

本資料のうち、枠囲みの内容は  
営業秘密又は防護上の観点から  
公開できません。

東海第二発電所 工事計画審査資料	
資料番号	工認-113 改1
提出年月日	平成30年9月27日

## V-2-10-2-2-1 防潮堤（鋼製防護壁）の耐震性についての計算書

## 目 次

1. 概要	1
2. 基本方針	2
2.1 位置	2
2.2 構造概要	3
2.3 評価方針	13
2.4 適用基準	16
3. 地震応答解析	17
3.1 評価対象断面	17
3.2 解析方法	20
3.3 荷重及び荷重の組合せ	22
3.4 入力地震動	24
3.5 解析モデル及び諸元	53
4. 耐震評価	58
4.1 評価対象部位	58
4.2 解析方法	59
4.3 荷重及び荷重の組合せ	60
4.4 許容限界	62
4.5 解析モデル及び諸元	65
4.6 評価方法	70
5. 耐震評価結果	81
5.1 構造部材の健全性に対する評価結果	81
5.2 基礎地盤の支持性能に対する評価結果	101
5.3 構造物の変形性に対する評価結果	102

## 1. 概要

本資料は、添付書類「V-2-1-9 機能維持の基本方針」に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、鋼製防護壁が基準地震動 $S_s$ に対して十分な構造強度及び支持性能並びに止水機能を有していることを確認するものである。

鋼製防護壁に要求される機能の維持を確認するに当たっては、地震応答解析に基づく構造部材の健全性評価、基礎地盤の支持性能評価及び構造物の変形性評価により行う。

## 2. 基本方針

### 2.1 位置

鋼製防護壁の位置図を図 2-1 に示す。

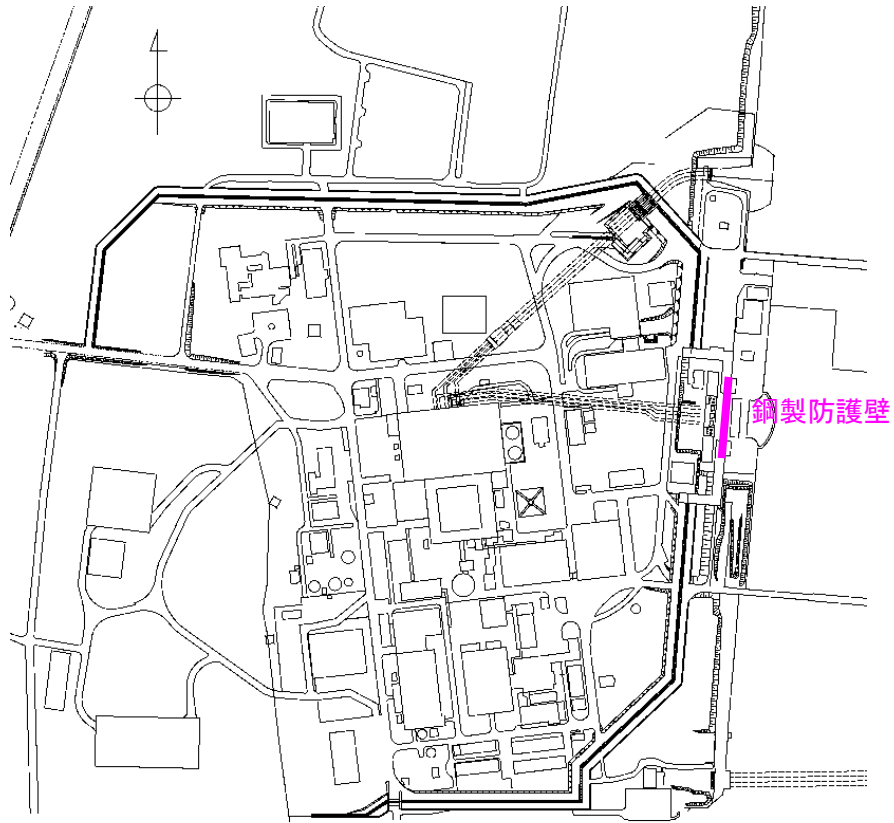


図 2-1 鋼製防護壁位置図

## 2.2 構造概要

鋼製防護壁は、幅約 81 m、高さ約 17 m、奥行き約 5 m の鋼製の構造物であり、幅約 50 m の取水構造物を横断し、取水構造物の側方の地中連続壁基礎を介して十分な支持性能を有する岩盤に設置する。

鋼製防護壁の検討対象位置平面図を図 2-2 に、構造概要図を図 2-3 に、構造図を図 2-4 に示す。

鋼製防護壁は鉛直及び水平方向に配置された鋼板で構成される鋼殻構造であり、施工性を考慮して分割したブロックの集合体として全体を構成する。各ブロックは添接板と高力ボルトを用いた摩擦接合により固定するため、地震時及び津波時にブロック同士の変位は生じない設計である。継ぎ手部にはシール材を設置し、漏えいが生じないようにする。

基礎部は、図 2-5 に示すとおり、南北両側に配置した地中連続壁基礎にて構成され、津波荷重等を受ける鋼製防護壁を支持する。地中連続壁基礎の内側には中実鉄筋コンクリートを充填し、地中連続壁基礎と中実鉄筋コンクリートはスタッドにより一体化し、両者で発生断面力を負担する。

図 2-6 に鋼製防護壁の構造概要を示す。鋼製防護壁は、下端標高 T.P. +3.20 m から天端標高 T.P. +20.0 m までを頂部鋼板を含めて 10 層の水平隔壁に分割した構造とし、法線、法線直交方向の鉛直隔壁並びに外面鋼板で構成される。各層は、図 2-5 に示すブロックが複数結合された構造である。また、止水性維持のため、鋼製防護壁と鉄筋コンクリート防潮壁の境界部に止水ジョイント部を、鋼製防護壁の底面と既設取水構造物との境界部に止水機構を設置する。

鋼製防護壁と地中連続壁基礎とは鋼製防護壁アンカーによって剛結合され、上部構造からの軸力と水平軸回りの曲げモーメントを引抜き力、押込力として基礎上部の頂版鉄筋コンクリートに伝達することで一体構造として挙動する。鋼製防護壁の基礎直上は図 2-7 に示すとおり、鋼殻内に必要な高さまで中詰め鉄筋コンクリートを打設して鋼殻と一体化し、下部構造への確実な荷重伝達を図る。

鋼製防護壁と地中連続壁基礎との結合部の概要図を図 2-8 に、結合部構造図を図 2-9 に示す。また、各部材の設計上の役割を表 2-1 に示す。

また、鋼製防護壁と鉄筋コンクリート防潮壁との境界部に止水性維持のために止水ジョイント部を設置する。鋼製防護壁の底面と取水構造物との境界部には、止水性維持のために止水機構を設置する。

