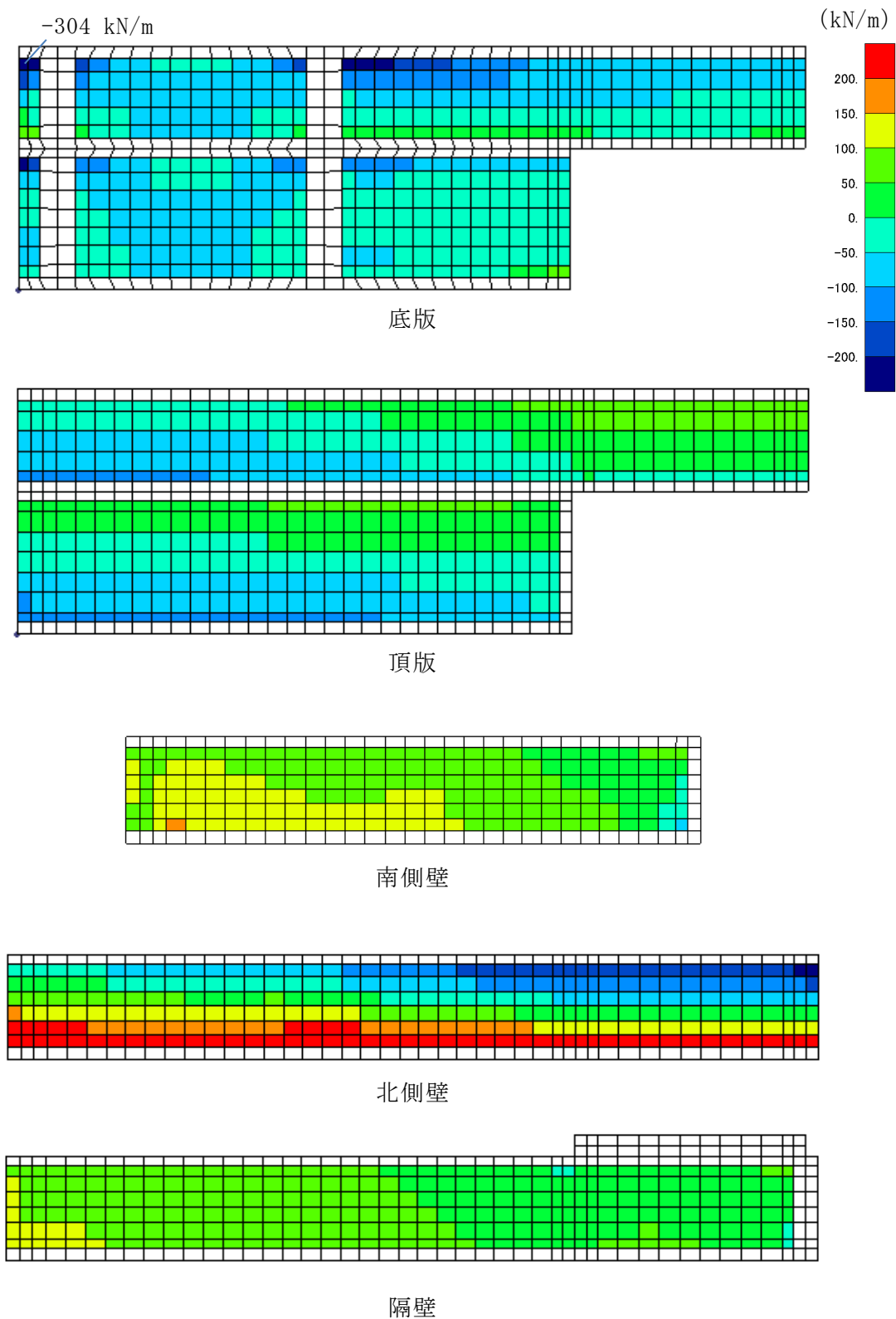


図 7-17 せん断破壊に対する照査値最大時の断面力分布図
 (せん断力 (kN/m) : Q_y)
 (底版, 解析ケース②, $S_s - D (+ +)$)

7.3 構造部材の健全性に対する評価結果

7.3.1 曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果

鉄筋コンクリート部材の曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果について、表7-9に解析ケース・地震動ごとに示す。

同表より、コンクリートの圧縮縁ひずみが、全ケースにおいて許容限界（コンクリートの圧縮縁ひずみ：10000 μ ）を下回ることを確認した。

表7-9 曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果（構造強度を有することの確認）
（コンクリートの圧縮縁ひずみ）

解析 ケース	地震動		評価位置*1		照査用 ひずみ*2	照査ひずみ ϵ_R	照査値 ϵ_d / ϵ_R
					ϵ_d		
①	S s - D	++	頂版	9	298 μ	10000 μ	0.03
			側壁	7	377 μ		
			隔壁	8	323 μ		
			底版	4	280 μ		
②	S s - D	++	頂版	9	299 μ	10000 μ	0.03
			側壁	7	385 μ		
			隔壁	8	328 μ		
			底版	4	285 μ		
③	S s - D	++	頂版	9	294 μ	10000 μ	0.03
			側壁	7	365 μ		
			隔壁	8	318 μ		
			底版	4	274 μ		

注記*1：評価位置は図7-11に示す。

*2：照査用ひずみ＝発生ひずみ×構造解析係数 γ_α （＝1.2）

7.3.2 せん断破壊に対する評価結果

鉄筋コンクリート部材のせん断破壊に対する各部材での最大照査値について、表7-10に解析ケース・地震動ごとに示す。

同表より、照査用せん断力が、全ケースにおいてせん断耐力を下回ることを確認した。

表7-10 せん断破壊に対する評価結果

解析 ケー ス	地震動		評価位置*1		照査用	せん断耐力	照査値
					せん断力*2 V_d (kN/m)	$V_{y,d}$ (kN/m)	$V_d / V_{y,d}$
①	S s - D	++	頂版	9	122	163	0.75
			側壁	6	159 [-] *3	111 [-] *3	1.44 [0.34] *3
			隔壁	8	74	108	0.69
			底版	4	312 [-] *3	225 [-] *3	1.39 [0.56] *3
②	S s - D	++	頂版	9	124	163	0.77
			側壁	6	159 [-] *3	111 [-] *3	1.44 [0.34] *3
			隔壁	8	75	106	0.71
			底版	4	319 [-] *3	226 [-] *3	1.42 [0.56] *3
③	S s - D	++	頂版	9	118	163	0.73
			側壁	6	158 [-] *3	111 [-] *3	1.43 [0.34] *3
			隔壁	8	73	108	0.68
			底版	4	302 [-] *3	225 [-] *3	1.35 [0.55] *3

注記*1：評価位置は図7-11に示す。

*2：照査用せん断力＝発生せん断力×構造解析係数 γ_α （＝1.05）

*3：線形被害則による照査結果であり、詳細については参考資料6に示す。

7.3.3 水平2方向載荷による評価結果

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）は、南北方向断面（A-A断面及びB-B断面）を弱軸方向として耐震評価を実施している。

評価対象である屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）に対しては、南北方向が主方向（弱軸方向）となる。東西方向は屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）に対しては、従方向（強軸方向）となるが、屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）に対しては、東西方向が主方向（弱軸方向）となる。

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）は、一体化部を介して屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）からの影響を受けることから、弱軸方向である南北方向の耐震評価に加えて、強軸方向である東西方向の荷重を作用させる。

水平2方向載荷に使用する評価用地震動及び時刻は、弱軸方向において基準地震動S_s-D（++）に地盤物性のばらつきを考慮した解析ケース①～③のうち、曲げ・軸力系及びせん断破壊に対する照査において、最も照査値が厳しい地震動・時刻とする。また、従方向の荷重は、東西断面（C-C断面）の地震応答解析から、主方向と同じ地震動・時刻の荷重を抽出する。水平方向載荷の評価において組合せる荷重は、主方向荷重を水平方向及び鉛直方向荷重、従方向荷重を水平方向荷重とし、従方向荷重は主方向荷重での地震時荷重算出時刻の同時刻の荷重を使用する。

水平2方向載荷による評価に用いる解析ケースと地震動の組合せを表7-11に示す。

曲げ・軸力系の破壊に対する照査について、主方向では、地震動：S_s-D（++），ケース②の照査時刻8.55秒が最大照査値であることから、従方向も主方向と同様に地震動：S_s-D（++），ケース②，8.55秒とする。

せん断破壊に対する照査について、主方向では、地震動：S_s-D（++），ケース②の照査時刻8.55秒が最大照査値であることから、従方向も主方向と同様に地震動：S_s-D（++），ケース②，8.55秒とする。

水平2方向載荷に対する評価結果について、各部材において最も厳しい照査値となる解析ケース及び地震動の組合せを表7-12及び表7-13に示す。同表より、コンクリートの圧縮縁ひずみ及び照査用せん断力が、それぞれの許容限界を下回ることを確認した。

表 7-11 水平 2 方向載荷による評価に用いる解析ケースと地震動

	解析ケース		地震動	照査時刻 (s)
	主方向	従方向		
曲げ・軸力系の破壊に対する照査	ケース②		S s - D (++)	8.55
せん断破壊に対する照査	ケース②		S s - D (++)	8.55

表 7-12 曲げ・軸力系の破壊に対する照査 (コンクリートの圧縮縁ひずみ)

評価位置*1		解析ケース		地震動	照査時刻 (s)	照査用 ひずみ*2 ϵ_d	照査 ひずみ ϵ_R	照査値 ϵ_d / ϵ_R
		主方向	従方向					
頂版	9	ケース②		S s - D (++)	8.55	265 μ	10000 μ	0.03
側壁	7	ケース②		S s - D (++)	8.55	402 μ	10000 μ	0.05
隔壁	8	ケース②		S s - D (++)	8.55	355 μ	10000 μ	0.04
底版	4	ケース②		S s - D (++)	8.55	271 μ	10000 μ	0.03

注記*1：評価位置は図 7-11 に示す。

*2：照査用ひずみ = 発生ひずみ × 構造解析係数 γ_α (=1.2)

表 7-13 せん断破壊に対する照査

評価位置*1		解析ケース		地震動	照査時刻 (s)	照査用 せん断力*2 V_d (kN/m)	せん断耐力 $V_{y d}$ (kN/m)	照査値 $V_d / V_{y d}$
		主方向	従方向					
頂版	9	ケース②		S s - D (++)	8.55	125	162	0.77
側壁	7	ケース②		S s - D (++)	8.55 8.55	240 [-] *3	178 [-] *3	1.36 [0.60] *3
隔壁	8	ケース②		S s - D (++)	8.55	138	139	0.994*4
底版	4	ケース②		S s - D (++)	8.55 8.55	277 [-] *3	225 [-] *3	1.24 [0.52] *3

注記*1：評価位置は図 7-11 に示す。

*2：照査用せん断力＝発生せん断力×構造解析係数 γ_a (=1.05)

*3：線形被害則による照査結果であり，詳細については参考資料 6 に示す。

*4：小数点以下第 4 位を切り上げ

8. まとめ

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）については，基準地震動 S_s による耐震評価として，構造部材の曲げ・軸力系の破壊及びせん断破壊に対する評価を実施した。

構造部材の健全性について，コンクリートのひずみ及びせん断力が要求機能に応じた許容限界を下回ることを確認した。

以上から，屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）は，基準地震動 S_s による地震力に対して，構造強度を有することを確認した。

参考資料2 照査時刻の選定の妥当性について

1. はじめに

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の構造部材の健全性評価については、表 1-1 に示すとおり、構造的特徴を踏まえ、損傷モードごと及び部材ごとに評価が厳しくなる照査時刻を選定している。屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の地震応答解析断面は標準断面の A-A 断面及び屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）と一体構造である B-B 断面の 2 断面あり、A-A 断面については 1 断面当たり 4 時刻、B-B 断面については 6 時刻選定し、10 時刻の照査を 3 次元構造解析により耐震評価を実施している。なお、表 1-1 に示すとおり、構造物の変形方向に着目して時刻を選定している。

本検討では、表 1-1 に示す照査時刻（10 時刻）における地震時荷重の包絡（以下「照査時刻包絡荷重」という。）と全時刻における地震時荷重の包絡（以下「全時刻包絡荷重」という。）の深度分布を比較し、照査時刻以外の荷重状態が、耐震評価に影響を及ぼすことがなく時刻選定が妥当であることを検証する。

表 1-1 照査時刻の考え方（1断面当たり）

照査時刻	損傷モード	着目する構造物	変形方向*1	着目部位	荷重抽出時刻	抽出応答値
時刻 1-1	曲げ・軸力系の破壊	屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）	北側	はり要素壁（面外）	頂底板間の相対変位最大時刻	隅角部節点の応答変位を用いて回転成分を除去した層間変位
時刻 1-2			南側			
時刻 2-1*2	せん断破壊		北側	はり要素壁（面外）	各側壁の水平荷重最大時刻	側面地盤水平土圧と側壁の慣性力の積算値
時刻 2-2*2		南側				
時刻 3-1*3	せん断破壊	屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）	北側	平面応力要素壁（面内）	頂底板間の相対変位最大時刻	隅角部節点の応答変位を用いて回転成分を除去した層間変位
時刻 3-2*3			南側			

注記*1：構造物の変形方向は、層間変位の符号確認により実施する。

層間変位の算出概念図を図 1-1 に示す。

*2：時刻 2-1 は、南側壁の水平荷重最大時刻とし、時刻 2-2 は、北側壁の水平荷重最大時刻とする。

*3：時刻 3-1 及び時刻 3-2 は、屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）をモデル化する B-B 断面のみが対象

$$\delta_s = \frac{b(\Delta x_1 + \Delta x_2 - \Delta x_3 - \Delta x_4) + h(-\Delta y_1 + \Delta y_2 - \Delta y_3 + \Delta y_4)}{2b}$$

ここで、 δ_s : せん断変形量
 b : 構造物の幅
 h : 構造物の高さ
 $\Delta X, \Delta Y$: X 方向及び Y 方向の変位

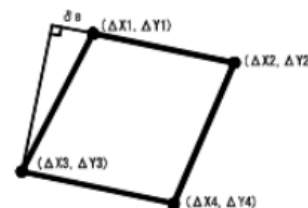
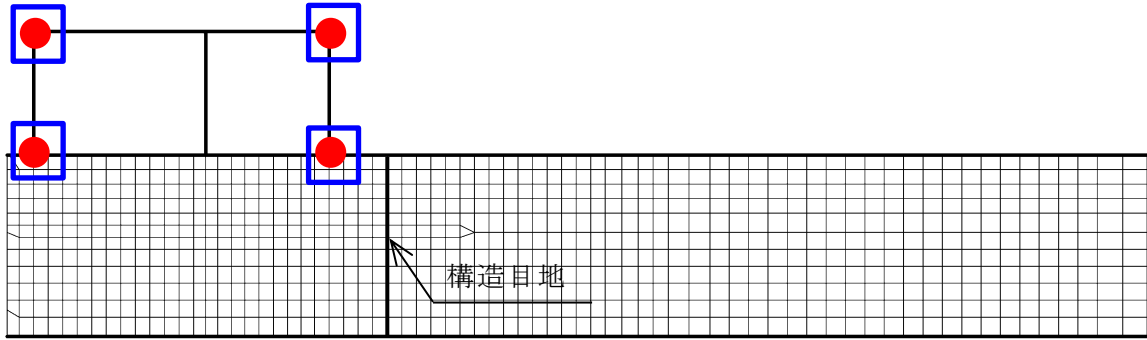


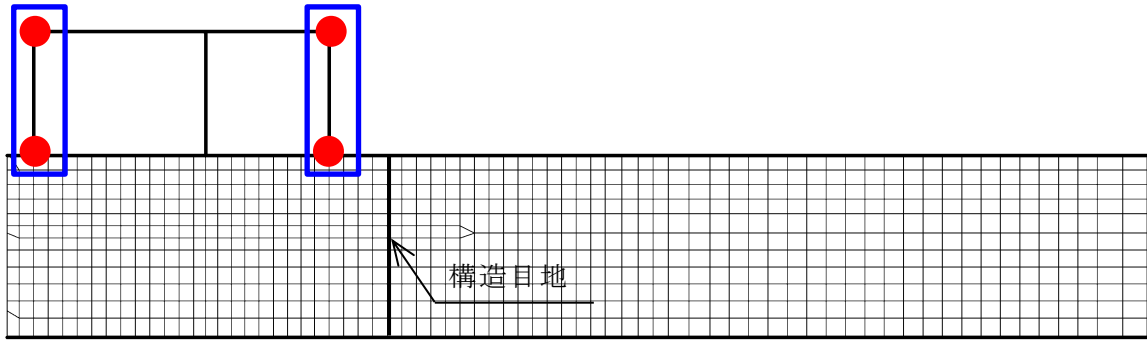
図 1-1 層間変位の算出概念図



● : 層間変位算出のための着目節点

□ : 頂底版間の相対変位算出のための着目節点

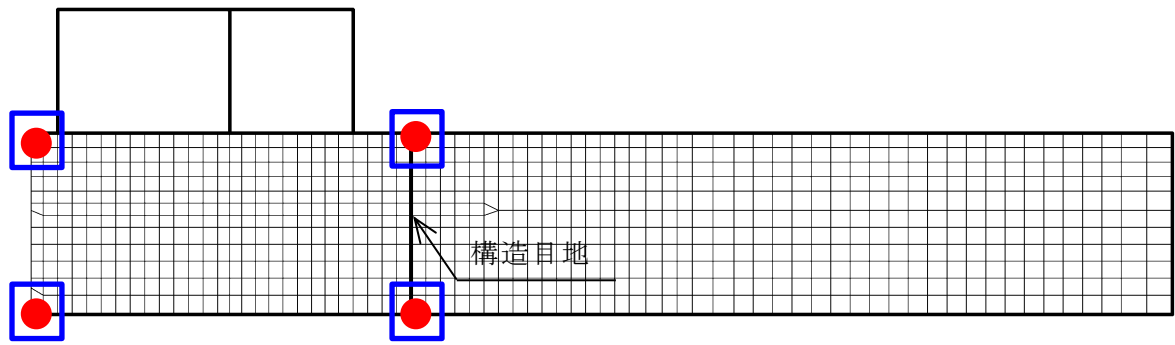
図 1-2 時刻 1-1 及び 1-2 における荷重抽出概念図



● : 層間変位算出のための着目節点

□ : 各側壁の水平荷重算出のための着目要素

図 1-3 時刻 2-1 及び 2-2 における荷重抽出概念図



● : 層間変位算出のための着目節点

□ : 頂底版間の相対変位算出のための着目節点

図 1-4 時刻 3-1 及び 3-2 における荷重抽出概念図

2. 確認手順

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の照査時刻は、A-A断面については4時刻、B-B断面については6時刻を選定しており、合計10時刻の照査時刻について、図2-1及び図2-2に示す耐震評価フローに従い、3次元構造解析による耐震評価を行っている。

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の耐震評価における照査時刻の妥当性の検証は、図2-3に示す確認フローに基づき行うこととし、選定した10時刻とは異なる時刻における荷重状態が、耐震評価に影響を及ぼさないことを確認する。

照査時刻包絡荷重及び全時刻包絡荷重の定義を、表2-1に示す。

確認方法は、屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の耐震評価で選定した照査時刻包絡荷重と全時刻包絡荷重の深度分布を比較し、照査時刻包絡荷重と全時刻包絡荷重の大小関係を確認する。照査時刻包絡荷重が全時刻包絡荷重を包含していない場合は、包含していない時刻を抽出し、その時刻の荷重状態が屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の耐震評価に影響を与える可能性があるかを確認する。なお、屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）が地中構造物であり、主たる荷重が土圧であることを踏まえ、地震時荷重は土圧に着目する。

表2-1 用語の定義（照査時刻包絡荷重及び全時刻包絡荷重）

	定義
全時刻包絡荷重	・ 地震応答解析から抽出される南北側壁に作用する全時刻の深度ごとの最大地震時荷重を包絡したもの
照査時刻包絡荷重	・ 地震応答解析から抽出される南北側壁に作用する地震時荷重のうち、3次元構造解析に使用する照査時刻（屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の構造的特徴を踏まえて損傷モードごと及び部材ごとに評価が厳しくなるよう設定した時刻（4時刻／断面*）における深度ごとの最大地震時荷重を包絡したもの

注記*：B-B断面については6時刻であり、全2断面で10時刻

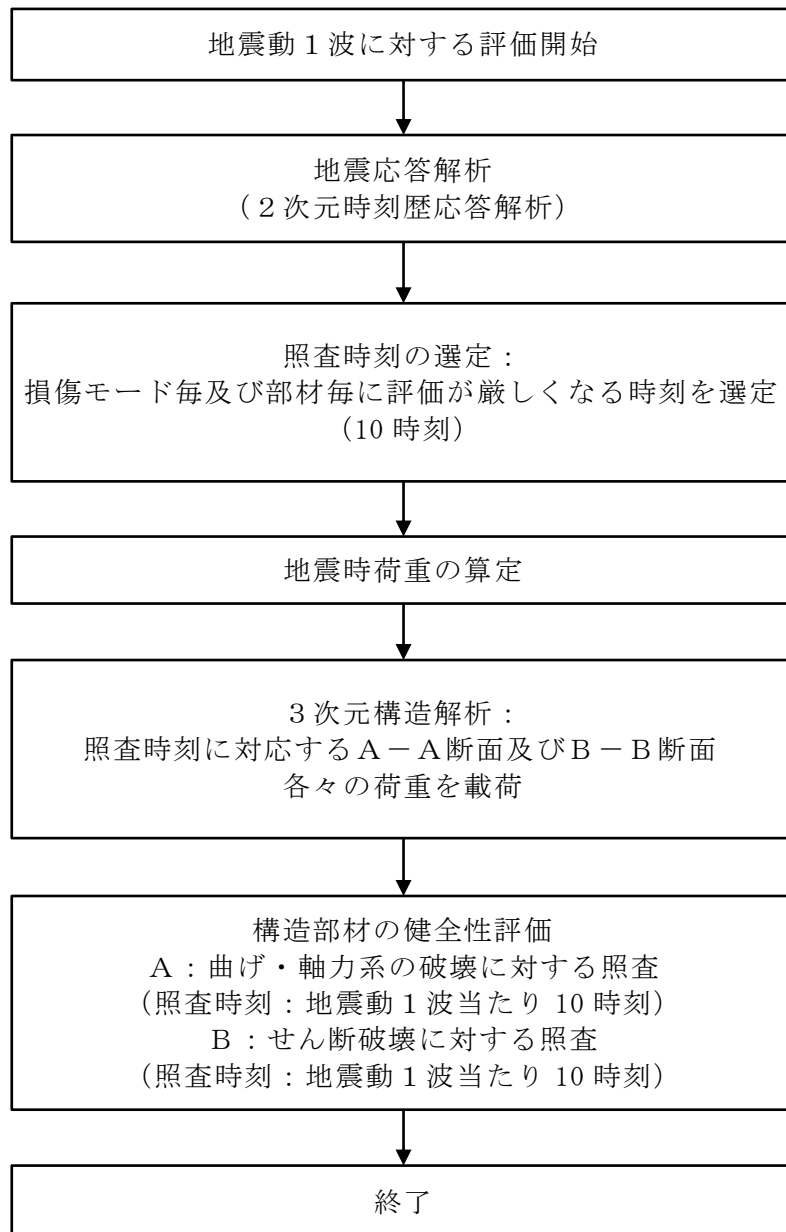
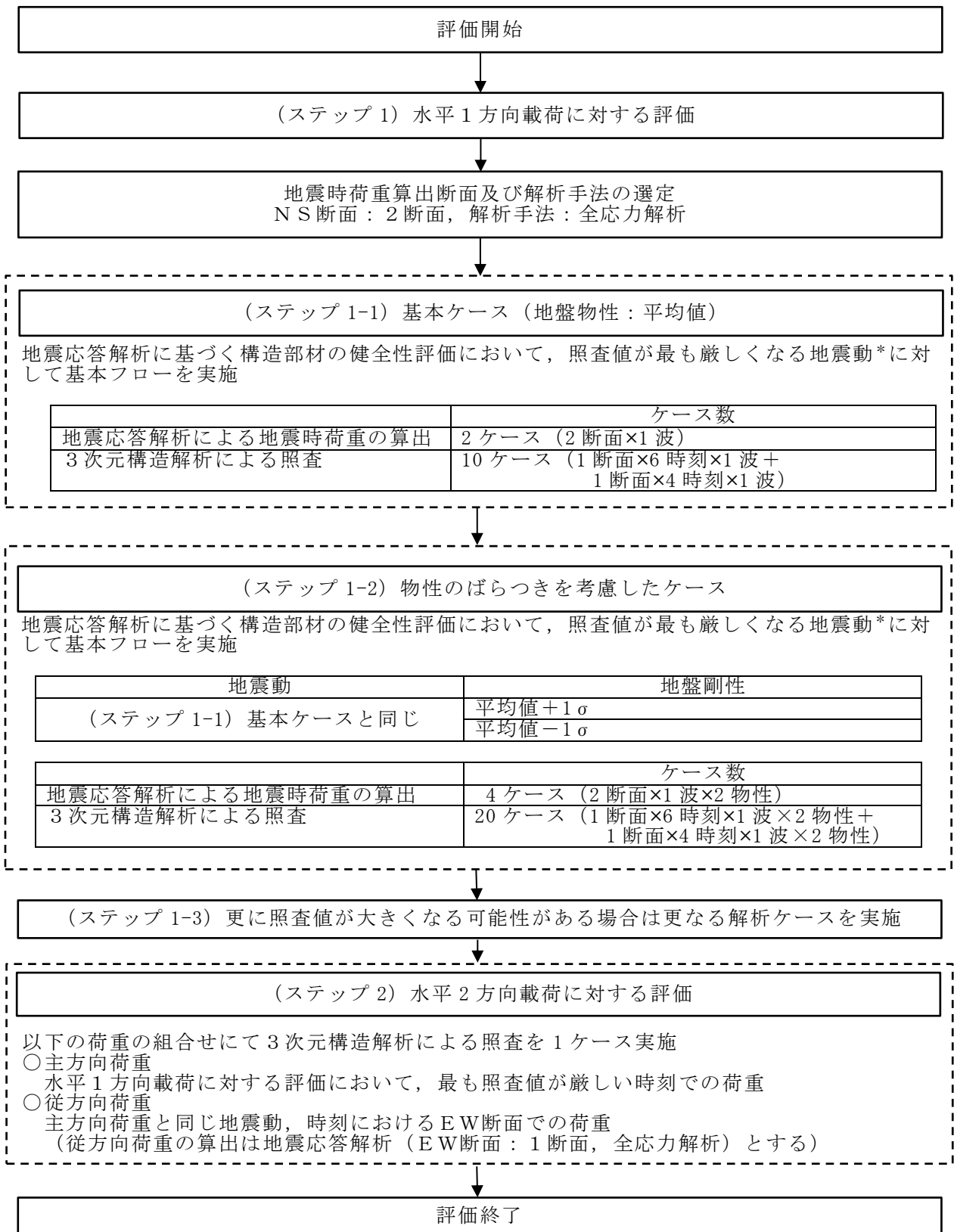
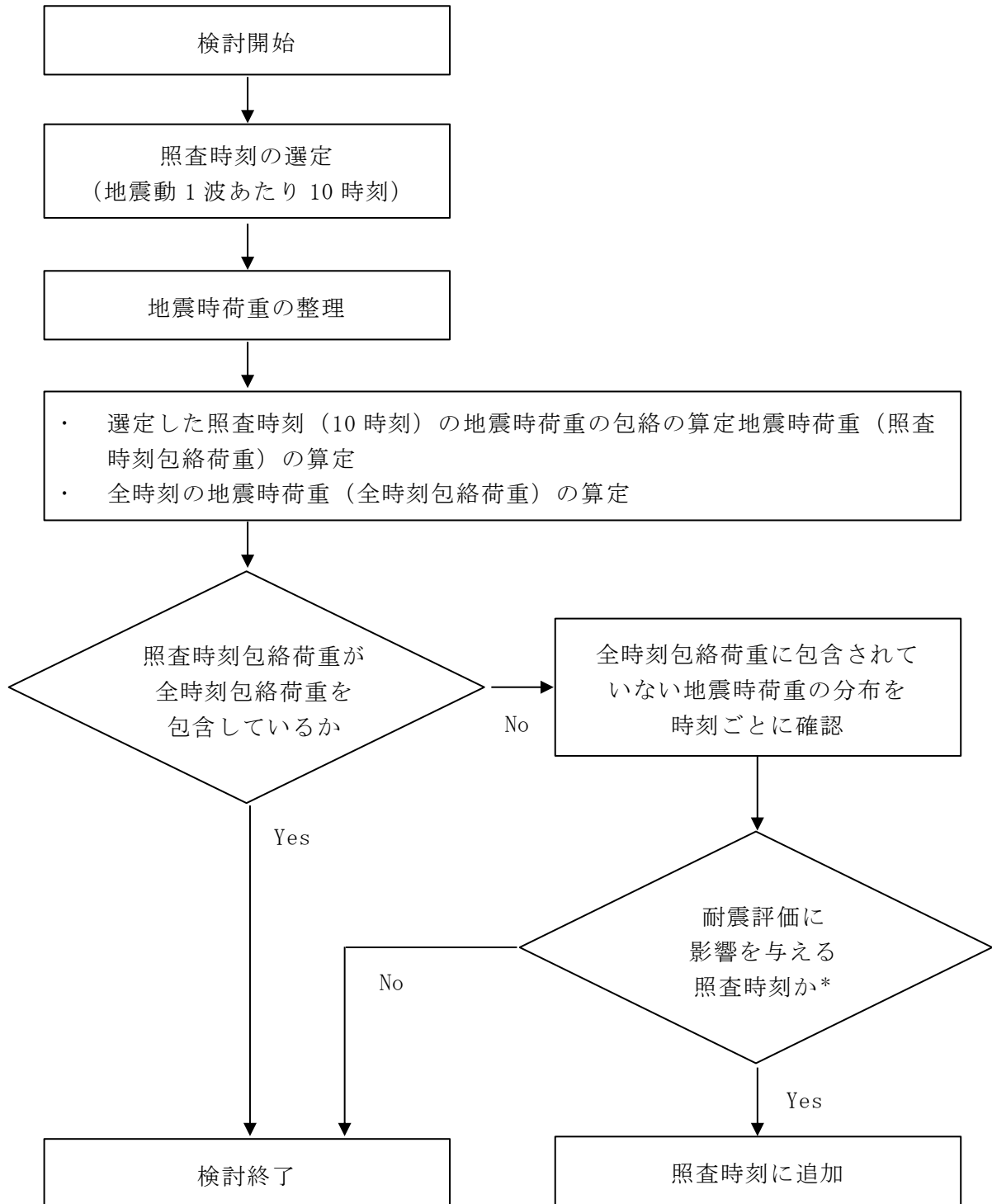


図 2-1 耐震評価フロー (基本フロー (地震動 1 波に対する評価フロー))



注記*：解析ケース①において、曲げ・軸力系の破壊及びせん断破壊の照査項目における照査値が最も厳しい地震動を用いて 3次元構造解析を実施する。

図 2-2 屋外配管ダクト (タービン建物～排気筒) の 3次元構造解析フロー



注記*：深度方向の地震時荷重の分布の確認や3次元構造解析を行い確認する。

図 2-3 確認フロー

3. 確認結果

3.1 地震時荷重の整理

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の耐震評価において選定した 10 時刻による照査時刻包絡荷重と全時刻包絡荷重の比較を行う。比較に使用する地震動は、参考資料 1「7.2 3次元構造解析結果」に示すとおり、曲げ・軸力系の破壊及びせん断破壊に対する照査のうち、照査値が最も厳しい $S_s - D(++)$ 、解析ケース②とする。

A-A 断面及び B-B 断面の各断面の照査時刻包絡荷重と全時刻包絡荷重の比較結果を図 3-1 及び図 3-2 に示す。

照査時刻包絡荷重と全時刻包絡荷重がおおむね一致していることが確認できる。一方、一部の範囲において、照査時刻包絡荷重が全時刻包絡荷重を包含できておらず、その差が大きい箇所（図 3-1 の①，②）があることから、当該箇所の時刻を抽出し、屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の耐震評価への影響を確認する。

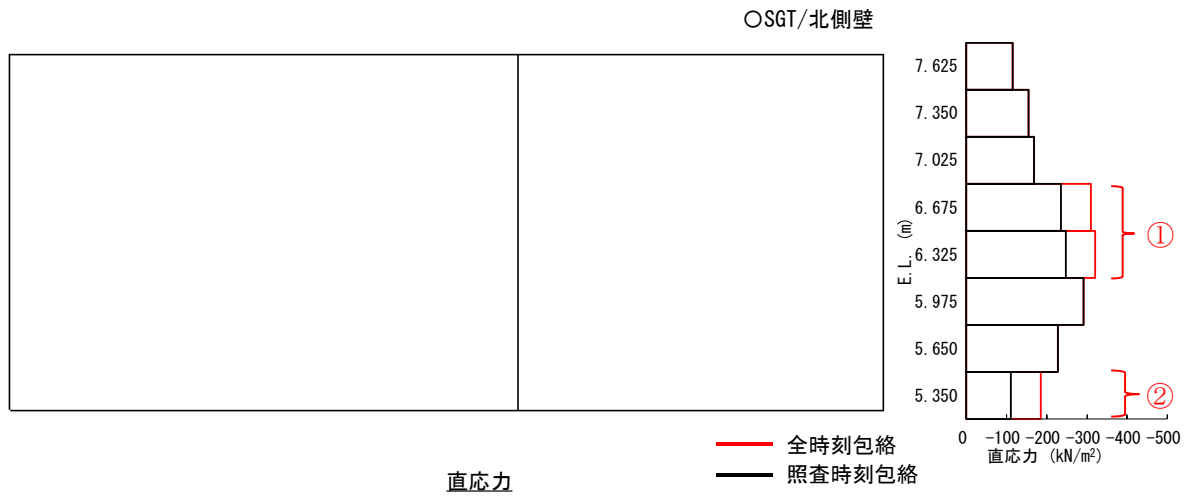


図 3-1 地震時荷重（土圧）の比較（A-A断面）

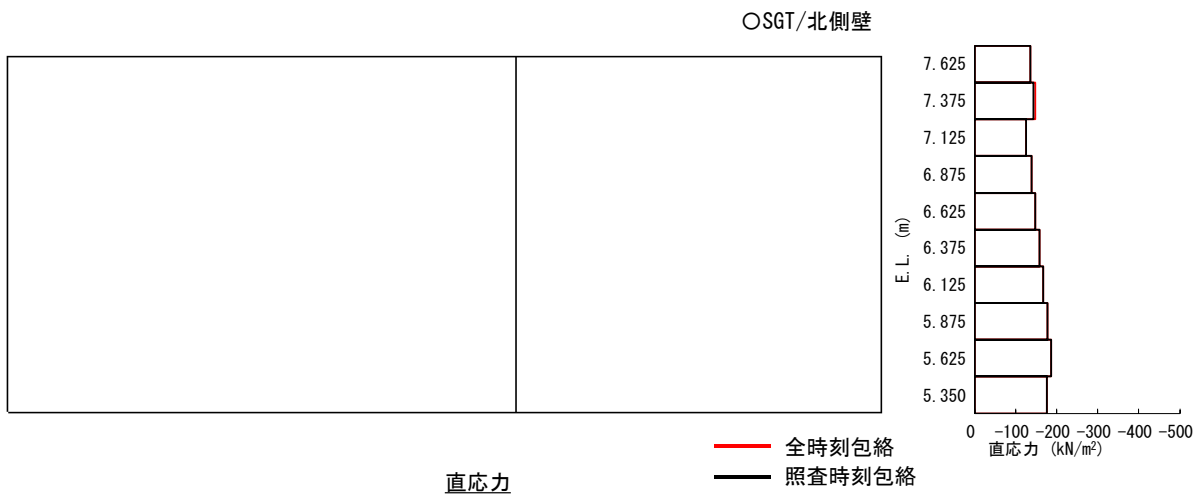


図 3-2 地震時荷重（土圧）の比較（B-B断面）

3.2 屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の耐震評価への影響確認

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の各断面において照査時刻包絡荷重と全時刻包絡荷重の差が大きい箇所（深度）について、地震時荷重が最大となる時刻を抽出し、屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の耐震評価への影響を確認する。

図 3-1 及び図 3-2 に示す地震時荷重の比較結果から、照査時刻包絡荷重と全時刻包絡荷重の差が大きい箇所（深度）は以下のとおりとなる。

(1) A-A断面

①北側壁：EL 6.675m～EL 6.325m 付近

②北側壁：EL 5.350m 付近

(2) B-B断面

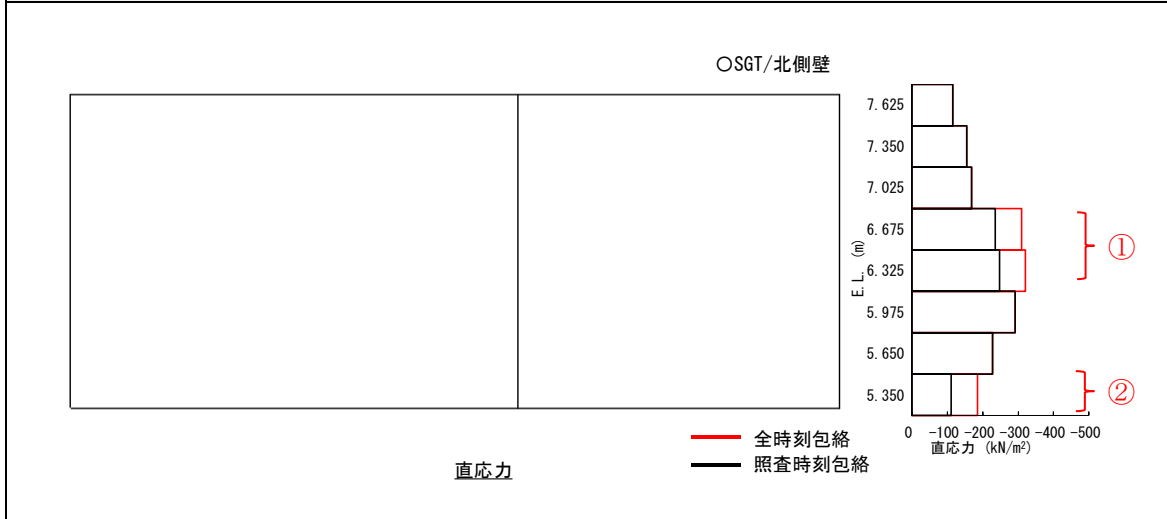
B-B断面の屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）北側壁に作用する地震時荷重については、照査時刻包絡荷重と全時刻包絡荷重がおおむね一致している。

3.2.1 A-A断面への影響確認

(1) 「北側壁：EL 6.675m～EL 6.325m 付近」における耐震評価への影響

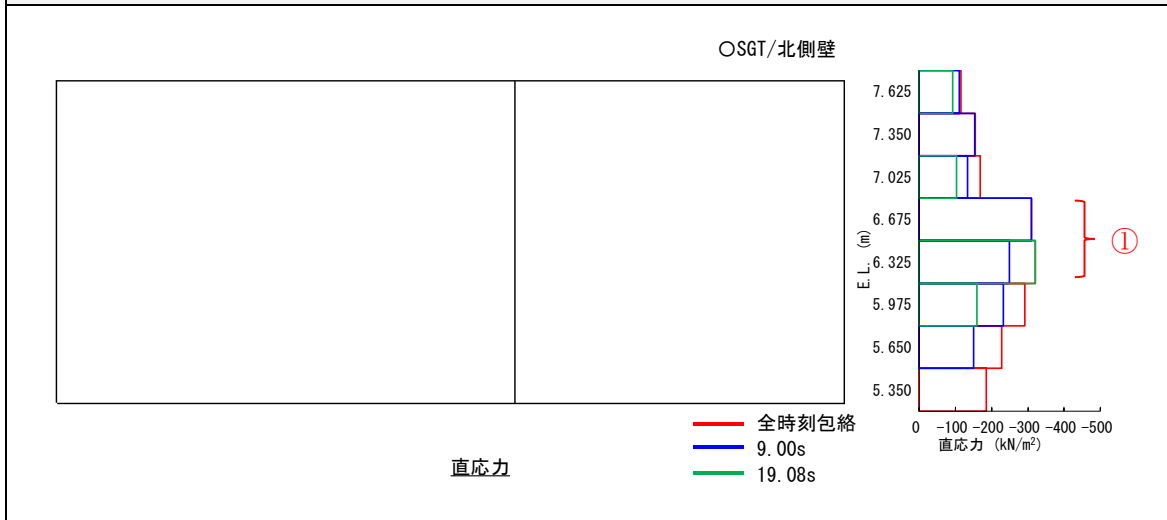
当該深度において、全時刻包絡荷重から地震時荷重が大きくなる時刻（9.00 秒，19.08 秒）を抽出し、当該抽出時刻の地震時荷重と全時刻包絡荷重を比較した結果を図 3-3 に示す。

全時刻包絡と照査時刻包絡の比較（図 3-1 の再掲）



- ・ 「北側壁：EL 6.675m～EL 6.325m 付近」において、全時刻包絡との差が大きい。
- ・ 当該位置で地震時荷重が大きくなる 2 時刻（9.00 秒，19.08 秒）を抽出

全時刻包絡と抽出時刻（9.00 秒，19.08 秒）の比較



- ・ EL 6.675m～EL 6.325m 付近においては、抽出時刻（9.00 秒，19.08 秒）の地震時荷重（青，緑）が全時刻包絡（赤）を包含している。特に抽出時刻（9.00 秒）では、北側壁中央部以外でも比較的荷重が大きくなっており、総水平荷重に影響を与えるため、当該時刻における 3 次元構造解析を実施し、その影響を確認する。
- ・ 表 3-1 及び表 3-2 の照査結果から、曲げ・軸力系及びせん断破壊に対する照査において工認照査時刻の照査結果を下回ることを確認した。

以上より、当該荷重による屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）への耐震評価に影響はない。

図 3-3 荷重比較図（図 3-1 の①に着目）

表 3-1 3次元構造解析結果（曲げ・軸力系の破壊，9.00sに着目）

評価部材	照査値用ひずみ ^{*1,2}
	コンクリートの 圧縮縁ひずみ (許容限界：10000 μ)
頂版	248 μ (299 μ)
側壁	289 μ (385 μ)
隔壁	246 μ (328 μ)
底版	221 μ (285 μ)

注記*1：照査用ひずみ＝発生ひずみ×構造解析係数 γ_a （＝1.2）

*2：括弧内の数値は，工認照査時刻の照査結果を示す。

表 3-2 3次元構造解析結果（せん断破壊，9.00sに着目）

評価部材	照査値 ^{*1}
頂版	0.72 (0.77)
側壁	0.61 ^{*2} (0.34) ^{*2}
隔壁	0.67 (0.71)
底版	0.45 ^{*2} (0.56) ^{*2}

注記*1：括弧内の数値は，工認照査時刻の照査結果を示す。

*2：線形被害則の適用により許容限界を満足することを確認した。

(2) 「北側壁：EL 5.350m 付近」における耐震評価への影響

当該深度において、全時刻包絡荷重から地震時荷重が大きくなる時刻（6.92秒）を抽出し、当該抽出時刻の地震時荷重と全時刻包絡荷重を比較した結果を図3-4に示す。

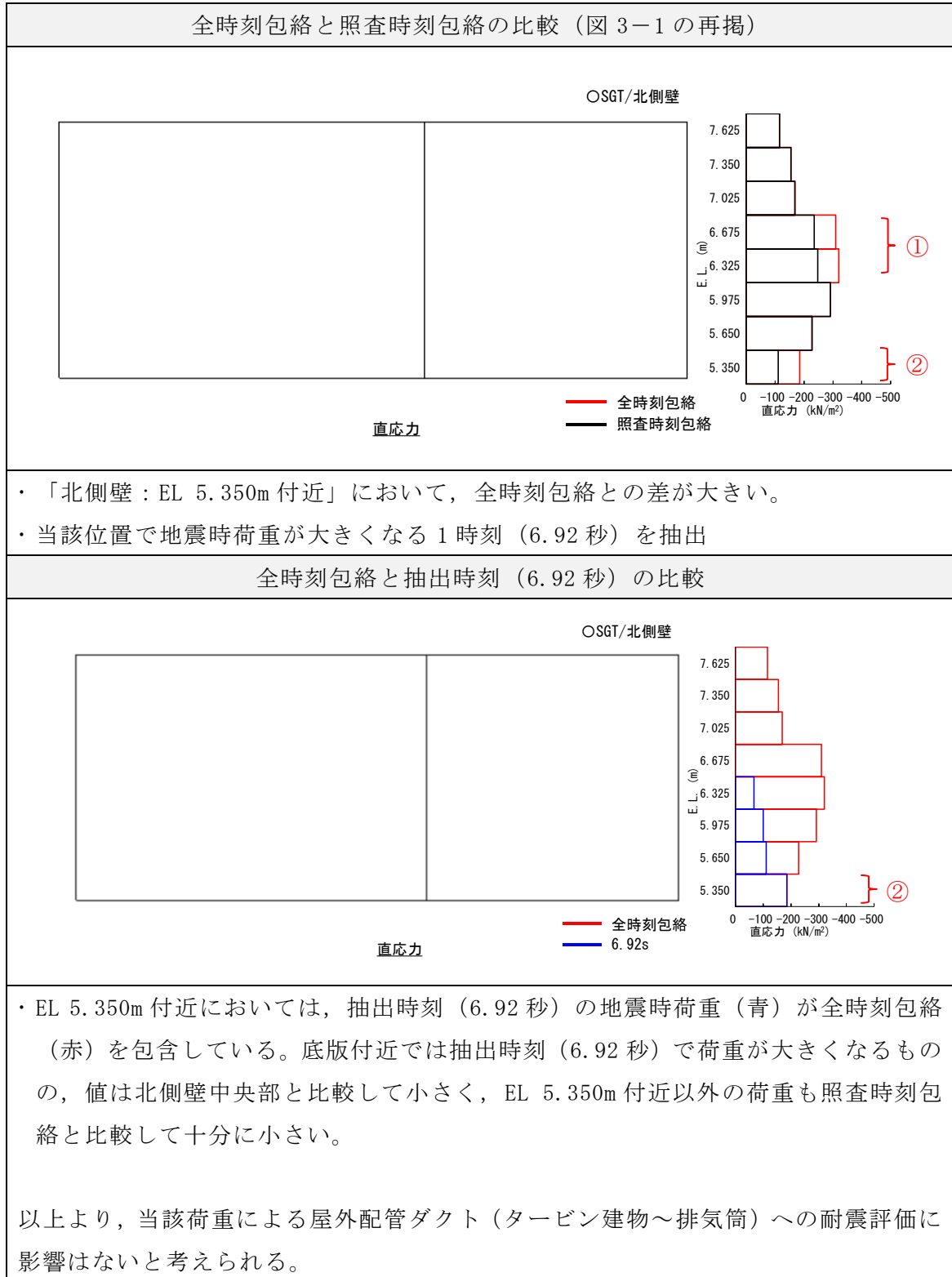


図3-4 荷重比較図（図3-1の②に着目）

4. まとめ

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の3次元構造解析による耐震評価で選定している照査時刻の妥当性を検証するために、屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の耐震評価で選定した10時刻による照査時刻包絡荷重と全時刻包絡荷重の比較を行った。照査時刻包絡荷重と全時刻包絡荷重の差が大きい箇所（深度）において、地震時荷重が最大となる時刻を抽出し、土圧分布形状の確認や追加の3次元構造解析により耐震評価への影響を確認した。

照査時刻の荷重より大きい荷重は、北側壁中央部付近に大きく作用している荷重であったが、屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の耐震性に影響を及ぼす荷重ではないこと及び現設計で実施している照査時刻の選定が妥当であることを確認した。

参考資料 3 機器・配管系の耐震評価に適用する影響検討ケース

1. 材料物性のばらつきを考慮した解析ケース

1.1 はじめに

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）について、機器・配管系の耐震評価に適用する床応答への保守的な配慮として、コンクリートの物性値を実強度に変更した解析を実施した。

コンクリートの実強度の設定方法は「補足-026-01 屋外重要土木構造物の耐震安全性評価について」に示す。

1.2 解析方針

耐震評価は、本文における評価条件に基づき実施する。変更した材料の物性値を表 1-1 に示す。影響検討ケースは位相特性の偏りがなく、全周期帯において安定した応答を生じさせる基準地震動 $S_s - D$ に対して実施することとする。

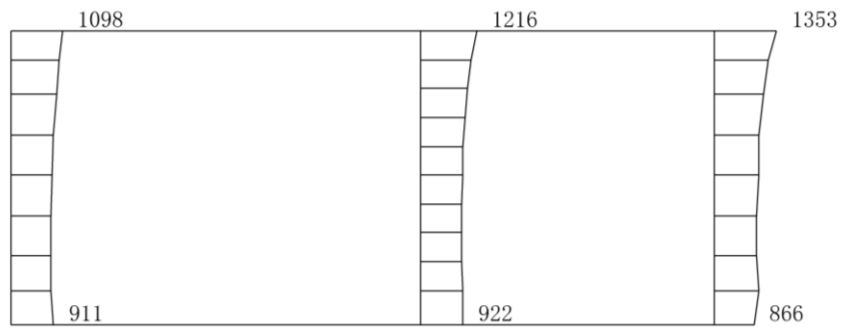
影響検討に用いる地震動は、本文で使用した基準地震動 $S_s - D$ （++）を使用する。

表 1-1 材料の物性値

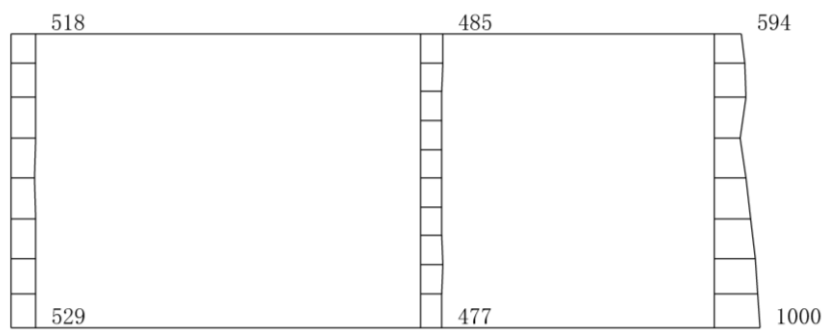
材料		仕様	ヤング係数 (N/mm^2)
構造物	コンクリート	実強度 $33.0N/mm^2$	2.89×10^4

1.3 解析結果

ケース④に係る地震応答解析結果として、基準地震動 S_s に対する最大応答加速度分布図を図 1-1 に示す。



(a) S s - D (++) 水平



(b) S s - D (++) 鉛直

構造スケール 0 ——— 1 (m) 応答スケール 0 ——— 2000 (cm/s²)

図 1-1 最大応答加速度分布図 (A-A断面) (解析ケース④)

2. 地下水位の影響を考慮した解析ケース

2.1 はじめに

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）について、構造物の機器・配管系の耐震評価に適用する床応答への保守的な配慮として、地下水位が構造物基礎下端より十分低い状態を仮定した解析を実施した。

2.2 解析方針

耐震評価は、本文における評価条件に基づき実施する。変更した地下水位の条件を表 2-1 に示す。

影響検討ケースは位相特性の偏りがなく、全周期帯において安定した応答を生じさせる基準地震動 $S_s - D$ に対して実施することとする。

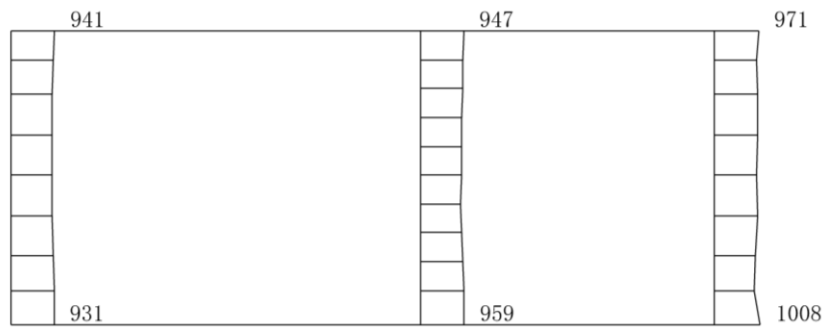
影響検討に用いる地震動は、本文で使用した基準地震動 $S_s - D$ （++）を使用する。

表 2-1 材料の物性値

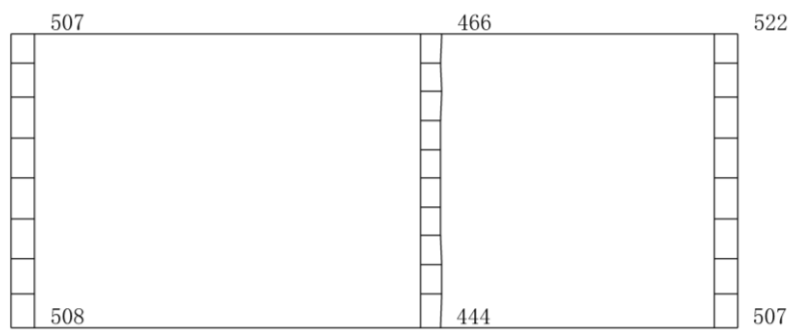
施設名称	解析断面	設計地下水位 (ELm)
屋外配管ダクト（タービン 建物～排気筒）	A-A断面	解析モデル中に地下水位を 考慮しない

2.3 解析結果

ケース⑤に係る地震応答解析結果として、基準地震動 S_s に対する最大応答加速度分布図を図 2-1 に示す。



(a) S s - D (++) 水平



(b) S s - D (++) 鉛直

構造スケール 0 ——— 1 (m) 応答スケール 0 ——— 2000 (cm/s²)

図 2-1 最大応答加速度分布図 (A-A断面) (解析ケース⑤)

参考資料 4 静的地震力に対する耐震評価

目 次

1. 評価方針	1
2. 適用規格	3
3. 評価対象断面	3
4. 荷重及び荷重の組合せ	3
4.1 荷重	3
4.2 荷重の組合せ	4
5. 使用材料及び材料の物性値	4
6. 静的解析	4
7. 解析モデル	4
8. ジョイント要素の設定	6
9. 許容限界	6
9.1 曲げ・軸力系の破壊に対する許容限界	6
9.2 せん断破壊に対する許容限界	7
9.3 基礎地盤の支持力に対する許容限界	8
9.3.1 基礎地盤	8
9.3.2 MMR	8
10. 評価結果	9
11. 基礎地盤の支持性能	12
12. まとめ	14

1. 評価方針

静的地震力に対して、屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）が耐震性を有することの確認を行う。

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の静的地震力に対する耐震評価は、構造部材の曲げ・軸力系の破壊、せん断破壊及び基礎地盤の支持性能に対する評価を実施する。

構造部材の健全性評価については、構造部材の発生応力度が短期許容応力度を下回ることを確認する。

基礎地盤の支持性能評価については、基礎地盤に発生する応力（接地圧）が短期許容支持力度を下回ることを確認する。

静的地震力に対する耐震評価フローを図 1-1 に示す。

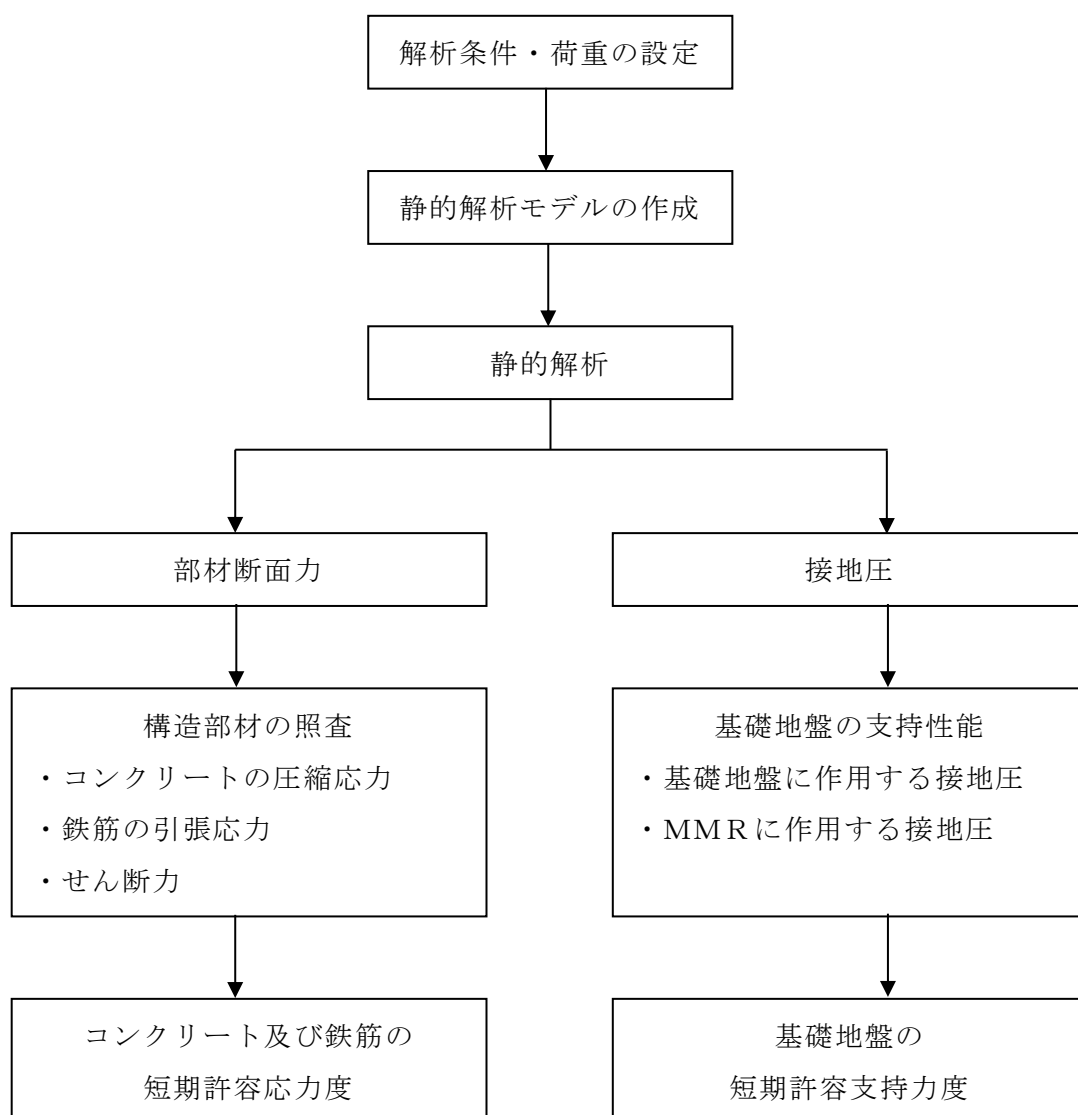


図 1-1 静的地震力に対する耐震評価フロー

2. 適用規格

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 2002
- ・J E A G 4 6 0 1 -1987
- ・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）
- ・原子力発電所耐震設計技術指針 J E A G 4 6 0 1 -2015（（社）日本電気協会）

3. 評価対象断面

本文のうち「2.4 評価対象断面の選定」と同様とする。

4. 荷重及び荷重の組合せ

4.1 荷重

通常運転時の荷重（永久荷重）は本文「3.4 荷重及び荷重の組合せ」と同様とする。

静的地震力に対する耐震評価において考慮する荷重を以下に示す。

(1) 地震荷重（ S_c ）

地震荷重は，Cクラス施設に求められる静的地震力（ $kh=0.16$ ）を考慮する。

なお，Cクラス施設に求められる静的地震力（ $kh=0.16$ ）は，以下の式に基づき算出する。

$$Q_i = n \cdot Z \cdot C_i \cdot W_i$$

$$C_i = R_t \cdot A_i \cdot C_0$$

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 (1.0)
- Z : 地震地域係数 (1.0)
- 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
- R_t : 振動特性係数 (0.8)
- A_i : 第 i 層の地震層せん断力係数の高さ方向の分布係数
- C_0 : 標準せん断力係数 (0.2)

4.2 荷重の組合せ

荷重の組合せを表 4-1 に示す。

表 4-1 荷重の組合せ

外力の状態	荷重の組合せ
地震時 (S c)	G + P + S c

G : 固定荷重
P : 積載荷重
S c : 静的地震力

5. 使用材料及び材料の物性値

本文のうち「2.5 使用材料及び材料の物性値」と同様とする。

6. 静的解析

静的解析は、本文のうち「3. 地震応答解析」で設定した解析モデルを用い、屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）を線形はり要素でモデル化した静的非線形解析により応答値を算定する。

7. 解析モデル

図 7-1 に解析モデルを示す。

静的解析は底面固定とし、側方は水平震度による地盤の水平方向の変形を拘束しないよう水平ローラーとする。

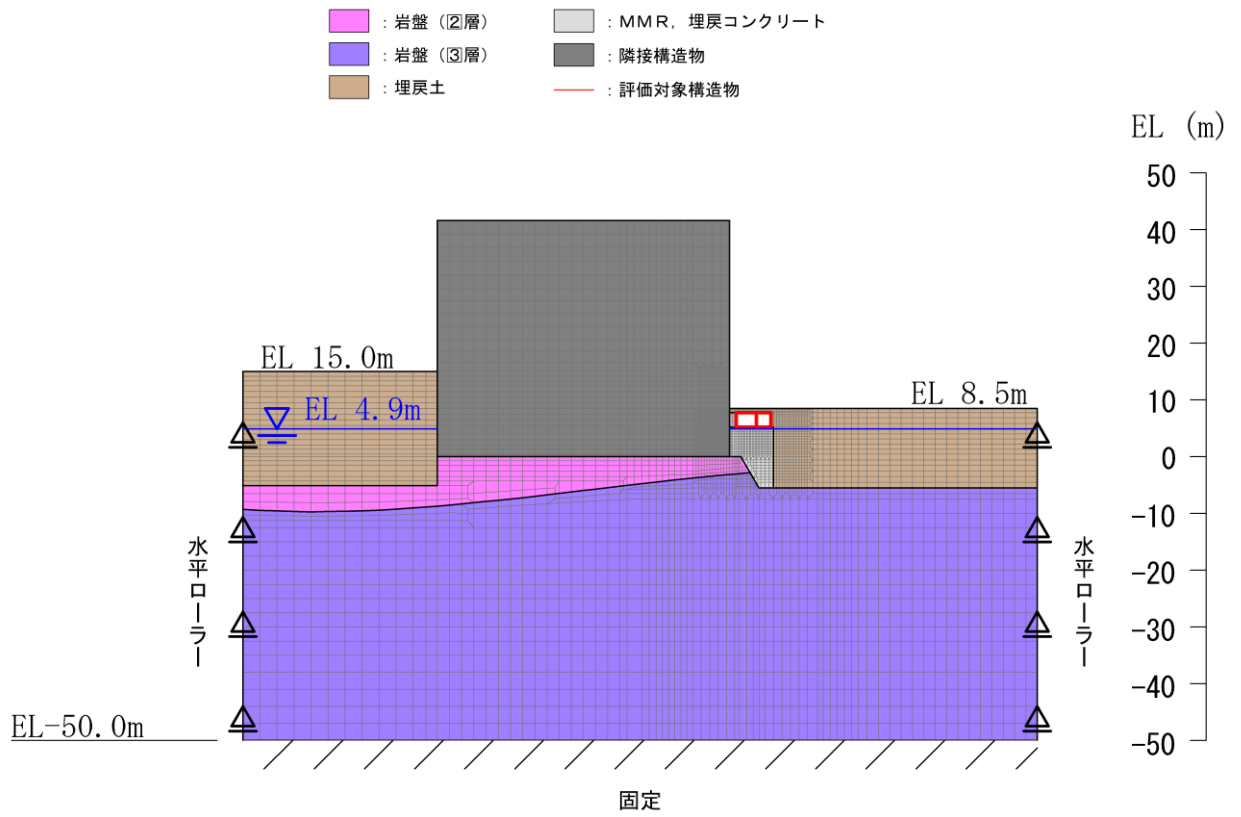


図 7-1 解析モデル図 (A-A 断面)

8. ジョイント要素の設定

ジョイント要素のばね定数は、数値解析上、不安定な挙動を起こさない程度に周囲の材料の剛性よりも十分大きな値を設定する。表 8-1 にジョイント要素のばね定数を示す。

表 8-1 ジョイント要素のばね定数

せん断剛性 k_s (kN/mm ³)	圧縮剛性 k_n (kN/mm ³)
1.0×10^6	1.0×10^6

9. 許容限界

9.1 曲げ・軸力系の破壊に対する許容限界

構造部材（鉄筋コンクリート）の曲げ・軸力系の破壊に対する許容限界は、短期許容応力度とする。コンクリート及び鉄筋の許容応力度を表 9-1 及び表 9-2 に示す。

表 9-1 コンクリートの許容応力度及び短期許容応力度（A-A断面）

設計基準強度	許容応力度 (N/mm ²)		短期許容応力度 * (N/mm ²)
	$f'_{ck} = 20.6$ (N/mm ²)	許容曲げ圧縮応力度 σ'_{ca}	7.86
	許容せん断応力度 τ_{a1}	0.42	0.63

注記*：コンクリート標準示方書 2002 により地震時の割り増し係数として 1.5 を考慮する。

表 9-2 鉄筋の許容応力度及び短期許容応力度（A-A断面）

設計基準強度	許容応力度 (N/mm ²)		短期許容応力度 * (N/mm ²)
	SD345	許容引張応力度 σ_{sa}	196

注記*：コンクリート標準示方書 2002 により地震時の割り増し係数として 1.5 を考慮する。

9.2 せん断破壊に対する許容限界

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の静的地震力に対する耐震性を有することの確認におけるせん断破壊に対する許容限界は、表 9-1 に示す短期許容応力度とする。

なお、せん断補強鉄筋が配置される部材の許容限界は、表 9-1 及び表 9-2 に示すコンクリートと鉄筋の短期許容応力度から算定した短期許容せん断力とする。

$$V_a = V_c + V_s$$

ここに、

V_a : 短期許容せん断力

V_c : コンクリートが分担するせん断力

V_s : せん断補強鉄筋が分担するせん断力

$$V_c = \frac{1}{2} \tau_{a1} \cdot b_w \cdot z$$

ここに、

τ_{a1} : コンクリートの短期許容せん断応力度

b_w : 部材の有効幅

d : せん断補強鉄筋が分担するせん断力

z : 圧縮応力の合力の作用位置から引張鋼材図心までの距離で
 $d/1.15$ とする。

$$V_s = \left\{ A_w \sigma'_{sa} (\sin \alpha + \cos \alpha) / s \right\} z$$

ここに、

A_w : 区間 s におけるせん断補強筋の総断面積

σ'_{sa} : 鉄筋の短期許容引張応力度

α : せん断補強鉄筋と部材軸のなす角度

s : せん断補強鉄筋の配置間隔

9.3 基礎地盤の支持力に対する許容限界

9.3.1 基礎地盤

基礎地盤に作用する設置圧に対する許容限界は、短期許容支持力度とし、「原子力発電所耐震設計技術指針 J E A G 4 6 0 1 - 2008 ((社) 日本電気協会) 」に基づき極限支持力度の 2/3 とする。

基礎地盤の許容限界を表 9-3 に示す。

表 9-3 基礎地盤の支持性能に対する許容限界

評価項目	基礎地盤	許容限界 (N/mm ²)
短期許容支持力度	C _L 級岩盤	2.6

9.3.2 MMR

MMRに作用する接地圧に対する許容限界は、コンクリート標準示方書 2002に基づき、コンクリートの支圧強度とする。

MMRの許容限界を表 9-4 に示す。

表 9-4 MMRの支持性能に対する許容限界

評価項目	基礎地盤	許容限界 (N/mm ²)
支圧強度	MMR ($f'_{ck} = 15.6\text{N/mm}^2$)	$f'_a = 15.6$

10. 評価結果

(1) A-A断面

静的地震力に対する評価結果を表 10-1～表 10-3 に示す。また、最も厳しい照査値の地震時断面力を図 10-2 に示す。

表 10-1 曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果（A-A断面，コンクリート）

評価位置*		曲げ モーメント (kN・m)	軸力 (kN)	発生 応力度 σ'_c (N/mm ²)	短期許容 応力度 σ'_{ca} (N/mm ²)	照査値 σ'_c / σ'_{ca}
頂版	1	56.7	-1.1	2.24	11.8	0.19
側壁	3	51.3	74.3	1.20	11.8	0.11
隔壁	5	47.7	136.3	1.71	11.8	0.15
底版	6	61.4	53.9	1.42	11.8	0.13

注記*：評価位置は図 10-1 に示す。

表 10-2 曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果（A-A断面，鉄筋）

評価位置*		曲げ モーメント (kN・m)	軸力 (kN)	発生 応力度 σ_s (N/mm ²)	短期許容 応力度 σ_{sa} (N/mm ²)	照査値 σ_s / σ_{sa}
頂版	1	56.7	-1.1	79.6	294	0.28
側壁	3	43.4	57.5	34.0	294	0.12
隔壁	5	45.0	140.9	28.8	294	0.10
底版	6	44.2	-7.6	51.4	294	0.18

注記*：評価位置は図 10-1 に示す。

表 10-3 せん断破壊に対する評価結果 (A-A断面)

評価位置*		発生 せん断力 Q (kN)	短期許容 せん断力 Va (kN)	照査値 Q/Va
頂版	①	60.5	228.1	0.27
側壁	③	24.3	283.0	0.09
隔壁	⑤	36.5	228.1	0.17
底版	⑦	81.6	283.0	0.29

注記* : 評価位置は図 10-1 に示す。

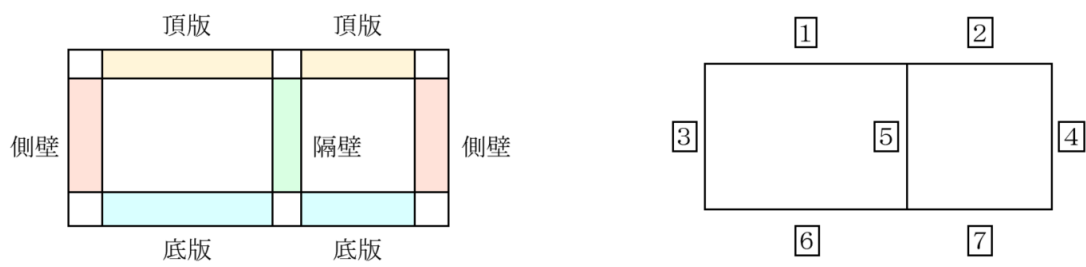
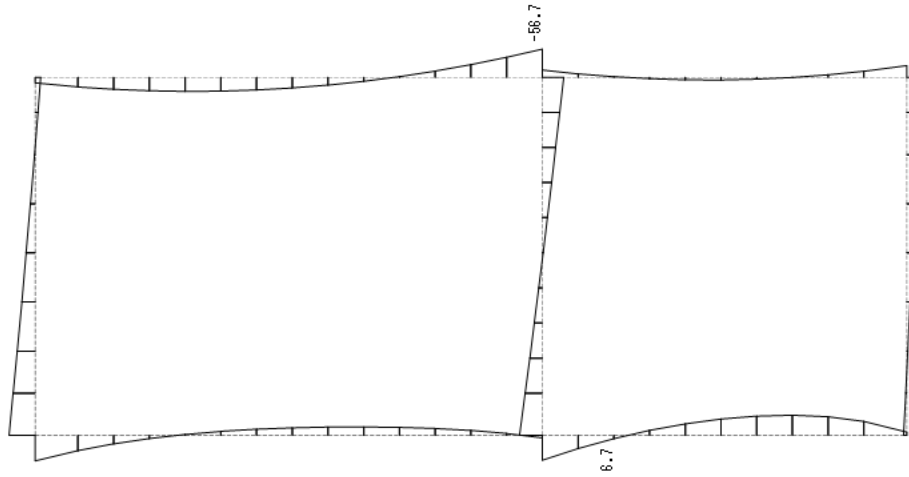
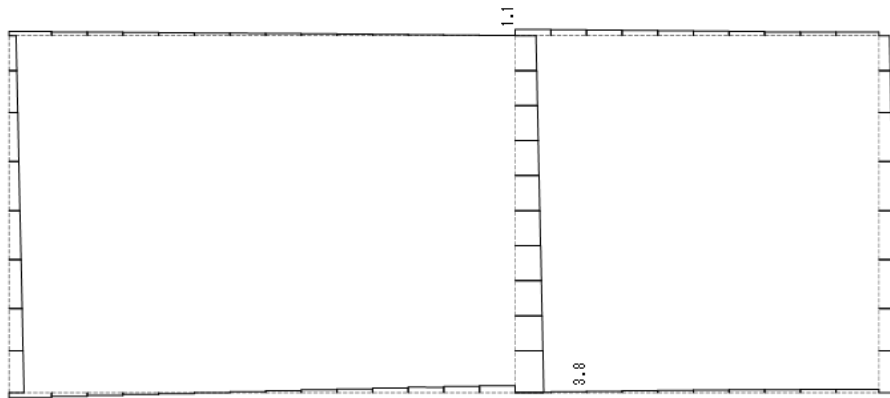


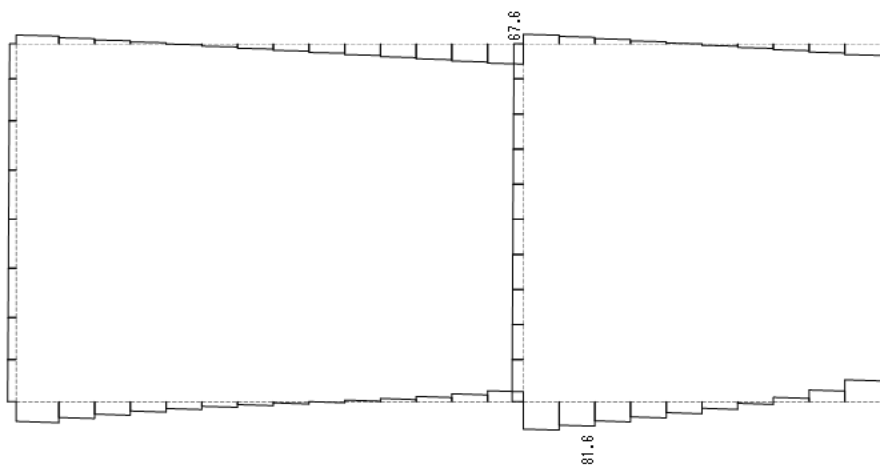
図 10-1 評価位置図 (A-A断面)



数值：評価位置における断面力
 (a) 曲げモーメント (kN・m)



数值：評価位置における断面力
 (b) 軸力 (kN) (+ : 引張, - : 圧縮)



数值：評価位置における断面力
 (c) せん断力 (kN)

図 10-2 最も厳しい照査値の断面力 (A-A断面)

11. 基礎地盤の支持性能

(1) A-A断面

基礎地盤及びMMRの支持性能に対する評価結果を表11-1及び表11-2に、最大接地圧分布図を図11-1及び図11-2に示す。

基礎地盤に作用する接地圧が短期許容支持力度を下回ること及びMMRに作用する接地圧が支圧強度を下回ることを確認した。

表11-1 基礎地盤の支持性能に対する評価結果 (A-A断面)

地震荷重	最大接地圧 R_d (N/mm ²)	短期許容 支持力度 R_a (N/mm ²)	照査値 R_d/R_a
静的地震力	0.74	2.6	0.29

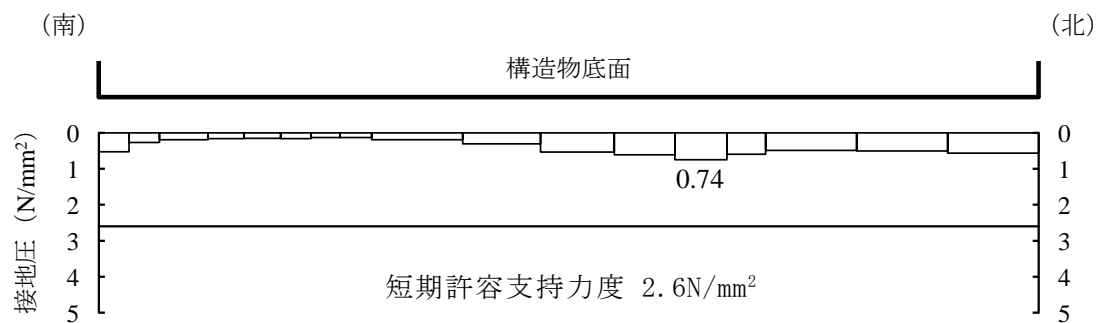


図11-1 基礎地盤の最大接地圧分布図

表 11-2 MMR の支持性能に対する評価結果 (A-A 断面)

地震荷重	最大接地圧 R_d (N/mm ²)	短期許容 支持力度 R_a (N/mm ²)	照査値 R_d/R_a
静的地震力	0.13	15.6	0.01

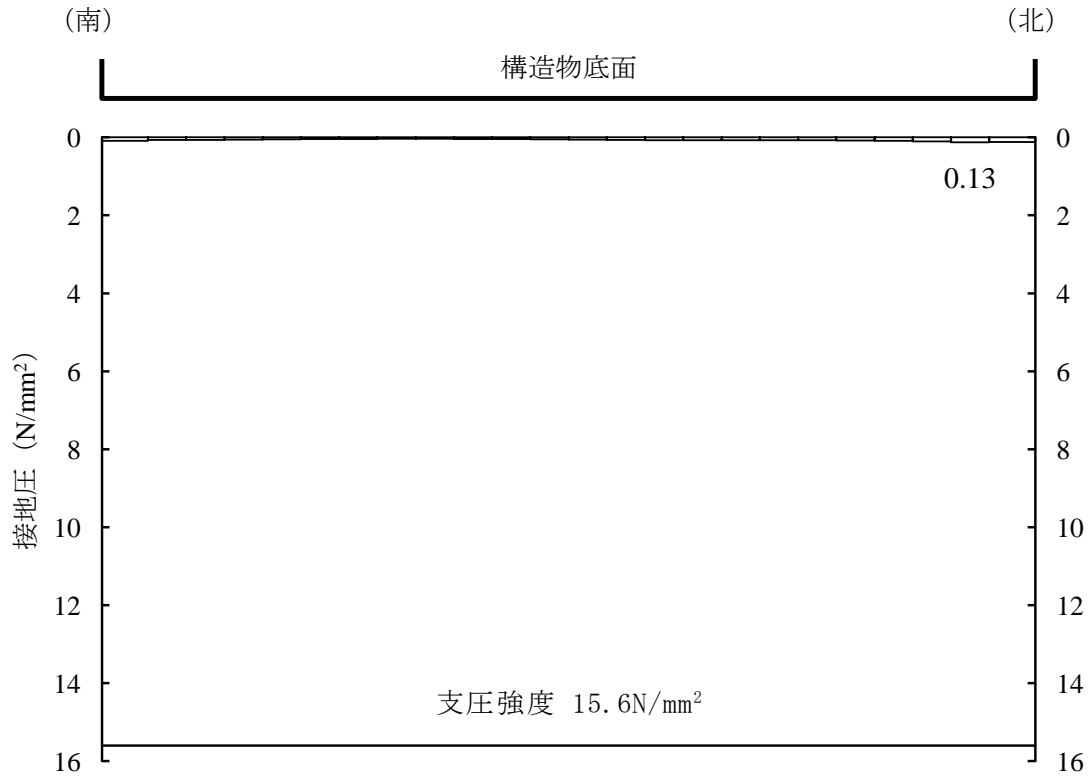


図 11-2 MMR の最大接地圧分布図

12. まとめ

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）について，静的地震力に対して耐震性を有することの確認を行った。

その結果，構造部材（コンクリート及び鉄筋）の発生応力度が短期許容応力度を下回ることを確認した。また，基礎地盤に作用する接地圧が短期許容支持力度を下回ること及びMMRに作用する接地圧が支圧強度を下回ることを確認した。

以上のことから屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）は設計上求められる静的地震力に対して十分な耐震性を有することを確認した。

参考資料5 対策工に伴い設置する発泡ポリスチレン板の影響について

1. 概要

本資料は、対策工に伴い、埋戻コンクリートと屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の間に設置する発泡ポリスチレン板が、2号機タービン建物からの荷重を受け、押し縮められるものの、屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の構造躯体の安全性に影響を与えないことについて検討した結果を示すものである。

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）への対策工として、2号機タービン建物との間に埋戻コンクリートを打設し、埋戻コンクリートと屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）との間に厚さ50mmの発泡ポリスチレン板を設置する。

対策工の概要を図1-1に示す。

また、検討を実施する地震動については、全周期帯において安定した応答を生じさせる基準地震動 S_s-D に対して実施することとし、本文「5.2 構造部材の健全性に対する評価結果」より、曲げ・軸力系及びせん断破壊に対する照査において、照査値が最も厳しい地震動である $S_s-D(++)$ を使用する。

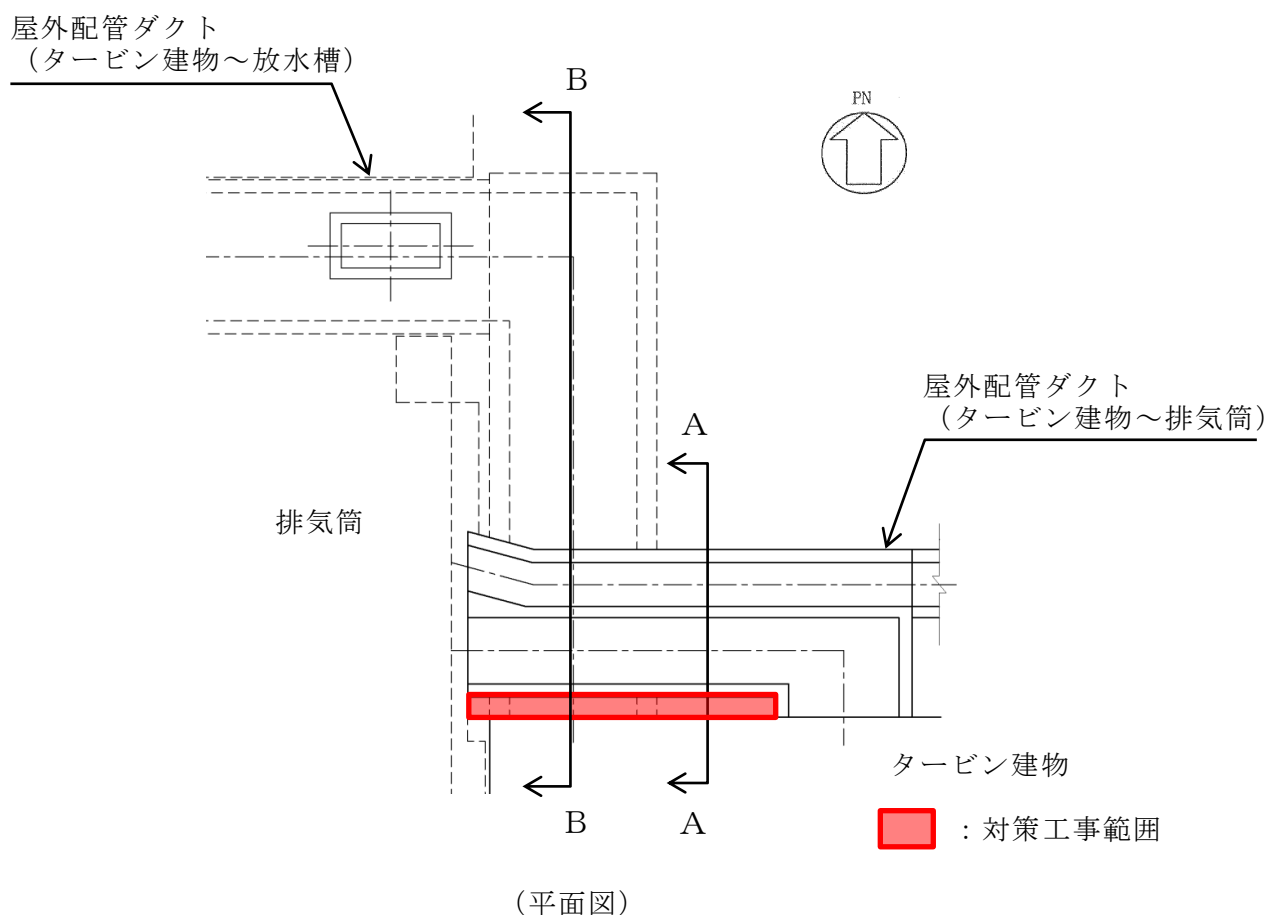
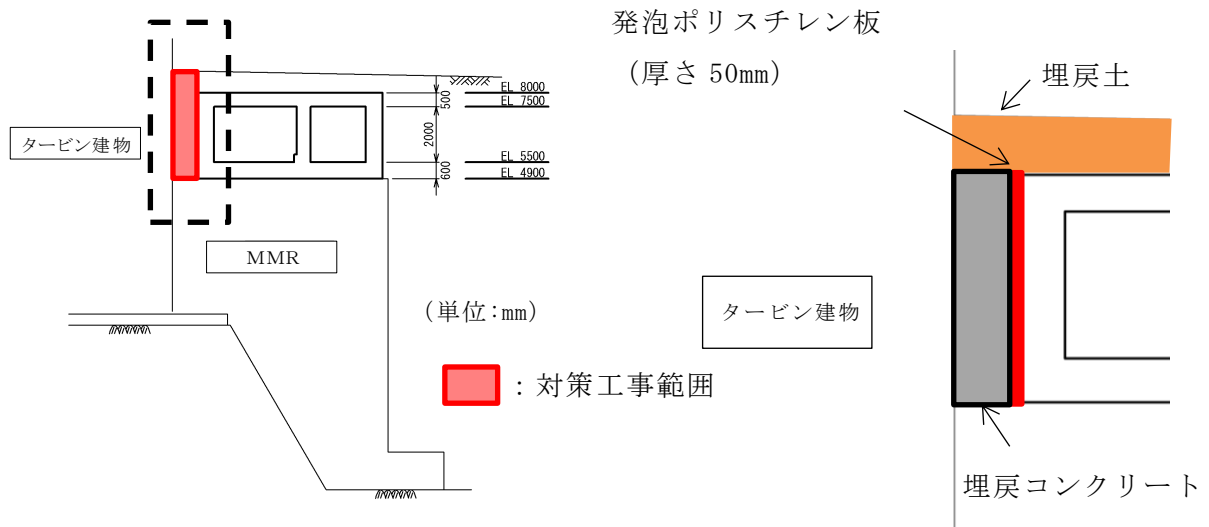
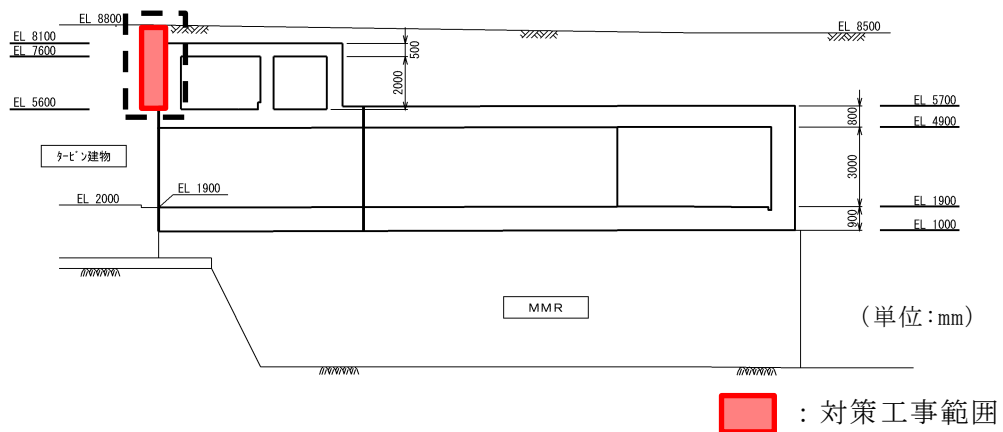