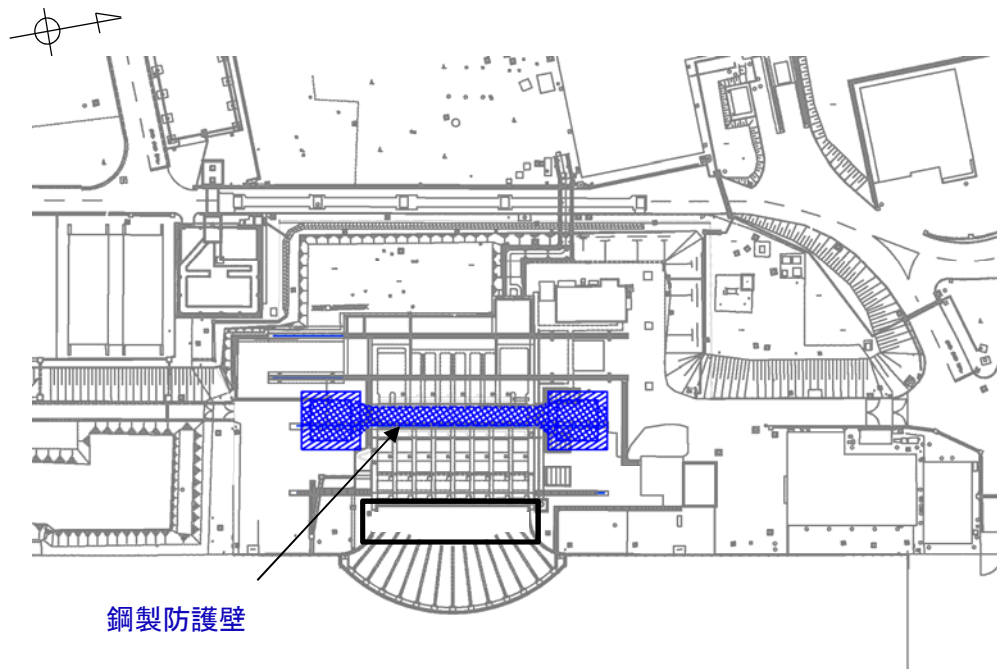


図 2-2 鋼製防護壁 検討対象位置平面図

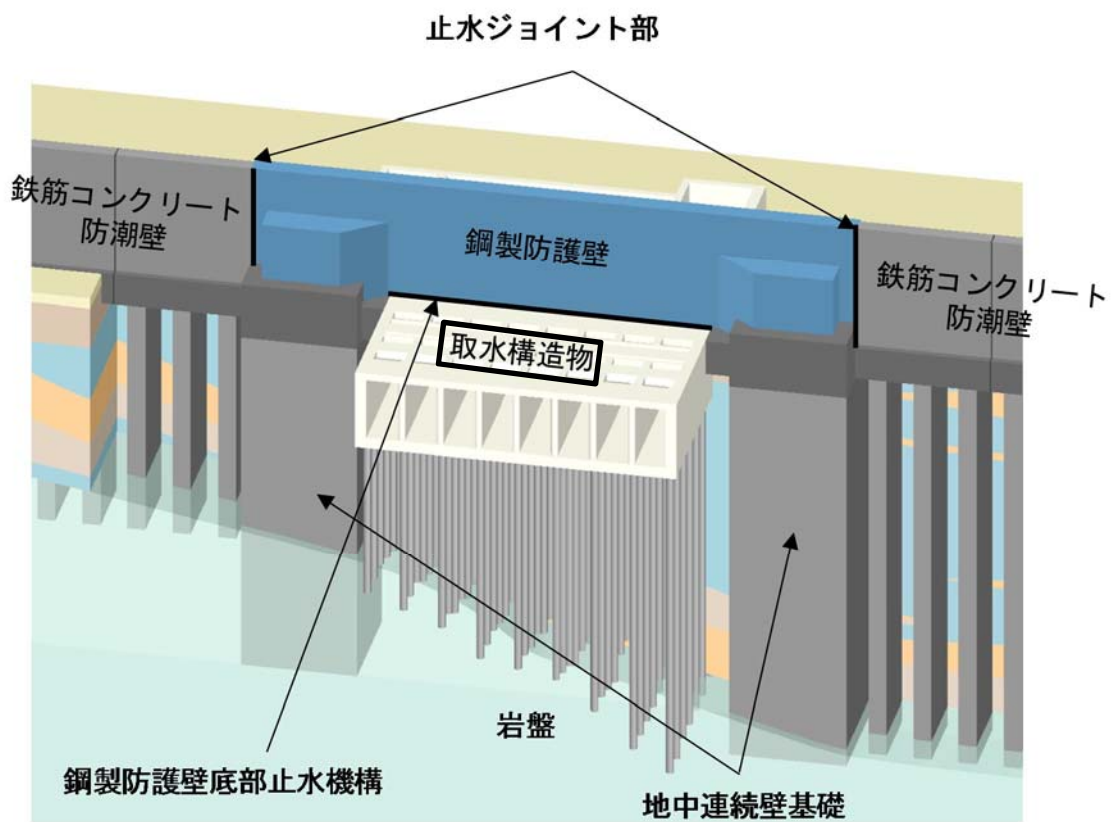


図 2-3 鋼製防護壁の構造概要図

NT2 補② V-2-10-2-2-1 R1

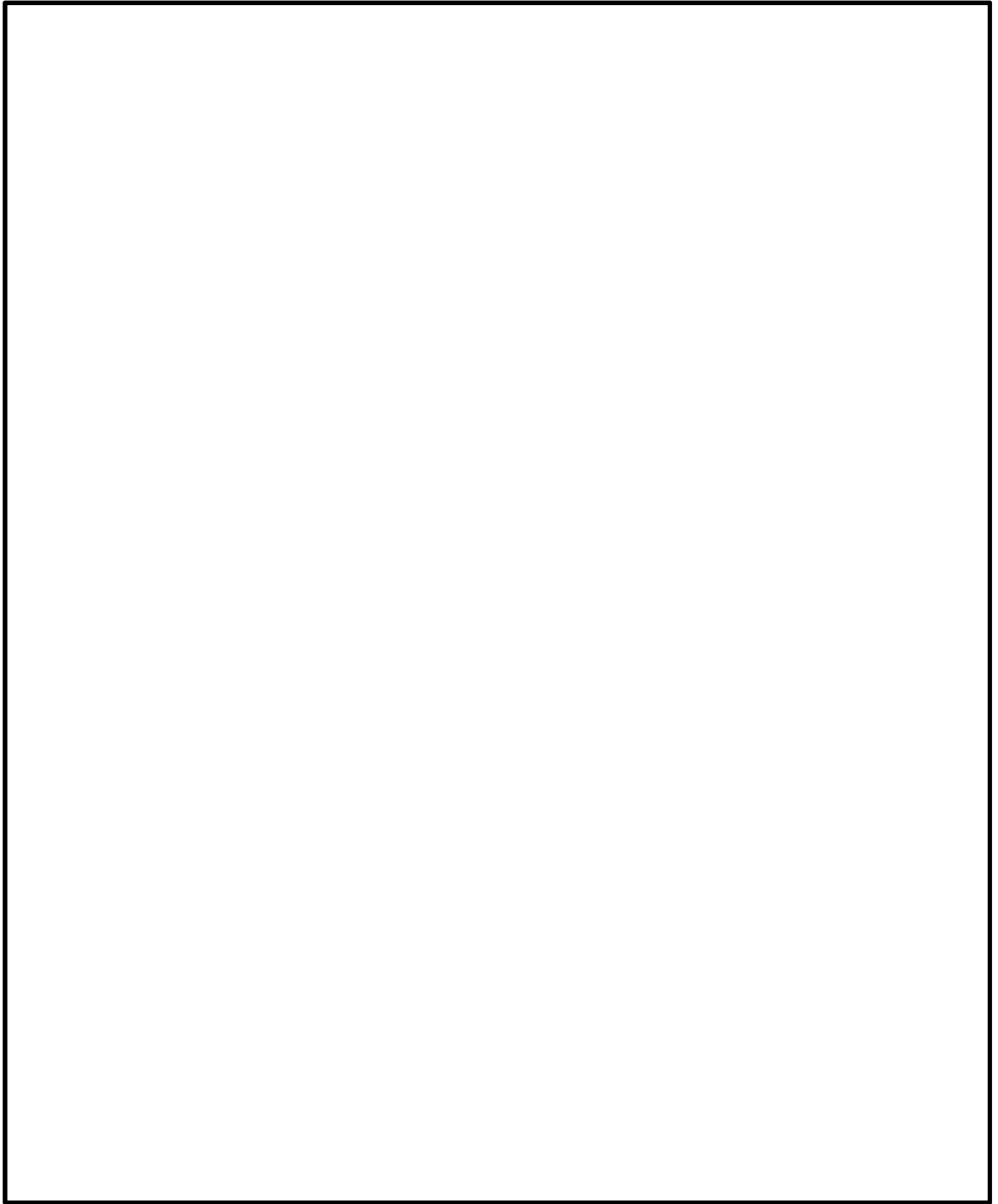


図 2-4 鋼製防護壁構造図

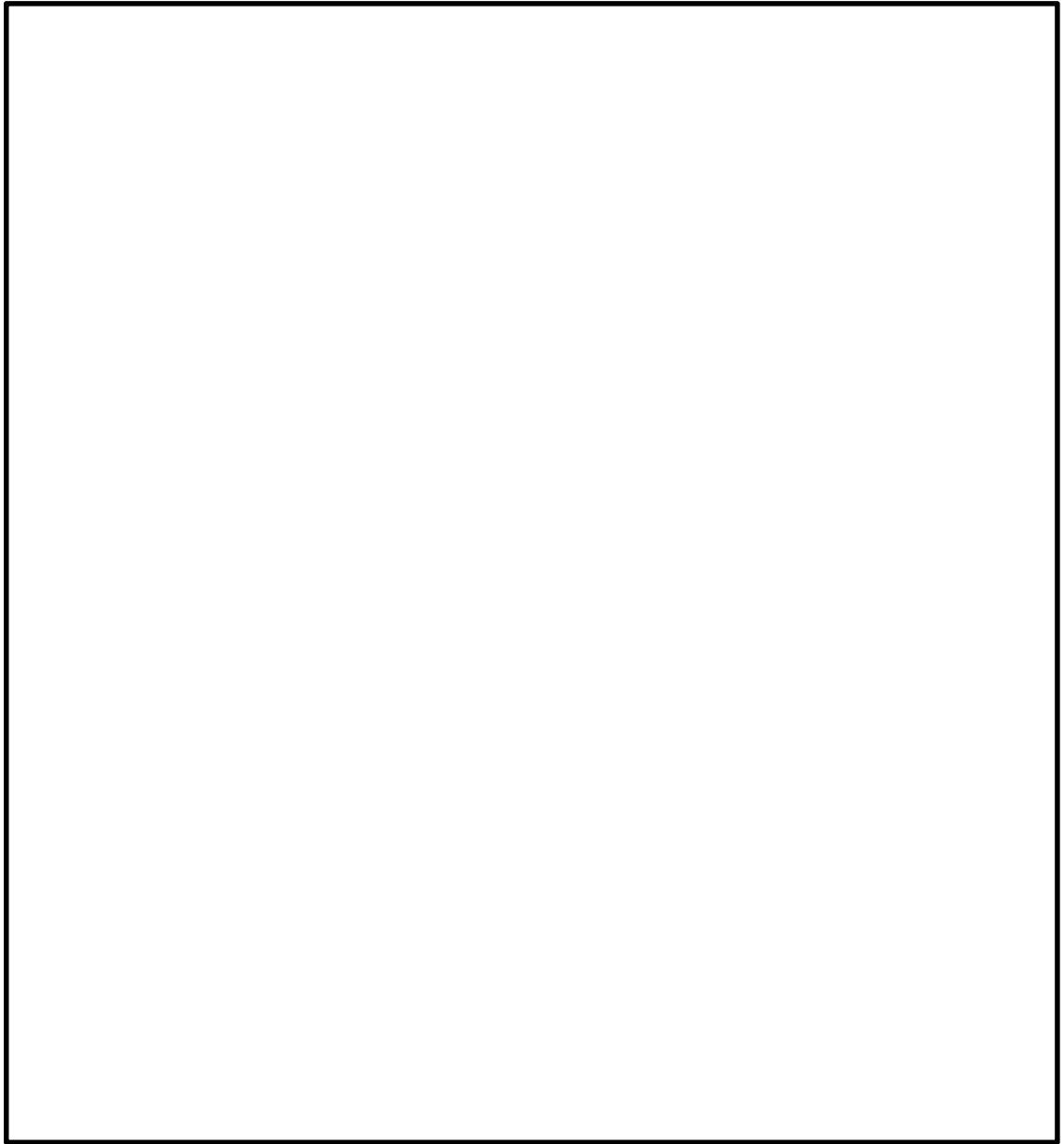


図 2-5 鋼製防護壁全体の構造イメージ図



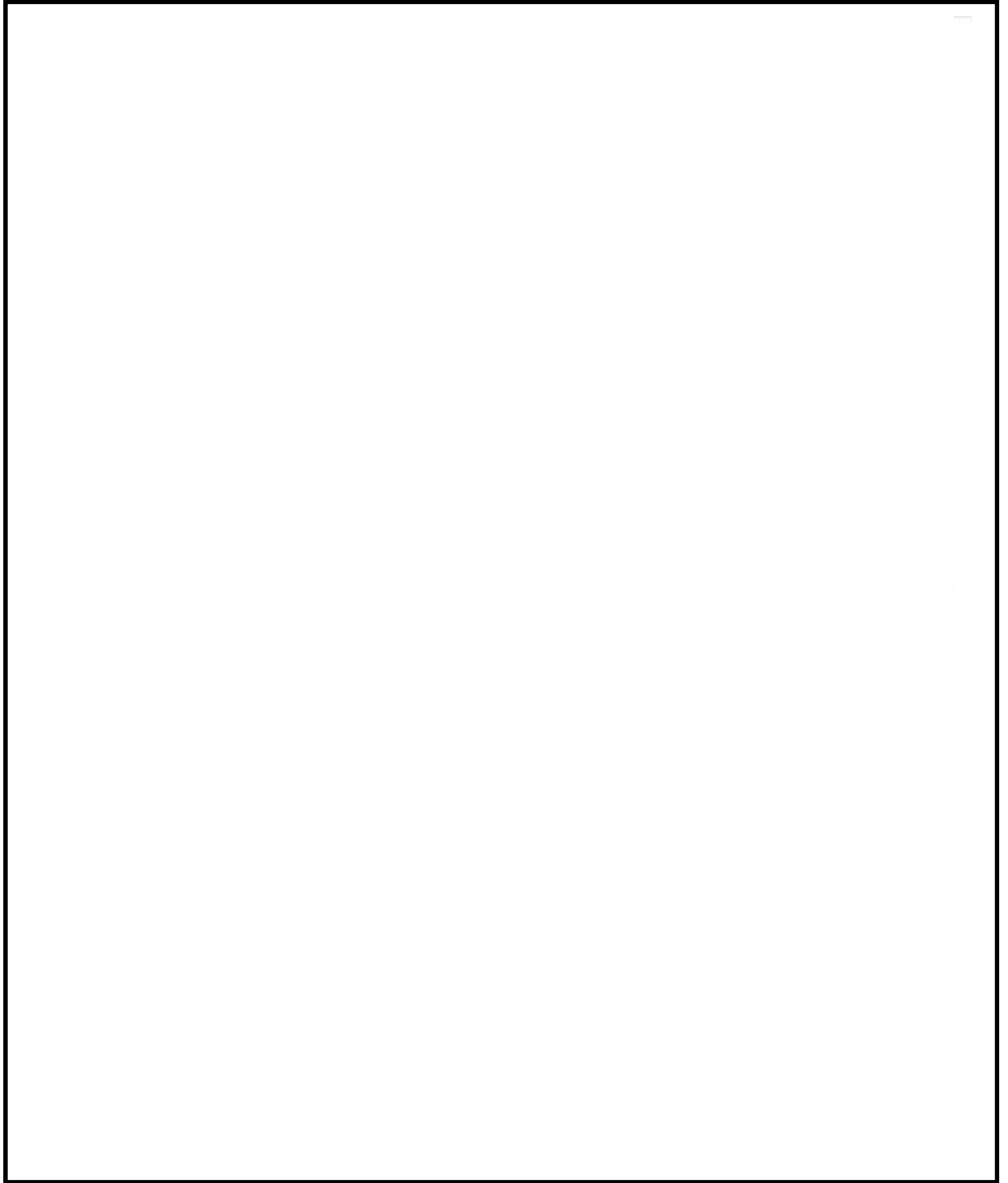


図 2-6 鋼製防護壁の上部構造の構造イメージ図

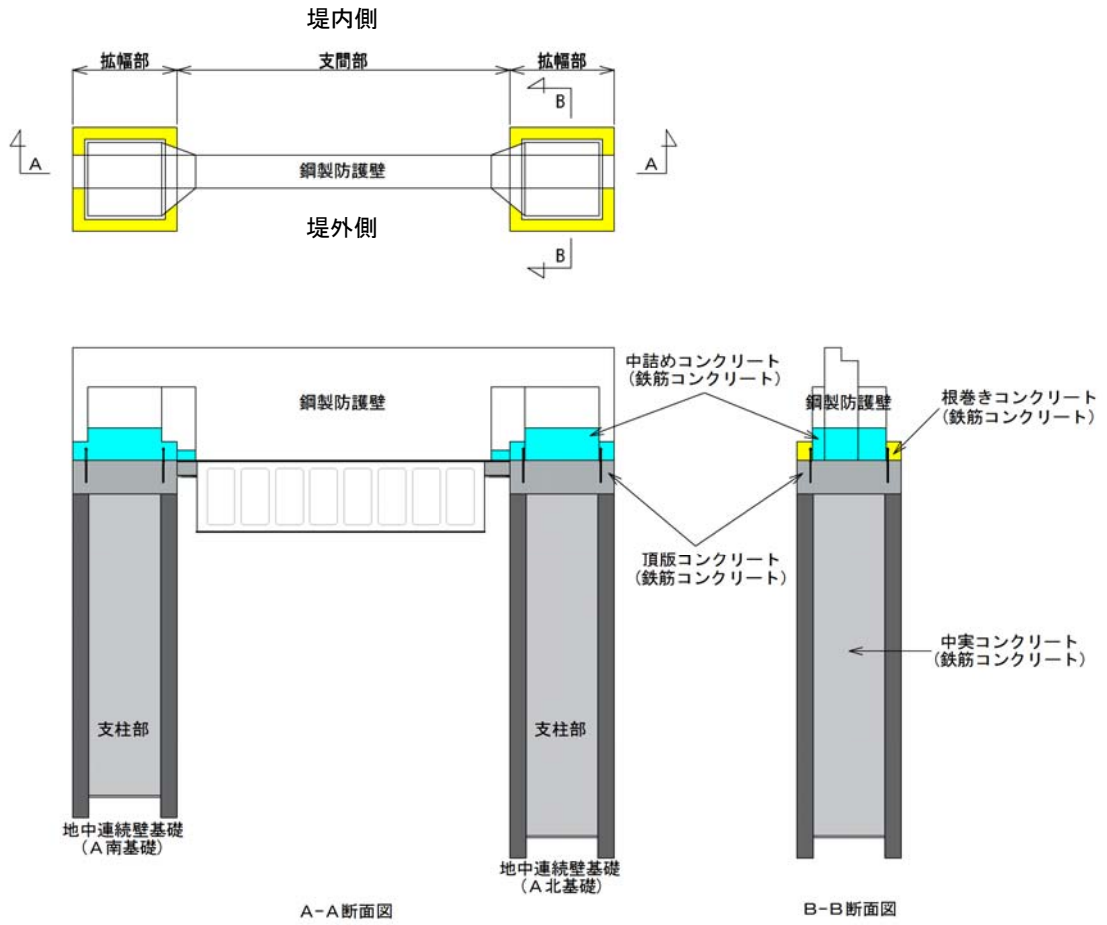


図 2-7 (1) 鋼製防護壁の全体構成図

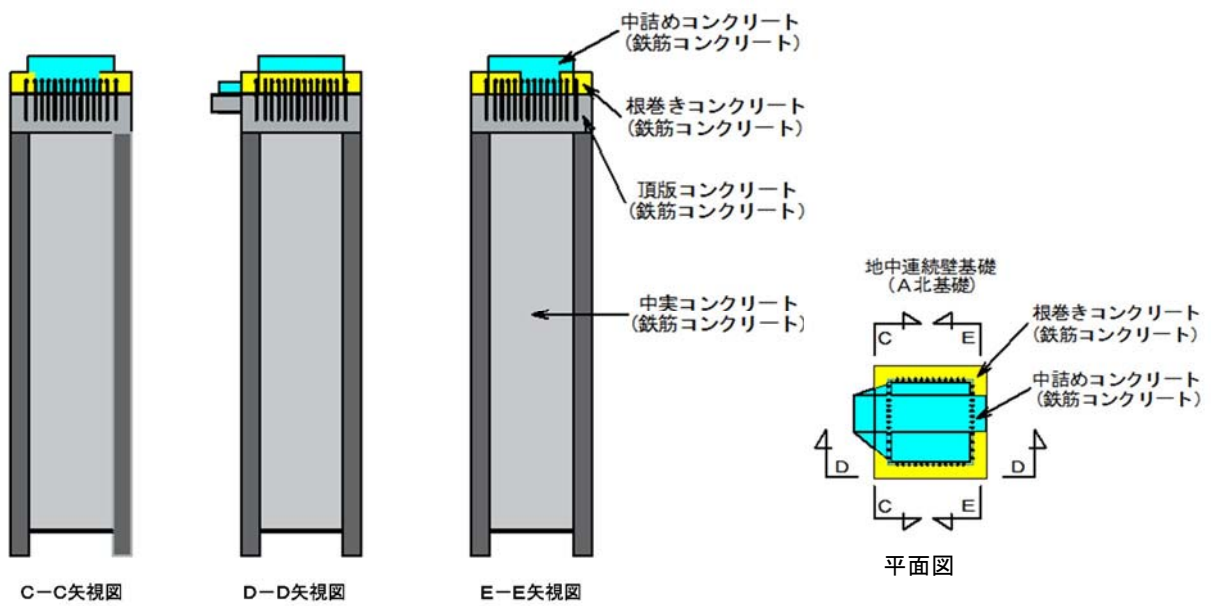


図 2-7 鋼製防護壁（地中連続壁基礎）の構成図

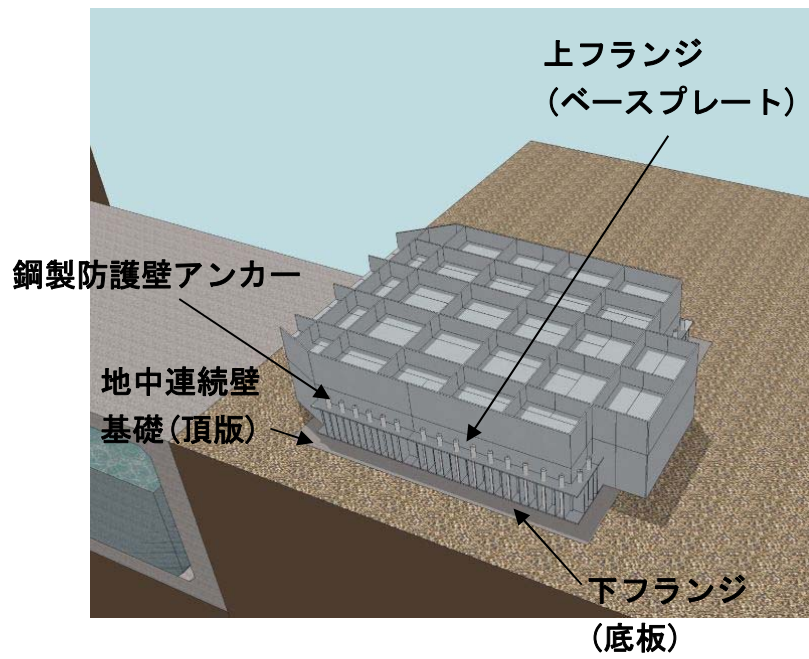
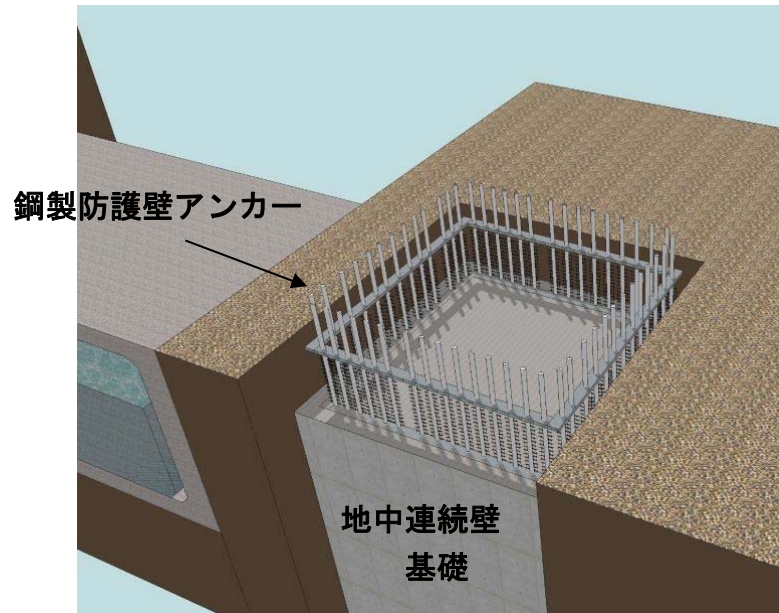


図 2-8 鋼製防護壁と地中連続壁基礎との結合部概要図

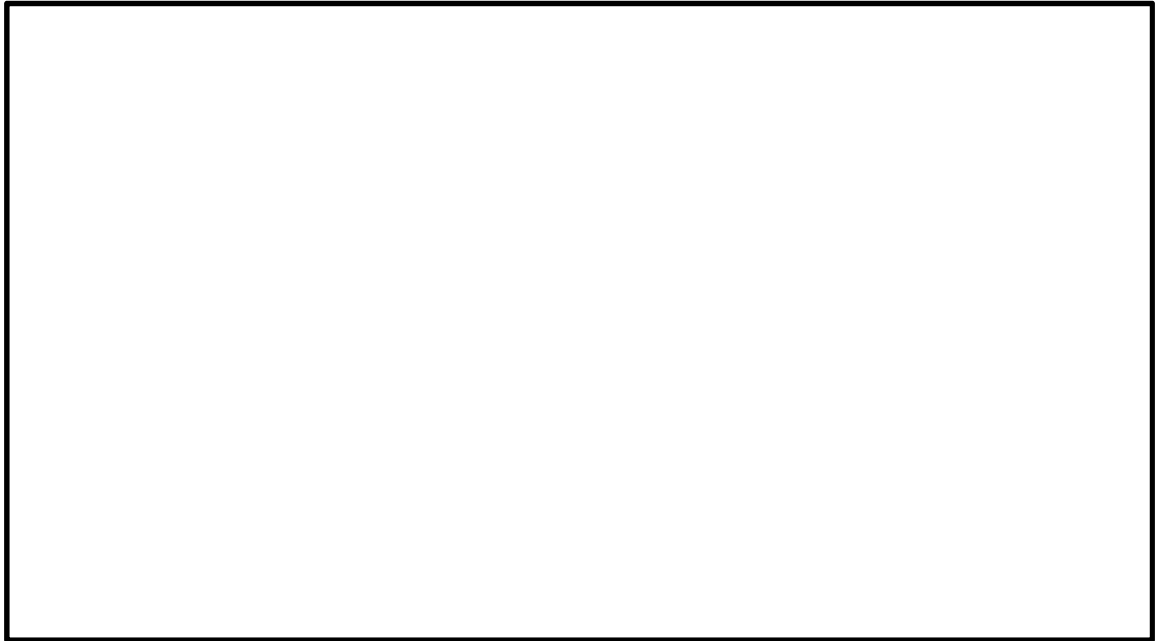


図 2-9 (1) 鋼製防護壁と地中連続壁基礎との結合部構造図 (A-A断面)

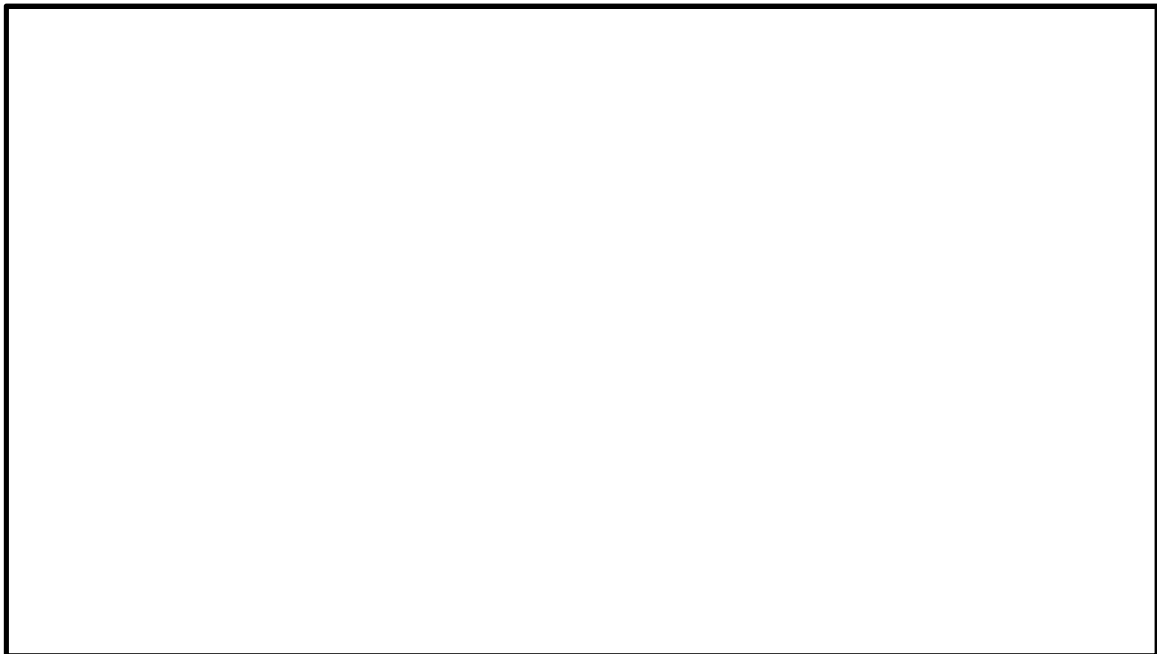


図 2-9 (2) 鋼製防護壁と地中連続壁基礎との結合部構造図 (B-B断面)

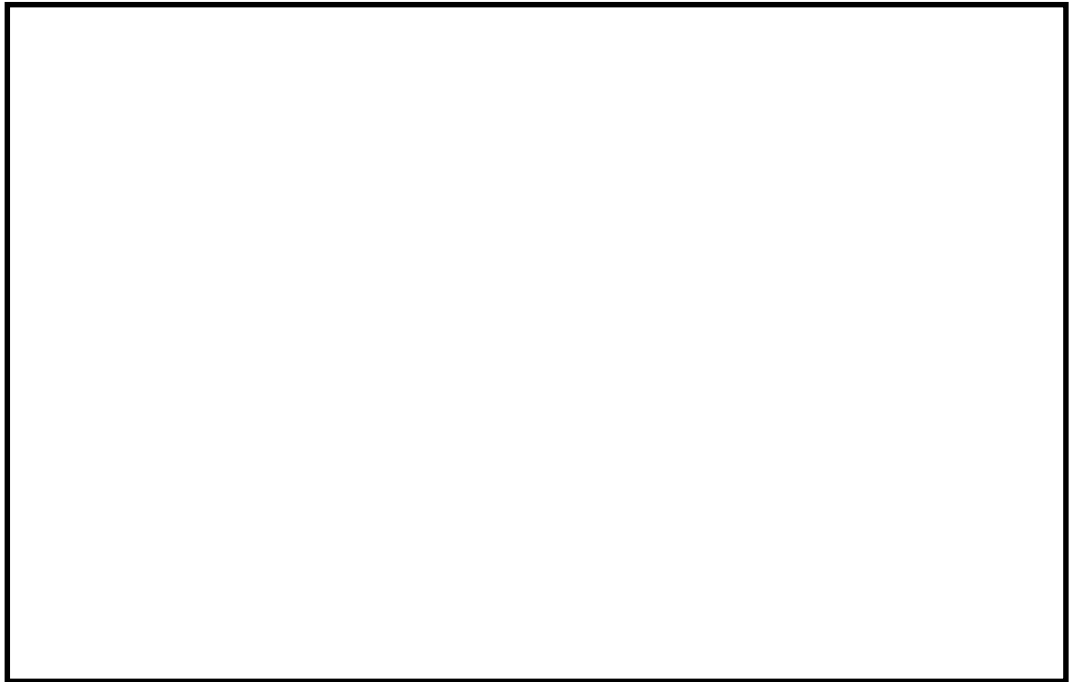


図 2-9 (3) 鋼製防護壁と地中連続壁基礎との結合部構造図 (C-C断面)



図 2-9 (4) 鋼製防護壁と地中連続壁基礎との結合部構造図 (D-D断面)

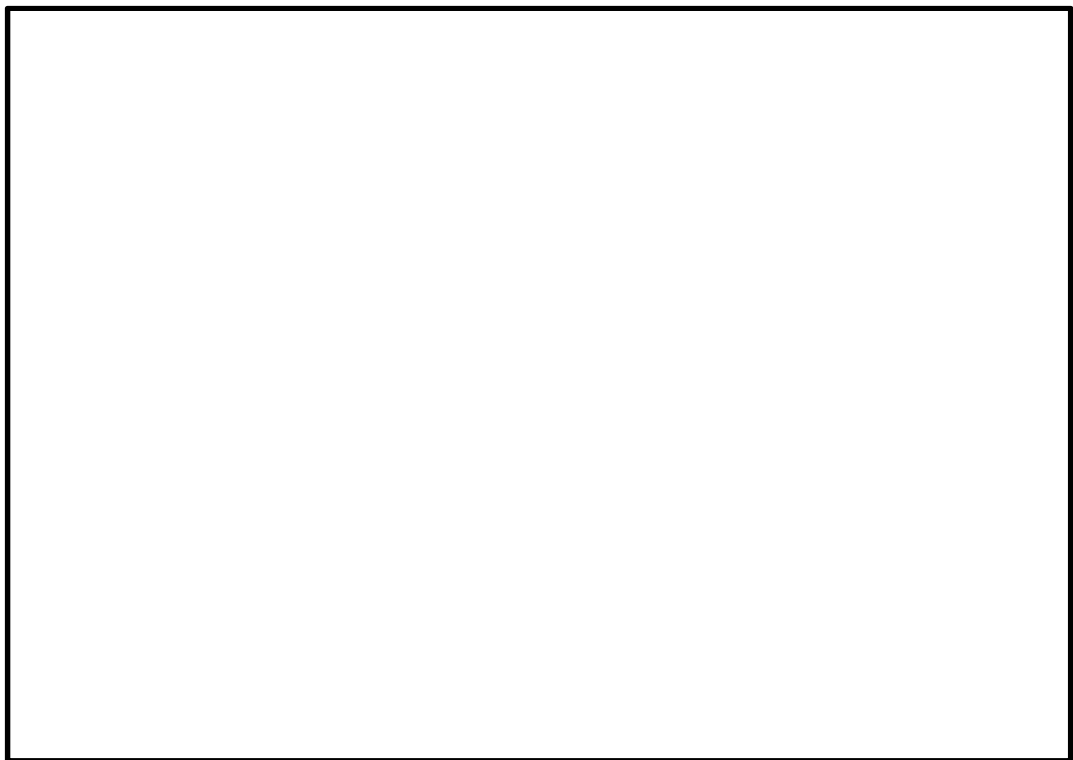


図 2-9 (5) 鋼製防護壁と地中連続壁基礎との結合部構造図 (E-E 断面)