図1-1 (1) 対策工の概要



(A-A断面对策工概念図)



(B-B断面 対策工概念図)

図 1-1 (2) 対策工の概要

2. 発泡ポリスチレン板の設置状況

2号機タービン建物と屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の対策工に伴い打設する埋戻コンクリート間に設置する発泡ポリスチレン板（厚さ 50 mm）の設置状況を図 2-1 及び図 2-2 に示す。

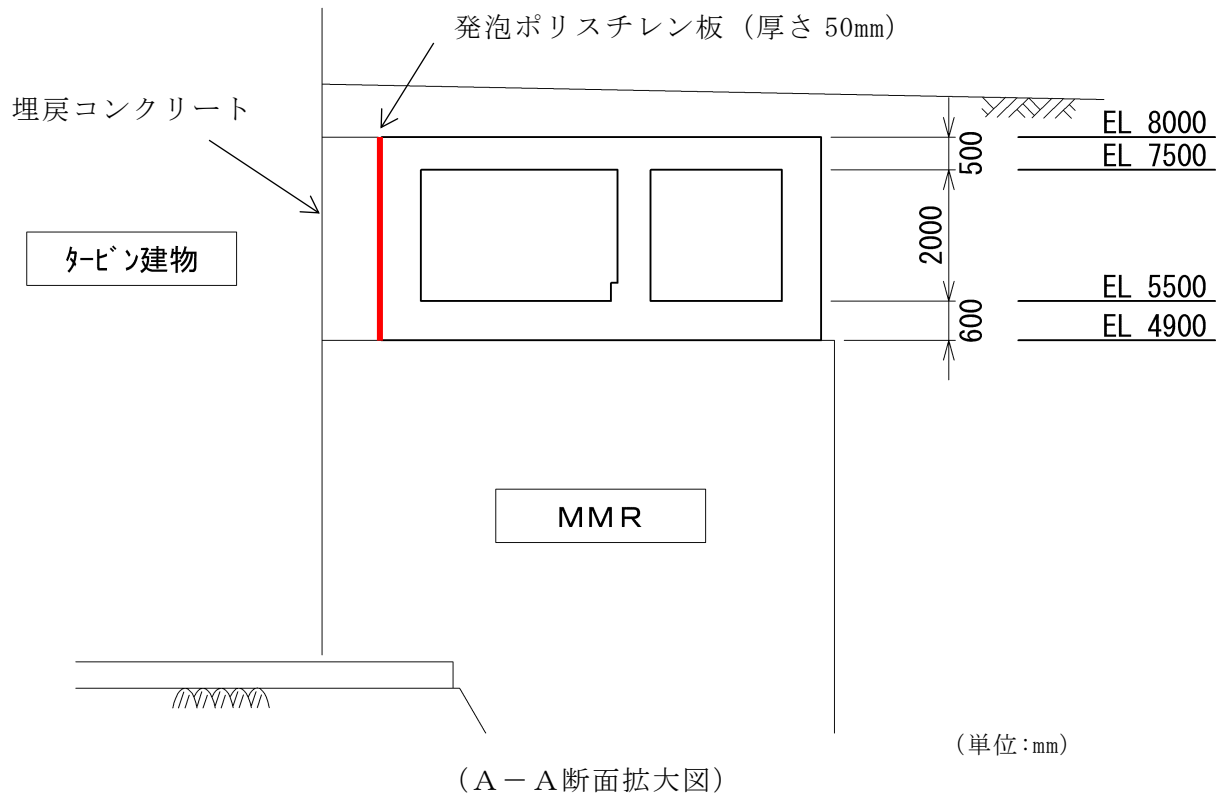


図 2-1 2号機タービン建物と屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）間の発泡ポリスチレン板（50mm）の設置状況

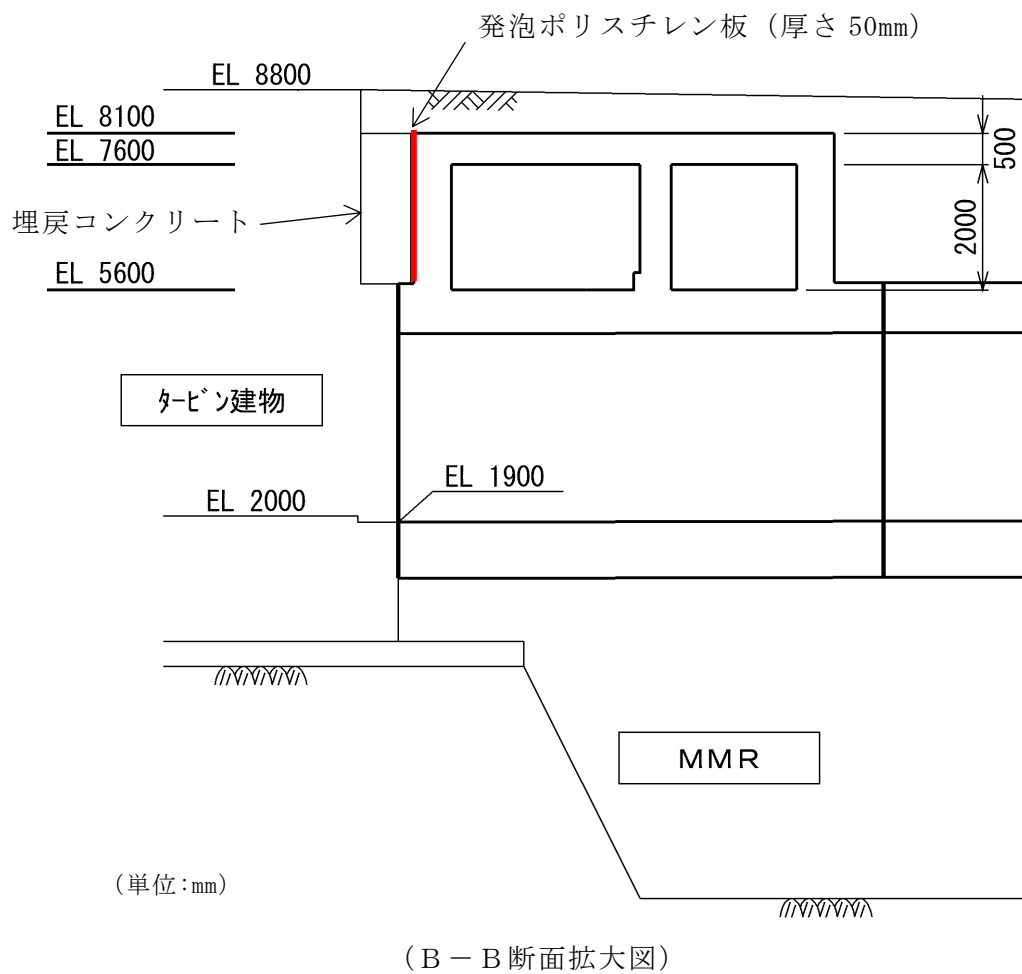


図 2-2 2号機タービン建物と屋外配管ダクト (タービン建物～排気筒) 間の発泡ポリスチレン板 (50mm) の設置状況

3. 埋戻コンクリート及び屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）間の相対変位の計算結果

埋戻コンクリートと屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）間の相対変位については、図 3-1 に示す節点の相対変位より、発泡ポリスチレン板が屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の構造躯体の安全性に影響を与えることはないことを確認する。

最大相対変位の最大値は、埋戻コンクリートと屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）間で 20.5 mm（ $S_s - D$ （++），ケース②）である。埋戻コンクリートと屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の最大相対変位の算定結果を表 3-1 に、埋戻コンクリートと屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の最大応答変位とクリアランスを図 3-2 に示す。

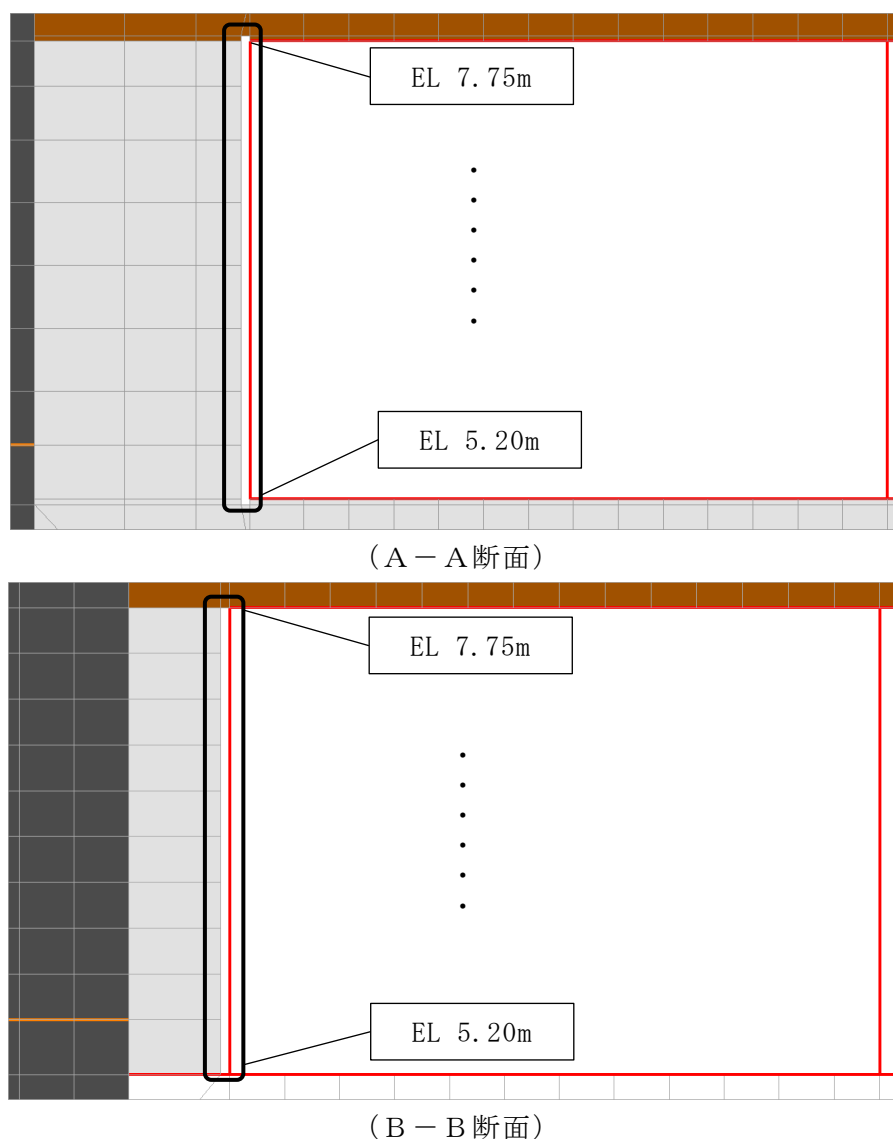


図 3-1 相対変位を確認する節点

表 3-1 (1) 埋戻コンクリートと屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の
最大相対変位（A-A断面）

（単位：mm）

A-A断面					
埋戻コン クリート	屋外配管ダクト （タービン建物 ～排気筒）	地震動			許容 限界
		S _s -D（++）			
EL（m）	EL（m）	ケース①	ケース②	ケース③	
7.75	7.75	5.2	5.3	5.3	50
7.50	7.50	5.0	5.1	5.1	
7.20	7.20	4.7	4.9	4.9	
6.85	6.85	4.5	4.7	4.6	
6.50	6.50	4.2	4.4	4.4	
6.15	6.15	4.0	4.1	4.1	
5.80	5.80	3.7	3.9	3.8	
5.50	5.50	3.5	3.7	3.7	
5.20	5.20	3.3	3.5	3.6	

表 3-1 (2) 埋戻コンクリートと屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の
最大相対変位（B-B断面）

（単位：mm）

B-B断面					
埋戻コン クリート	屋外配管ダクト （タービン建物 ～排気筒）	地震動			許容 限界
		S _s -D（++）			
EL（m）	EL（m）	ケース①	ケース②	ケース③	
7.75	7.75	3.8	3.8	3.8	50
7.50	7.50	4.0	4.0	4.0	
7.25	7.25	4.1	4.1	4.1	
7.00	7.00	5.6	5.6	5.6	
6.75	6.75	7.5	7.6	7.5	
6.50	6.50	9.5	9.6	9.4	
6.25	6.25	11.5	11.6	11.4	
6.00	6.00	13.6	13.7	13.5	
5.75	5.75	15.6	15.8	15.5	
5.50	5.50	17.7	17.9	17.6	
5.20	5.20	20.3	20.5	20.1	

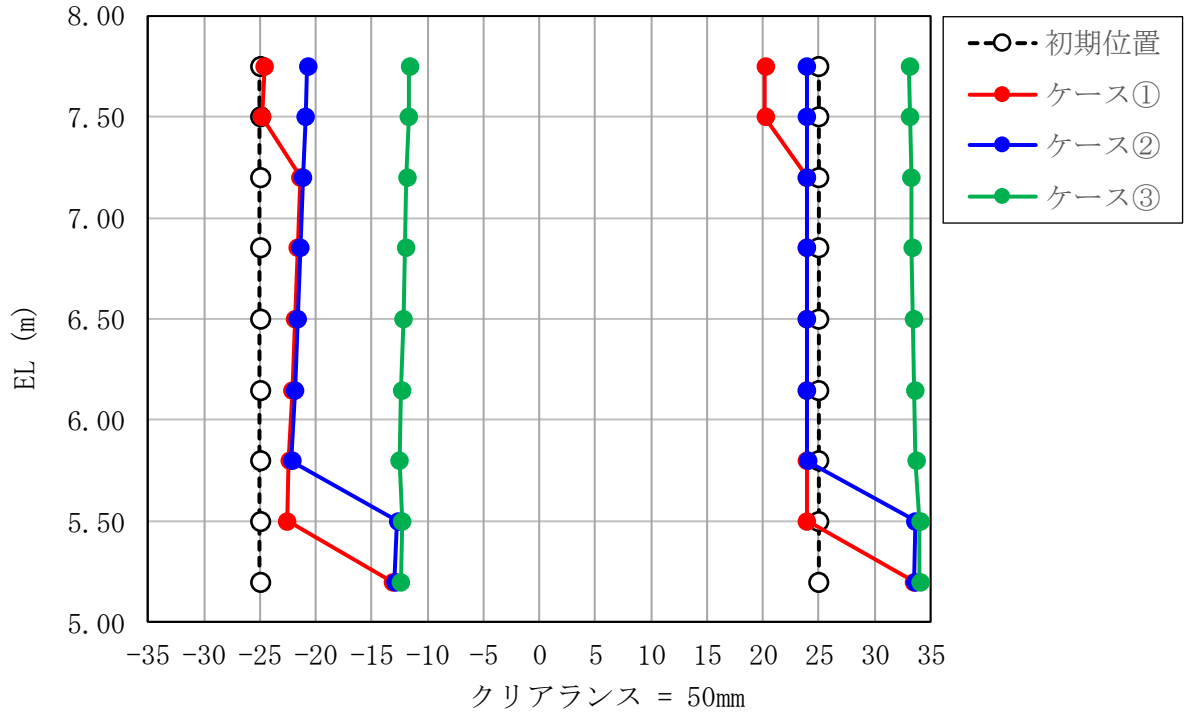


図 3-2 (1) 埋戻コンクリートと屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の最大応答変位とクリアランス（A-A断面）

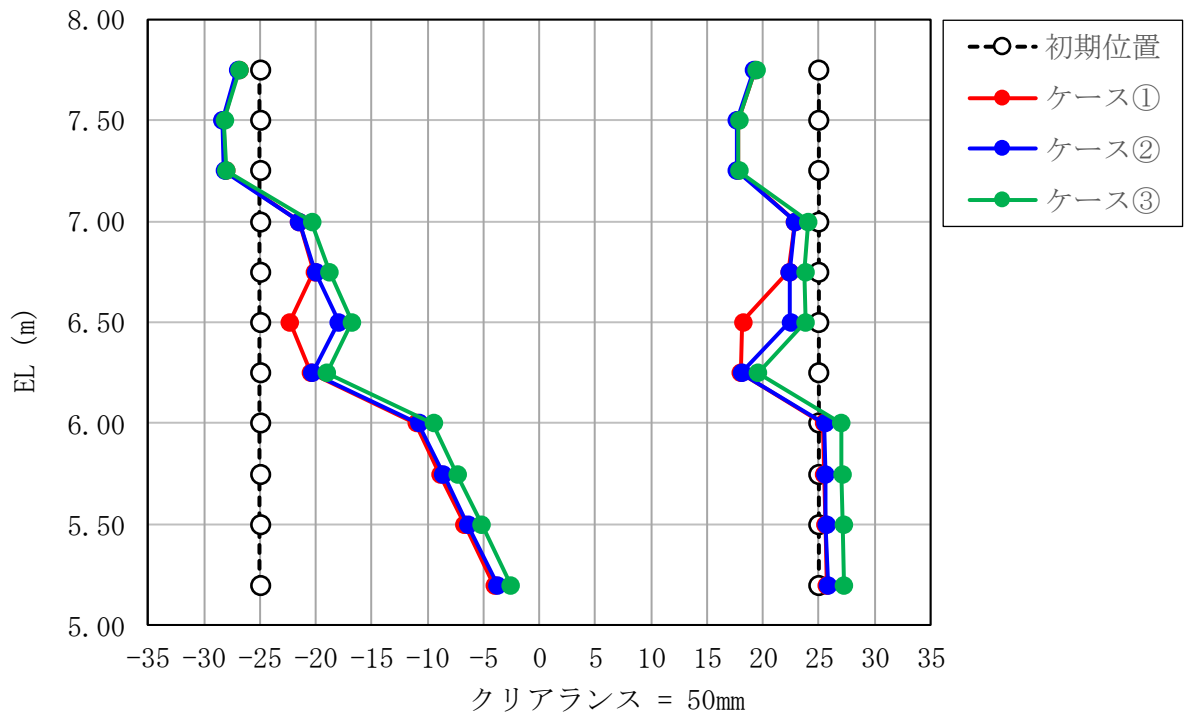


図 3-2 (2) 埋戻コンクリートと屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の最大応答変位とクリアランス（B-B断面）

4. 発泡ポリスチレン板が屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の構造躯体の安全性に与える影響について

最大相対変位は、埋戻コンクリートと屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）間は、EL 5.20mにおいて最大で、20.5 mmである。

最大相対変位が最大となる位置では、発泡ポリスチレン板を最大 20.5mm 程度押し縮めるが、埋戻コンクリートの圧縮強度（18.0N/mm²）及び屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の圧縮強度（20.6N/mm²）に比べて、発泡ポリスチレン板の圧縮強さは 1/60～1/200 程度と小さいことから、埋戻コンクリートが上位クラス施設である屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の構造躯体の安全性に影響を与えることはないと判断される。

なお、埋戻コンクリートと屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の間に設置する発泡ポリスチレン板の力学特性として、近接する建物間の壁施工にあたり型枠として用いることが多い同類の成型建築用断熱材（発泡ポリスチレン板）についての圧縮強さの規格及び代表的な製品の圧縮強さと圧縮弾性率を表 4-1 に示す。

表 4-1 建築用断熱材の圧縮強さの規格及び代表的な製品の圧縮強さと圧縮弾性率

日本産業規格（JIS）	日本産業規格（JIS）	スタイロフォームEK-II	
JIS A 9521 建築用断熱材 発泡プラスチック断熱材 (ポリエチレンフォーム断熱材)	JIS A 9511 発泡プラスチック保温材 材押出法ポリスチレンフォーム保温材 材 (3種b)	JIS A 9511 発泡プラスチック保温材 材押出法ポリスチレンフォーム保温材 材 (3種b)	
圧縮強さ [N/mm ²]	圧縮強さ [N/mm ²]	圧縮強さ [N/mm ²]	圧縮弾性率* [N/mm ²]
0.02 以上	0.20 以上	0.30	15

注記*：スタイロフォームEK-IIの「圧縮応力-ひずみ曲線」より概算した値

参考資料6 せん断破壊に対する照査への線形被害則適用について

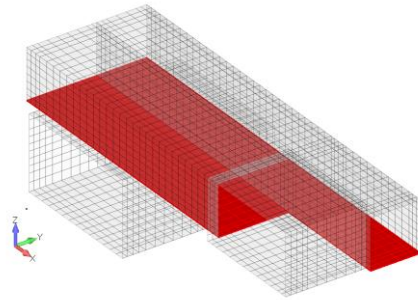
1. はじめに

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）のせん断破壊に対する照査については、照査用せん断力がせん断耐力を下回ることを確認することとしている。せん断照査の結果、照査用せん断力がせん断耐力を超える部材については、線形被害則を適用し再照査を実施したことから、線形被害則の考え方、3次元構造解析への線形被害則適用の妥当性及び線形被害則適用による照査結果について示す。

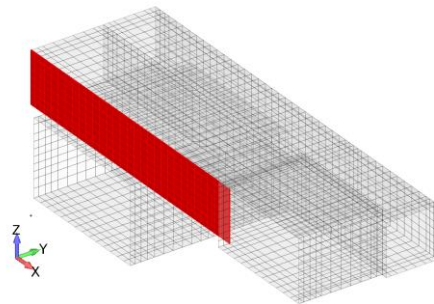
2. 許容限界を超える部材

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）のせん断破壊に対する照査については、土木学会マニュアル 2005 に基づき、照査用せん断力がせん断耐力を下回ることを確認することとしている。

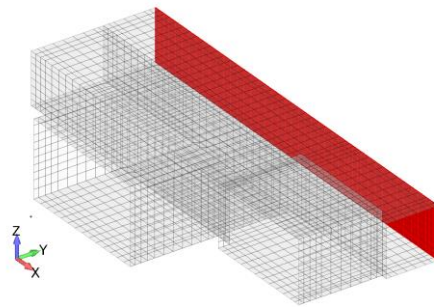
基準地震動 S_s に対する耐震評価の結果、せん断破壊に対する照査値が 1.0 を超える要素が部分的に分布する部材が存在することが確認された。当該部材の位置を図 2-1 に、当該位置におけるの最大照査値の一覧を表 2-1 及び表 2-2 に示す。



底版



南側壁



北側壁

図 2-1 せん断破壊に対する照査値が 1.0 を超える要素が部分的に分布する部材

表 2-1 照査用せん断力が許容限界を超える部材の最大照査値一覧（1 方向載荷）

部位		南側壁		底版	
		鉛直	水平	NS 方向	EW 方向
断面高さ (mm)		600		600	
使用鉄筋	南側, 上端	D22@200	D16@200	D22@200	D13@200
	北側, 下端	D22@200	D13@200	D29@200	D16@200
かぶり厚 (mm)	南側, 上端	85	107.5	85	170
	北側, 下端	85	102.5	85	170
せん断補強筋		/		/	
照査用せん断力* (kN)		159		319	
せん断耐力 (kN)		111		226	
照査値		1.44		1.42	
要求性能		構造強度		構造強度	

注記* : 照査用せん断力 = 発生せん断力 × 構造解析係数 γ_a (=1.05)

表 2-2 照査用せん断力が許容限界を超える部材の最大照査値一覧（2 方向載荷）

部位		北側壁		底版	
		鉛直	水平	NS 方向	EW 方向
断面高さ (mm)		600		600	
使用鉄筋	南側, 上端	D22@200	D13@200	D22@200	D13@200
	北側, 下端	D22@200	D16@200	D29@200	D16@200
かぶり厚 (mm)	南側, 上端	85	102.5	85	170
	北側, 下端	85	107.5	85	170
せん断補強筋		/		/	
照査用せん断力* (kN)		240		277	
せん断耐力 (kN)		178		225	
照査値		1.36		1.24	
要求性能		構造強度		構造強度	

注記* : 照査用せん断力 = 発生せん断力 × 構造解析係数 γ_a (=1.05)

3. 線形被害則によるせん断破壊に対する照査

3.1 線形被害則の概要

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）のせん断破壊に対する照査は、土木学会マニュアル 2005 に準拠し実施している。せん断破壊に対する照査について、土木学会マニュアル 2005 では、以下の 3 つの選択肢のいずれかを用いて評価すると記載がある

- ① せん断耐力評価式
- ② 分布荷重を受ける部材のせん断耐力評価法
（等価せん断スパン比を用いた方法，線形被害則を用いた方法等）
- ③ 材料非線形解析を用いる方法

①→②→③の順でより合理的な結果が得られるため、本評価では「①せん断耐力評価式」を基本とし、許容限界を満足しないと判定される部材だけを取り出し、「②分布荷重を受ける部材のせん断耐力評価法」のうち「線形被害則」を用いた方法により再照査を行うこととする。

線形被害則による評価方法を図 3-1 に示す。線形被害則による評価は、3次元構造解析から得られた断面力分布をもとに耐力を算定する。

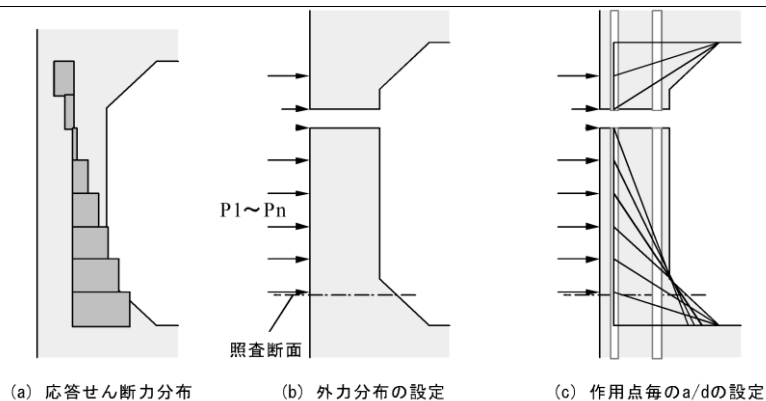


図 6.3-5 線形被害則を用いたせん断耐力評価法

(2) 線形被害則を用いた方法

このせん断耐力評価法では、応答解析の結果得られた断面力分布を基に耐力を算定する (図 6.3-5 参照)。

a. 部材の分割

応答せん断力分布を見て、部材中にせん断力の反転する点がある場合は、その点で領域分割する。照査は双方の領域に対して行う。

b. 荷重分布の設定

応答せん断力分布から、それと同じ状況を再現できる荷重分布を求める。部材非線形解析で応答を求めると、節点位置で階段状にせん断力が変化する。この変化分を着目節点位置に作用する荷重とすればよい。a. の操作による分割点における変化分は両側の領域に配分する。

c. 照査断面の設定

照査断面は、せん断応力度 (応答せん断力を断面積で除した値) が最大となる断面とする。

d. 線形被害則の適用

個々の作用 P_j (応答値側の安全係数を含む) に対するせん断耐力 V_j (限界値側の安全係数を含む) を評価し、作用力とせん断耐力の比の総和に構造物係数を乗じた値が 1.0 以内であることを確認を行う。

$$\gamma_i \cdot \sum_j \frac{P_j}{V_j} \leq 1.0 \quad (6.3-9)$$

せん断耐力は、6.3.2 項(2)で記したせん断耐力の基本式により求める。各作用に対して、作用点—支承前面間の距離を a 、有効部材厚を d として a/d を設定することを基本とする。ただし、6.3.2 項(3)と同じ要領でハンチを考慮することができる。照査断面よりも支点よりにある作用点の影響は考慮しなくてよい。なお、線形被害則を用いたこの手法は、部材外面からの作用を想定しているのに対し、断面力の中には作用点が部材外面でない慣性力の成分も含まれている。しかし、これらの部材においては土圧が支配的であると見え、すべて外面から作用しているものとして扱う。

図 3-1 線形被害則を用いたせん断耐力評価法
(土木学会マニュアル 2005, p. 129-130 から抜粋)

3.2 3次元構造解析モデルへの線形被害則適用の妥当性

3次元構造解析におけるせん断破壊の照査について、「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・照査例（（社）土木学会，2018年）」（以下「土木学会マニュアル2018」という。）において、「面部材が面外せん断力を受ける場合には，棒部材に準じて面外せん断力に対する照査をする」「（面外せん断破壊の照査として，）せん断力応答とせん断耐力評価式の組合せによる2005年版マニュアルに記載されていた方法も適用可能とする」と記載されている。

これより，3次元構造解析のせん断破壊の照査に線形被害則を適用することは妥当といえる。

3.3 線形被害則によるせん断破壊に対する照査方法

線形被害則による評価フローを図3-2に示す。

「2. 許容限界を超える部材」で示した部材について，いずれの方向でせん断照査が不合格となっているか等を確認し，線形被害則を適用する方向を設定する。設定した方向に棒部材が存在するものと仮定し，当該要素の発生しているせん断力の分布から当該部材に働く荷重を算定する。

当該部材におけるせん断耐力は，土木学会マニュアル2005及びコンクリート標準示方書2007に基づき，せん断耐力の基本式（棒部材式又はディープビーム式）により算出し，せん断スパン比によって，棒部材式とディープビーム式のどちらのせん断耐力を使用するか決定する。

個々の作用 P_j （応答側の安全係数を含む）に対するせん断耐力 V_j （限界値側の安全係数を含む）を評価し，作用力とせん断耐力の比の総和に構造解析係数 γ_a を乗じた値が1.0以内であることの確認を行う。

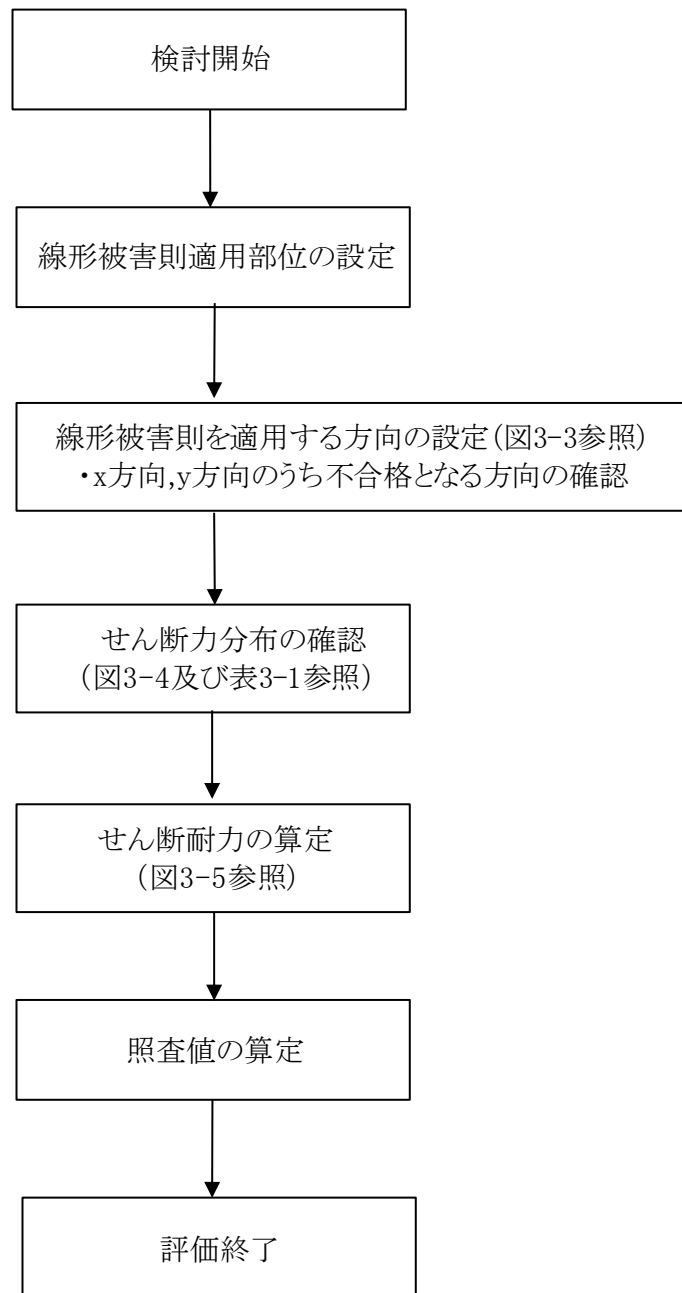


図 3-2 線形被害則を用いたせん断耐力評価フロー

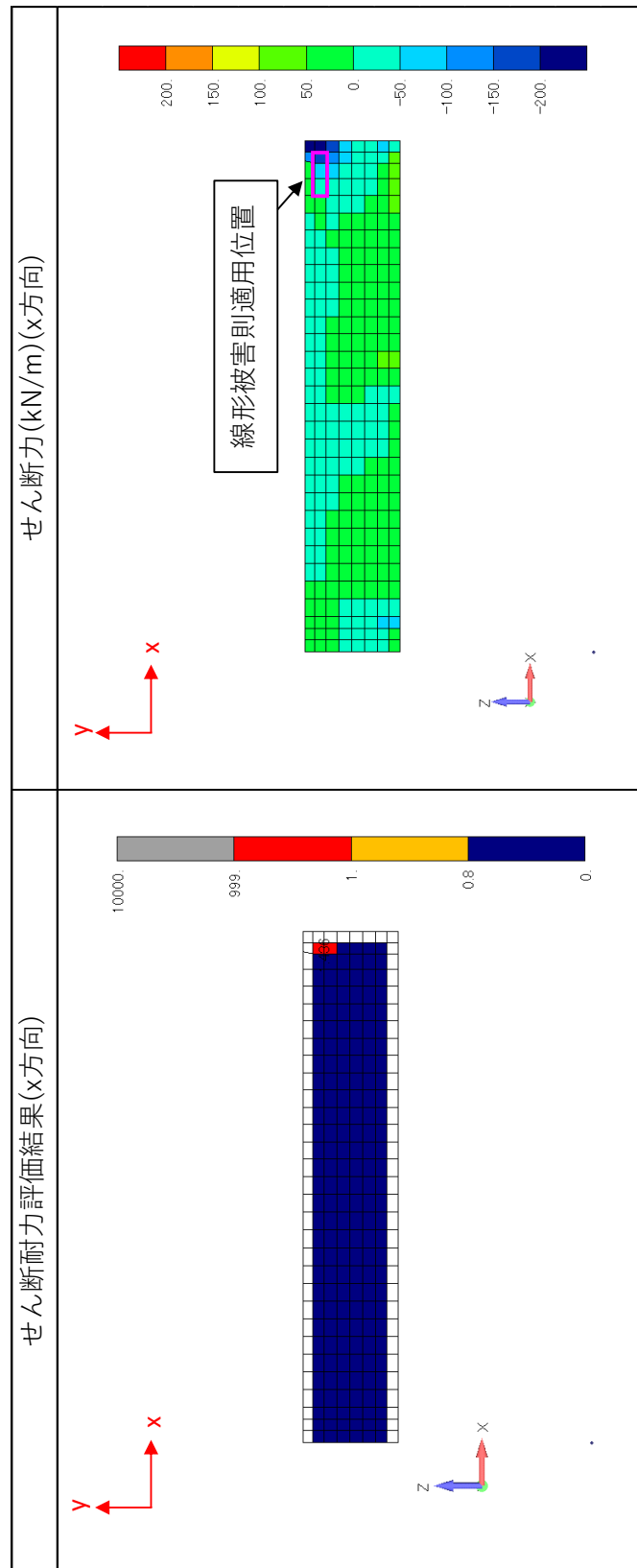


図 3-3 せん断耐力評価結果及びせん断力分布図（1 方向載荷，南側壁）

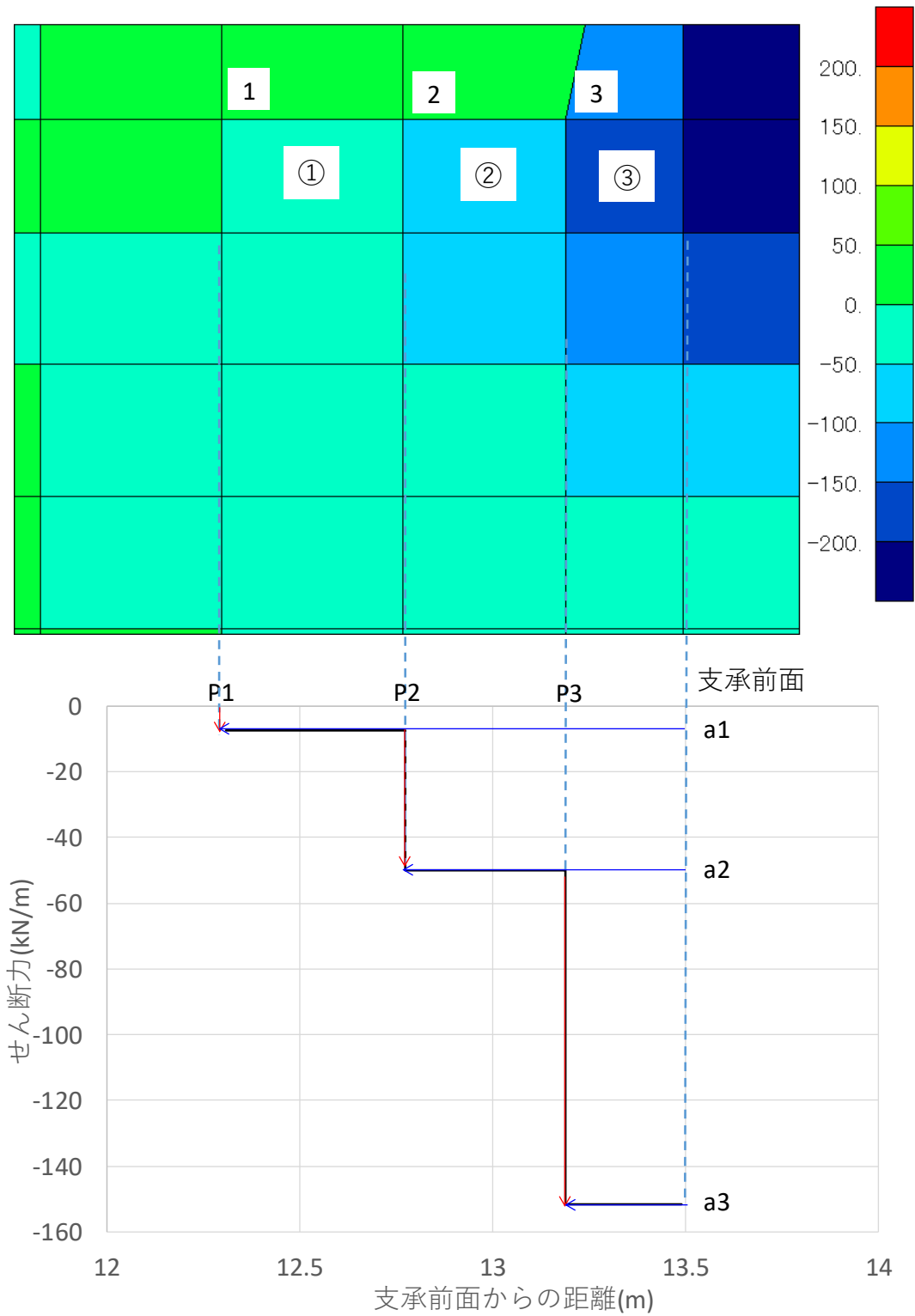


図 3-4 せん断力分布図 (1 方向載荷, 南側壁)

表 3-1 セン断力分布及び照査荷重（1方向載荷，南側壁）

要素番号	せん断力 Q(kN/m)
①	-7
②	-50
③	-152

節点番号	節点座標 (m)	せん断スパン a(m)	せん断力増分 ΔQ (kN/m)	照査荷重 P(kN/m)
1	12.31	1.2	7	8
2	12.77	0.7	43	45
3	13.19	0.3	102	107
4	13.49			

支承前面

(a) 棒部材式

$$V_{yd} = V_{cd} + V_{sd} \quad (2.3-9)$$

ただし、 $p_w \cdot f_{wyd} / f'_{cd} \leq 0.1$ とするのがよい。

ここに、 V_{cd} : コンクリートが分担するせん断耐力

V_{sd} : せん断補強鉄筋が分担するせん断耐力

$$V_{cd} = \beta_d \cdot \beta_p \cdot \beta_n \cdot \beta_a \cdot f_{vcd} \cdot b_w \cdot d / \gamma_{bc} \quad (2.3-10)$$

$$f_{vcd} = 0.20 \sqrt{f'_{cd}} \quad \text{ただし、} f_{vcd} > 0.72 \text{ [N/mm}^2\text{]} \text{ となる場合は } f_{vcd} = 0.72 \text{ [N/mm}^2\text{]}$$

$$\beta_d = \sqrt[3]{1/d} \quad (d \text{ [m]}) \quad \text{ただし、} \beta_d > 1.5 \text{ となる場合は } \beta_d = 1.5$$

$$\beta_p = \sqrt[3]{100p_v} \quad \text{ただし、} \beta_p > 1.5 \text{ となる場合は } \beta_p = 1.5$$

$$\beta_n = 1 + 2M_0 / M_{ud} \quad (N'_d \geq 0) \quad \text{ただし、} \beta_n > 2.0 \text{ となる場合は } \beta_n = 2.0$$

$$= 1 + 4M_0 / M_{ud} \quad (N'_d < 0) \quad \text{ただし、} \beta_n < 0 \text{ となる場合は } \beta_n = 0$$

$$\beta_a = 0.75 + \frac{1.4}{a/d} \quad \text{ただし、} \beta_a < 1.0 \text{ となる場合は } \beta_a = 1.0$$

($a/d = 5.6$ で $\beta_a = 1.0$ となって示方書棒部材式に一致)

$p_v = A_s / (b_w \cdot d)$: 引張鉄筋比

A_s : 引張側鋼材の断面積

b_w : 部材の有効幅

N'_d : 設計軸圧縮力

M_{ud} : 軸方向力を考慮しない純曲げ耐力

(ただし、 $M_d > M_{ud} / 2$ となる場合は、 $M_{ud} = 2M_d$ として安全側に近似してもよい。)

M_d : 設計曲げモーメント

$M_0 = N'_d \cdot D / 6$: M_d に対する引張縁において、軸方向力によって発生する応力度を打消すのに必要なモーメント (デコンプレッションモーメント)

D : 断面高さ

a : 後述の 2.3.3(2)c. で定めるスパン

γ_{bc} : 部材係数 (表 2.3-1 参照, コンクリート寄与分用の値)

$$V_{sd} = \{A_w f_{wyd} (\sin \alpha + \cos \alpha) / s\} z / \gamma_{bs} \quad (2.3-11)$$

A_w : 区間 s におけるせん断補強鉄筋の総断面積

f_{wyd} : せん断補強鉄筋の降伏強度で、

$25f'_{cd}$ N/mm² と 800 N/mm² 以下のいずれか小さい値を上限とする。

(特性値を材料係数で除したもの)

α : せん断補強鉄筋と部材軸のなす角度

s : せん断補強鉄筋の配置間隔

z : 圧縮応力度の合力の作用位置から引張鋼材図心までの距離で、一般に $d/1.15$ としてよい。

γ_{bs} : 部材係数 (表 2.3-1 参照, せん断補強筋寄与分用の値)

図 3-5 (1) せん断耐力の基本式 (棒部材式)

(土木学会マニュアル 2018, p. 104~p. 105 より抜粋)

(b) ディープビーム式

$$V_{ydd} = V_{cdd} + V_{sdd} \quad (2.3-12)$$

ここに、 V_{cdd} : コンクリートが分担するせん断耐力
 V_{sdd} : せん断補強鉄筋が分担するせん断耐力

$$V_{cdd} = \beta_d \cdot \beta_p \cdot \beta_a \cdot f_{dd} \cdot b_w \cdot d / \gamma_{bc} \quad (2.3-13)$$

$$f_{dd} = 0.19 \sqrt{f'_{cd}}$$

$$\beta_d = \sqrt[4]{1/d} \quad (d \text{ [m]}) \quad \text{ただし, } \beta_d > 1.5 \text{ となる場合は } \beta_d = 1.5$$

$$\beta_p = \sqrt[3]{100 p_v} \quad \text{ただし, } \beta_p > 1.5 \text{ となる場合は } \beta_p = 1.5$$

$$\beta_a = \frac{5}{1 + (a/d)^2}$$

γ_{bc} : 部材係数 (表 2.3-1 参照, コンクリート寄与分用の値)

$$V_{sdd} = \phi \cdot V_{sd} \quad (2.3-14)$$

$$\phi = -0.17 + 0.3a/d + 0.33/p_{wb} \quad \text{ただし, } 0 \leq \phi \leq 1$$

V_{sd} : (2.3-11)式による

p_{wb} : せん断補強鉄筋比[%]

図 3-5 (2) せん断耐力の基本式 (ディープビーム式)
 (土木学会マニュアル 2018, p.106 より抜粋)

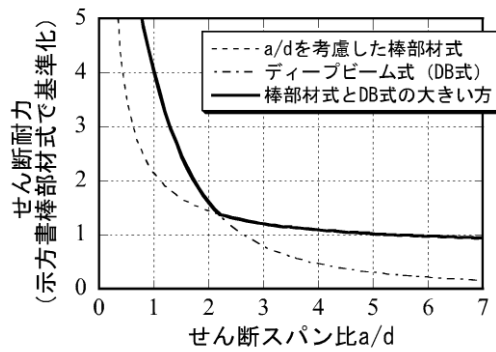


図 3-5 (3) せん断耐力の基本式 (棒部材式とディープビーム式の適用区分)
 (土木学会マニュアル 2018, p.107 より抜粋)

4. 線形被害則による照査

「3.3 線形被害則によるせん断破壊に対する照査」に基づき、表 2-1 及び表 2-2 に示す部材（南側壁，北側壁及び底版）について，照査値を満足することを確認した。各構造部材において，最大照査値となる評価結果を表 4-1～表 4-4 に示す。

表 4-1 線形被害則による照査結果（1 方向載荷，南側壁）

要素 番号	節点 番号	照査用 荷重 P_j (kN)	せん断 スパン比 a/d	せん断耐力 V_{yd} (kN)		せん断照査	
				棒部材式	ディープビーム 式	V_{yd} (kN) *	P_j/V_j
2375	363	107	0.6091	339	731	731	0.15
2371	359	45	1.4535	190	322	322	0.14
2368	355	8	2.3993	148	148	148	0.05
合計							0.34

注記*： $a/d \leq 2$ の場合はディープビーム式， $a/d \geq 3.5$ の場合は棒部材式によるせん断耐力を採用し， $2 < a/d < 3.5$ の場合は棒部材式とディープビーム式のうちせん断耐力が大きい値を採用する。

表 4-2 線形被害則による照査結果（1 方向載荷，底版）

要素 番号	節点 番号	照査用 荷重 P_j (kN)	せん断 スパン比 a/d	せん断耐力 V_{yd} (kN)		せん断照査	
				棒部材式	ディープビーム 式	V_{yd} (kN) *	P_j/V_j
1806	2642	154	0.5825	712	1128	1128	0.14
1775	2517	104	1.4887	382	470	470	0.22
1743	2390	60	2.3948	301	224	301	0.20
合計							0.56

注記*： $a/d \leq 2$ の場合はディープビーム式， $a/d \geq 3.5$ の場合は棒部材式によるせん断耐力を採用し， $2 < a/d < 3.5$ の場合は棒部材式とディープビーム式のうちせん断耐力が大きい値を採用する。

表 4-3 線形被害則による照査結果 (2 方向載荷, 北側壁)

要素 番号	節点 番号	照査用 荷重 P_j (kN)	せん断 スパン比 a/d	せん断耐力 V_{yd} (kN)		せん断照査	
				棒部材式	ディープビーム 式	V_{yd} (kN) *	P_j/V_j
3218	3275	60	0.5825	560	953	953	0.06
3219	3276	85	1.2621	330	492	492	0.17
3220	3277	95	1.9417	261	268	268	0.35
合計							0.60

注記* : $a/d \leq 2$ の場合はディープビーム式, $a/d \geq 3.5$ の場合は棒部材式によるせん断耐力を採用し, $2 < a/d < 3.5$ の場合は棒部材式とディープビーム式のうちせん断耐力が大きい値を採用する。

表 4-4 線形被害則による照査結果 (2 方向載荷, 底版)

要素 番号	節点 番号	照査用 荷重 P_j (kN)	せん断 スパン比 a/d	せん断耐力 V_{yd} (kN)		せん断照査	
				棒部材式	ディープビーム 式	V_{yd} (kN) *	P_j/V_j
1806	2642	124	0.5825	708	1128	1128	0.11
1775	2517	91	1.4887	380	470	470	0.19
1743	2390	59	2.3948	300	224	300	0.20
1711	2265	3	3.3010	264	127	264	0.01
合計							0.52

注記* : $a/d \leq 2$ の場合はディープビーム式, $a/d \geq 3.5$ の場合は棒部材式によるせん断耐力を採用し, $2 < a/d < 3.5$ の場合は棒部材式とディープビーム式のうちせん断耐力が大きい値を採用する。

5. まとめ

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）において，一部部材で照査用せん断力がせん断耐力を越えることから，線形被害則によるせん断耐力評価を実施し，照査用せん断力がせん断耐力を満足することを確認した。

参考資料 7 3次元静的非線形解析による屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）の影響評価について

目 次

1. はじめに	1
2. 評価方法	5
3. 評価条件	5
4. 3次元構造解析結果	7
4.1 解析ケースと照査値	7
4.2 構造部材のひずみ分布（曲げ・軸力系破壊に対する照査）	7
4.3 構造部材の断面力分布（せん断破壊に対する照査）	11
4.4 構造部材の健全性に対する評価結果	18
4.4.1 曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果	18
4.4.2 せん断破壊に対する評価結果	19
4.4.3 水平2方向载荷による評価結果	22
5. まとめ	25

1. はじめに

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）は、屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）と一体構造であることに着目し、複雑な構造における立体的な作用荷重を精緻に評価するため、参考資料1「屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の3次元静的非線形解析による耐震安全性評価について」にて、3次元構造解析モデルにて耐震評価を実施している。

参考資料1「屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の3次元静的非線形解析による耐震安全性評価について」では、屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）を評価対象とし、一体化部で拘束されることによる3次元的な影響を確認している。一方で、屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）に関しても、一体化部を介して屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）からの影響を受けると考えられることから、本検討では、ダクト同士が一体構造であることによる、屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）への影響を確認する。

屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）及び屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）の平面図を図1-1に、断面図を図1-2及び図1-3に、一体化部のイメージ図を図1-4に示す。

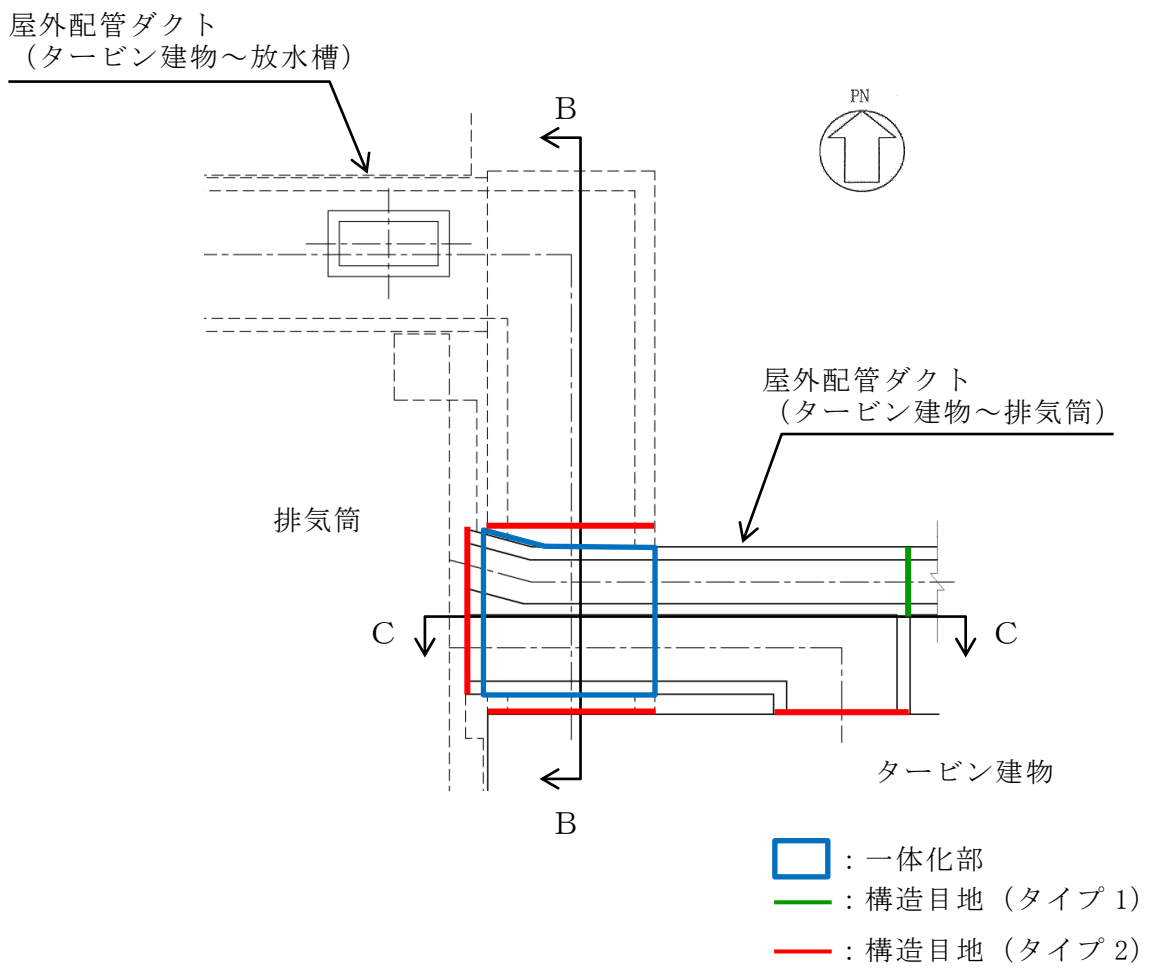


図 1-1 屋外配管ダクト (タービン建物～排気筒) 平面図

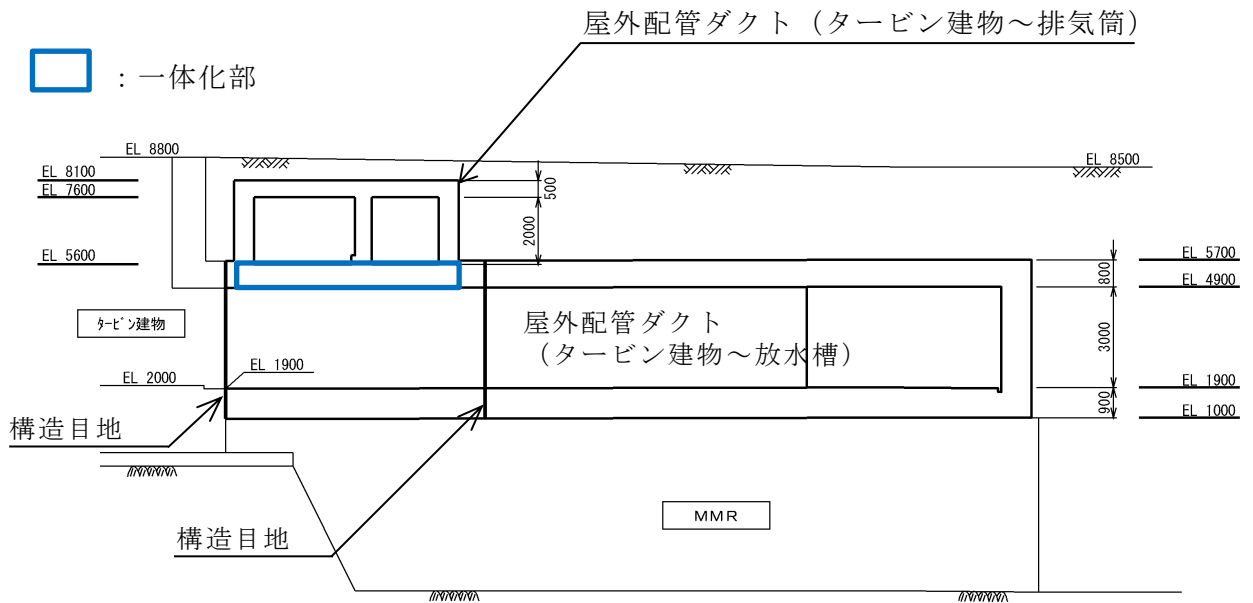


図 1-2 断面図 (B-B 断面)

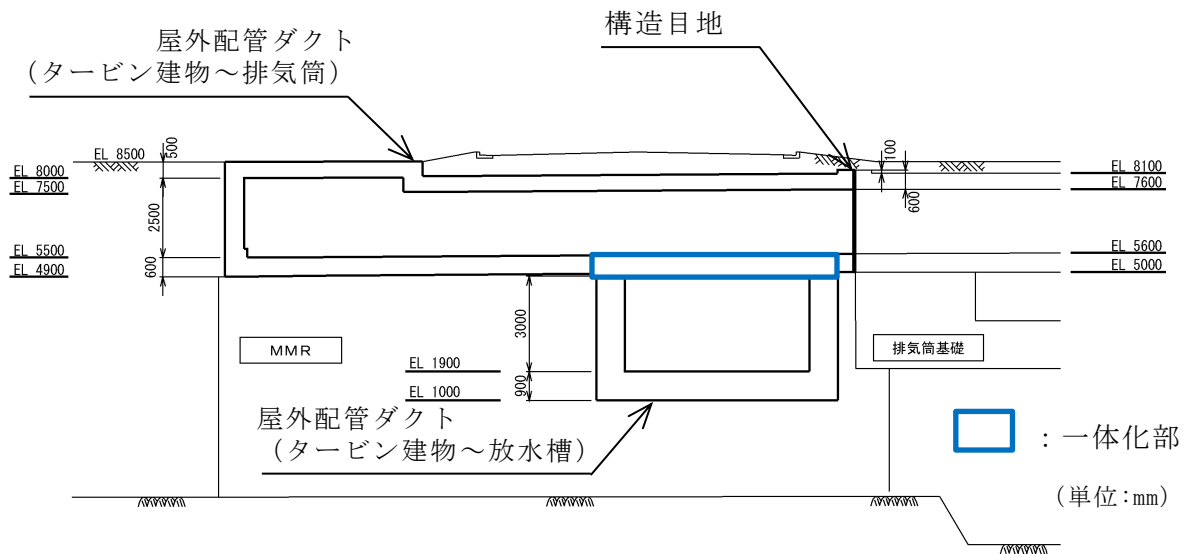


図 1-3 断面図 (C-C 断面)

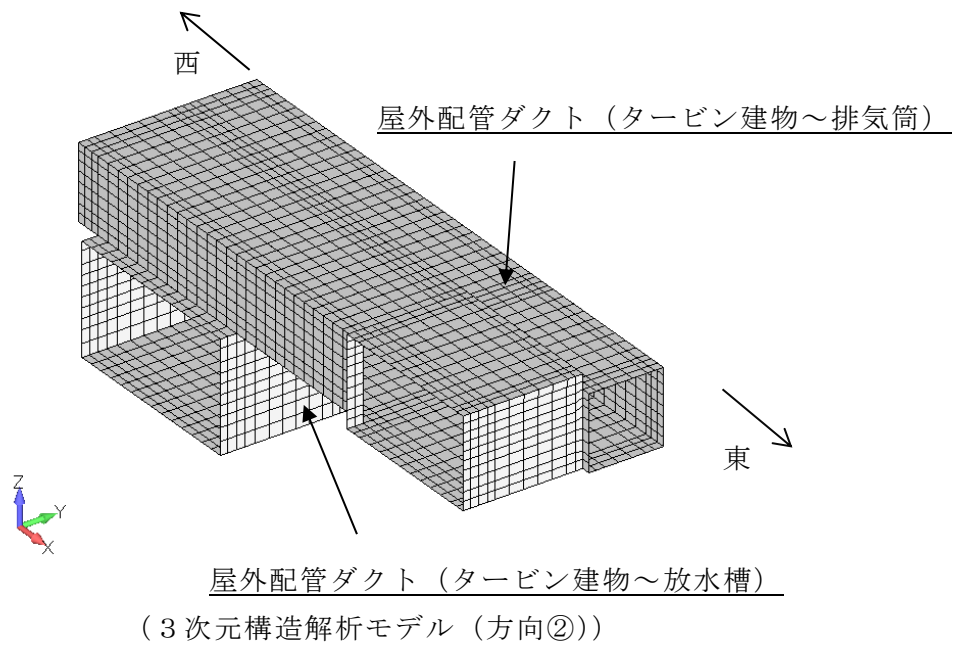
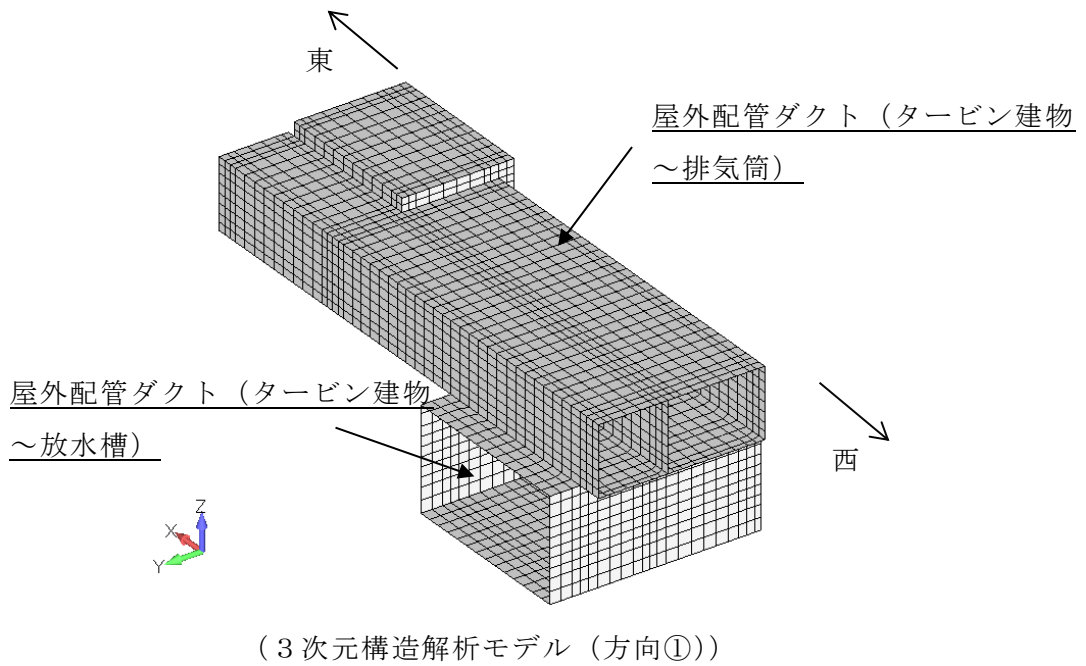
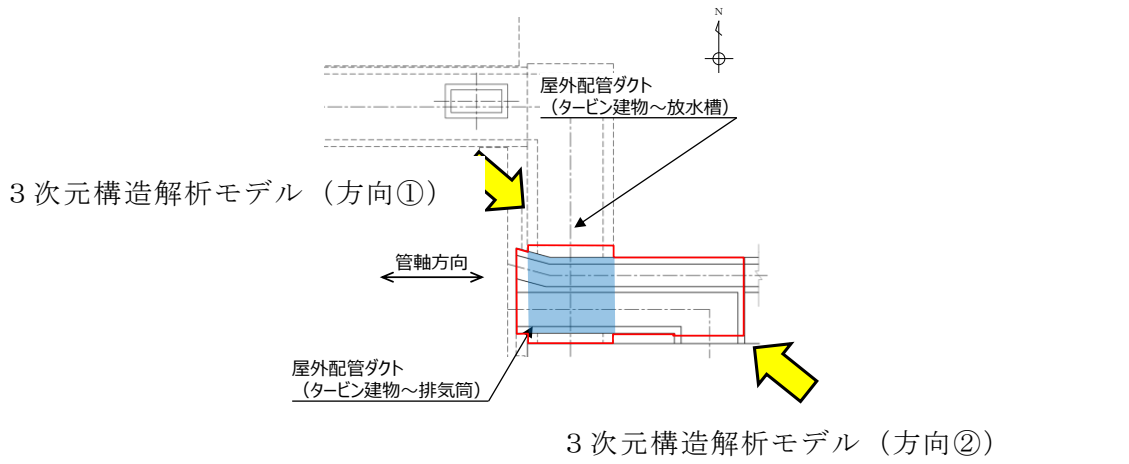


図 1-4 一体化部のイメージ図

2. 評価方法

屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）への影響評価として、3次元構造解析から得られた鉄筋コンクリート部材のひずみ及びせん断力が要求性能に応じた許容限界を下回ることを確認する。

3. 評価条件

評価条件は、参考資料1「屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の3次元静的非線形解析による耐震安全性評価について」と同様とする。

屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）への影響評価における照査範囲を示した3次元構造解析モデルのモデル概念図を図3-1に示す。

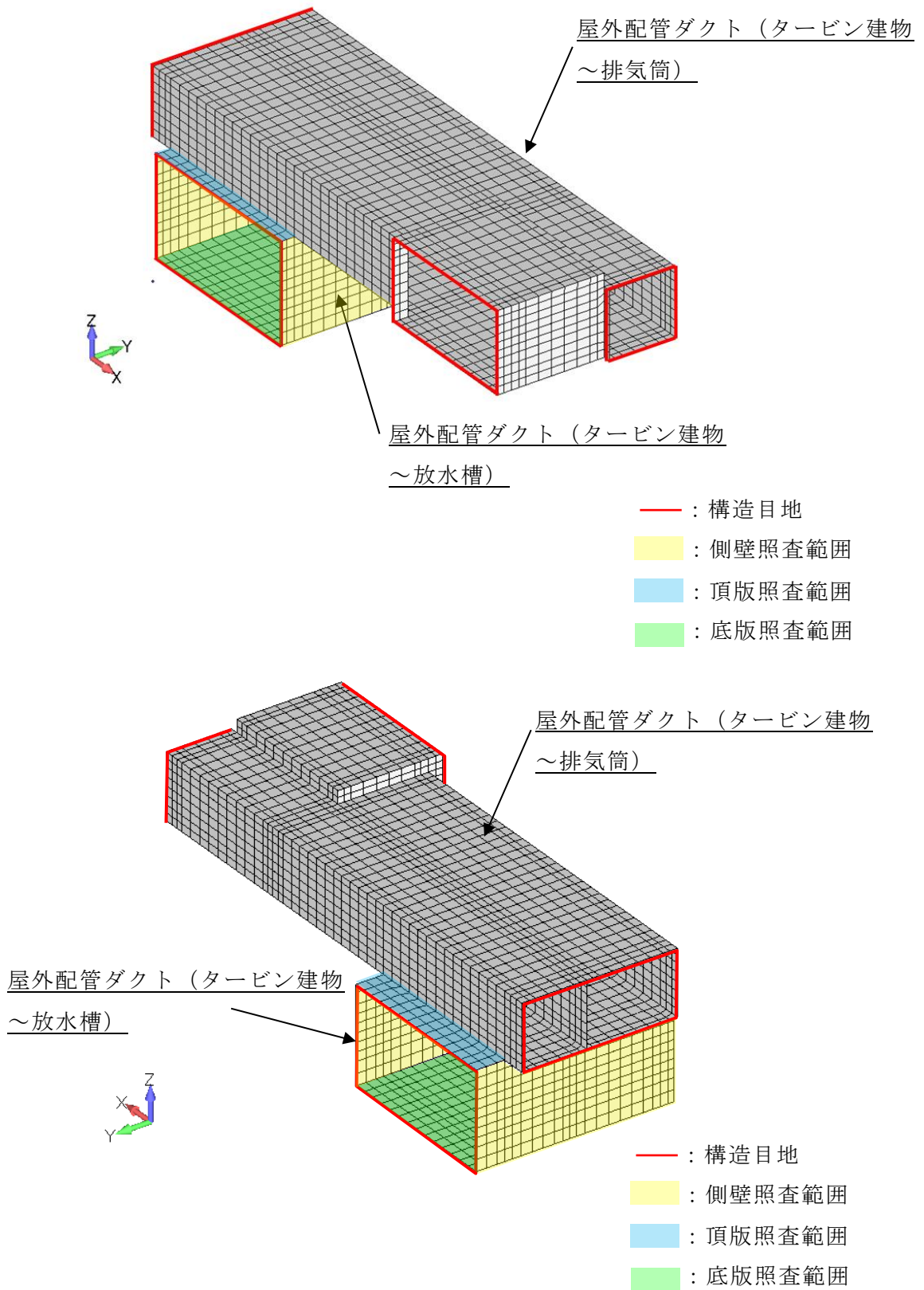


図 3-1 3次元構造解析モデルの概念図

4. 3次元構造解析結果

4.1 解析ケースと照査値

本文「5.2 構造部材の健全性に対する評価結果」より、曲げ・軸力系及びせん断破壊に対する照査において、最も厳しい地震動におけるケース①及び地盤物性のばらつきを考慮したケース②及びケース③を実施する。

また、上記解析ケースの結果を踏まえ、照査値に十分な裕度を有することから、追加解析を実施しない。

4.2 構造部材のひずみ分布（曲げ・軸力系破壊に対する照査）

鉄筋コンクリート部材の曲げ・軸力系の破壊に対する照査について、許容限界をコンクリートの圧縮縁ひずみとした各部材において最も厳しい照査値となる解析ケースの一覧を表4-1に示す。また、各部材のコンクリートの圧縮縁ひずみに対して最大照査値となる評価時刻でのひずみ分布図を図4-1に示す。

表4-1 曲げ・軸力系の破壊に対する照査（コンクリートの圧縮縁ひずみ）

評価位置*1		解析 ケース	地震動	照査用 ひずみ*2 ϵ_d	限界 ひずみ ϵ_R	照査値 ϵ_d / ϵ_R
側壁	12	②	S s - D (++)	262 μ	10000 μ	0.03
底版	11	②	S s - D (++)	50 μ	10000 μ	0.01
頂版	14	②	S s - D (++)	173 μ	10000 μ	0.02

注記*1：評価位置は図4-2に示す。

*2：照査用ひずみ＝発生ひずみ×構造解析係数 γ_a (=1.2)

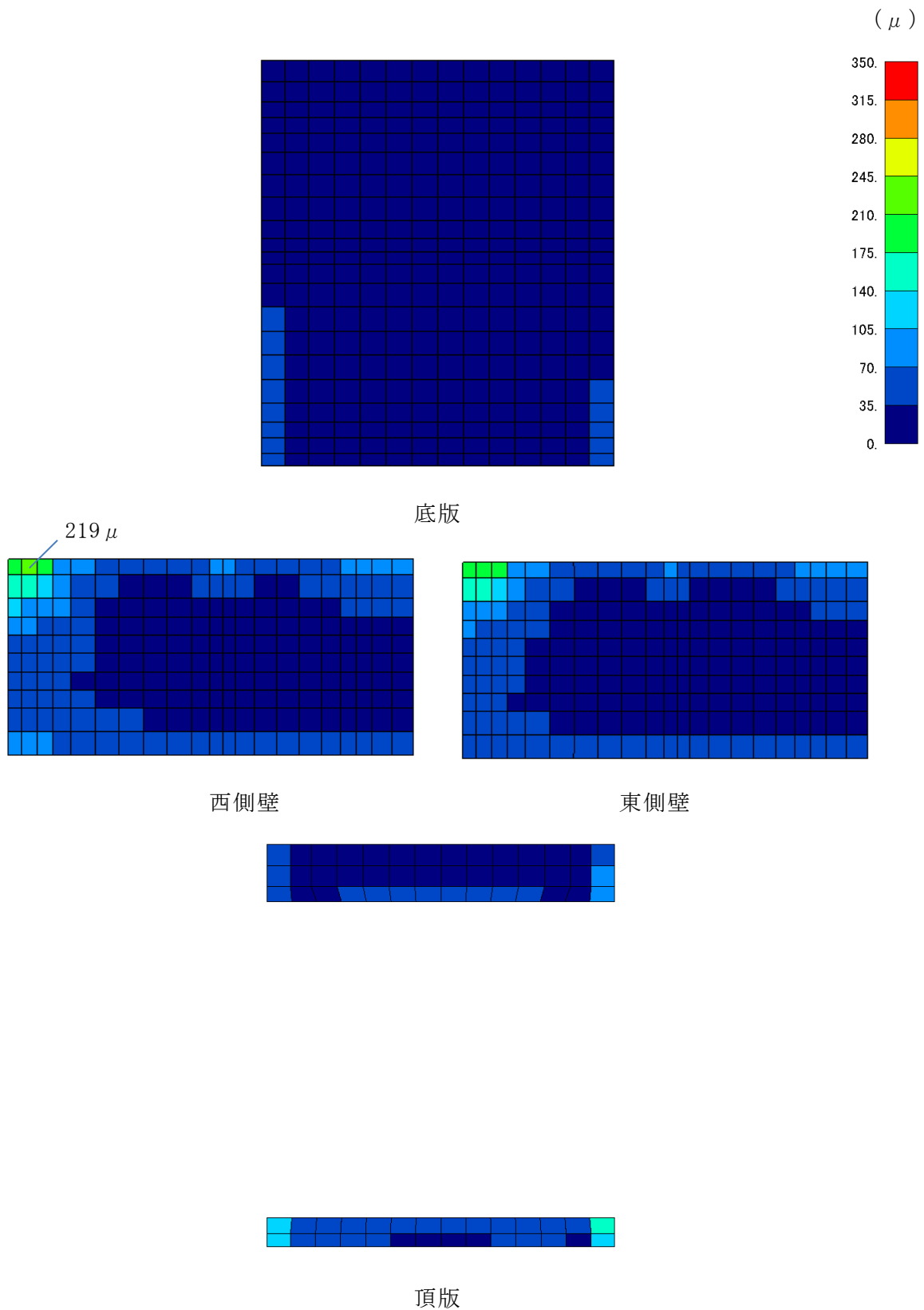


図 4-1 曲げ・軸力系の破壊に対する照査値最大時のひずみ分布図
 (コンクリートの圧縮縁ひずみ)
 (側壁, 解析ケース②, $S_s - D$ (++))

【頂版，底版】

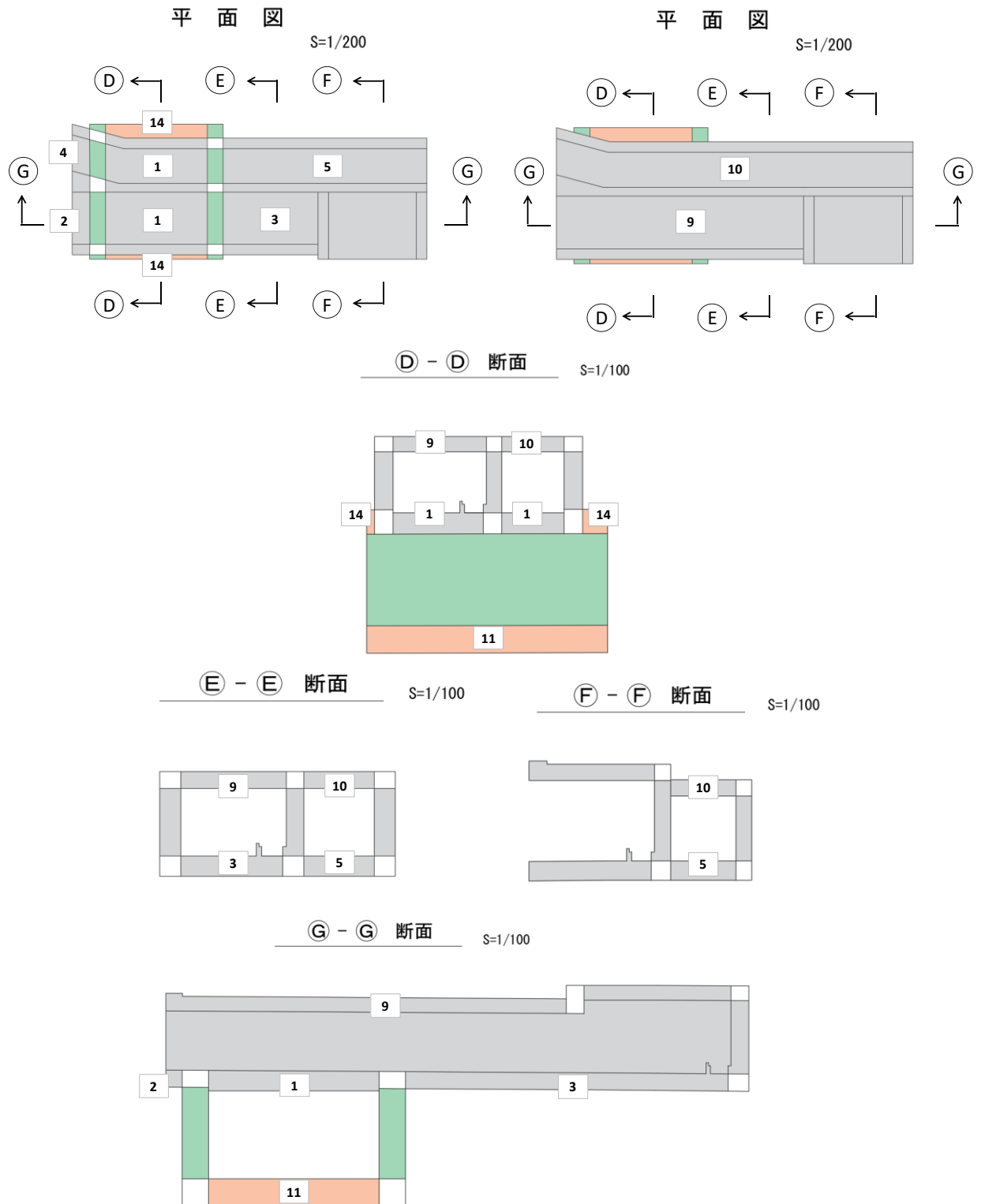


図 4-2 (1) 評価位置図 (頂版, 底版)
(曲げ・軸力系の破壊及びせん断破壊)

【側壁】

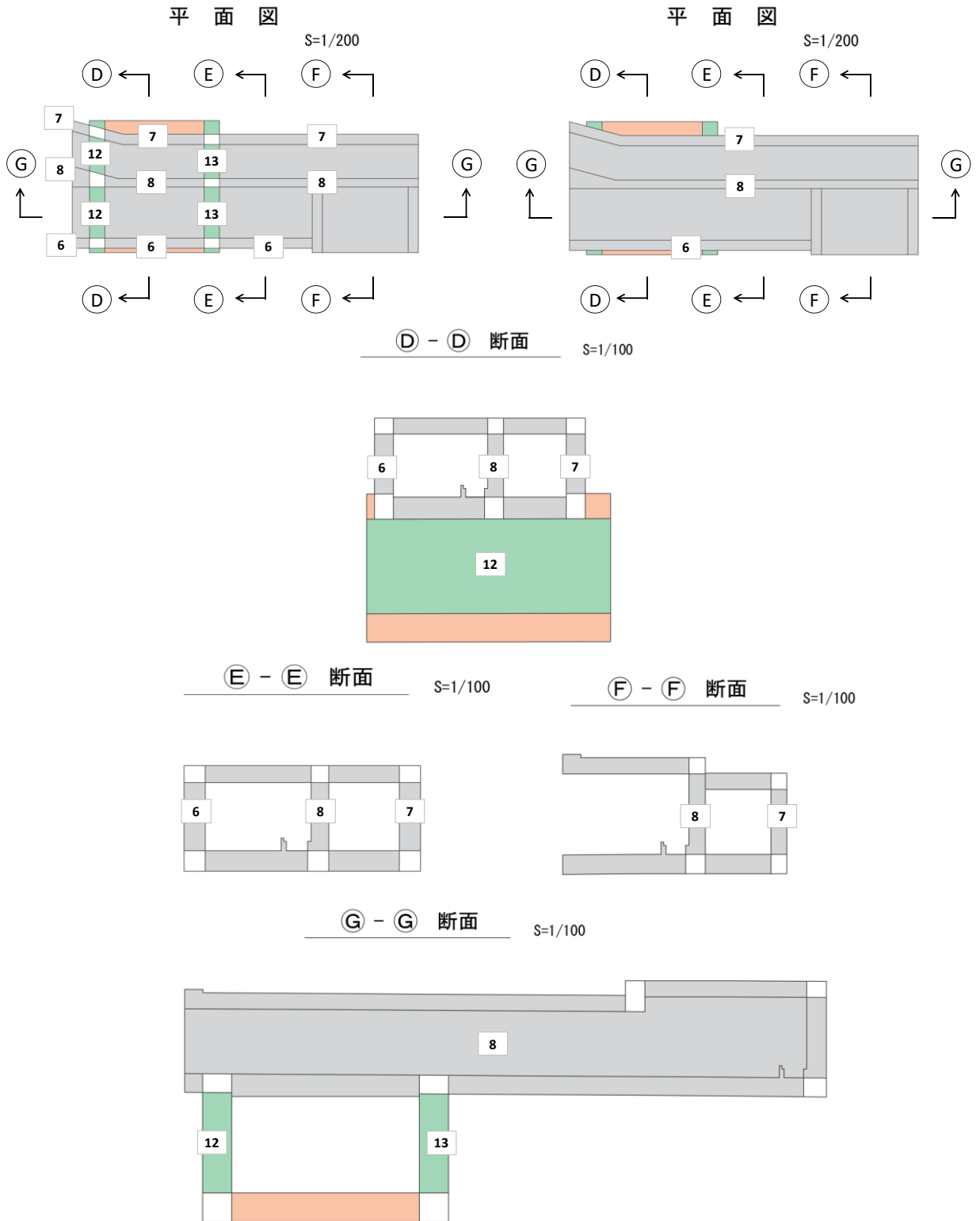


図 4-2 (2) 評価位置図 (側壁)
(曲げ・軸力系の破壊及びせん断破壊)

4.3 構造部材の断面力分布（せん断破壊に対する照査）

鉄筋コンクリート部材のせん断破壊に対する照査について、各部材において最も厳しい照査値となる解析ケースの一覧を表4-2に示す。また、最大照査値となる評価時刻における断面力分布図（曲げモーメント、軸力、せん断力）を図4-3～図4-8に示す。