表 2-1 各部材の設計上の役割

部材名	設計上の役割
中詰め鉄筋コンクリート ( $f'_{ck} = 50 \text{ N/mm}^2$ )	鋼殻内部の鉄筋コンクリートで、水平方向のせん断力と水平回転モーメントを頂版鉄筋コンクリートに伝達する。
アンカーボルト (SM520B 相当)	引抜き力を頂版鉄筋コンクリートに伝達する。
頂版(フーチング) 鉄筋 コンクリート ( $f'_{ck} = 50 \text{ N/mm}^2$ )	水平方向のせん断力と水平回転モーメントを地中連続壁基礎及び中実鉄筋コンクリートに伝達する。
地中連続壁基礎及び 中実鉄筋コンクリート ( $f'_{ck} = 40 \text{ N/mm}^2$ )	地中連続壁基礎は、基礎外面を形成し基礎の主要部材となる。 中実鉄筋コンクリートは、地中連続壁基礎内部の鉄筋コンクリートで、地中連続壁基礎と一体となって発生断面力を負担する。
根巻き鉄筋コンクリート ( $f'_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$ )	アンカー頭部の防食などを目的とした鉄筋コンクリートであり、非構造部材として設計する。

### 2.3 評価方針

防潮堤（鋼製防護壁）は、Sクラス施設である浸水防護施設に分類される。

鋼製防護壁の耐震評価は、設計基準対象施設の評価として、表 2-2 に示すとおり、構造部材の健全性評価及び基礎地盤の支持性能評価を行う。

構造部材の健全性評価及び基礎地盤の支持性能評価を実施することで、構造強度を有することを確認する。

構造部材の健全性評価については、地震応答解析から得られた荷重を用いた応力解析に基づく発生応力が許容限界以下であることを確認する。基礎地盤の支持性能評価については、基礎地盤に作用する接地圧が極限支持力に基づく許容限界以下であることを確認する。

構造物の変形性評価については、止水ジョイント部材の変形量を算定し、試験により確認した許容限界以下であることを確認する。

鋼製防護壁の耐震評価フローを図 2-10 に示す。

表 2-2 鋼製防護壁の評価項目

評価方針	評価項目	部位	評価方法	許容限界
構造強度を有すること	構造部材の健全性	鋼製防護壁	曲げ軸力，せん断力に対する発生応力が許容限界以下であることを確認	短期許容応力度
		地中連続壁基礎 (中実鉄筋コンクリート)	曲げ軸力，せん断力に対する発生応力が許容限界以下であることを確認	短期許容応力度
		鋼製防護壁アンカー (アンカーボルト，頂版鉄筋コンクリート，中詰め鉄筋コンクリート)	発生応力が許容限界以下であることを確認	短期許容応力度
	基礎地盤の支持性能	基礎地盤	接地圧が許容限界以下であることを確認	極限支持力*
止水性を損なわないこと	構造部材の健全性	鋼製防護壁	曲げ軸力，せん断力に対する発生応力が許容限界以下であることを確認	短期許容応力度
		地中連続壁基礎 (中実鉄筋コンクリート)	曲げ軸力，せん断力に対する発生応力が許容限界以下であることを確認	短期許容応力度
		鋼製防護壁アンカー (アンカーボルト，頂版鉄筋コンクリート，中詰め鉄筋コンクリート)	発生応力が許容限界以下であることを確認	短期許容応力度
	基礎地盤の支持性能	基礎地盤	接地圧が許容限界以下であることを確認	極限支持力*
	構造物の変形性	止水ジョイント部材	発生変形量が許容限界以下であることを確認	有意な漏えいが生じないことを確認した変形量

注記 \*：妥当な安全余裕を考慮する。



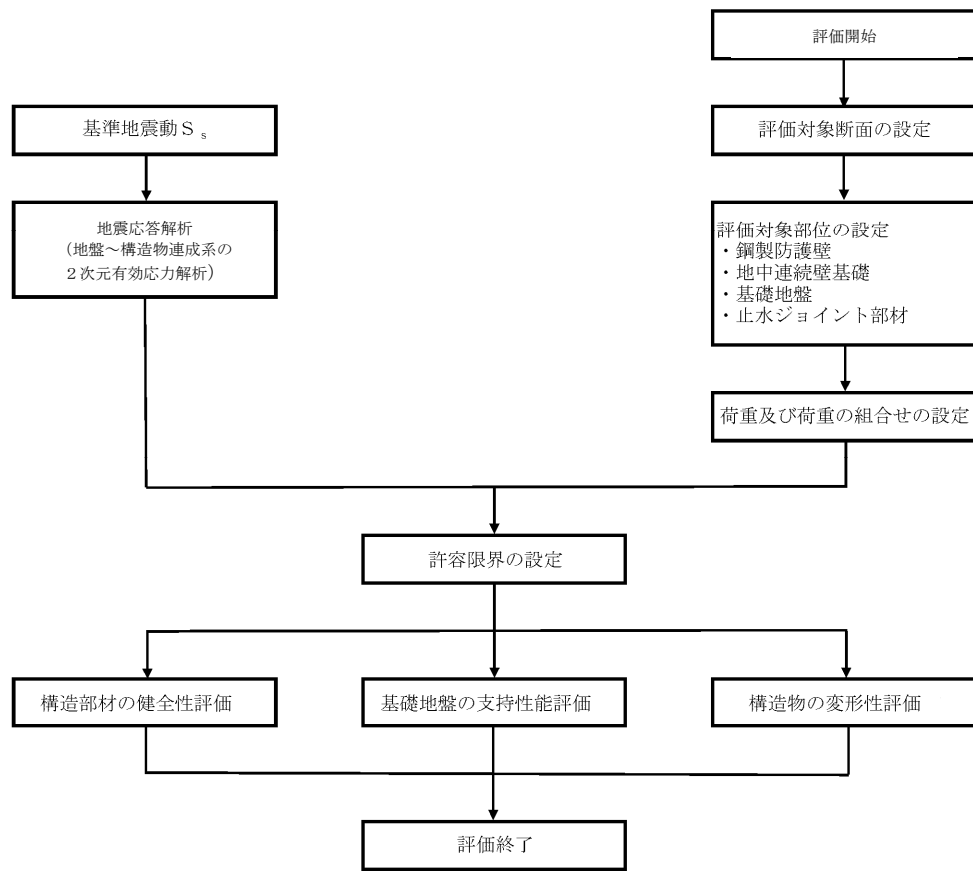


図 2-10 鋼製防護壁の耐震評価フロー

## 2.4 適用基準

適用する規格，基準類を以下に示す。

- ・コンクリート標準示方書 [構造性能照査編] (土木学会, 2002 年制定)
- ・道路橋示方書 (I 共通編・II 鋼橋編)・同解説 (日本道路協会, 平成 14 年 3 月)
- ・道路橋示方書 (I 共通編・IV 下部構造編)・同解説 (日本道路協会, 平成 24 年 3 月)
- ・道路橋示方書 (II 鋼橋・鋼部材編)・同解説 (日本道路協会, 平成 29 年 11 月)
- ・道路橋示方書 (V 耐震設計編)・同解説 (日本道路協会, 平成 24 年 3 月)
- ・道路土工カルバート工指針 (平成 21 年度版) (日本道路協会, 平成 22 年 3 月)
- ・原子力発電所耐震設計技術指針 J E A G 4 6 0 1 -1987 (日本電気協会)
- ・鋼構造物設計基準 (II 鋼製橋脚編, 名古屋高速道路公社, 平成 15 年 10 月)
- ・新しい高性能鋼材の利用技術調査研究報告書～SBHS500(W), SBHS700(W)の設計・製作ガイドライン (案)～ (土木学会, 平成 21 年 11 月)

### 3. 地震応答解析

#### 3.1 評価対象断面

評価対象断面は、鋼製防護壁の構造上の特徴や周辺地盤状況を踏まえて選定する。図 3-1 に評価対象断面位置図を、図 3-2 に評価対象断面図を示す。

耐震評価は、縦断方向 1 断面（①-①断面）及び南北基礎の横断方向（堤軸に対して直交する方向）2 断面（②-②断面，③-③断面）を用いて実施する。

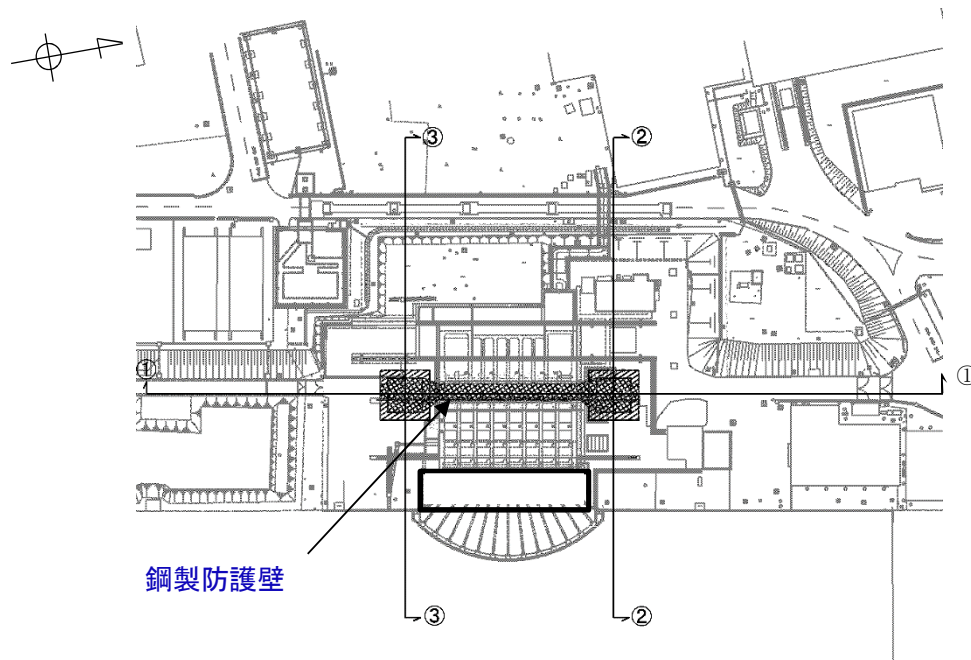


図 3-1 鋼製防護壁 評価対象断面位置図

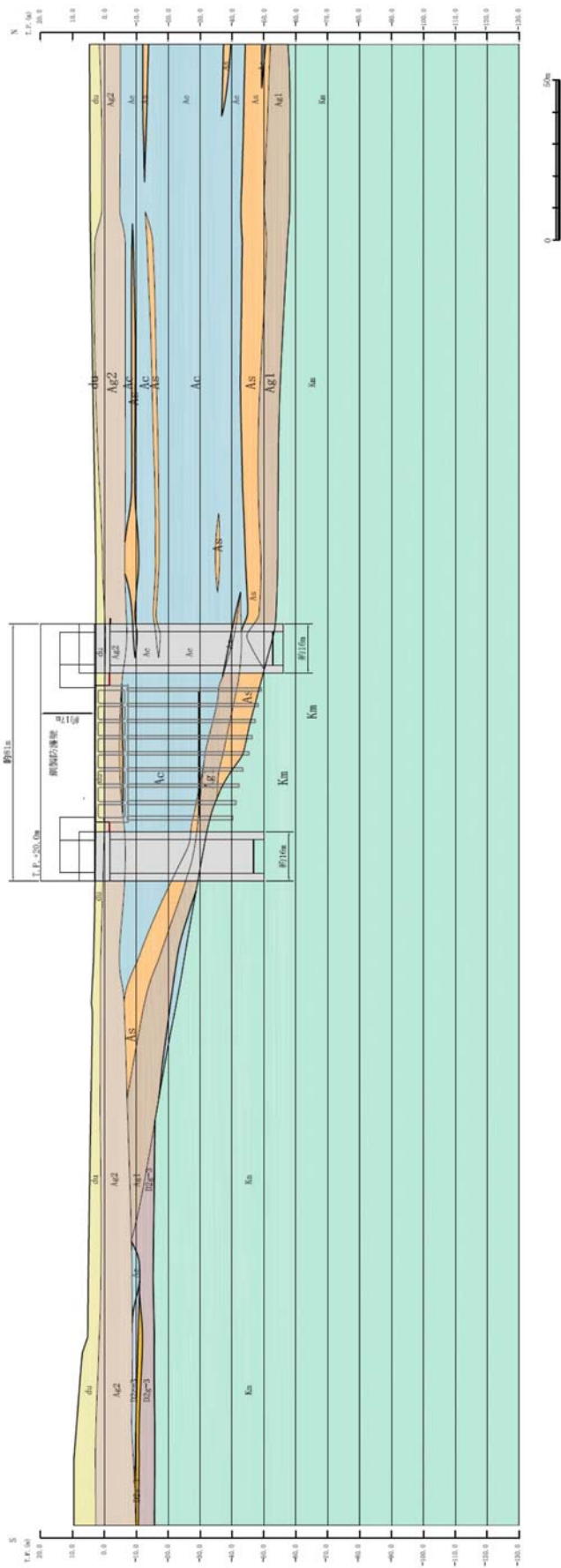


図 3-2 (1) 鋼製防護壁評価対象断面図 (①-①断面)

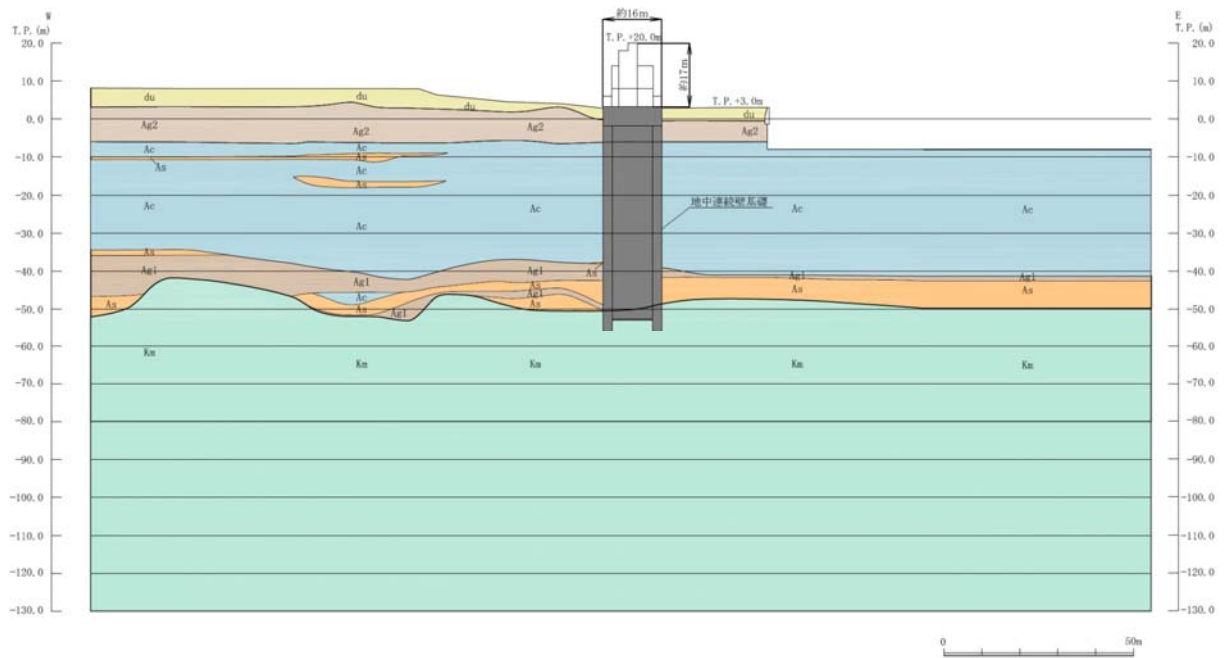


図 3-2 (2) 鋼製防護壁評価対象断面図 (②-②断面)

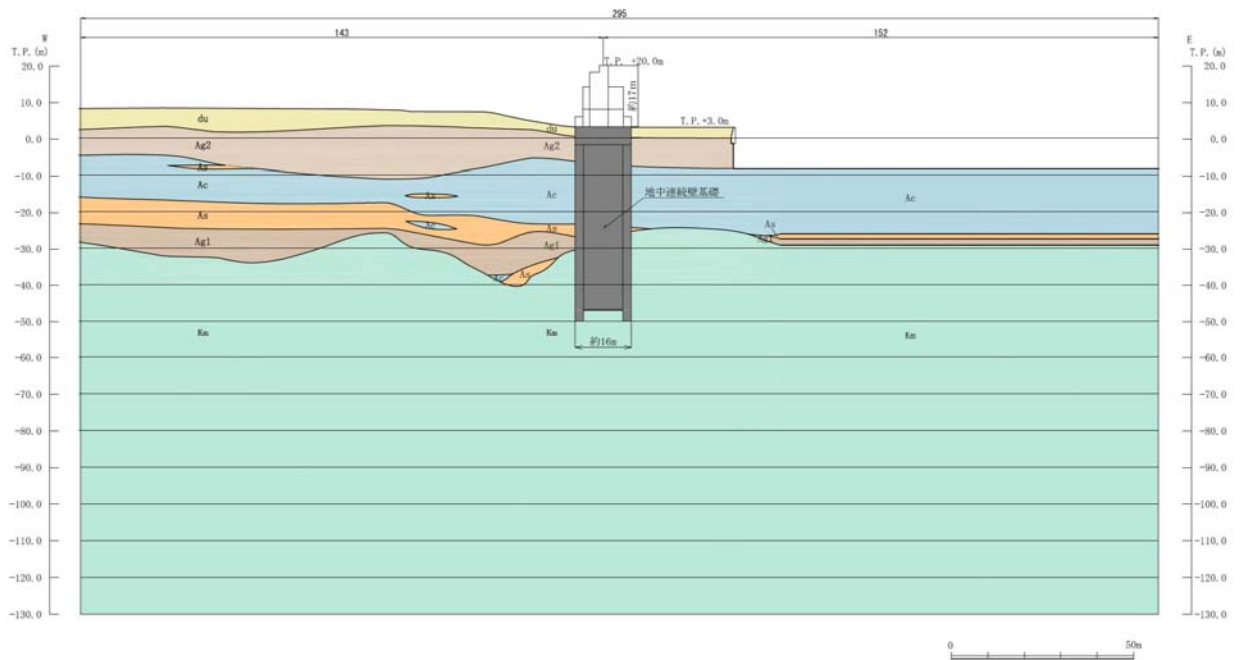


図 3-2 (3) 鋼製防護壁評価対象断面図 (③-③断面)

### 3.2 解析方法

地震応答解析は、添付書類「V-2-1-6 地震応答解析の基本方針」のうち、「2.3 屋外重要土木構造物」に示す解析方法及び解析モデルを踏まえて実施する。

地震応答計算では、地震時における地盤の有効応力の変化に伴う影響を考慮できる有効応力解析を実施する。

有効応力解析に用いる地盤剛性及び液状化強度特性は、敷地の原地盤における代表性及び網羅性を踏まえた上でばらつきの影響及び保守性を考慮して設定することを基本とする。

地中土木構造物への地盤変位に対する保守的な配慮として、地盤を強制的に液状化させることを仮定した影響を考慮する場合は、原地盤よりも十分に小さい液状化強度特性（敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性）を設定する。

上部土木構造物及び機器・配管系への加速度応答に対する保守的な配慮として、地盤の非液状化の影響を考慮する場合は、原地盤において非液状化の条件を仮定した解析を実施する。

地震応答解析には、解析コード「FLIP Ver. 7.3.0\_2」を使用する。なお、解析コードの検証及び妥当性確認の概要については、添付書類「V-5-10 計算機プログラム（解析コード）の概要・FLIP」に示す。

#### 3.2.1 構造部材

構造部材は、線形はり要素によりモデル化する。

#### 3.2.2 地盤

地盤剛性のばらつき及び地盤の液状化強度特性のばらつきの影響を考慮するため、表 3-1 に示す解析ケース（①～⑥）を設定する。

表 3-1 有効応力解析における解析ケース

解析ケース	①	②	③	④	⑤	⑥
解析ケース	原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース(基本ケース)	地盤物性のばらつきを考慮(+1σ)した解析ケース	地盤物性のばらつきを考慮(-1σ)した解析ケース	地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース	原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース	地盤物性のばらつきを考慮(+1σ)して非液状化の条件を仮定した解析ケース
地盤剛性の設定	原地盤のせん断波速度	原地盤のせん断波速度のばらつきを考慮(+1σ)	原地盤のせん断波速度のばらつきを考慮(-1σ)	敷地に存在しない豊浦標準砂のせん断波速度	原地盤のせん断波速度	原地盤のせん断波速度のばらつきを考慮(+1σ)
液状化強度特性の設定	原地盤に基づく液状化強度特性(-1σ)	原地盤に基づく液状化強度特性(-1σ)	原地盤に基づく液状化強度特性(-1σ)	敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性	液状化パラメータを非適用	液状化パラメータを非適用

地盤剛性のばらつきの影響を考慮するため、原地盤におけるせん断波速度の原位置試験データの最小二乗法による回帰曲線と、その回帰係数の自由度を考慮した不偏分散に基づ

く標準偏差 $\sigma$ を用いて、せん断波速度を「回帰曲線 $+1\sigma$ 」(以下、 $(+1\sigma)$ という。)とする解析ケース(解析ケース②, ⑥)及び「回帰曲線 $-1\sigma$ 」(以下、 $(-1\sigma)$ という。)とする解析ケース(解析ケース③)を設定する。

地盤の液化化強度特性は、代表性及び網羅性を踏まえた上で保守性を考慮し、原地盤の液化化強度試験データの最小二乗法による回帰曲線と、その回帰係数の自由度を考慮した不偏分散に基づく標準偏差 $\sigma$ を用いて、液化化強度特性を $(-1\sigma)$ にて設定することを基本とする(解析ケース①, ②, ③)。

また、構造物への地盤変位に対する保守的な配慮として、敷地に存在しない豊浦標準砂の液化化強度特性により地盤を強制的に液化化させることを仮定した解析ケースを設定する(解析ケース④)。さらに、構造物及び機器・配管系への加速度応答に対する保守的な配慮として、地盤の非液化化の条件を仮定した解析ケースを設定する(解析ケース⑤, ⑥)。