表4-2 せん断破壊に対する照査

評価位置*1		解析 ケース	地震動	照査用 せん断力*2 V_d (kN/m)	せん断 耐力 $V_{y d}$ (kN/m)	照査値 $V_d / V_{y d}$
側壁	13	②	S s - D (++)	266	345	0.78
底版	11	②	S s - D (++)	108	258	0.42
頂版	14	②	S s - D (++)	[-] *3	[-] *3	0.64*3

注記*1：評価位置は図4-2に示す。

*2：照査用せん断力＝発生せん断力×構造解析係数 γ_a （＝1.05）

*3：線形被害則による結果であり、詳細については表4-5に示す。

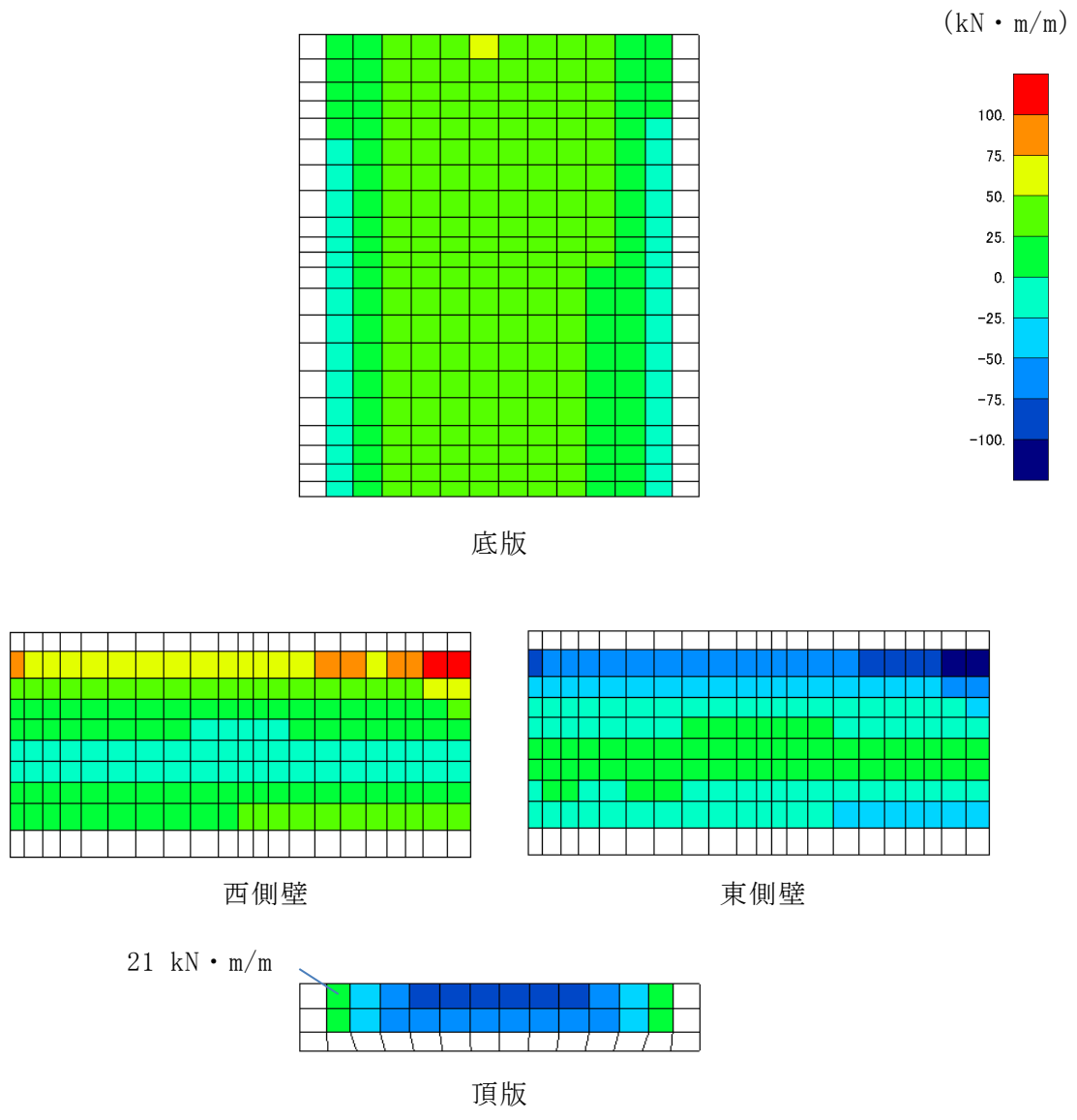


図 4-3 せん断破壊に対する照査値最大時の断面力分布図
 (曲げモーメント (kN · m/m) : M_x)
 (頂版, 解析ケース②, $S_s - D$ (++))

(kN・m/m)

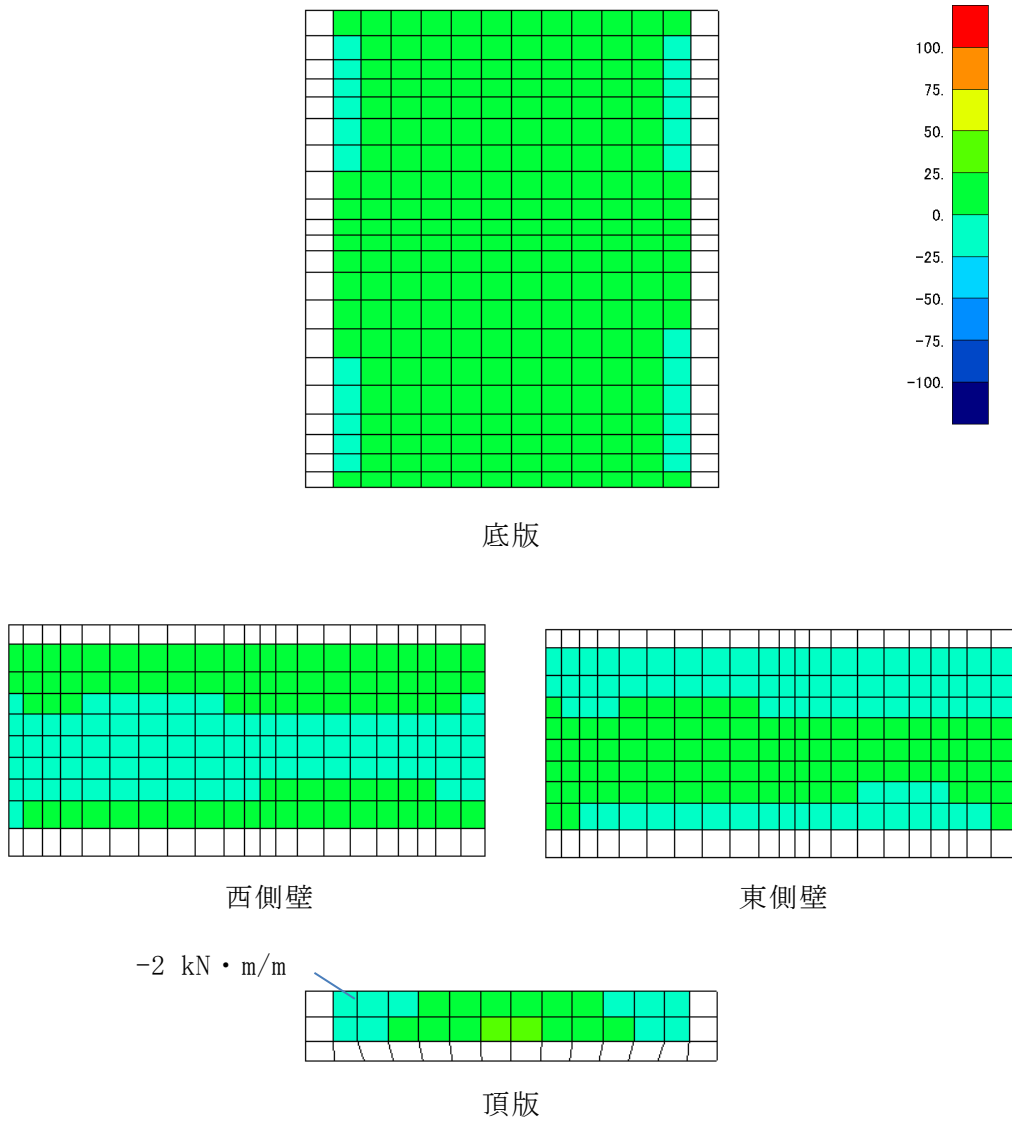


図 4-4 せん断破壊に対する照査値最大時の断面力分布図

(曲げモーメント (kN・m/m) : M_y)

(頂版, 解析ケース②, $S_s - D$ (++))

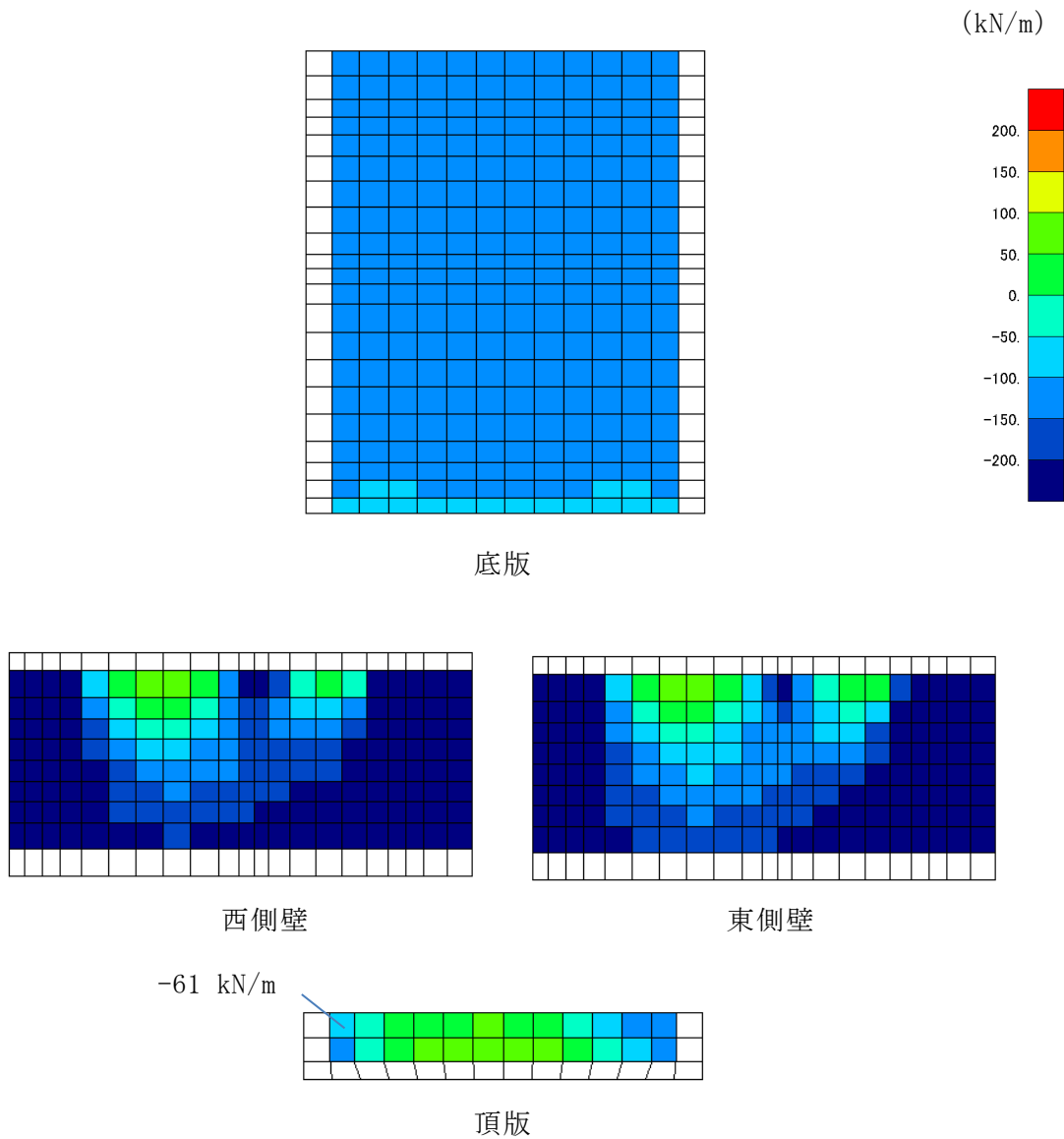


図 4-5 せん断破壊に対する照査値最大時の断面力分布図

(軸力 (kN/m) : N_x)

(頂版, 解析ケース②, $S_s - D$ (++))

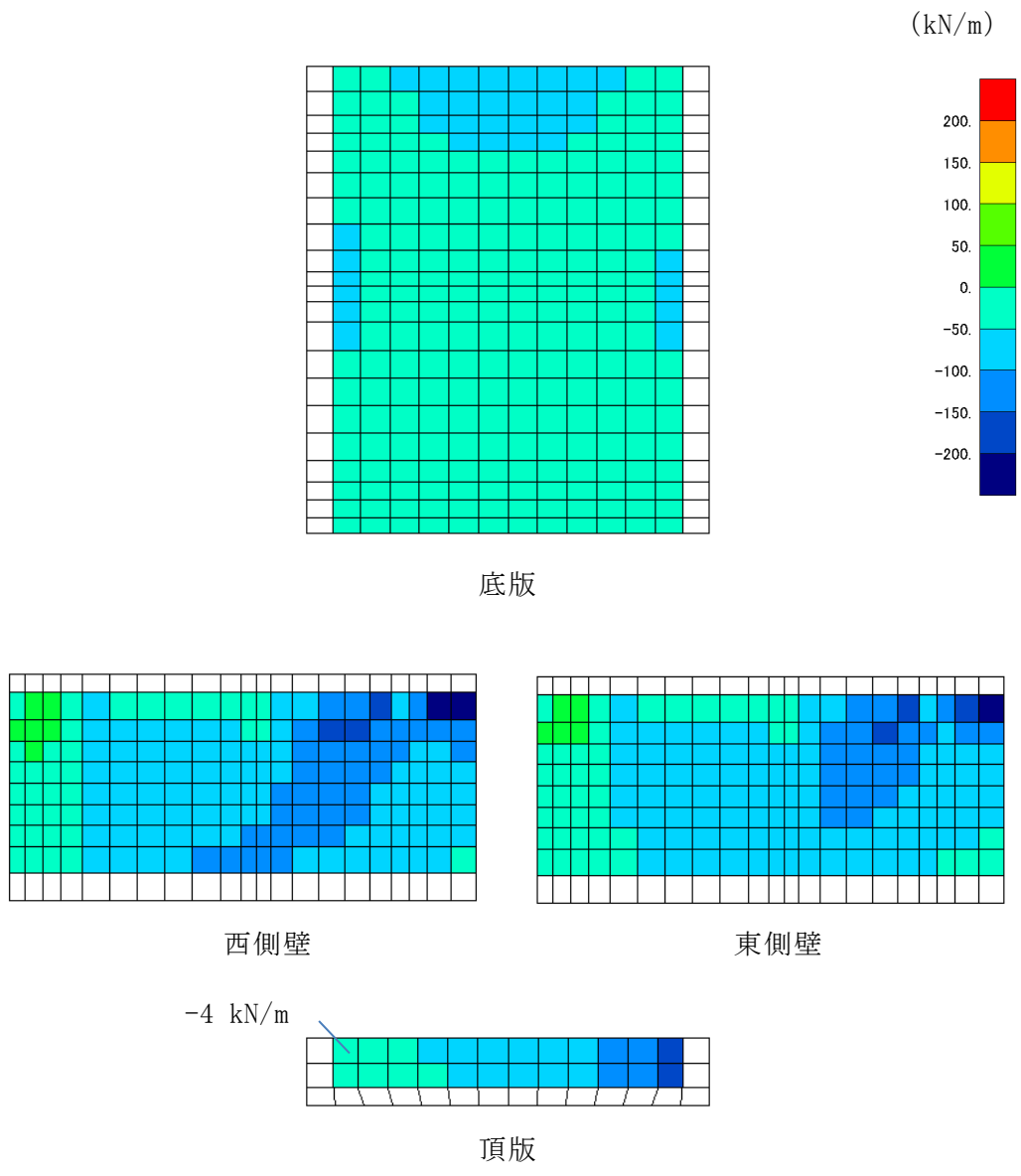


図 4-6 せん断破壊に対する照査値最大時の断面力分布図

(軸力 (kN/m) : N_y)

(頂版, 解析ケース②, $S_s - D$ (++))

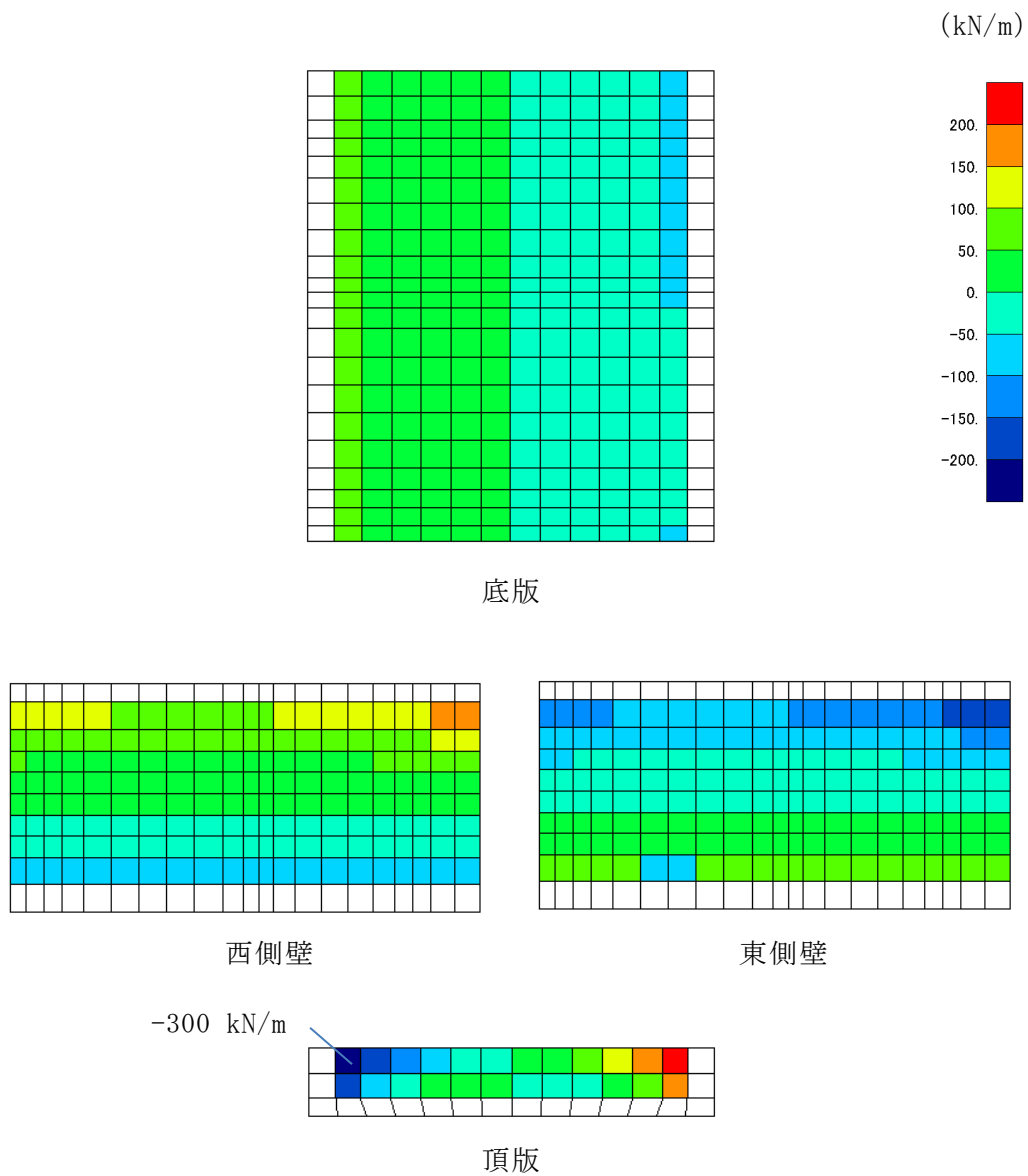


図 4-7 せん断破壊に対する照査値最大時の断面力分布図

(せん断力 (kN/m) : Q_x)

(頂版, 解析ケース②, $S_s - D$ (++))

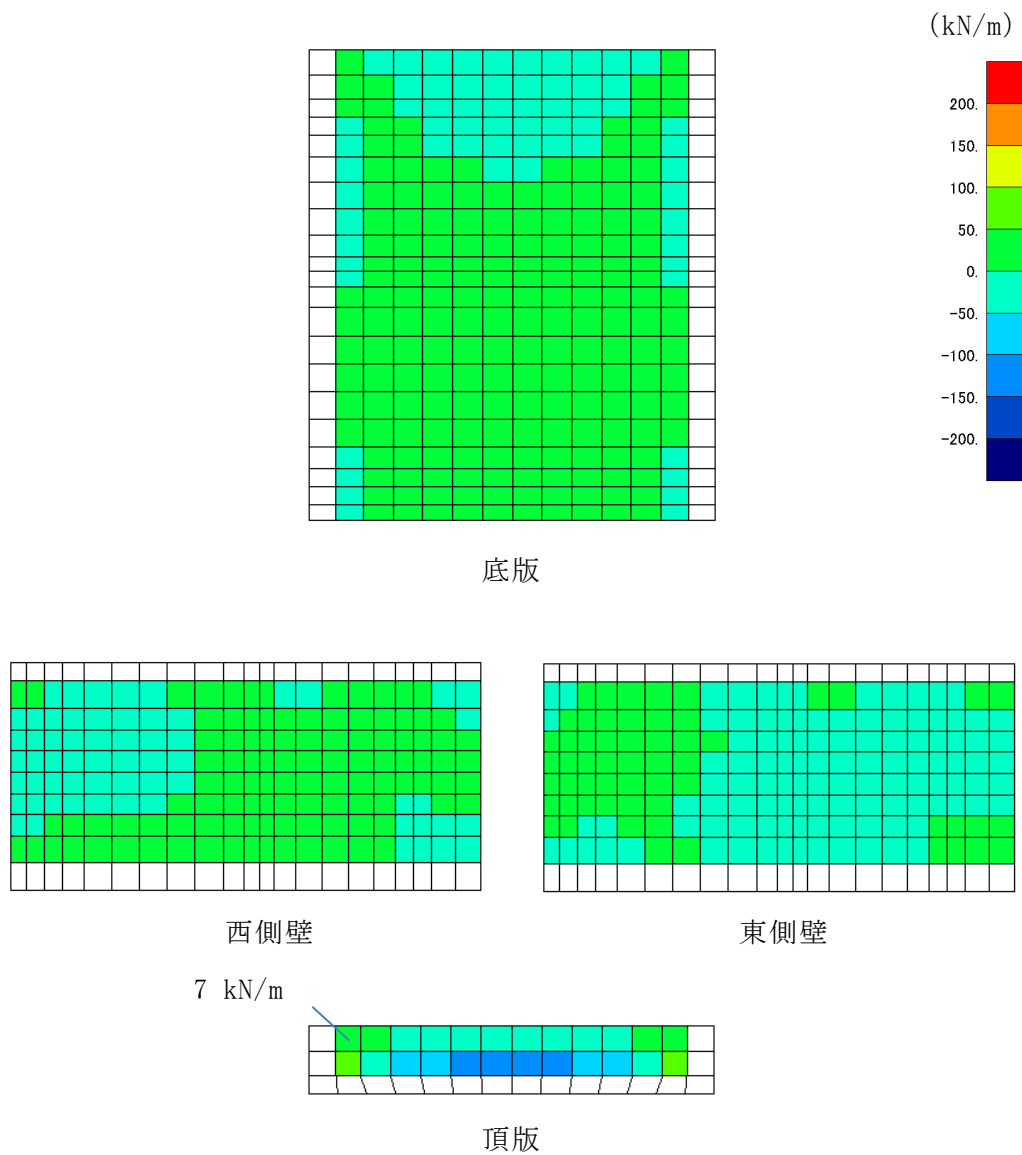


図 4-8 せん断破壊に対する照査値最大時の断面力分布図

(せん断力 (kN/m) : Q_y)

(頂版, 解析ケース②, $S_s - D$ (++))

4.4 構造部材の健全性に対する評価結果

4.4.1 曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果

鉄筋コンクリート部材の曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果について、表 4-3 に解析ケース・地震動ごとに示す。

同表より、コンクリートの圧縮縁ひずみが、全ケースにおいて許容限界（コンクリートの圧縮縁ひずみ：10000 μ ）を下回ることを確認した。

表 4-3 曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果（構造強度を有することの確認）
（コンクリートの圧縮縁ひずみ）

解析 ケース	地震動		評価位置*1		照査用	照査ひずみ	照査値
					ひずみ*2		
					ϵ_d	ϵ_R	ϵ_d / ϵ_R
①	S s - D	++	側壁	12	260 μ	10000 μ	0.03
			底版	11	50 μ		
			頂版	14	172 μ		
②	S s - D	++	側壁	12	262 μ	10000 μ	0.03
			底版	11	50 μ		
			頂版	14	173 μ		
③	S s - D	++	側壁	12	256 μ	10000 μ	0.03
			底版	11	49 μ		
			頂版	14	169 μ		

注記*1：評価位置は図 4-2 に示す。

*2：照査用ひずみ＝発生ひずみ×構造解析係数 γ_α （=1.2）

4.4.2 せん断破壊に対する評価結果

鉄筋コンクリート部材のせん断破壊に対する各部材での最大照査値について、表 4-4 に解析ケース・地震動ごとに示す。

同表より、照査用せん断力が、全ケースにおいてせん断耐力を下回ることを確認した。

また、表 4-5 に線形被害則による照査結果を示す。

表 4-4 せん断破壊に対する評価結果

解析 ケー ス	地震動		評価位置*1		照査用	せん断耐力	照査値
					せん断力*2	$V_{y d}$ (kN/m)	$V_d / V_{y d}$
					V_d (kN/m)		
①	S s - D	++	側壁	13	263	344	0.77
			底版	11	107	258	0.42
			頂版	14	314 [-] *3	239 [-] *3	1.32 [0.63] *3
②	S s - D	++	側壁	13	266	345	0.78
			底版	11	108	258	0.42
			頂版	14	315 [-] *3	239 [-] *3	1.32 [0.64] *3
③	S s - D	++	側壁	13	256	343	0.75
			底版	11	105	258	0.41
			頂版	14	298 [-] *3	239 [-] *3	1.25 [0.60] *3

注記*1：評価位置は図 4-2 に示す。

*2：照査用せん断力＝発生せん断力×構造解析係数 γ_a (=1.05)

*3：線形被害則による結果であり、詳細については表 4-5 に示す。

表 4-5 (1) 線形被害則による照査結果 (1 方向載荷, 頂版, 解析ケース①)

要素 番号	節点 番号	照査用 荷重 P_j (kN)	せん断 スパン比 a/d	せん断耐力 V_{yd} (kN)		せん断照査		
				棒部材式	ディープビーム 式	V_{yd} (kN) *	P_j/V_j	
58	3400	111	0.6349	706	1257	1257	0.09	
59	3402	87	1.4286	413	580	580	0.15	
60	3404	54	2.2222	330	297	330	0.16	
61	3406	32	3.0159	290	175	290	0.11	
62	3408	21	3.8095	267	114	267	0.08	
63	3410	8	4.6032	252	79	252	0.03	
合計								0.63

注記* : $a/d \leq 2$ の場合はディープビーム式, $a/d \geq 3.5$ の場合は棒部材式によるせん断耐力を採用し, $2 < a/d < 3.5$ の場合は棒部材式とディープビーム式のうちせん断耐力が大きい値を採用する。

表 4-5 (2) 線形被害則による照査結果 (1 方向載荷, 頂版, 解析ケース②)

要素 番号	節点 番号	照査用 荷重 P_j (kN)	せん断 スパン比 a/d	せん断耐力 V_{yd} (kN)		せん断照査		
				棒部材式	ディープビーム 式	V_{yd} (kN) *	P_j/V_j	
58	3400	111	0.6349	707	1257	1257	0.09	
59	3402	87	1.4286	414	580	580	0.15	
60	3404	54	2.2222	330	297	330	0.16	
61	3406	33	3.0159	291	175	291	0.11	
62	3408	21	3.8095	267	114	267	0.08	
63	3410	9	4.6032	252	79	252	0.04	
合計								0.64

注記* : $a/d \leq 2$ の場合はディープビーム式, $a/d \geq 3.5$ の場合は棒部材式によるせん断耐力を採用し, $2 < a/d < 3.5$ の場合は棒部材式とディープビーム式のうちせん断耐力が大きい値を採用する。

表 4-5 (3) 線形被害則による照査結果 (1 方向載荷, 頂版, 解析ケース③)

要素 番号	節点 番号	照査用 荷重 P_j (kN)	せん断 スパン比 a/d	せん断耐力 $V_{y,d}$ (kN)		せん断照査	
				棒部材式	ディープビーム 式	$V_{y,d}$ (kN) *	P_j/V_j
58	3400	105	0.6349	707	1257	1257	0.08
59	3402	82	1.4286	414	580	580	0.14
60	3404	52	2.2222	330	297	330	0.16
61	3406	31	3.0159	291	175	291	0.11
62	3408	20	3.8095	267	114	267	0.08
63	3410	8	4.6032	252	79	252	0.03
合計							0.60

注記* : $a/d \leq 2$ の場合はディープビーム式, $a/d \geq 3.5$ の場合は棒部材式によるせん断耐力を採用し, $2 < a/d < 3.5$ の場合は棒部材式とディープビーム式のうちせん断耐力が大きい値を採用する。

4.4.3 水平2方向載荷による評価結果

屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）は，一体化部を介して屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）からの影響を受けることから，弱軸方向である東西方向の荷重と，強軸方向である南北方向の荷重を作用させる。

水平2方向載荷に使用する評価用地震動及び時刻は，参考資料1「屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）の3次元静的非線形解析による耐震安全性評価について」と同様とする。

水平2方向載荷による評価に用いる解析ケースと地震動の組合せを表4-6に示す。

水平2方向載荷に対する評価結果について，各部材において最も厳しい照査値となる解析ケース及び地震動の組合せを表4-7及び表4-8に示す。同表より，コンクリートの圧縮縁ひずみ及び照査用せん断力が，それぞれの許容限界を下回ることを確認した。

表 4-6 水平 2 方向載荷による評価に用いる解析ケースと地震動

	解析ケース		地震動	照査時刻 (s)
	主方向	従方向		
曲げ・軸力系の破壊に対する照査	ケース②		S s - D (++)	8.55
せん断破壊に対する照査	ケース②		S s - D (++)	8.55

表 4-7 曲げ・軸力系の破壊に対する照査 (コンクリートの圧縮縁ひずみ)

評価位置*1		解析ケース		地震動	照査時刻 (s)	照査用 ひずみ*2 ϵ_d	照査 ひずみ ϵ_R	照査値 ϵ_d / ϵ_R
		主方向	従方向					
側壁	13	ケース②		S s - D (++)	8.55	173 μ	10000 μ	0.02
底版	11	ケース②		S s - D (++)	8.55	80 μ	10000 μ	0.01
頂版	14	ケース②		S s - D (++)	8.55	175 μ	10000 μ	0.02

注記*1：評価位置は図 4-2 に示す。

*2：照査用ひずみ = 発生ひずみ × 構造解析係数 γ_a (=1.2)

表 4-8 せん断破壊に対する照査

評価位置*1		解析ケース		地震動	照査時刻 (s)	照査用 せん断力*2 V_d (kN/m)	せん断耐力 $V_{y d}$ (kN/m)	照査値 $V_d / V_{y d}$
		主方向	従方向					
側壁	12	ケース②		S s - D (++)	8.55	274	279	0.99
底版	11	ケース②		S s - D (++)	8.55	145	269	0.54
頂版	14	ケース②		S s - D (++)	8.55	145	157	0.93

注記*1：評価位置は図 4-2 に示す。

*2：照査用せん断力＝発生せん断力×構造解析係数 γ_a (=1.05)

5. まとめ

屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）については，屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）と一体構造であることによる影響検討として，3次元構造解析による構造部材の曲げ・軸力系の破壊及びせん断破壊に対する評価を実施した。

構造部材の健全性について，コンクリートのひずみ及びせん断力が要求機能に応じた許容限界を下回ることを確認した。

以上から，屋外配管ダクト（タービン建物～放水槽）は，屋外配管ダクト（タービン建物～排気筒）と一体構造であることによる影響を考慮しても，基準地震動 S_s による地震力に対して，構造強度を有することを確認した。

補足-026-04 B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽の地震応答計算書
及び耐震性についての計算書に関する補足説明資料

目 次

1. 評価方法	1
2. 評価条件	1
2.1 適用規格	1
2.2 構造概要	3
2.3 評価対象断面の方向	10
2.4 評価対象断面の選定	10
2.5 使用材料及び材料の物性値	11
2.6 地盤物性値	12
2.7 評価構造物諸元	14
2.8 地下水位	16
2.9 耐震評価フロー	17
3. 地震応答解析	18
3.1 地震応答解析手法	18
3.2 地震応答解析モデルの設定	21
3.2.1 解析モデル領域	21
3.2.2 境界条件	22
3.2.3 構造物のモデル化	25
3.2.4 隣接構造物のモデル化	25
3.2.5 地盤、MMR及び埋戻コンクリートのモデル化	25
3.2.6 地震応答解析モデル	27
3.2.7 ジョイント要素の設定	31
3.2.8 材料特性の設定	36
3.3 減衰定数	38
3.4 荷重及び荷重の組合せ	50
3.4.1 機器・配管荷重	51
3.4.2 外水圧	54
3.4.3 積雪荷重	54
3.5 地震応答解析の解析ケース	55
3.5.1 耐震評価における解析ケース	55
3.5.2 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	58

4.	評価内容	61
4.1	入力地震動の設定	61
4.2	許容限界の設定	96
4.2.1	曲げ・軸力系の破壊に対する許容限界	96
4.2.2	せん断破壊に対する許容限界	98
4.2.3	せん断破壊に対する許容限界（線形被害則による照査方法）	102
4.2.4	基礎地盤の支持機能に対する許容限界	107
5.	評価結果	108
5.1	地震応答解析結果	108
5.1.1	解析ケースと照査値	108
5.1.2	ひずみの時刻歴波形	109
5.1.3	断面力分布（せん断破壊に対する照査）	112
5.1.4	最大せん断ひずみ分布	116
5.2	構造部材の健全性に対する評価結果	120
5.2.1	曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果	120
5.2.2	せん断破壊に対する評価結果	123
5.3	基礎地盤の支持性能に対する評価結果	131
6.	まとめ	135

参考資料 1 機器・配管系の耐震評価に適用する影響検討ケース

参考資料 2 静的地震力に対する耐震評価

参考資料 3 せん断破壊に対する照査への線形被害則適用について

1. 評価方法

B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽は、非常用ディーゼル発電設備 B-ディーゼル燃料貯蔵タンク及び非常用ディーゼル発電設備 B-ディーゼル燃料移送ポンプ等を間接支持しており、支持機能が要求される。

B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽については、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及び機能維持の設計方針に基づき、B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽が基準地震動 S_s に対して十分な構造強度を有していることを確認する。

B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽に要求される機能の維持を確認するにあたっては、地震応答解析に基づく構造部材の健全性評価及び基礎地盤の支持性能評価により行う。

2. 評価条件

2.1 適用規格

B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽の耐震評価にあたっては、「コンクリート標準示方書〔構造性能照査編〕（（社）土木学会，2002年制定）」（以下「コンクリート標準示方書2002」という。），「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）」（以下「J E A G 4 6 0 1 -1987」という。）を適用するが、鉄筋コンクリート部材の曲げ・軸力系及びせん断破壊の許容限界の一部については、「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（（社）土木学会，2005年）」（以下「土木学会マニュアル2005」という。）を適用する。また、基礎地盤の支持性能の許容限界については、「道路橋示方書（I 共通編・IV 下部構造編）・同解説（（社）日本道路協会，平成14年3月）」を適用する。

表2-1に適用する規格，基準類を示す。

表 2-1 適用する規格，基準類

項目	適用する規格，基準値	備考
使用材料及び材料定数	コンクリート標準示方書 2002	鉄筋コンクリートの材料諸元 (γ , E, ν)
荷重及び荷重の組合せ	コンクリート標準示方書 2002	永久荷重，偶発荷重等の適切な組み合わせを検討
許容限界	土木マニュアル 2005	曲げ・軸力系の破壊に対する照査は，発生ひずみが限界ひずみ（圧縮縁コンクリートひずみ 1.0%）以下であることを確認せん断破壊に対する照査は，発生せん断力がせん断耐力を下回ることを確認
	道路橋示方書（I 共通編・IV 下部構造編）・同解説（（社）日本道路協会平成，14 年 3 月）	基礎地盤の支持性能に対する照査は，基礎地盤に発生する応力が極限支持力を下回ることを確認
地震応答解析	J E A G 4 6 0 1 - 1987	有限要素法による 2 次元モデル作成等
	土木学会マニュアル 2005	構造物の要素分割等

2.2 構造概要

B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽の位置図を図2-1に、平面図を図2-2に、断面図を図2-3及び図2-4に、概略配筋図を図2-5及び図2-6に、評価対象断面図を図2-7及び図2-8に示す。

B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽は、延長約20.8m、幅約19.2m、高さ約10.6mの鉄筋コンクリート造の地中及び半地下構造物であり、半地下部、地中部の2つのエリアから構成されている。

周辺状況として、B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽周りは埋戻コンクリートが敷設され、十分な支持性能を有するC_M級岩盤に直接支持される。

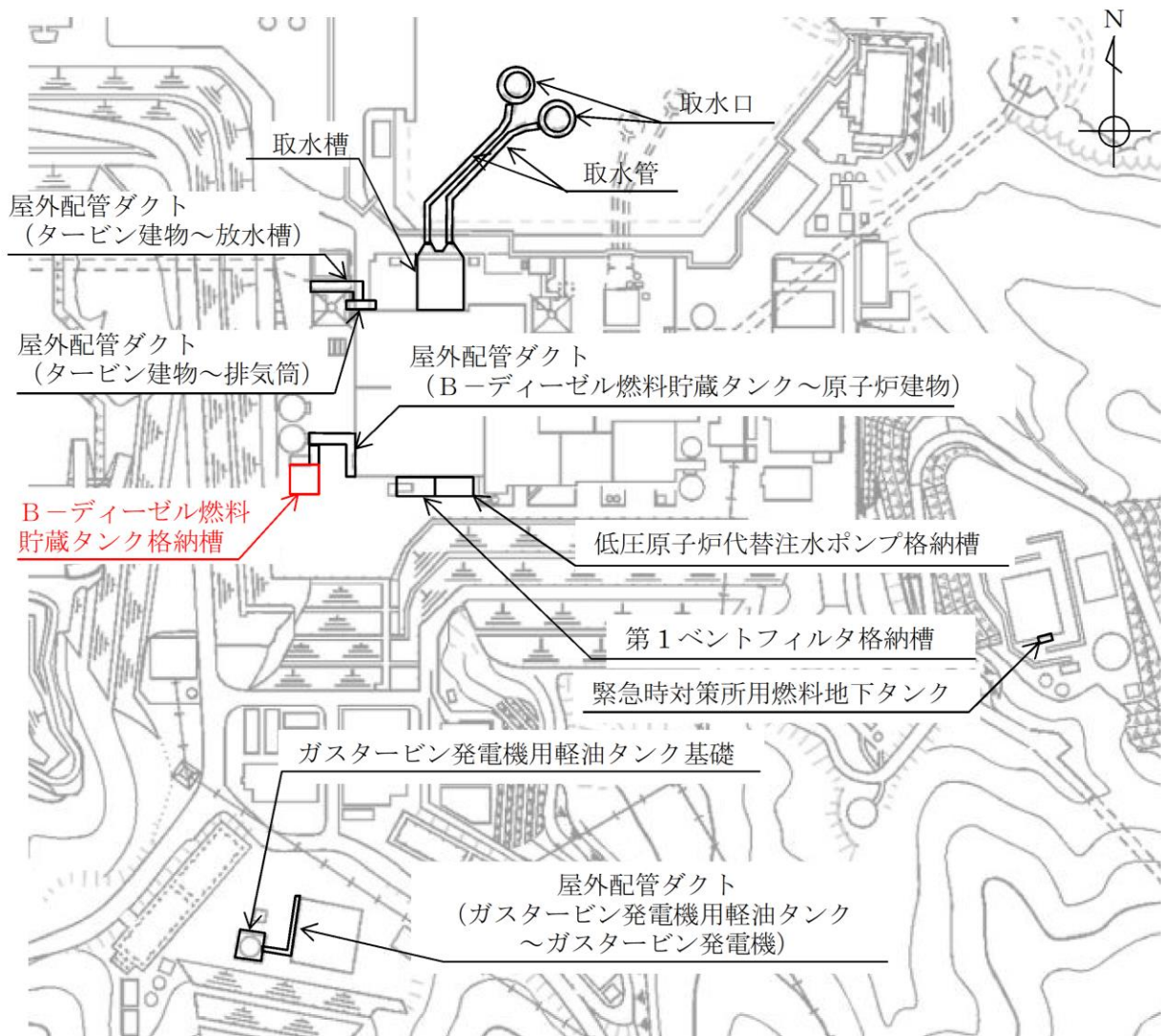


図 2-1 B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽 位置図

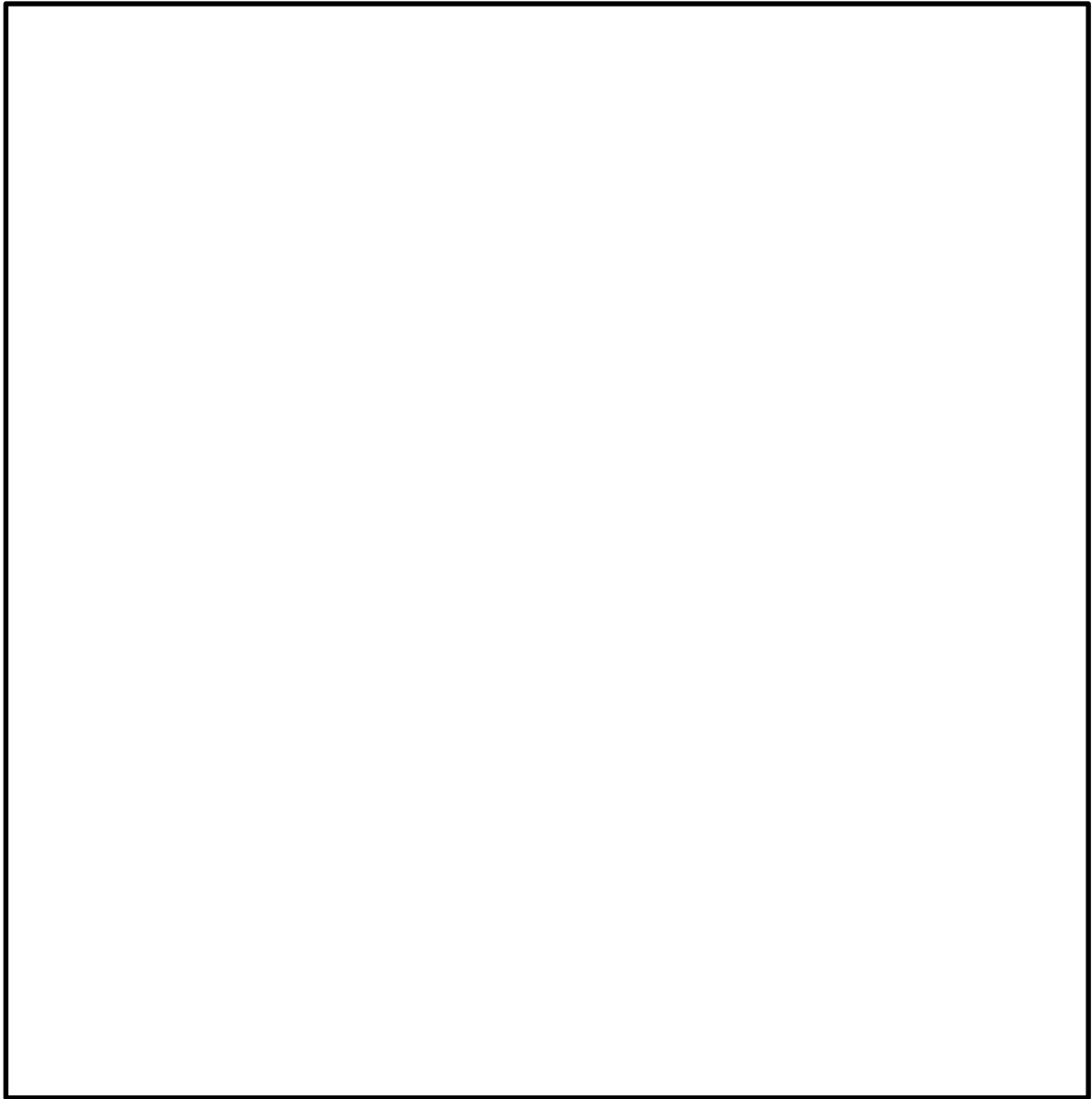


図 2-2 B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽 平面図

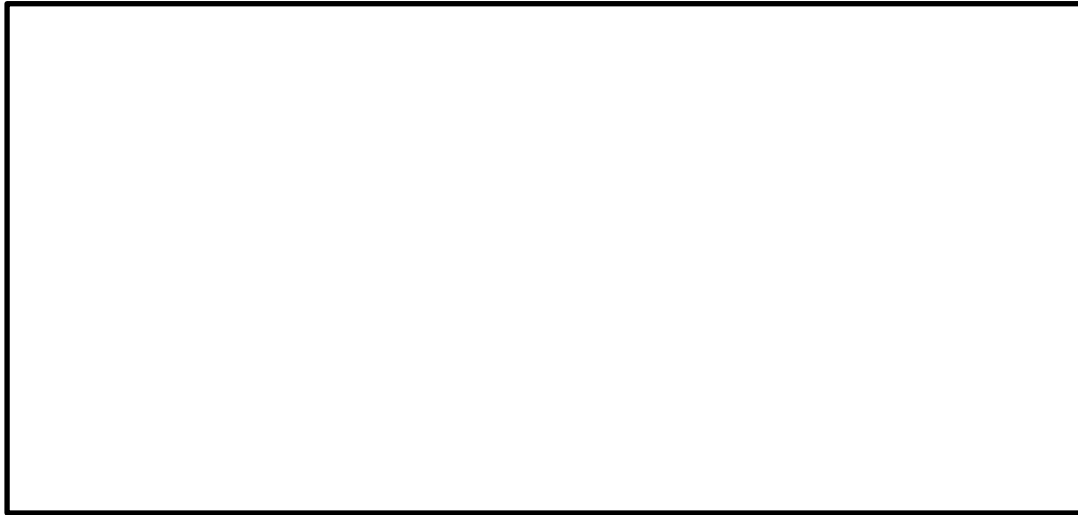


図 2-3 B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽 断面図 (A-A断面)

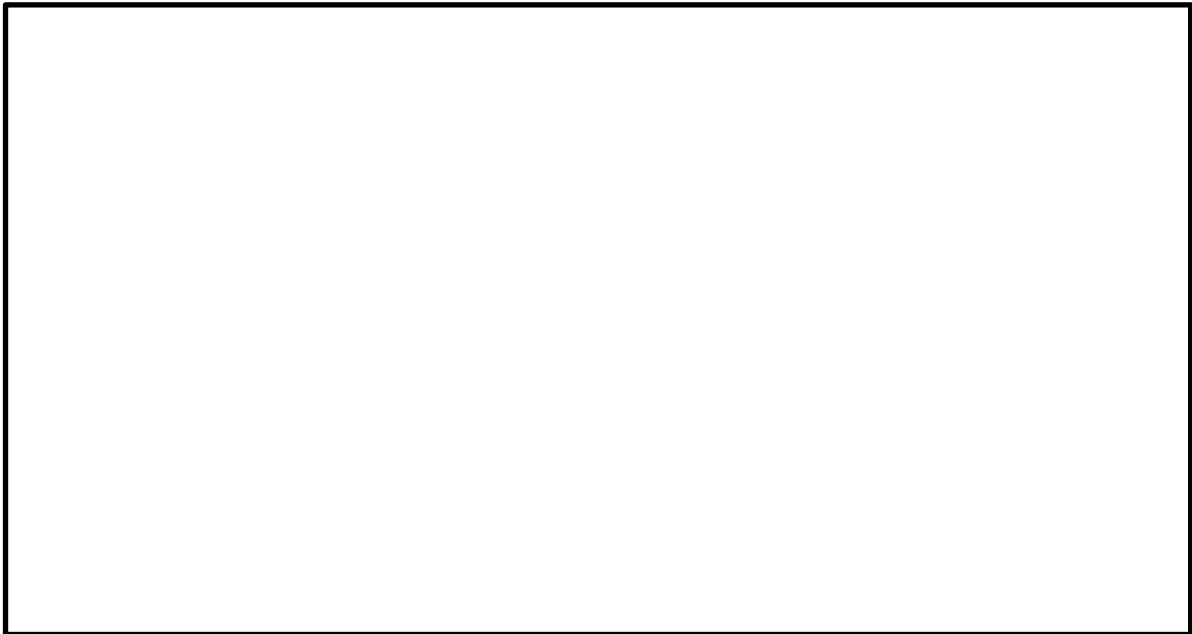


図 2-4 B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽 断面図 (B-B断面)

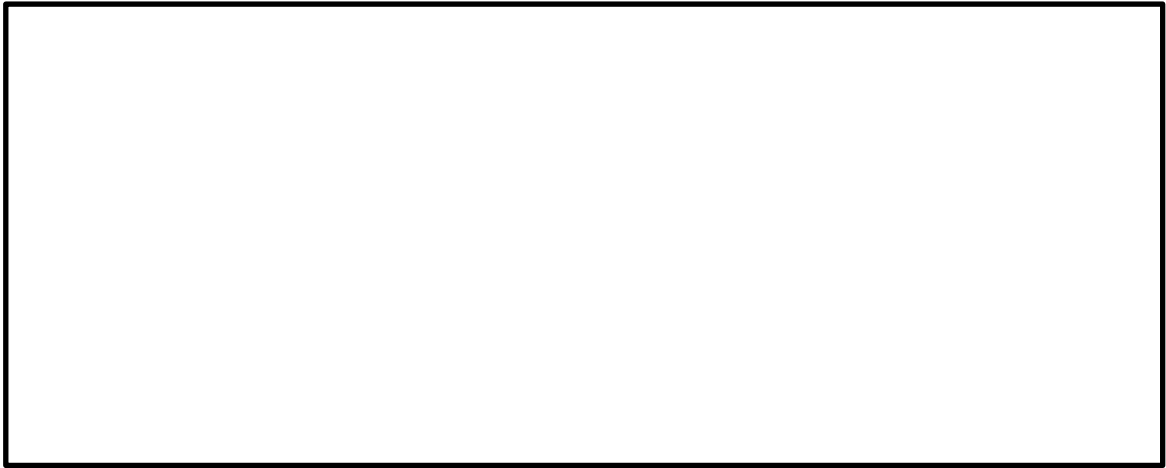


図 2-5 B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽 概略配筋図 (A-A断面)

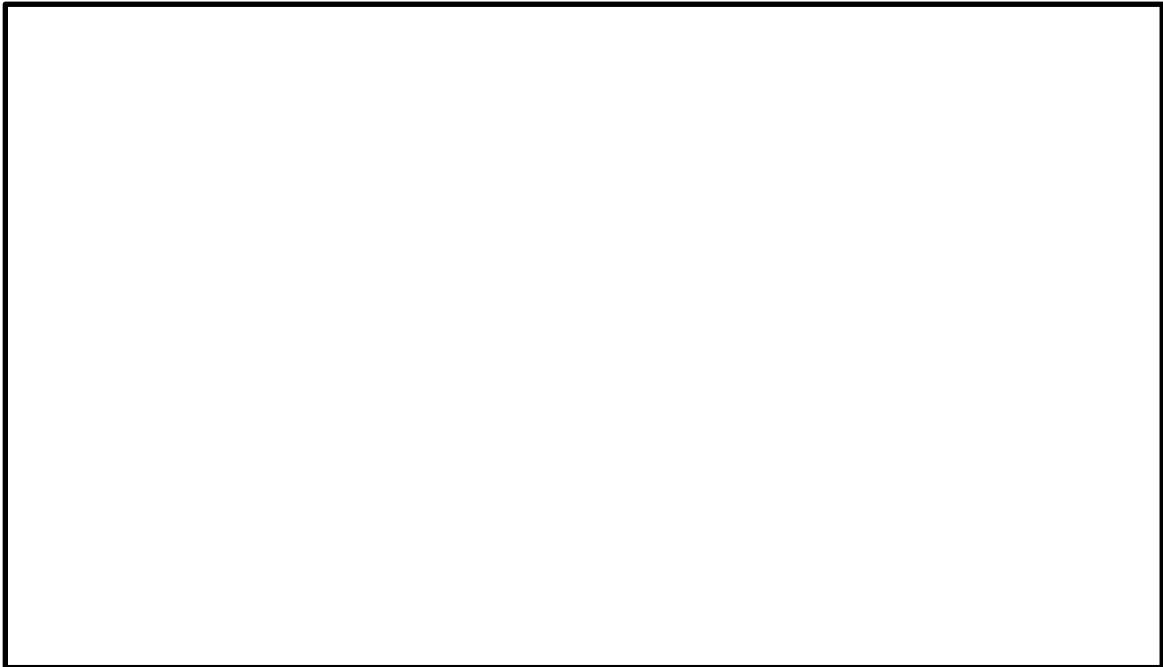
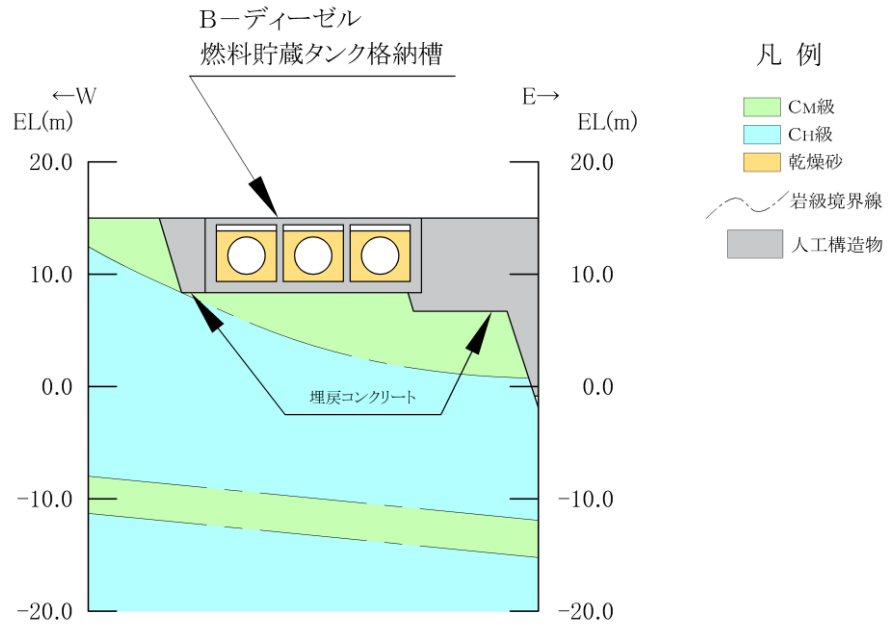
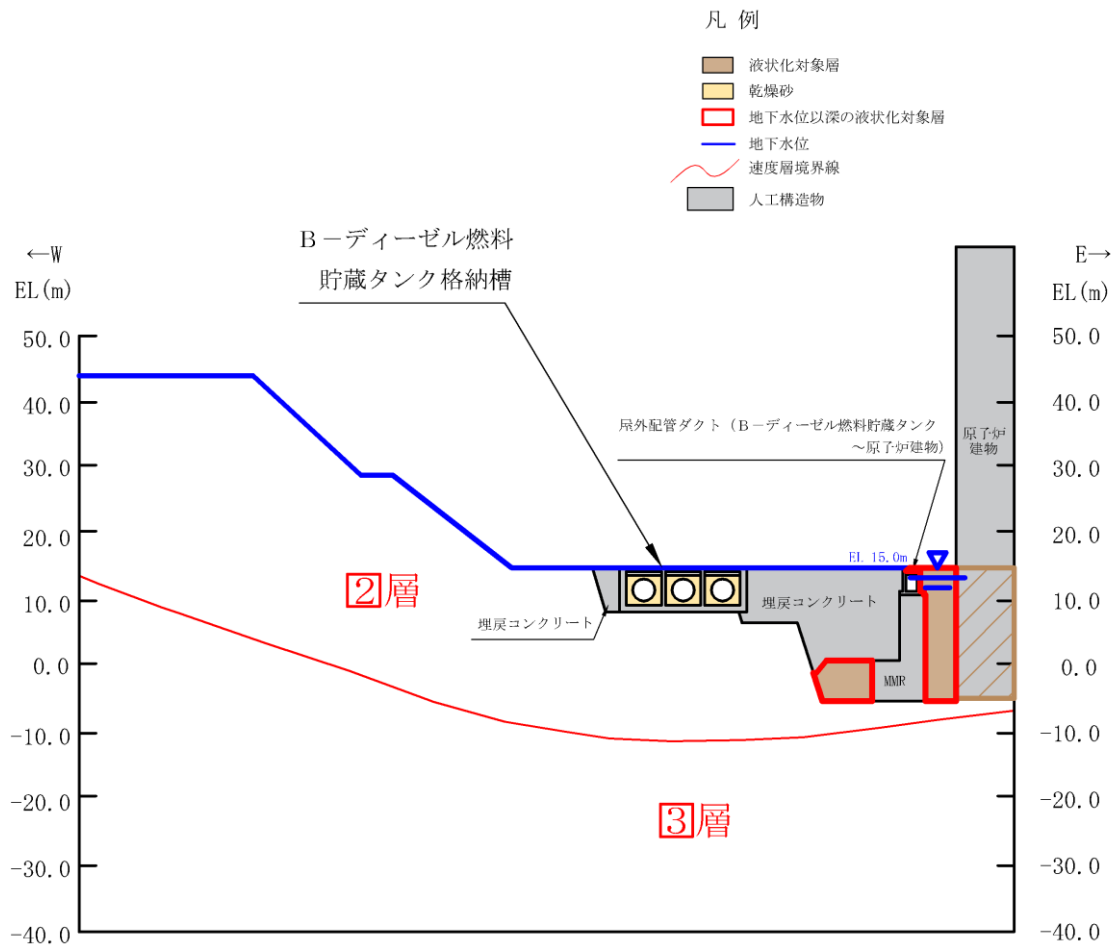


図 2-6 B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽 概略配筋図 (B-B断面)

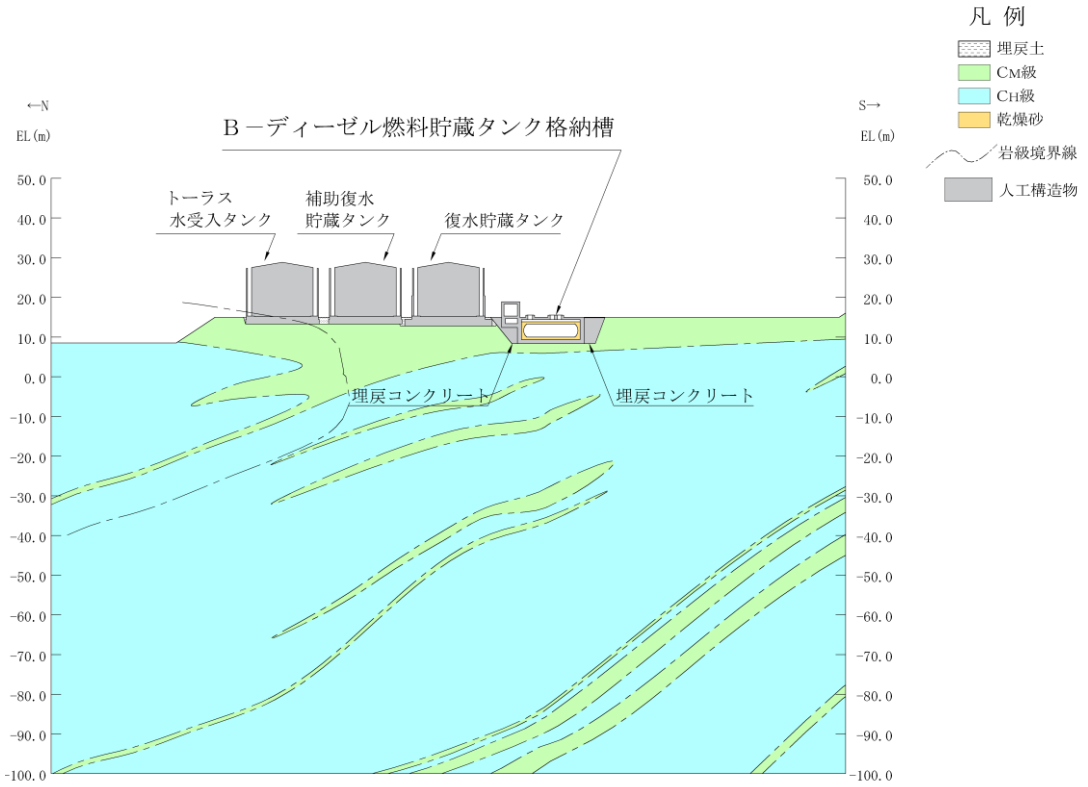


(岩級図)

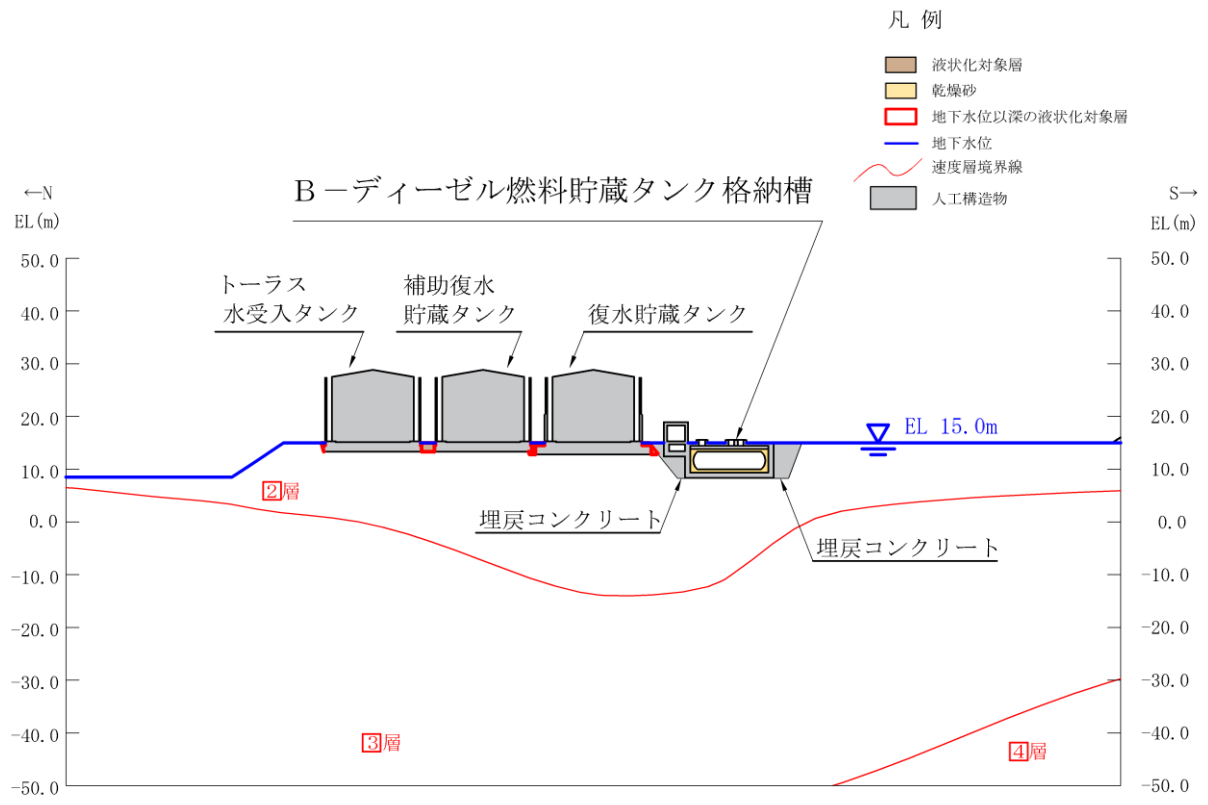


(速度層図)

図 2-7 B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽 評価対象断面図 (A-A断面)



(岩級図)



(速度層図)

図 2-8 B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽評価対象質断面図 (B-B断面)

2.3 評価対象断面の方向

長辺方向（地中部は南北方向，半地下部は東西方向）に加振した場合は，加振方向に直交する方向の構造物の長さに対する加振方向と平行に設置される妻壁同士の離隔が小さく強軸方向となるが，短辺方向（地中部は東西方向，半地下部は南北方向）に加振した場合は，耐震要素として機能する妻壁同士の離隔が大きく，弱軸方向となる。

以上より，弱軸断面となる短辺方向（地中部は東西方向，半地下部は南北方向）を評価対象断面として選定する。ただし，短辺方向において評価対象外になっている長辺方向（地中部は南北方向，半地下部は東西方向）の部材を評価するために，長辺方向（地中部は南北方向，半地下部は東西方向）からも評価対象断面を選定する。

2.4 評価対象断面の選定

「2.3 評価対象断面の方向」に示すとおり，評価対象断面は，耐震要素として機能する妻壁同士の離隔が大きく，弱軸方向となる短辺方向から選定する。短辺方向における各断面の奥行き方向について，部材厚や内空断面及び配筋はおおむね同一であることから，評価対象断面は，非常用ディーゼル発電設備 B-ディーゼル燃料貯蔵タンクを間接支持する地中部に対してはA-A断面，非常用ディーゼル発電設備 B-ディーゼル燃料移送ポンプを間接支持する半地下部に対してはB-B断面とする。

なお，地中部の短辺方向で評価できない部材（長辺方向の側壁及び隔壁）については，地中に位置し，周辺地盤の変形による影響を受けるB-B断面を用いて長辺方向の側壁及び隔壁の評価を実施する。

2.5 使用材料及び材料の物性値

構造物の使用材料を表 2-2 に、材料の物性値を表 2-3 に示す。

表 2-2 使用材料

材料		仕様
構造物 (鉄筋コンクリート)	コンクリート	設計基準強度 24.0N/mm ²
	鉄筋	SD345
埋戻コンクリート		設計基準強度 18.0N/mm ²
MMR		設計基準強度 15.6N/mm ²

表 2-3 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)	2.50×10 ⁴	24.0* ¹	0.2
埋戻コンクリート	2.20×10 ⁴	22.6* ²	
MMR	2.08×10 ⁴		

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。

2.6 地盤物性値

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。地盤の物性値を表2-4及び表2-5に示す。

表2-4 地盤の解析用物性値（岩盤）

層番号	S波速度 V_s (m/s)	P波速度 V_p (m/s)	単位体積重量 γ (kN/m ³)	ポアソン比 ν	動せん断弾性係数 G_d (× 10 ⁵ kN/m ²)	減衰定数 h (%)
①層	250	800	20.6	0.446	1.31	3
②層	900	2100	23.0	0.388	19.0	3
③層	1600	3600	24.5	0.377	64.0	3
④層*	1950	4000	24.5	0.344	95.1	3
⑤層*	2000	4050	26.0	0.339	105.9	3
⑥層*	2350	4950	27.9	0.355	157.9	3

注記*：入力地震動の算定においてのみ用いる解析用物性値

表 2-5 地盤の解析用物性値 (埋戻土)

		解析用物性値
		埋戻土
物理特性	密度 ρ_s (g/cm ³)	2.11
強度特性	初期せん断強度 τ_0 (N/mm ²)	0.22
	内部摩擦角 ϕ (°)	22
動的変形特性	初期せん断弾性係数 G_0	$G_0=749 \sigma^{0.66}$ (N/mm ²) $G/G_0=1/(1+\gamma/0.00027)$
	動ポアソン比 ν_d	0.45*
減衰特性	減衰定数 h	$h=0.0958 \times (1-G/G_0)^{0.85}$

注記*：常時応力解析においては，土木学会マニュアル 2005 に基づき，静止土圧 ($K_0 = \nu / (1 - \nu) = 0.5$) を作用させるため， $\nu = 0.333$ とする。

2.7 評価構造物諸元

B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽の諸元を表2-6及び表2-7に、評価部位を図2-11及び図2-12に示す。

表2-6 評価部位とその仕様(A-A断面)

部位*	仕様		材料		要求性能	
	部材幅 (mm)	部材厚 (mm)	コンクリート 設計基準強度 f'_{ck} (N/mm ²)	鉄筋		
頂版	①②③	5340	600	24.0	SD345	支持機能
側壁	④⑤	5050	1000	24.0	SD345	
隔壁	⑥⑦	5050	600	24.0	SD345	
底版	⑧⑨⑩	5340	1000	24.0	SD345	

注記*：評価部位は図2-9に示す。

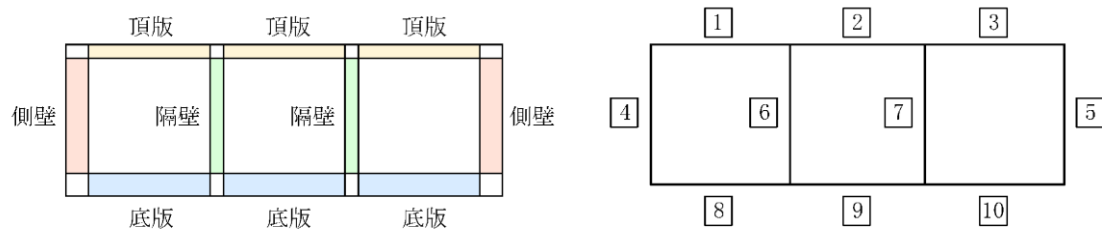
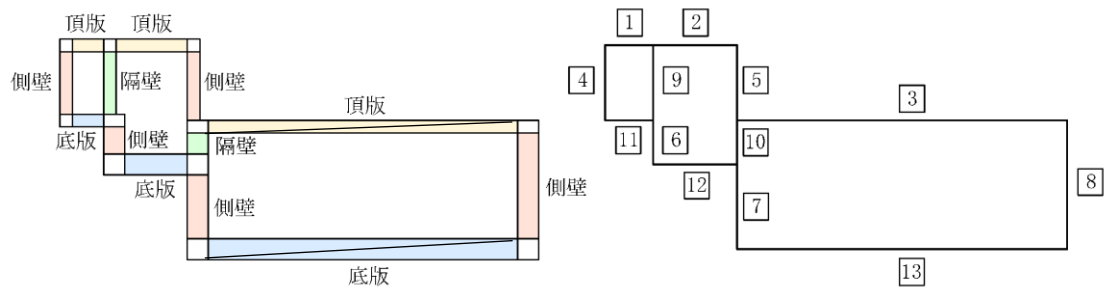


図2-9 評価部位位置図(A-A断面)

表 2-7 評価部位とその仕様 (B-B断面)

部位*		仕様		材料		要求性能
		部材幅 (mm)	部材厚 (mm)	コンクリート 設計基準強度 f'_{ck} (N/mm ²)	鉄筋	
頂版	①	1500	600	24.0	SD345	支持機能
頂版	②	3400	600	24.0	SD345	
側壁	④ ⑤	3000	600	24.0	SD345	
側壁	⑥	1300	1000	24.0	SD345	
隔壁	⑨	3000	600	24.0	SD345	
隔壁	⑩	1300	1000	24.0	SD345	
底版	⑪	1500	600	24.0	SD345	
底版	⑫	3000	1000	24.0	SD345	

注記* : 評価部位は図 2-10 に示す。



◻ : A-A断面にて評価する部材

図 2-10 評価部位位置図 (B-B断面)

2.8 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」に従い設定する。設計地下水位の一覧を表 2-8 に示す。

表 2-8 設計地下水位の一覧

施設名称	解析断面	設計地下水位 (ELm)
B-ディーゼル燃料 貯蔵タンク格納槽	A-A 断面*	15.0
	B-B 断面	

注記*：地表面が EL 15.0m よりも高い地点については、設計地下水位を地表面に設定する。

2.9 耐震評価フロー

B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽の耐震評価フローを図 2-11 に示す。

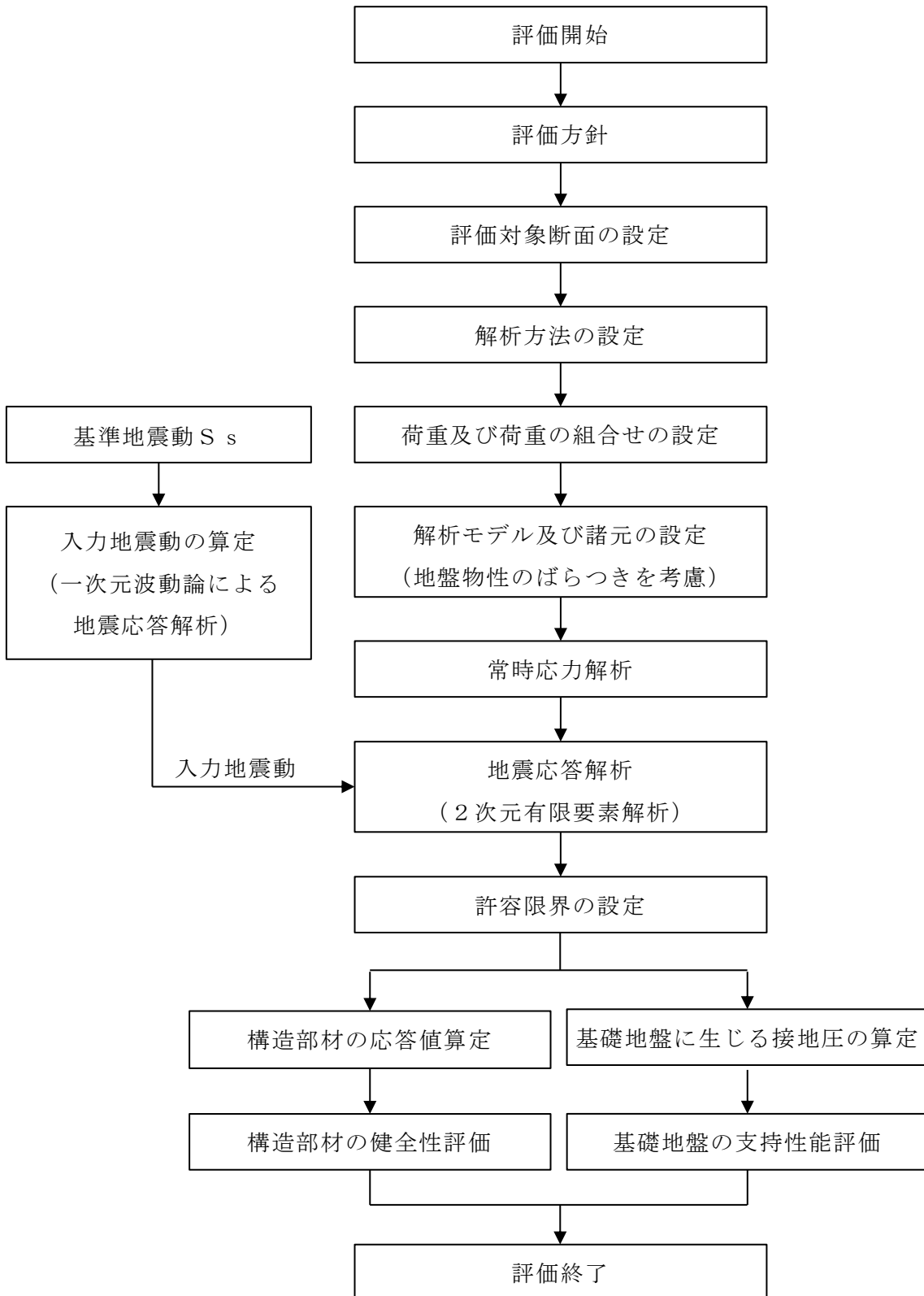


図 2-11 B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽の耐震評価フロー

3. 地震応答解析

3.1 地震応答解析手法

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次元有限要素法により、基準地震動 S_s 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こととし、解析手法については、図3-1に示す解析手法の選定フローに基づき選定する。

A-A断面は、施設周辺の設計地下水位が底版より高いが、評価対象構造物の周辺に埋戻コンクリートが敷設され、液状化対象層が施設に接することなく、埋戻コンクリートの外側や局所的に分布することから、液状化の影響を受けないと判断し、解析手法のフローに基づき「④全応力解析」を選定する。

B-B断面についても、施設周辺の設計地下水位が底版より高いが、評価対象構造物の周辺に埋戻コンクリートが敷設され、埋戻コンクリートの外側には岩盤が一様に分布していることから、解析手法のフローに基づき「②全応力解析」を選定する。

構造部材は、非線形はり要素及び平面応力要素でモデル化し、構造部材の非線形性については、ファイバーモデルで考慮する。また、地盤については、平面ひずみ要素でモデル化することとし、岩盤は線形でモデル化する。埋戻土については、地盤のひずみ依存性を適切に考慮できるようマルチスプリングモデルを用いることとし、ばね特性は双曲線モデル（修正GHEモデル）を用いて非線形性を考慮する。なお、埋戻コンクリート及びMMRについては、線形の平面ひずみ要素でモデル化する。

地震応答解析については、解析コード「TDAPIII」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。

地震応答解析手法の選定フローを図3-2に示す。

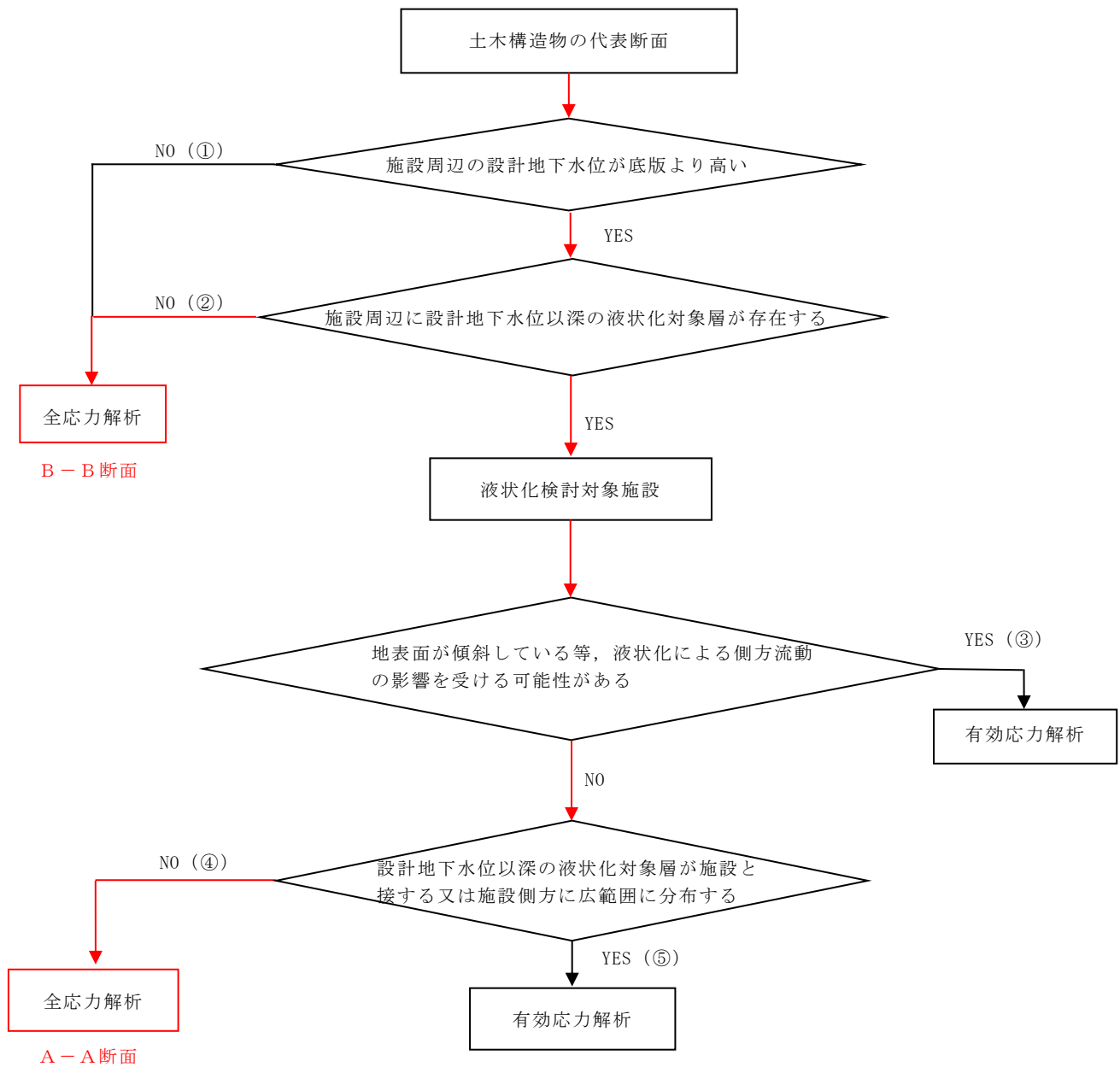


図 3-1 解析手法の選定フロー

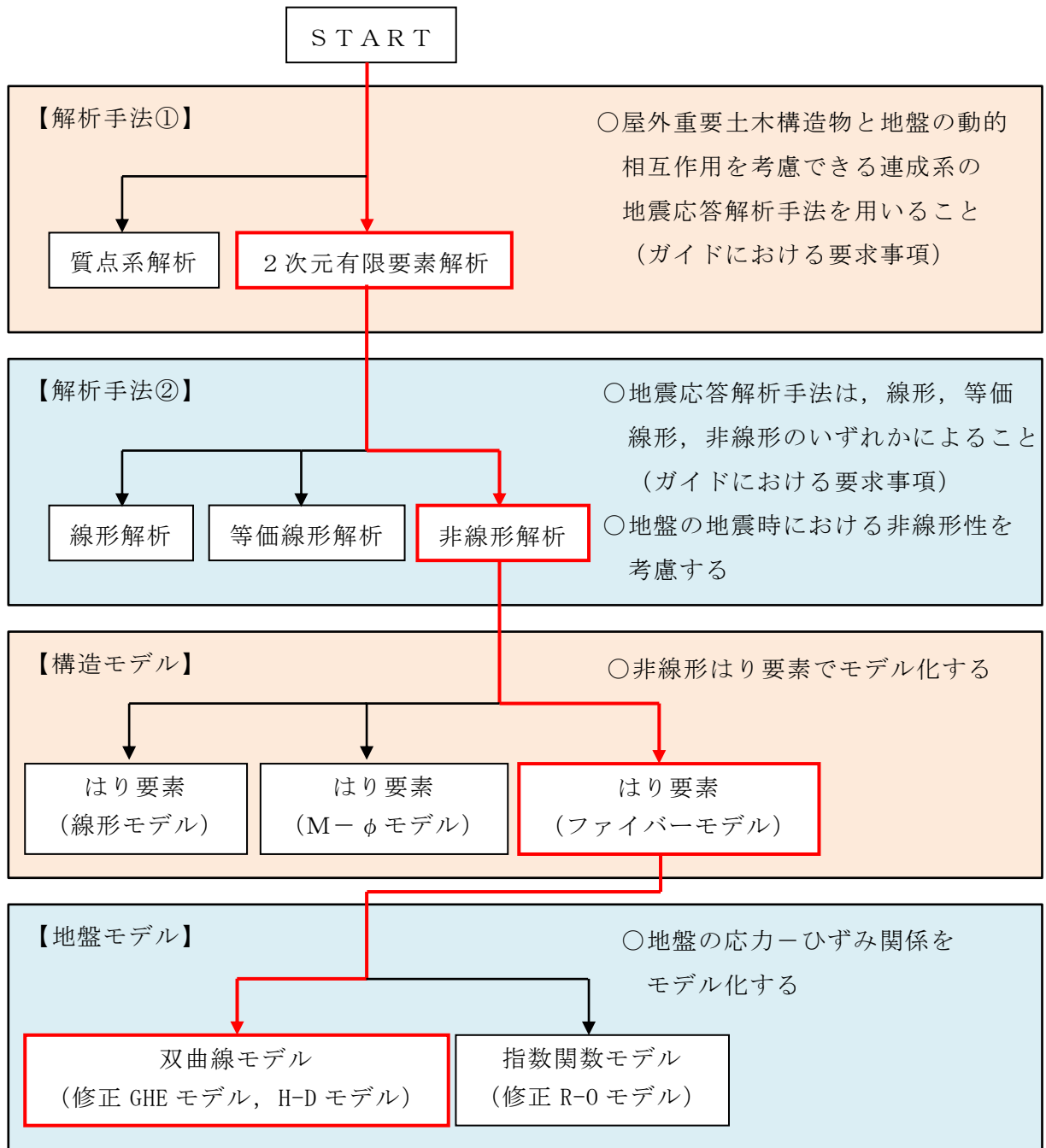


図 3-2 地震応答解析手法の選定フロー

3.2 地震応答解析モデルの設定

3.2.1 解析モデル領域

地震応答解析モデルは、境界条件の影響が地盤及び構造物の応力状態に影響を及ぼさないよう、十分広い領域とする。J E A G 4 6 0 1 -1987 を参考に、図 3-3 に示すとおりモデル幅を構造物基礎幅の 5 倍以上、モデル高さを構造物基礎幅の 1.5 倍～2 倍以上とする。