上記の地盤剛性及び液化化強度特性の設定を組合せた解析ケース(①～⑥)を実施することにより、地盤物性のばらつきの影響を網羅的に考慮する。

有効応力解析では、地盤の繰返しせん断応力～せん断ひずみ関係の骨格曲線に関するせん断ひずみ及び有効応力の変化に応じた特徴を適切に表現できる双曲線モデル(H-Dモデル)を用いる。

### 3.2.3 減衰定数

固有値解析により求められる固有振動数及び初期減衰定数に基づく要素剛性比例型減衰を考慮する。

### 3.2.4 地震応答解析における解析ケースの選定

耐震評価においては、全ての基準地震動 $S_s$ に対し基本として実施する①の解析ケースにおいて、各照査値が最も厳しい地震動を用い②～⑥の解析ケースを実施する。

### 3.3 荷重及び荷重の組合せ

荷重及び荷重の組合せは、添付書類「V-2-1-9 機能維持の基本方針」に基づき設定する。

#### 3.3.1 耐震評価上考慮する状態

鋼製防護壁の地震応答解折において、地震以外に考慮する状態を以下に示す。

##### (1) 運転時の状態

発電用原子炉が運転状態にあり、通常の条件下におかれている状態。ただし、運転時の異常な過渡変化時の影響を受けないことから考慮しない。

##### (2) 設計基準事故時の状態

設計基準事故時の影響を受けないことから考慮しない。

##### (3) 設計用自然条件

積雪及び風荷重を考慮する。

##### (4) 重大事故等時の状態

重大事故等時の状態の影響を受けないことから考慮しない。

#### 3.3.2 荷重

鋼製防護壁の地震応答解折において、考慮する荷重を以下に示す。

##### (1) 固定荷重(G)

固定荷重として、躯体自重を考慮する。

##### (2) 積載荷重(P)

積載荷重として機器及び配管荷重を考慮する。

なお、考慮する機器・配管荷重は表 3-2 のとおりである。

表 3-2 機器・配管荷重一覧表

機器	備考
スクリーン室クレーン	840 kN

##### (3) 地震荷重( $K_s$ )

基準地震動 $S_s$ による荷重を考慮する。

##### (4) 積雪荷重( $P_s$ )

積雪荷重については、「建築基準法施行令第 86 条」及び「茨城県建築基準法施工細則 第 16 条の 4」に従って設定する。積雪の厚さ 1 cm あたりの荷重を 20 N/m<sup>2</sup>/cm として、積雪量は 30 cm としていることから積雪荷重は 600 N/m<sup>2</sup>であるが、地震時短期荷重として積雪荷重の 0.35 倍である 0.21 kN/m<sup>2</sup>を考慮する。

##### (5) 風荷重( $P_k$ )

風荷重として、風速 30 m/s の風圧力を考慮する。



### 3.3.3 荷重の組合せ

荷重の組合せを表 3-3 に示す。

表 3-3 荷重の組合せ

外力の状態	荷重の組合せ
地震時 ( $S_s$ )	$G + P + K_s + P_s + P_k$

G : 固定荷重

P : 積載荷重

$K_s$  : 地震荷重

$P_s$  : 積雪荷重

$P_k$  : 風荷重

### 3.4 入力地震動

入力地震動は、添付書類「V-2-1-6 地震応答解析の基本方針」のうち「2.3 屋外重量土木構造物」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1次元波動論により地震応答解析モデル底面位置で評価したものをを用いる。入力地震動算定の概念図を図3-3に示す。図3-4に入力地震動の加速度時刻歴波形並びに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「k-SHAKE Ver. 6.2.0」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、添付書類「V-5-25 計算機プログラム(解析コード)の概要・k-SHAKE」に示す。

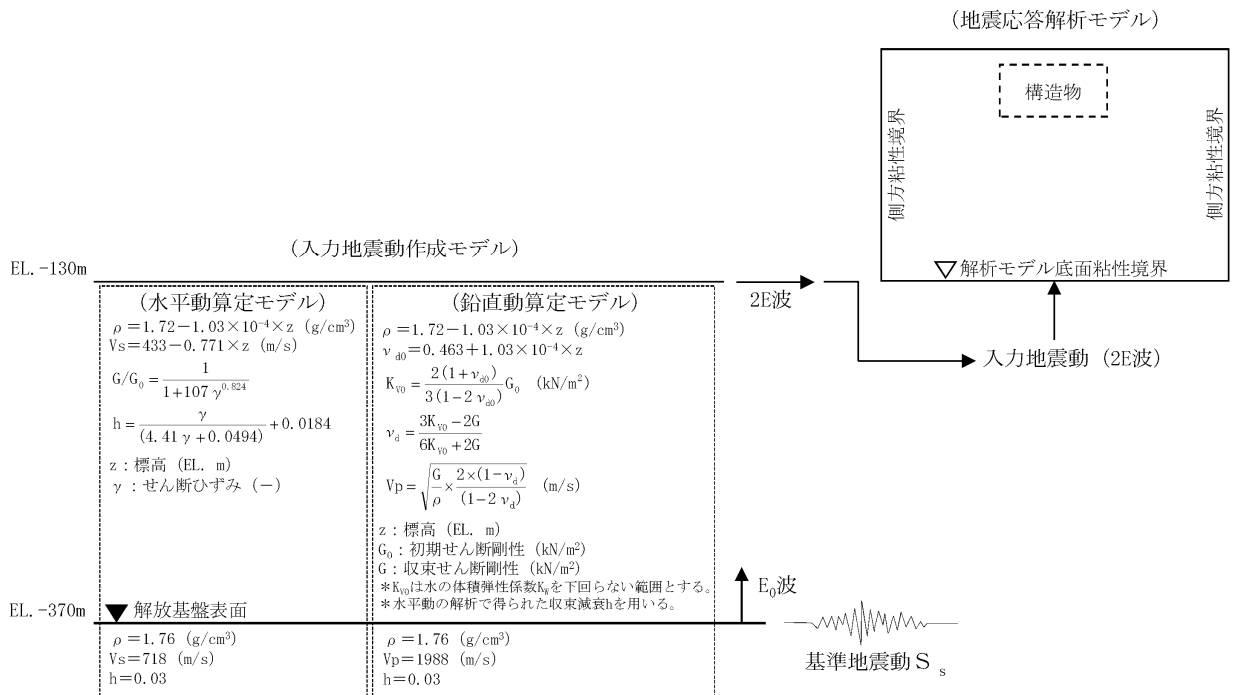
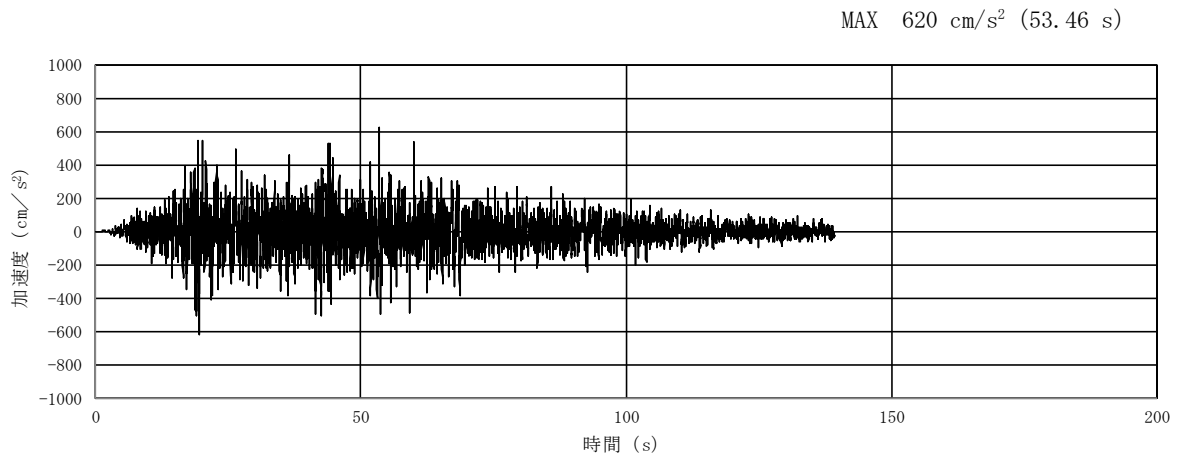
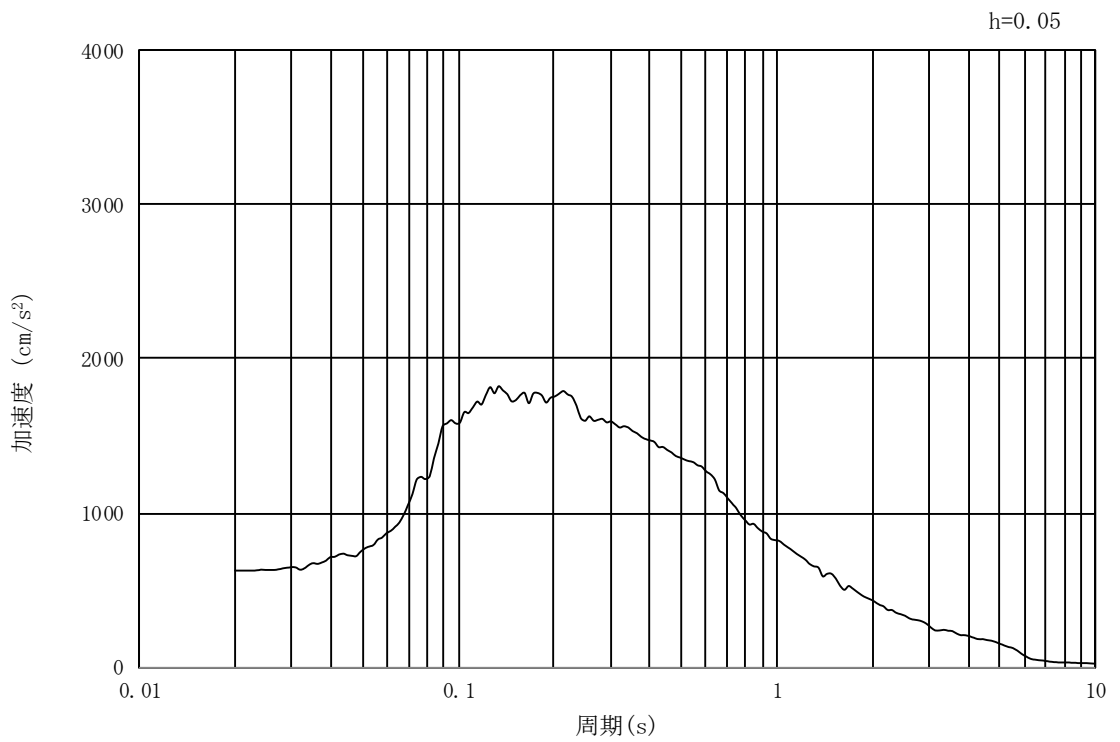


図 3-3 入力地震動算定の概念図

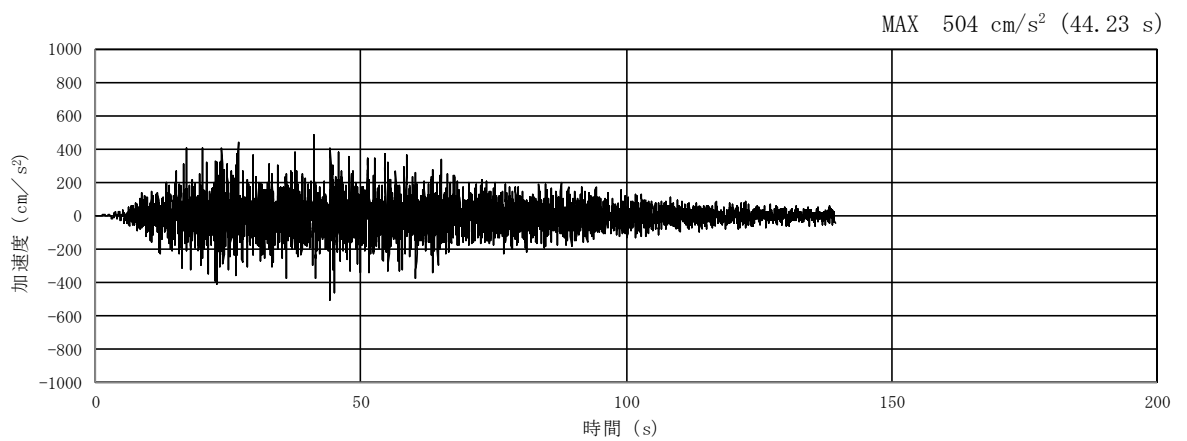


(a) 加速度時刻歴波形

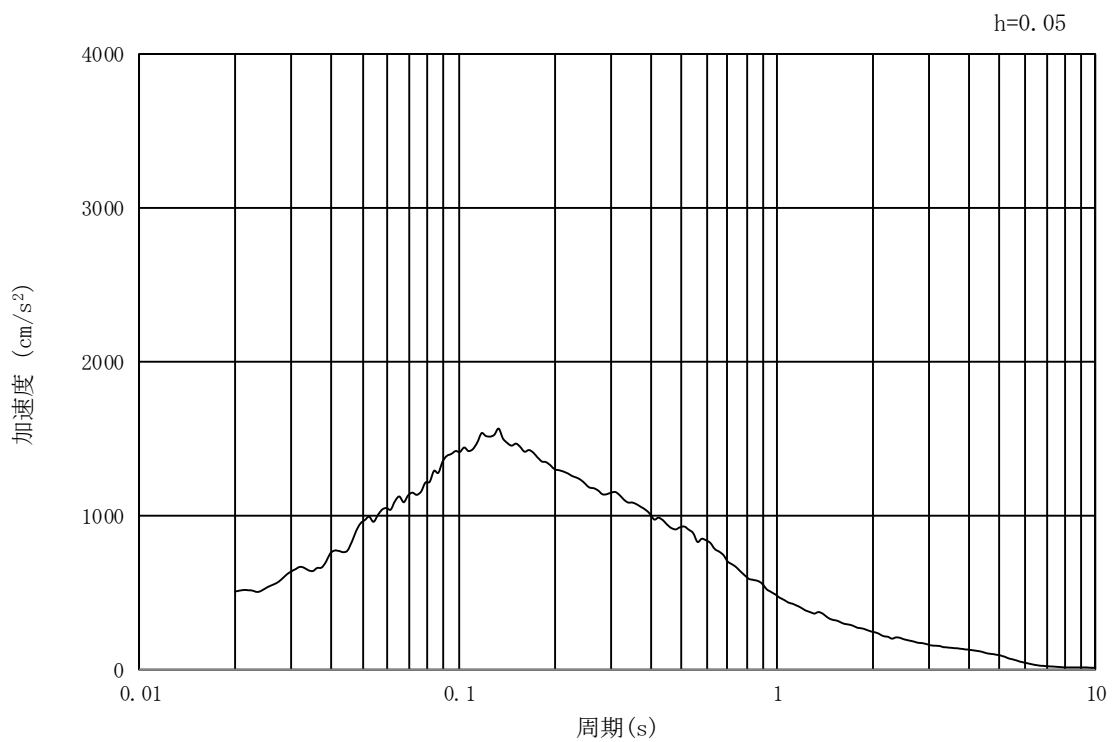


(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (1) 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  
 (①-①断面, ②-②断面及び③-③断面, 水平成分: S<sub>s</sub>-D 1)

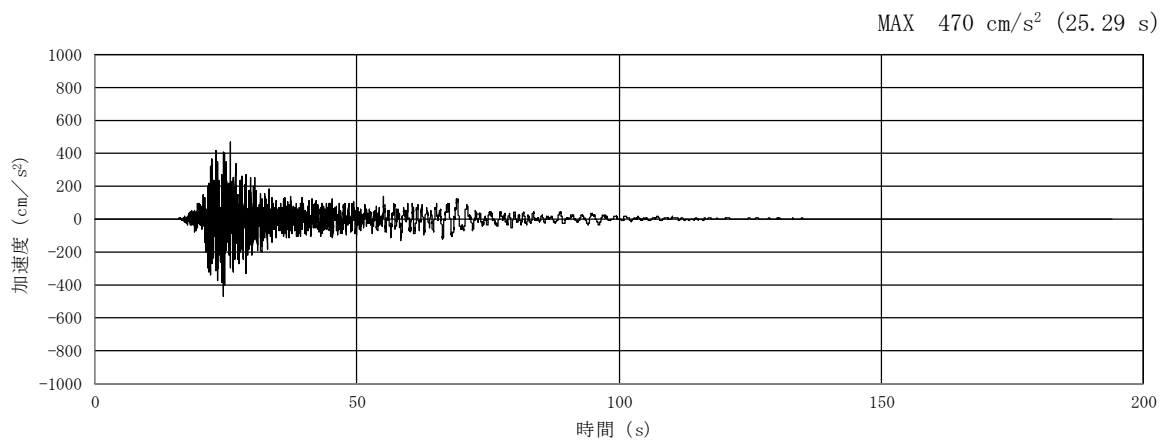


(a) 加速度時刻歴波形

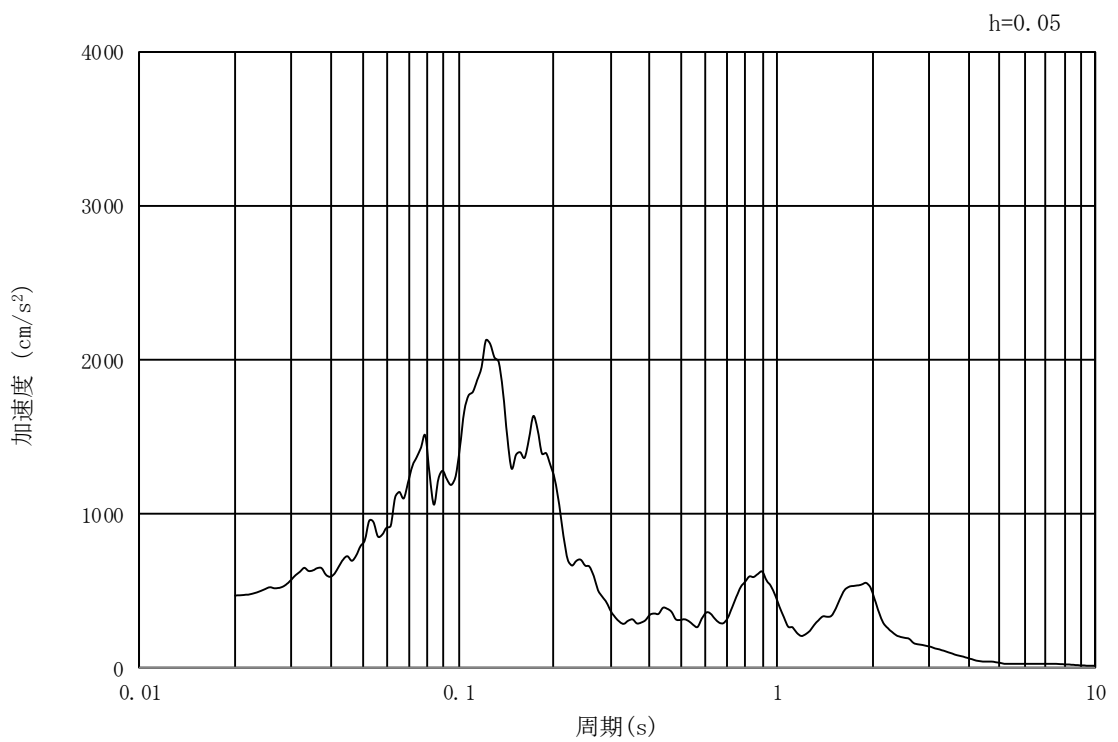


(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
 (①-①断面, ②-②断面及び③-③断面, 鉛直成分:  $S_s - D 1$ )