B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽の解析モデル領域については、西側に斜面が存在するため、上記の考え方に加えて、斜面による影響を表現できるように法肩から水平方向にある程度拡大した範囲までをモデル化領域として設定する。

なお、解析モデルの境界条件は、側面及び底面ともに粘性境界とする。

地盤の要素分割については、波動をなめらかに表現するために、対象とする波長の 5 分の 1 程度を考慮し、要素高さを 1m 程度まで細分割して設定する。

構造物の要素分割については、土木学会マニュアル 2005 に従い、要素長さを部材の断面厚さ又は有効高さの 2.0 倍以下とし、1.0 倍程度まで細分して設定する。

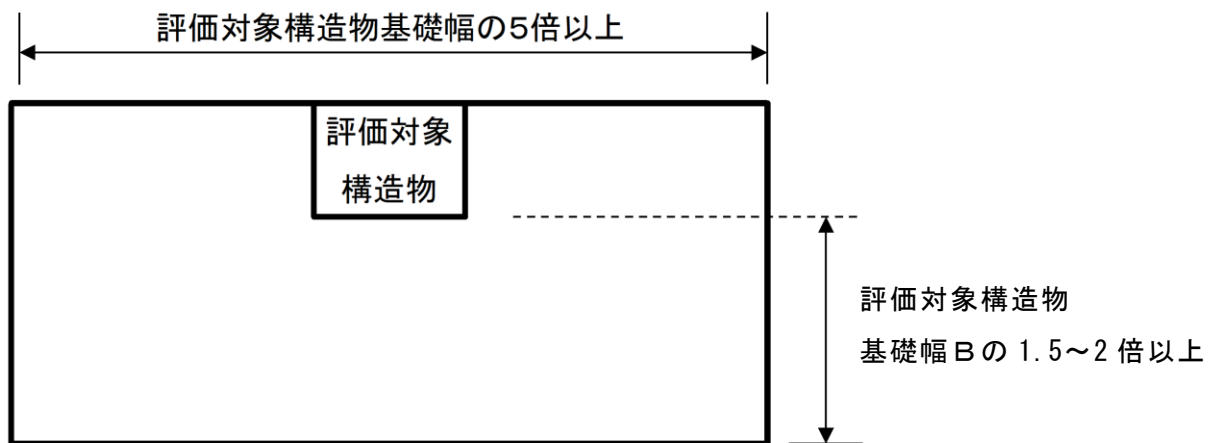


図 3-3 モデル化範囲の考え方

3.2.2 境界条件

(1) 固有値解析時

固有値解析を実施する際の境界条件は、境界が構造物を含めた周辺地盤の振動特性に影響を与えないよう設定する。ここで、底面境界は地盤のせん断方向の卓越変形モードを把握するために固定とし、側方境界はフリーとする。境界条件の概念図を図3-4に示す。

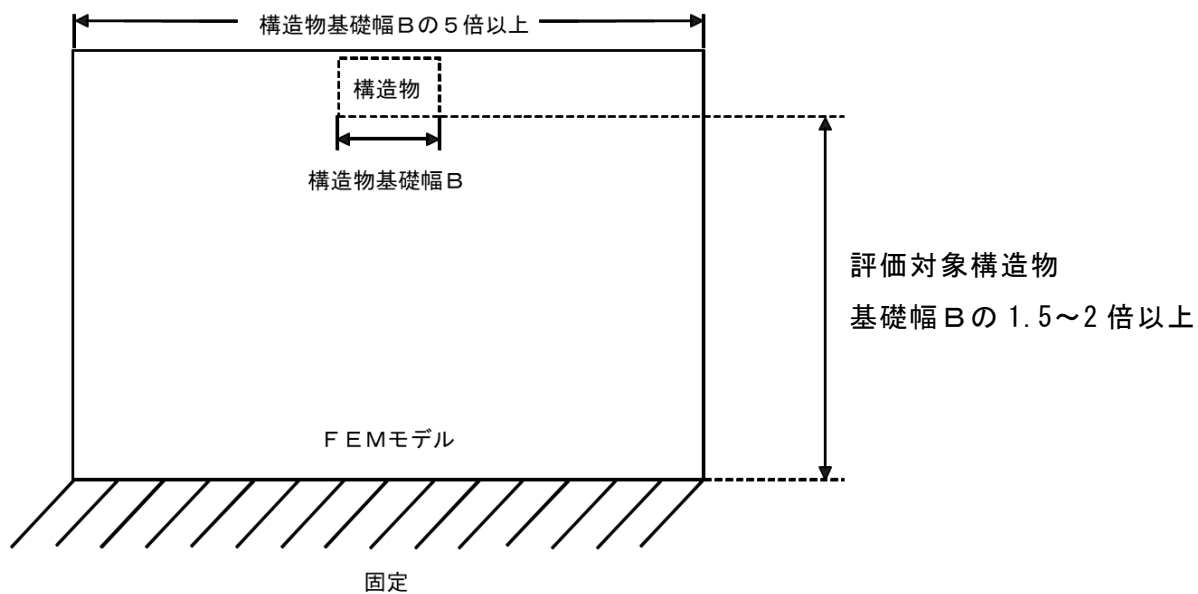


図3-4 固有値解析における境界条件の概念図

(2) 常時応力解析時

常時応力解析は、地盤や構造物の自重等の静的な荷重を載荷することによる常時応力を算定するために行う。そこで、常時応力解析時の境界条件は底面固定とし、側方は自重等による地盤の鉛直方向の変形を拘束しないよう鉛直ローラーとする。境界条件の概念図を図 3-5 に示す。

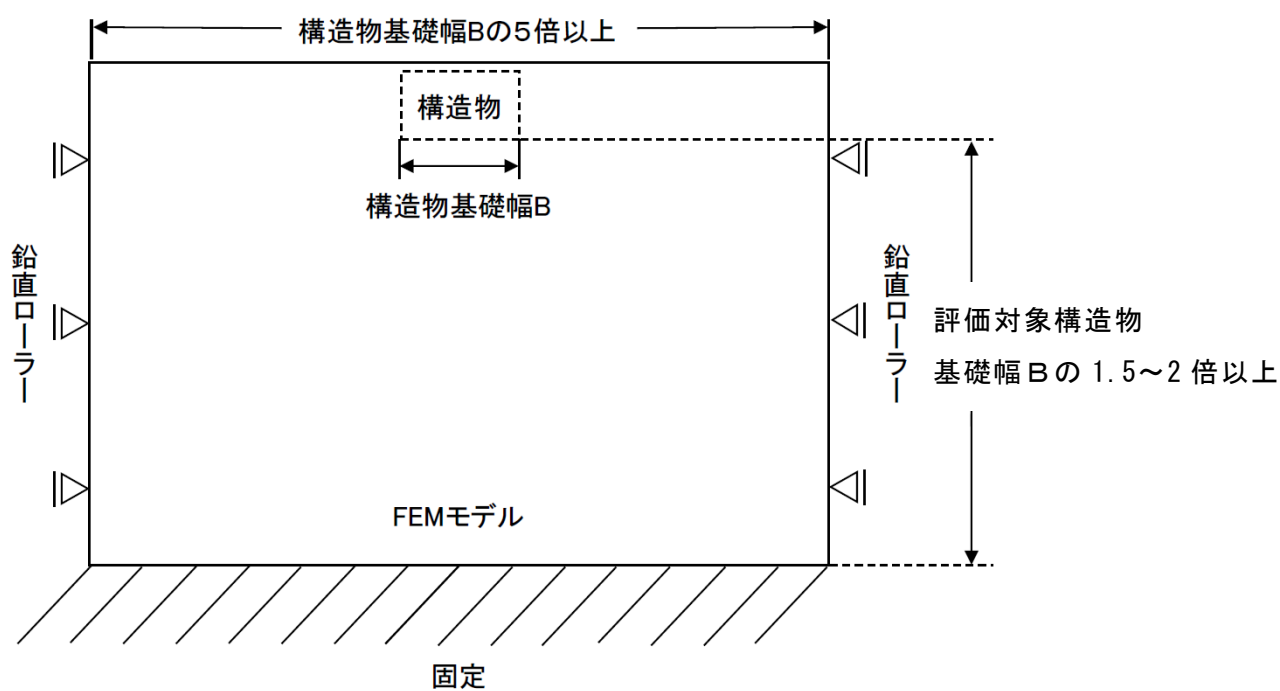


図 3-5 常時応力解析における境界条件の概念図

(3) 地震応答解析時

地震応答解析時の境界条件については、有限要素解析における半無限地盤を模擬するため、粘性境界を設ける。底面の粘性境界については、地震動の下降波がモデル底面境界から半無限地盤へ通過していく状態を模擬するため、ダッシュポットを設定する。側方の粘性境界については、自由地盤の地盤振動と不整形地盤側方の地盤振動の差分が側方を通過していく状態を模擬するため、自由地盤の側方にダッシュポットを設定する。

境界条件の概念図を図 3-6 に示す。

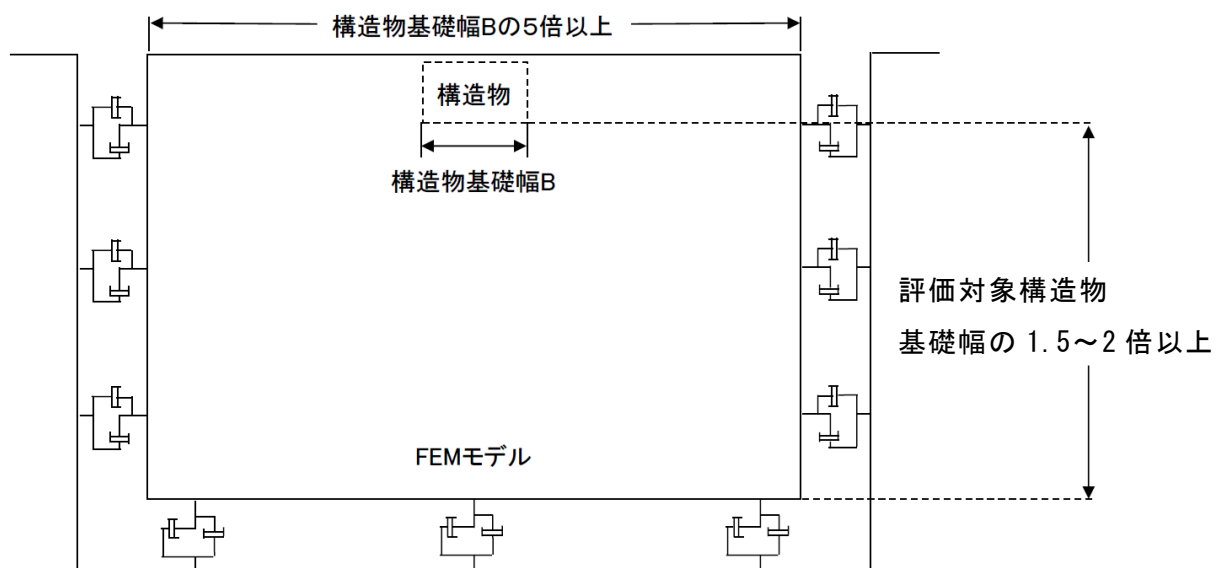


図 3-6 地震応答解析における境界条件の概念図

3.2.3 構造物のモデル化

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質量として与えることで考慮する。

3.2.4 隣接構造物のモデル化

A-A断面（東西方向）の解析モデル範囲にある屋外配管ダクト（B-デューゼル燃料貯蔵タンク～原子炉建物）は、評価対象構造物と同等以上の大きさを有しておらず、評価対象構造物の地震時応答に与える影響が小さいと考えられることから、評価対象構造物に作用する土圧を保守的に評価するために埋戻土としてモデル化する。

また、原子炉建物についても、評価対象構造物との間に幅約 22m の埋戻コンクリートが敷設され、十分な離隔を有することから、原子炉建物の応答が評価対象構造物の地震時応答に与える影響は小さいと考えられるため、保守的に埋戻土としてモデル化する。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。

B-B断面の解析モデル範囲にある復水貯蔵タンク基礎、補助復水貯蔵タンク基礎及びトラス水受入タンク基礎については、評価対象構造物との間に埋戻コンクリートが敷設され、基礎の埋め込みも浅いことから、評価対象構造物の地震時応答に与える影響が小さいと考えられるため、岩盤としてモデル化する。

3.2.5 地盤、MMR及び埋戻コンクリートのモデル化

岩盤、MMR及び埋戻コンクリートは線形の平面ひずみ要素でモデル化する。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。

地盤のモデル化に用いる評価対象地質断面図を図 3-7 及び図 3-8 に示す。

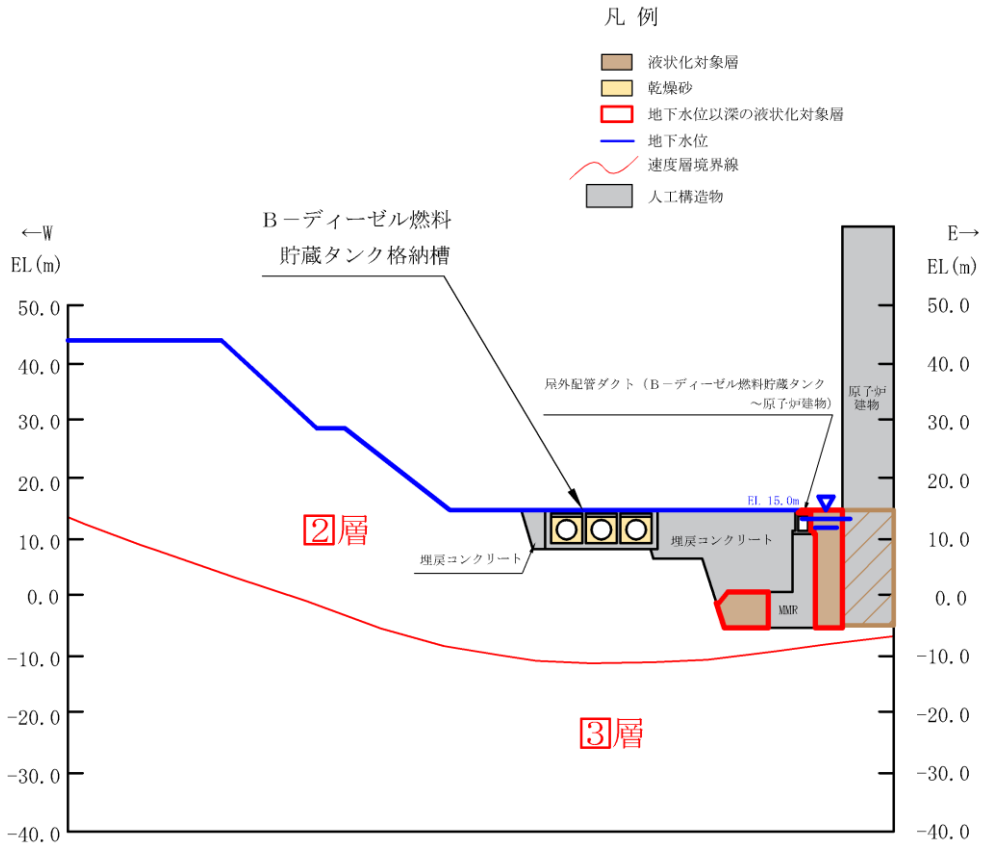


図 3-7 評価対象地質断面図 (A-A 断面)

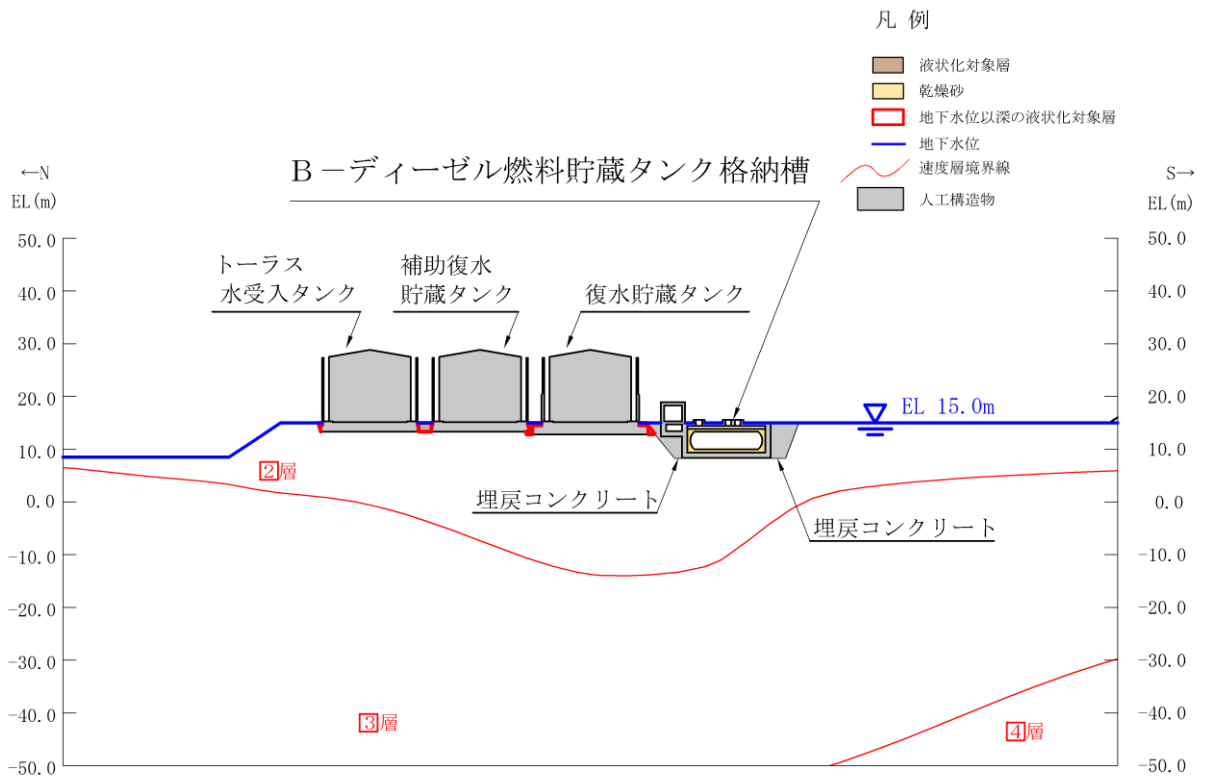


図 3-8 評価対象地質断面図 (B-B 断面)

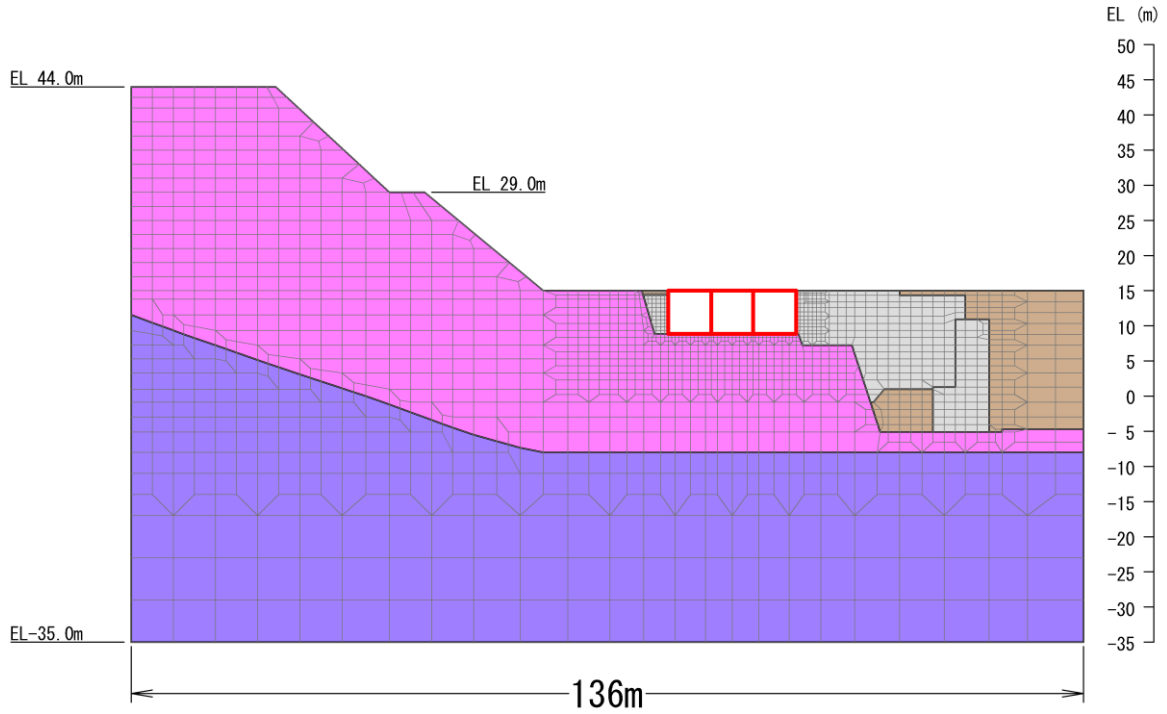
3.2.6 地震応答解析モデル

弱軸方向となる短辺方向から評価対象断面として、地中部に対してはA-A断面、半地下部に対してはB-B断面を選定しており、A-A断面は、地下部の妻壁を考慮しないモデルにおける解析を実施し、B-B断面は、半地下部の妻壁を考慮しないモデルにおける解析を実施することで、耐震評価上保守的な条件としている。

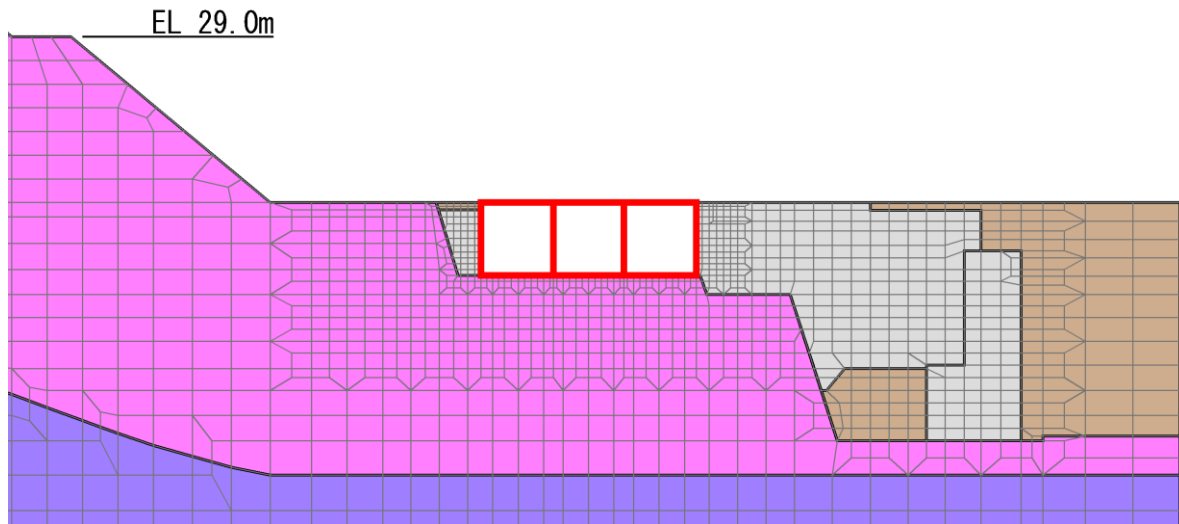
また、地中部の短辺方向で評価できない部材（長辺方向の側壁及び隔壁）についても、B-B断面を用いて長辺方向の側壁及び隔壁の評価を行い、耐震評価上保守的な条件とするため、地中部及び半地下部の妻壁を考慮しないモデルで解析を実施する。

地中部の評価に用いる地震応答解析モデル図を図3-9に、半地下部の評価に用いる地震応答解析モデル図を図3-10に、長辺方向の側壁及び隔壁の評価に用いる地震応答解析モデル図を図3-11に示す。

- : 岩盤 (②層)
- : 埋戻土
- : 岩盤 (③層)
- : MMR, 埋戻コンクリート
- : 評価対象構造物



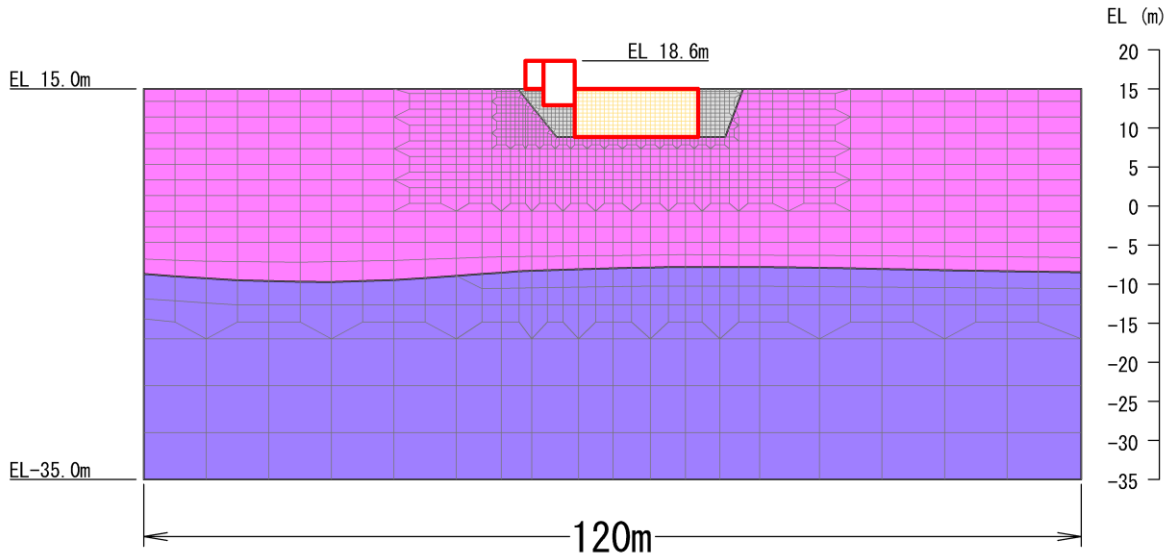
(全体図)



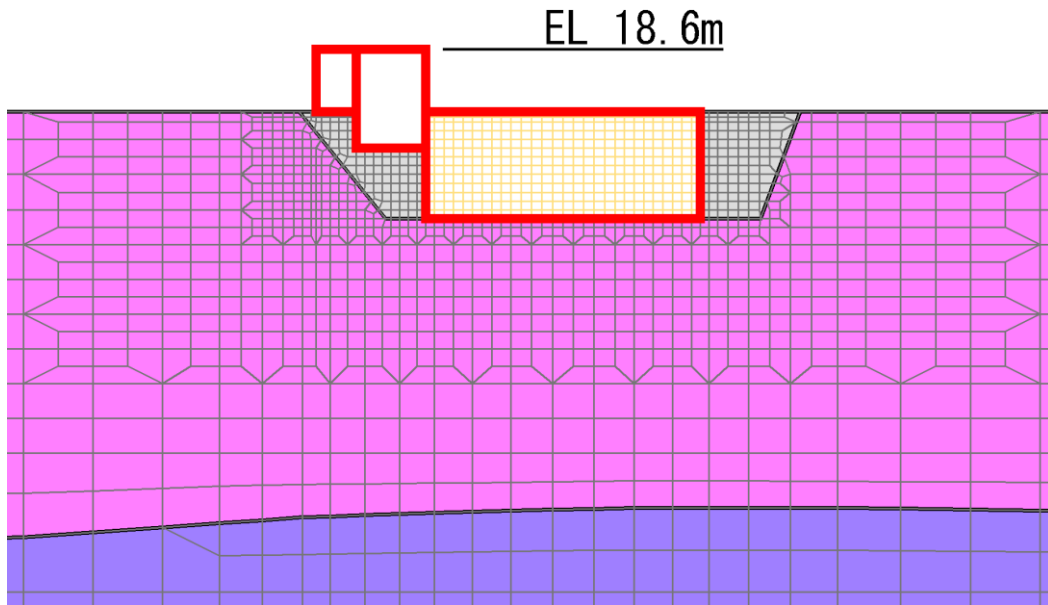
(拡大図)

図 3-9 地震応答解析モデル図 (A-A断面)

- : 岩盤 (②層)
- : 岩盤 (③層)
- : 埋戻コンクリート
- : 構造物 (妻壁)
- : 評価対象構造物



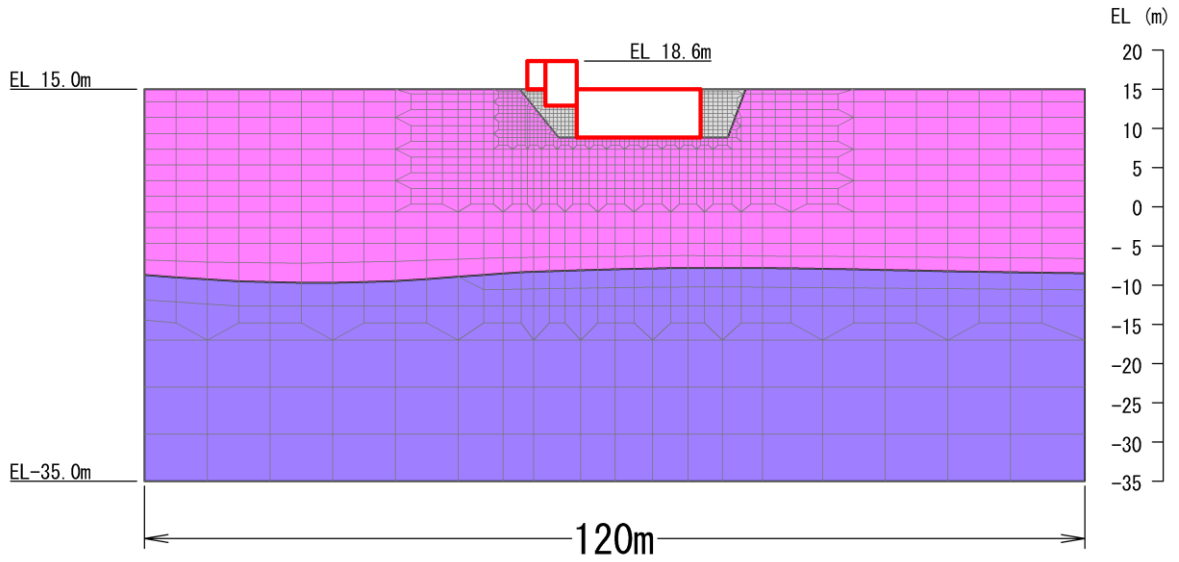
(全体図)



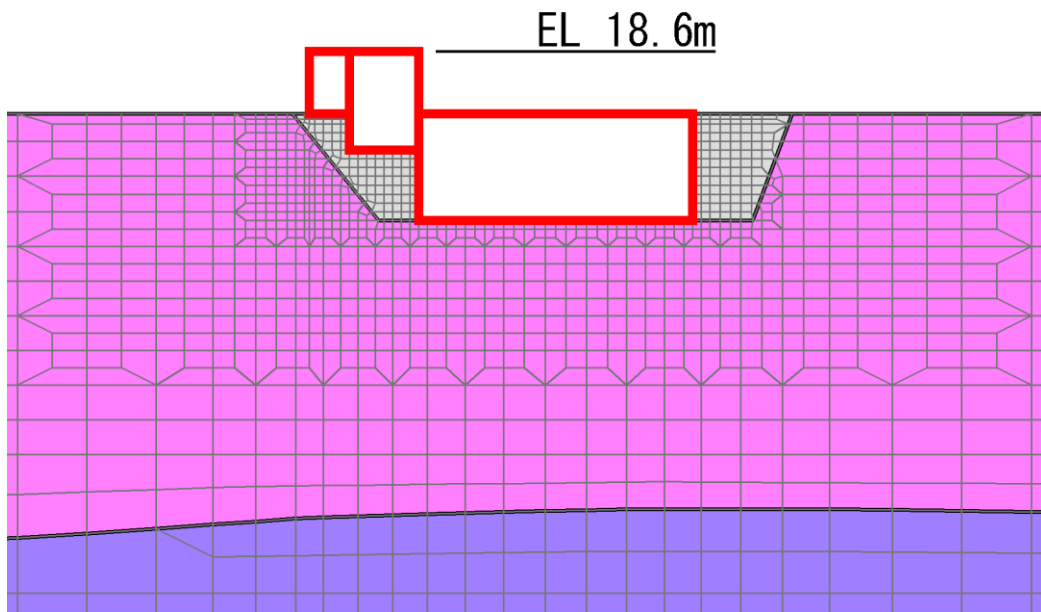
(拡大図)

図 3-10 地震応答解析モデル図 (B-B断面, 半地下部の評価)

- : 岩盤 (②層)
- : 岩盤 (③層)
- : 埋戻コンクリート
- : 評価対象構造物



(全体図)



(拡大図)

図 3-11 地震応答解析モデル図 (B-B断面, 長辺方向の側壁及び隔壁の評価)

3.2.7 ジョイント要素の設定

地盤と構造物との接合面にジョイント要素を設けることにより、地震時の地盤と構造物の接合面における剥離及びすべりを考慮する。

ジョイント要素は、地盤と構造物の接合面で法線方向及びせん断方向に対して設定する。法線方向については、常時状態以上の引張荷重が生じた場合、剛性及び応力をゼロとし、剥離を考慮する。せん断方向については、地盤と構造物の接合面におけるせん断抵抗力以上のせん断荷重が生じた場合、せん断剛性をゼロとし、すべりを考慮する。

せん断強度 τ_f は次式の Mohr-Coulomb 式により規定される。粘着力 c 及び内部摩擦角 ϕ は周辺地盤の c 、 ϕ とし、VI-2-1-3「地盤の支持性能に係る基本方針」に基づき表 3-1 のとおりとする。また、要素間の粘着力 c 及び内部摩擦角 ϕ は表 3-2 のとおり設定する。

$$\tau_f = c + \sigma \tan \phi$$

ここに、 τ_f : せん断強度
 c : 粘着力 (= 初期せん断強度 τ_0)
 ϕ : 内部摩擦角

表 3-1 周辺地盤との境界に用いる強度特性

地盤	粘着力 c (N/mm ²)	内部摩擦角 ϕ (°)	備考
岩盤 (C _M 級)	1.23	52	A-A 断面 B-B 断面
埋戻コンクリート ($f'_{ck} = 18.0 \text{ N/mm}^2$)	3.58	40	A-A 断面 B-B 断面
MMR ($f'_{ck} = 15.6 \text{ N/mm}^2$)	3.10	40	A-A 断面

表 3-2 要素間の粘着力と内部摩擦角

接合条件		粘着力 c (N/mm^2)	内部摩擦角 ϕ ($^\circ$)
材料 1	材料 2		
構造物	無筋コンクリート*1	材料 2 の c	材料 2 の ϕ
	埋戻土	材料 2 の c	材料 2 の ϕ
	岩盤	材料 2 の c	材料 2 の ϕ
無筋コンクリート*1	埋戻土	材料 2 の c	材料 2 の ϕ
	岩盤	—*2	—*2

注記*1：MMR，置換コンクリート及び埋戻コンクリートの総称

*2：表面を露出させて打継処理が可能である箇所については，ジョイント要素を設定しない。

ジョイント要素のばね定数は，土木学会マニュアル 2005 を参考に，数値計算上，不安定な挙動を起こさない程度に周囲材料の剛性よりも十分に大きな値を設定する。表 3-3 にジョイント要素のばね定数を示す。

また，ジョイント要素の力学特性を図 3-12 に，ジョイント要素の配置を図 3-13～図 3-15 に示す。

表 3-3 ジョイント要素のばね定数

圧縮剛性 k_n (kN/m^3)	せん断剛性 k_s (kN/m^3)
1.0×10^7	1.0×10^7

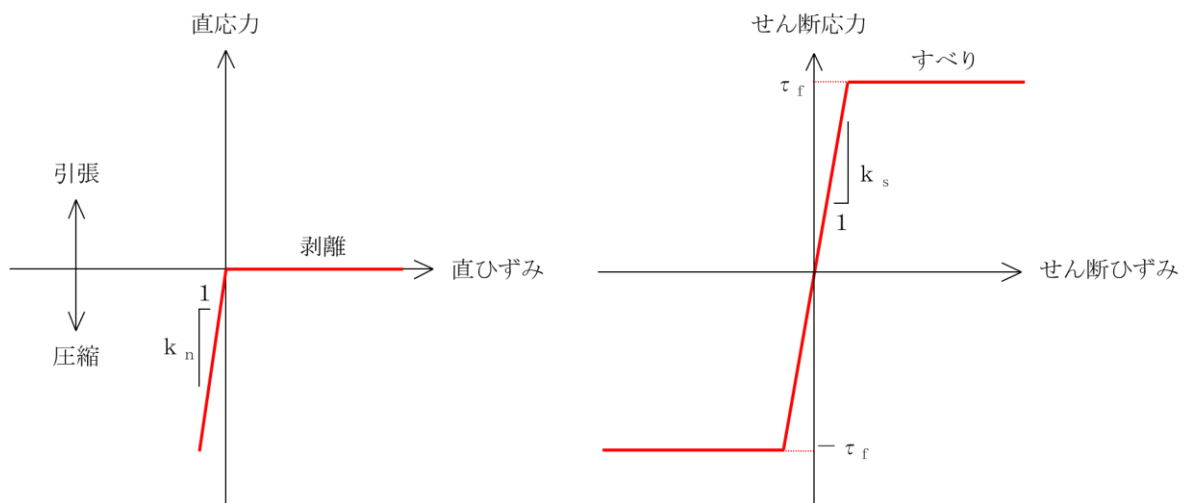











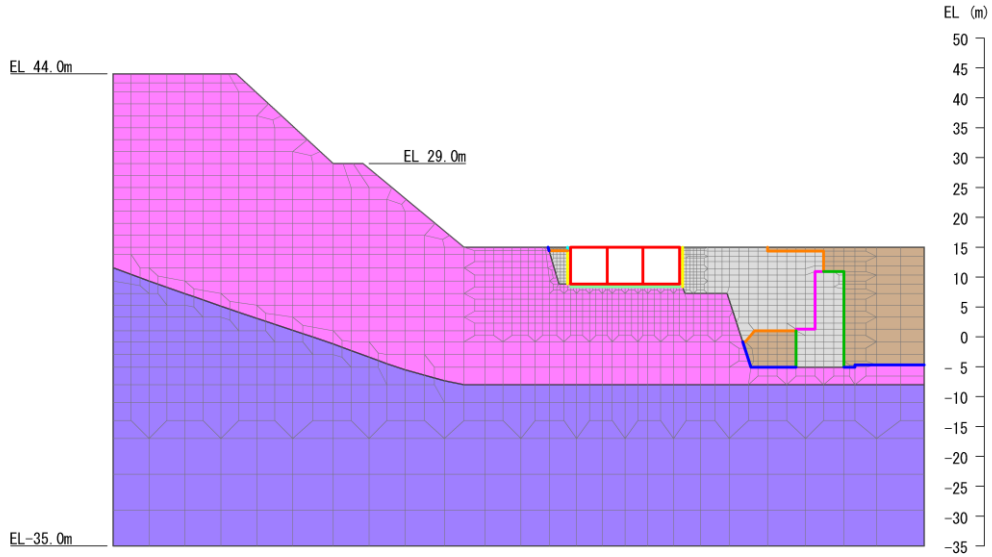









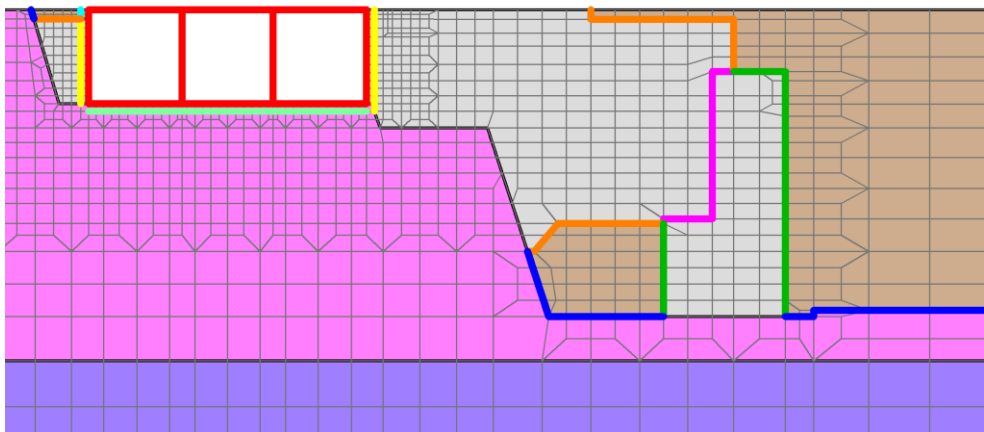
図 3-12 ジョイント要素の力学特性

- | | |
|---|---|
|  : 岩盤 (②層) |  : 埋戻土 |
|  : 岩盤 (③層) |  : MMR, 埋戻コンクリート |
|  : 評価対象構造物 |  : ジョイント要素 |
| |  : ジョイント要素 |
| |  : ジョイント要素 |
| |  : ジョイント要素 |
| |  : ジョイント要素 |
| |  : ジョイント要素 |



(全体図)

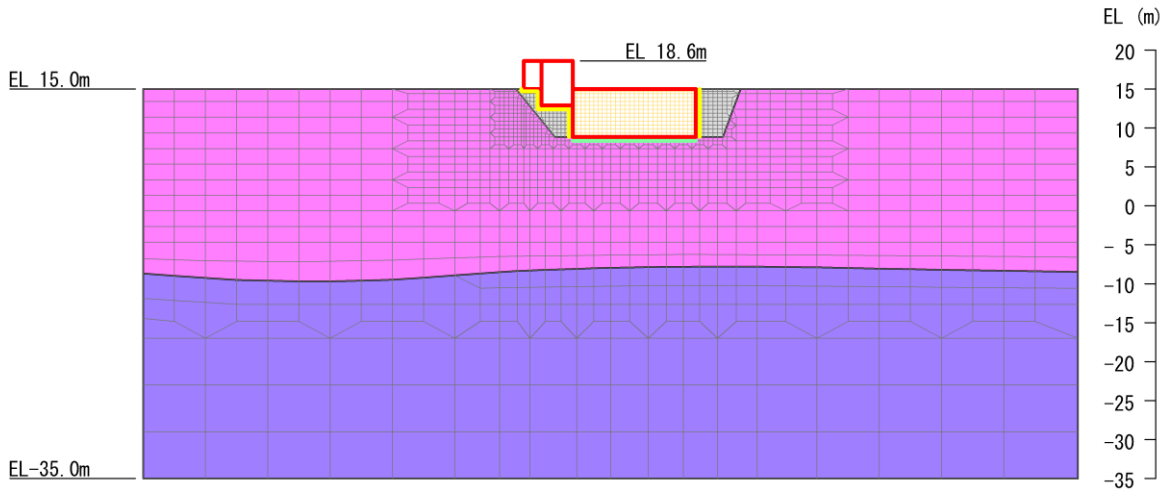
-  : ジョイント要素 (構造物—埋戻コンクリート)
-  : ジョイント要素 (構造物—埋戻土)
-  : ジョイント要素 (構造物—岩盤)
-  : ジョイント要素 (埋戻土—埋戻コンクリート)
-  : ジョイント要素 (埋戻土—MMR)
-  : ジョイント要素 (埋戻土—岩盤)
-  : ジョイント要素 (埋戻コンクリート—MMR)



(拡大図)

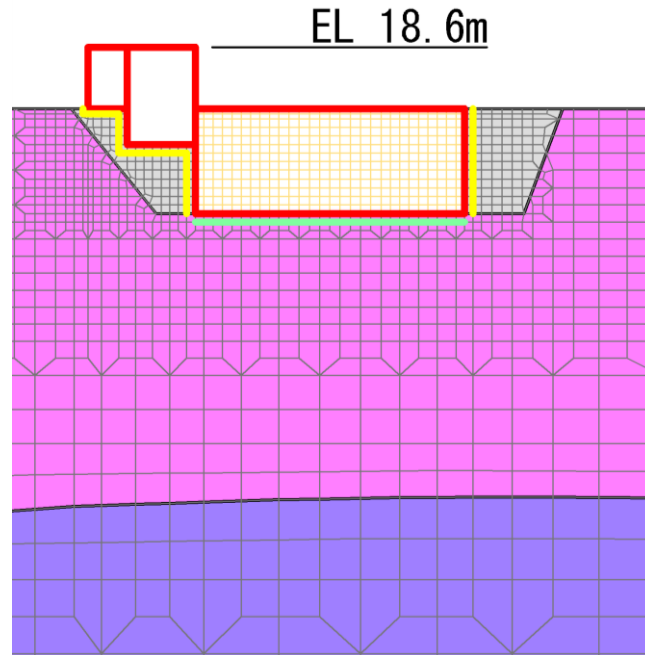
図 3-13 ジョイント要素の配置 (A-A断面)

- : 岩盤 (②層)
 - : 岩盤 (③層)
 - : 評価対象構造物
- : 埋戻コンクリート
 - : 構造物 (面内壁)
 - : ジョイント要素



(全体図)

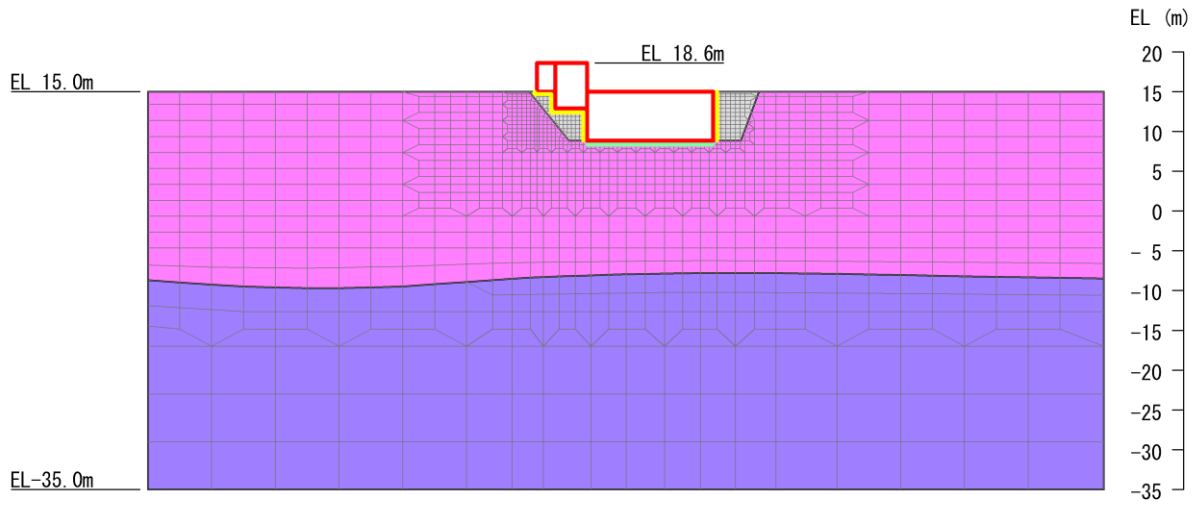
- : ジョイント要素 (構造物—埋戻コンクリート)
- : ジョイント要素 (構造物—岩盤)



(拡大図)

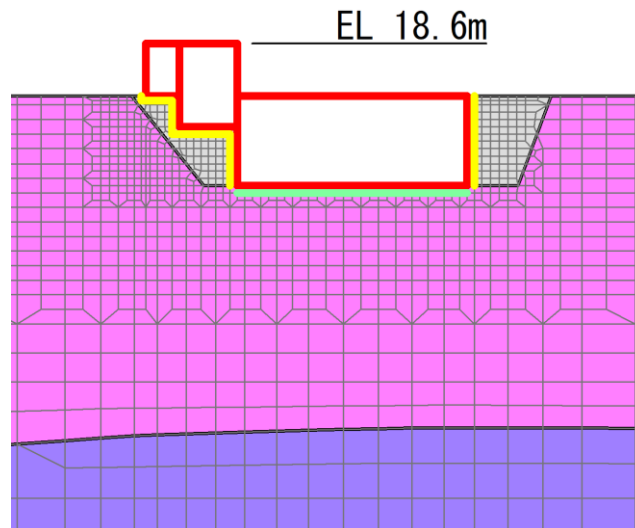
図 3-14 ジョイント要素の配置 (B-B断面, 半地下部の評価)

- : 岩盤 (②層)
- : 岩盤 (③層)
- : 埋戻コンクリート
- : ジョイント要素
- : 評価対象構造物



(全体図)

- : ジョイント要素 (構造物—埋戻コンクリート)
- : ジョイント要素 (構造物—岩盤)



(拡大図)

図 3-15 ジョイント要素の配置 (B-B断面, 長辺方向の側壁の評価)

3.2.8 材料特性の設定

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。図 3-16 に示すとおり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 3-17 に示すコンクリートの応力-ひずみ関係を考慮する。

また、図 3-18 に鉄筋の応力-ひずみ関係を示す。

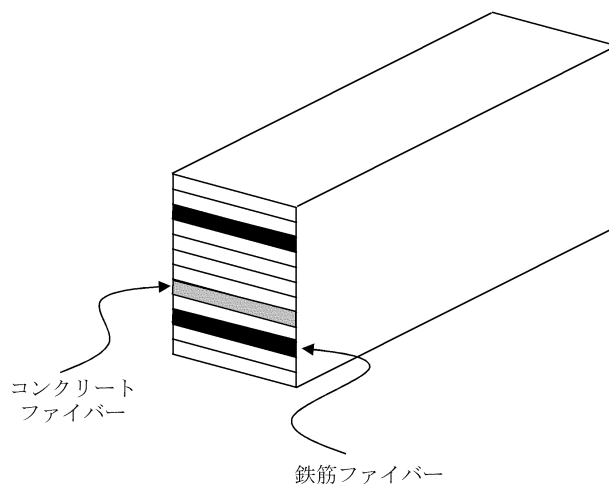
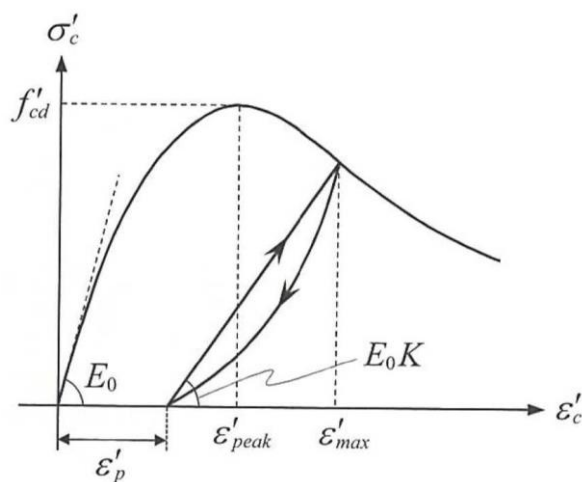
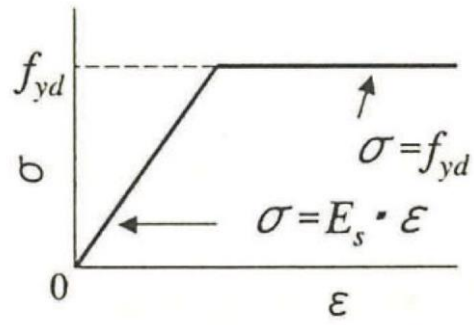


図 3-16 ファイバーモデルの概念図



(「コンクリート標準示方書[設計編] ((社) 土木学会, 2017 年制定) 」より引用)

図 3-17 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 2002 より引用)

図 3-18 構造部材の非線形特性 (鉄筋の応力-ひずみ関係)

3.3 減衰定数

減衰定数は、「補足-026-01 屋外重要土木構造物の耐震安全性評価について」の「9. 地震応答解析における減衰定数」に基づき、粘性減衰及び履歴減衰で考慮する。

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。

Rayleigh 減衰の設定フローを図 3-19 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

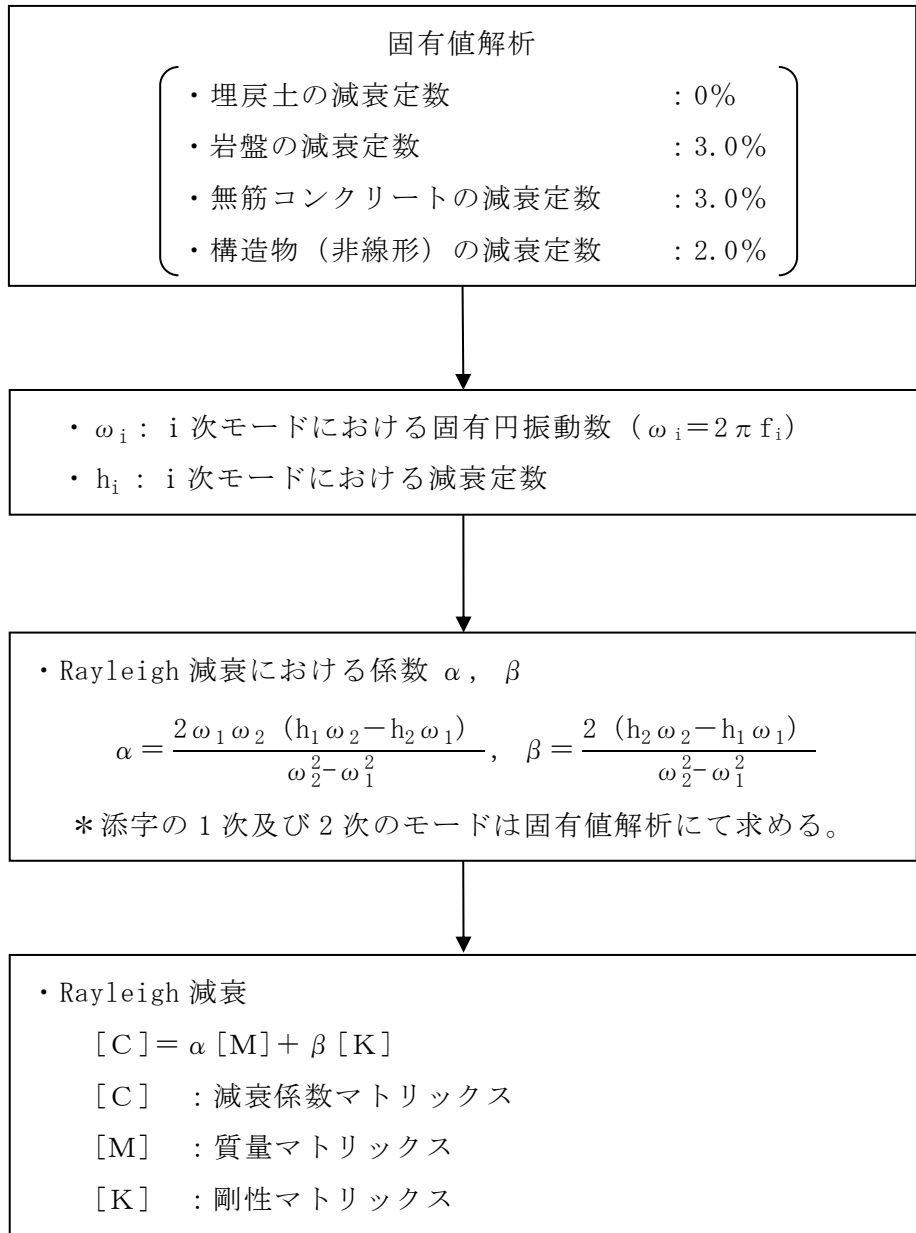


図 3-19 Rayleigh 減衰の設定フロー

Rayleigh 減衰における係数 α 、 β は、低次のモードの変形が支配的となる地中埋設構造物に対して、その特定の振動モードの影響が大きいことを考慮して、固有値解析結果より得られる卓越するモードの減衰と Rayleigh 減衰が一致するように設定する。なお、卓越するモードは全体系の固有値解析における刺激係数及びモード図にて決定するが、係数 α 、 β が負値となる場合は当該モードを選定しない。

固有値解析結果の一覧を表 3-4～表 3-6 に、固有値解析におけるモード図を図 3-20～図 3-25 に、係数 α 、 β を表 3-7 に、固有値解析結果に基づき設定した Rayleigh 減衰を図 3-26～図 3-28 に示す。

表 3-4 固有値解析結果 (A-A 断面)

	固有振動数 (Hz)	有効質量比 (%)		刺激係数		備考
		T_x	T_y	β_x	β_y	
1	4.282	43	1	87.39	10.70	1次として採用
2	5.435	2	1	16.07	-18.01	
3	7.766	30	3	72.91	-23.12	2次として採用
4	8.697	0	3	5.84	-22.36	
5	9.133	2	23	-19.68	-63.73	
6	9.528	0	2	-7.13	15.87	
7	11.183	2	0	16.60	1.32	
8	13.320	1	9	-16.64	-41.24	
9	14.024	0	0	-0.37	-3.89	
10	14.688	1	0	-10.57	3.54	

表 3-5 固有値解析結果（B-B断面，半地下部の評価）

	固有振動数 (Hz)	有効質量比(%)		刺激係数		備考
		T_x	T_y	β_x	β_y	
1	6.194	69	0	96.29	0.54	1次として採用
2	8.961	0	8	2.44	-33.13	—
3	12.514	6	0	-27.16	2.92	—
4	13.624	0	8	-1.84	-31.54	—
5	14.450	1	8	10.89	34.00	—
6	14.552	0	33	2.47	-66.67	—
7	15.004	7	1	32.13	-3.53	2次として採用
8	16.783	0	0	2.90	-1.26	—
9	17.056	4	3	23.06	-23.01	—
10	17.469	4	5	22.87	23.87	—

表 3-6 固有値解析結果（B-B断面，長辺方向の側壁及び隔壁の評価）

	固有振動数 (Hz)	有効質量比(%)		刺激係数		備考
		T_x	T_y	β_x	β_y	
1	6.216	69	0	95.73	0.24	1次として採用
2	6.436	0	0	-3.30	-7.44	—
3	8.792	0	8	-2.02	30.84	—
4	12.529	6	0	-27.87	4.21	—
5	13.777	0	7	-4.36	-31.47	—
6	13.880	1	0	-11.43	6.69	—
7	14.493	0	41	-5.89	-73.84	—
8	14.664	6	1	-28.56	10.58	2次として採用
9	16.788	3	1	18.83	-8.22	—
10	17.084	3	0	-20.65	2.94	—

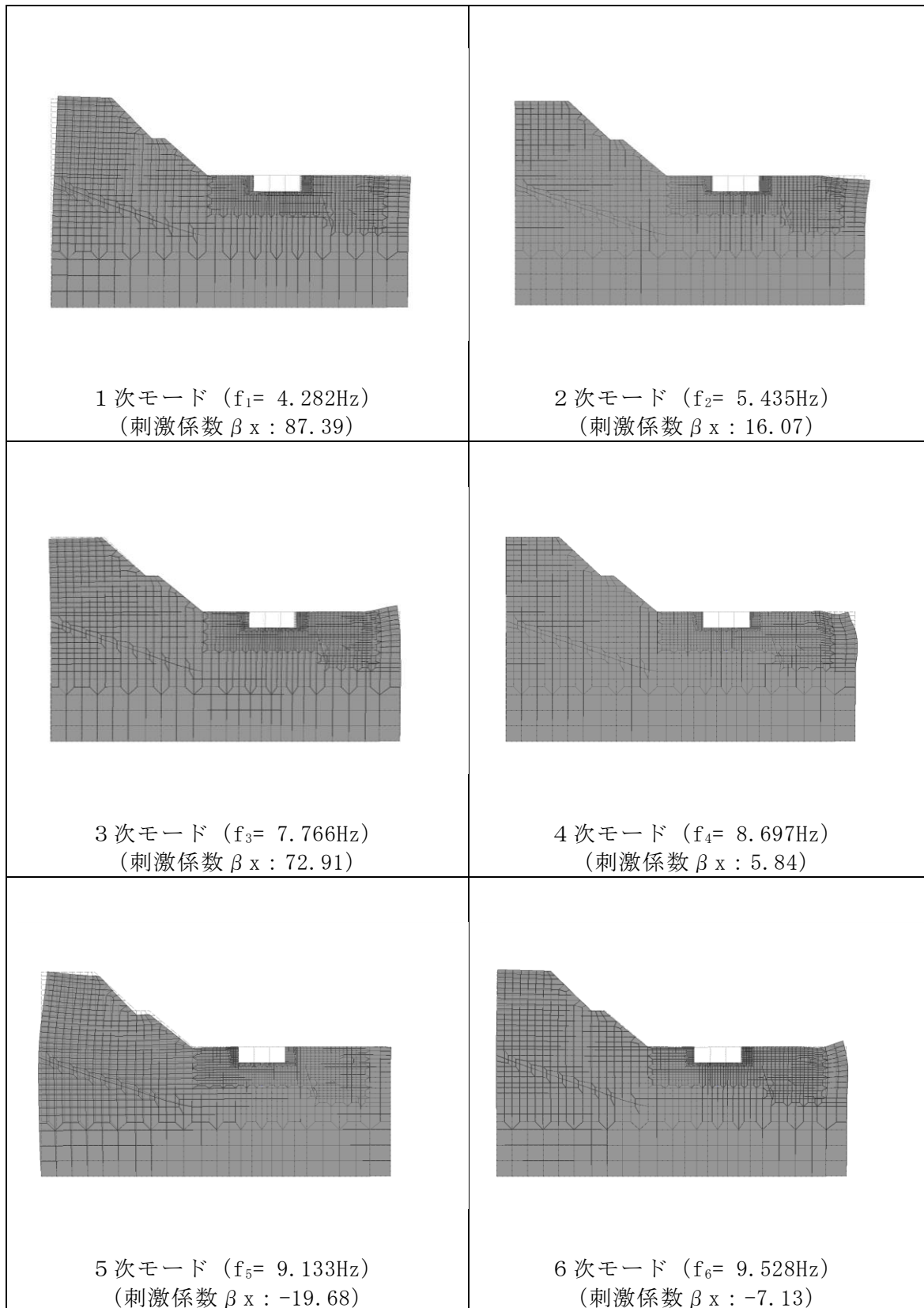


図 3-20 固有値解析結果 (モード図) (A-A断面)

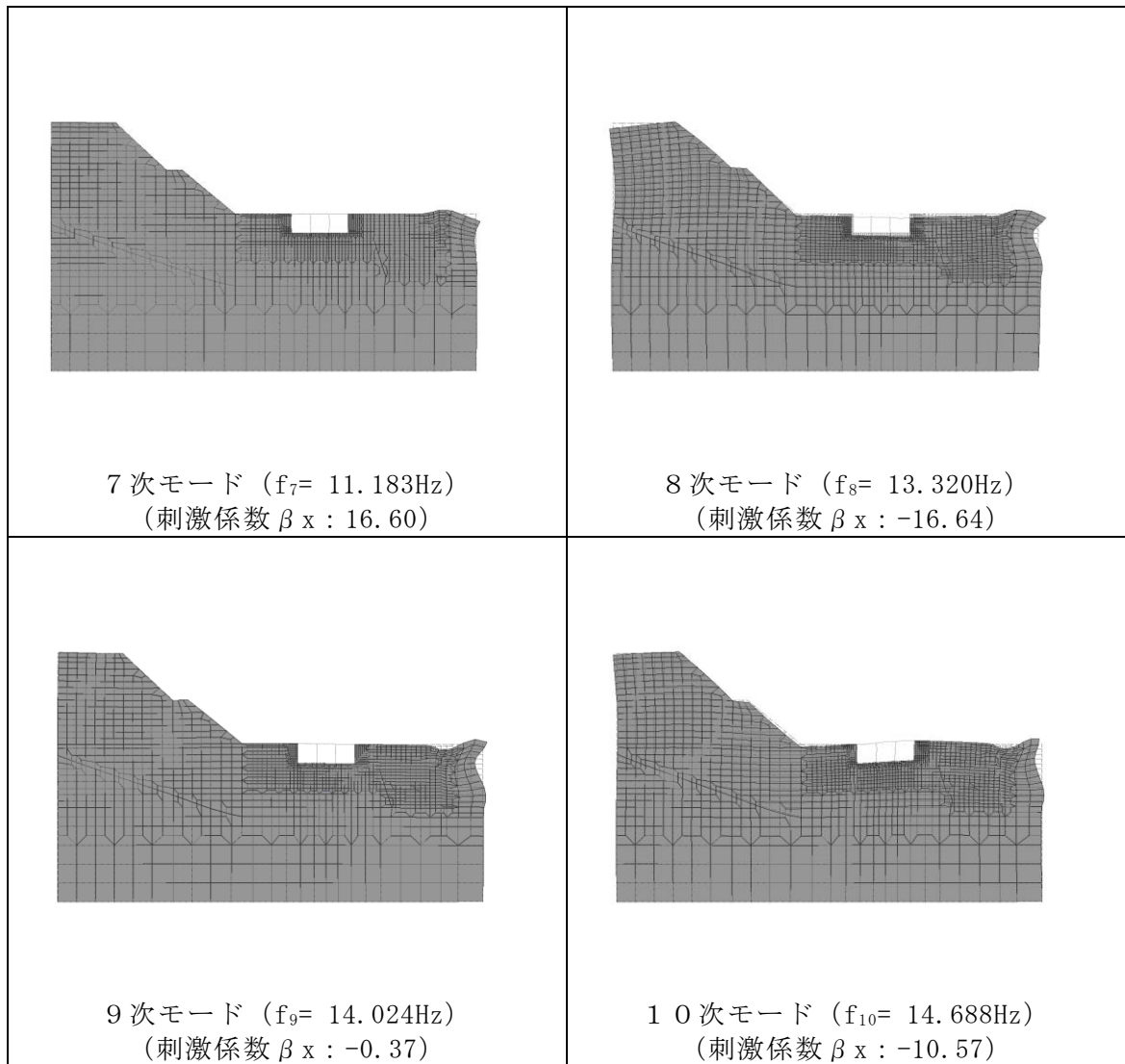


図 3-21 固有値解析結果 (モード図) (A-A断面)

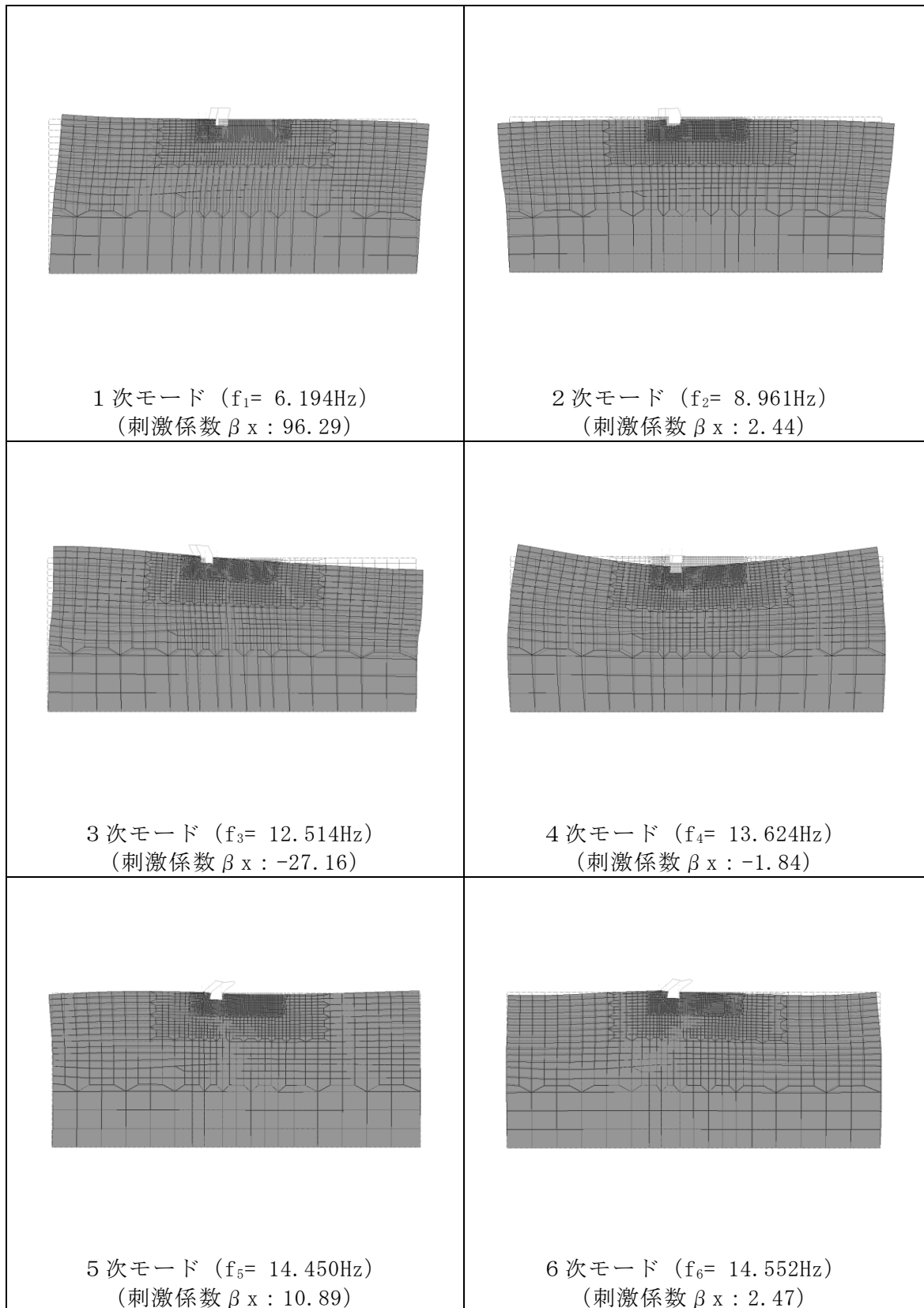


図 3-22 固有値解析結果 (モード図) (B-B断面, 半地下部の評価)

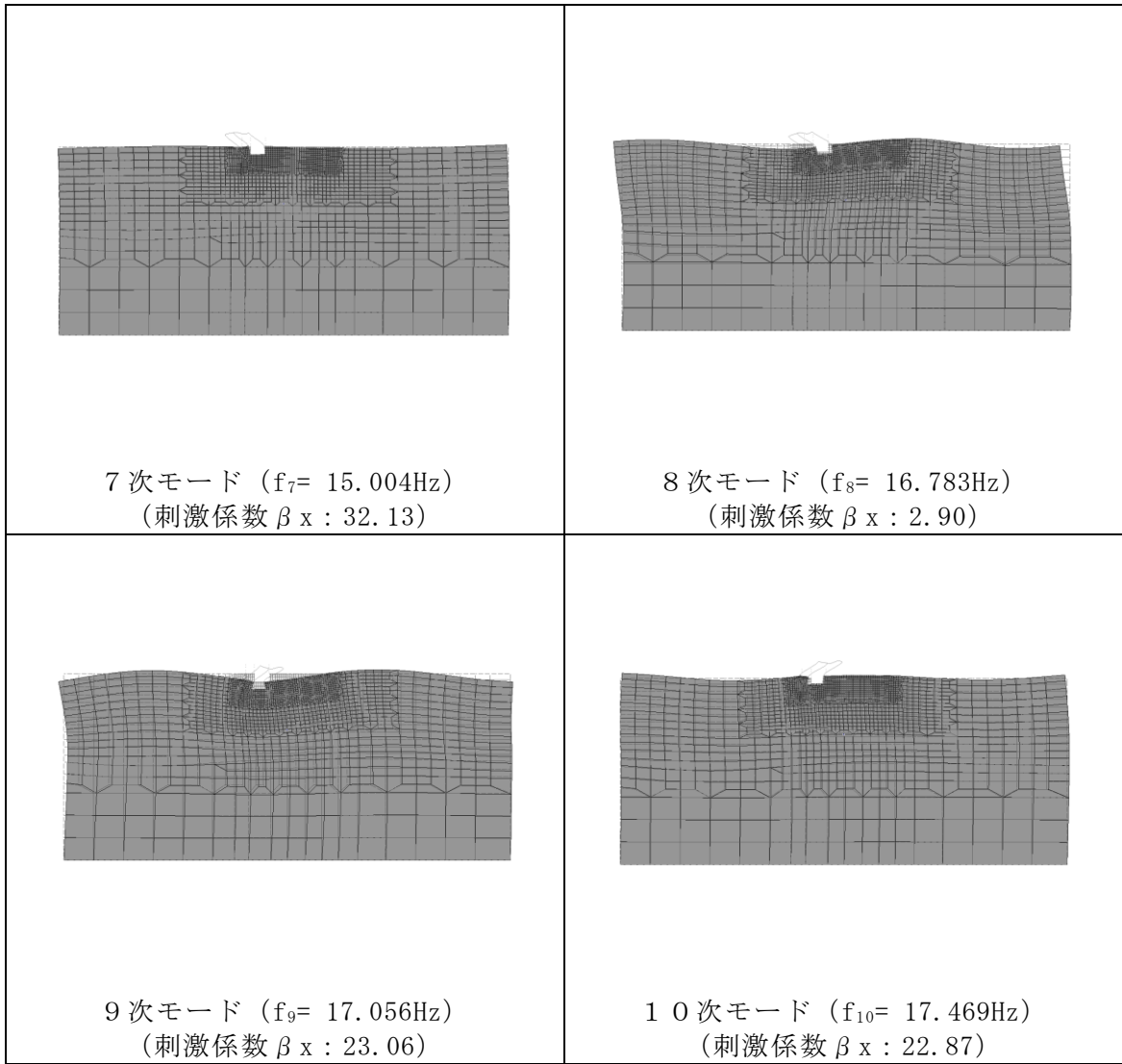


図 3-23 固有値解析結果 (モード図) (B-B断面, 半地下部の評価)

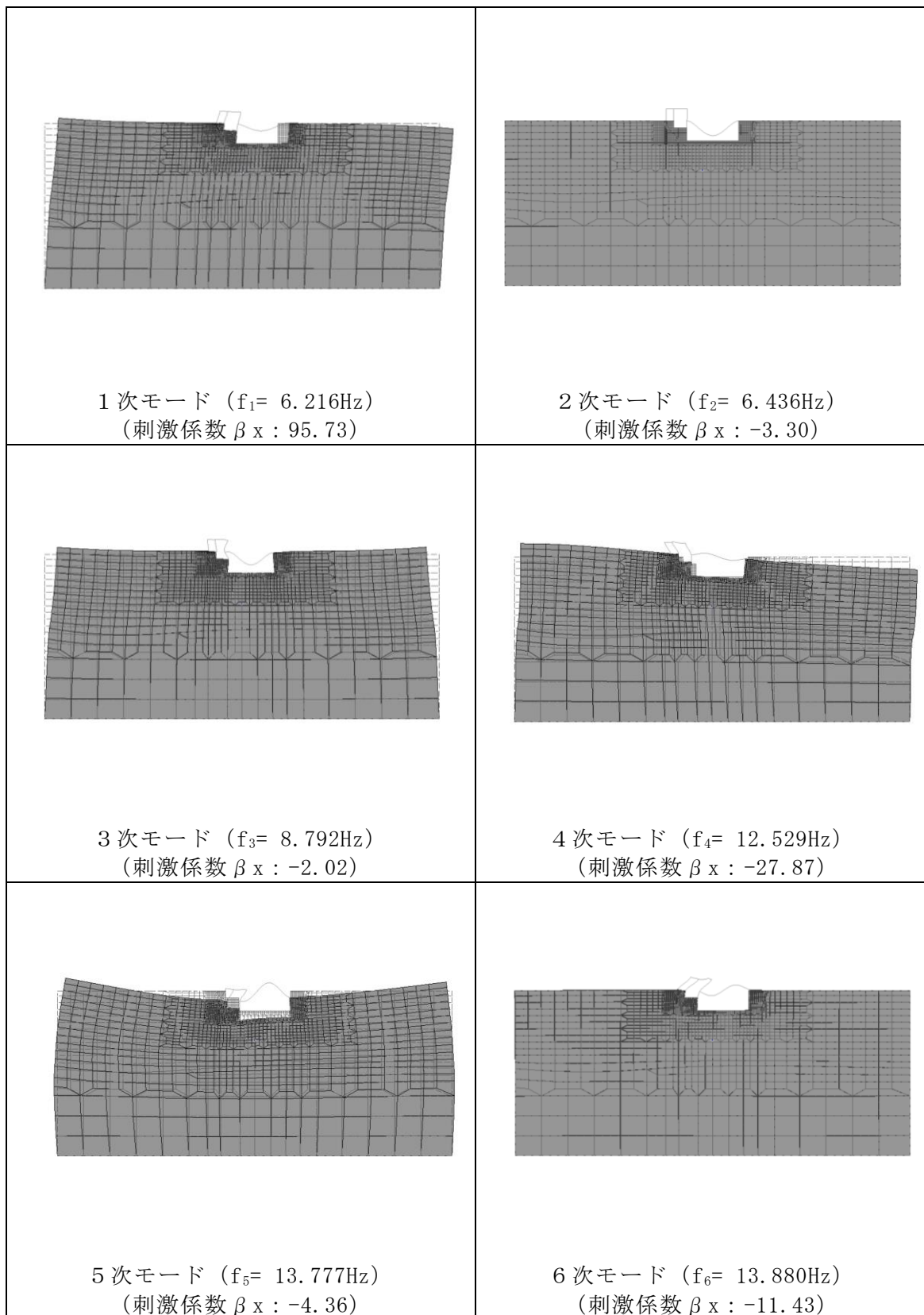


図 3-24 固有値解析結果 (モード図)

(B-B断面, 長辺方向の側壁及び隔壁の評価)

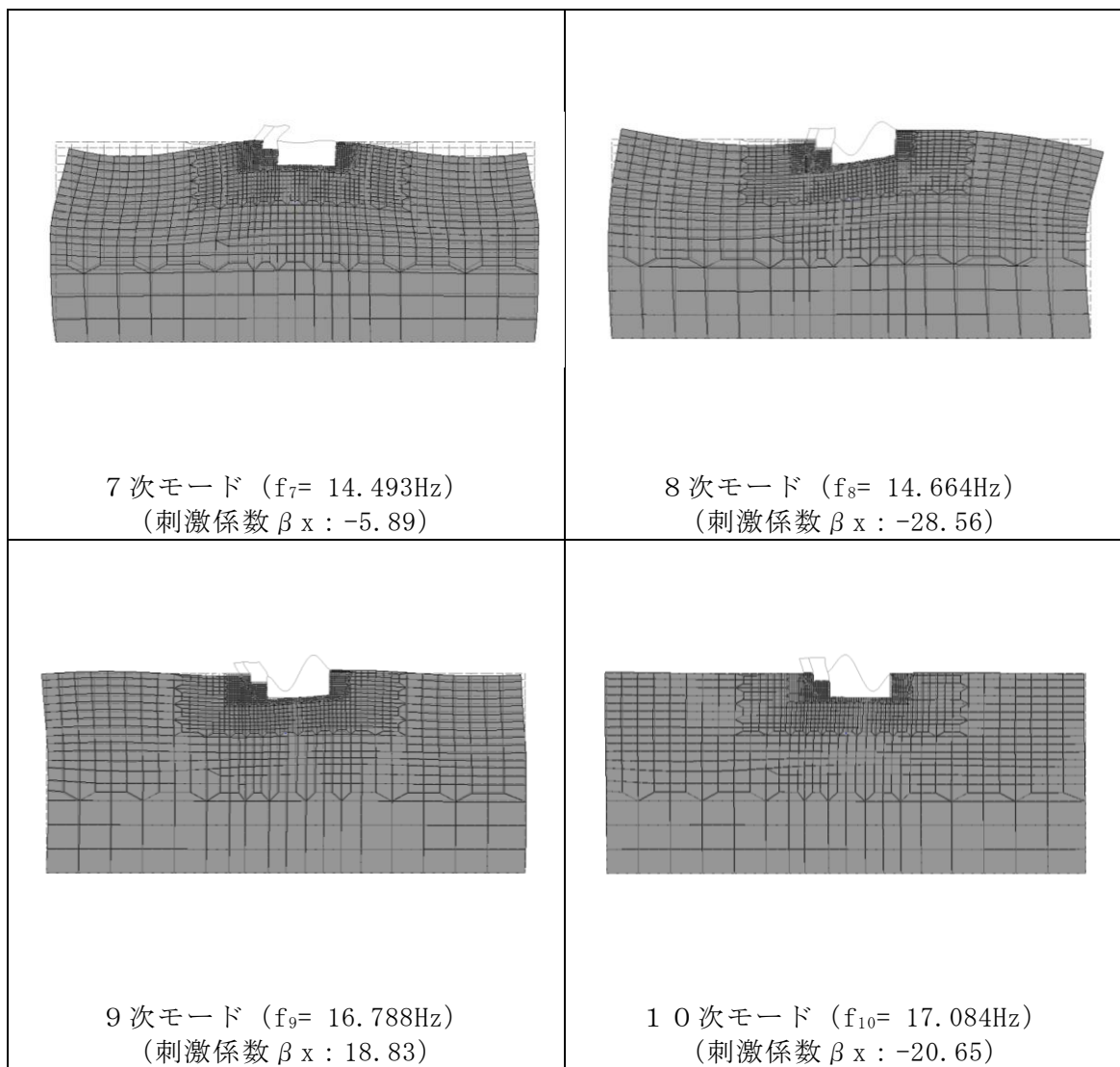


図 3-25 固有値解析結果 (モード図)

(B-B断面, 長辺方向の側壁及び隔壁の評価)

表 3-7 Rayleigh 減衰における係数 α , β の設定結果

評価対象断面	α	β
A-A 断面	1.197	5.501×10^{-4}
B-B 断面 (半地下部の評価)	1.787	3.621×10^{-4}
B-B 断面 (長辺方向の側壁及び隔壁の評価)	1.648	4.538×10^{-4}

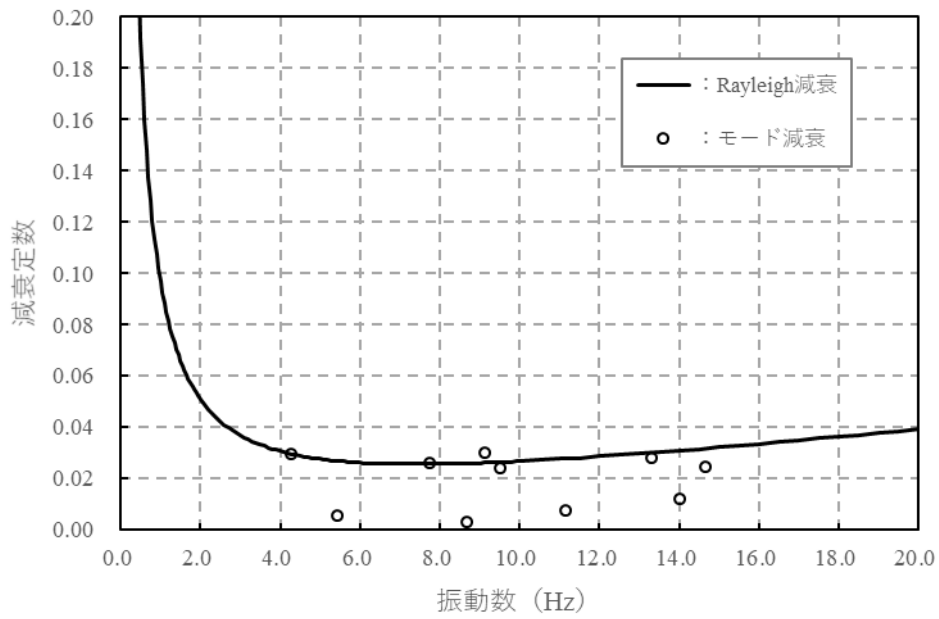


図 3-26 設定した Rayleigh 減衰 (A-A 断面)