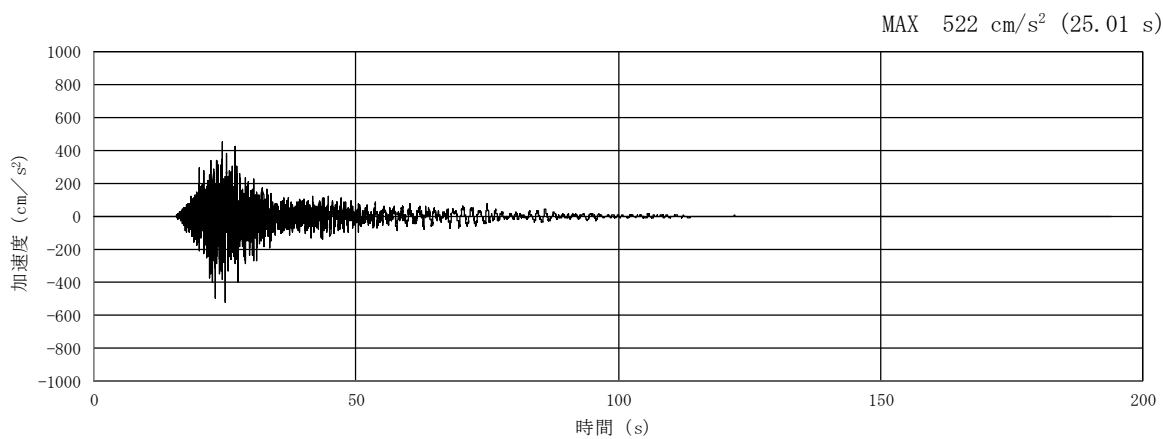


(a) 加速度時刻歴波形

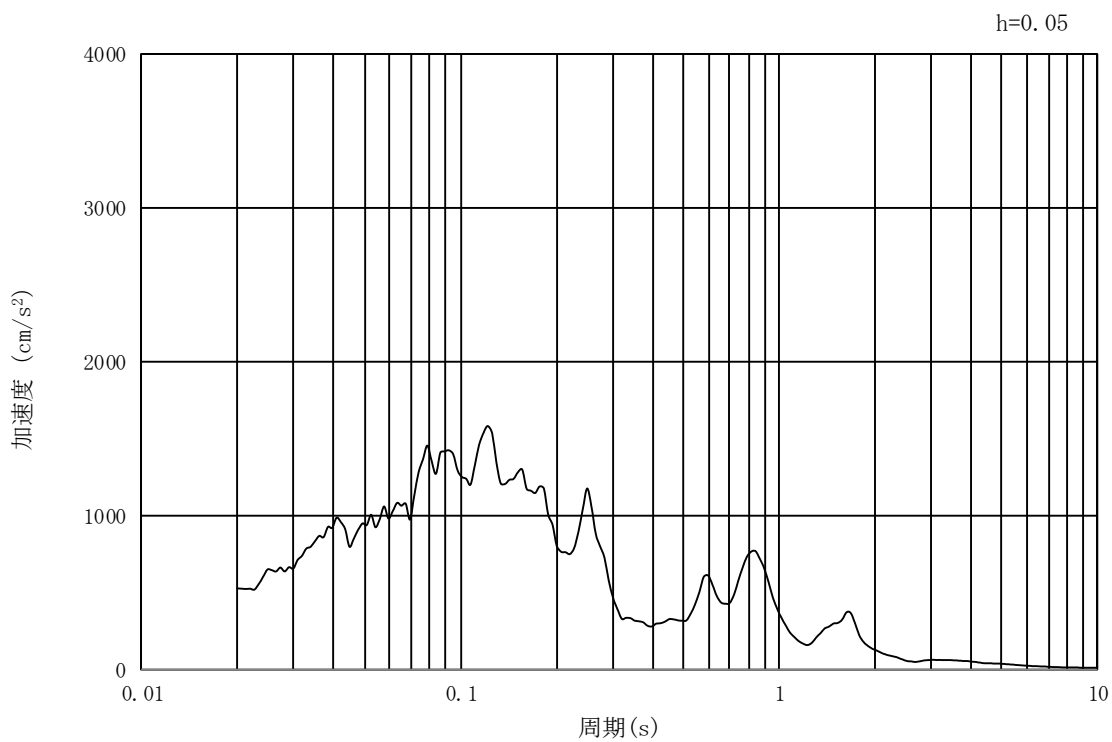


(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
(①-①断面, 水平成分:  $S_s - 1.1$ )

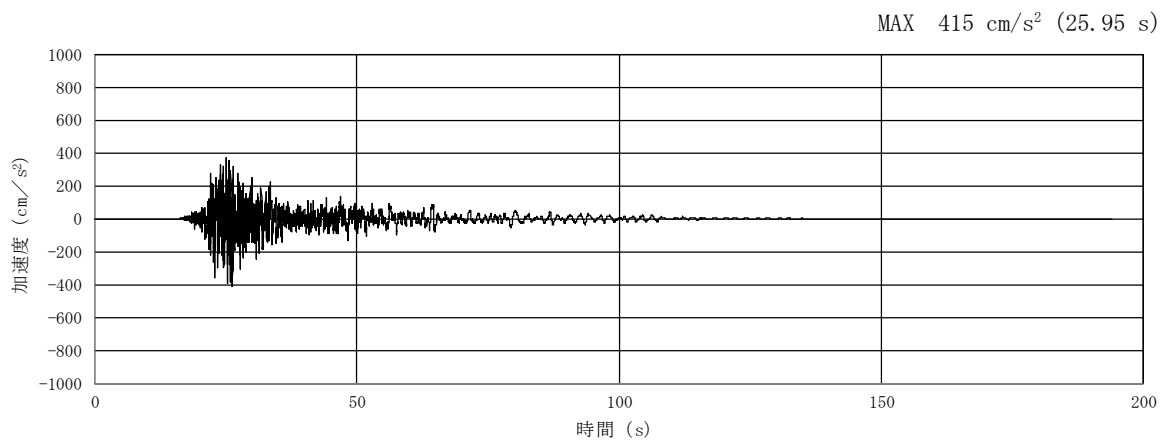


(a) 加速度時刻歴波形

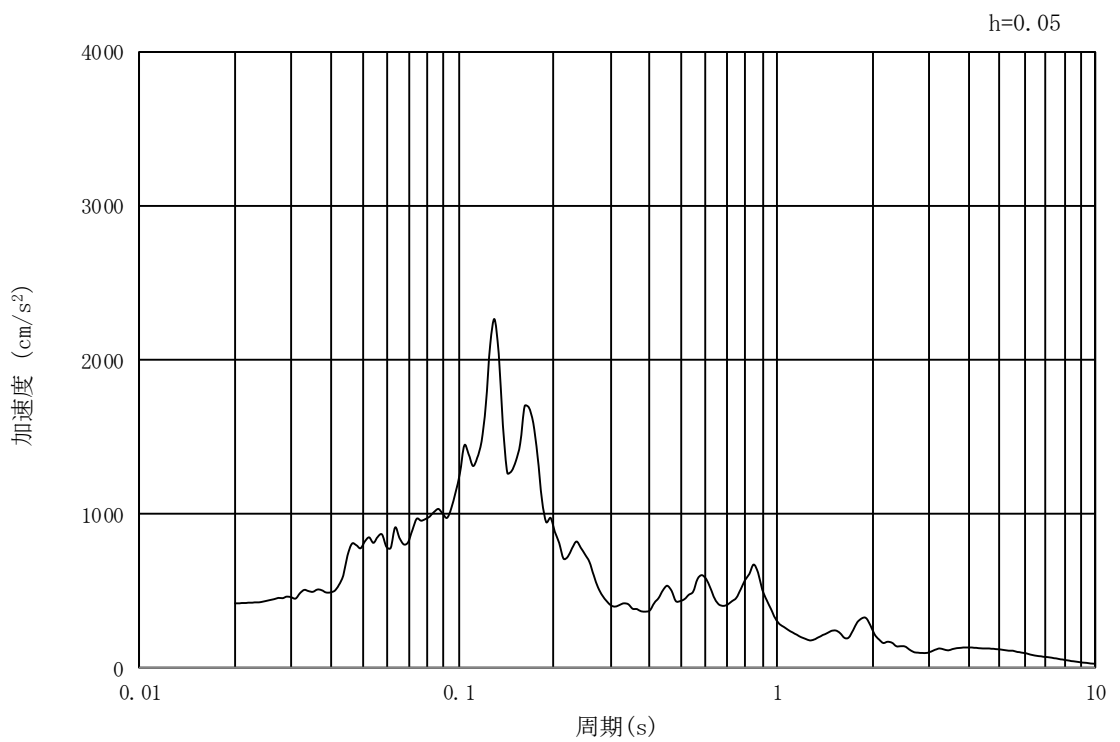


(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
(①-①断面, 鉛直成分:  $S_s - 1.1$ )

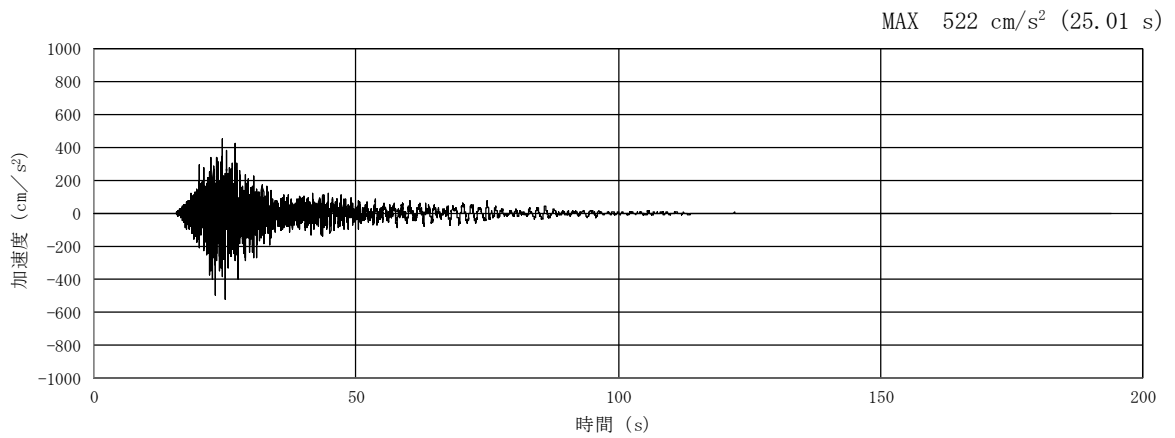


(a) 加速度時刻歴波形

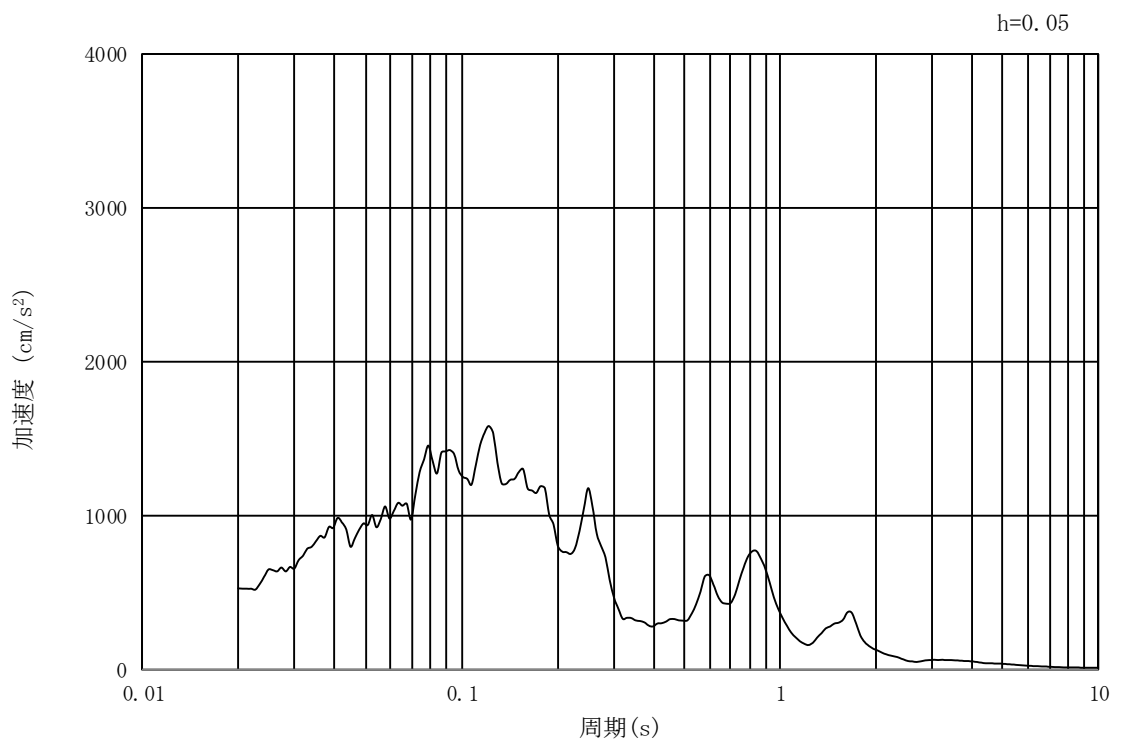


(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
(②-②断面及び③-③断面, 水平成分:  $S_s - 1.1$ )



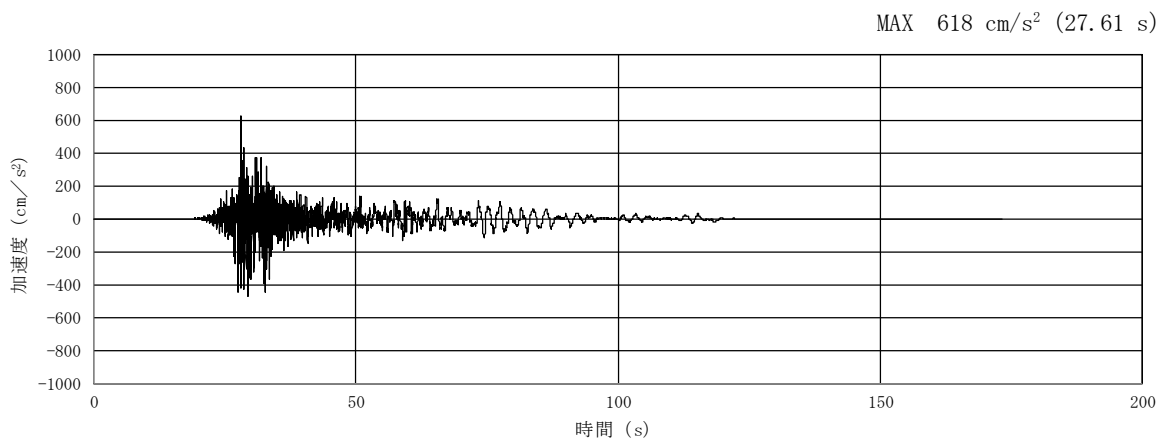
(a) 加速度時刻歴波形



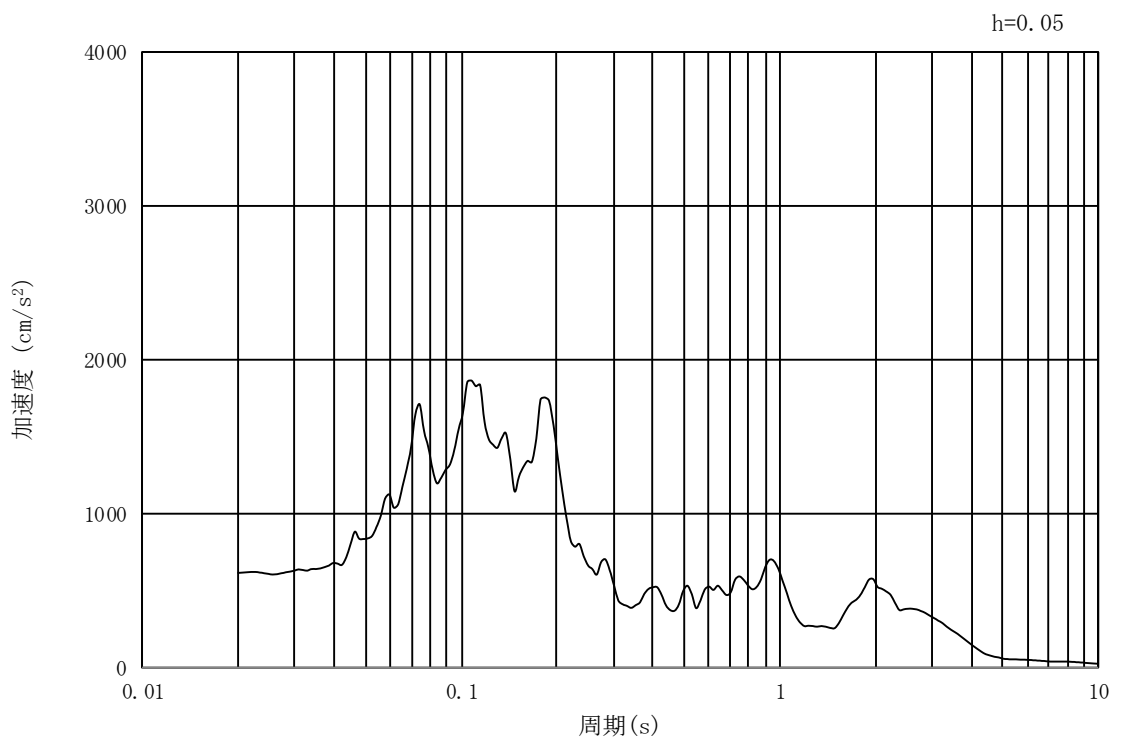
(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
(②-②断面及び③-③断面, 鉛直成分:  $S_s - 1.1$ )



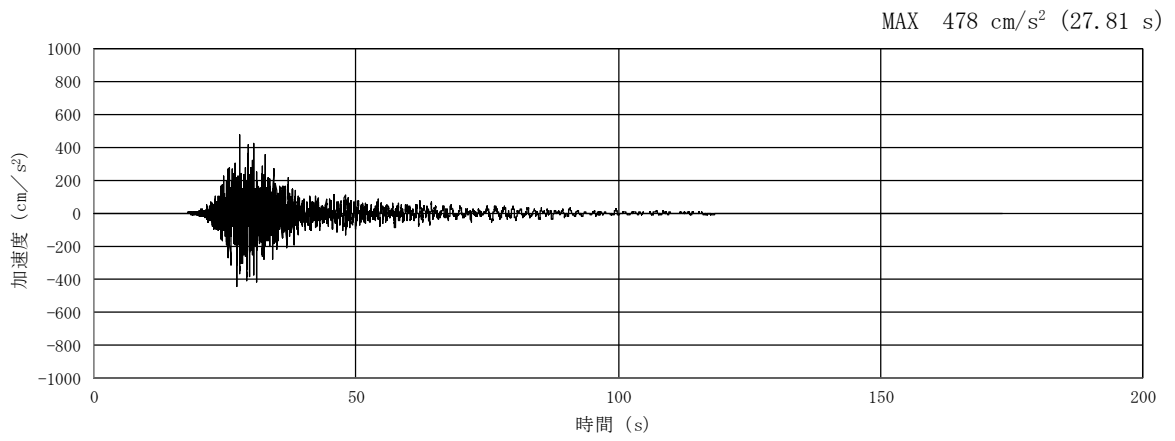


(a) 加速度時刻歴波形

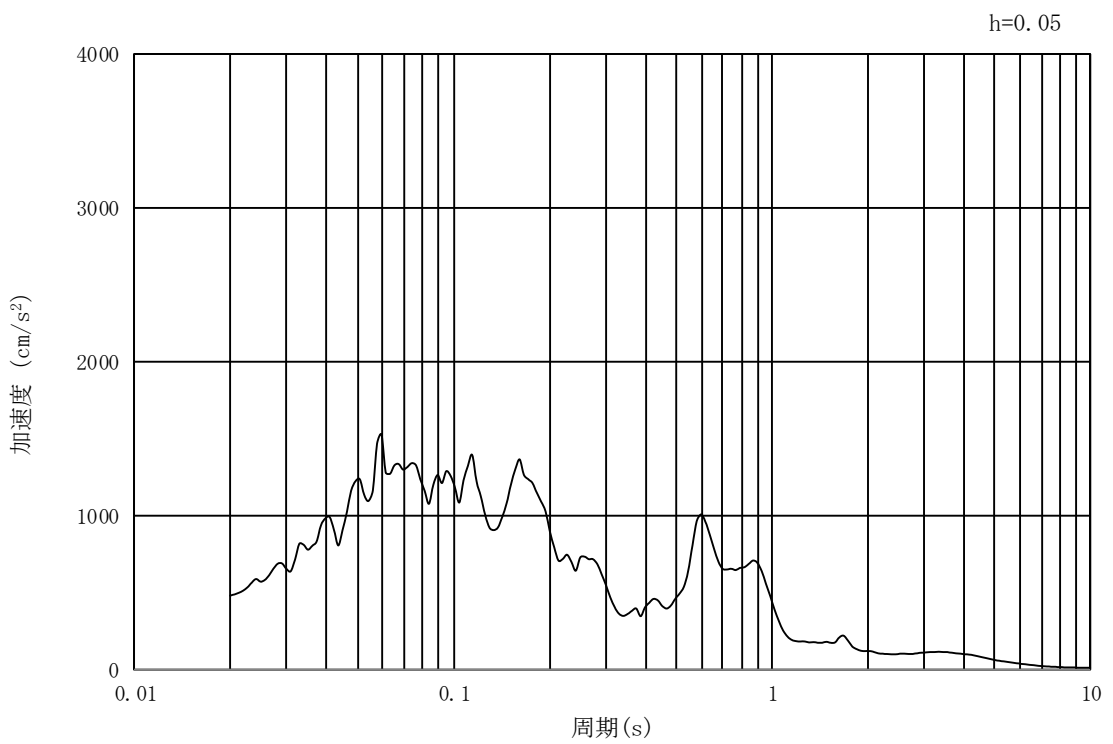


(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
(①-①断面, 水平成分:  $S_s - 12$ )

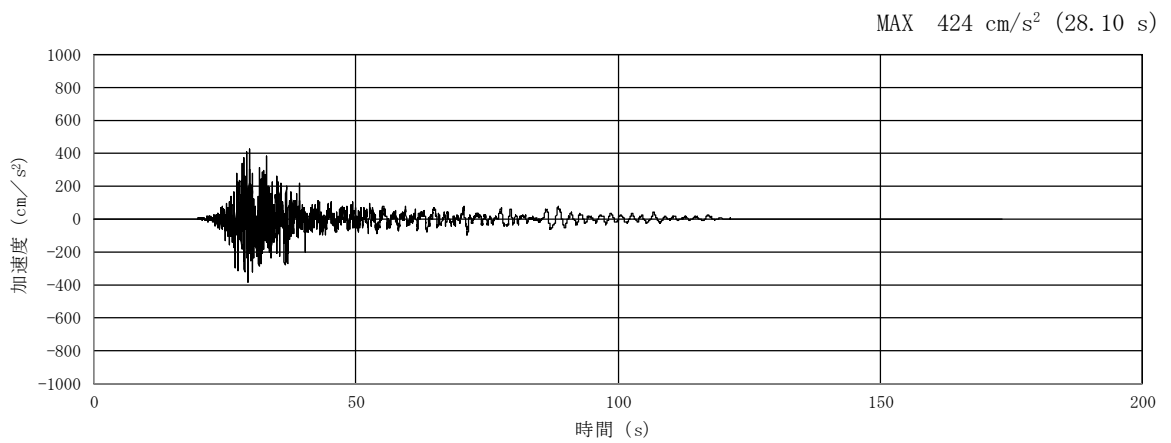


(a) 加速度時刻歴波形

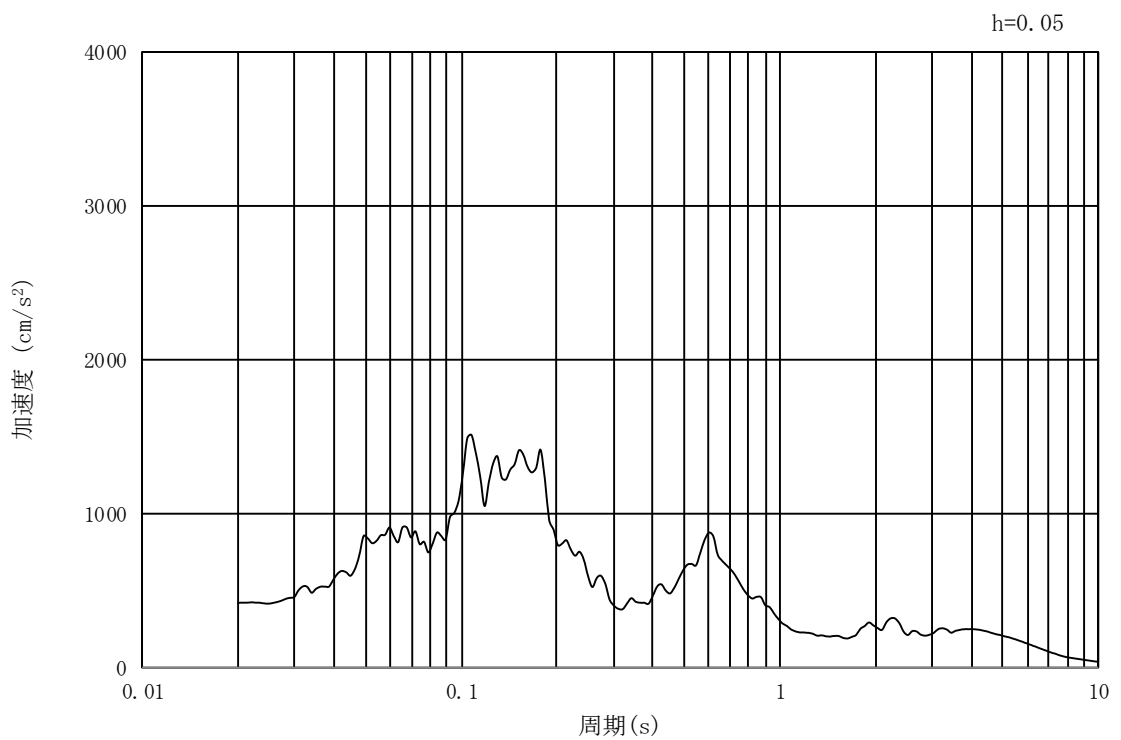


(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
(①-①断面, 鉛直成分:  $S_s - 1.2$ )

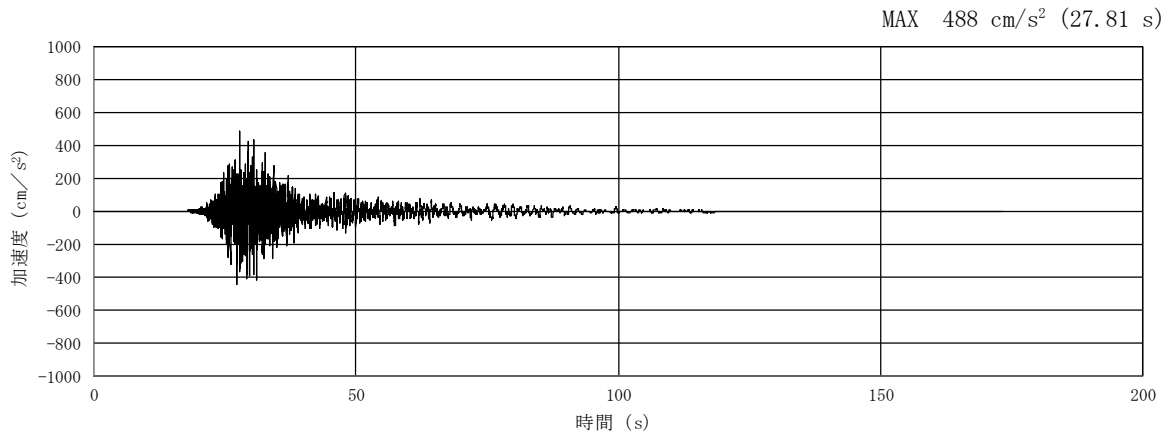


(a) 加速度時刻歴波形

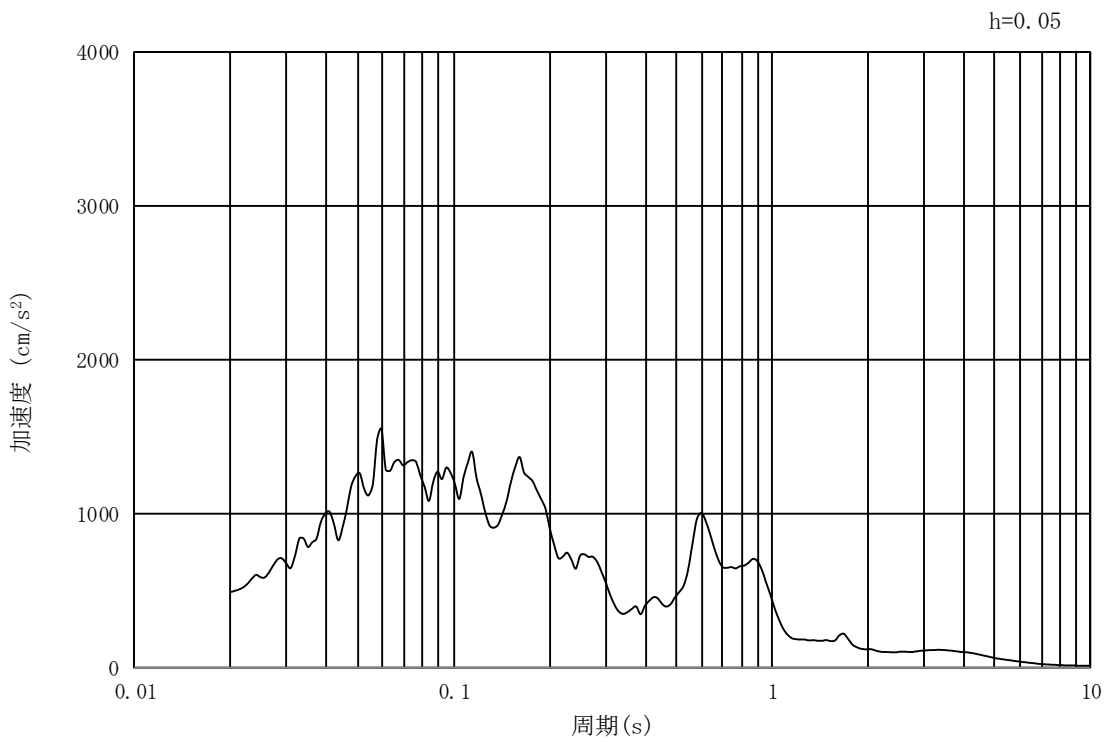


(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
(②-②断面及び③-③断面, 水平成分:  $S_s - 1 2$ )

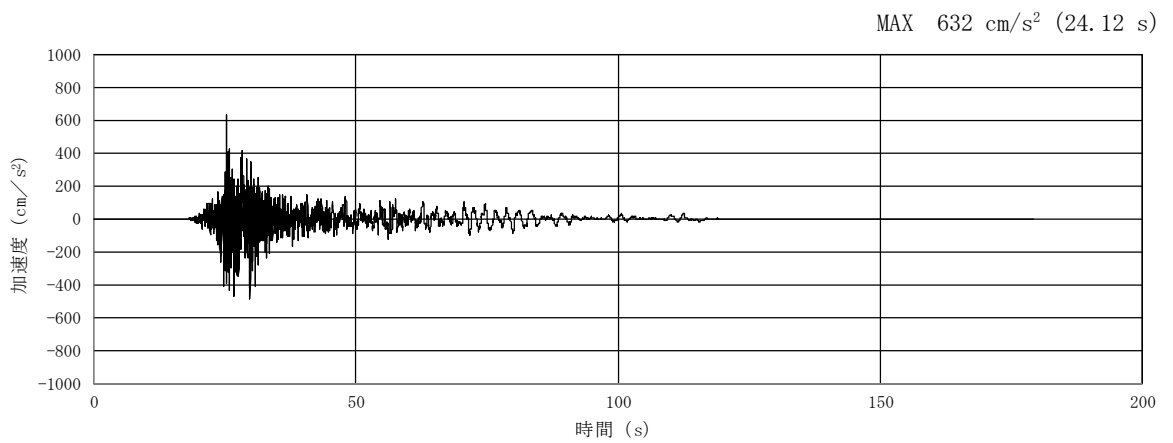


(a) 加速度時刻歴波形

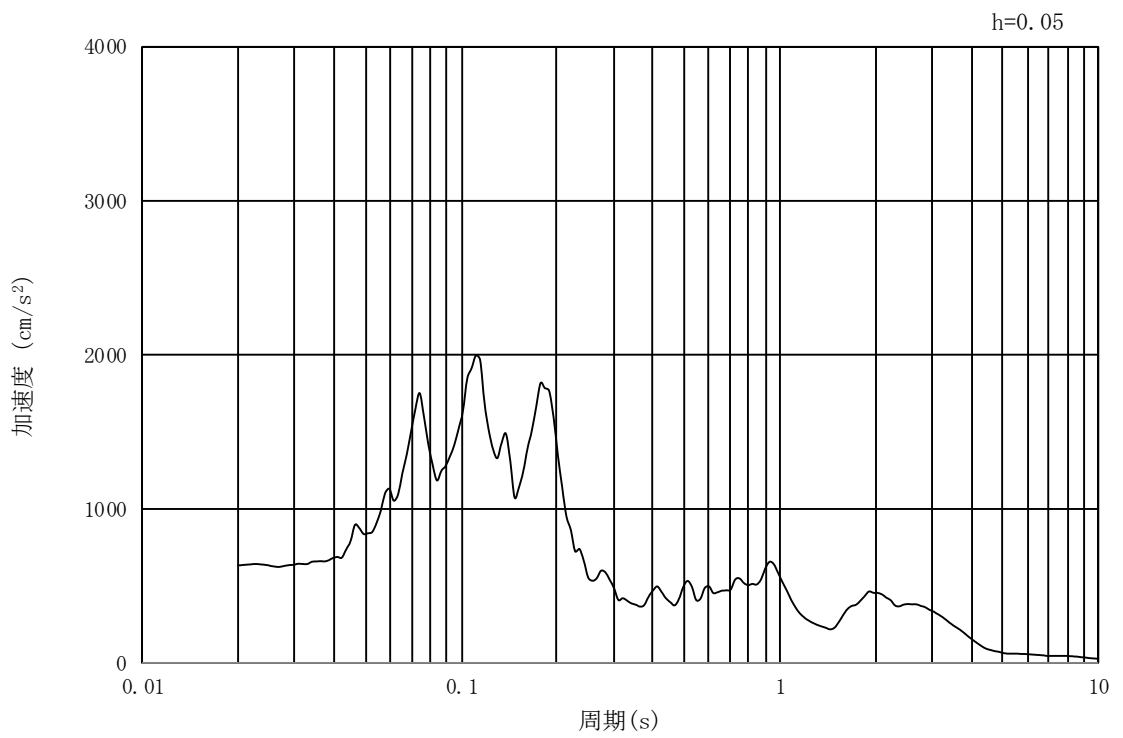


(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
(②-②断面及び③-③断面, 鉛直成分:  $S_s - 12$ )

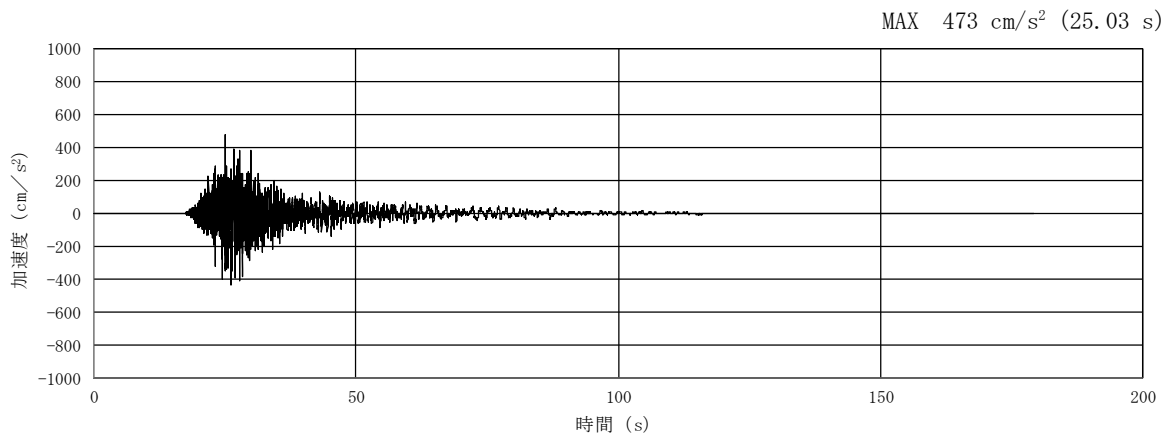


(a) 加速度時刻歴波形

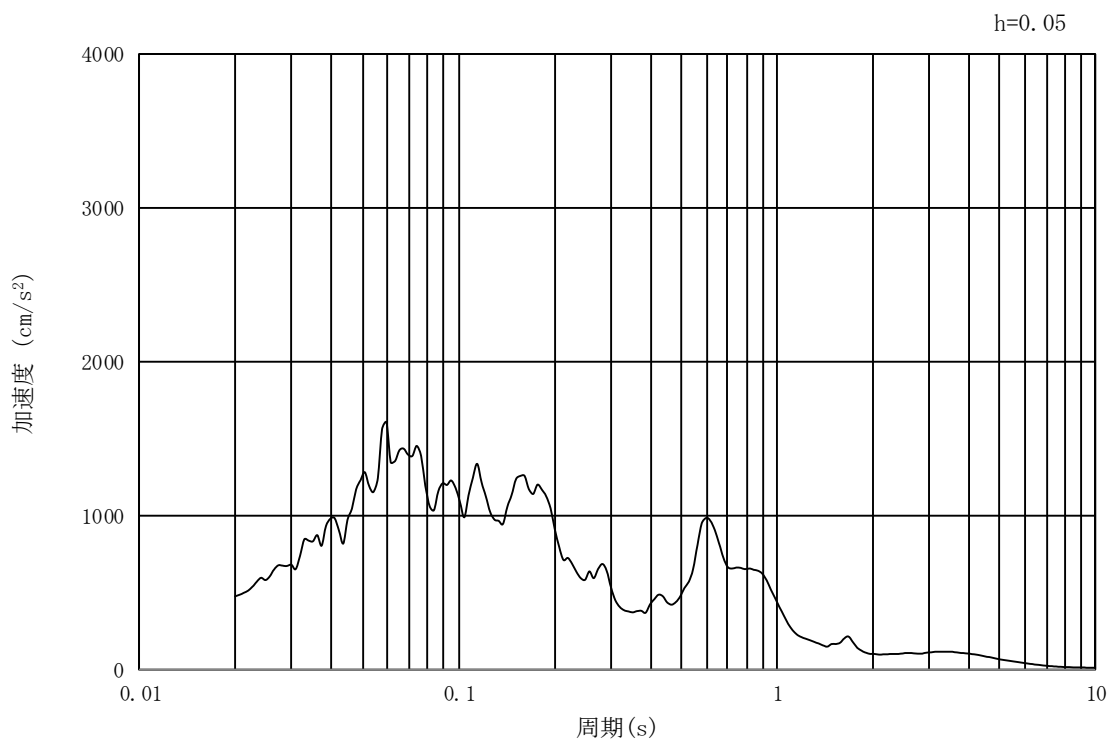


(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
(①-①断面及び水平成分:  $S_s - 13$ )

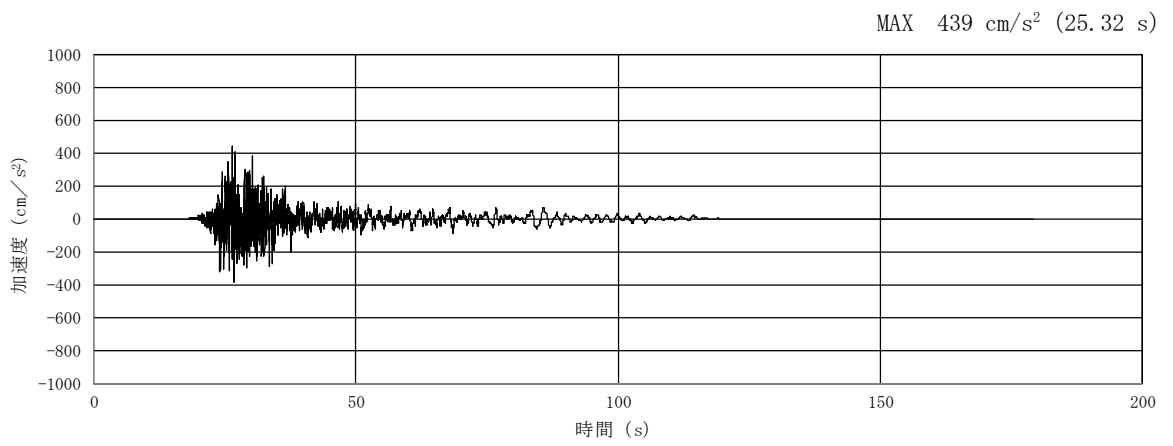


(a) 加速度時刻歴波形

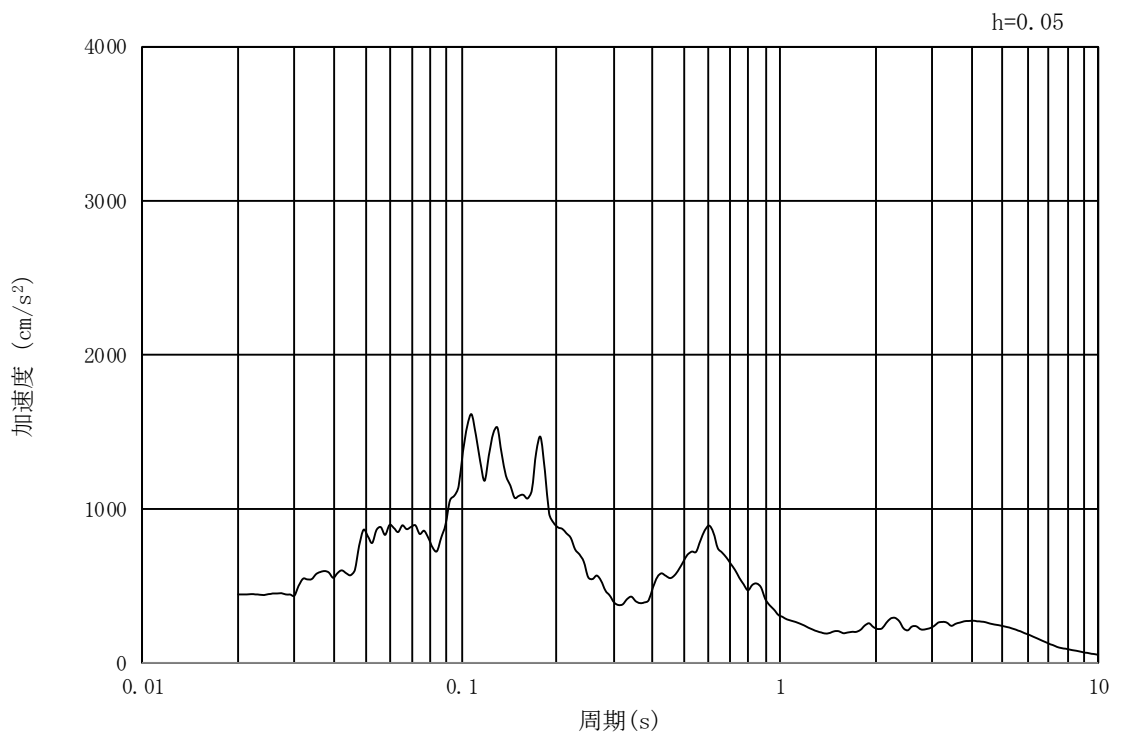


(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
 (①-①断面, 鉛直成分:  $S_s - 13$ )