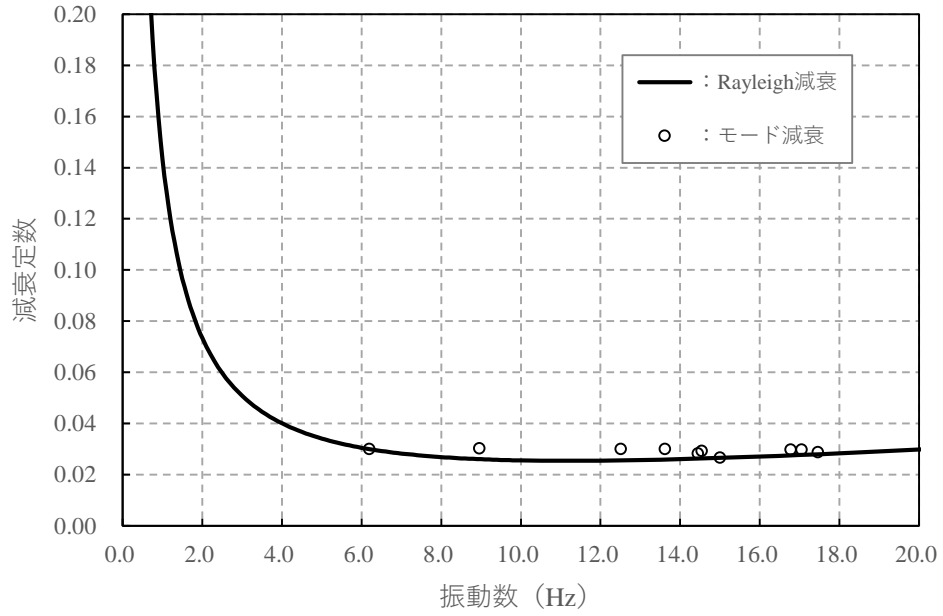


図 3-27 設定した Rayleigh 減衰 (B-B 断面, 半地下部の評価)

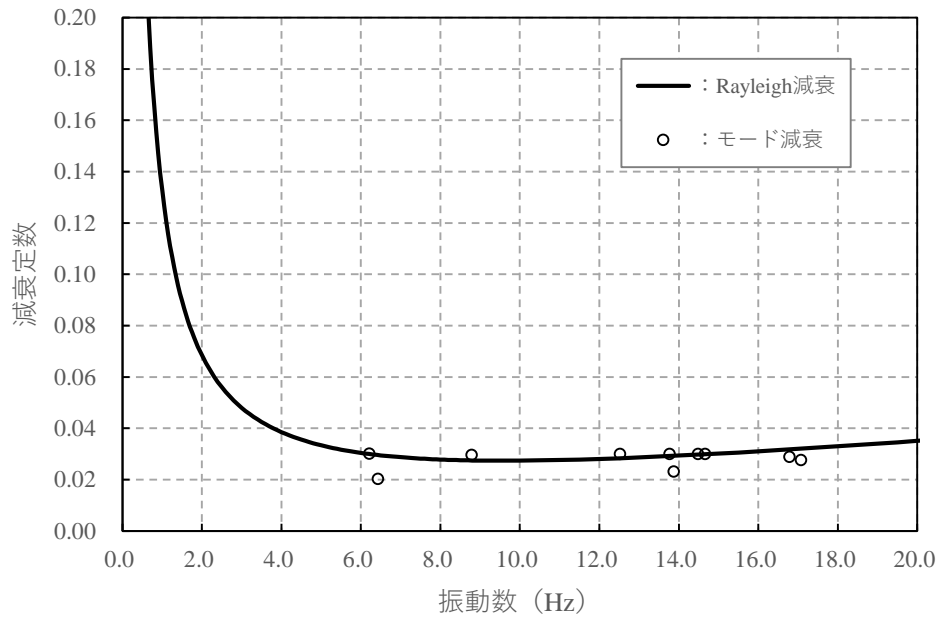


図 3-28 設定した Rayleigh 減衰 (B-B 断面, 長辺方向の側壁及び隔壁の評価)

3.4 荷重及び荷重の組合せ

耐震評価にて考慮する荷重は、通常運転時の荷重（永久荷重）及び地震荷重を抽出し、それぞれを組み合わせて設定する。地震荷重には、地震時土圧及び機器・配管系からの反力による荷重が含まれるものとする。

地震時にB-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽に作用する機器・配管系からの反力については、機器・配管系を解析モデルに付加質量として与えることで考慮する。

なお、B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽の運転時、設計基準事故時及び重大事故時の状態における荷重条件は変わらないため、評価は設計基準対象施設の評価結果に包括されることから、設計基準対象施設の評価結果を用いた重大事故等対処施設の評価を行う。

荷重の組合せを表3-8に示す。

表3-8 荷重の組合せ

種別	荷重		算定方法の概要
永久荷重 (常時荷重)	固定荷重	躯体自重	○ 設計図書に基づいて、対象構造物の体積に材料の密度を乗じて設定する。
		機器・配管荷重*	○ 構造物内に充填された乾燥砂及び機器・配管系の重量に基づいて設定する。
	積載荷重	静止土圧	○ 常時応力解析により設定する。
		外水圧	○ 地下水位に応じた静水圧として考慮する。 地下水の密度を考慮する。
		積雪荷重	○ 地表面及び構造物天端に考慮する。
	永久上載荷重	— 地表面に恒常的に置かれる設備等はないことから考慮しない。	
偶発荷重 (地震荷重)	水平地震動	○	基準地震動 S_s による水平・鉛直同時加振を考慮する。
	鉛直地震動	○	

注記*：構造物内に充填された乾燥砂の重量は、機器・配管系荷重と同様の扱いとし、自重解析及び地震応答解析において付加質量として考慮する。

3.4.1 機器・配管荷重

地震時にB-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽に作用する機器・配管系荷重の荷重図を図3-29に、乾燥砂の荷重図を図3-30に、機器・配管系及び乾燥砂の荷重図を図3-31に、構造物内に充填された乾燥砂の諸元を図3-32に示す。機器・配管荷重は、常時・地震時ともに付加質量でモデル化する。

なお、機器・配管系及び乾燥砂の荷重は、小数点以下を切り上げた値を設定するが、5kN/m²を下回る箇所については、保守的に5kN/m²を考慮する。

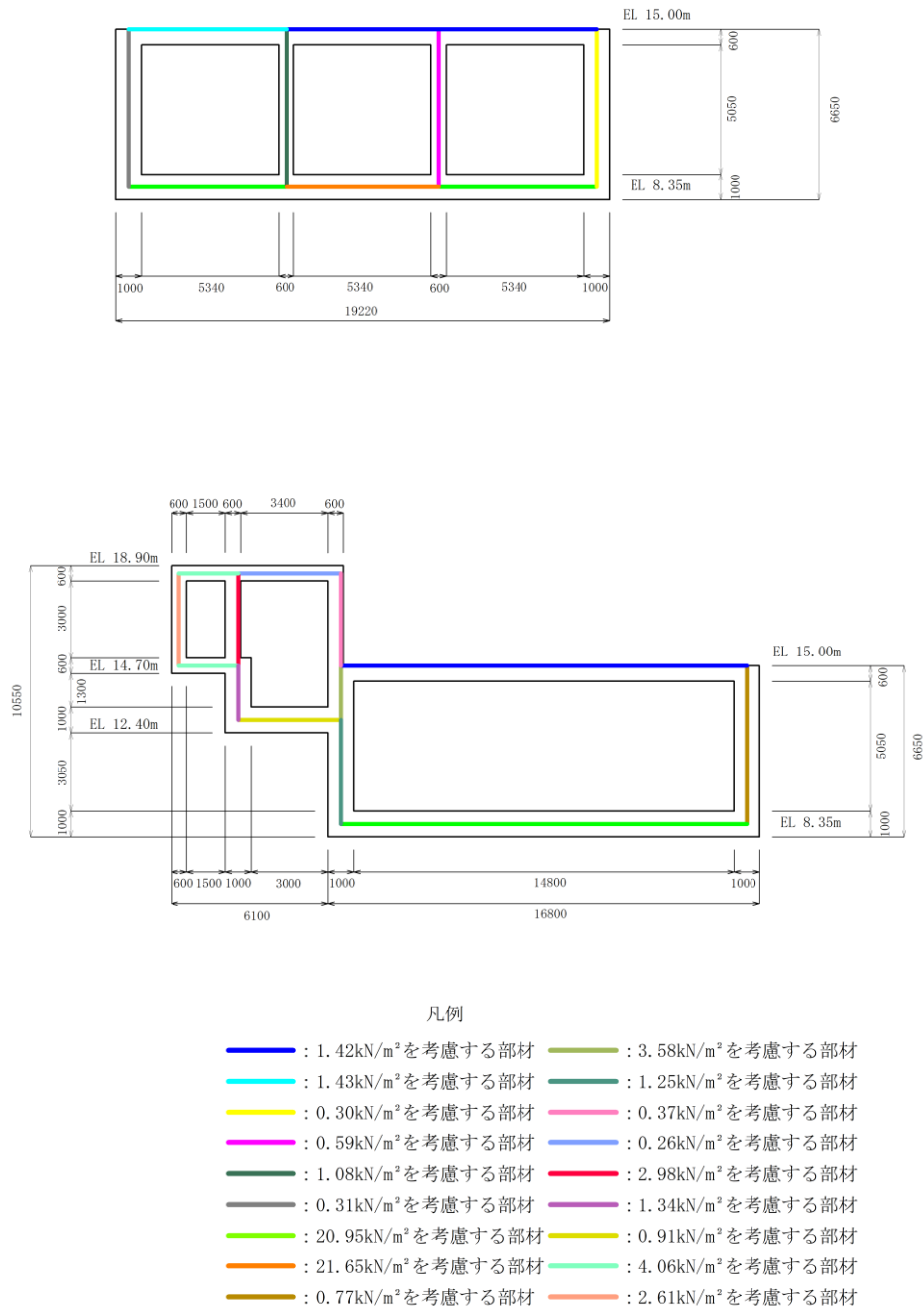
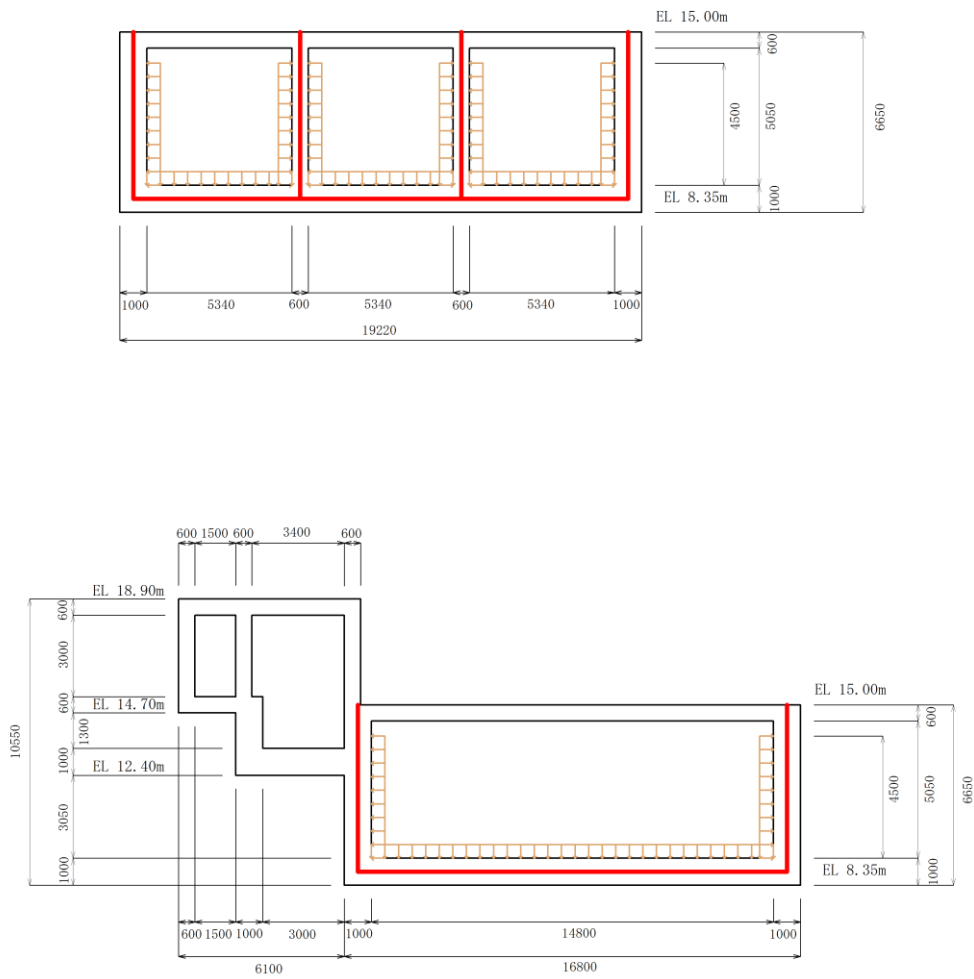


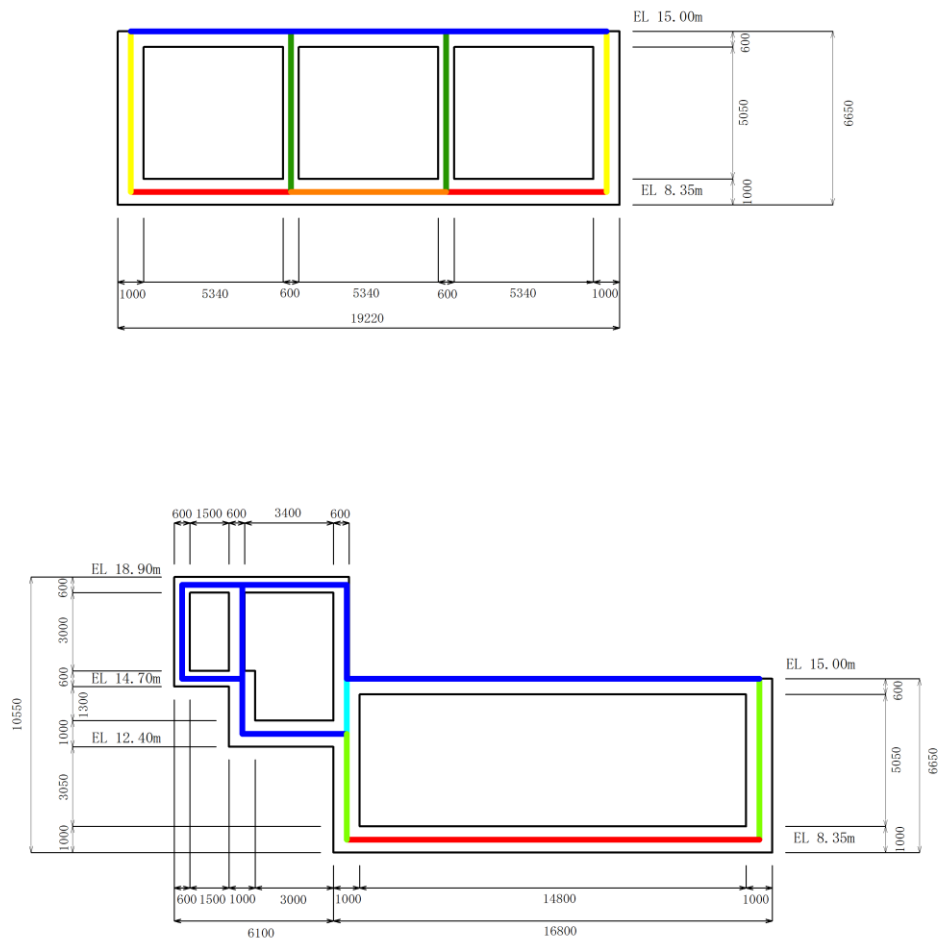
図3-29 解析用機器・配管系荷重図



凡例

- : 乾燥砂の重量より9.59kN/m²を考慮する部材
- ⇩ : 乾燥砂の重量より算定した荷重が作用する範囲

図 3-30 解析用乾燥砂の荷重図



凡例

- : 5kN/m² (最低値) を考慮する部材
- : 10kN/m² を考慮する部材
- : 11kN/m² を考慮する部材
- : 14kN/m² を考慮する部材
- : 20kN/m² を考慮する部材
- : 31kN/m² を考慮する部材
- : 32kN/m² を考慮する部材

図 3-31 解析用機器・配管系及び乾燥砂荷重図

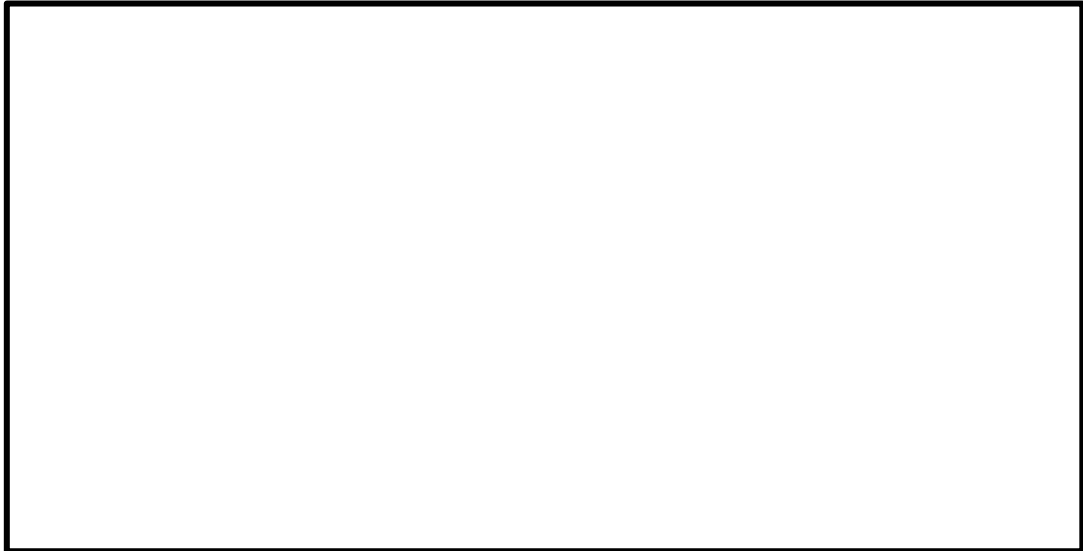


図 3-32 B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽に充填される乾燥砂の諸元

3.4.2 外水圧

外水圧は、地下水位に応じた静水圧を設定する。地下水位については、「2.7 地下水位」のとおりとし、地下水の密度として 1.00g/cm^3 を考慮する。

3.4.3 積雪荷重

積雪荷重は、VI-1-1-3-1-1「発電用原子炉施設に対する自然現象等における損傷の防止に関する基本方針」に基づき、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35.0cm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1cmごとに 20N/m^2 の積雪荷重が作用することを考慮し設定する。

3.5 地震応答解析の解析ケース

3.5.1 耐震評価における解析ケース

(1) 地盤物性のばらつきを考慮した解析ケース

B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽は地中に埋設された鉄筋コンクリート造の地中構造物であり，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。

地盤物性のばらつきを考慮した解析ケースを表3-9に示す。解析ケースについては，せん断変形を定義するせん断弾性係数の平均値を基本ケース（表3-9に示すケース①）とした場合に加えて，平均値±1.0×標準偏差（ σ ）のケース（表3-9に示すケース②及び③）について確認を行う。

地盤のばらつきの設定方法の詳細は，「補足-023-01 地盤の支持性能について」に示す。

表3-9 B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽における解析ケース

解析ケース	解析手法	地盤物性	
		埋戻土 (G_0 : 初期せん断 弾性係数)	岩盤 (G_d : 動せん断 弾性係数)
ケース① (基本ケース)	全応力解析	平均値	平均値
ケース②	全応力解析	平均値	平均値 + 1 σ
ケース③	全応力解析	平均値	平均値 - 1 σ

(2) 耐震評価における解析ケースの組合せ

耐震評価においては、基準地震動 S_s 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（ケース①）を実施する。耐震評価における解析ケースを表3-10に示す。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、表3-10に示すケース②及び③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、照査値が最も厳しくなる地震動を用いて、ケース②及び③を実施する。また、追加解析ケースを実施する地震動の選定フローを図3-33に示す。

表3-10 耐震評価における解析ケース

解析ケース		ケース①	ケース②	ケース③
		基本ケース	地盤物性のばらつき（+1 σ ）を考慮した解析ケース	地盤物性のばらつき（-1 σ ）を考慮した解析ケース
地盤物性		平均値	平均値+1 σ	平均値-1 σ
地震動 (位相)	$S_s - D$	++*	○	基準地震動 S_s 全波（6波）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、ケース①（基本ケース）を実施し、曲げ・軸力系の破壊、せん断破壊及び基礎地盤の支持力照査の各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（許容限界に対する裕度が最も小さい）地震動を用いてケース②及び③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、照査値が最も厳しくなる地震動を用いてケース②及び③を実施する。
		-+*	○	
		+ - *	○	
		--*	○	
	$S_s - F 1$	++*	○	
	$S_s - F 2$	++*	○	
	$S_s - N 1$	++*	○	
		-+*	○	
	$S_s - N 2$ (NS)	++*	○	
		-+*	○	
$S_s - N 2$ (EW)	++*	○		
	-+*	○		

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。

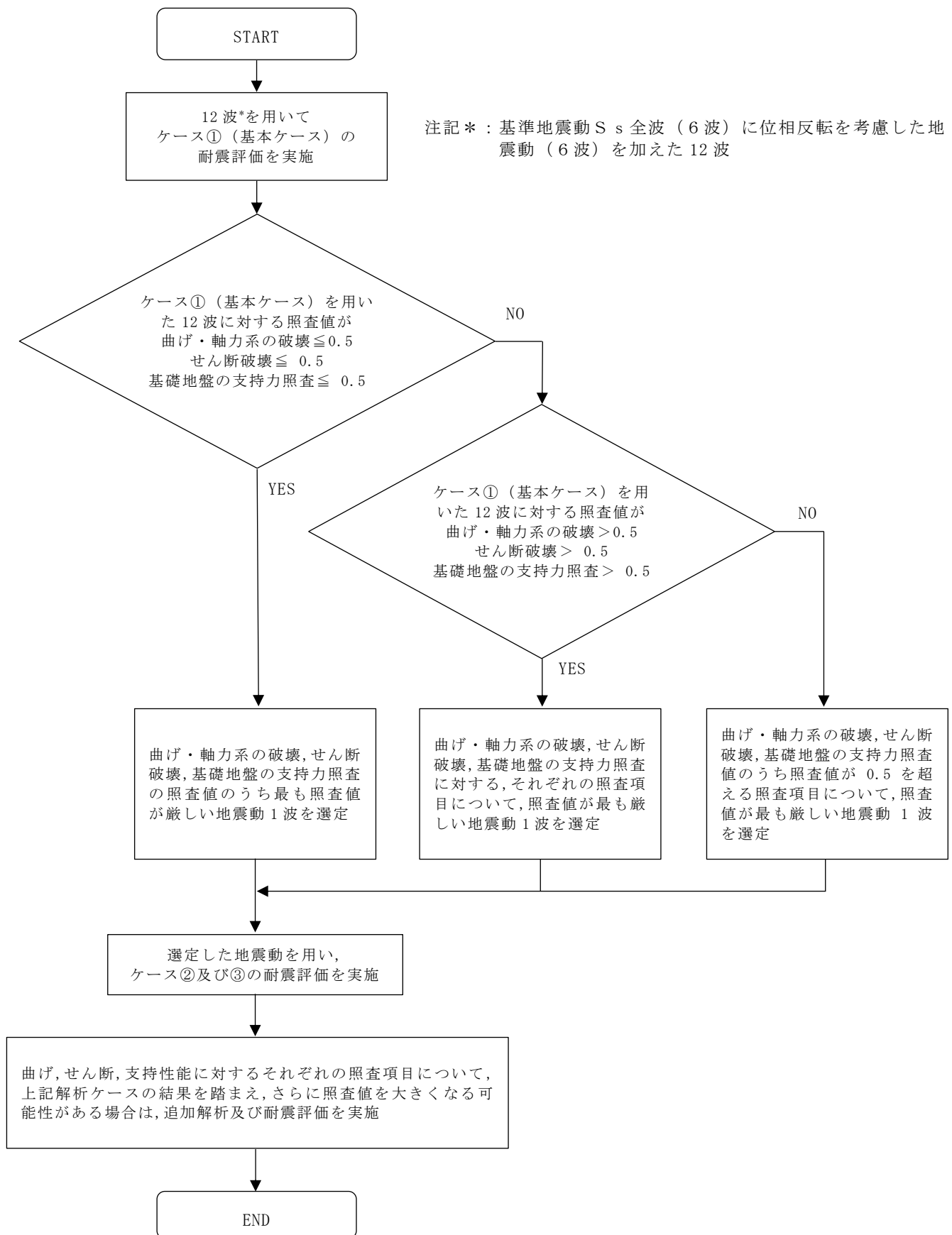


図 3-33 追加解析を実施する地震動の選定フロー

3.5.2 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

(1) 地盤物性のばらつきを考慮した解析ケース

「3.5.1 耐震評価における解析ケース」と同様に、地盤物性のばらつきを考慮する（表 3-11 示すケース②及び③）。

表 3-11 機器・配管系の耐震評価における解析ケース

(A-A断面及びB-B断面)

解析ケース	解析手法	地盤物性		備考
		埋戻土 (G_0 : 初期せん断弾性係数)	岩盤 (G_d : 動せん断弾性係数)	
ケース① (基本ケース)	全応力解析	平均値	平均値	
ケース②	全応力解析	平均値	平均値 + 1 σ	
ケース③	全応力解析	平均値	平均値 - 1 σ	
ケース④	全応力解析	平均値	平均値	材料物性のばらつき
ケース⑤	全応力解析	平均値	平均値	地下水位低下*

注記*: 解析モデル内に地下水位を設定しない状態における検討とする。

(2) 材料物性の影響を考慮した解析ケース

材料物性のばらつきについては、剛性を定義するコンクリートのヤング係数が、コンクリートの設計基準強度に対応して定まることを踏まえ、コンクリートの設計基準強度を基本ケースとする。また、ヤング係数をコンクリートの実強度に対応して定めたケースについて確認を行う（表 3-11 に示すケース④）。

B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽におけるコンクリート実強度は、「建築工事標準仕様書・同解説 JASS 5N 原子力発電所における鉄筋コンクリート工事（（社）日本建築学会，2013年）」（以下「JASS 5N」という。）及び「日本原子力学会標準 原子力発電所に対する地震を起因とした確率論的リスク評価に関する実施基準（（社）日本原子力学会，2015年）」（以下「日本原子力学会標準」という。）より算定される圧縮強度のうち最大となるものを選択する。ヤング係数は実強度に対応するコンクリート標準示方書 2002 に基づき算出する。設定した圧縮強度及びヤング係数を表 3-12 に示す。

表 3-12 コンクリート実強度を考慮した物性値

圧縮強度 (N/mm ²)	ヤング係数 (kN/mm ²)
36.1	29.8

(3) 地下水位低下の影響を考慮した解析ケース

地下水位については、地下水位低下設備に期待せず、保守的に高く設計地下水位を設定していることから、機器・配管系の床応答への影響を確認するため、地下水位が低下している状態での影響検討を実施する（表 3-11 に示すケース⑤）。

(4) 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の組合せ

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 S_s 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 波を用いて解析ケース（表 3-13 におけるケース①～⑤）を実施する。

表 3-13 機器・配管系の応答加速度抽出のための解析ケース

解析ケース	ケース①	ケース②	ケース③	ケース④	ケース⑤
	基本ケース	地盤物性のばらつき (+1σ) を考慮した解析ケース	地盤物性のばらつき (-1σ) を考慮した解析ケース	材料特性 (コンクリート) の実強度を考慮した解析ケース	地下水が低い場合を仮定した解析ケース
地盤物性	平均値	平均値+1σ	平均値-1σ	平均値	平均値
S s - D	++*1	○	○	△*2	△*2
	-+*1	○	○	-	-
	+-*1	○	○	-	-
	--*1	○	○	-	-
S s - F 1	++*1	○	○	-	-
	++*1	○	○	-	-
S s - N 1	++*1	○	○	-	-
	-+*1	○	○	-	-
S s - N 2 (NS)	++*1	○	○	-	-
	-+*1	○	○	-	-
S s - N 2 (EW)	++*1	○	○	-	-
	-+*1	○	○	-	-

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：△は影響検討ケースについては，S s - D (++) により影響の程度を確認する。

4. 評価内容

4.1 入力地震動の設定

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 S_s 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4-1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」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4-2～図4-35に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。

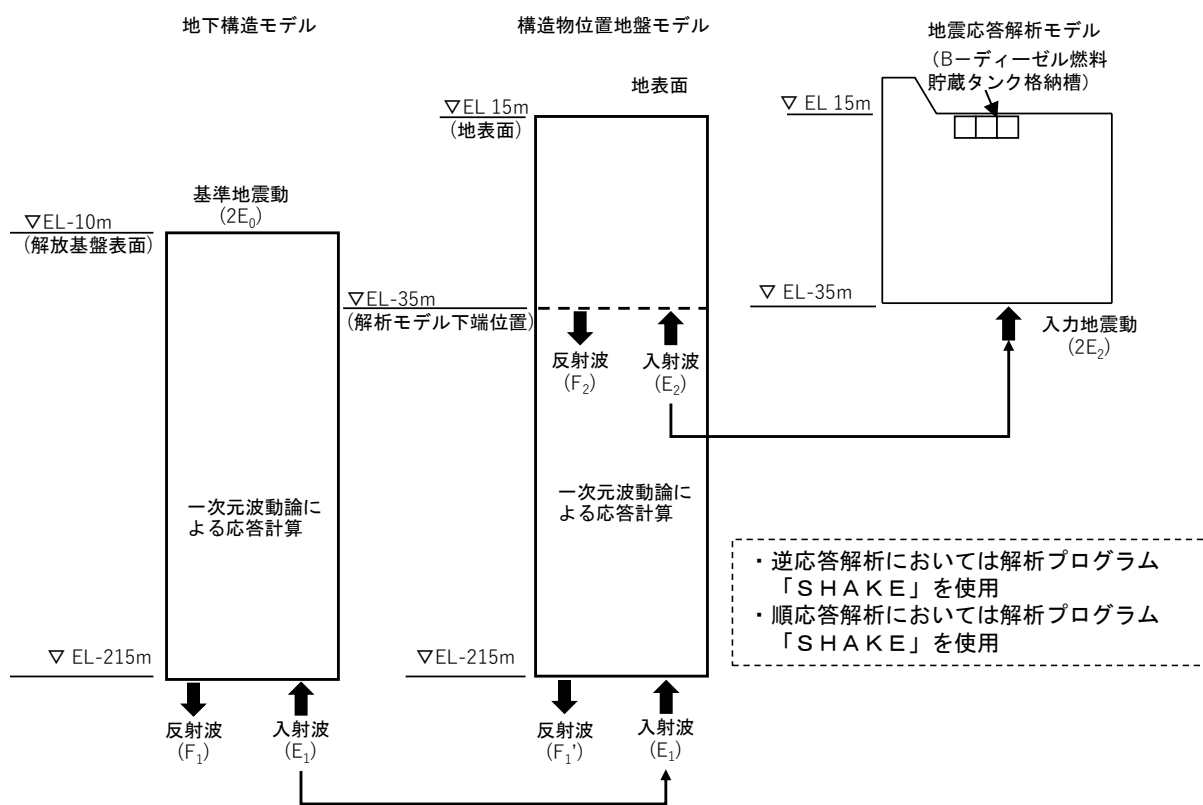
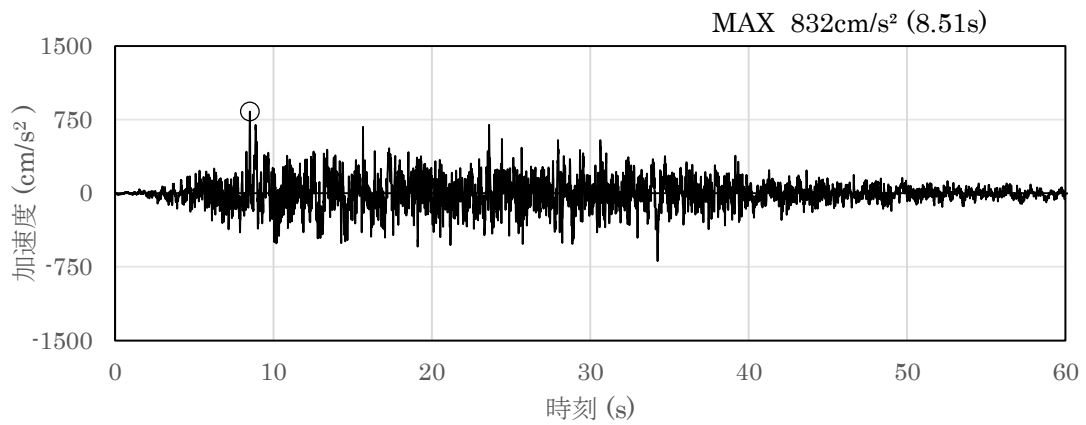
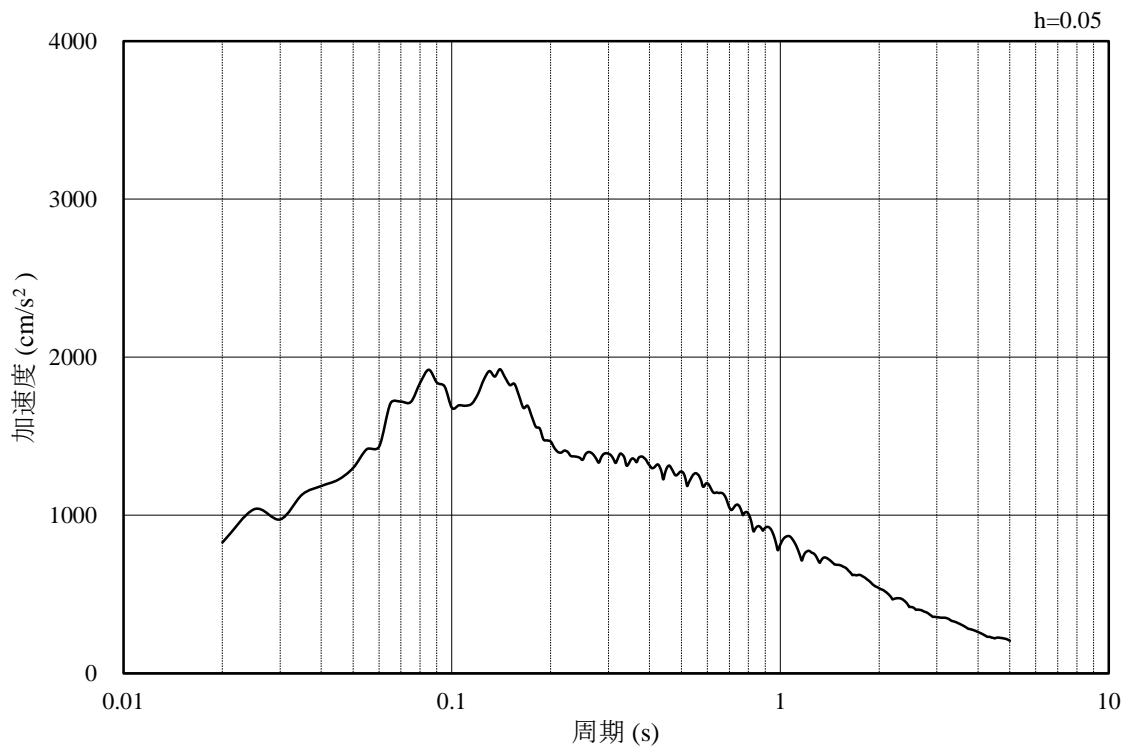


図4-1 入力地震動算定の概念図

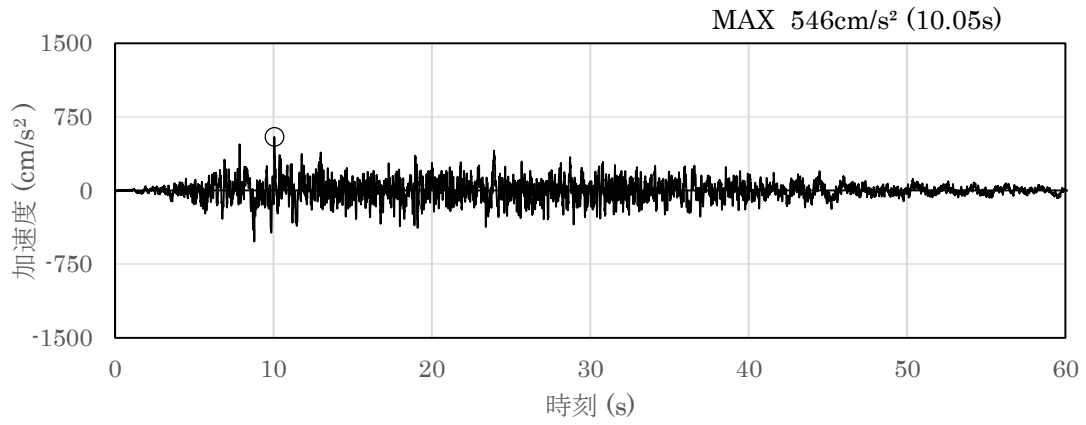


(a) 加速度時刻歴波形

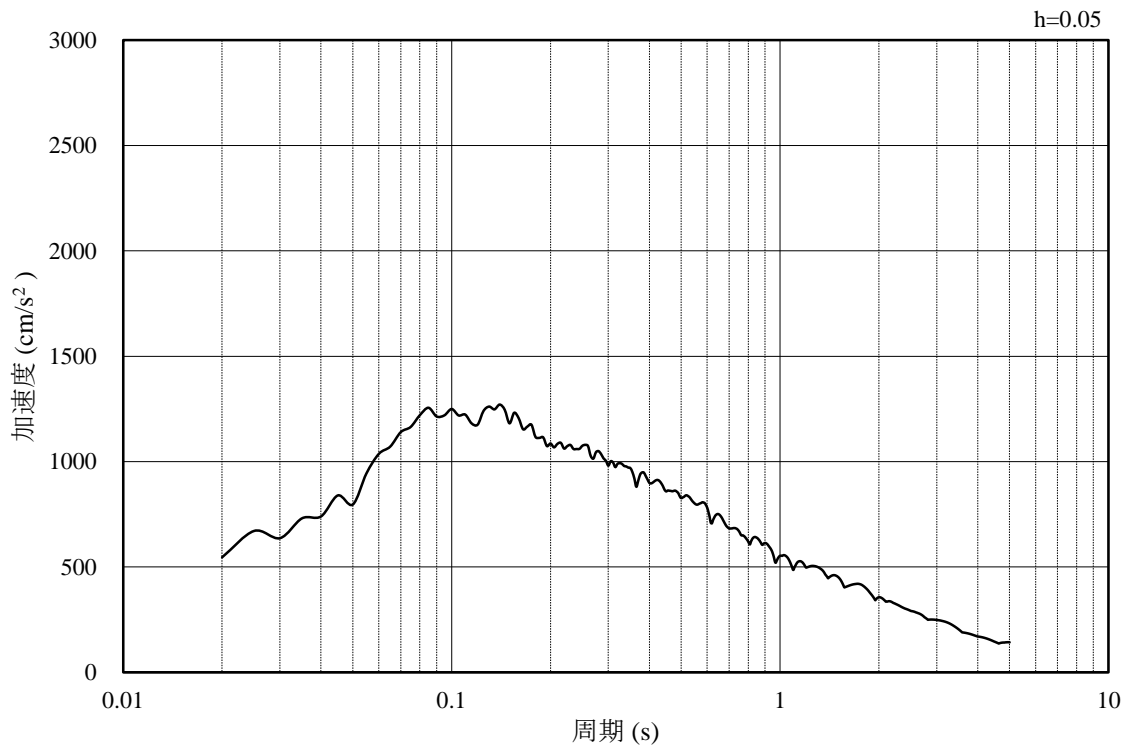


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-2 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)

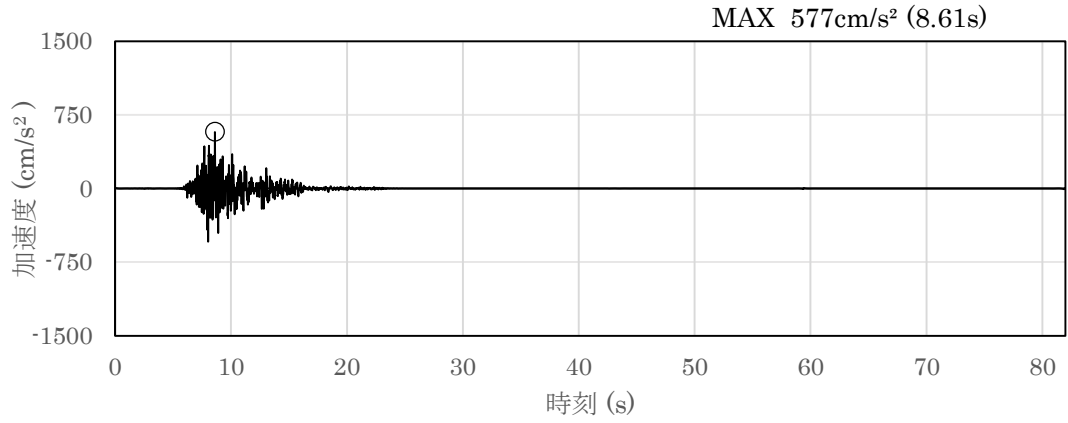


(a) 加速度時刻歴波形

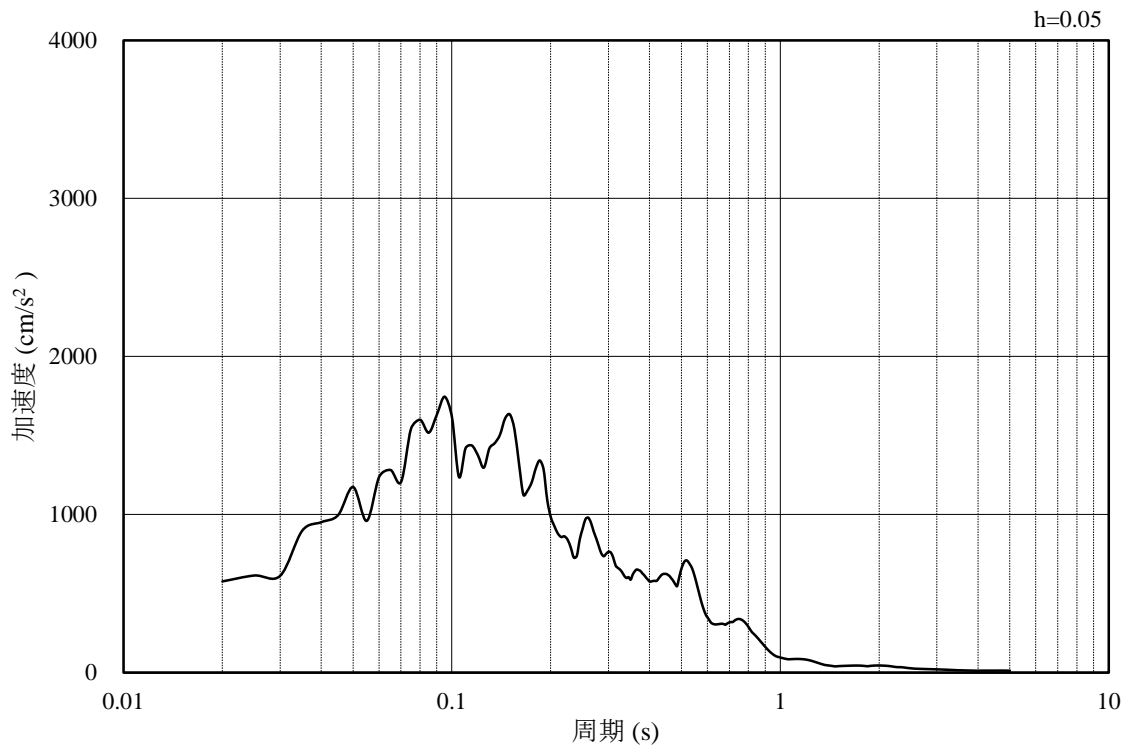


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-3 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)

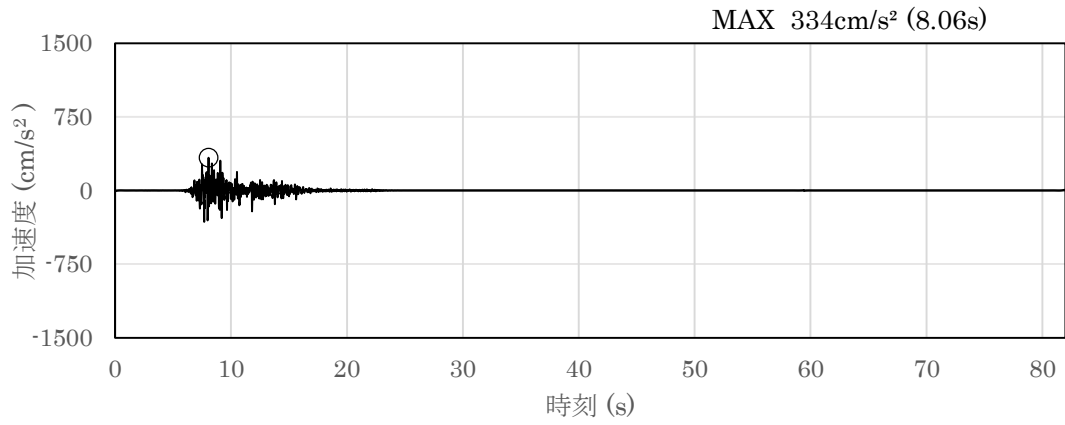


(a) 加速度時刻歴波形

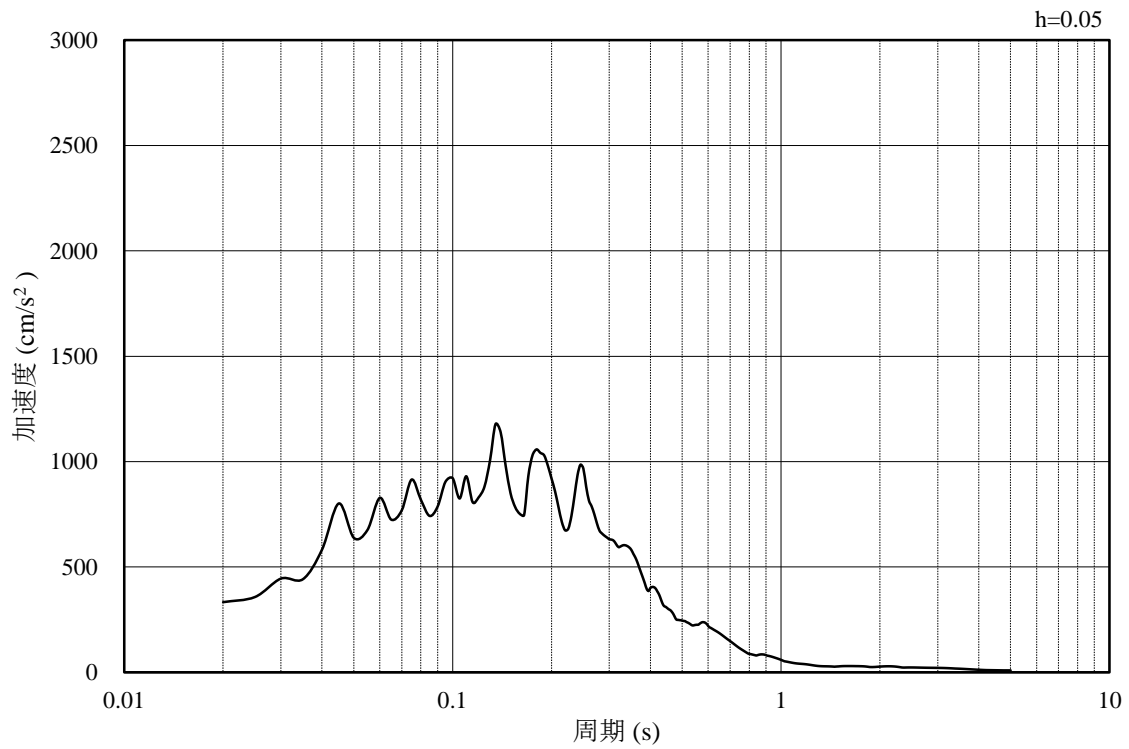


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-4 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 - F 1 (N S))

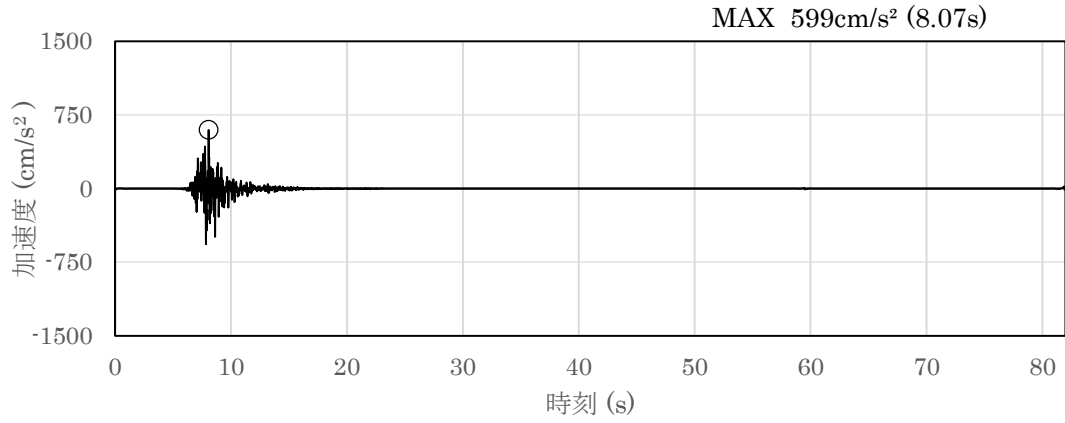


(a) 加速度時刻歴波形

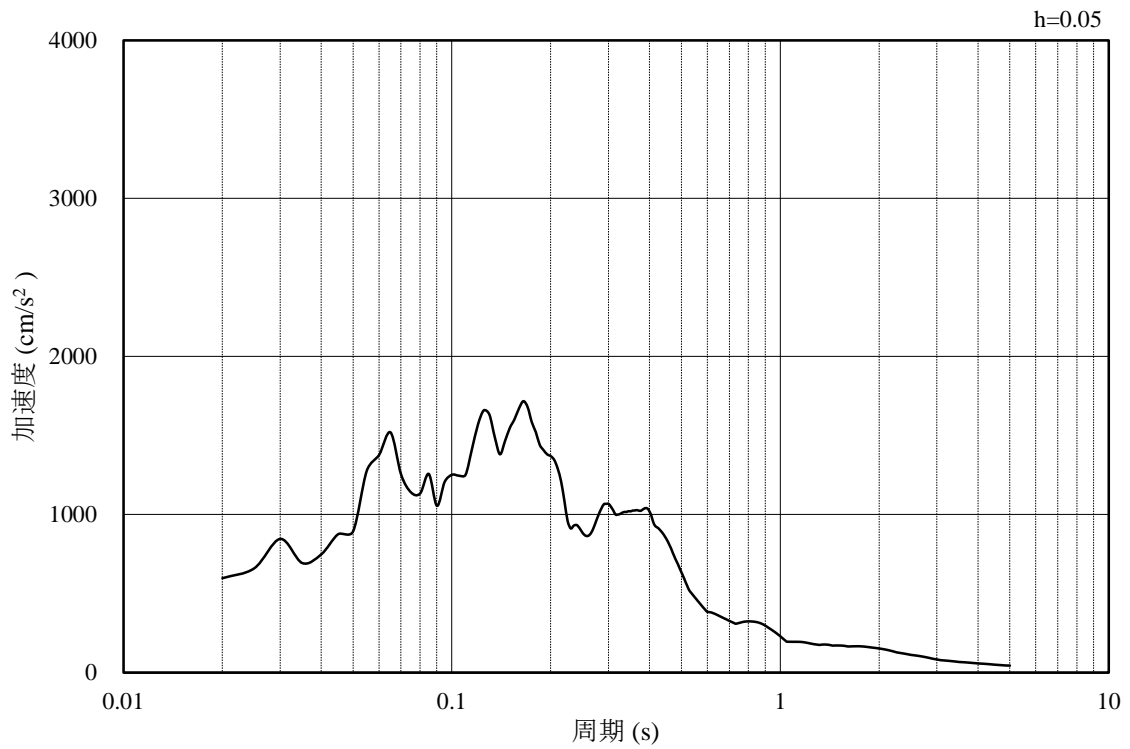


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-5 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 1 (NS))

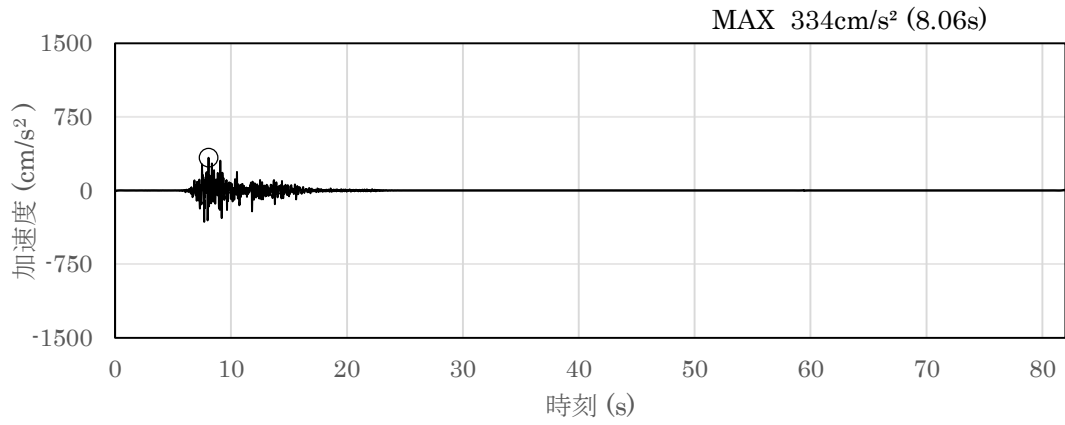


(a) 加速度時刻歴波形

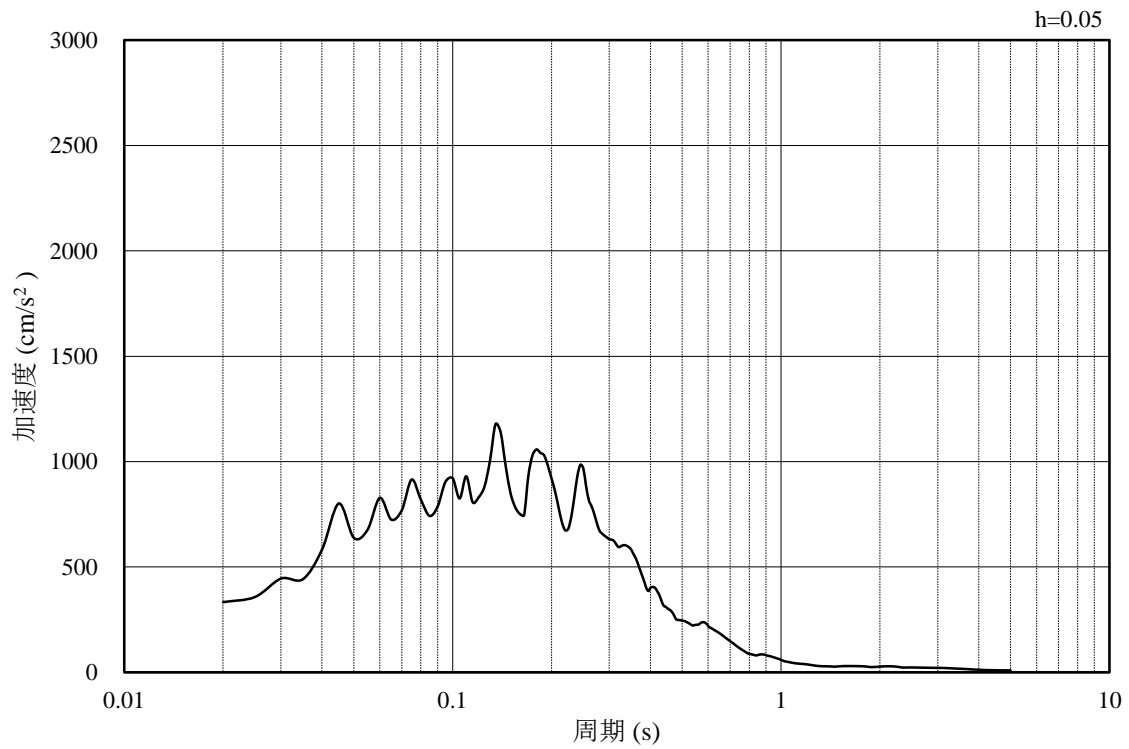


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-6 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 - F 1 (EW))

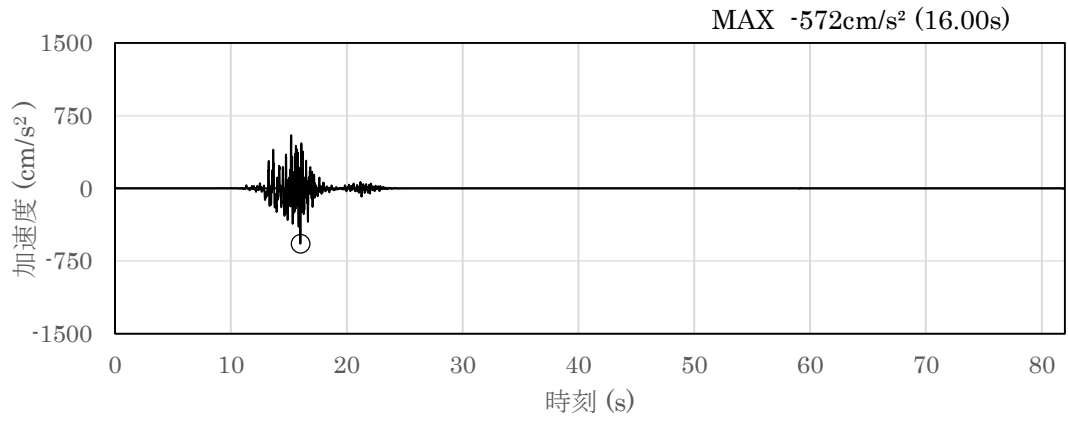


(a) 加速度時刻歴波形

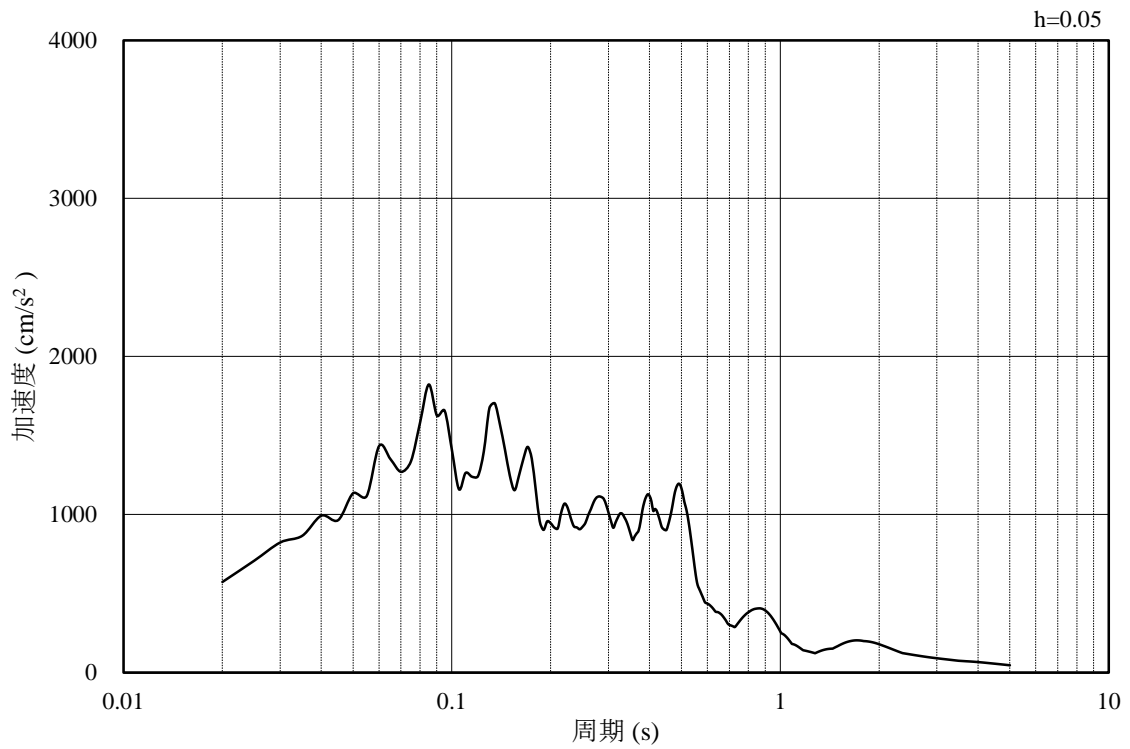


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-7 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 1 (EW))

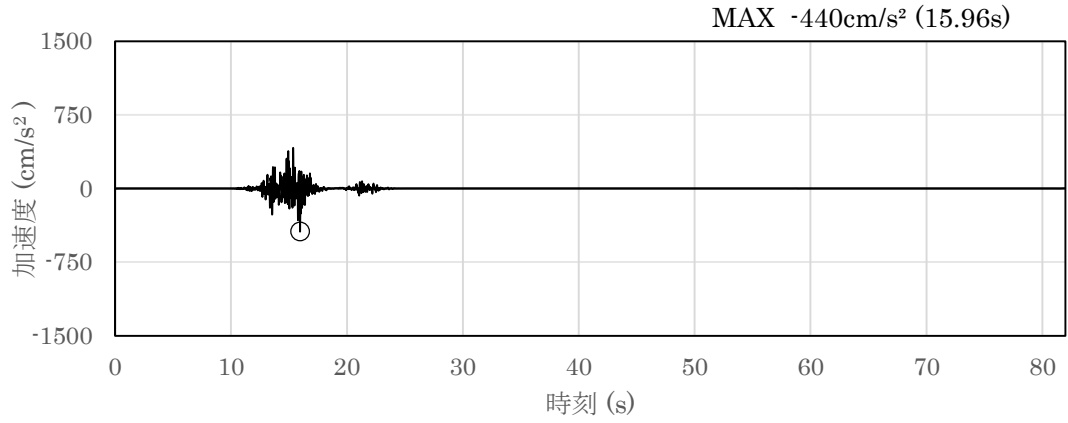


(a) 加速度時刻歴波形

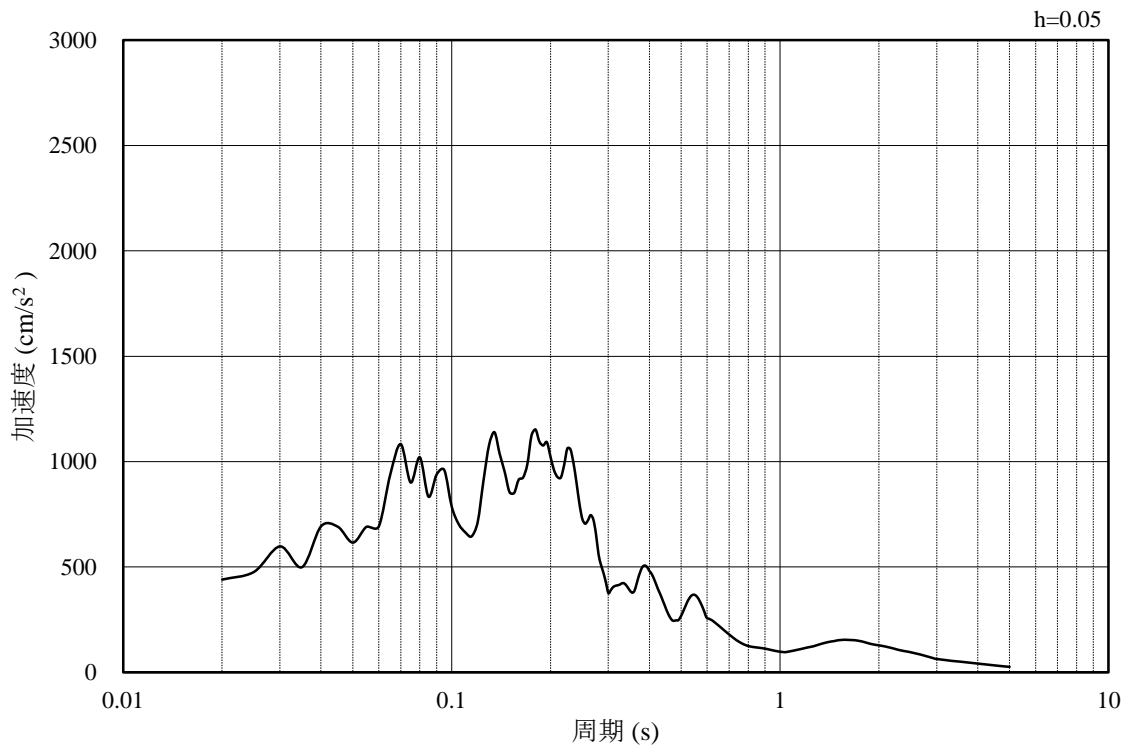


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-8 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 - F 2 (N S))

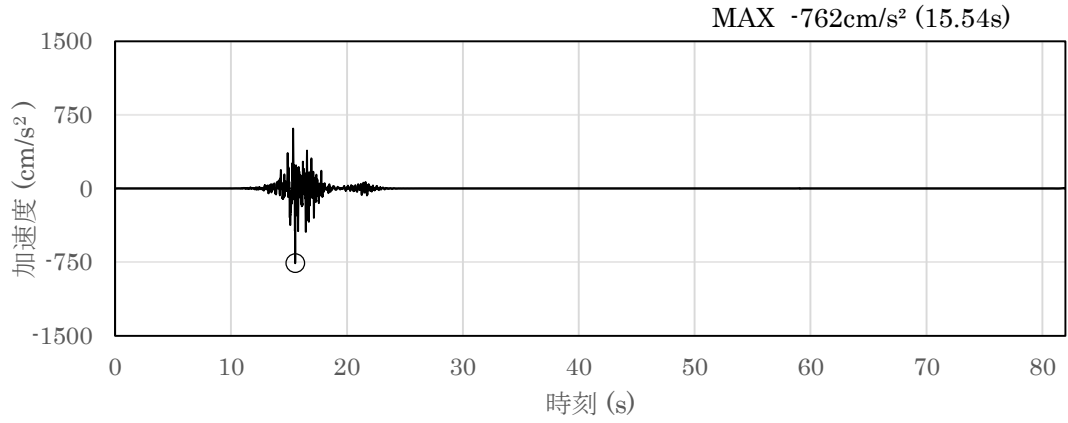


(a) 加速度時刻歴波形

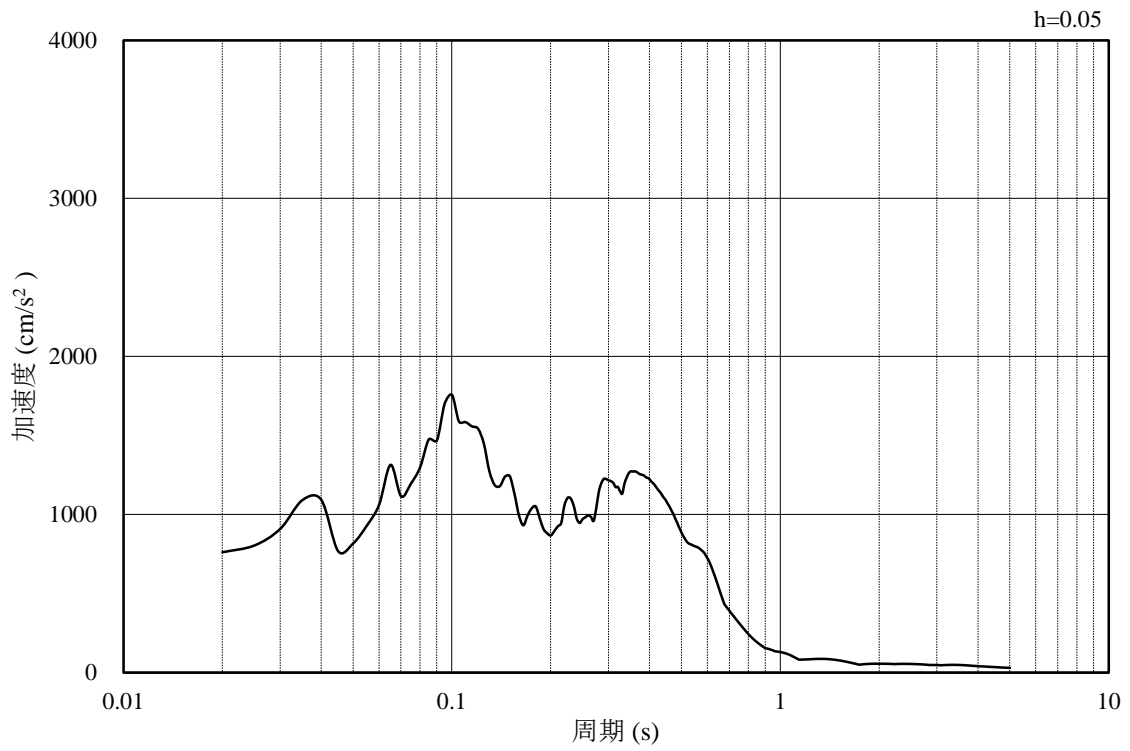


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-9 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 (N S))

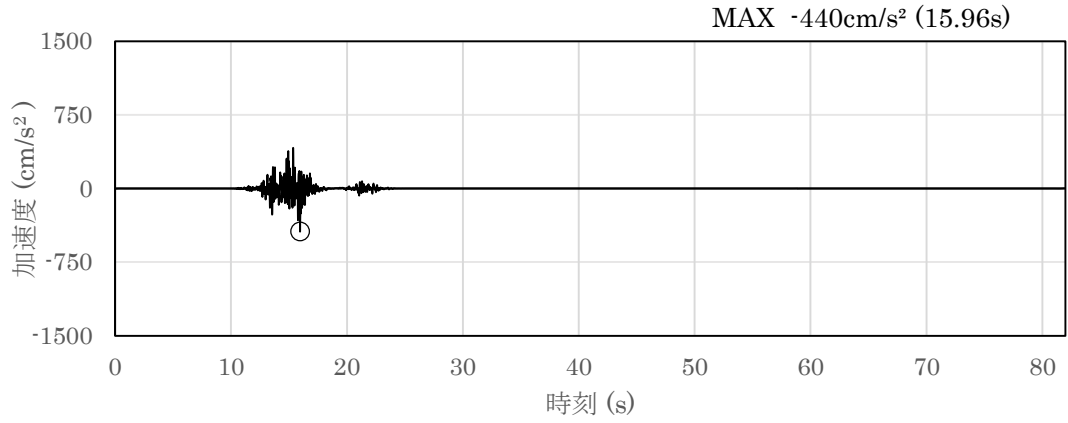


(a) 加速度時刻歴波形

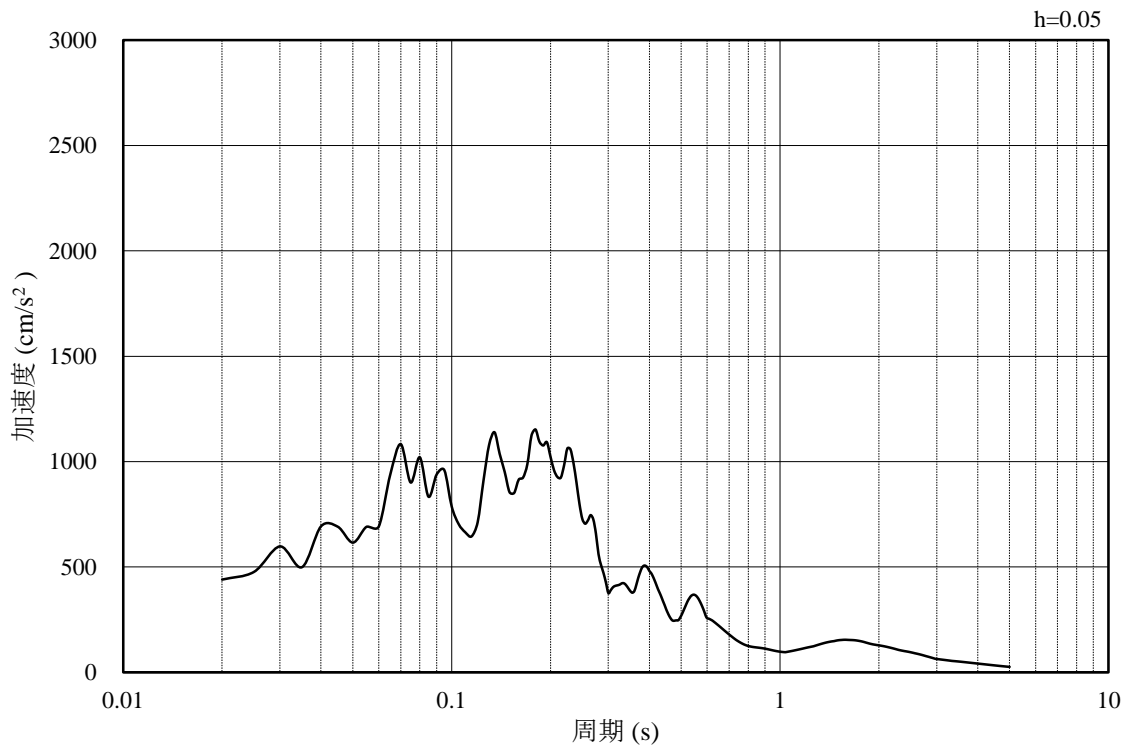


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-10 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 - F 2 (E W))

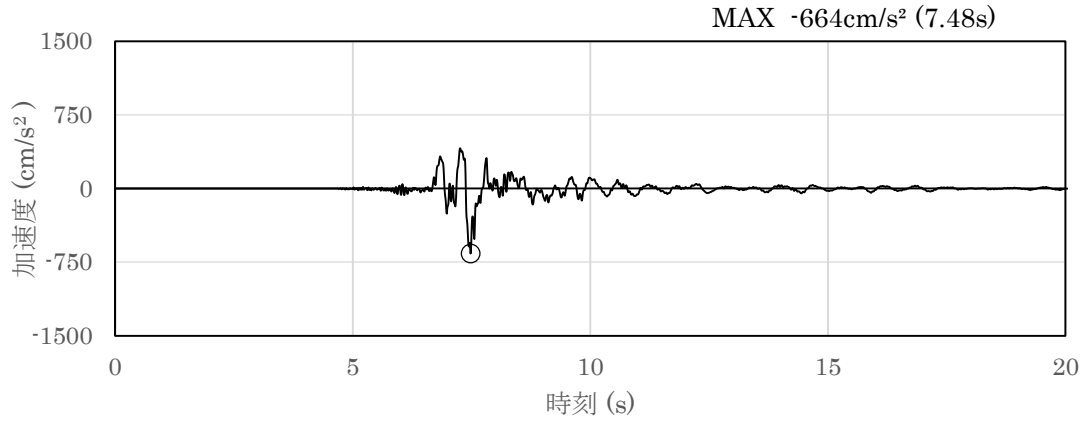


(a) 加速度時刻歴波形

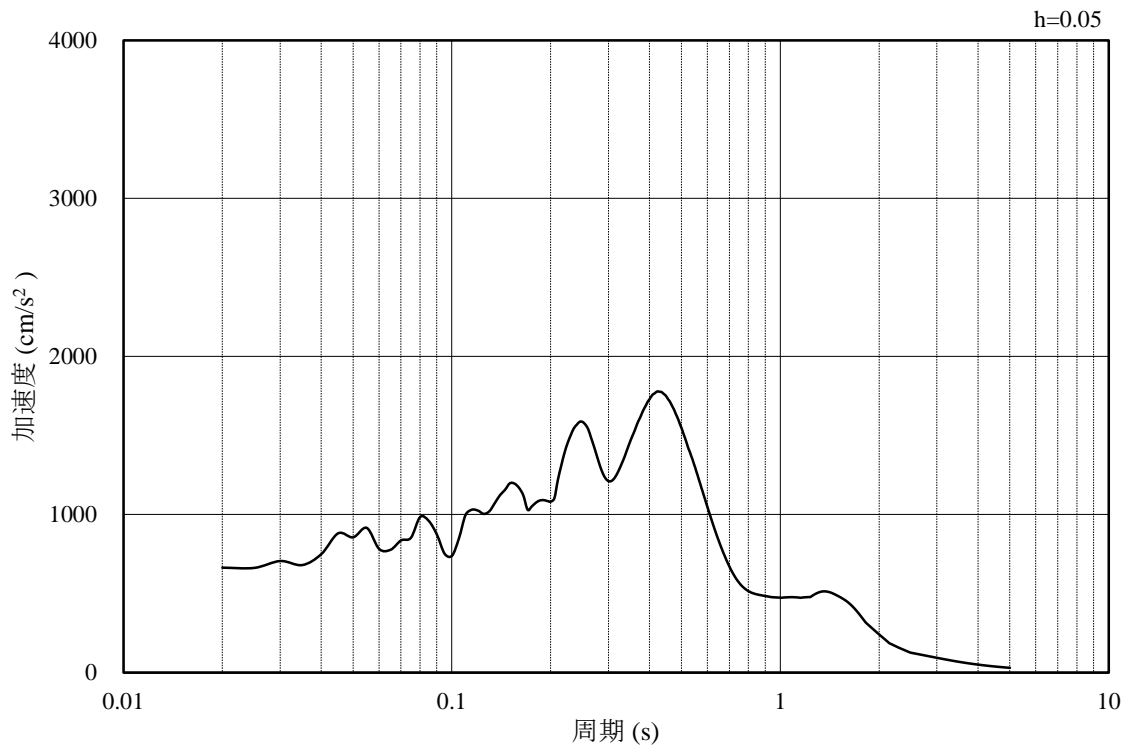


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-11 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 (E W))

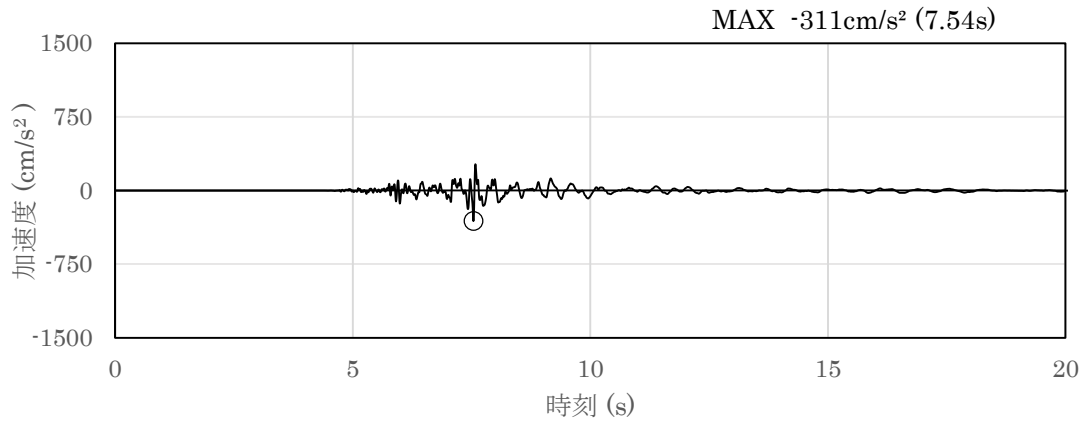


(a) 加速度時刻歴波形

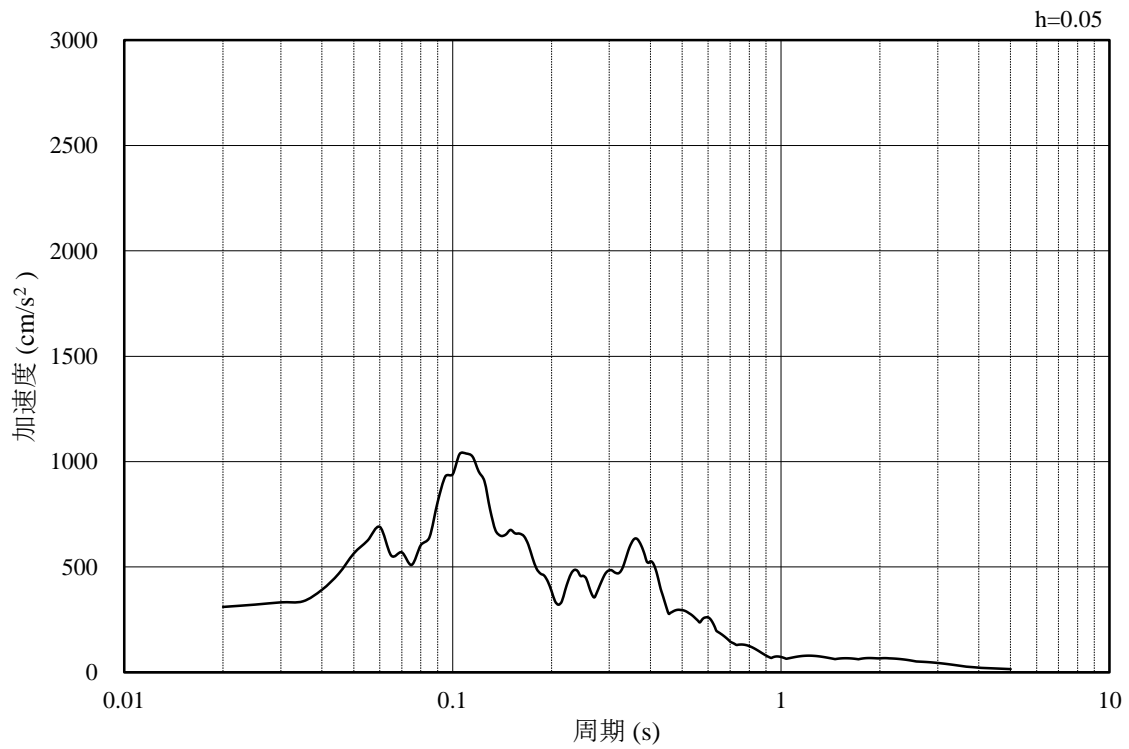


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-12 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 - N 1)

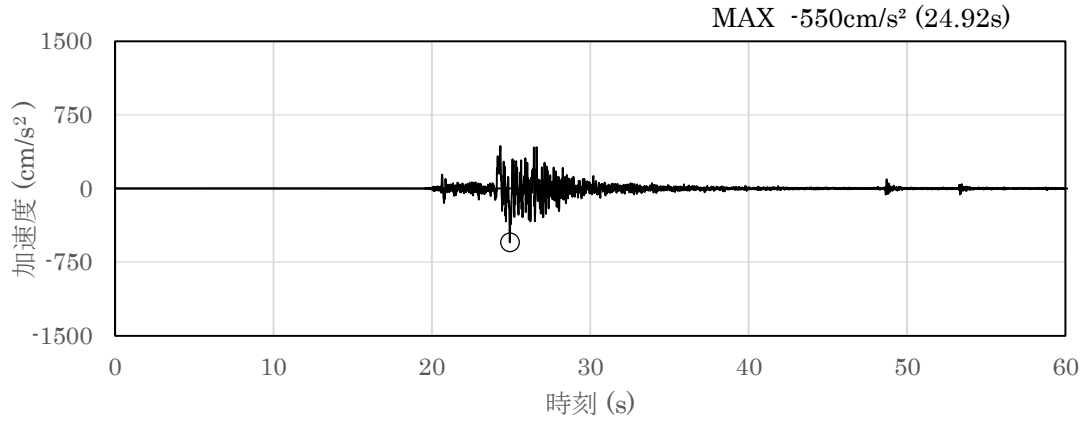


(a) 加速度時刻歴波形

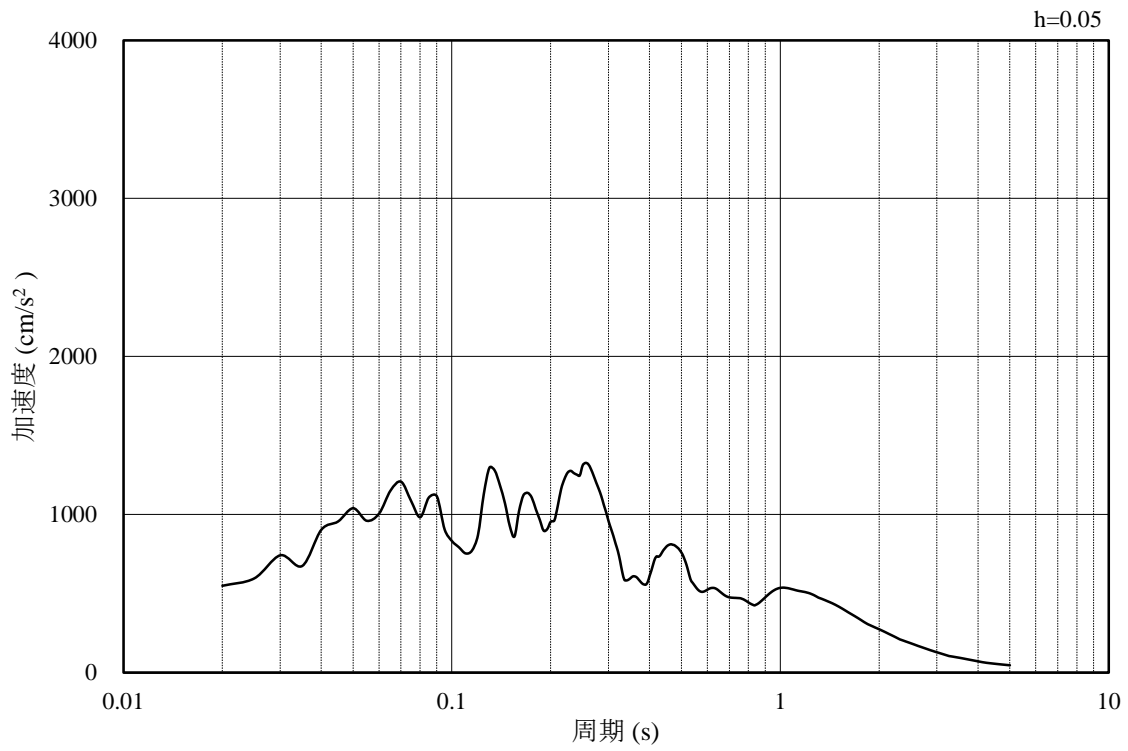


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-13 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 1)

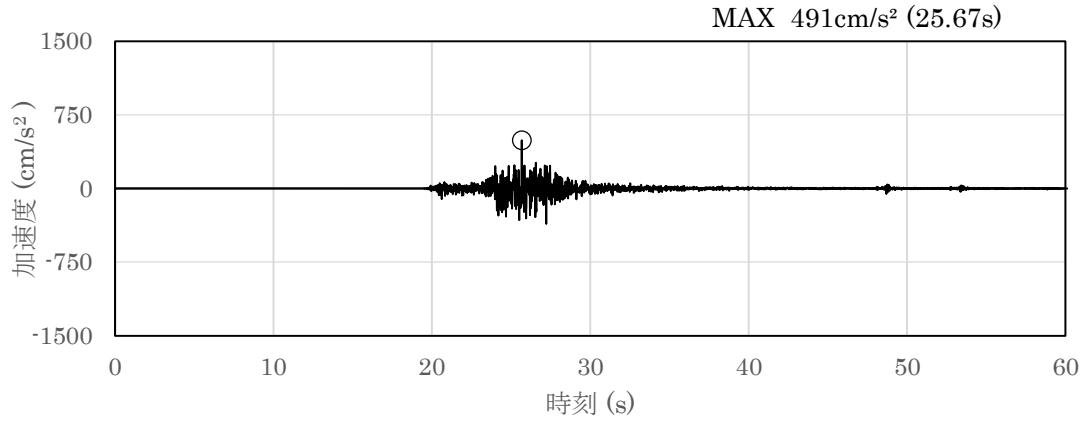


(a) 加速度時刻歴波形

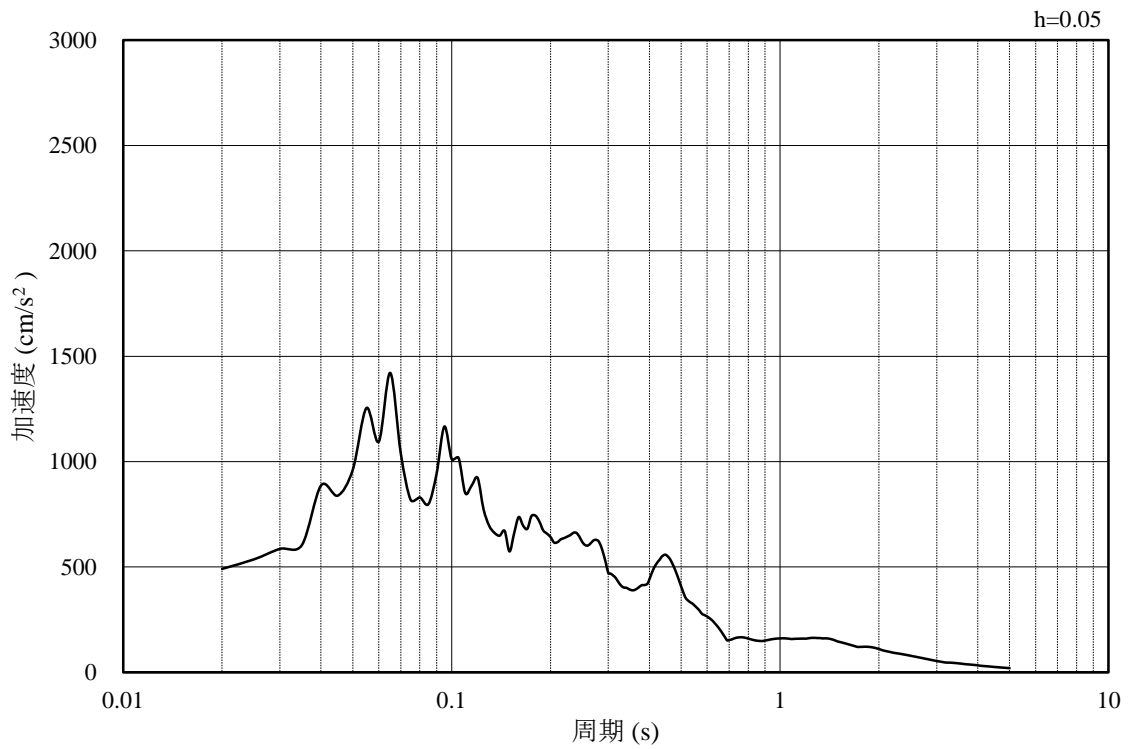


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-14 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 (N S))

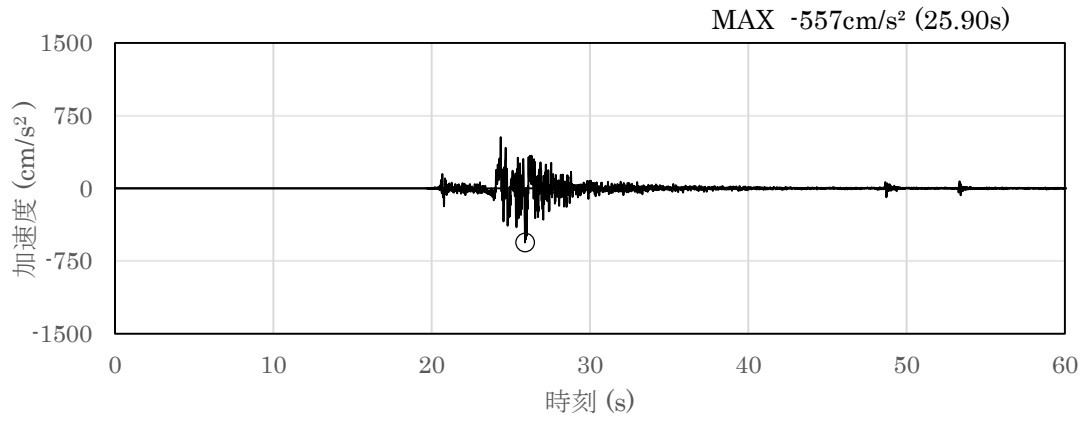


(a) 加速度時刻歴波形

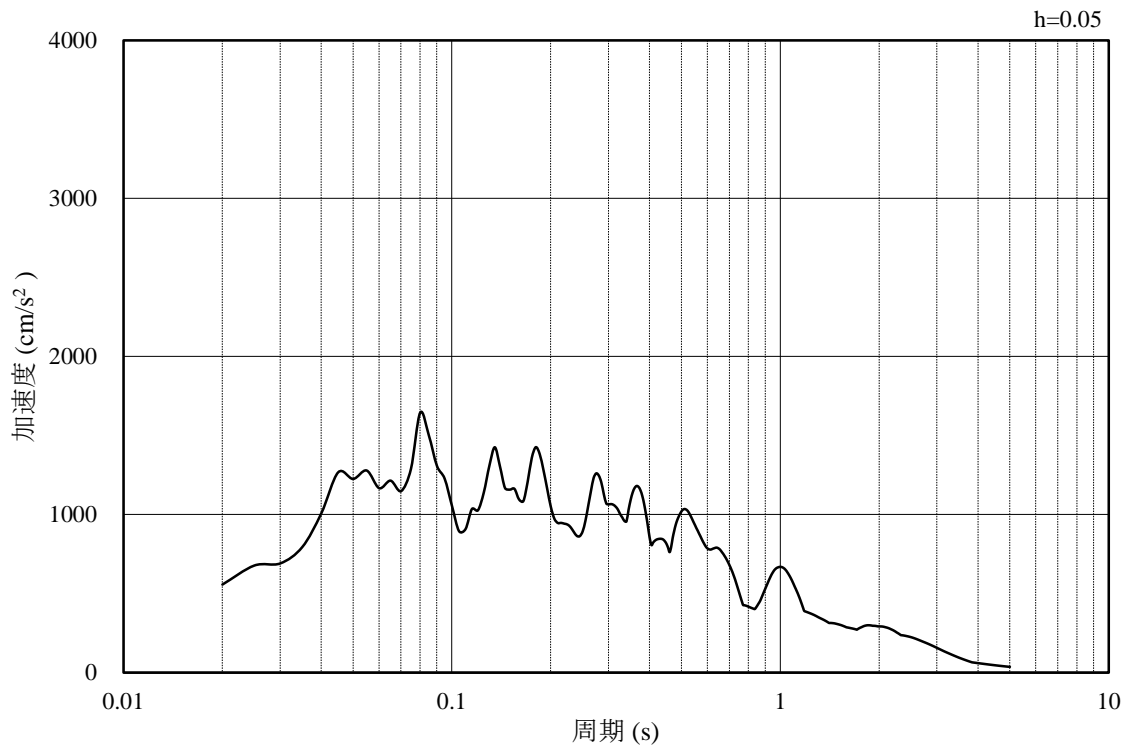


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-15 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))

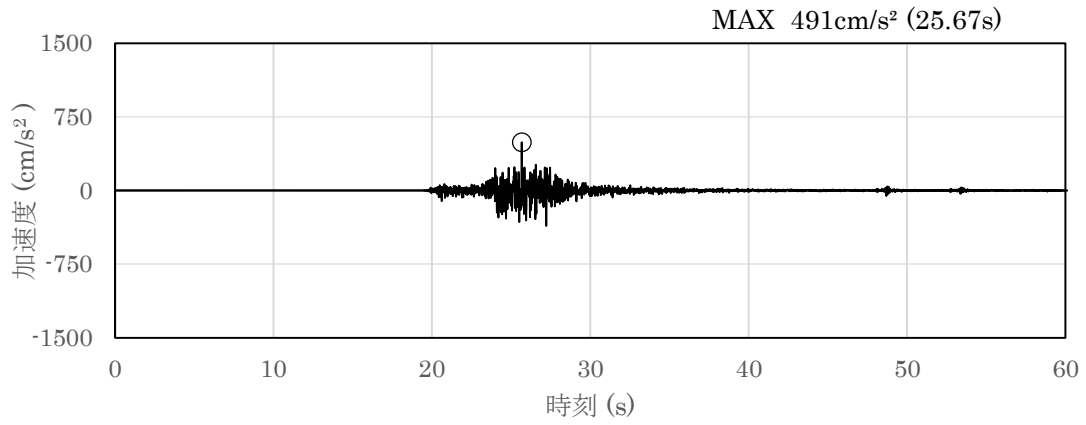


(a) 加速度時刻歴波形

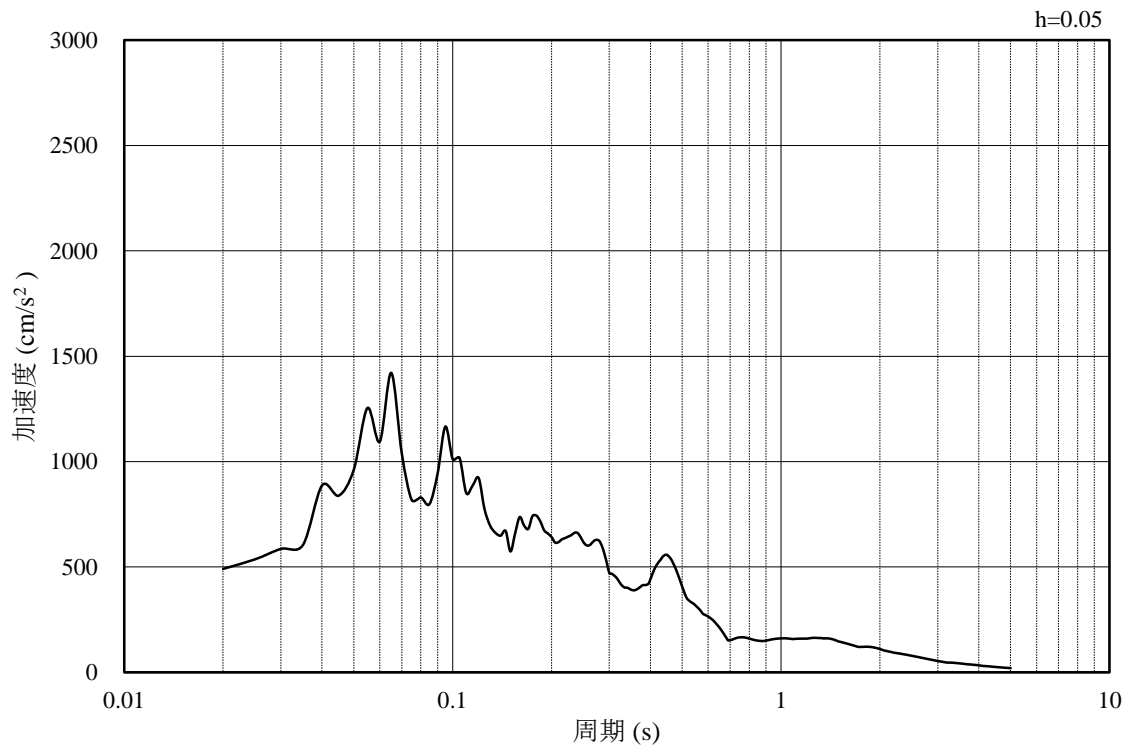


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-16 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))

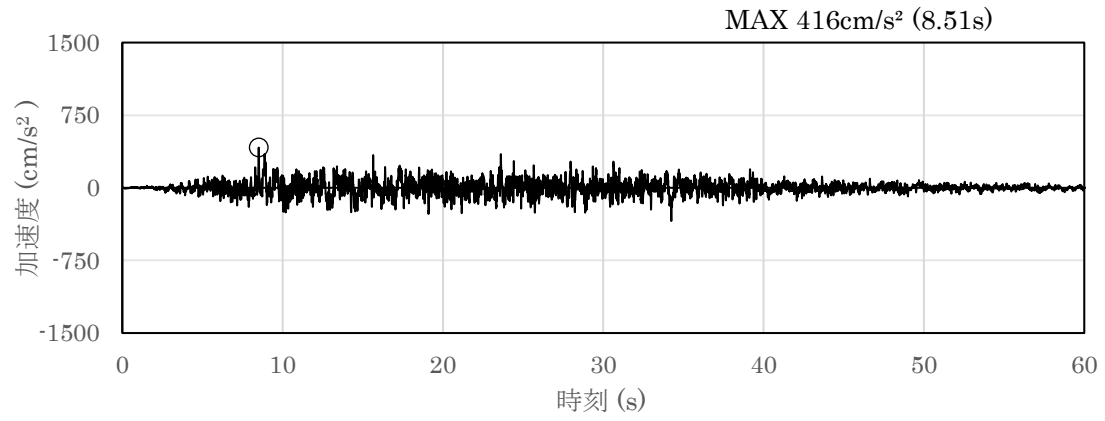


(a) 加速度時刻歴波形

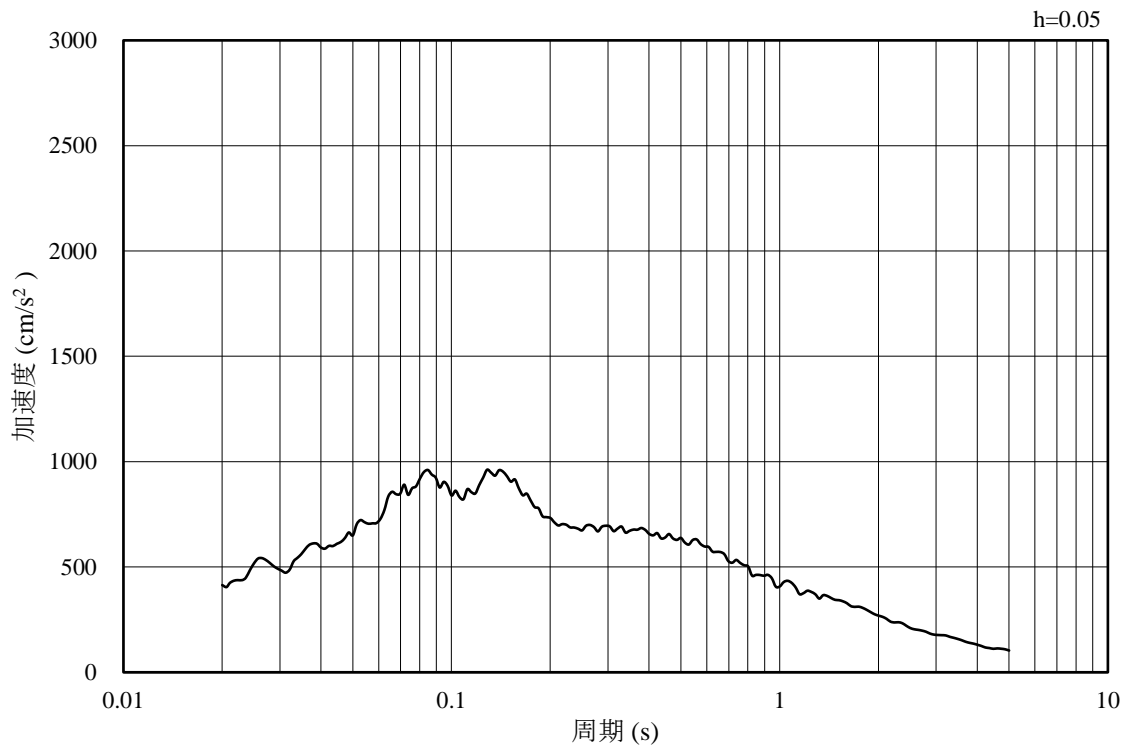


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-17 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 (E W))

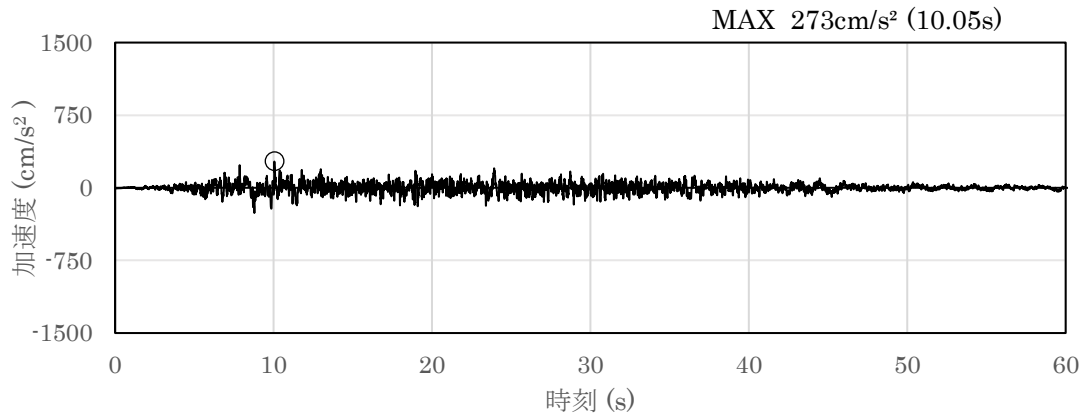


(a) 加速度時刻歴波形

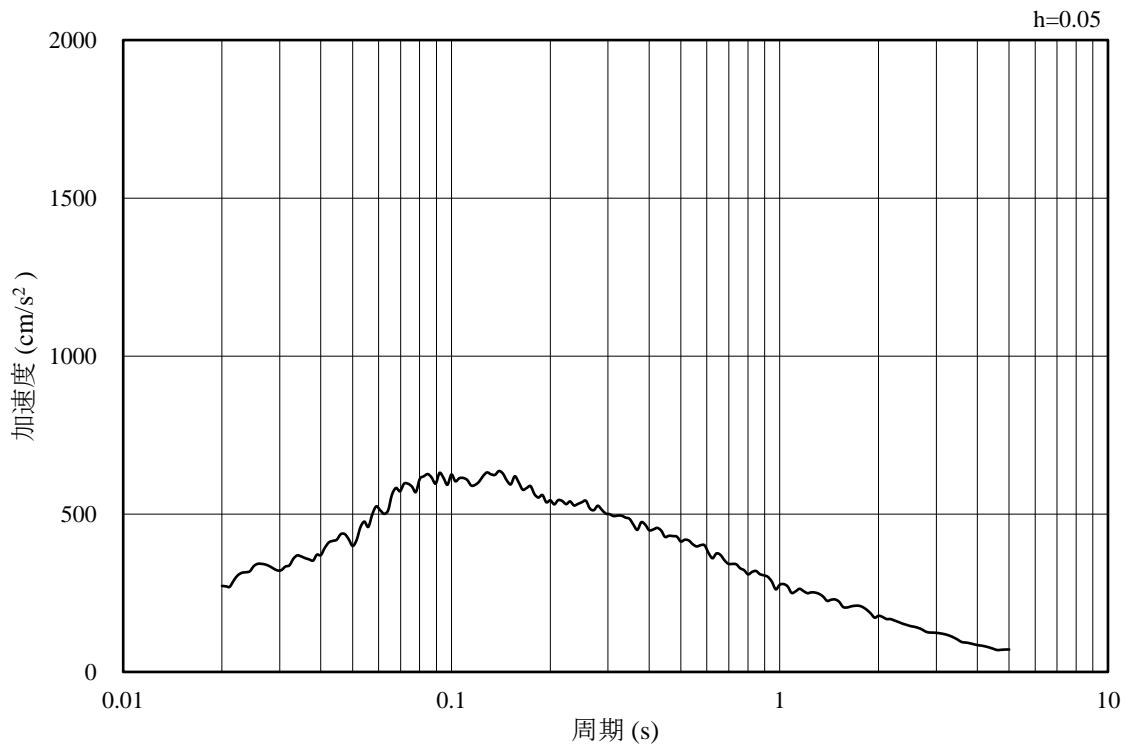


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-18 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 d - D)

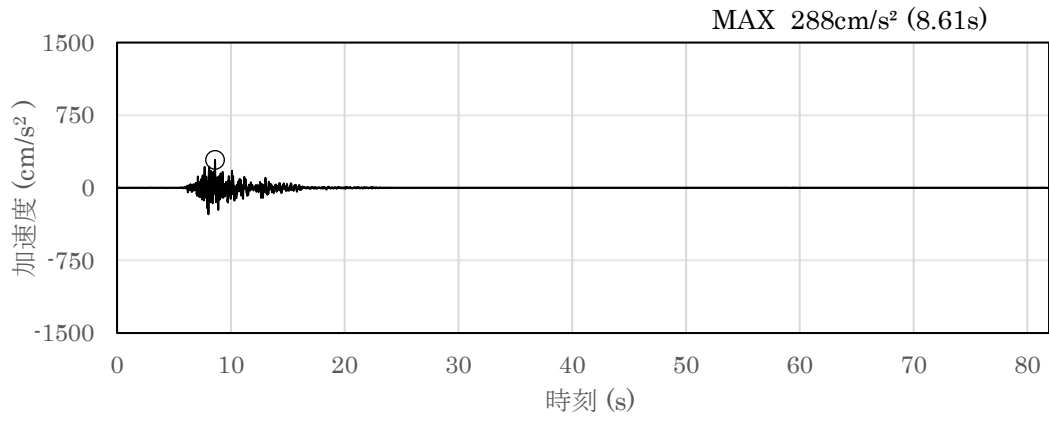


(a) 加速度時刻歴波形

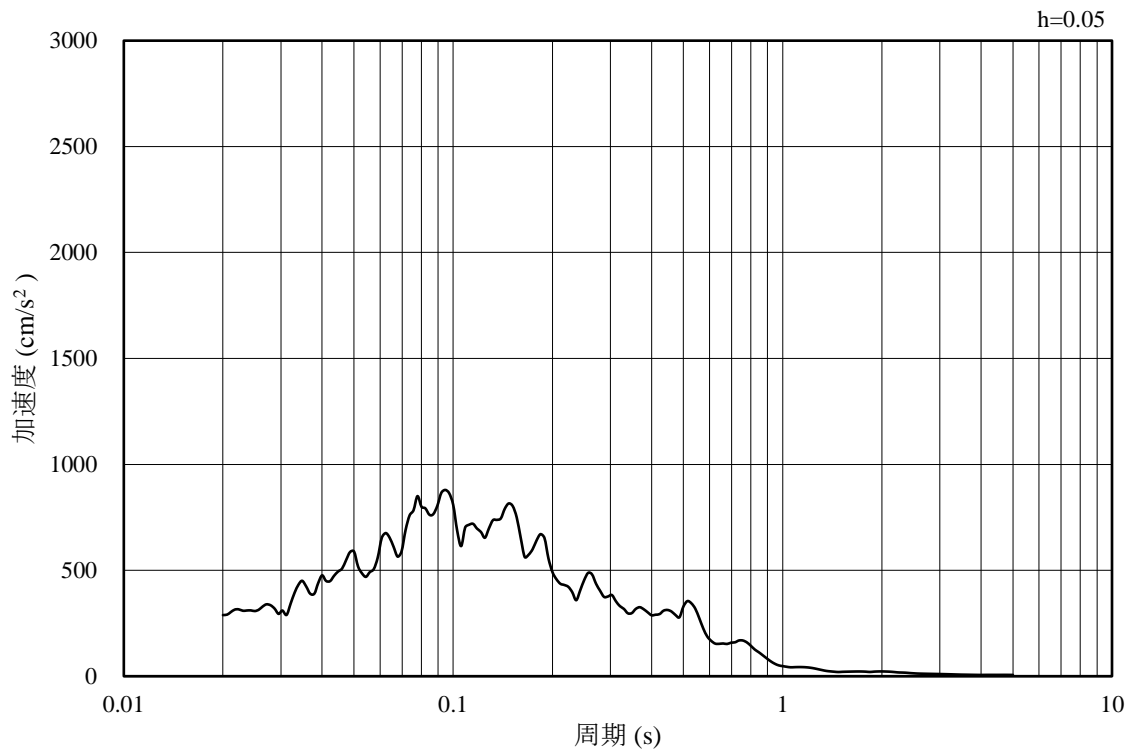


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-19 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 d - D)

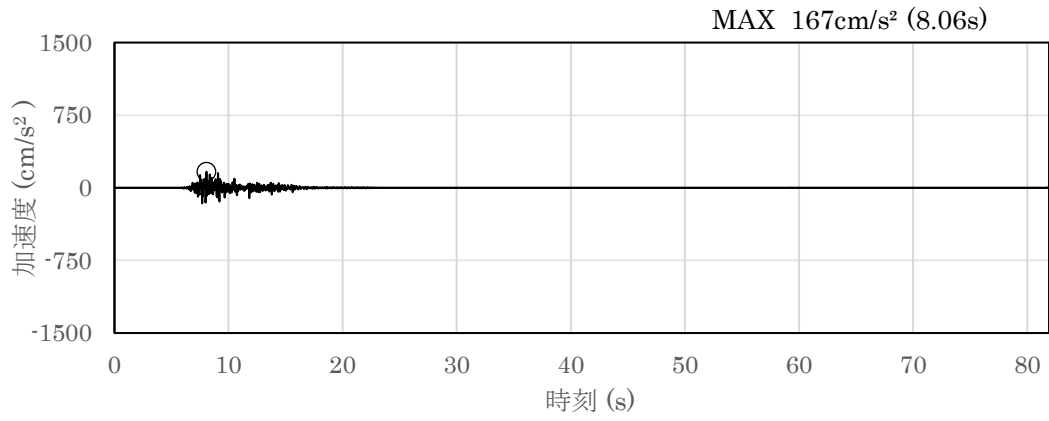


(a) 加速度時刻歴波形

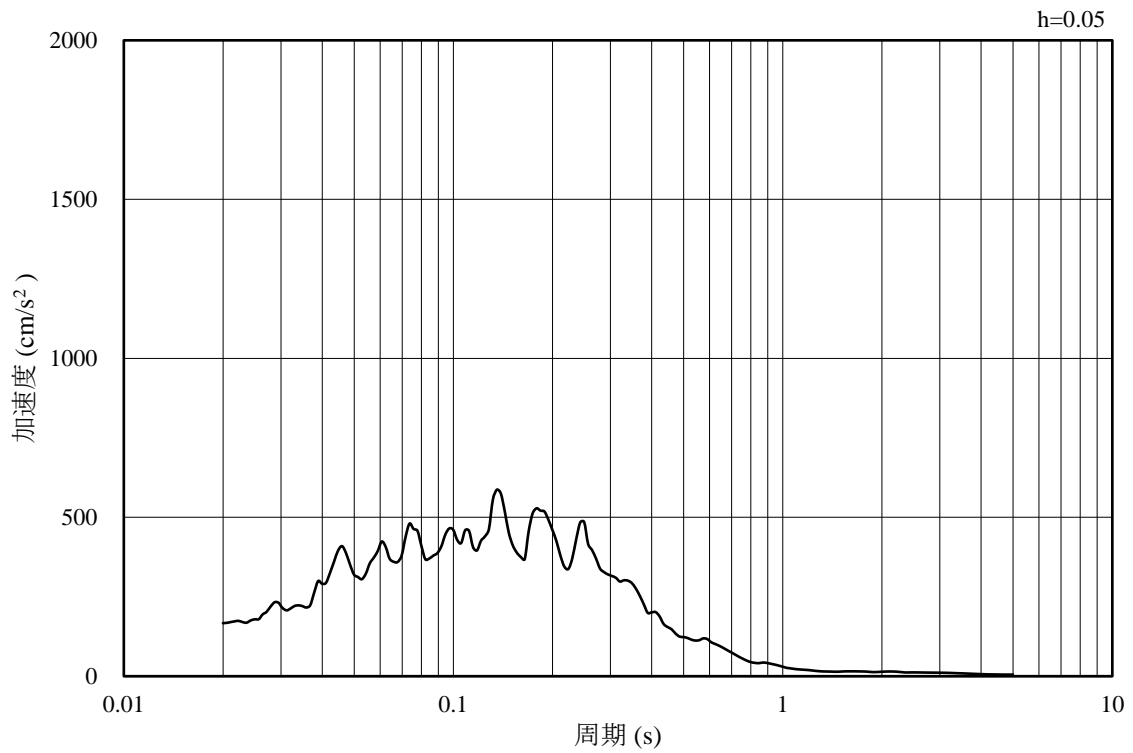


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-20 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 d - F 1 (N S))

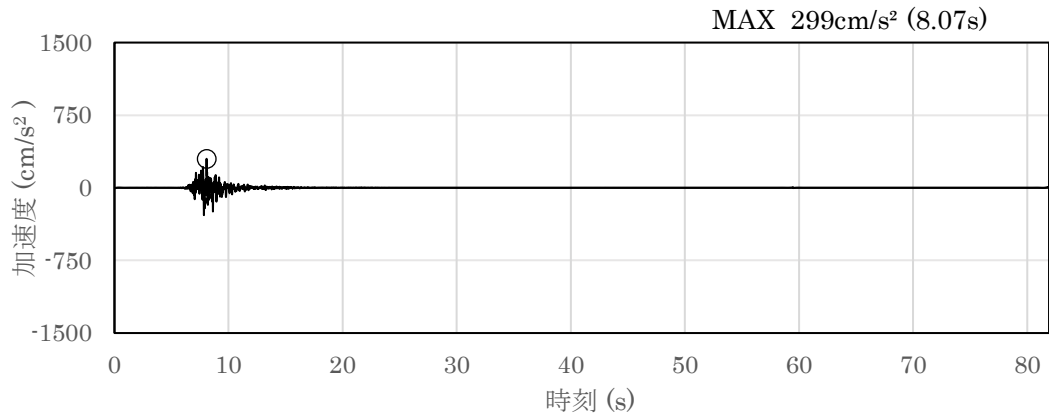


(a) 加速度時刻歴波形

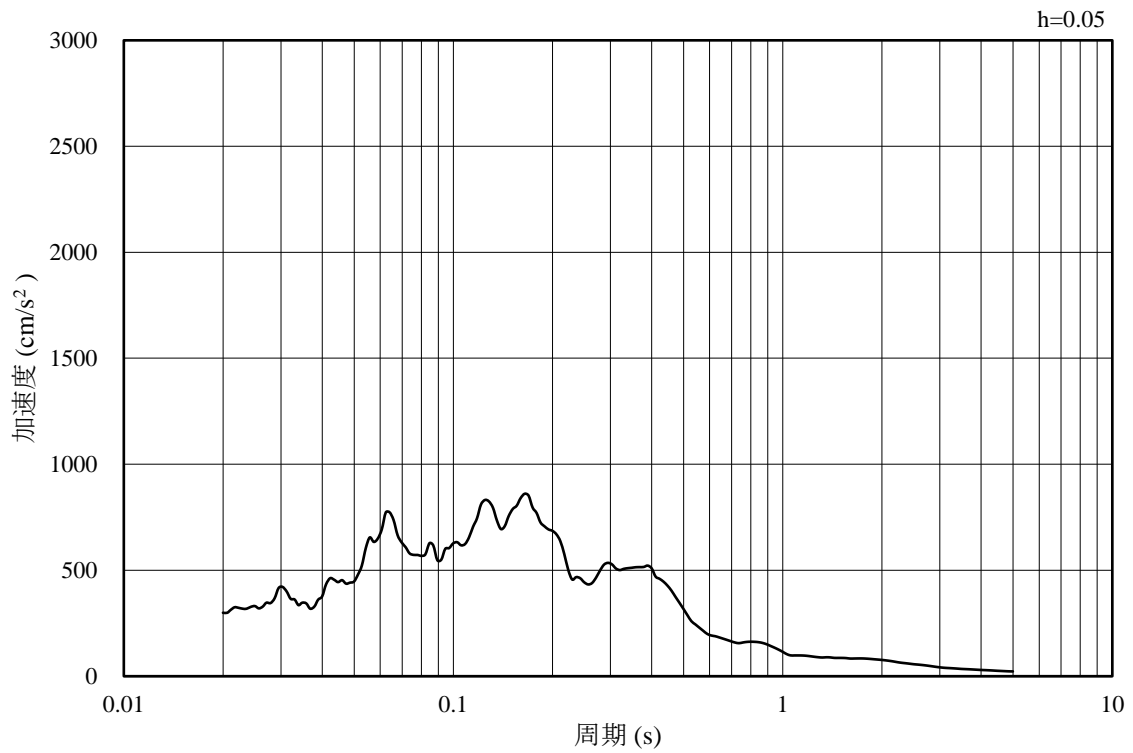


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-21 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 d - F 1 (NS))

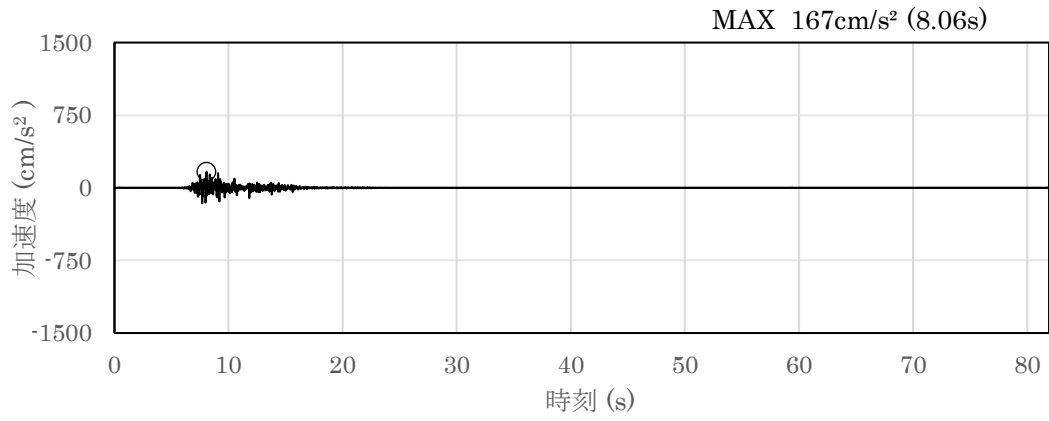


(a) 加速度時刻歴波形

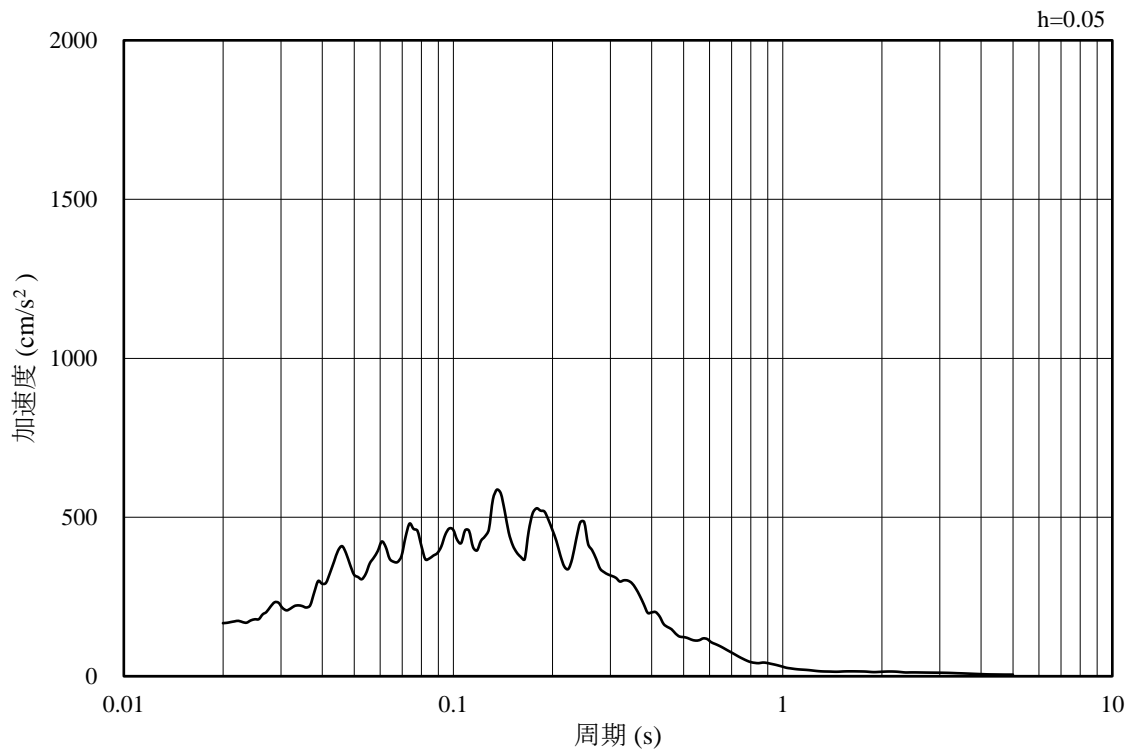


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-22 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 d - F 1 (E W))

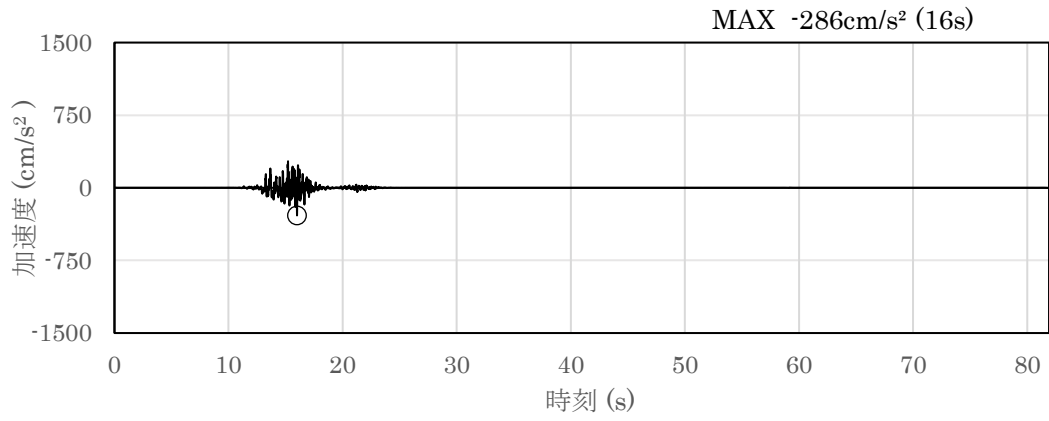


(a) 加速度時刻歴波形

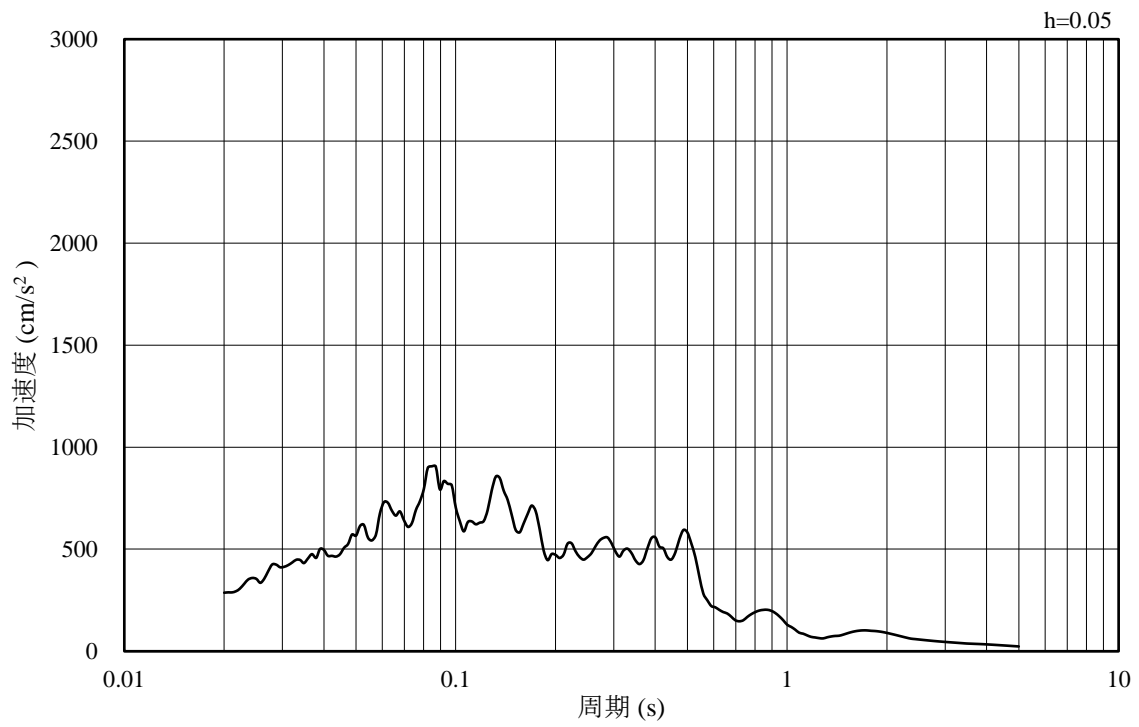


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-23 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 d - F 1 (E W))

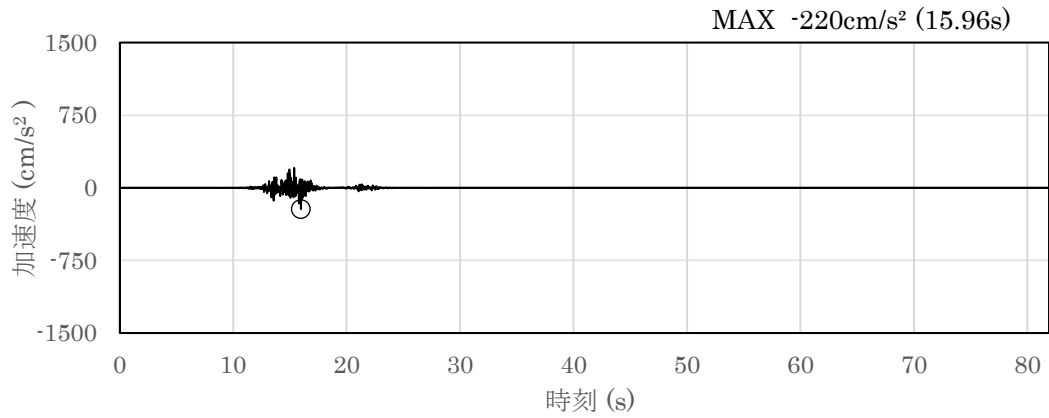


(a) 加速度時刻歴波形

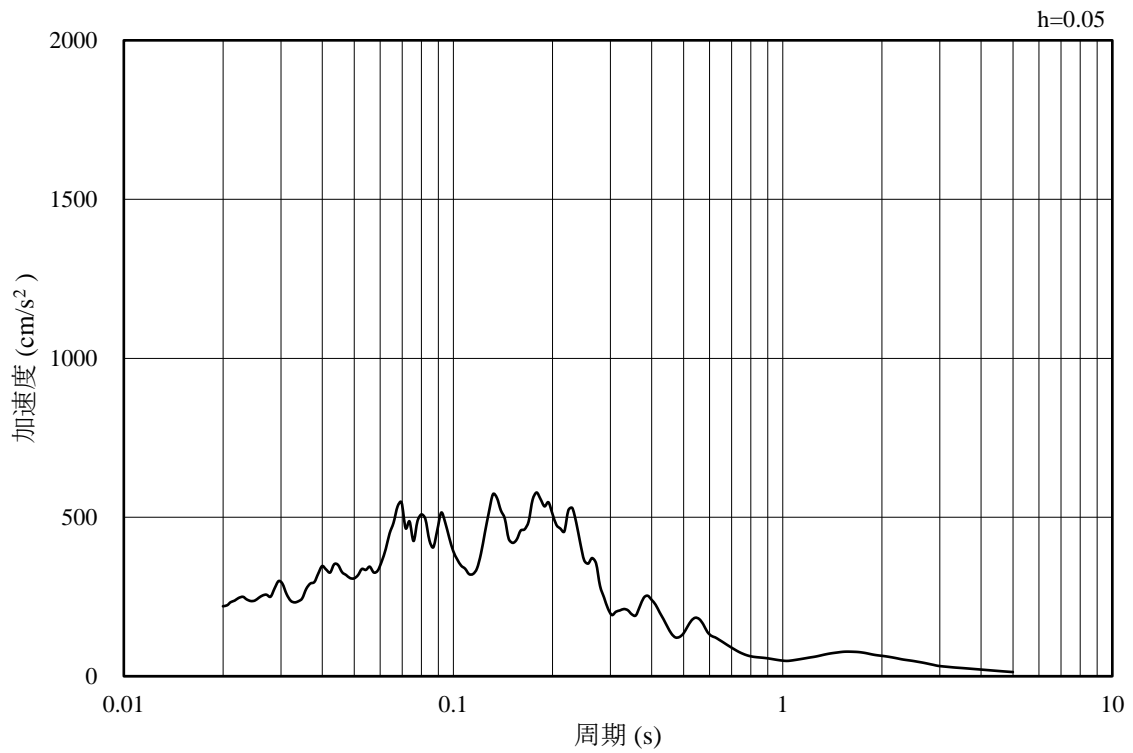


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-24 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 : S d - F 2 (N S))

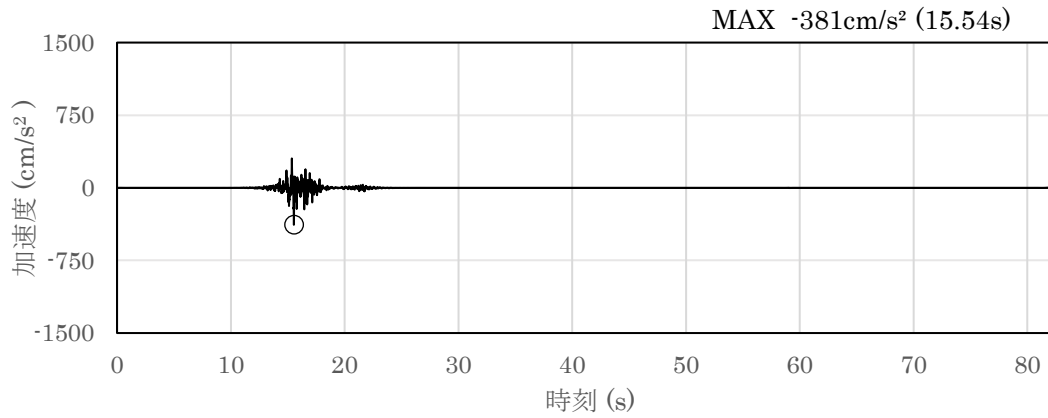


(a) 加速度時刻歴波形

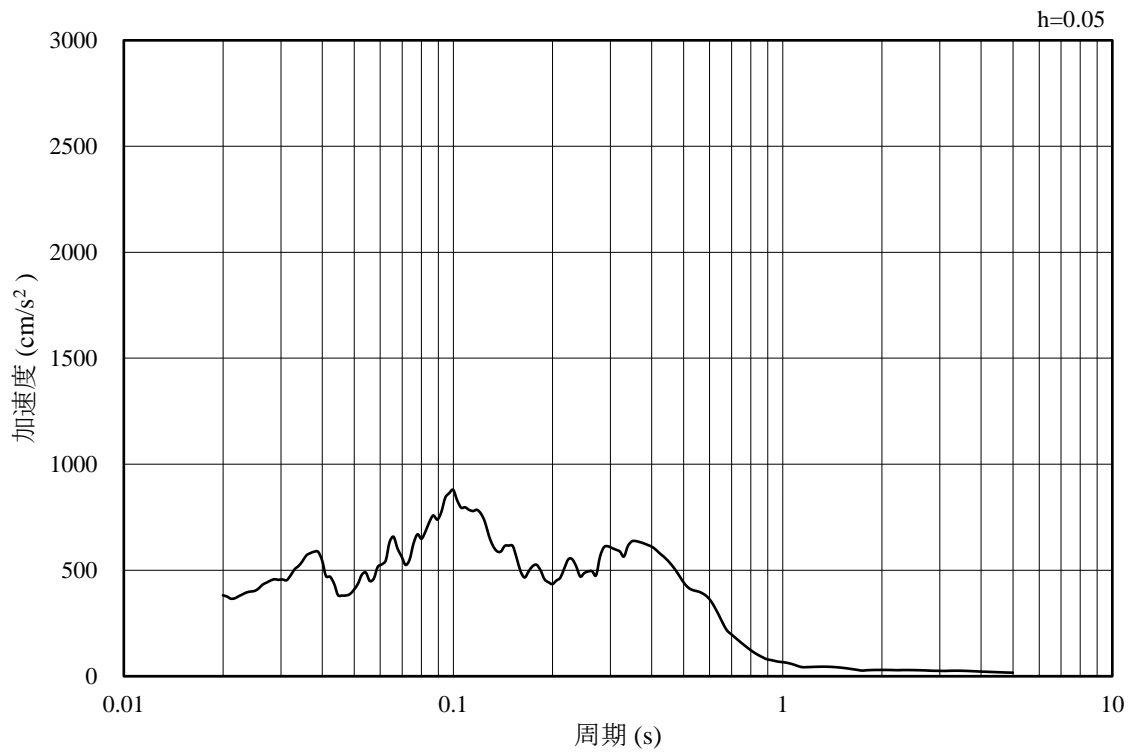


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-25 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 d - F 2 (N S))

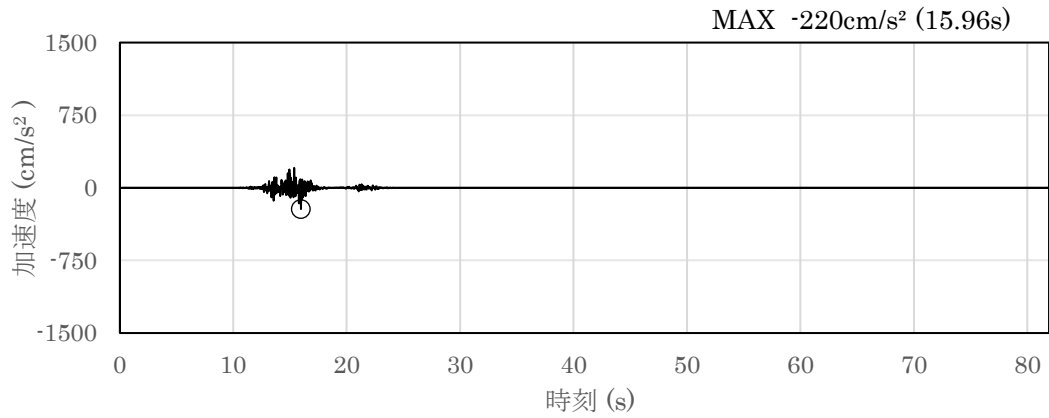


(a) 加速度時刻歴波形

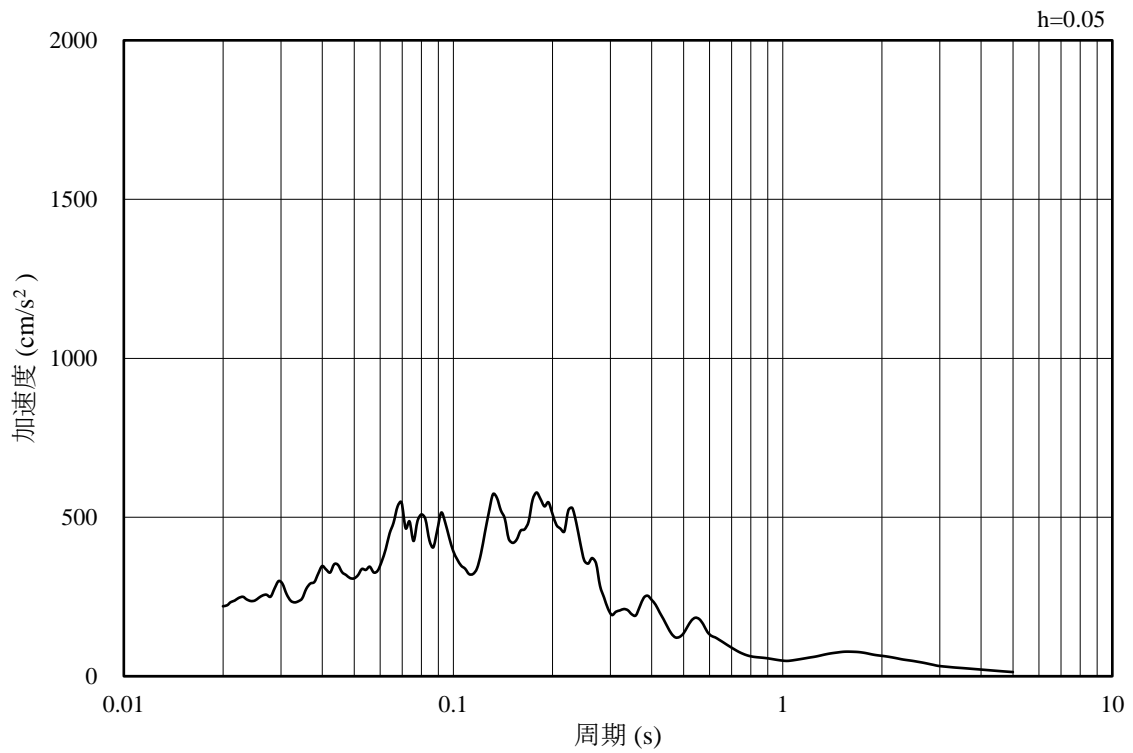


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-26 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 d - F 2 (E W))

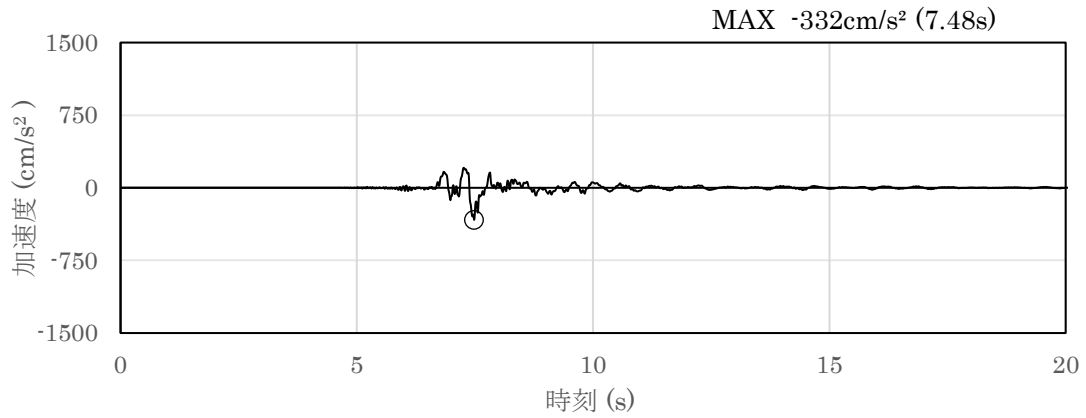


(a) 加速度時刻歴波形

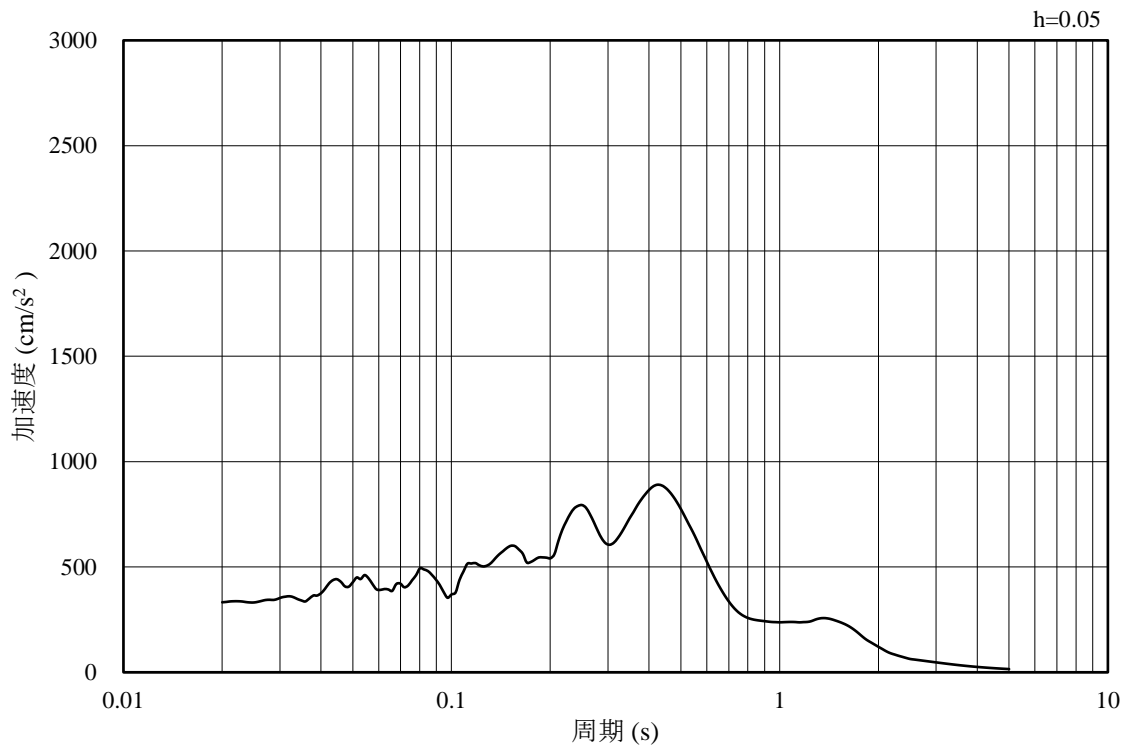


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-27 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 d - F 2 (E W))

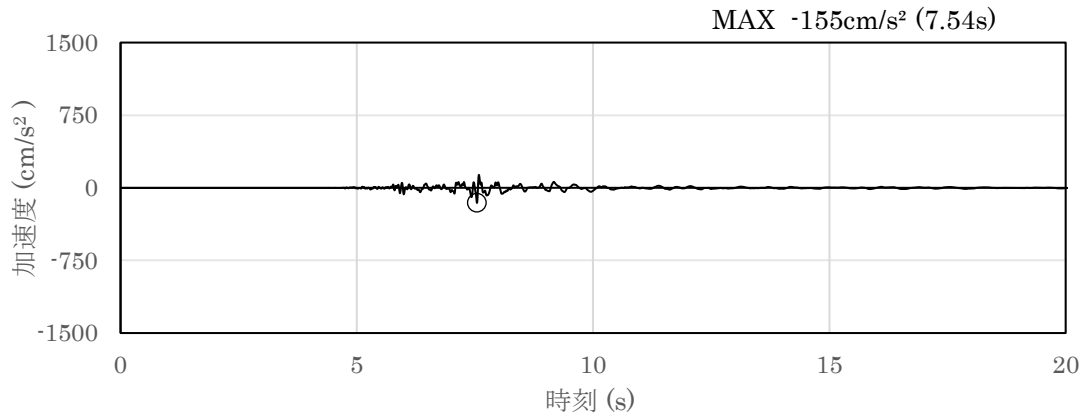


(a) 加速度時刻歴波形

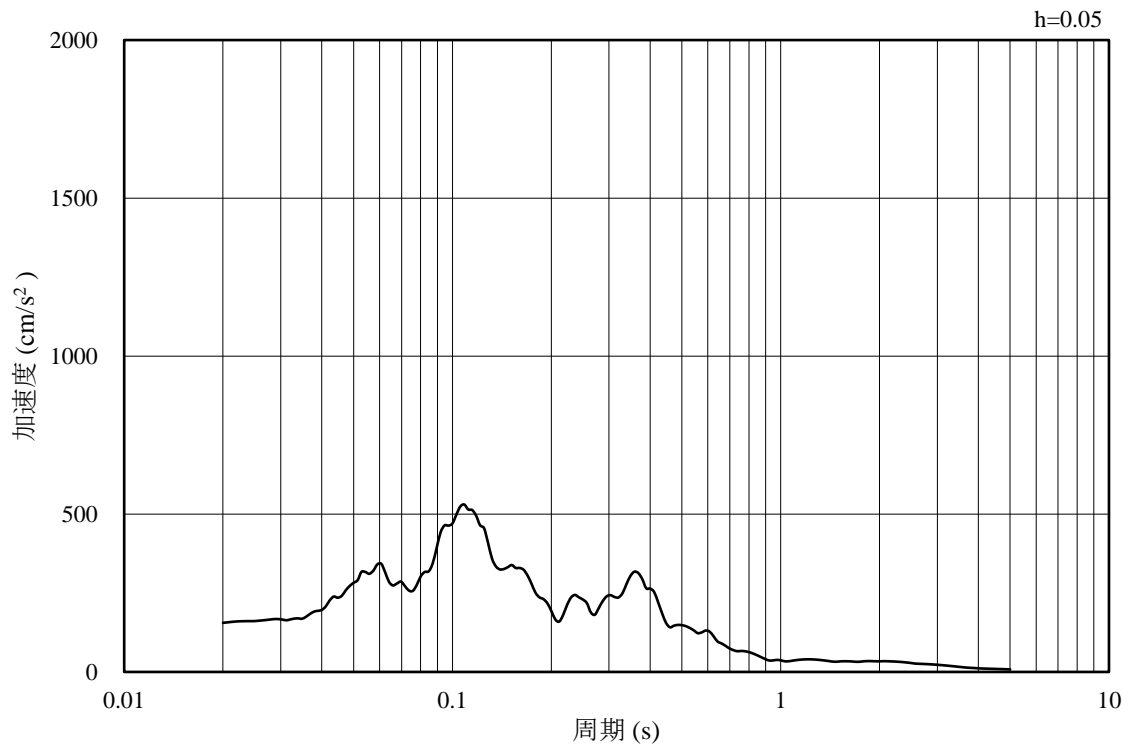


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-28 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 d - N 1)

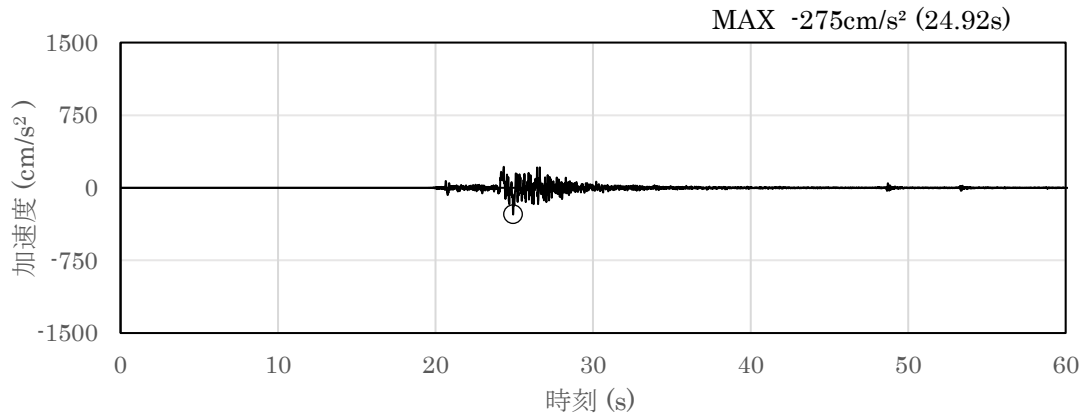


(a) 加速度時刻歴波形

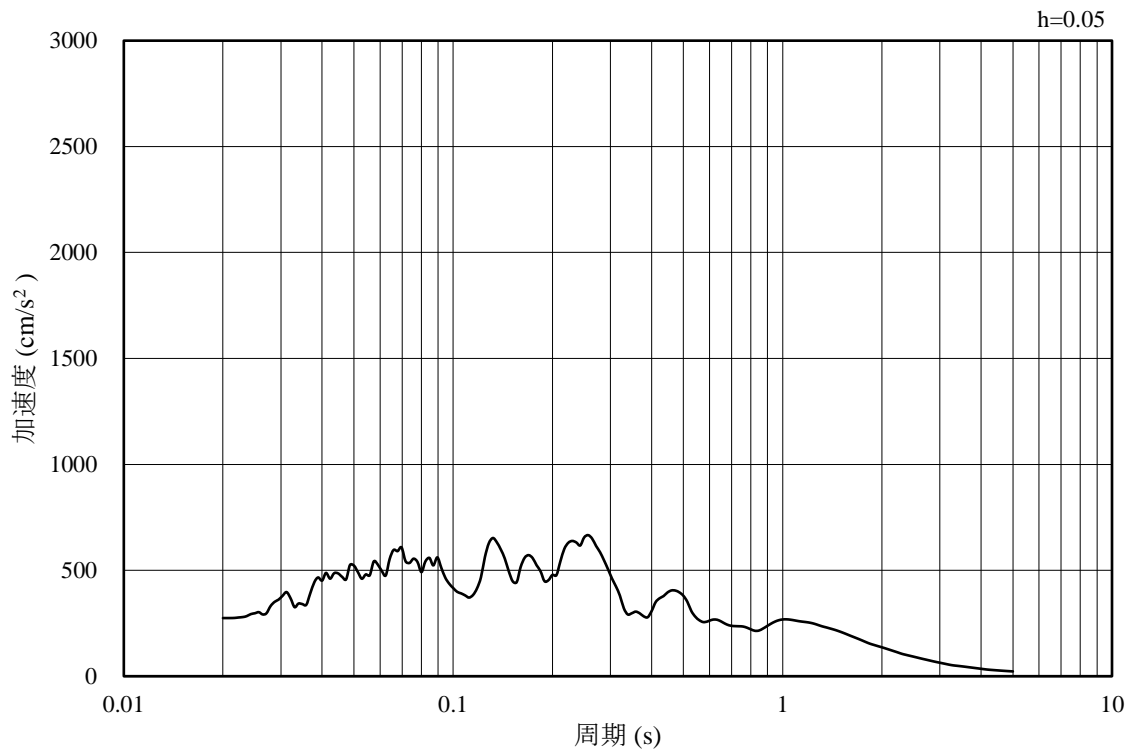


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-29 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 d - N 1)

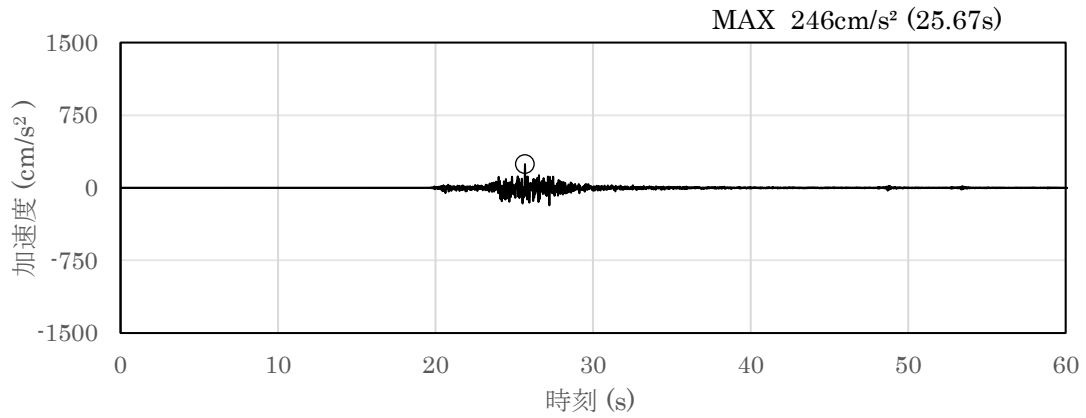


(a) 加速度時刻歴波形

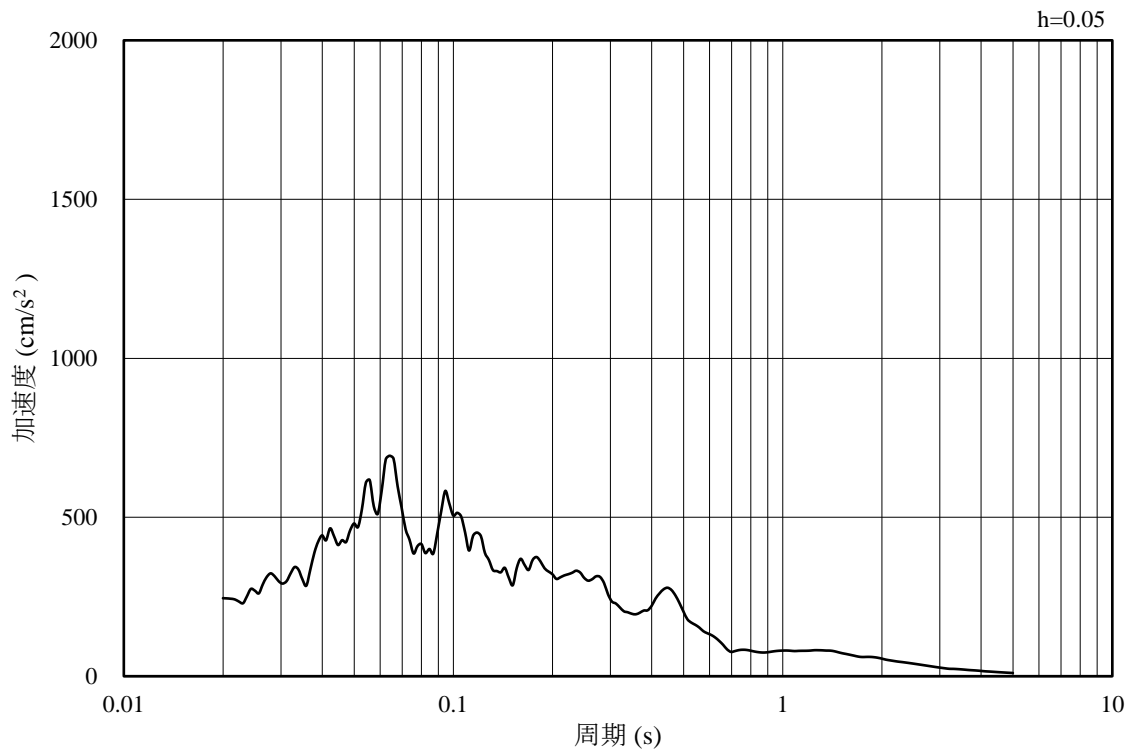


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-30 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：S d - N 2 (N S))

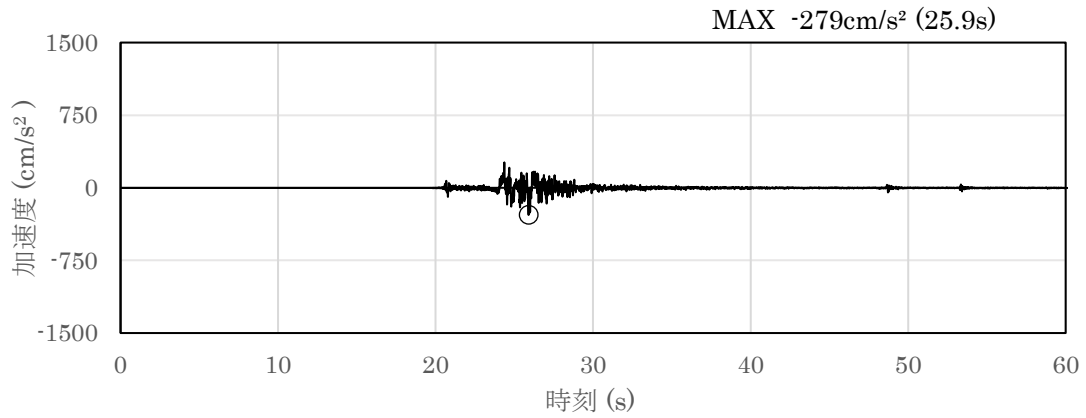


(a) 加速度時刻歴波形

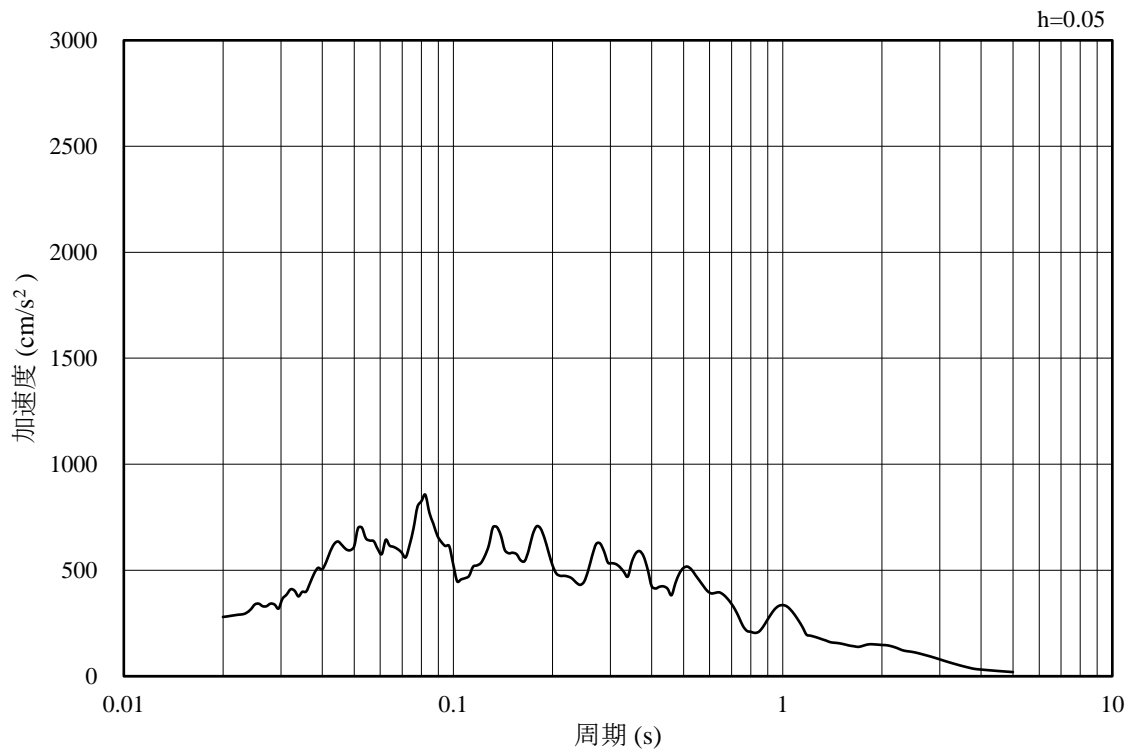


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-31 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：S d - N 2 (N S))

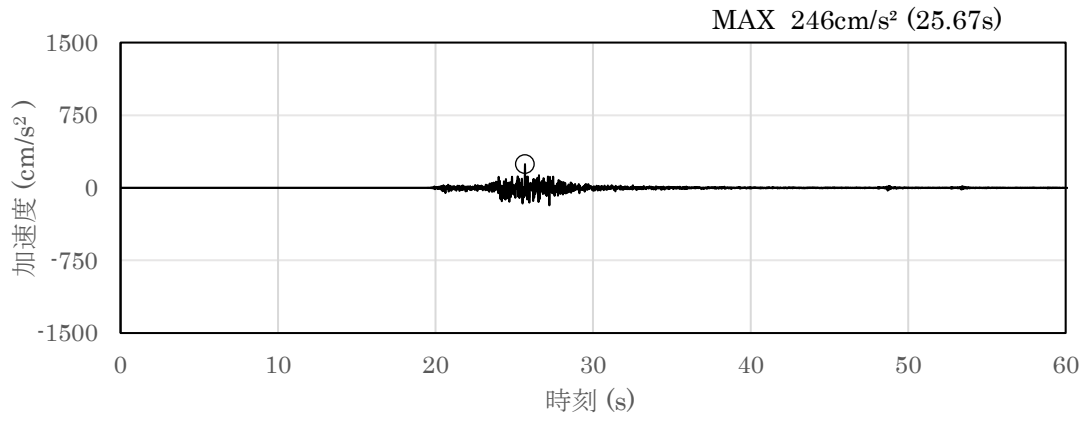


(a) 加速度時刻歴波形

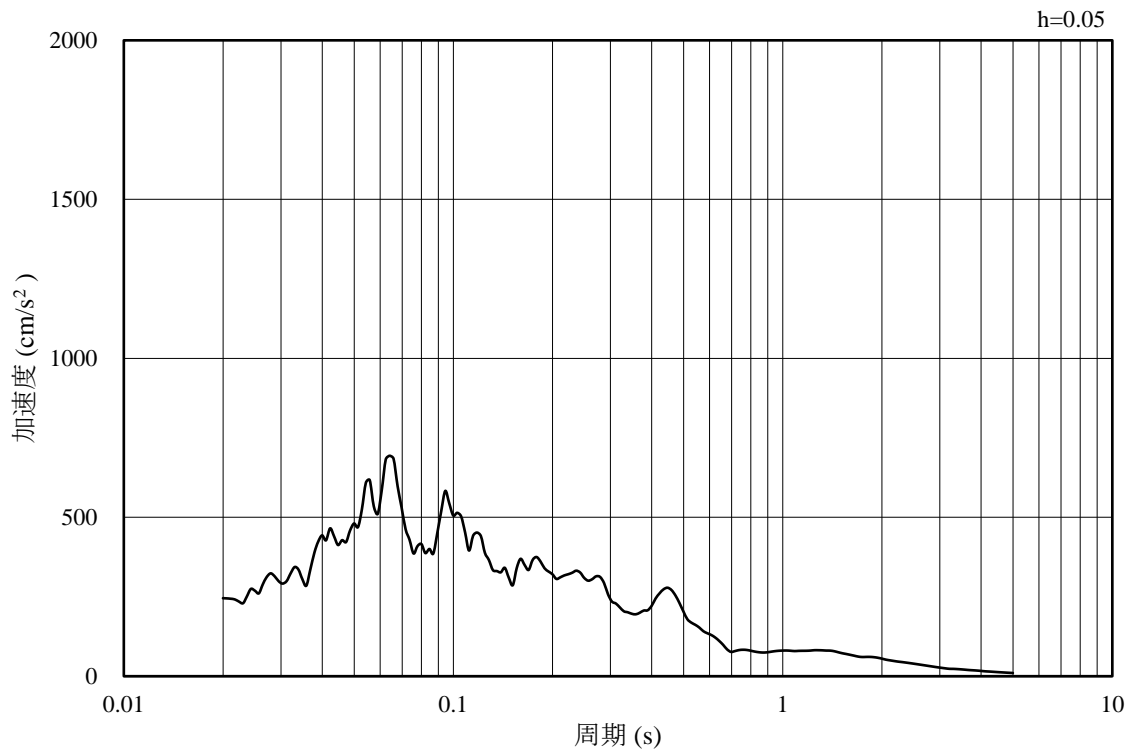


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-32 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 : S d - N 2 (E W))

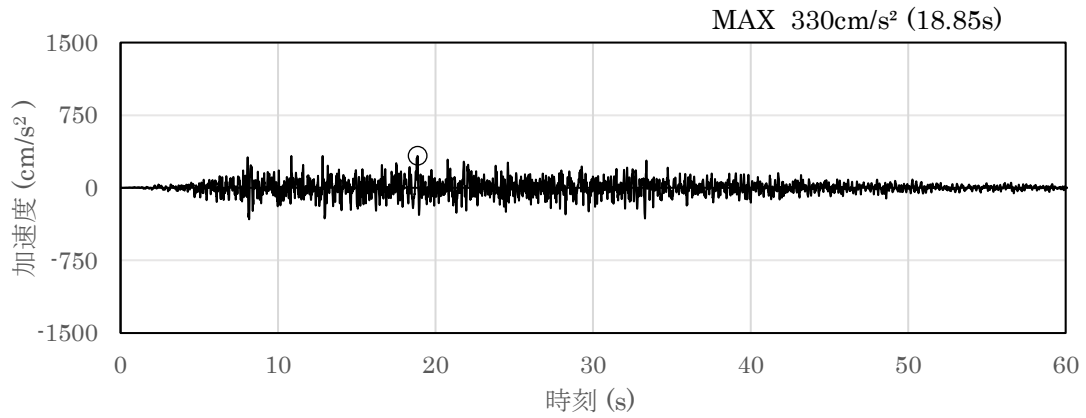


(a) 加速度時刻歴波形

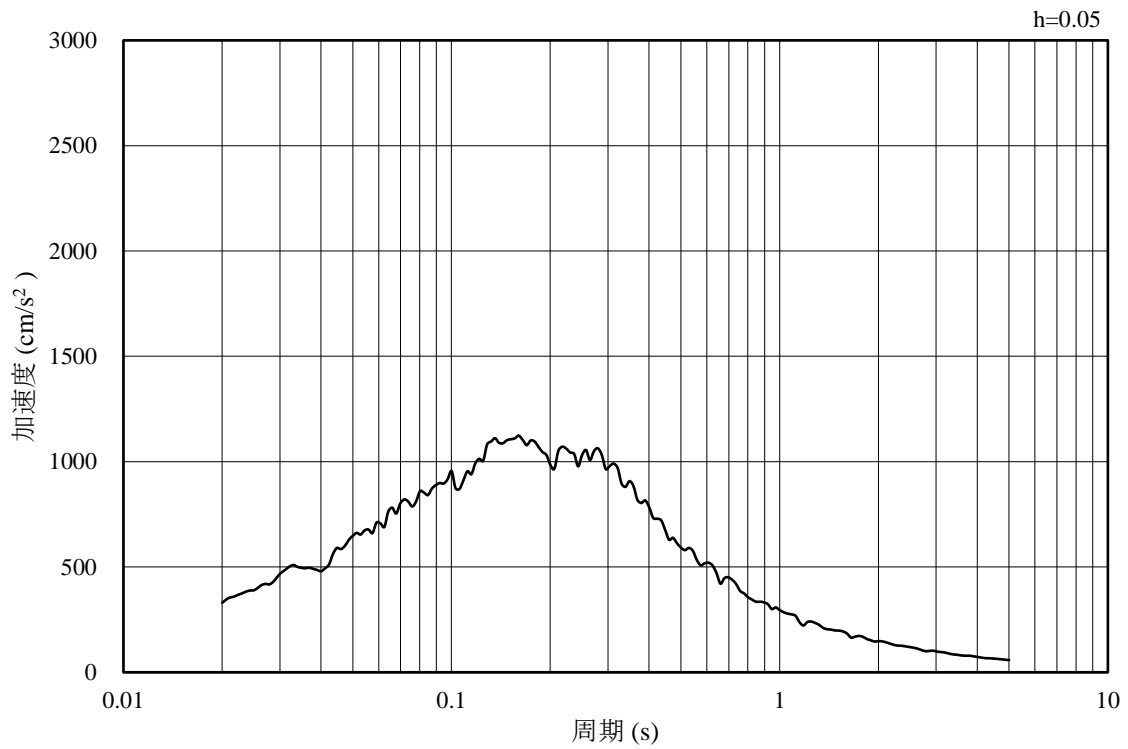


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-33 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：S d - N 2 (E W))