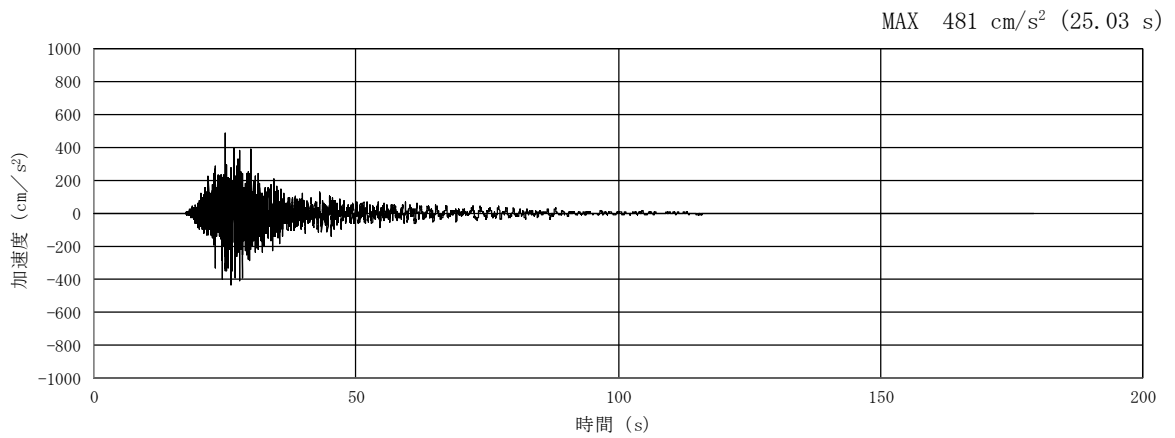


(a) 加速度時刻歴波形

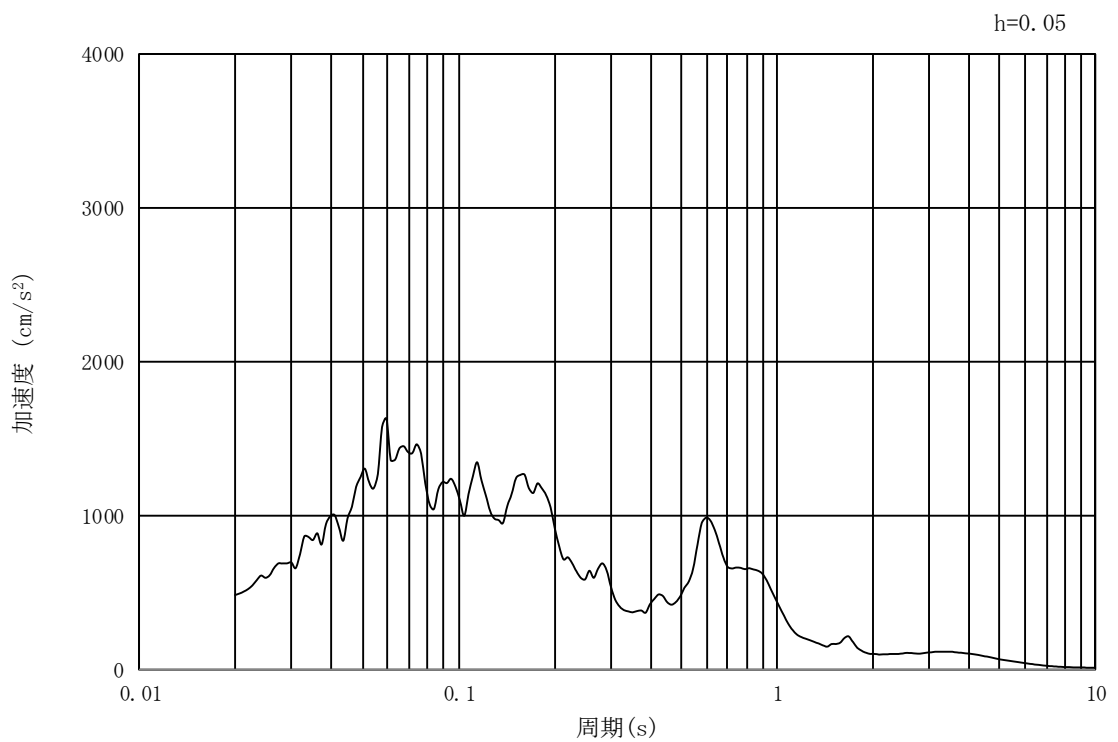


(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
(②-②断面及び③-③断面, 水平成分 :  $S_s - 13$ )



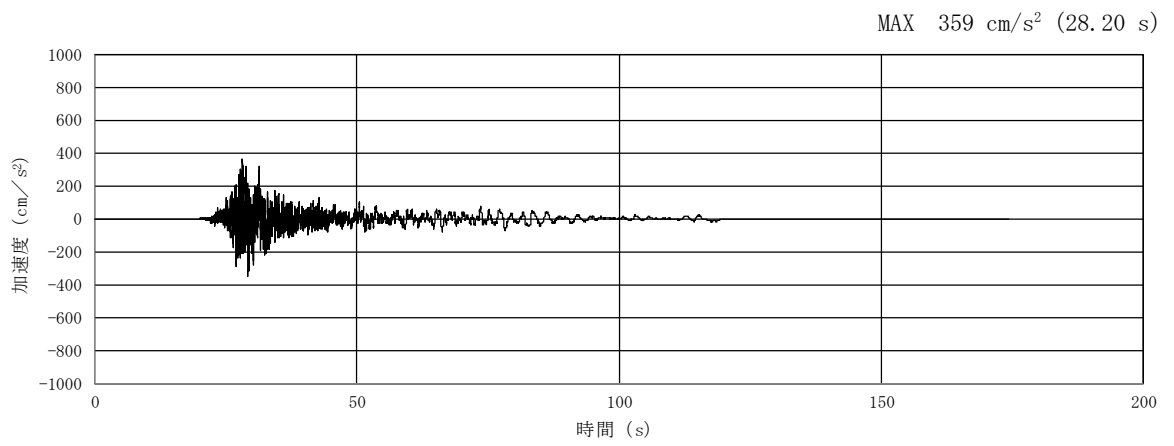
(a) 加速度時刻歴波形



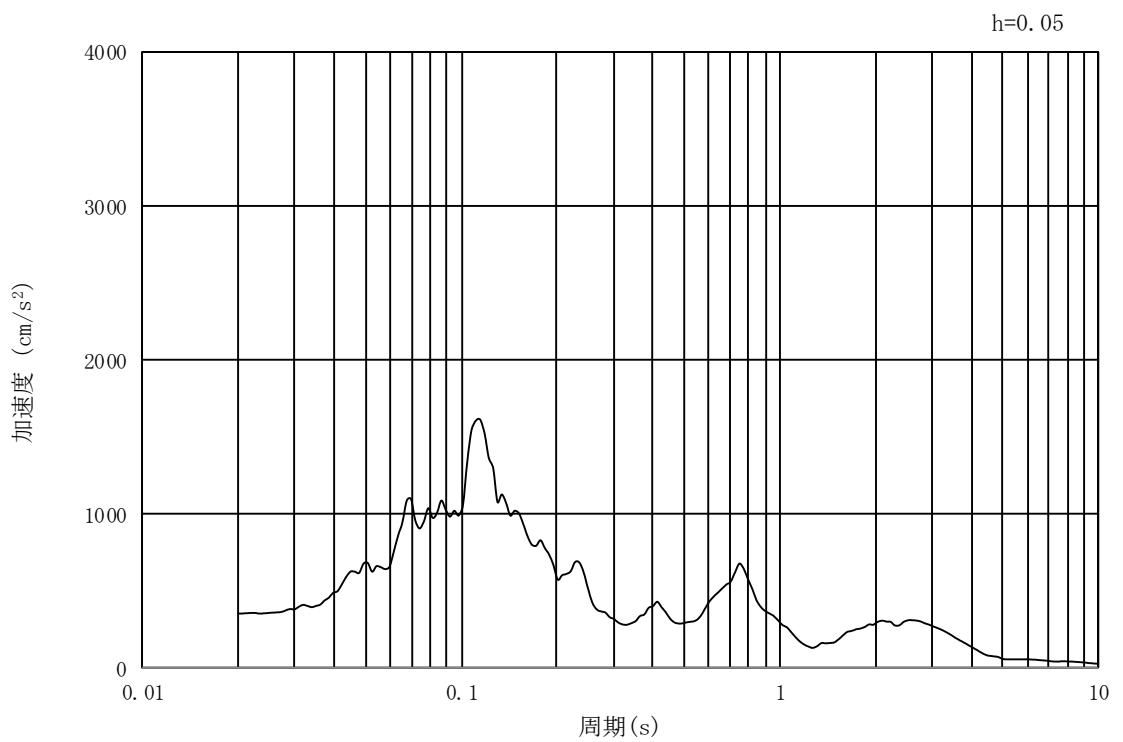
(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
(②-②断面及び③-③断面, 鉛直成分:  $S_s - 1.3$ )



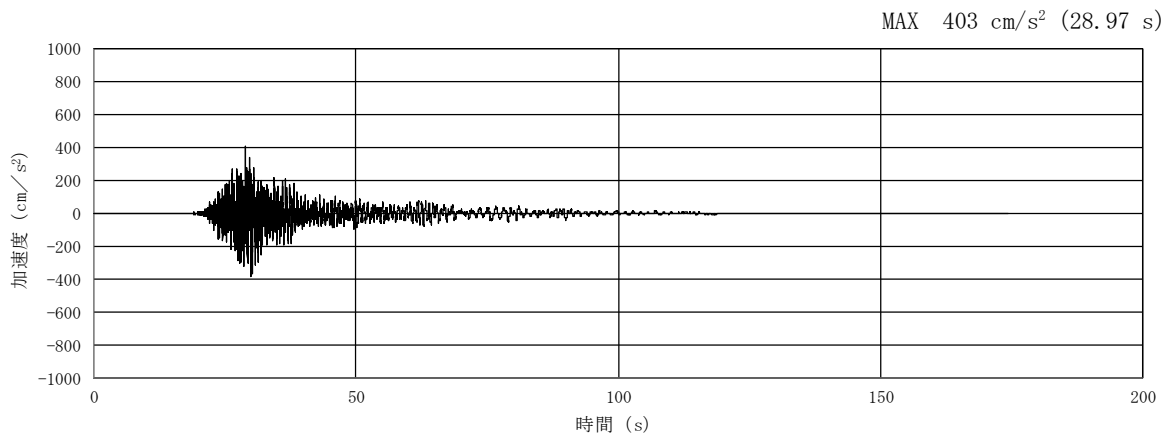


(a) 加速度時刻歴波形

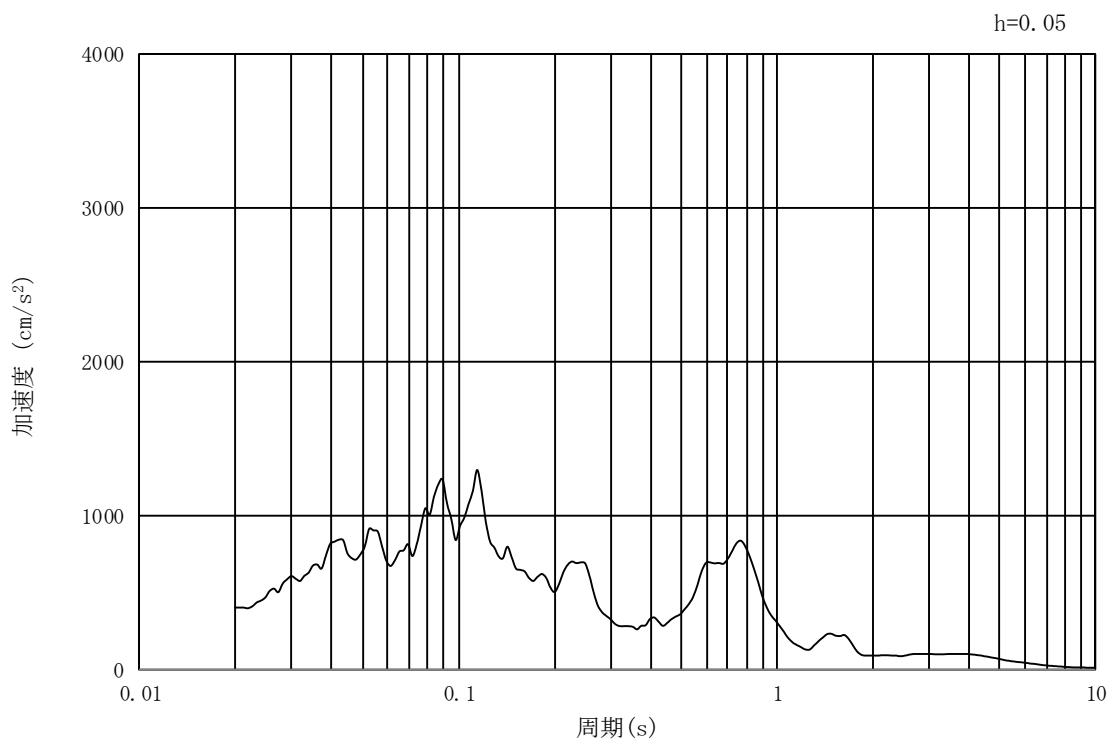


(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
(①-①断面, 水平成分:  $S_s - 1.4$ )

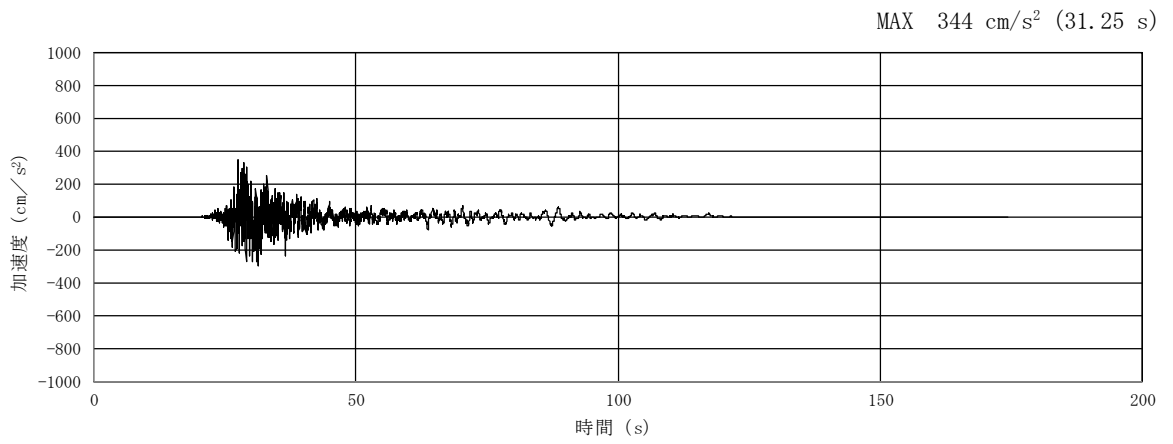


(a) 加速度時刻歴波形

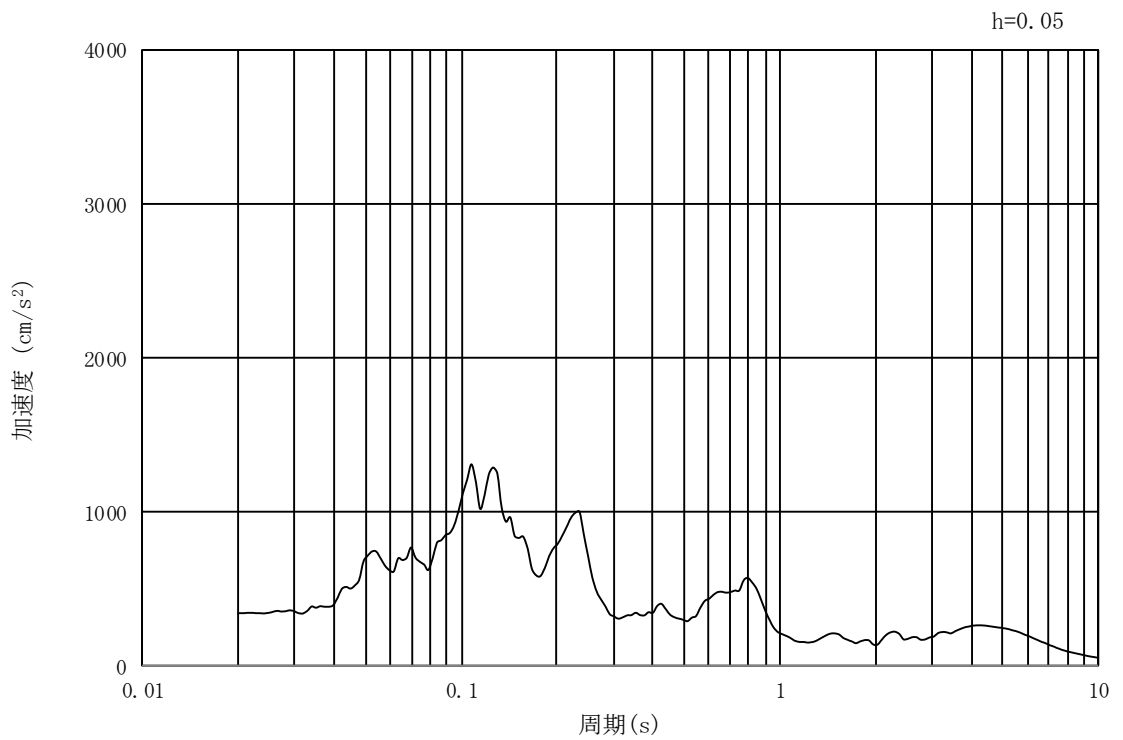


(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
(①-①断面, 鉛直成分:  $S_s - 1.4$ )

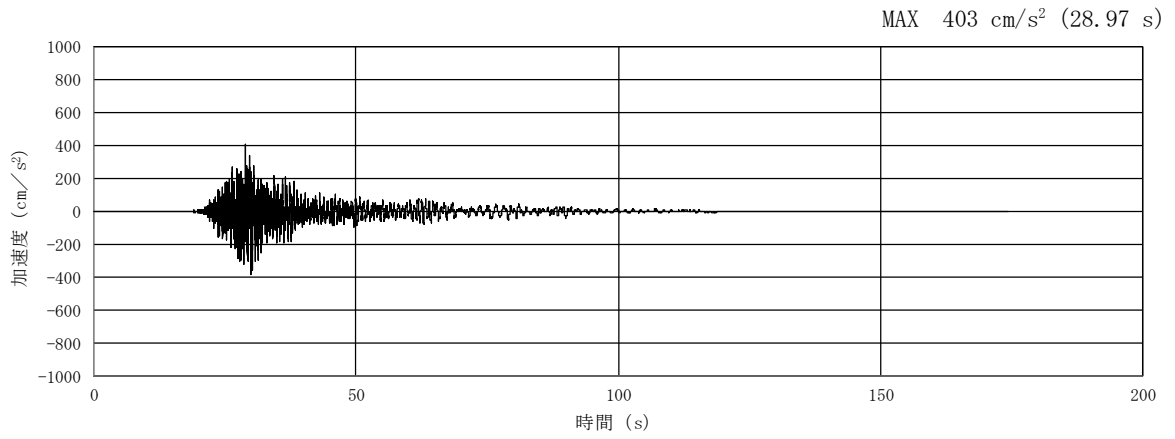


(a) 加速度時刻歴波形

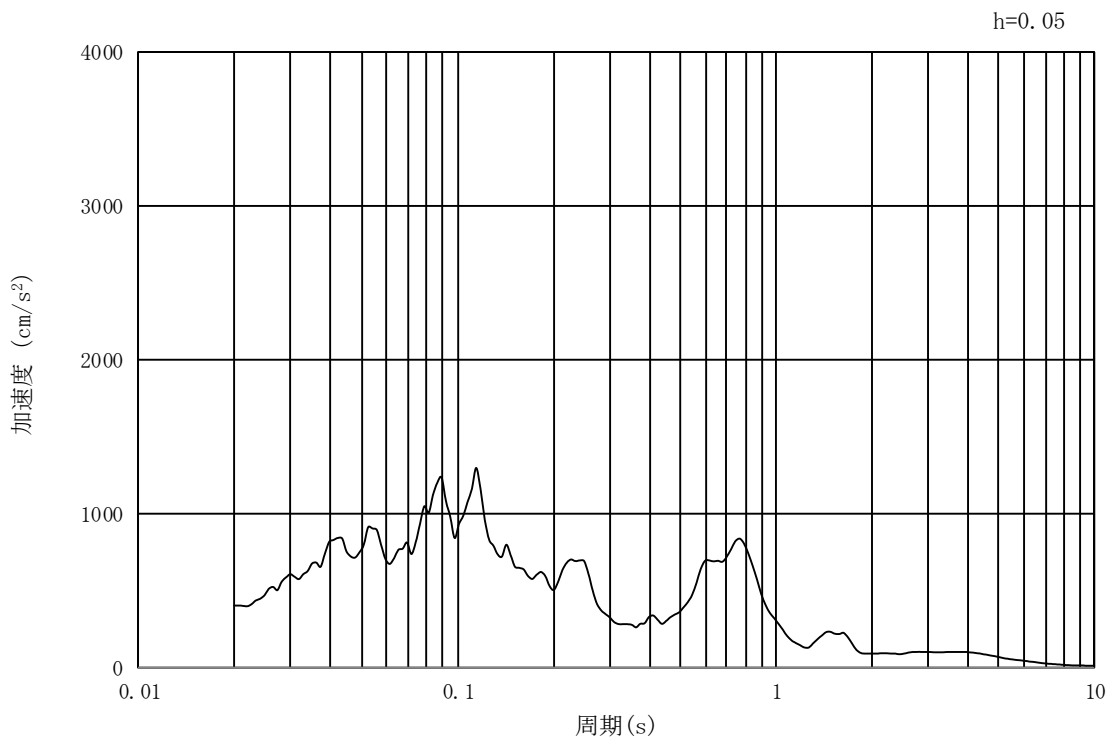


(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
 (②-②断面及び③-③断面, 水平成分:  $S_s - 14$ )