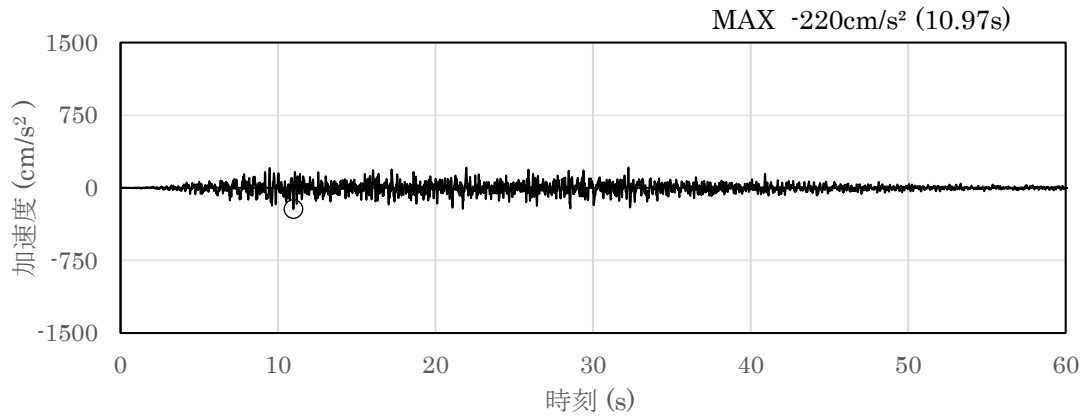


(a) 加速度時刻歴波形

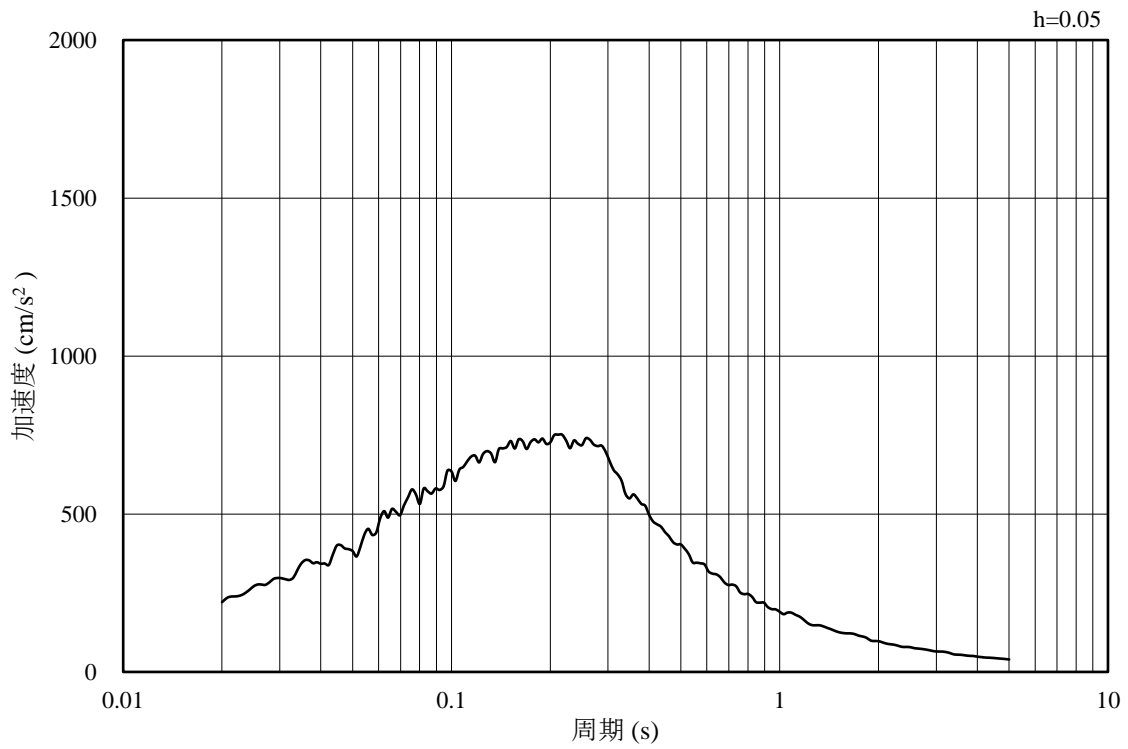


(b) 加速度応答スペクトル

図 4-34 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 : S d - 1)



(a) 加速度時刻歴波形



(b) 加速度応答スペクトル

図 4-35 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 : S d - 1)

4.2 許容限界の設定

屋外重要土木構造物の耐震安全性評価は、「補足-026-01 屋外重要土木構造物の耐震安全性評価について」のうち「2. 屋外重要土木構造物の要求機能と要求機能に対する耐震評価内容」に示すとおり、各構造物の要求機能と要求機能に応じた許容限界を設定し照査を行う。

耐震安全性評価は、限界状態設計法を用いることとし、限界状態設計法については以下に詳述する。

4.2.1 曲げ・軸力系の破壊に対する許容限界

構造部材の曲げ・軸力系の破壊に対する許容限界は、土木学会マニュアル2005に基づき、限界ひずみ（圧縮縁コンクリートひずみ1.0%）とする。

土木学会マニュアル2005では、曲げ・軸力系の破壊に対する限界状態は、コンクリートの圧縮縁のかぶりが剥落しないこととされている。圧縮縁コンクリートひずみ1.0%の状態は、かぶりコンクリートが剥落する前の状態であることが、屋外重要土木構造物を模したラーメン構造の破壊実験及び数値シミュレーション等の結果より確認されており、この状態を限界値とすることで構造全体としての安定性が確保できるとして設定されたものである。

曲げ・軸力系の破壊に対する照査に用いる照査用ひずみは、地震応答解析により得られた応答値に安全係数（構造解析係数）1.2を乗じることにより、曲げ・軸力系の破壊に対する安全余裕を見込むこととする。

鉄筋コンクリートの曲げ・軸力系の破壊に対する許容限界を表4-1に示す。

表 4-1 曲げ・軸力系の破壊に対する許容限界

確認項目	許容限界	
構造強度を有すること	限界ひずみ	圧縮縁コンクリートひずみ 1.0% (10000 μ) *

注記* : $\gamma_i \frac{\varepsilon_d}{\varepsilon_R} < 1.0$

ここで,

γ_i : 構造物係数 ($\gamma_i = 1.0$)

ε_R : 限界ひずみ (圧縮縁コンクリートひずみ 10000 μ)

ε_d : 照査用ひずみ ($\varepsilon_d = \gamma_a \cdot \varepsilon$)

γ_a : 構造解析係数 ($\gamma_a = 1.2$)

ε : 圧縮縁の発生ひずみ

4.2.2 せん断破壊に対する許容限界

構造部材のせん断破壊に対する許容限界は，棒部材式で求まるせん断耐力とする。

また，せん断耐力式による照査において照査用せん断力が上記のせん断耐力を上回る場合，線形被害による照査を実施する。

棒部材式

$$V_{y d} = V_{c d} + V_{s d}$$

ここで, $V_{y d}$: せん断耐力

$V_{c d}$: コンクリートが分担するせん断耐力

$V_{s d}$: せん断補強鉄筋が分担するせん断耐力

$$V_{c d} = \beta_d \cdot \beta_p \cdot \beta_n \cdot \beta_a \cdot f_{v c d} \cdot b_w \cdot d / \gamma_{b c}$$

$f_{v c d} = 0.20 \sqrt[3]{f'_{c d}}$ ただし, $f_{v c d} > 0.72 \text{ (N/mm}^2\text{)}$ となる場合は

$$f_{v c d} = 0.72 \text{ (N/mm}^2\text{)}$$

$\beta_d = \sqrt[4]{1 / d}$ (d [m]) ただし, $\beta_d > 1.5$ となる場合は $\beta_d = 1.5$

$\beta_p = \sqrt[3]{100 p_v}$ ただし, $\beta_p > 1.5$ となる場合は $\beta_p = 1.5$

$\beta_n = 1 + M_o / M_d$ ($N'_d \geq 0$) ただし, $\beta_n > 2.0$ となる場合は $\beta_n = 2.0$
 $= 1 + 2M_o / M_d$ ($N'_d < 0$) ただし, $\beta_n < 0$ となる場合は $\beta_n = 0$

$\beta_a = 0.75 + \frac{1.4}{a / d}$ ただし, $\beta_a < 1.0$ となる場合は $\beta_a = 1.0$

ここで,

$f'_{c d}$: コンクリート圧縮強度の設計用値 (N/mm^2) で設計基準強度 $f'_{c k}$ を材料係数 $\gamma_{m c}$ 除したもの

p_v : 引張鉄筋比 $p_v = A_s / (b_w \cdot d)$

A_s : 引張側鋼材の断面積

b_w : 部材の有効幅

d : 部材の有効高さ

N'_d : 設計軸圧縮力

M_d : 設計曲げモーメント

M_o : M_d に対する引張縁において, 軸力方向によって発生する応力を打ち消すのに必要なモーメント (デコンプレッションモーメント) $M_o = N'_d \cdot D / 6$

D : 断面高さ

a / d : せん断スパン比

$\gamma_{b c}$: 部材係数

$$V_{s d} = \left\{ A_w f_{w y d} (\sin \alpha + \cos \alpha) / s \right\} z / \gamma_{b s}$$

ここで、

A_w : 区間 s におけるせん断補強鉄筋の総断面積

$f_{w y d}$: せん断補強鉄筋の降伏強度を材料係数 γ_{ms} で除したもので、
400N/mm² 以下とする。ただし、コンクリート圧縮強度の特性
値 f'_{ck} が 60N/mm² 以上のときは 800N/mm² 以下とする。

α : せん断補強鉄筋と部材軸のなす角度

s : せん断補強鉄筋の配置間隔

z : 圧縮応力の合力の作用位置から引張鋼材図心までの距離で
 $d/1.15$ とする。

$\gamma_{b s}$: 部材係数

また、土木学会マニュアル 2005 におけるせん断耐力式による評価においては、表 4-2 に示すとおり、複数の安全係数が見込まれていることから、せん断破壊に対して安全余裕を見込んだ評価を実施することが可能である。

表 4-2 せん断耐力式による評価において考慮している安全係数

安全係数			せん断照査		内容
			応答値算定	限界値算定	
材料係数	コンクリート	γ_{mc}	1.0	1.3	コンクリートの特性値を低減
	鉄筋	γ_{ms}	1.0	1.0	—
部材係数*	コンクリート	γ_{bc}	—	1.3	せん断耐力（コンクリート負担分）を低減
	鉄筋	γ_{bs}	—	1.1	せん断耐力（鉄筋負担分）を低減
構造解析係数		γ_a	1.05	—	応答値（断面力）の割り増し

注記*：土木学会マニュアル 2005 では、部材係数 $\gamma_b = \gamma_{b1} \cdot \gamma_{b2}$ とされている。

$$\gamma_{b1} = \begin{cases} 1.3 & (\text{コンクリート}) \\ 1.1 & (\text{鉄筋}) \end{cases}$$

$$\gamma_{b2} = \begin{cases} 1.0 & (R \leq 0.01) \\ \frac{100R + 2}{3} & (0.01 < R \leq 0.025) \\ 1.5 & (R > 0.025) \end{cases}$$

ここで、R：層間変形角

γ_{b2} は層間変形角の値によらず、部材が降伏していない状態であれば、

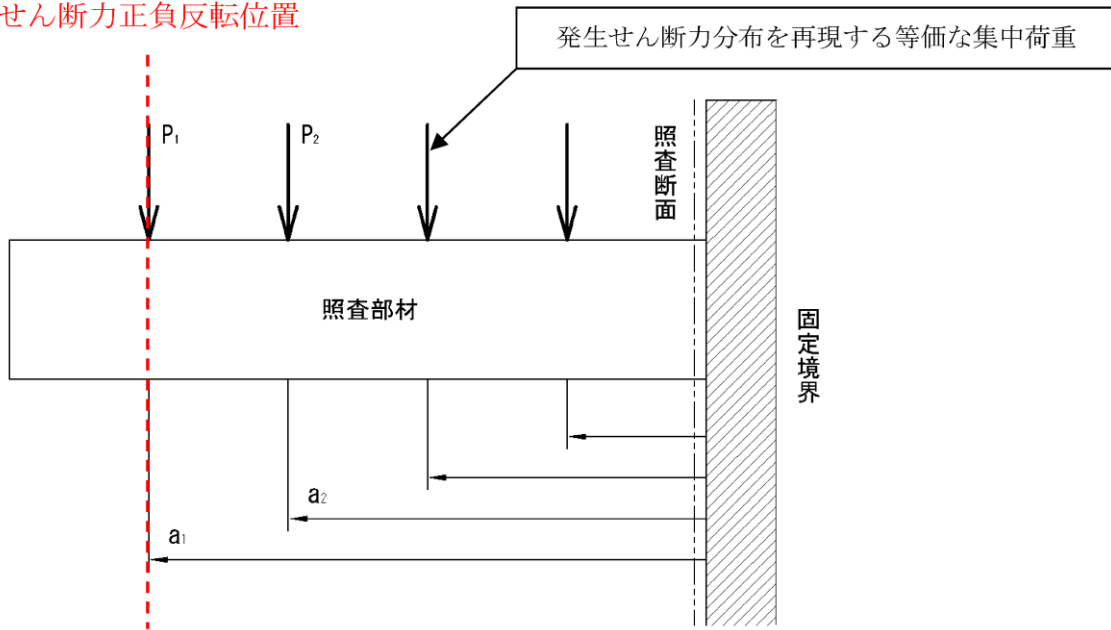
$\gamma_{b2} = 1.0$ としてよいとされている。

4.2.3 せん断破壊に対する許容限界（線形被害則による照査方法）

「4.2.2 せん断破壊に対する許容限界」に示したせん断耐力式による照査において照査用せん断力がせん断耐力を上回る場合、分布荷重下にある部材のせん断耐力照査を合理的に行う手法として、土木学会マニュアル 2005 に基づき、線形被害則による照査を行う。照査手順を以下に記載し、線形被害則による照査方法を図 4-36 に示す。また、B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽における線形被害則を適用した部材における照査結果を参考資料 3 に示す。

- ①ある照査対象時刻の地震応答解析結果より、着目する部材の発生せん断力が正負反転する節点までを照査対象範囲として設定し、発生せん断力分布を再現する等価な集中荷重を算定する。
- ②各集中荷重の作用位置に基づいて、せん断スパンを設定し、せん断スパン比から算定式を選定する。
- ③照査断面を設定し、各集中荷重に対する照査断面のせん断耐力を算定する。
- ④各集中荷重とせん断耐力の比（＝被害度）の総和をとり、構造物係数 γ_i を乗じた値が評価基準値 1.0 以下になることを確認する。

せん断力正負反転位置



$$\gamma_i \cdot \left(\frac{P_1 \cdot \gamma_a}{V_1} + \frac{P_2 \cdot \gamma_a}{V_2} + \dots \right) \leq 1.0$$

γ_i : 構造物係数

γ_a : 構造解析係数

V_1 : 検査断面における P_1 に対するせん断耐力

V_2 : 検査断面における P_2 に対するせん断耐力

⋮

V_n : 検査断面における P_n に対するせん断耐力

図 4-36 線形被害則による照査方法

(1) 発生せん断力分布を再現する等価な集中荷重及びせん断スパンの算定

地震応答解析より得られた、分布荷重下にある部材に発生するせん断力分布を再現する等価な集中荷重の算定方法を図 4-37 に、土木学会マニュアル 2005 におけるせん断スパン比の取り方を図 4-38 に示す。

等価な集中荷重は、隣り合う要素に発生するせん断力の差であり、当該要素間の節点位置に作用させる。また、せん断スパンは、各集中荷重の作用位置と支承前面間の距離とする。なお、土木学会マニュアル 2005 では、せん断スパン比にハンチを考慮することができるとされているが、ハンチは考慮しないものとする。

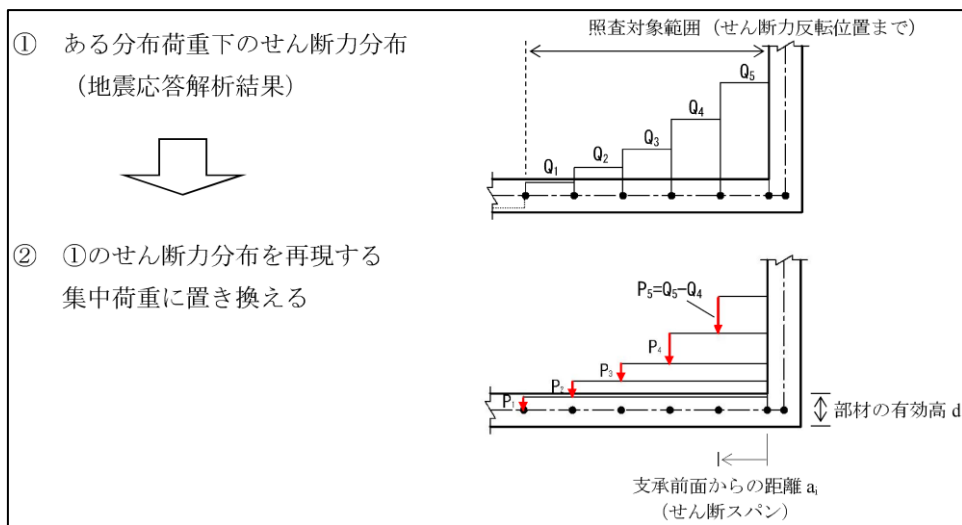


図 4-37 集中荷重の算定方法

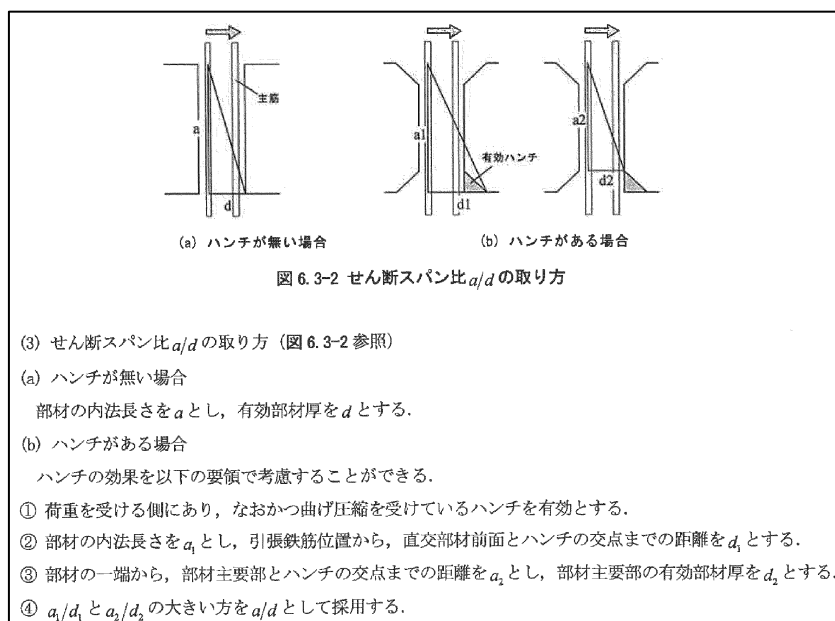


図 4-38 せん断スパン比の取り方

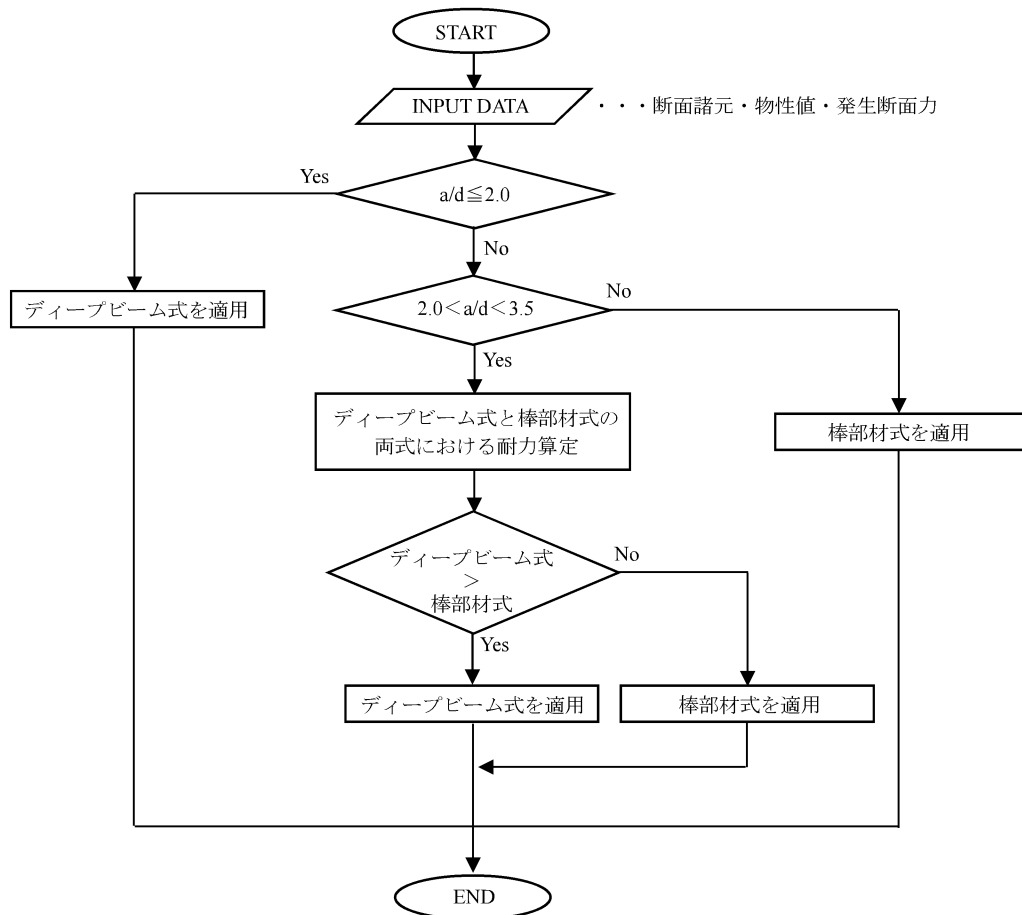
(2) 照査断面の設定

照査断面は、せん断耐力式における照査値が最大となる断面とする。また、照査断面よりも支点寄りにある作用点の影響は考慮しない。

(3) 各集中荷重に対するせん断耐力の算定

各集中荷重に対する照査断面のせん断耐力は、土木学会マニュアル 2005 に基づくせん断耐力評価式により、棒部材式あるいはディープビーム式を用いて算定する。

棒部材式及びディープビーム式の適用フローを図 4-39 に、棒部材式とディープビーム式の適用区分を図 4-40 に、ディープビーム式の概要を図 4-41 に示す。



せん断スパン比 (a/d) の一般的な判定目安 (土木学会マニュアル 2005 より)

$0 < a/d \leq 2.0$	ディープビーム式によるせん断耐力を採用
$2.0 < a/d < 3.5$	ディープビーム式 or 棒部材式の耐力が大きい方を採用 (遷移領域)
$3.5 \leq a/d$	棒部材式によるせん断耐力を採用

図 4-39 棒部材式及びディープビーム式の適用フロー

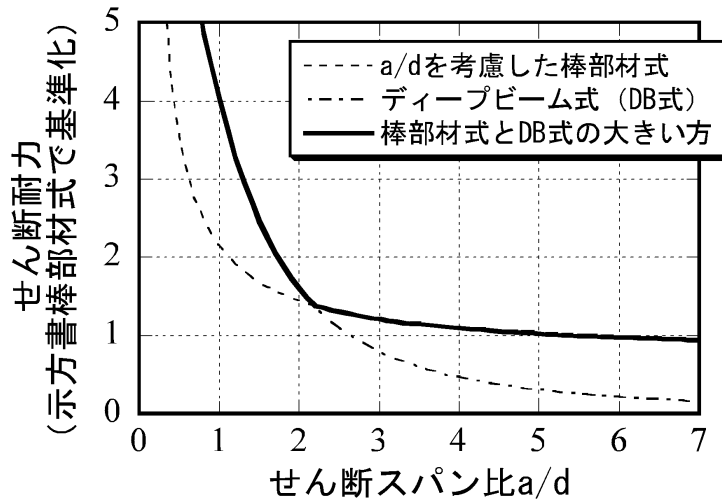


図 4-40 棒部材式とディープビーム式の適用区分

b. ディープビーム式

$$V_{ydd} = V_{cdd} + V_{sdd} \quad (6.3-6)$$

ここに、 V_{cdd} : コンクリートが分担するせん断耐力

V_{sdd} : せん断補強鉄筋が分担するせん断耐力

$$V_{cdd} = \beta_d \cdot \beta_p \cdot \beta_a \cdot f_{dd} \cdot b_w \cdot d / \gamma_{bc} \quad (6.3-7)$$

$$f_{dd} = 0.19 \sqrt{f'_{cd}}$$

$$\beta_d = \sqrt[3]{1/d} \quad (d[\text{m}]) \quad \text{ただし, } \beta_d > 1.5 \text{ となる場合は } \beta_d = 1.5$$

$$\beta_p = \sqrt[3]{100 p_v} \quad \text{ただし, } \beta_p > 1.5 \text{ となる場合は } \beta_p = 1.5$$

$$\beta_a = \frac{5}{1 + (a/d)^2}$$

γ_{bc} : 部材係数 (表 6.1-1 参照, コンクリート寄与分用の値)

$$V_{sdd} = \phi \cdot V_{sd} \quad (6.3-8)$$

$$\phi = -0.17 + 0.3 a/d + 0.33 / p_{wb} \quad \text{ただし, } 0 \leq \phi \leq 1$$

V_{sd} : (6.3-5)式による

p_{wb} : せん断補強鉄筋比[%]

図 4-41 ディープビーム式の概要

4.2.4 基礎地盤の支持機能に対する許容限界

基礎地盤に発生する接地圧に対する許容限界は、VI-2-1-3「地盤の支持性能に係る基本方針」に基づき、岩盤の極限支持力度とする。

基礎地盤の支持性能に対する許容限界を表4-3に示す。

なお、一部埋戻コンクリートに支持される箇所が存在するが、保守的にC_M級岩盤の支持機能に対する許容限界を設定する。

表4-3 基礎地盤の支持性能に対する許容限界

評価項目	基礎地盤	許容限界 (N/mm ²)
極限支持力度	C _M 級岩盤	9.8

5. 評価結果

5.1 地震応答解析結果

地震応答解析結果として「ひずみの時刻歴波形」，断面力に対し照査を行っている項目のうち最も厳しい照査値に対する「断面力分布」，曲げ・軸力系の破壊に対する照査及びせん断破壊に対する照査で最大照査値を示すケースにおける地盤の「最大せん断ひずみ分布」を記載する。

5.1.1 解析ケースと照査値

耐震評価における解析ケースについては、「補足-026-01 屋外重要土木構造物の耐震安全性評価について」のうち「10. 屋外重要土木構造物の耐震評価における追加解析ケースの選定」に基づき設定する。

耐震評価においては，基準地震動 S_s 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，ケース②及び③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，照査値が最も厳しくなる地震動を用いて，解析ケース②及び③を実施する。

A-A断面及びB-B断面のケース②及び③を実施する地震動を表5-1に示す。

上記実施ケースの結果を踏まえ，照査値に十分な裕度を有することから，追加解析を実施しない。

表5-1 ケース②及び③を実施する地震動

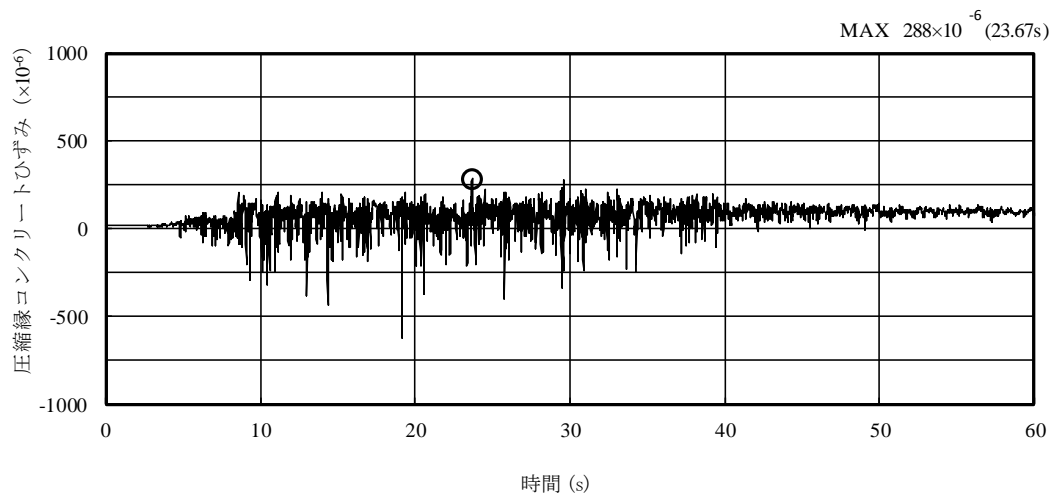
断面	解析ケース②及び③ を実施する地震動	備考
A-A断面	$S_s - D (+ -)$	せん断破壊から選定
B-B断面（半地下部の評価）	$S_s - D (+ +)$ * ¹	せん断破壊から選定
B-B断面 （長辺方向の側壁及び隔壁の評価）	$S_s - D (+ +)$ * ²	せん断破壊から選定

注記*1：半地下部の評価において厳しい地震動を示す。

*2：地中部における長辺方向の側壁及び隔壁の評価において厳しい地震動を示す。

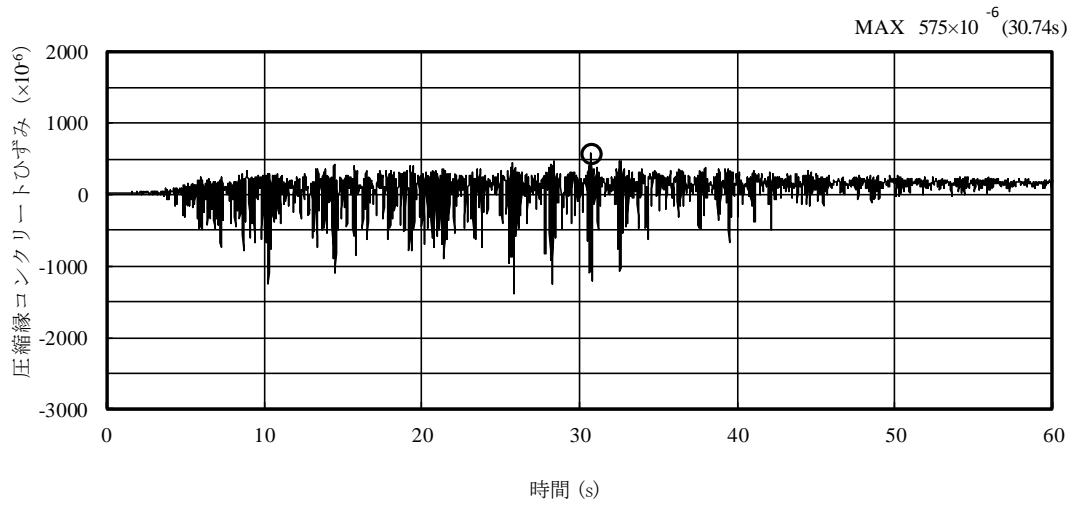
5.1.2 ひずみの時刻歴波形

曲げ・軸力系の破壊に対する照査において、最も厳しい照査となる解析ケースにおける時刻歴波形を図 5-1～図 5-3 に示す。



(圧縮を正で示す。)

図 5-1 曲げ・軸力系の破壊に対する照査が最も厳しくなるケースの時刻歴波形
(A-A断面, ケース②, S_s-D (+))



(圧縮を正で示す。)

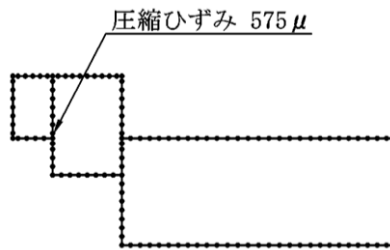
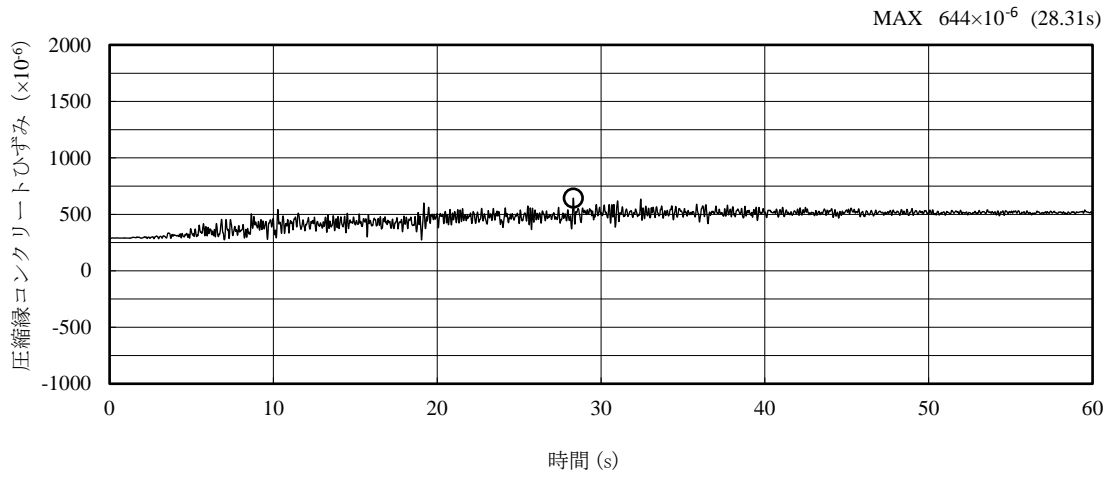


図 5-2 曲げ・軸力系の破壊に対する照査が最も厳しくなるケースの時刻歴波形
(B-B断面, 半地下部の評価, ケース③, S s-D (++))



(圧縮を正で示す。)

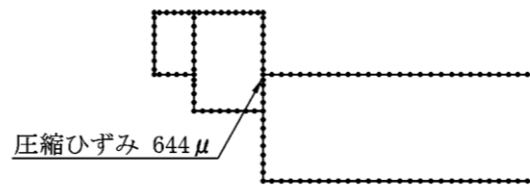
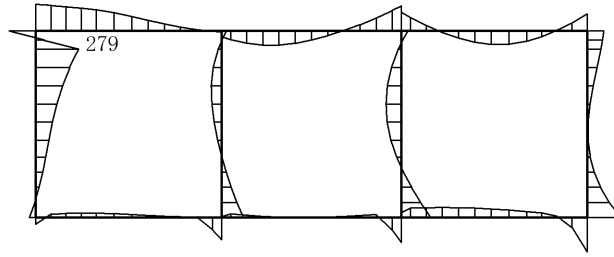


図 5-3 曲げ・軸力系の破壊に対する照査が最も厳しくなるケースの時刻歴波形
(B-B断面, 長辺方向の側壁及び隔壁の評価, ケース①, S s-D (+))

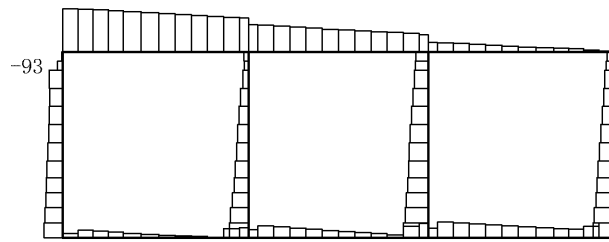
5.1.3 断面力分布（せん断破壊に対する照査）

せん断破壊に対する照査において、最も厳しい照査値となる解析ケースの照査時刻における断面力分布図（曲げモーメント，軸力，せん断力）を図5-4～図5-6に示す。



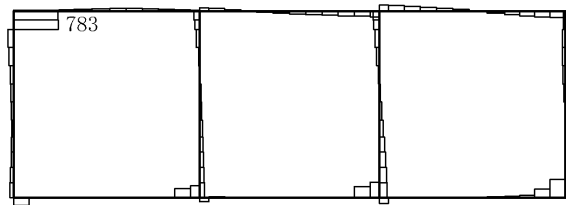
数値：評価位置における断面力

(a) 曲げモーメント (kN・m)



数値：評価位置における断面力

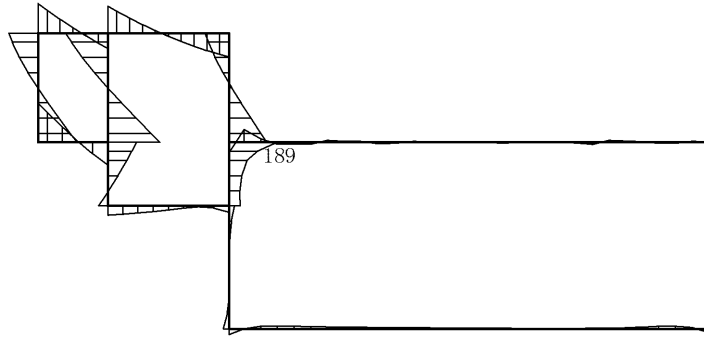
(b) 軸力 (kN) (+ : 引張, - : 圧縮)



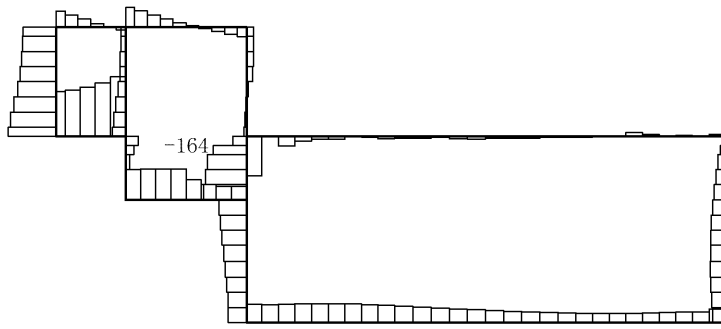
数値：評価位置における断面力

(c) せん断力 (kN)

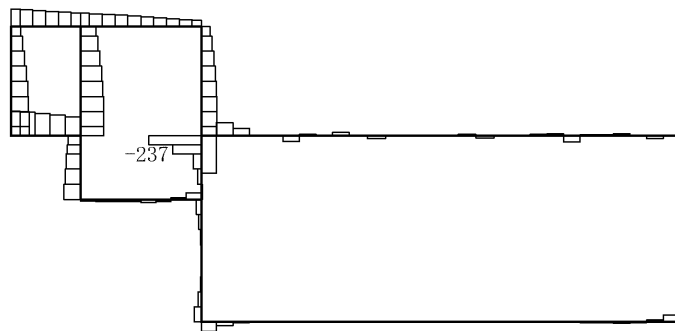
図 5-4 せん断破壊に対する照査値最大時の断面力図
(A-A断面, ケース②, S_s-D (+-))



数値：評価位置における断面力
 (a) 曲げモーメント (kN・m)

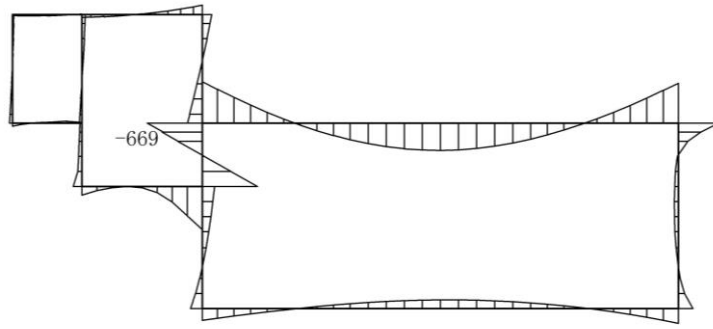


数値：評価位置における断面力
 (b) 軸力 (kN) (+ : 引張, - : 圧縮)

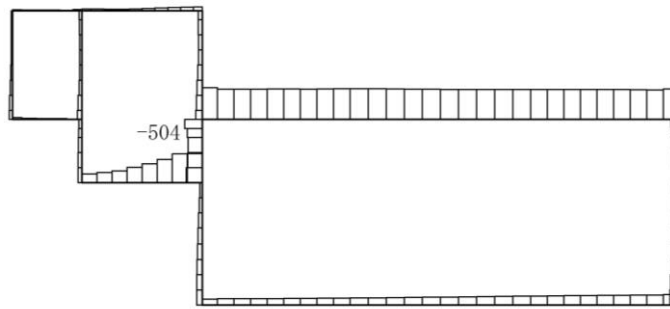


数値：評価位置における断面力
 (c) せん断力 (kN)

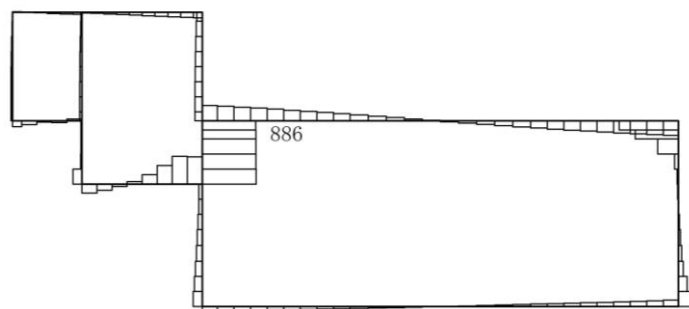
図 5-5 せん断破壊に対する照査値最大時の断面力図
 (B-B断面, 半地下部の評価, ケース③, S_s-D(++))



数值：評価位置における断面力
 (a) 曲げモーメント (kN・m)



数值：評価位置における断面力
 (b) 軸力 (kN) (+ : 引張, - : 圧縮)



数值：評価位置における断面力
 (c) せん断力 (kN)

図 5-6 せん断破壊に対する照査値最大時の断面力図
 (B-B断面, 長辺方向の側壁の評価, ケース①, S s-D (++))

5.1.4 最大せん断ひずみ分布

曲げ・軸力系の破壊に対する照査及びせん断破壊に対する照査で最大照査値を示すケースについて、地盤に発生した最大せん断ひずみを確認する。

最大照査値を示す解析ケースの一覧を表 5-2 に、最大せん断ひずみ分布図を図 5-7～図 5-9 に示す。

構造物周辺の岩盤に発生するせん断ひずみは最大でも 0.05% 以下である。

表 5-2 最大照査値を示すケースの一覧

対象断面	解析ケース	地震動	照査項目
A-A 断面	②	S _s -D (+-)	せん断に対する照査
B-B 断面 (半地下部の評価)	③	S _s -D (++) * ¹	せん断に対する照査
B-B 断面 (長辺方向の側壁及び 隔壁の評価)	①	S _s -D (++) * ²	せん断に対する照査

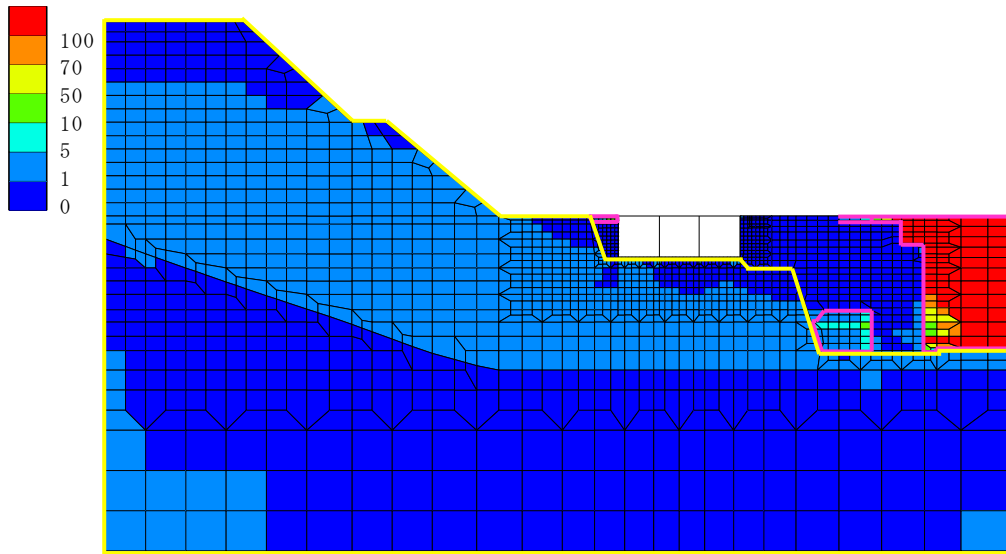
注記*1：半地下部の評価において最大照査値となる地震動を示す。

*2：地中部における長辺方向の側壁及び隔壁の評価において最大照査値となる地震動を示す。

最大せん断ひずみ ($\times 10^{-2}\%$)

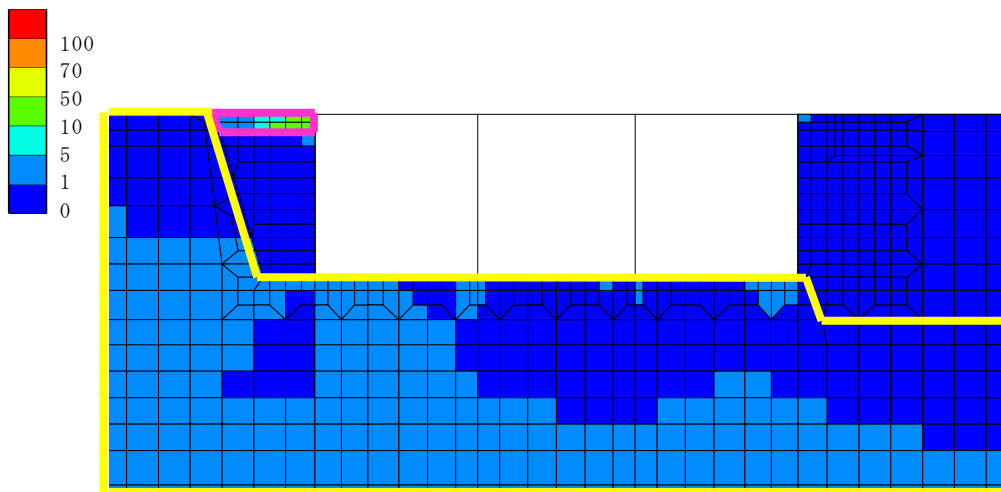
□ : 埋戻土の範囲

□ : 岩盤の範囲



(a) 全体図

最大せん断ひずみ ($\times 10^{-2}\%$)

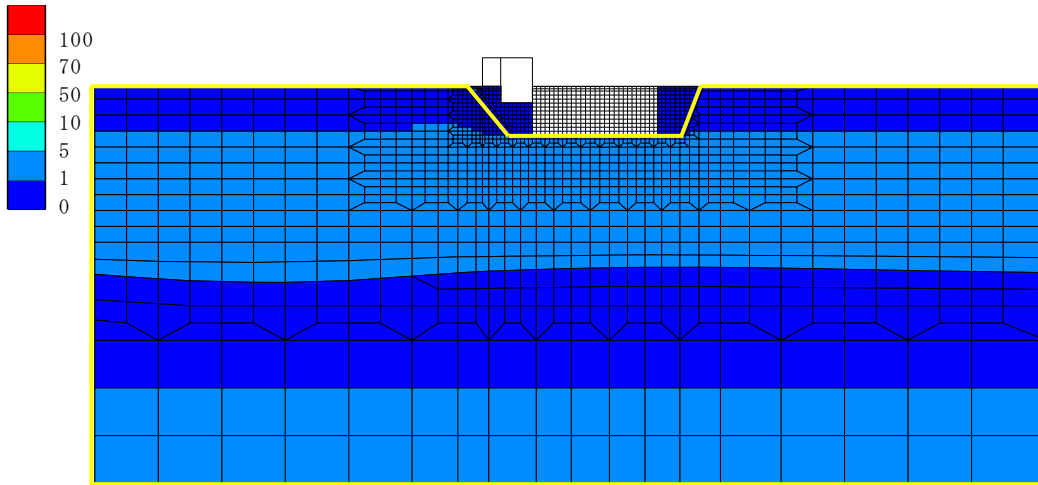


(b) 構造物周辺拡大図

図 5-7 最大せん断ひずみ分布図 (A-A断面)
(ケース②, S_s-D (+-))

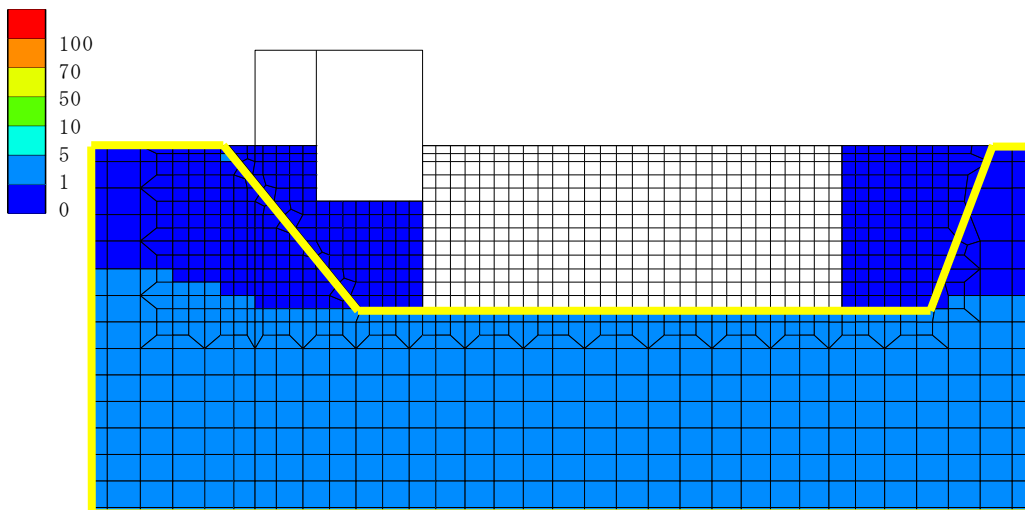
最大せん断ひずみ ($\times 10^{-2}\%$)

□ : 岩盤の範囲



(a) 全体図

最大せん断ひずみ ($\times 10^{-2}\%$)

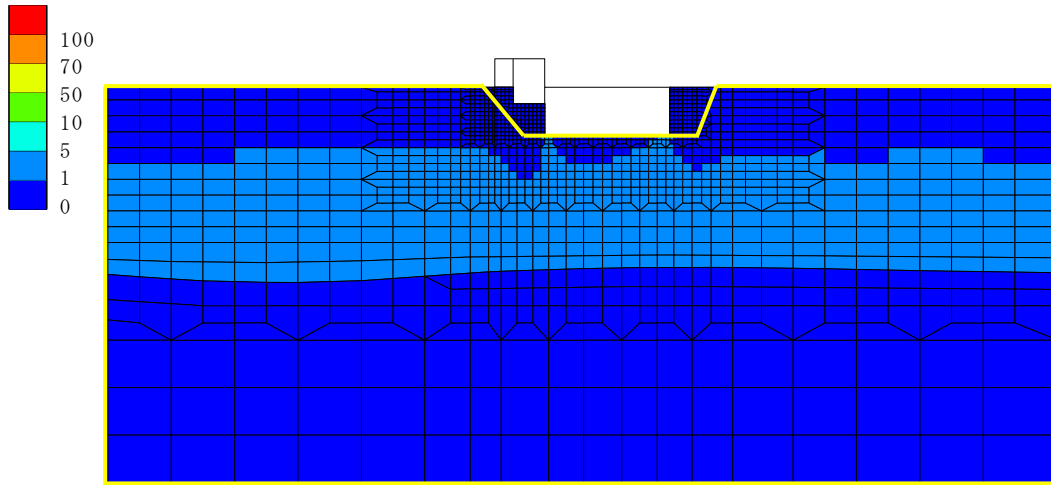


(b) 構造物周辺拡大図

図 5-8 最大せん断ひずみ分布図 (B-B断面, 半地下部の評価)
(ケース③, $S_s - D$ (++))

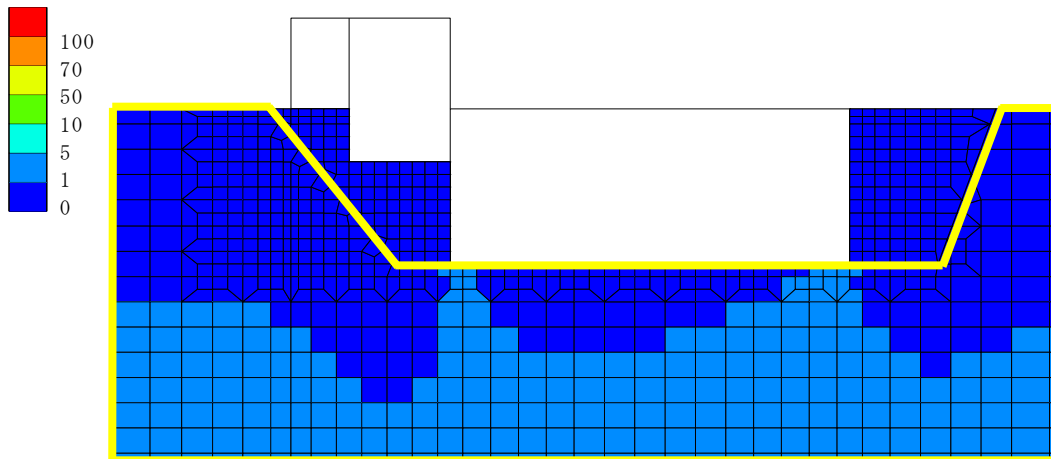
最大せん断ひずみ ($\times 10^{-2}\%$)

□ : 岩盤の範囲



(a) 全体図

最大せん断ひずみ ($\times 10^{-2}\%$)



(b) 構造物周辺拡大図

図 5-9 最大せん断ひずみ分布図 (B-B断面, 長辺方向の側壁及び隔壁の評価)
(ケース①, $S_s - D$ (++))

5.2 構造部材の健全性に対する評価結果

5.2.1 曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果

(1) A-A断面

構造強度を有することの確認における曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果を表5-3に示す。照査値は、ひずみを許容限界で除した値として時々刻々求め、全時刻において最大となる照査値を記載する。同表のとおり、コンクリートの照査用ひずみが全ケースにおいて許容限界（ 10000μ ）を下回ることを確認した。

表5-3 曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果
(構造強度を有することの確認)

解析ケース	地震動		照査用ひずみ	限界ひずみ	照査値
			ε_d^*	ε_R	$\varepsilon_d / \varepsilon_R$
①	S _s -D	++	241 μ	10000 μ	0.03
		-+	255 μ	10000 μ	0.03
		+-	246 μ	10000 μ	0.03
		--	237 μ	10000 μ	0.03
	S _s -F1	++	204 μ	10000 μ	0.03
	S _s -F2	++	263 μ	10000 μ	0.03
	S _s -N1	++	236 μ	10000 μ	0.03
		-+	216 μ	10000 μ	0.03
	S _s -N2 (NS)	++	199 μ	10000 μ	0.02
		-+	195 μ	10000 μ	0.02
	S _s -N2 (EW)	++	225 μ	10000 μ	0.03
		-+	188 μ	10000 μ	0.02
②	S _s -D	+-	346 μ	10000 μ	0.04
③	S _s -D	+-	256 μ	10000 μ	0.03

注記*：照査用ひずみ $\varepsilon_d =$ 発生ひずみ $\varepsilon_R \times$ 構造解析係数 γ_a ($=1.2$)

(2) B-B断面（半地下部の評価）

半地下部において構造強度を有することの確認における曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果を表5-4に示す。照査値は、ひずみを許容限界で除した値として時々刻々求め、全時刻において最大となる照査値を記載する。同表のとおり、コンクリートの照査用ひずみが全ケースにおいて許容限界（10000 μ ）を下回ることを確認した。

表5-4 曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果
(構造強度を有することの確認)

解析ケース	地震動		照査用ひずみ	限界ひずみ	照査値
			ε_d	ε_R	$\varepsilon_d / \varepsilon_R$
①	S _s -D	++	641 μ	10000 μ	0.07
		-+	667 μ	10000 μ	0.07
		+ -	653 μ	10000 μ	0.07
		--	687 μ	10000 μ	0.07
	S _s -F1	++	413 μ	10000 μ	0.05
	S _s -F2	++	491 μ	10000 μ	0.05
	S _s -N1	++	413 μ	10000 μ	0.05
		-+	415 μ	10000 μ	0.05
	S _s -N2 (NS)	++	377 μ	10000 μ	0.04
		-+	375 μ	10000 μ	0.04
	S _s -N2 (EW)	++	379 μ	10000 μ	0.04
		-+	387 μ	10000 μ	0.04
②	S _s -D	++	563 μ	10000 μ	0.06
③	S _s -D	++	690 μ	10000 μ	0.07

注記*：照査用ひずみ ε_d = 発生ひずみ ε_R × 構造解析係数 γ_a (=1.2)

(3) B-B断面（長辺方向の側壁及び隔壁の評価）

長辺方向の側壁及び隔壁において構造強度を有することの確認における曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果を表5-5に示す。照査値は、ひずみを許容限界で除した値として時々刻々求め、全時刻において最大となる照査値を記載する。同表のとおり、コンクリートの照査用ひずみが全ケースにおいて許容限界（10000 μ ）を下回ることを確認した。

表5-5 曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果
（構造強度を有することの確認）

解析ケース	地震動		照査用ひずみ	限界ひずみ	照査値
			ε_d	ε_R	$\varepsilon_d / \varepsilon_R$
①	S _s -D	++	746 μ	10000 μ	0.08
		-+	638 μ	10000 μ	0.07
		+ -	773 μ	10000 μ	0.08
		--	756 μ	10000 μ	0.08
	S _s -F1	++	625 μ	10000 μ	0.07
	S _s -F2	++	595 μ	10000 μ	0.06
	S _s -N1	++	520 μ	10000 μ	0.06
		-+	459 μ	10000 μ	0.05
	S _s -N2 (NS)	++	543 μ	10000 μ	0.06
		-+	519 μ	10000 μ	0.06
	S _s -N2 (EW)	++	568 μ	10000 μ	0.06
		-+	544 μ	10000 μ	0.06
②	S _s -D	++	747 μ	10000 μ	0.08
③	S _s -D	++	747 μ	10000 μ	0.08

注記*：照査用ひずみ ε_d = 発生ひずみ ε_R × 構造解析係数 γ_a (=1.2)

5.2.2 せん断破壊に対する評価結果

(1) A-A断面

構造強度を有することの確認におけるせん断破壊に対する評価結果を表5-6～表5-8に示す。照査値は、せん断力を許容限界で除した値として時々刻々求め、全時刻において最大となる照査値を記載する。

同表より、全部材で照査用せん断力がせん断耐力を下回ることを確認した。

表5-6 せん断破壊に対する評価結果

解析 ケース	地震動	評価位置*1		照査用	せん断	照査値 $V_d/V_{y d}$	
				せん断力 V_d *2(kN)	耐力 $V_{y d}$ (kN)		
①	S s - D	++	頂版	2	113	846	0.14
			側壁	4	570	799	0.72
			隔壁	7	101	816	0.13
			底版	9	297	890	0.34
		-+	頂版	1	103	827	0.13
			側壁	4	541	809	0.67
			隔壁	7	114	821	0.14
			底版	8	369	1118	0.34
		+-	頂版	1	80	609	0.14
			側壁	4	587	805	0.73
			隔壁	7	105	840	0.13
			底版	8	401	1186	0.34
		--	頂版	1	100	818	0.13
			側壁	4	571	811	0.71
			隔壁	6	103	839	0.13
			底版	8	415	1187	0.35
	S s - F 1	++	頂版	3	88	806	0.11
			側壁	4	428	810	0.53
			隔壁	7	83	843	0.10
			底版	8	350	1198	0.30

注記*1：評価位置は図5-10に示す。

*2：照査用せん断力 V_d = 発生せん断力 V × 構造解析係数 γ_a (= 1.05)

表 5-7 せん断破壊に対する評価結果

解析 ケース	地震動		評価位置* ¹		照査用	せん断	照査値 $V_d/V_{y d}$
					せん断力 V_d * ² (kN)	耐力 $V_{y d}$ (kN)	
①	S s - F 2	++	頂版	1	95	821	0.12
			側壁	4	406	800	0.51
			隔壁	6	114	824	0.14
			底版	8	316	1200	0.27
	S s - N 1	++	頂版	1	79	847	0.10
			側壁	4	308	811	0.39
			隔壁	6	88	846	0.11
			底版	8	408	1188	0.35
		-+	頂版	1	89	856	0.11
			側壁	4	426	810	0.53
			隔壁	7	69	861	0.09
			底版	8	367	1195	0.31
	S s - N 2 (NS)	++	頂版	3	79	674	0.12
			側壁	4	408	819	0.50
			隔壁	7	74	897	0.09
			底版	8	339	1187	0.29
		-+	頂版	1	100	828	0.13
			側壁	4	351	811	0.44
			隔壁	7	68	853	0.09
			底版	8	344	1190	0.29
S s - N 2 (EW)	++	頂版	1	110	820	0.14	
		側壁	4	364	810	0.45	
		隔壁	6	76	850	0.09	
		底版	8	351	1203	0.30	
	-+	頂版	3	92	837	0.11	
		側壁	4	416	804	0.52	
		隔壁	6	66	855	0.08	
		底版	8	303	1178	0.26	

注記*1：評価位置は図 5-10 に示す。

*2：照査用せん断力 V_d = 発生せん断力 V × 構造解析係数 γ_a (=1.05)

表 5-8 セン断破壊に対する評価結果

解析 ケース	地震動		評価位置*1		照査用	せん断	照査値 $V_d/V_{y d}$
					せん断力 V_d *2 (kN)	耐力 $V_{y d}$ (kN)	
②	S s - D	+-	頂版	2	149	836	0.18
			側壁	4	822 [-]*3	793 [-]*3	1.04 [0.40]*3
			隔壁	7	144	839	0.18
			底版	9	277	940	0.30
③	S s - D	+-	頂版	1	85	642	0.14
			側壁	4	677	801	0.85
			隔壁	7	105	834	0.13
			底版	8	451	1168	0.39

注記*1：評価位置は図 5-10 に示す。

*2：照査用せん断力 $V_d =$ 発生せん断力 $V \times$ 構造解析係数 $\gamma_a (=1.05)$

*3：線形被害則による照査結果であり，詳細については参考資料 3 に示す。

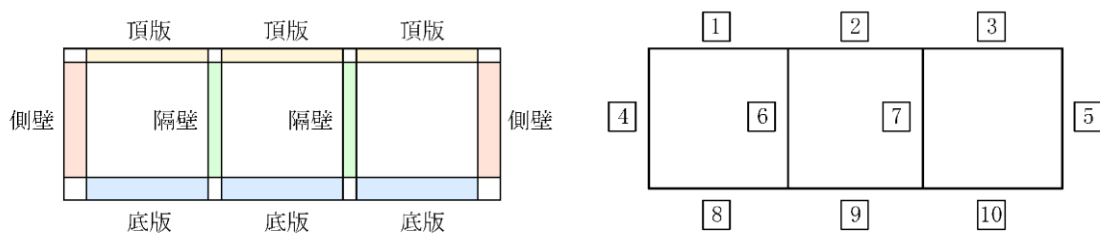


図 5-10 評価位置図 (A-A 断面)

(2) B-B断面（半地下部の評価）

半地下部において構造強度を有することの確認におけるせん断破壊に対する評価結果を表5-9～表5-11に示す。照査値は、せん断力を許容限界で除した値として時々刻々求め、全時刻において最大となる照査値を記載する。

同表より、全部材で照査用せん断力がせん断耐力を下回ることを確認した。

表5-9 せん断破壊に対する評価結果

解析 ケース	地震動		評価位置*1	照査用	せん断	照査値 $V_d/V_{y d}$	
				せん断力 V_d *2(kN)	耐力 $V_{y d}$ (kN)		
①	S s - D	++	頂版	1	133	805	0.17
			側壁	6	111	561	0.20
			隔壁	10	214	813	0.27
			底版	11	188	817	0.24
		-+	頂版	1	118	801	0.15
			側壁	5	184	806	0.23
			隔壁	9	173	806	0.22
			底版	12	191	869	0.22
		+-	頂版	1	135	804	0.17
			側壁	6	180	879	0.21
			隔壁	9	198	801	0.25
			底版	12	214	869	0.25
		--	頂版	2	117	803	0.15
			側壁	5	189	807	0.24
			隔壁	9	173	806	0.22
			底版	12	221	865	0.26
	S s - F 1	++	頂版	1	90	804	0.12
			側壁	6	142	899	0.16
			隔壁	9	125	808	0.16
			底版	12	148	906	0.17

注記*1：評価位置は図5-11に示す。

*2：照査用せん断力 V_d = 発生せん断力 V × 構造解析係数 γ_a (=1.05)

表 5-10 せん断破壊に対する評価結果

解析 ケース	地震動		評価位置* ¹		照査用	せん断	照査値 $V_d/V_{y d}$
					せん断力 V_d * ² (kN)	耐力 $V_{y d}$ (kN)	
①	S s - F 2	++	頂版	1	90	803	0.12
			側壁	5	144	809	0.18
			隔壁	10	153	813	0.19
			底版	12	145	889	0.17
	S s - N 1	++	頂版	1	87	802	0.11
			側壁	6	189	890	0.22
			隔壁	10	129	829	0.16
			底版	12	182	882	0.21
		-+	頂版	1	91	801	0.12
			側壁	4	101	819	0.13
			隔壁	9	135	806	0.17
			底版	11	133	817	0.17
	S s - N 2 (NS)	++	頂版	2	87	804	0.11
			側壁	6	128	890	0.15
			隔壁	9	122	807	0.16
			底版	12	156	901	0.18
		-+	頂版	2	91	804	0.12
			側壁	6	135	883	0.16
			隔壁	9	115	809	0.15
			底版	12	152	900	0.17
S s - N 2 (EW)	++	頂版	2	94	823	0.12	
		側壁	6	137	917	0.15	
		隔壁	9	119	808	0.15	
		底版	12	145	901	0.17	
	-+	頂版	2	95	817	0.12	
		側壁	6	165	918	0.19	
		隔壁	9	116	804	0.15	
		底版	12	135	915	0.15	

注記*1：評価位置は図 5-11 に示す。

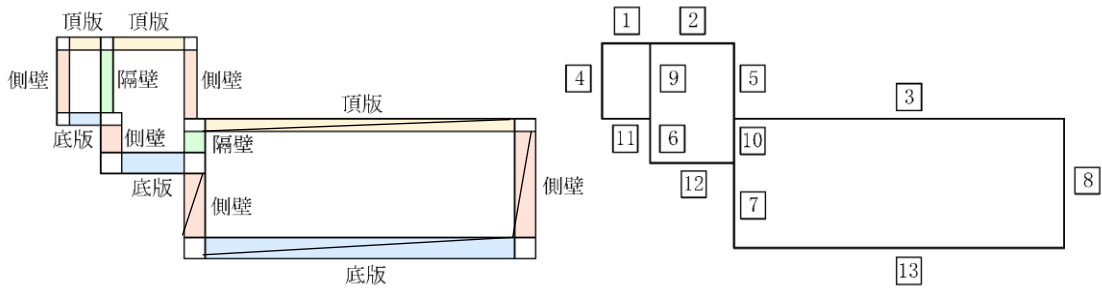
*2：照査用せん断力 V_d = 発生せん断力 V × 構造解析係数 γ_a (=1.05)

表 5-11 せん断破壊に対する評価結果

解析 ケース	地震動		評価位置* ¹		照査用	せん断	照査値 $V_d/V_{y d}$
					せん断力 V_d * ² (kN)	耐力 $V_{y d}$ (kN)	
②	S s - D	++	頂版	1	121	801	0.16
			側壁	5	139	808	0.18
			隔壁	10	184	818	0.23
			底版	11	171	816	0.21
③	S s - D	++	頂版	1	147	801	0.19
			側壁	6	120	561	0.22
			隔壁	10	249	812	0.31
			底版	11	204	815	0.26

注記*1：評価位置は図 5-11 に示す。

*2：照査用せん断力 $V_d = \text{発生せん断力 } V \times \text{構造解析係数 } \gamma_a (=1.05)$



▨：A-A断面及び長辺方向の側壁の評価において照査を行う部材

図 5-11 評価位置図 (B-B断面, 半地下部の評価)

(3) B-B断面（長辺方向の側壁及び隔壁の評価）

長辺方向の側壁及び隔壁において構造強度を有することの確認におけるせん断破壊に対する評価結果を表5-12及び表5-13に示す。照査値は、せん断力を許容限界で除した値として時々刻々求め、全時刻において最大となる照査値を記載する。

同表より、全部材で照査用せん断力がせん断耐力を下回ることを確認した。

表5-12 せん断破壊に対する評価結果

解析 ケース	地震動	評価位置*1	照査用		せん断 耐力 $V_{y d}$ (kN)	照査値 $V_d/V_{y d}$		
			せん断力 V_d *2 (kN)					
①	S s - D	++	側壁	8	786	803	0.98	
			隔壁	10	930 [-]*3	808 [-]*3	1.16 [0.88]*3	
		-+	側壁	8	699	799	0.88	
			隔壁	10	857 [-]*3	813 [-]*3	1.06 [0.80]*3	
		+-	側壁	8	788	807	0.98	
			隔壁	10	882 [-]*3	808 [-]*3	1.10 [0.83]*3	
		--	側壁	8	759	805	0.95	
			隔壁	10	851 [-]*3	805 [-]*3	1.06 [0.80]*3	
		S s - F 1	++	側壁	8	688	804	0.86
				隔壁	10	804 [-]*3	807 [-]*3	1.00 [0.76]*3
		S s - F 2	++	側壁	8	657	803	0.82
				隔壁	10	756	808	0.94
	S s - N 1	++	側壁	8	608	803	0.76	
			隔壁	10	721	808	0.90	
		-+	側壁	8	578	804	0.72	
			隔壁	10	635	809	0.79	

注記*1：評価位置は図5-12示す。

*2：照査用せん断力 V_d = 発生せん断力 V × 構造解析係数 γ_a (=1.05)

*3：線形被害則による照査結果

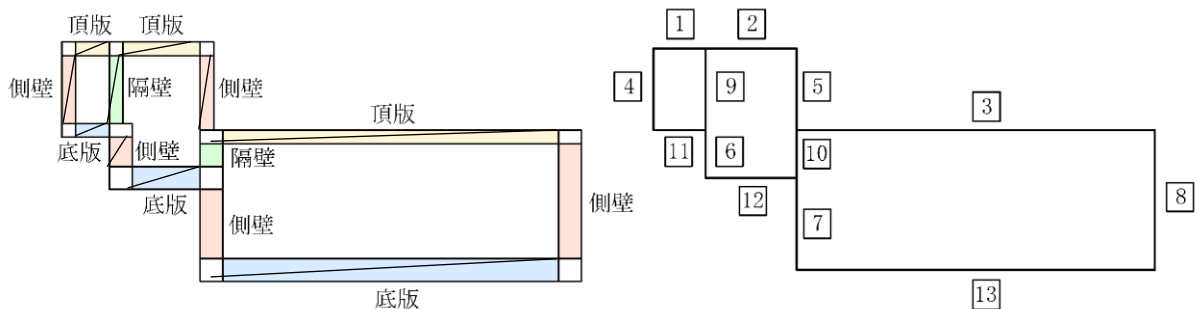
表 5-13 せん断破壊に対する評価結果

解析 ケース	地震動		評価位置* ¹		照査用	せん断	照査値 $V_d/V_{y d}$
					せん断力 V_d * ² (kN)	耐力 $V_{y d}$ (kN)	
①	S _s -N2 (NS)	++	側壁	8	672	806	0.84
			隔壁	10	739	810	0.92
		-+	側壁	8	640	800	0.81
			隔壁	10	707	810	0.88
	S _s -N2 (EW)	++	側壁	8	652	808	0.81
			隔壁	10	734	807	0.91
		-+	側壁	8	661	802	0.83
			隔壁	10	738	809	0.92
②	S _s -D	++	側壁	8	778	804	0.97
			隔壁	10	929 [-]* ³	809 [-]* ³	1.15 [0.87]* ³
③	S _s -D	++	側壁	8	796	800	1.00
					[-]* ³	[-]* ³	[0.48]* ³
			隔壁	10	918	809	1.14
					[-]* ³	[-]* ³	[0.87]* ³

注記*1：評価位置は図 5-12 に示す。

*2：照査用せん断力 $V_d =$ 発生せん断力 $V \times$ 構造解析係数 γ_a ($=1.05$)

*3：線形被害則による照査結果であり，詳細については参考資料 3 に示す。



▨：A-A断面及び半地下部の評価において照査を行う部材

図 5-12 評価位置図 (B-B断面，長辺方向の側壁及び隔壁の評価)

5.3 基礎地盤の支持性能に対する評価結果

基礎地盤の支持性能に対する照査結果を表 5-14 及び表 5-15 に示す。また、最大接地圧分布図を図 5-13 及び図 5-14 に示す。

B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽の基礎地盤に発生する最大接地圧が、極限支持力度を下回ることを確認した。

表 5-14 基礎地盤の支持性能に対する照査結果 (A-A 断面)

解析ケース	地震動		最大接地圧	極限支持力度	照査値	
			R_d (N/mm ²)	R_u (N/mm ²)	R_d/R_u	
①	S _s -D	++	0.86	9.8	0.09	
		-+	0.83	9.8	0.09	
		+-	0.75	9.8	0.08	
		--	0.84	9.8	0.09	
	S _s -F 1	++	0.70	9.8	0.08	
	S _s -F 2	++	0.59	9.8	0.07	
	S _s -N 1	++	0.83	9.8	0.09	
		-+	0.70	9.8	0.08	
	S _s -N 2 (NS)	++	0.66	9.8	0.07	
		-+	0.67	9.8	0.07	
	S _s -N 2 (EW)	++	0.69	9.8	0.07	
		-+	0.61	9.8	0.07	
	②	S _s -D	+-	1.01	9.8	0.11
	③	S _s -D	+-	0.68	9.8	0.07

表 5-15 基礎地盤の支持性能に対する照査結果 (B-B 断面)

解析ケース	地震動		最大接地圧 R_d (N/mm ²)	極限支持力度 R_u (N/mm ²)	照査値 R_d/R_u
①	S _s -D	++	0.69	9.8	0.07
		-+	0.53	9.8	0.06
		+-	0.60	9.8	0.07
		--	0.54	9.8	0.06
	S _s -F 1	++	0.50	9.8	0.06
	S _s -F 2	++	0.44	9.8	0.05
	S _s -N 1	++	0.37	9.8	0.04
		-+	0.47	9.8	0.05
	S _s -N 2 (NS)	++	0.43	9.8	0.05
		-+	0.47	9.8	0.05
	S _s -N 2 (EW)	++	0.45	9.8	0.05
		-+	0.44	9.8	0.05
②	S _s -D	++	0.55	9.8	0.06
③	S _s -D	++	0.62	9.8	0.07

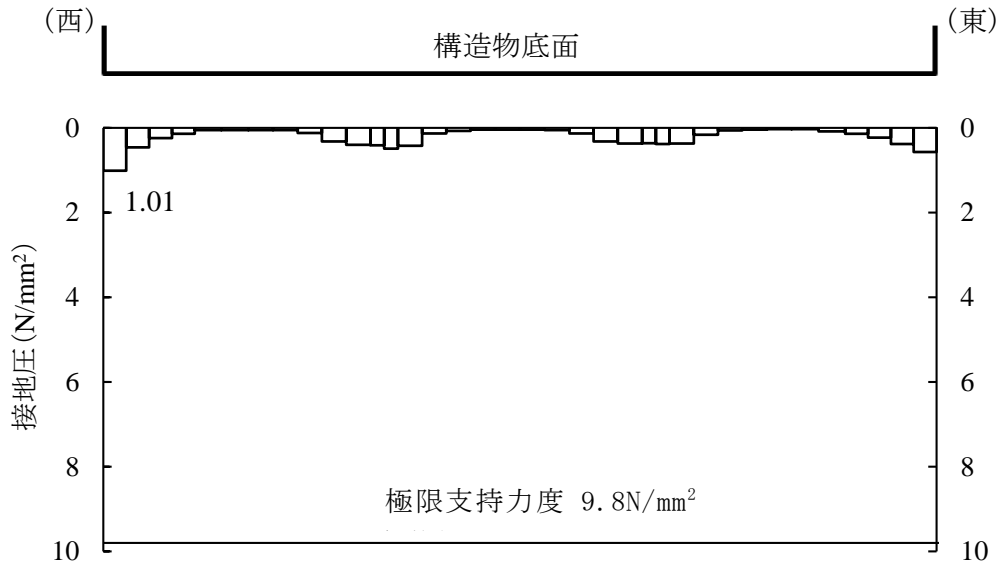
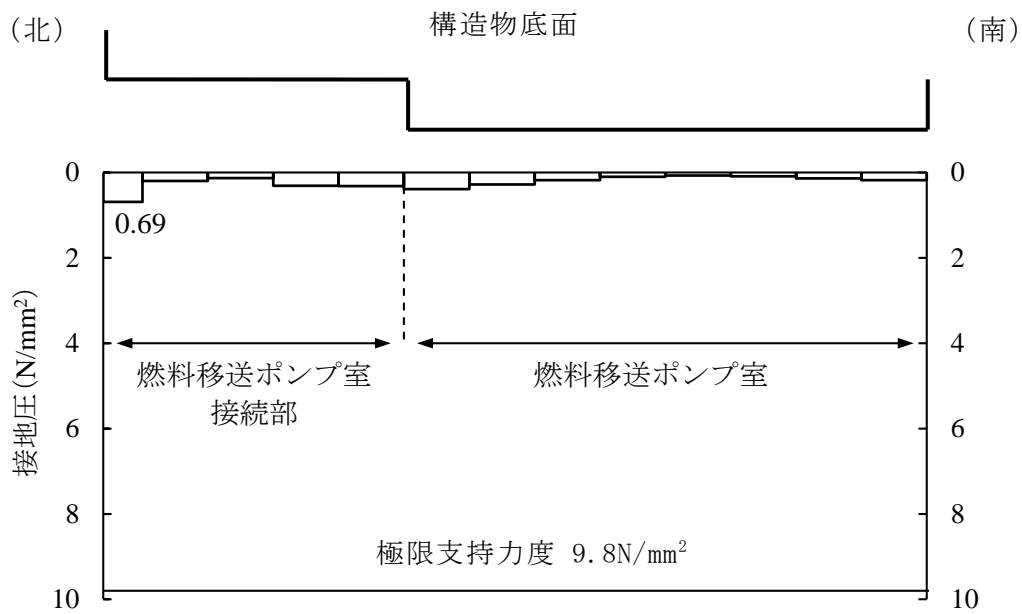
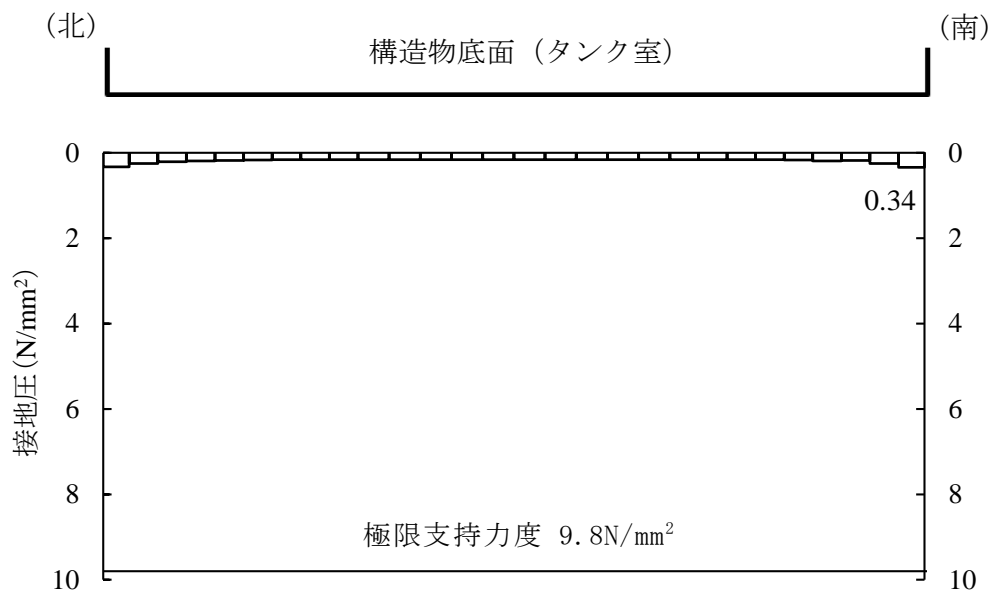


図 5-13 基礎地盤の最大接地圧分布図
 (A-A断面, ケース②, S_s-D (+-))



ポンプ室及び接続部底版



タンク室底版

図 5-14 基礎地盤の最大接地圧分布図
(B-B断面, ケース①, $S_s - D(++)$)

6. まとめ

B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽については、基準地震動 S_s による耐震評価として、曲げ・軸力系の破壊、せん断破壊及び基礎地盤の支持性能に対する評価を実施した。

構造部材の健全性評価については、曲げモーメント及びせん断力が要求性能に応じた許容限界を下回ることを確認した。

基礎地盤の支持性能評価については、基礎地盤に発生する応力（接地圧）が極限支持力度に基づく許容限界を下回ることを確認した。

以上から、B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽が基準地震動 S_s による地震力に対して、構造強度を有すること、支持機能を損なわないことを確認した。

参考資料 1 機器・配管系の耐震評価に適用する影響検討ケース

1. 材料物性のばらつきを考慮した解析ケース

1.1 はじめに

B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽について、機器・配管系の耐震評価に適用する床応答への保守的な配慮として、コンクリートの物性値を実強度に変更した解析を実施した。

コンクリートの実強度の設定方法は「補足-026-01 屋外重要土木構造物の耐震安全性評価について」に示す。

1.2 解析方針

耐震評価は、本文における評価条件に基づき実施する。変更した材料の物性値を表 1-1 に示す。影響検討ケースは位相特性の偏りがなく、全周期帯において安定した応答を生じさせる基準地震動 $S_s - D$ に対して実施することとする。

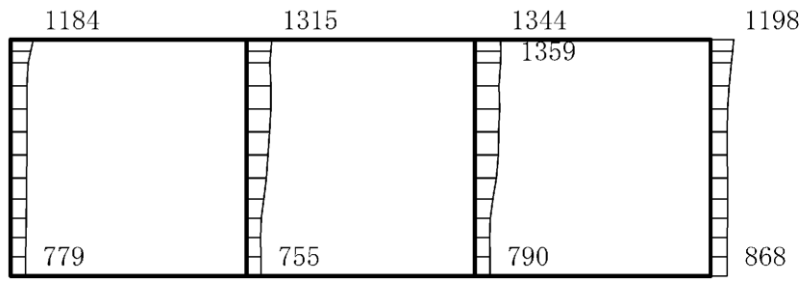
影響検討に用いる地震動は、本文で使用した基準地震動 $S_s - D$ (++) を使用する。

表 1-1 材料の物性値

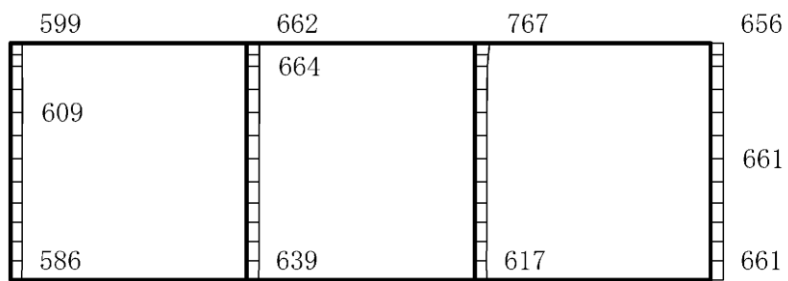
材料		仕様	ヤング係数 (N/mm^2)
構造物	コンクリート	実強度 $36.1N/mm^2$	2.98×10^4

1.3 解析結果

ケース④に係る地震応答解析結果として、基準地震動 S_s に対する最大加速度分布図を図 1-1 及び図 1-2 に示す。



(a) S s - D (++) 水平

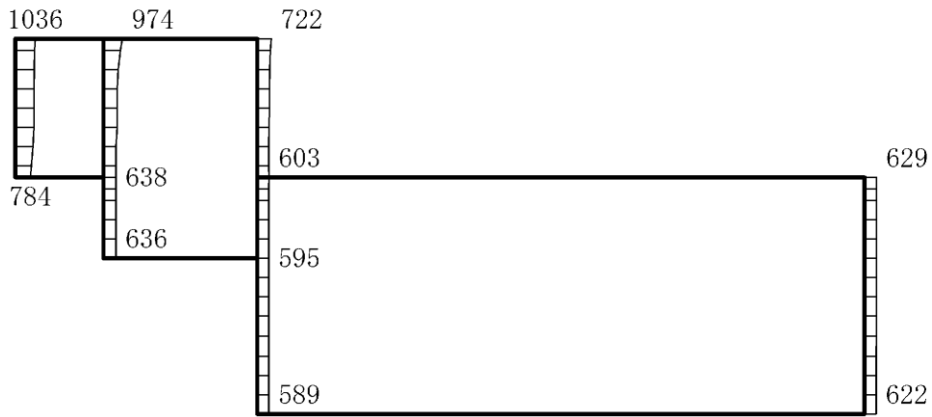


(b) S s - D (++) 鉛直

図 1-1 最大応答加速度分布図 (A-A断面) (解析ケース④)



(a) S s - D (++) 水平



(b) S s - D (++) 鉛直

図 1-2 最大応答加速度分布図 (B-B 断面) (解析ケース④)

2. 地下水位の影響を考慮した解析ケース

2.1 はじめに

B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽について、構造物の機器・配管系の耐震評価に適用する床応答への保守的な配慮として、地下水位が構造物基礎下端より十分低い状態を仮定した解析を実施した。

2.2 解析方針

耐震評価は、本文における評価条件に基づき実施する。変更した地下水位の条件を表 2-1 に示す。

影響検討ケースは位相特性の偏りがなく、全周期帯において安定した応答を生じさせる基準地震動 $S_s - D$ に対して実施することとする。

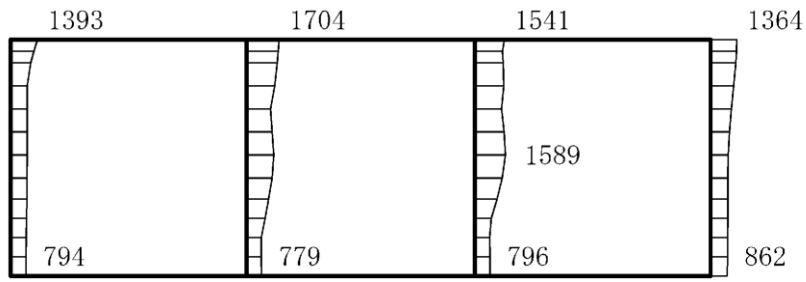
影響検討に用いる地震動は、本文で使用した基準地震動 $S_s - D$ (++) を使用する。

表 2-1 地下水位の条件

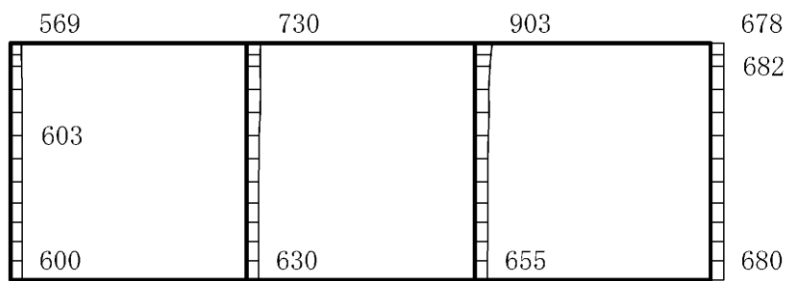
施設名称	解析断面	設計地下水位 (ELm)
B-ディーゼル燃料 貯蔵タンク格納槽	A-A断面	解析モデル中に地下水位を 考慮しない
	B-B断面	

2.3 解析結果

ケース⑤に係る地震応答解析結果として、基準地震動 S_s に対する最大加速度分布図を図 2-1 及び図 2-2 に示す。



(a) S s - D (++) 水平

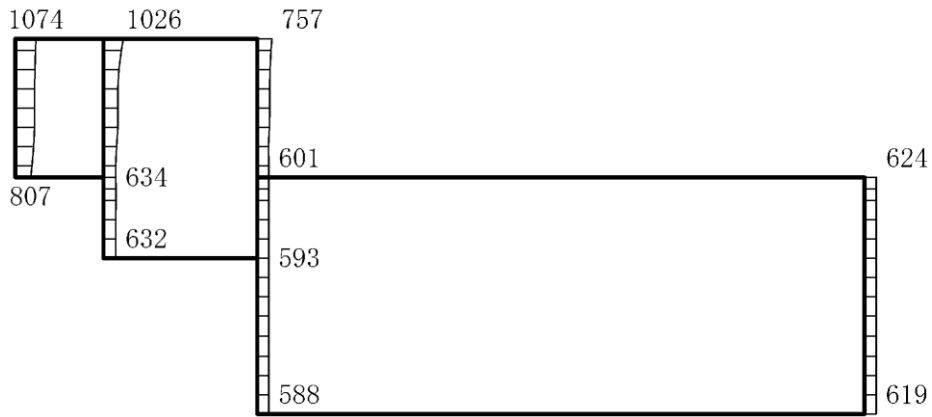


(b) S s - D (++) 鉛直

図 2-1 最大応答加速度分布図 (A-A断面) (解析ケース⑤)



(a) S s - D (++) 水平



(b) S s - D (++) 鉛直

図 2-2 最大応答加速度分布図 (B-B 断面) (解析ケース⑤)

3. 妻壁の剛性を考慮した解析ケース

3.1 はじめに

B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽のA-A断面及びB-B断面では、それぞれ地中部及び半地下部の妻壁を考慮しない評価を実施することで、耐震評価上保守的な条件としており、機器・配管系に適用する床応答についても同様の解析モデルを用いて算定している。本章では、機器・配管系の耐震評価に適用する床応答への保守的な配慮として、妻壁を考慮したモデルにおける解析を実施した。

A-A断面については、地下部の妻壁を考慮したモデルにおける解析を実施し、B-B断面については、半地下部の妻壁を考慮したモデルにおける解析を実施した。

A-A断面及びB-B断面の解析モデル図を図3-1及び図3-2に示す。

3.2 解析方針

耐震評価は、本文における評価条件に基づき実施する。ただし、本検討においては妻壁の剛性及び重量を等価剛性及び等価重量として考慮することとする。

影響検討ケースは位相特性の偏りがなく、全周期帯において安定した応答を生じさせる基準地震動S_{s-D}に対して実施することとする。

影響検討に用いる地震動は、本文で使用した基準地震動S_{s-D}(++)を使用する。

3.3 解析結果

基準地震動S_{s-D}(++)に対する最大加速度分布図を図3-3及び図3-4に示す。

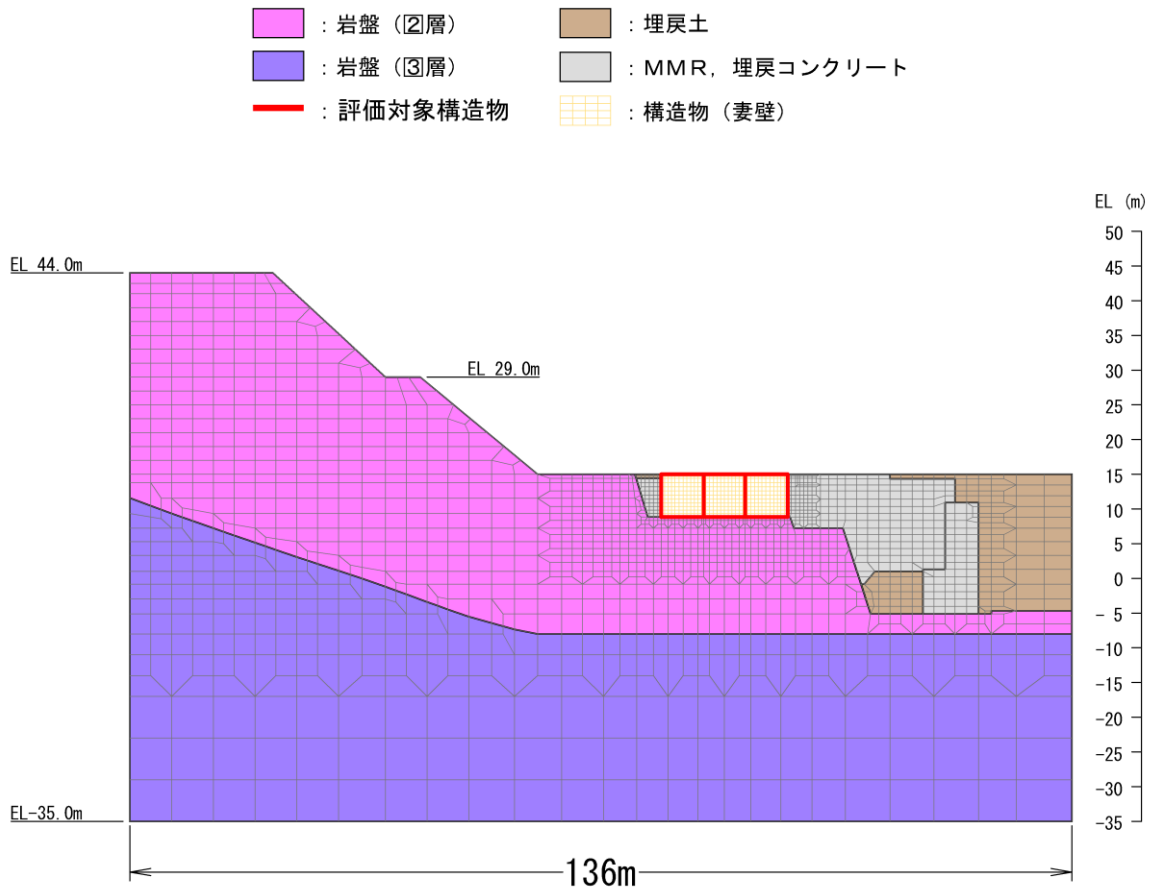


図 3-1 解析モデル図 (A-A 断面)

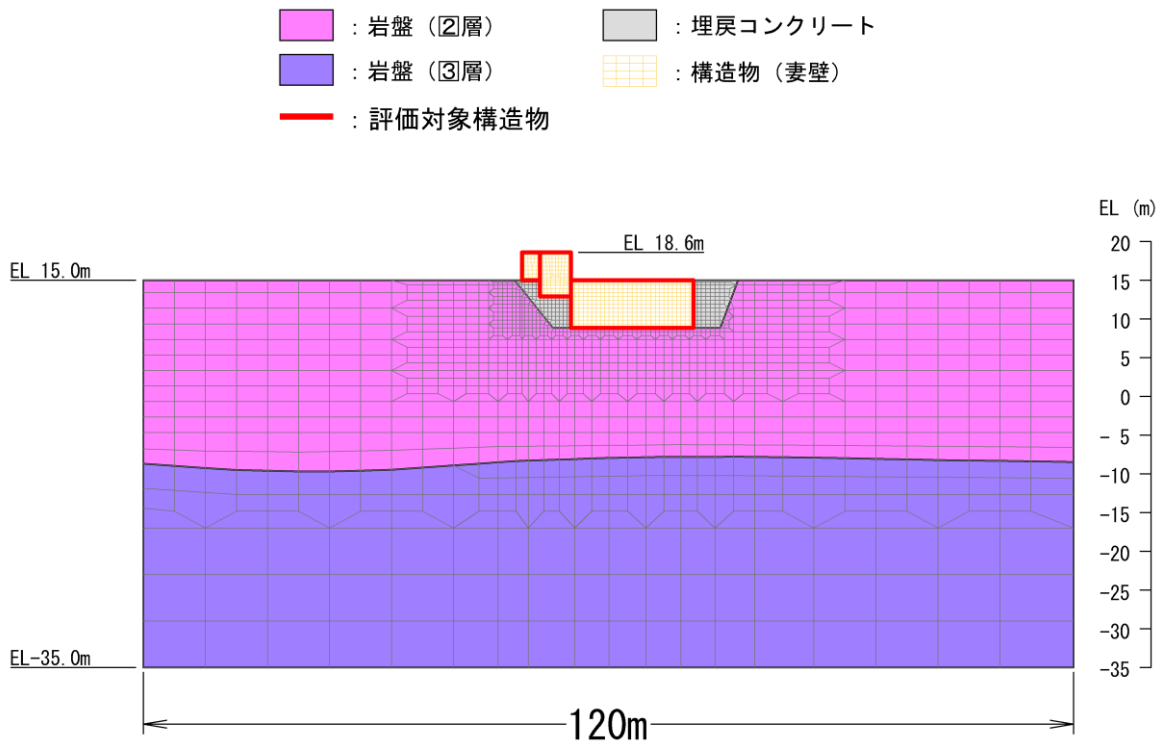
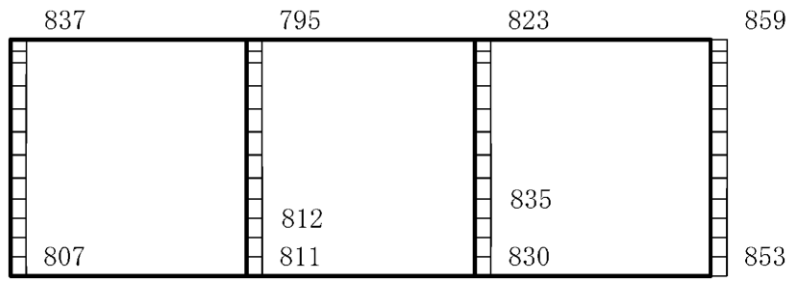
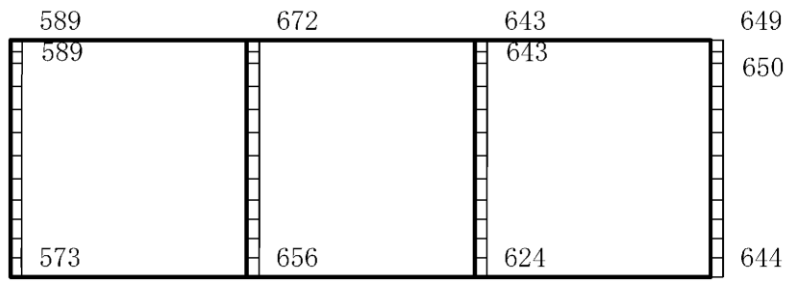


図 3-2 解析モデル図 (B-B 断面)

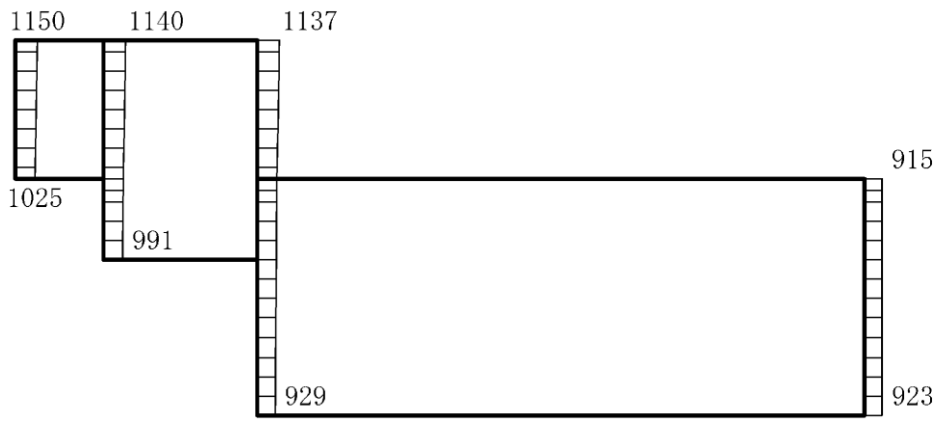


(a) S s - D (++) 水平

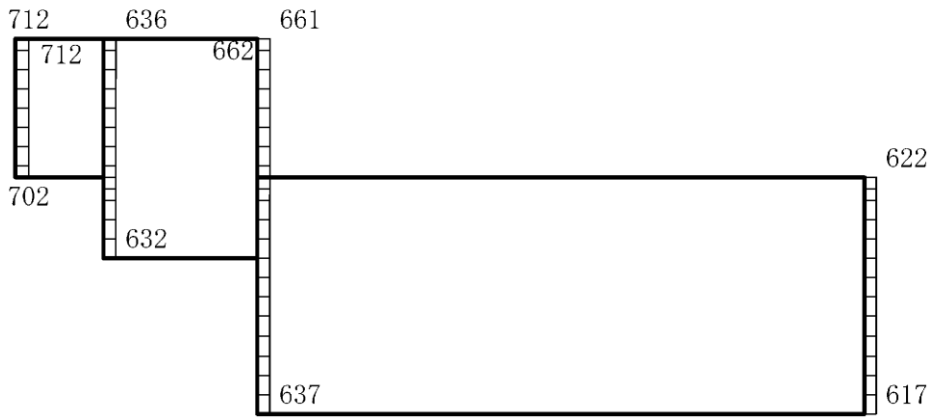


(b) S s - D (++) 鉛直

图 3-3 最大応答加速度分布図 (A-A断面)



(a) S s - D (++) 水平



(b) S s - D (++) 鉛直

图 3-4 最大応答加速度分布図 (B-B断面)

参考資料 2 静的地震力に対する耐震評価

目 次

1. 評価方針	1
2. 適用規格	3
3. 評価対象断面	3
4. 荷重及び荷重の組合せ	3
4.1 荷重	3
4.2 荷重の組合せ	4
5. 使用材料及び材料の物性値	4
6. 静的解析	4
7. 解析モデル	4
8. ジョイント要素の設定	6
9. 許容限界	6
9.1 曲げ・軸力系の破壊に対する許容限界	6
9.2 せん断破壊に対する許容限界	7
9.3 基礎地盤の支持力に対する許容限界	8
9.3.1 基礎地盤	8
10. 評価結果	9
11. 基礎地盤の支持性能	18
12. まとめ	21

1. 評価方針

静的地震力に対して、B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽が耐震性を有することの確認を行う。

B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽の静的地震力に対する耐震評価は、構造部材の曲げ・軸力系の破壊、せん断破壊及び基礎地盤の支持性能に対する評価を実施する。

構造部材の健全性評価については、構造部材の発生応力度が短期許容応力度を下回ることを確認する。

基礎地盤の支持性能評価については、基礎地盤に発生する応力（接地圧）が短期許容支持力度を下回ることを確認する。

静的地震力に対する耐震評価フローを図 1-1 に示す。

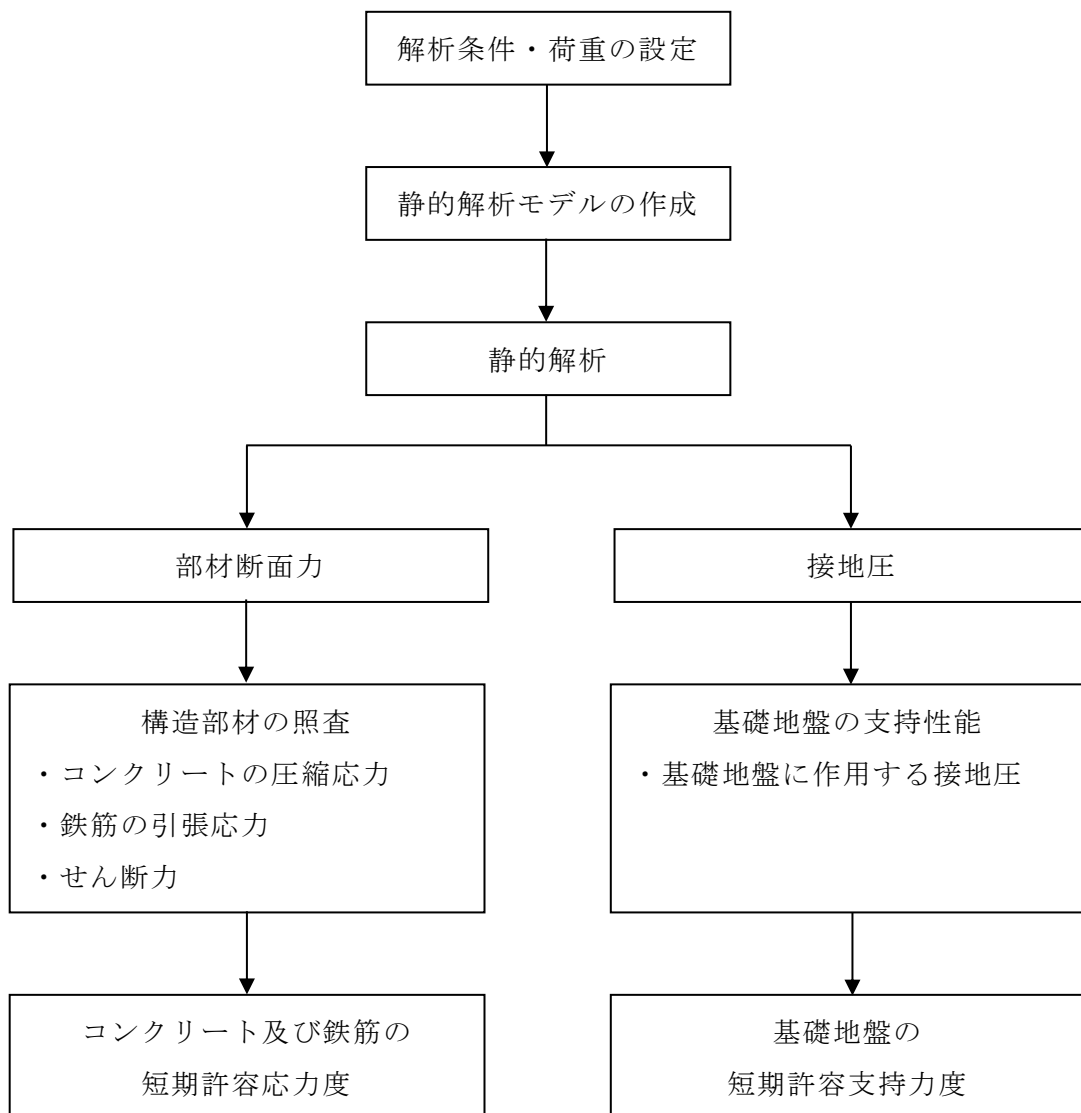


図 1-1 静的地震力に対する耐震評価フロー

2. 適用規格

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 2002
- ・J E A G 4 6 0 1 -1987
- ・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）
- ・原子力発電所耐震設計技術指針 J E A G 4 6 0 1 -2015（（社）日本電気協会）

3. 評価対象断面

本文のうち「2.4 評価対象断面の選定」と同様とする。

4. 荷重及び荷重の組合せ

4.1 荷重

通常運転時の荷重（永久荷重）は本文「3.4 荷重及び荷重の組合せ」と同様とする。

静的地震力に対する耐震評価において考慮する荷重を以下に示す。

(1) 地震荷重（ S_c ）

地震荷重は，Cクラス施設に求められる静的地震力（ $kh=0.16$ ）を考慮する。

なお，Cクラス施設に求められる静的地震力（ $kh=0.16$ ）は，以下の式に基づき算出する。

$$Q_i = n \cdot Z \cdot C_i \cdot W_i$$

$$C_i = R_t \cdot A_i \cdot C_0$$

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 (1.0)
- Z : 地震地域係数 (1.0)
- 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
- R_t : 振動特性係数 (0.8)
- A_i : 第 i 層の地震層せん断力係数の高さ方向の分布係数
- C_0 : 標準せん断力係数 (0.2)

4.2 荷重の組合せ

荷重の組合せを表 4-1 に示す。

表 4-1 荷重の組合せ

外力の状態	荷重の組合せ
地震時 (S c)	G + P + S c

G : 固定荷重
P : 積載荷重
S c : 静的地震力

5. 使用材料及び材料の物性値

本文のうち「2.5 使用材料及び材料の物性値」と同様とする。

6. 静的解析

静的解析は、本文のうち「3. 地震応答解析」で設定した解析モデルを用い、B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽を線形はり要素でモデル化した静的非線形解析により応答値を算定する。また、耐震評価上の保守的な条件として半地下部及び地下部の妻壁を考慮しないモデルにおける解析を実施した。

7. 解析モデル

図 7-1 及び図 7-2 に解析モデルを示す。

静的解析は底面固定とし、側方は水平震度による地盤の水平方向の変形を拘束しないよう水平ローラーとする。

- : 岩盤 (②層)
- : 岩盤 (③層)
- : 埋戻土
- : MMR, 埋戻コンクリート
- : 評価対象構造物

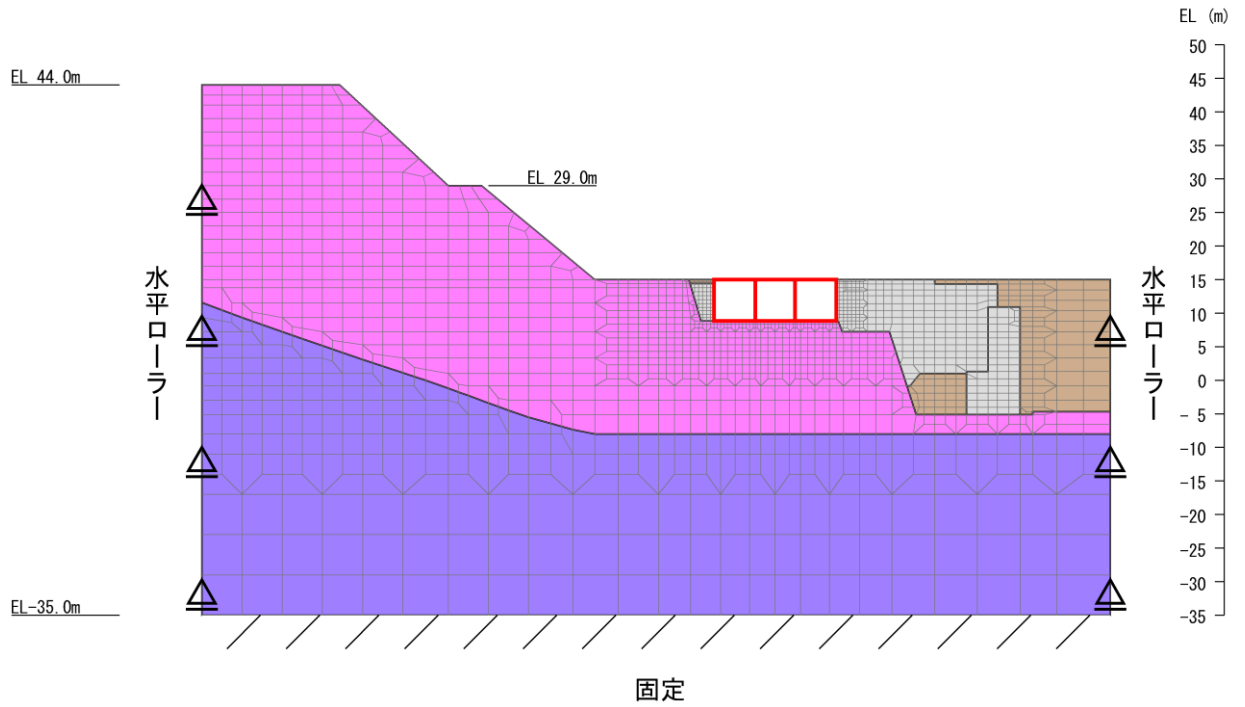


図 7-1 解析モデル図 (A-A 断面)

- : 岩盤 (②層)
- : 岩盤 (③層)
- : 埋戻コンクリート
- : 評価対象構造物

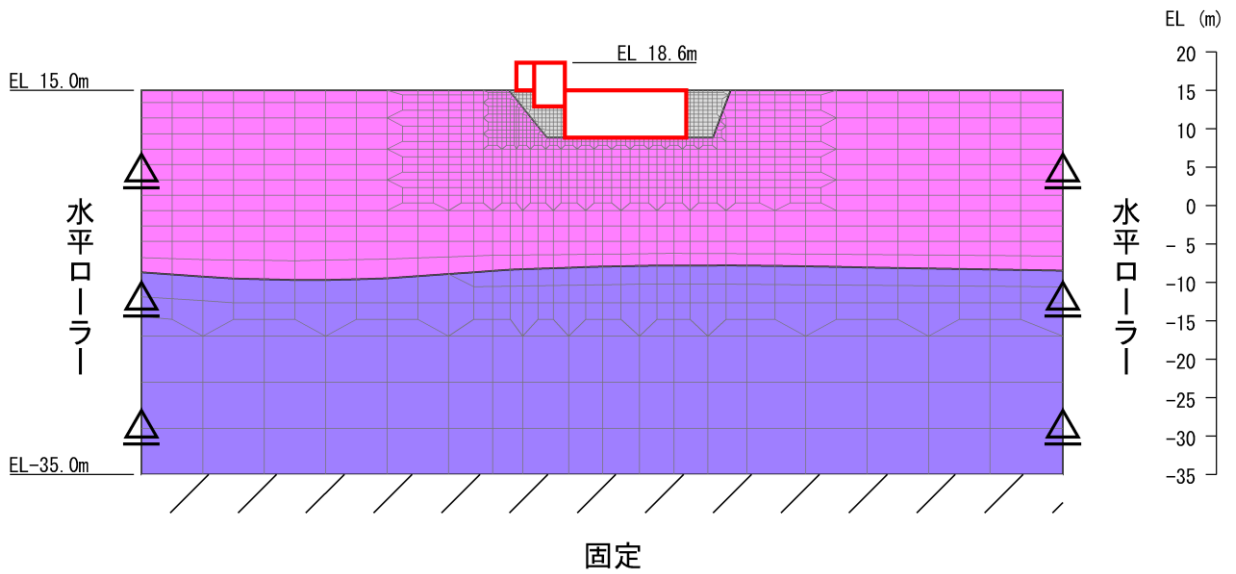


図 7-2 解析モデル図 (B-B 断面)

8. ジョイント要素の設定

ジョイント要素の設定は本文のうち「3.2.7 ジョイント要素の設定」と同様とする。

9. 許容限界

9.1 曲げ・軸力系の破壊に対する許容限界

構造部材（鉄筋コンクリート）の曲げ・軸力系の破壊に対する許容限界は、短期許容応力度とする。コンクリート及び鉄筋の許容応力度を表 9-1 及び表 9-2 に示す。

表 9-1 コンクリートの許容応力度及び短期許容応力度
(A-A断面, B-B断面)

設計基準強度	許容応力度 (N/mm ²)		短期許容応力度* (N/mm ²)
	f' _{ck} = 24.0 (N/mm ²)	許容曲げ圧縮応力度 σ' _{ca}	9.00
許容せん断応力度 τ _{a1}		0.45	0.68

注記*：コンクリート標準示方書 2002 により地震時の割り増し係数として 1.5 を考慮する。

表 9-2 鉄筋の許容応力度及び短期許容応力度 (A-A断面, B-B断面)

設計基準強度	許容応力度 (N/mm ²)		短期許容応力度* (N/mm ²)
	SD345	許容引張応力度 σ _{sa}	196

注記*：コンクリート標準示方書 2002 により地震時の割り増し係数として 1.5 を考慮する。

9.2 せん断破壊に対する許容限界

B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽の静的地震力に対する耐震性を有することの確認におけるせん断破壊に対する許容限界は、表 9-1 に示す短期許容応力度とする。

なお、せん断補強鉄筋が配置される部材の許容限界は、表 9-1 及び表 9-2 に示すコンクリートと鉄筋の短期許容応力度から算定した短期許容せん断力とする。

$$V_a = V_c + V_s$$

ここに、

V_a : 短期許容せん断力

V_c : コンクリートが分担するせん断力

V_s : せん断補強鉄筋が分担するせん断力

$$V_c = \frac{1}{2} \tau_{a1} \cdot b_w \cdot z$$

ここに、

τ_{a1} : コンクリートの短期許容せん断応力度

b_w : 部材の有効幅

d : せん断補強鉄筋が分担するせん断力

z : 圧縮応力の合力の作用位置から引張鋼材図心までの距離で
 $d/1.15$ とする。

$$V_s = \left\{ A_w \sigma'_{sa} (\sin \alpha + \cos \alpha) / s \right\} z$$

ここに、

A_w : 区間 s におけるせん断補強筋の総断面積

σ'_{sa} : 鉄筋の短期許容引張応力度

α : せん断補強鉄筋と部材軸のなす角度

s : せん断補強鉄筋の配置間隔

9.3 基礎地盤の支持力に対する許容限界

9.3.1 基礎地盤

基礎地盤に作用する設置圧に対する許容限界は、短期許容支持力度とし、「原子力発電所耐震設計技術指針 J E A G 4 6 0 1 -2008（（社）日本電気協会 原子力規格委員会）」に基づき極限支持力度の 2/3 とする。

基礎地盤の許容限界を表 9-3 に示す。

表 9-3 基礎地盤の支持性能に対する許容限界

評価項目	基礎地盤	許容限界 (N/mm ²)
短期許容支持力度	C _M 級岩盤	6.5

10. 評価結果

(1) A-A断面

静的地震力に対する評価結果を表 10-1～表 10-3 に示す。また、最も厳しい照査値の地震時断面力を図 10-2 に示す。

表 10-1 曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果（A-A断面，コンクリート）

評価位置*		曲げ モーメント (kN・m)	軸力 (kN)	発生 応力度 σ'_c (N/mm ²)	短期許容 応力度 σ'_{ca} (N/mm ²)	照査値 σ'_c / σ'_{ca}
頂版	1	75.3	144	2.36	13.5	0.18
側壁	4	-235	330	2.49	13.5	0.19
隔壁	6	-36.6	331	1.07	13.5	0.08
底版	6	-236	408	2.44	13.5	0.19

注記*：評価位置は図 10-1 に示す。

表 10-2 曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果（A-A断面，鉄筋）

評価位置*		曲げ モーメント (kN・m)	軸力 (kN)	発生 応力度 σ_s (N/mm ²)	短期許容 応力度 σ_{sa} (N/mm ²)	照査値 σ_s / σ_{sa}
頂版	3	63.5	78.5	46.3	294	0.16
側壁	4	-235	330	44.7	294	0.16
底版	10	-151	116	40.7	294	0.14

注記*：評価位置は図 10-1 に示す。

表 10-3 せん断破壊に対する評価結果 (A-A断面)

評価位置*		発生 せん断力 Q (kN)	短期許容 せん断力 Va (kN)	照査値 Q/Va
頂版	3	61.7	703	0.09
側壁	4	143	670	0.22
隔壁	6	22.5	703	0.04
底版	8	291	739	0.40

注記* : 評価位置は図 10-1 に示す。

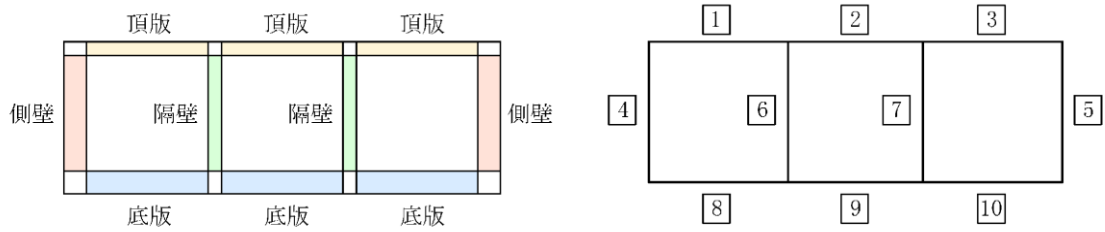
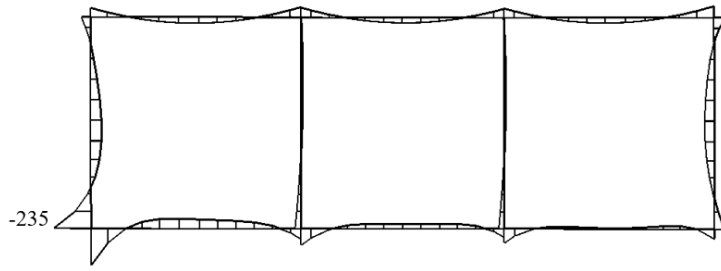
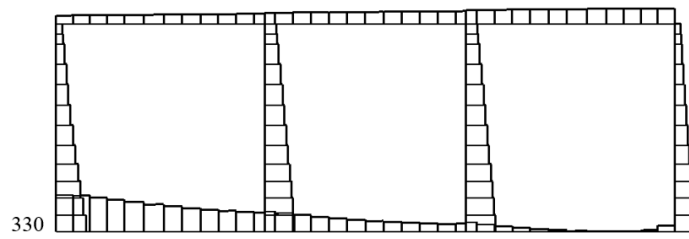


図 10-1 評価位置図 (A-A断面)



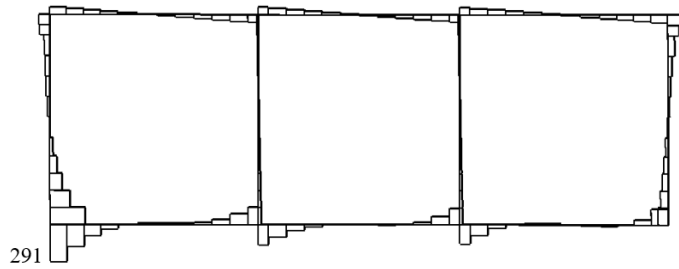
数値：評価位置における断面力

(a) 曲げモーメント (kN・m)



数値：評価位置における断面力

(b) 軸力 (kN) (+ : 引張, - : 圧縮)



数値：評価位置における断面力

(c) せん断力 (kN)

図 10-2 最も厳しい照査値の断面力 (A-A 断面)

(2) B-B断面

静的地震力に対する評価結果を表10-4～表10-9に示す。また、最も厳しい照査値の地震時断面力を図10-5及び図10-6に示す。

表10-4 曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果
(B-B断面, タンク室, コンクリート)

評価位置*		曲げ モーメント (kN・m)	軸力 (kN)	発生 応力度 σ'_c (N/mm ²)	短期許容 応力度 σ'_{ca} (N/mm ²)	照査値 σ'_c / σ'_{ca}
側壁	8	409	164	5.17	13.5	0.39
隔壁	10	551	352	6.91	13.5	0.52

注記* : 評価位置は図10-3に示す。

表10-5 曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果
(B-B断面, ポンプ室, コンクリート)

評価位置*		曲げ モーメント (kN・m)	軸力 (kN)	発生 応力度 σ'_c (N/mm ²)	短期許容 応力度 σ'_{ca} (N/mm ²)	照査値 σ'_c / σ'_{ca}
頂版	2	67.3	41.4	2.20	13.5	0.17
側壁	5	-102	127	3.29	13.5	0.25
隔壁	9	84.1	93.5	2.72	13.5	0.21
底版	12	-427	525	4.66	13.5	0.35

注記* : 評価位置は図10-4に示す。

表 10-6 曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果
(B-B断面, タンク室, 鉄筋)

評価位置*		曲げ モーメント (kN・m)	軸力 (kN)	発生 応力度 σ_s (N/mm ²)	短期許容 応力度 σ_{sa} (N/mm ²)	照査値 σ_s / σ_{sa}
側壁	8	409	164	227	294	0.78
隔壁	10	551	352	273	294	0.93

注記* : 評価位置は図 10-3 に示す。

表 10-7 曲げ・軸力系の破壊に対する評価結果
(B-B断面, ポンプ室, 鉄筋)

評価位置*		曲げ モーメント (kN・m)	軸力 (kN)	発生 応力度 σ_s (N/mm ²)	短期許容 応力度 σ_{sa} (N/mm ²)	照査値 σ_s / σ_{sa}
頂版	2	67.3	41.4	57.7	294	0.20
側壁	5	-102	127	74.6	294	0.26
隔壁	9	84.1	93.5	63.5	294	0.22
底版	12	-427	525	119	294	0.41

注記* : 評価位置は図 10-4 に示す。

表 10-8 せん断破壊に対する評価結果（B-B断面，タンク室）

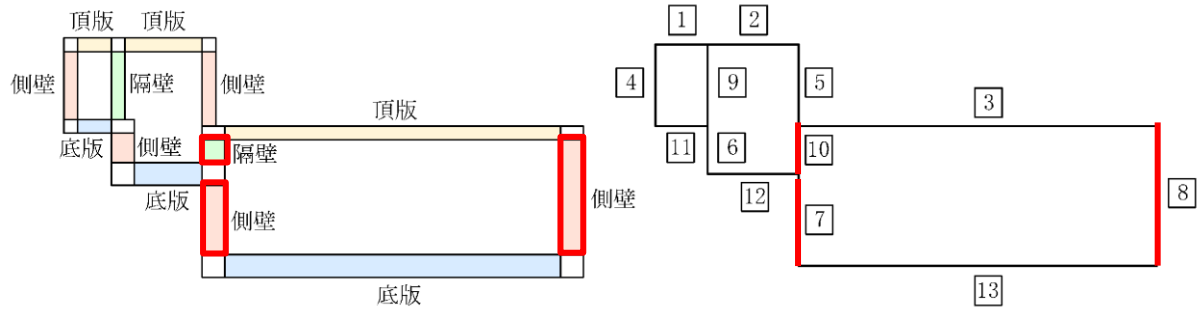
評価位置*		発生 せん断力 Q (kN)	短期許容 せん断力 Va (kN)	照査値 Q/Va
側壁	8	575	670	0.86
隔壁	10	510	670	0.77

注記*：評価位置は図 10-3 に示す。

表 10-9 せん断破壊に対する評価結果（B-B断面，ポンプ室）

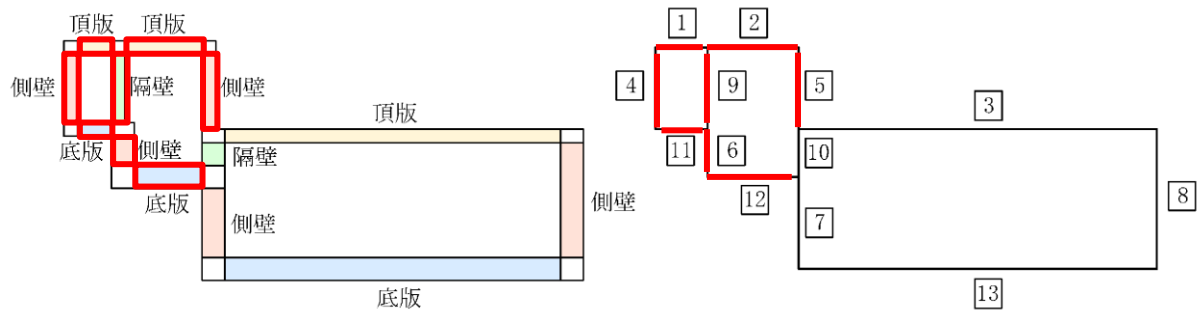
評価位置*		発生 せん断力 Q (kN)	短期許容 せん断力 Va (kN)	照査値 Q/Va
頂版	1	56.1	703	0.08
側壁	6	129	670	0.20
隔壁	9	44.9	703	0.07
底版	12	296	670	0.45

注記*：評価位置は図 10-4 に示す。



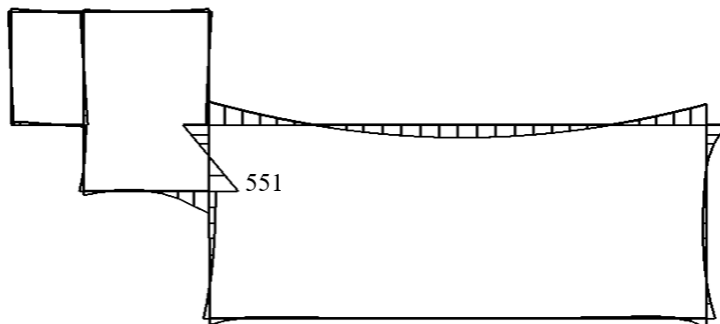
対象部材 : 7, 8, 10

図 10-3 評価位置図 (B-B 断面, タンク室)

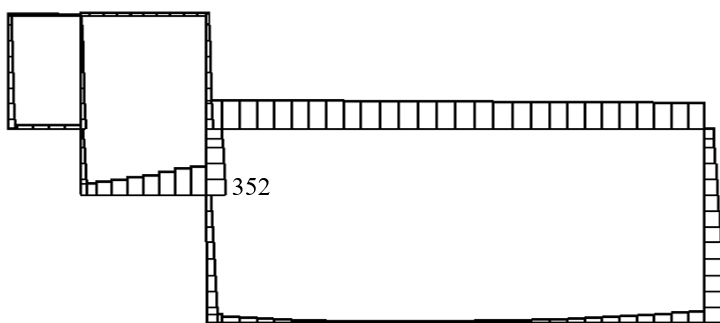


対象部材 : 1, 2, 4, 5, 6, 9, 11, 12

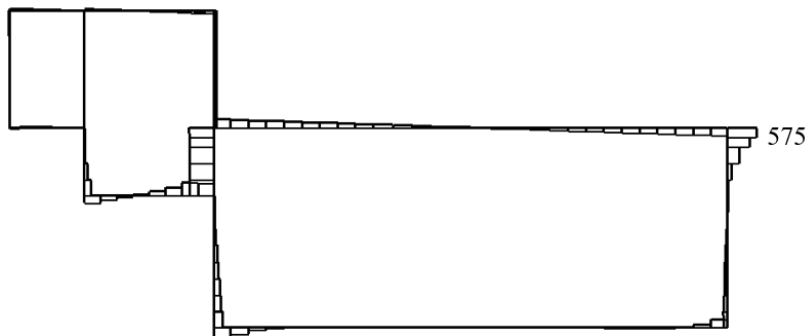
図 10-4 評価位置図 (B-B 断面, ポンプ室)



数值：評価位置における断面力
 (a) 曲げモーメント (kN・m)

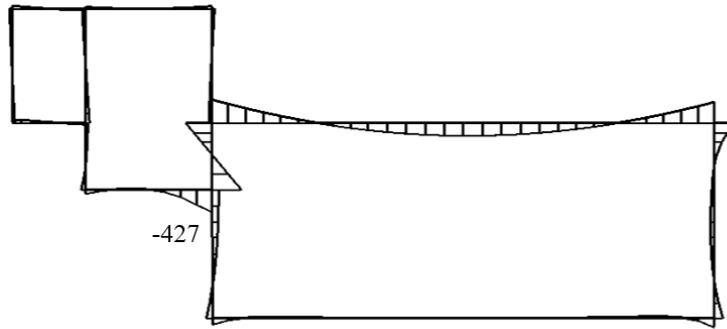


数值：評価位置における断面力
 (b) 軸力 (kN) (+ : 引張, - : 圧縮)



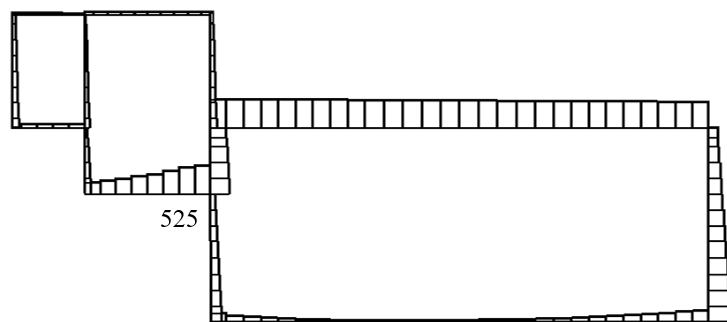
数值：評価位置における断面力
 (c) せん断力 (kN)

図 10-5 最も厳しい照査値の断面力 (B-B 断面, タンク室)



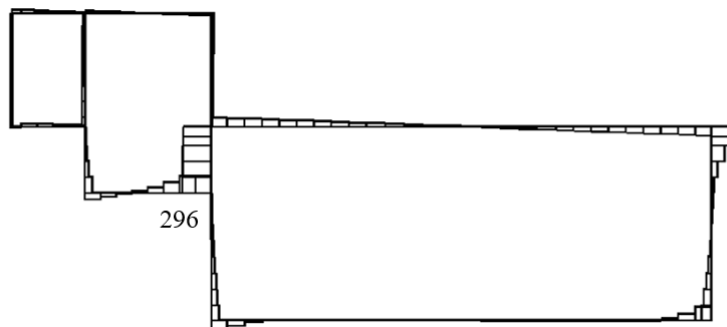
数値：評価位置における断面力

(a) 曲げモーメント (kN・m)



数値：評価位置における断面力

(b) 軸力 (kN) (+ : 引張, - : 圧縮)



数値：評価位置における断面力

(c) せん断力 (kN)

図 10-6 最も厳しい照査値の断面力 (B-B 断面, ポンプ室)

11. 基礎地盤の支持性能

(1) A-A断面

基礎地盤の支持性能に対する評価結果を表 11-1 に示す。また、最大接地圧分布図を図 11-1 に示す。

基礎地盤に作用する接地圧が短期許容支持力度を下回ることを確認した。

表 11-1 基礎地盤の支持性能に対する評価結果 (A-A断面)

地震荷重	最大接地圧 R_d (N/mm ²)	短期許容 支持力度 R_a (N/mm ²)	照査値 R_d/R_a
静的地震力	0.35	6.5	0.06

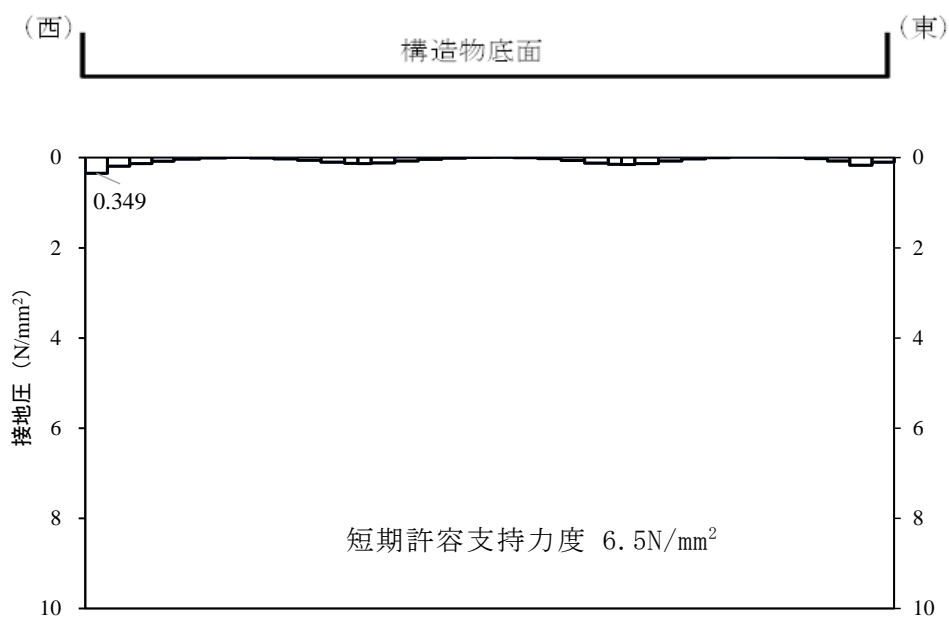


図 11-1 基礎地盤の最大接地圧分布図

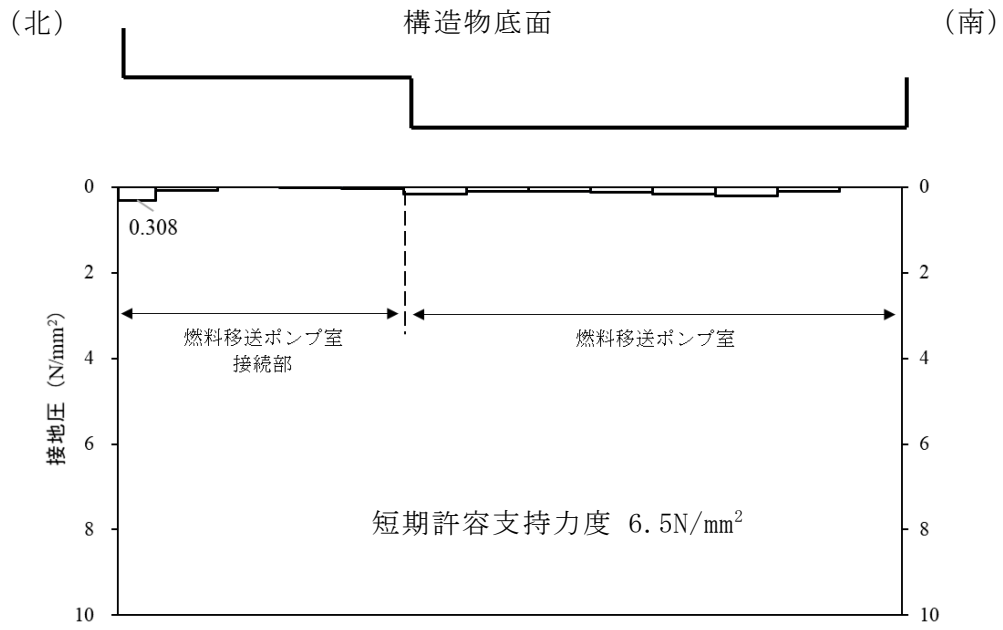
(2) B－B断面

基礎地盤の支持性能に対する評価結果を表 11-2 に示す。また、最大接地圧分布図を図 11-2 に示す。

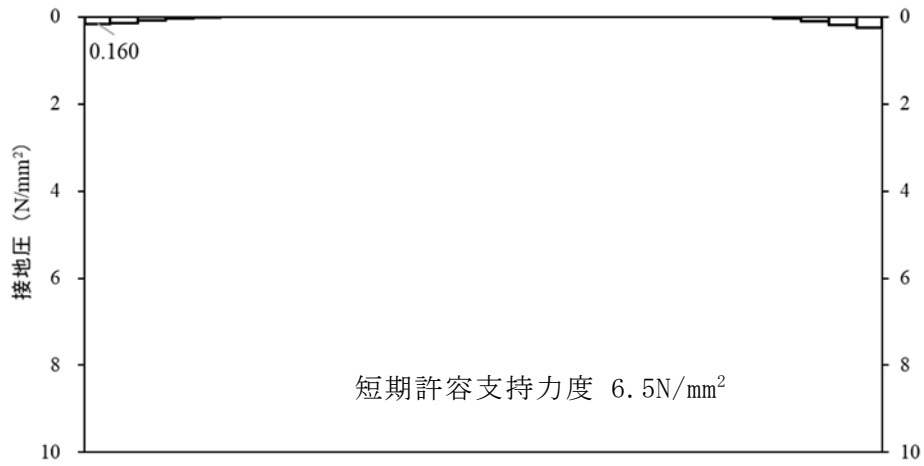
基礎地盤に作用する接地圧が短期許容支持力度を下回ることを確認した。

表 11-2 基礎地盤の支持性能に対する評価結果 (B－B断面)

地震荷重	最大接地圧 R_d (N/mm ²)	短期許容 支持力度 R_a (N/mm ²)	照査値 R_d/R_a
静的地震力	0.31	6.5	0.05



ポンプ室及び接続部底版



タンク室底版

図 11-2 基礎地盤の最大接地圧分布図

12. まとめ

B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽について、静的地震力に対して耐震性を有することの確認を行った。

その結果、構造部材（コンクリート及び鉄筋）の発生応力度が短期許容応力度を下回ることを確認した。また、基礎地盤に作用する接地圧が短期許容支持力度を下回ることを確認した。

以上のことからB-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽は設計上求められる静的地震力に対して十分な耐震性を有することを確認した。

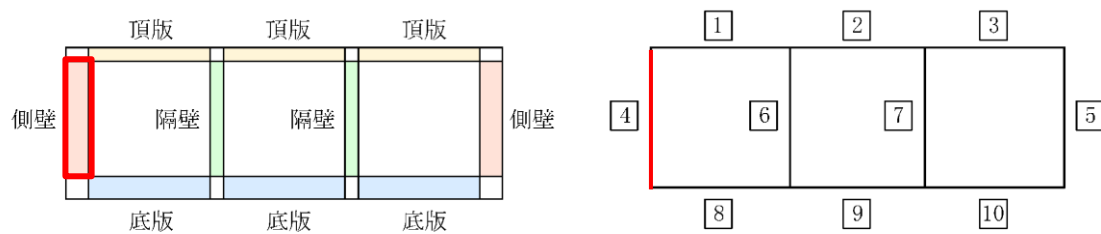
参考資料 3 セン断破壊に対する照査への線形被害則適用について

1. はじめに

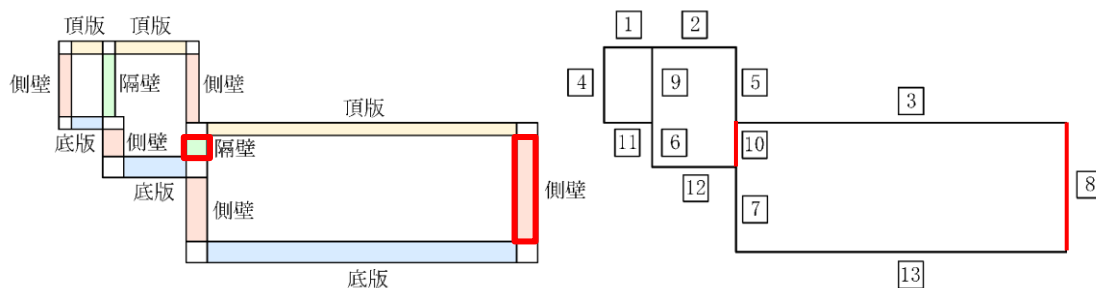
B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽のせん断破壊に対する照査については、照査用せん断力がせん断耐力を下回ることを確認することとしている。せん断照査の結果、照査用せん断力がせん断耐力を超える部材については、線形被害則を適用し、再照査を実施したことから、線形被害則適用による照査結果について示す。

2. 許容限界を超える部材

基準地震動 S_s に対する耐震評価の結果、せん断破壊に対する照査値が 1.0 を超える要素が存在することが確認された。当該部材の位置を図 2-1 に、当該位置におけるの最大照査値の一覧を表 2-1～表 2-3 に示す。



(A-A 断面)



(B-B 断面)

— : せん断耐力式による照査において、照査値が 1.0 を超える要素が存在する部材

図 2-1 セン断破壊に対する照査値が 1.0 を超える要素が存在する部材

表 2-1 照査用せん断力が許容限界を超える部材の最大照査値一覧
(A-A断面, 側壁, ケース②, S_s-D (+-))

部位		側壁
断面高さ (mm)		1000
使用 鉄筋	外側	D22@200
	内側	D22@200
せん断補強筋		D22@400×400
かぶり厚 (mm)		150
照査用せん断力* (kN)		822
せん断耐力 (kN)		793
照査値		1.04
要求性能		構造強度

注記* : 照査用せん断力 = 発生せん断力 × 構造解析係数 γ_a (= 1.05)

表 2-2 照査用せん断力が許容限界を超える部材の最大照査値一覧
(B-B断面, 長辺方向の側壁, ケース③, S_s-D (++)

部位		長辺方向の側壁
断面高さ (mm)		1000
使用 鉄筋	外側	D22@200
	内側	D22@200
せん断補強筋		D22@400×400
かぶり厚 (mm)		150
照査用せん断力* (kN)		796
せん断耐力 (kN)		800
照査値		1.00
要求性能		構造強度

注記* : 照査用せん断力 = 発生せん断力 × 構造解析係数 γ_a (= 1.05)

表 2-3 照査用せん断力が許容限界を超える部材の最大照査値一覧
 (B-B断面, 長辺方向の隔壁, ケース①, S_s-D(++))

部位		長辺方向の隔壁
断面高さ (mm)		1000
使用 鉄筋	外側	D22@200
	内側	D22@200
せん断補強筋		D22@400×400
かぶり厚 (mm)		150
照査用せん断力* (kN)		930
せん断耐力 (kN)		808
照査値		1.16
要求性能		構造強度

注記* : 照査用せん断力 = 発生せん断力 × 構造解析係数 γ_a (=1.05)

3. 線形被害則によるせん断破壊に対する照査

3.1 線形被害則の概要

B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽のせん断破壊に対する照査は、土木学会マニュアル 2005 に準拠し実施している。せん断破壊に対する照査について、土木学会マニュアル 2005 では、以下の 3 つの選択肢のいずれかを用いて評価すると記載がある。

- ① せん断耐力評価式
- ② 分布荷重を受ける部材のせん断耐力評価法
(等価せん断スパン比を用いた方法又は線形被害則を用いた方法)
- ③ 材料非線形解析を用いる方法

①→②→③の順でより合理的な結果が得られるため、本評価では「①せん断耐力評価式」を基本とし、許容限界を満足しないと判定される部材だけを取り出し、「②分布荷重を受ける部材のせん断耐力評価法」のうち「線形被害則」を用いた方法により再照査を行うこととする。

線形被害則による評価方法を図 3-1 に示す。線形被害則による評価は、地震応答解析の結果から得られた断面力分布をもとに耐力を算定する。

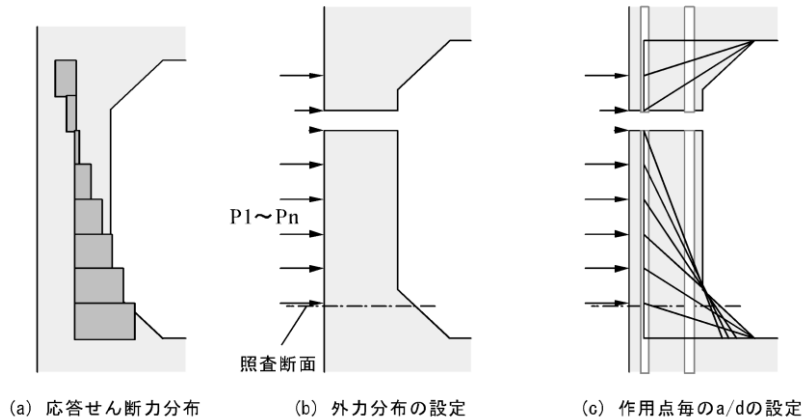


図 6.3-5 線形被害則を用いたせん断耐力評価法

(2) 線形被害則を用いた方法

このせん断耐力評価法では、応答解析の結果得られた断面力分布を基に耐力を算定する（図 6.3-5 参照）。

a. 部材の分割

応答せん断力分布を見て、部材中にせん断力の反転する点がある場合は、その点で領域分割する。照査は双方の領域に対して行う。

b. 荷重分布の設定

応答せん断力分布から、それと同じ状況を再現できる荷重分布を求める。部材非線形解析で応答を求めると、節点位置で階段状にせん断力が変化する。この変化分を着目節点位置に作用する荷重とすればよい。a. の操作による分割点における変化分は両側の領域に配分する。

c. 照査断面の設定

照査断面は、せん断応力度（応答せん断力を断面積で除した値）が最大となる断面とする。

d. 線形被害則の適用

個々の作用 P_j （応答値側の安全係数を含む）に対するせん断耐力 V_j （限界値側の安全係数を含む）を評価し、作用力とせん断耐力の比の総和に構造物係数を乗じた値が 1.0 以内であることを確認を行う。

$$\gamma_1 \cdot \sum_j \frac{P_j}{V_j} \leq 1.0 \quad (6.3-9)$$

せん断耐力は、6.3.2 項(2)で記したせん断耐力の基本式により求める。各作用に対して、作用点—支承前面間の距離を a 、有効部材厚を d として a/d を設定することを基本とする。ただし、6.3.2 項(3)と同じ要領でハンチを考慮することができる。照査断面よりも支点よりある作用点の影響は考慮しなくてよい。なお、線形被害則を用いたこの手法は、部材外面からの作用を想定しているのに対し、断面力の中には作用点が部材外面でない慣性力の成分も含まれている。しかし、これらの部材においては土圧が支配的であると考え、すべて外面から作用しているものとして扱う。

図 3-1 線形被害則を用いたせん断耐力評価法

(土木学会マニュアル 2005, p. 129～130 から抜粋)

3.2 線形被害則によるせん断破壊に対する照査方法

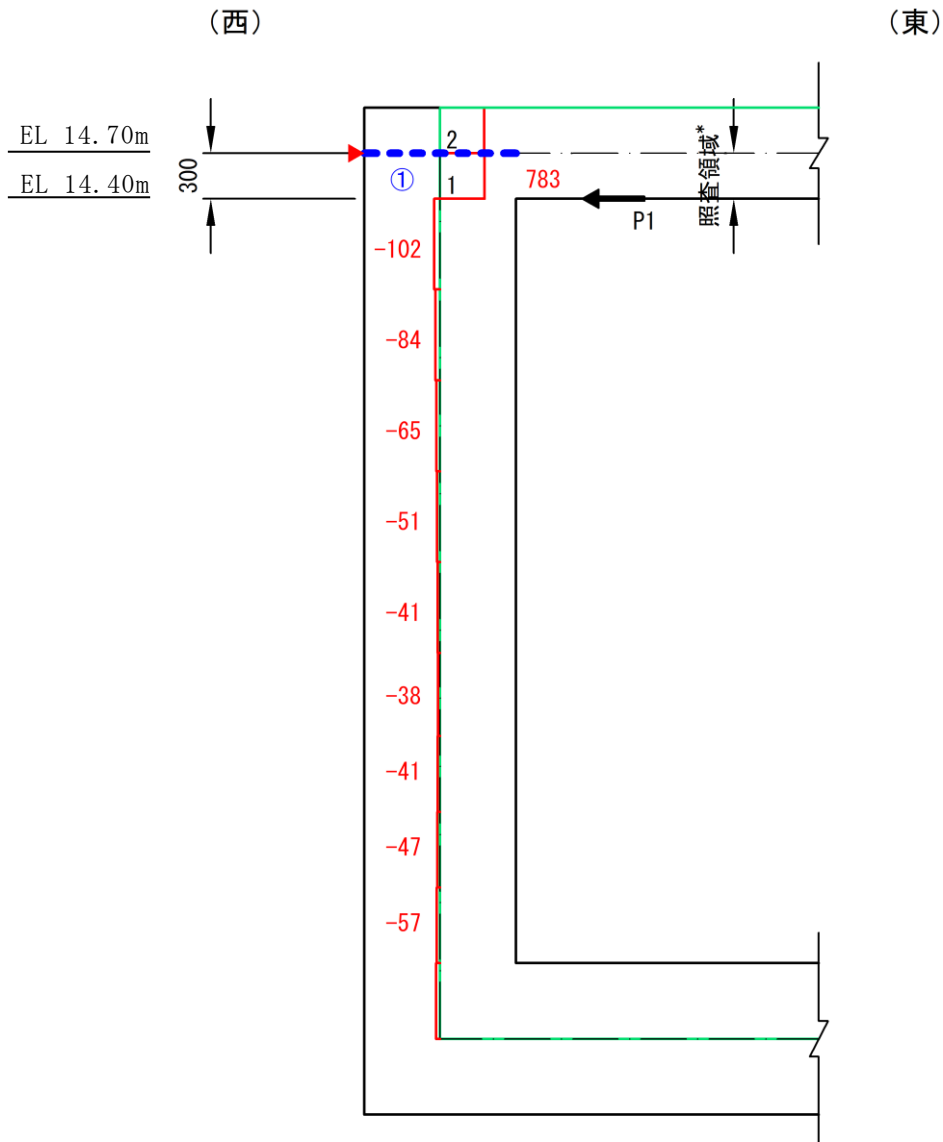
「2. 許容限界を超える部材」で示した部材について、線形被害則を適用する。

当該部材におけるせん断耐力は、土木学会マニュアル 2005 に基づき、せん断耐力の基本式（棒部材式又はディープビーム式）により算出し、せん断スパン比によって、棒部材式とディープビーム式のどちらのせん断耐力を使用するか決定する。

個々の作用 P_j （応答側の安全係数を含む）に対するせん断耐力 V_j （限界値側の安全係数を含む）を評価し、作用力とせん断耐力の比の総和に構造解析係数 γ_a を乗じた値が 1.0 以内であることの確認を行う。

図 3-2～図 3-4 に、各部材におけるせん断力分布図を示し、表 3-1～表 3-3 にせん断力分布及び照査荷重を示す。

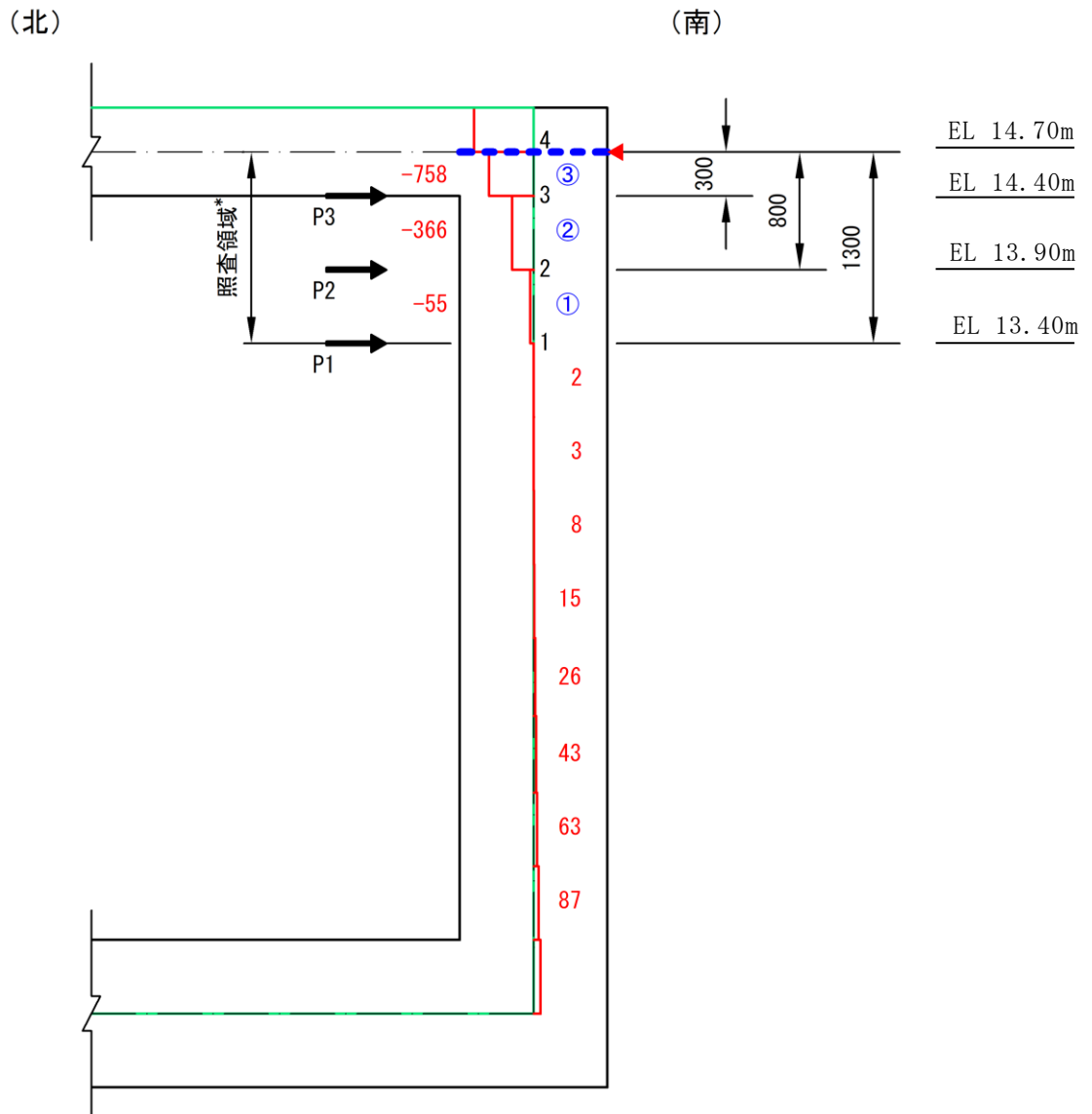
また、土木学会マニュアル 2005 に記載のあるせん断耐力の基本式（棒部材式とディープビーム式）を図 3-5 に示す。



注記* : 対象部材であるタンク室西側壁の調査領域は、タンク室頂版を地表面標高に合わせて頂版上面位置でモデル化していることから、安全側にタンク室頂版軸心位置からとしている。

黒数字	: 節点番号
青数字	: 要素番号
赤数字	: 要素中央断面力 (kN)
---	: 調査断面位置
▲	: 支点位置
---	: 構造物軸心
—	: 解析モデル形状

図 3-2 セン断力分布図 (A-A 断面, 側壁)



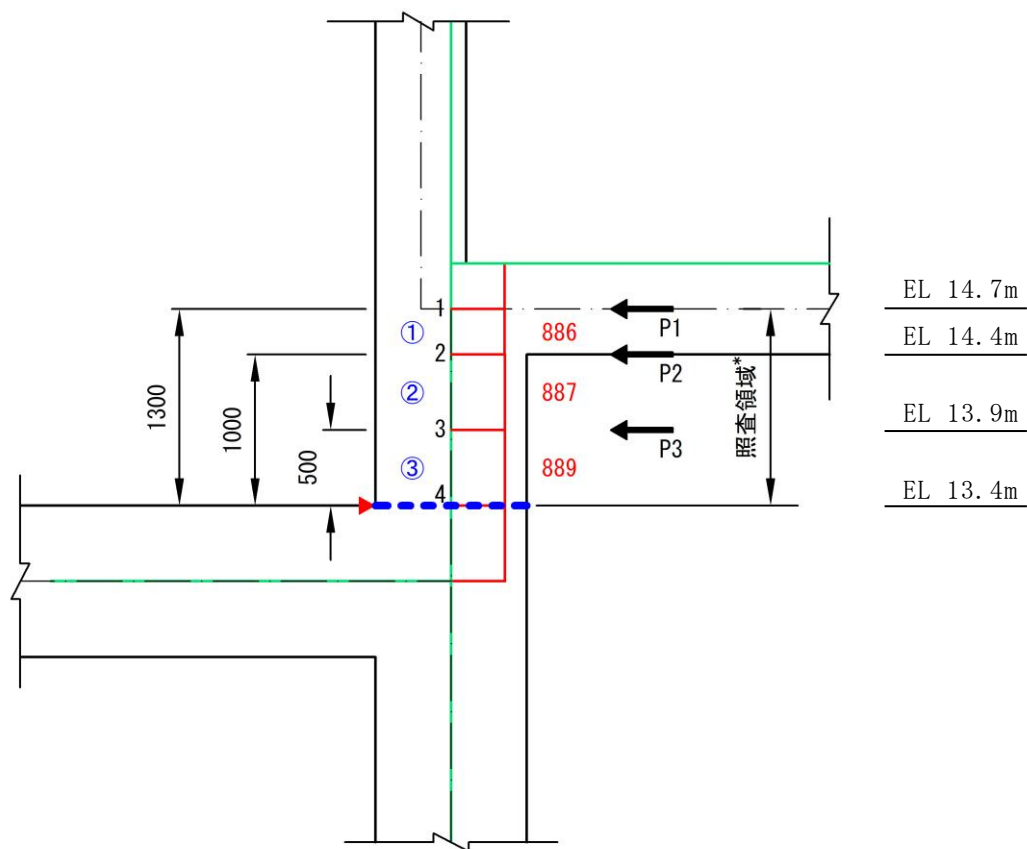
注記* : 対象部材であるタンク室南側壁の調査領域は、
 タンク室頂版を地表面標高に合わせて
 頂版上面位置でモデル化していることから、
 安全側にタンク室頂版軸心位置からとしている。

黒数字	: 節点番号
青数字	: 要素番号
赤数字	: 要素中央断面力 (kN)
---	: 調査断面位置
▲	: 支点位置
---	: 構造物軸心
—	: 解析モデル形状

図 3-3 せん断力分布図 (B-B 断面, 長辺方向の側壁)

(北)

(南)



注記* : 対象部材であるポンプ室～タンク室間の隔壁の調査領域は、タンク室頂版を地表面標高に合わせて頂版上面位置でモデル化していることから、安全側にタンク室頂版軸心位置までとしている。

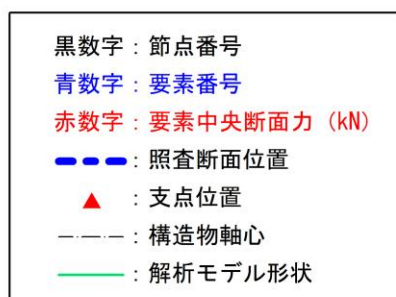


図 3-4 せん断力分布図 (B-B 断面, 長辺方向の隔壁)

表 3-1 せん断力分布及び照査荷重 (A-A断面, 側壁)

要素番号	要素長さ (m)	要素中央座標 (m)	せん断力 S (kN)
①	0.300	14.550	783

節点番号	節点座標 (m)	せん断力増分 ΔS (m)	照査荷重 P (kN)
1	14.400	783	822
2	14.700	—	—

表 3-2 せん断力分布及び照査荷重 (B-B断面, 長辺方向の側壁)

要素番号	要素長さ (m)	要素中央座標 (m)	せん断力 S (kN)
①	0.500	13.650	-55
②	0.500	14.150	-366
③	0.300	14.550	-758

節点番号	節点座標 (m)	せん断力増分 ΔS (m)	照査荷重 P (kN)
1	13.400	55	58
2	13.900	310	326
3	14.400	392	412
4	14.700	—	—

表 3-3 せん断力分布及び照査荷重 (B-B断面, 長辺方向の隔壁)

要素番号	要素長さ (m)	要素中央座標 (m)	せん断力 S (kN)
①	0.300	14.550	886
②	0.500	14.150	887
③	0.500	13.650	889

節点番号	節点座標 (m)	せん断力増分 ΔS (m)	照査荷重 P (kN)
1	14.700	886	930
2	14.400	1	1
3	13.900	2	2
4	13.400	—	—

(2) 棒部材式とディープビーム式

せん断耐力は、棒部材式(6.3-3)とディープビーム式(6.3-6)の大きい方として算出する。これを以降では「せん断耐力の基本式」と称する。

a. 棒部材式

$$V_{sd} = V_{cd} + V_{sd} \quad (6.3-3)$$

ここに、 V_{cd} : コンクリートが分担するせん断耐力

V_{sd} : せん断補強鉄筋が分担するせん断耐力

$$V_{cd} = \beta_d \cdot \beta_p \cdot \beta_n \cdot \beta_a \cdot f_{vcd} \cdot b_w \cdot d / \gamma_{bc} \quad (6.3-4)$$

$$f_{vcd} = 0.20 \sqrt[3]{f'_{cd}} \quad \text{ただし, } f_{vcd} > 0.72 \text{ [N/mm}^2\text{]} \text{ となる場合は } f_{vcd} = 0.72 \text{ [N/mm}^2\text{]}$$

$$\beta_d = \sqrt[3]{1/d} \quad (d \text{ [m]}) \quad \text{ただし, } \beta_d > 1.5 \text{ となる場合は } \beta_d = 1.5$$

$$\beta_p = \sqrt[3]{100 p_v} \quad \text{ただし, } \beta_p > 1.5 \text{ となる場合は } \beta_p = 1.5$$

$$\beta_n = 1 + M_0 / M_d \quad (N'_d \geq 0) \quad \text{ただし, } \beta_n > 2.0 \text{ となる場合は } \beta_n = 2.0$$

$$= 1 + 2M_0 / M_d \quad (N'_d < 0) \quad \text{ただし, } \beta_n < 0 \text{ となる場合は } \beta_n = 0$$

$$\beta_a = 0.75 + \frac{1.4}{a/d} \quad \text{ただし, } \beta_a < 1.0 \text{ となる場合は } \beta_a = 1.0$$

($a/d = 5.6$ で $\beta_a = 1.0$ となって示方書棒部材式に一致)

$p_v = A_s / (b_w \cdot d)$: 引張鉄筋比

A_s : 引張側鋼材の断面積

b_w : 部材の有効幅

N'_d : 設計軸圧縮力

M_d : 設計曲げモーメント

$M_0 = N'_d \cdot D / 6$: M_d に対する引張縁において、軸方向力によって発生する応力を打消すのに必要なモーメント (デコンプレッションモーメント)

D : 断面高さ

a : 後述の(3)で定めるスパン

γ_{bc} : 部材係数 (表 6.1-1 参照, コンクリート寄与分用の値)

$$V_{sd} = \{ A_w f_{wyd} (\sin \alpha + \cos \alpha) / s \} z / \gamma_{bs} \quad (6.3-5)$$

図 3-5 (1) せん断耐力の基本式 (棒部材式とディープビーム式)

(土木学会マニュアル 2005, p. 125~p. 126 より抜粋)

A_w : 区間 s におけるせん断補強鉄筋の総断面積
 f_{wyd} : せん断補強鉄筋の降伏強度で、 400N/mm^2 以下とする。ただし、コンクリート圧縮強度の特性が 60N/mm^2 以上のときは、 800N/mm^2 以下としてよい。(特性値を材料係数で除したもの)
 α : せん断補強鉄筋と部材軸のなす角度
 s : せん断補強鉄筋の配置間隔
 z : 圧縮応力の合力の作用位置から引張鋼材図心までの距離で、一般に $d/1.15$ としてよい。
 γ_{bs} : 部材係数 (表 6.1-1 参照, せん断補強筋寄与分用の値)

b. ディープビーム式

$$V_{ydd} = V_{cdd} + V_{sdd} \quad (6.3-6)$$

ここに、 V_{cdd} : コンクリートが分担するせん断耐力

V_{sdd} : せん断補強鉄筋が分担するせん断耐力

$$V_{cdd} = \beta_d \cdot \beta_p \cdot \beta_a \cdot f_{dd} \cdot b_w \cdot d / \gamma_{bc} \quad (6.3-7)$$

$$f_{dd} = 0.19 \sqrt{f'_{cd}}$$

$$\beta_d = \sqrt[4]{1/d} \quad (d[\text{m}]) \quad \text{ただし, } \beta_d > 1.5 \text{ となる場合は } \beta_d = 1.5$$

$$\beta_p = \sqrt[3]{100 p_v} \quad \text{ただし, } \beta_p > 1.5 \text{ となる場合は } \beta_p = 1.5$$

$$\beta_a = \frac{5}{1 + (a/d)^2}$$

γ_{bc} : 部材係数 (表 6.1-1 参照, コンクリート寄与分用の値)

$$V_{sdd} = \phi \cdot V_{sd} \quad (6.3-8)$$

$$\phi = -0.17 + 0.3 a/d + 0.33/p_{wb} \quad \text{ただし, } 0 \leq \phi \leq 1$$

V_{sd} : (6.3-5)式による

p_{wb} : せん断補強鉄筋比[%]

図 3-5 (2) せん断耐力の基本式 (棒部材式とディープビーム式)

(土木学会マニュアル 2005, p. 125~p. 126 より抜粋)

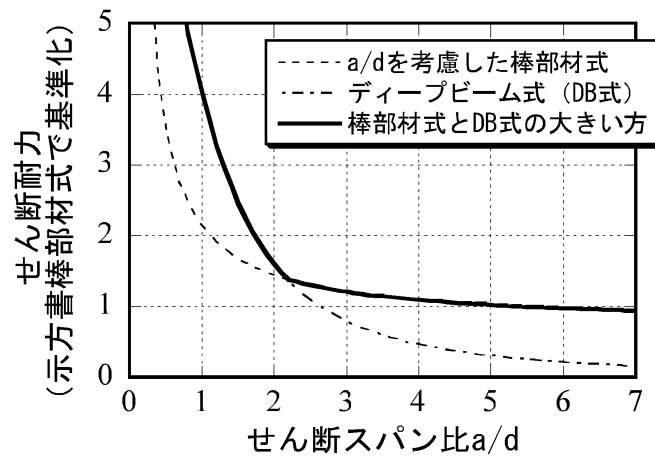


図 3-5 (3) せん断耐力の基本式 (棒部材式とディープビーム式の適用区分)
 (土木学会マニュアル 2005, p. 126 より抜粋)

4. 線形被害則による照査

「3.3 線形被害則によるせん断破壊に対する照査」に基づき、表 2-1～表 2-3 に示す部材について、照査値を満足することを確認した。最大照査値となる評価結果を表 4-1～表 4-3 に示す。

表 4-1 線形被害則による照査結果（A-A断面，側壁）

要素 番号	節点 番号	照査用 荷重 P_j (kN)	せん断 スパン比 a/d	せん断耐力 $V_{y,d}$ (kN)		せん断照査	
				棒部材式	ディープビーム 式	$V_{y,d}$ (kN) *	P_j/V_j
①	1	822	0.3529	1963	2070	2070	0.40
合計							0.40

注記*： $a/d \leq 2$ の場合はディープビーム式， $a/d \geq 3.5$ の場合は棒部材式によるせん断耐力を採用し， $2 < a/d < 3.5$ の場合は棒部材式とディープビーム式のうちせん断耐力が大きい値を採用する。

表 4-2 線形被害則による照査結果（B-B断面，長辺方向の側壁）

要素 番号	節点 番号	照査用 荷重 P_j (kN)	せん断 スパン比 a/d	せん断耐力 $V_{y,d}$ (kN)		せん断照査	
				棒部材式	ディープビーム 式	$V_{y,d}$ (kN) *	P_j/V_j
①	1	58	1.5294	959	1069	1069	0.05
②	2	326	0.9412	1095	1461	1461	0.22
③	3	412	0.3529	1688	2070	2070	0.20
合計							0.48

注記*： $a/d \leq 2$ の場合はディープビーム式， $a/d \geq 3.5$ の場合は棒部材式によるせん断耐力を採用し， $2 < a/d < 3.5$ の場合は棒部材式とディープビーム式のうちせん断耐力が大きい値を採用する。

表 4-3 線形被害則による照査結果（B-B断面，長辺方向の隔壁）

要素 番号	節点 番号	照査用 荷重 P_j (kN)	せん断 スパン比 a/d	せん断耐力 $V_{y,d}$ (kN)		せん断照査	
				棒部材式	ディープビーム 式	$V_{y,d}$ (kN) *	P_j/V_j
①	1	930	1.5294	990	1069	1069	0.87
②	2	1	1.1765	1061	1273	1273	0.00
③	3	2	0.5882	1367	1822	1822	0.00
合計							0.88

注記* : $a/d \leq 2$ の場合はディープビーム式， $a/d \geq 3.5$ の場合は棒部材式によるせん断耐力を採用し， $2 < a/d < 3.5$ の場合は棒部材式とディープビーム式のうちせん断耐力が大きい値を採用する。

5. まとめ

B-ディーゼル燃料貯蔵タンク格納槽において、一部部材で照査用せん断力がせん断耐力を越えることから、線形被害則によるせん断耐力評価を実施し、照査用せん断力がせん断耐力を満足することを確認した。