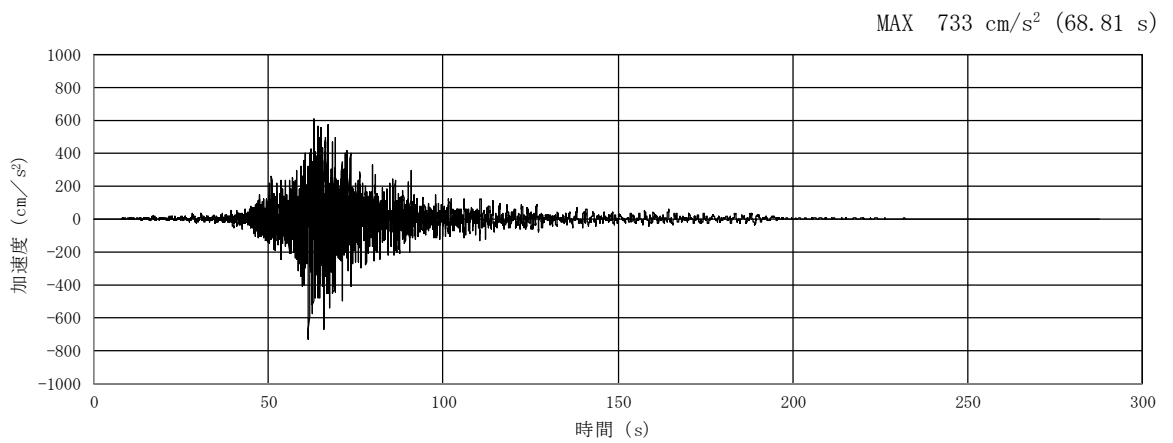


(a) 加速度時刻歴波形

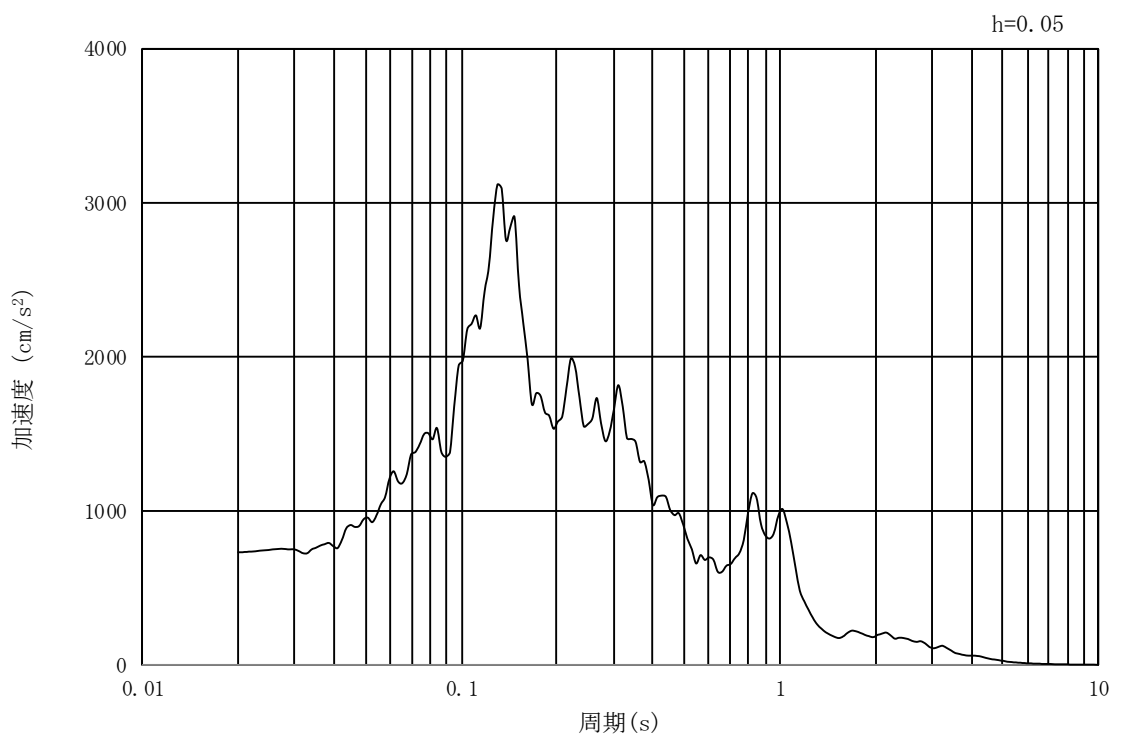


(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
(②-②断面及び③-③断面, 鉛直成分:  $S_s - 1.4$ )

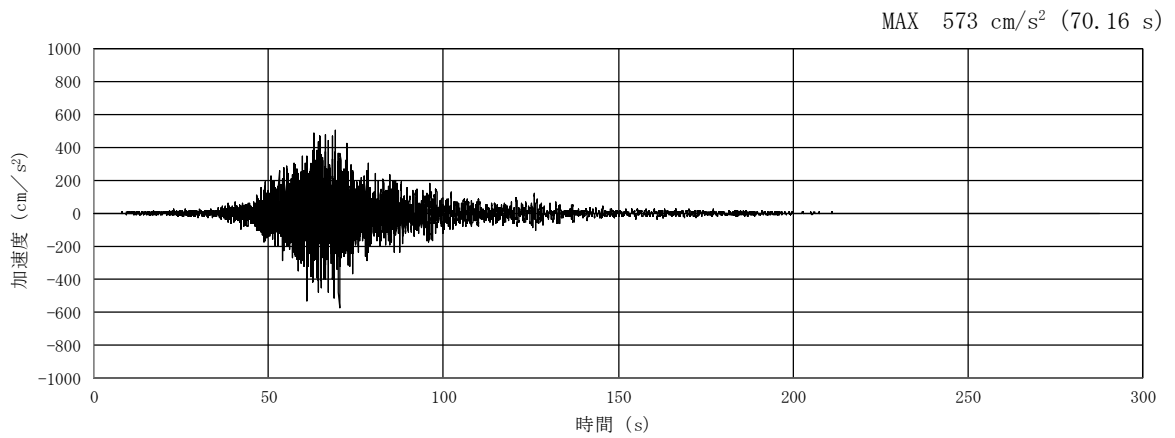


(a) 加速度時刻歴波形

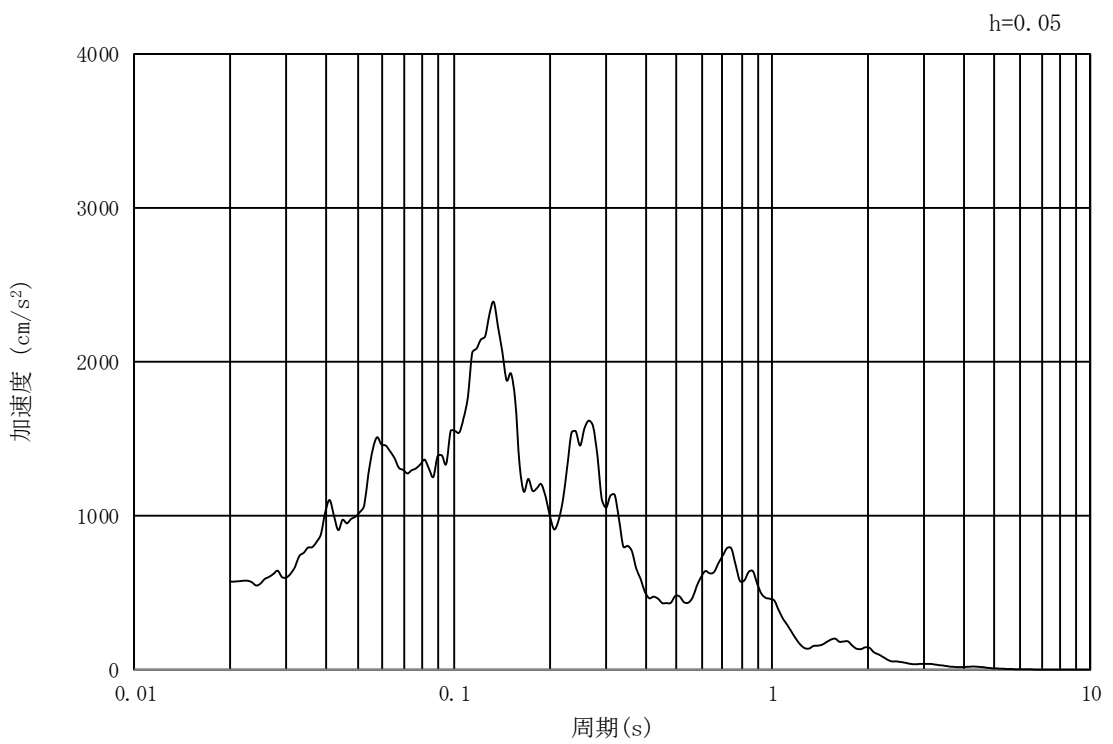


(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
(①-①断面, 水平成分:  $S_s - 21$ )

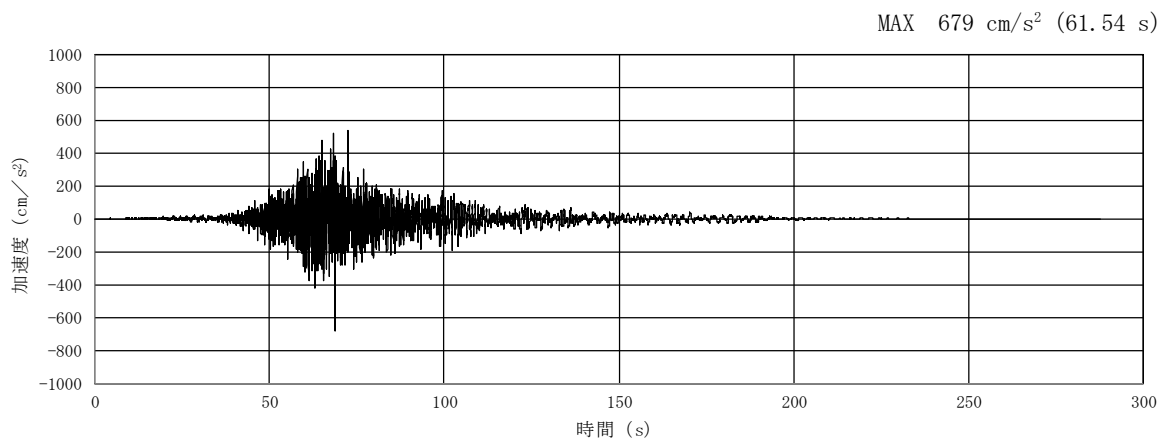


(a) 加速度時刻歴波形

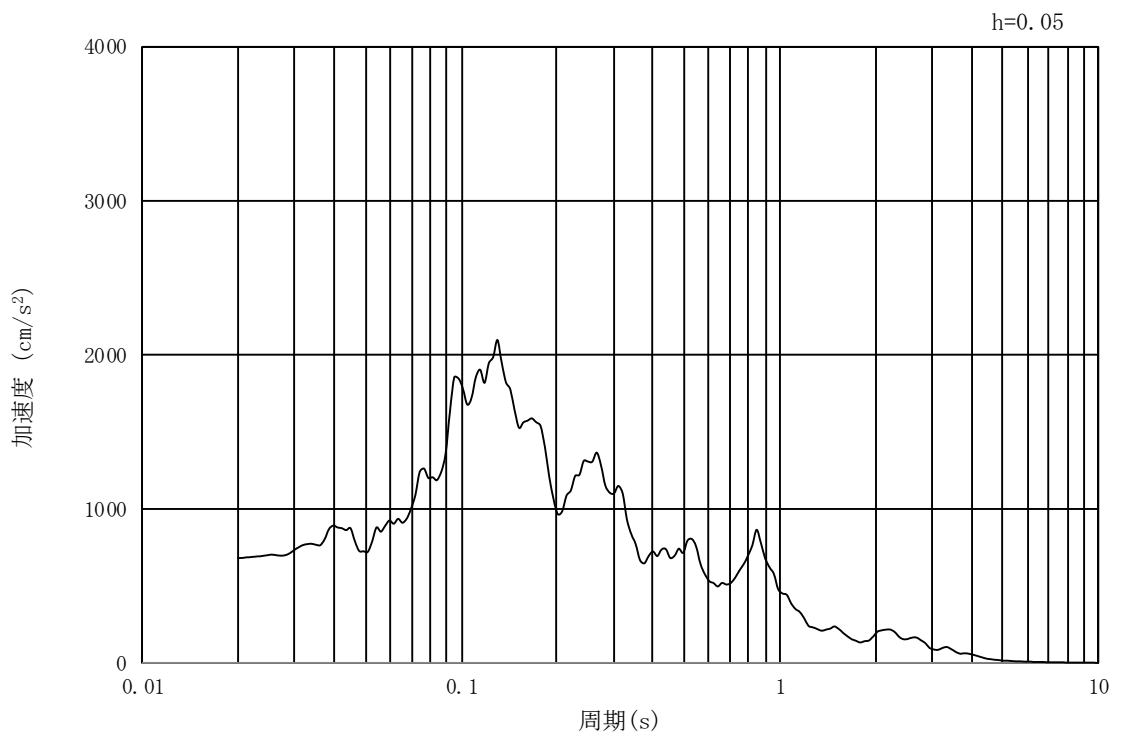


(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
(①-①断面, 鉛直成分:  $S_s - 21$ )

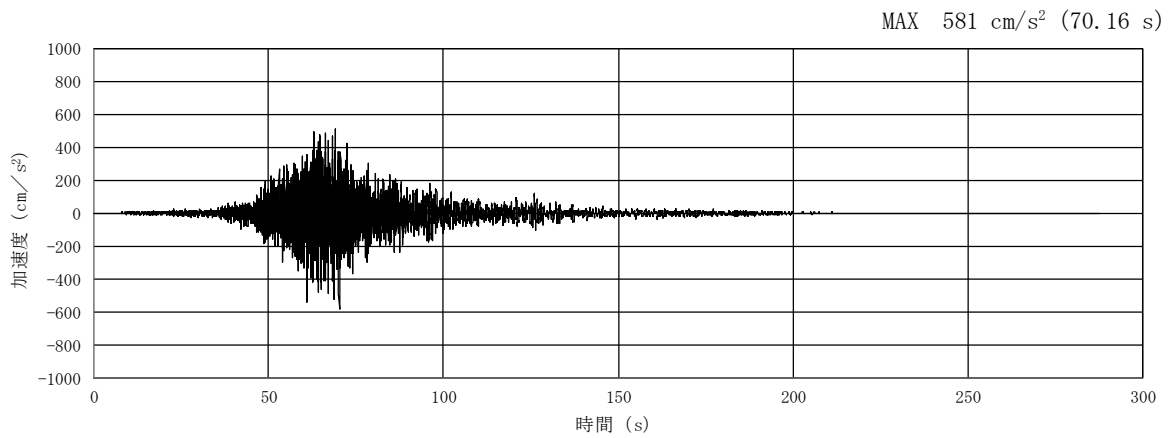


(a) 加速度時刻歴波形

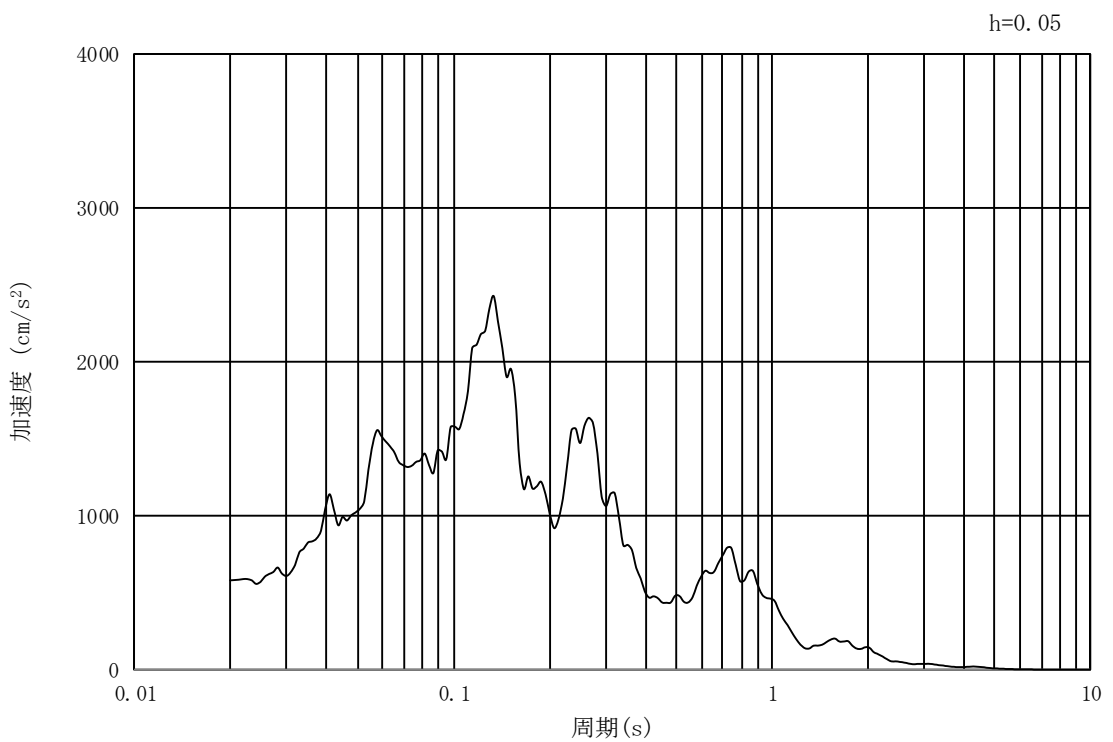


(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
 (②-②断面及び③-③断面, 水平成分:  $S_s - 21$ )



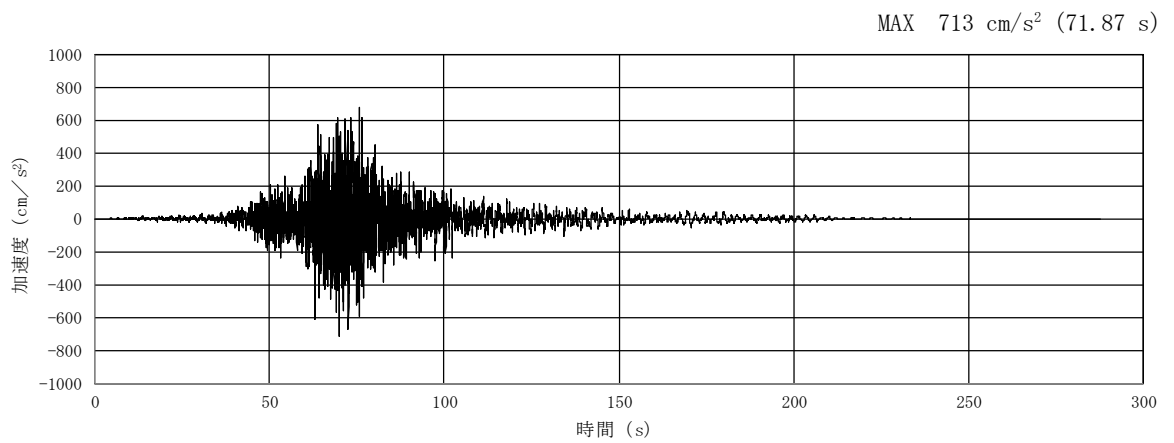
(a) 加速度時刻歴波形



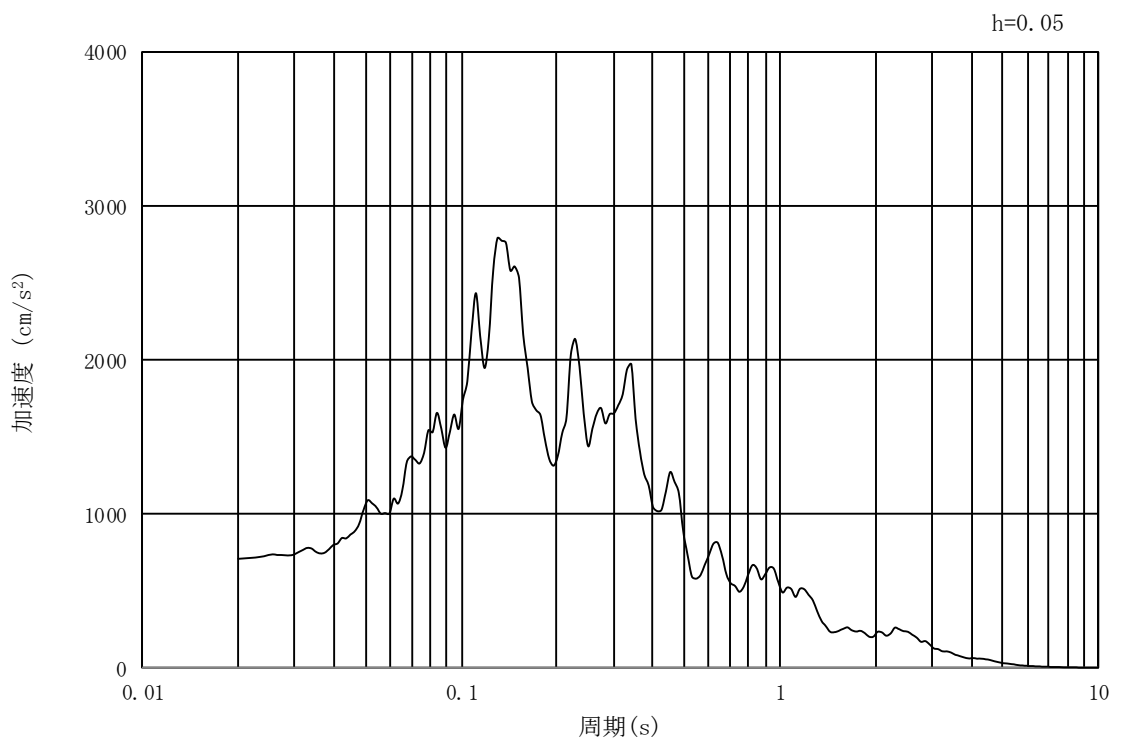
(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
 (②-②断面及び③-③断面, 鉛直成分:  $S_s - 21$ )



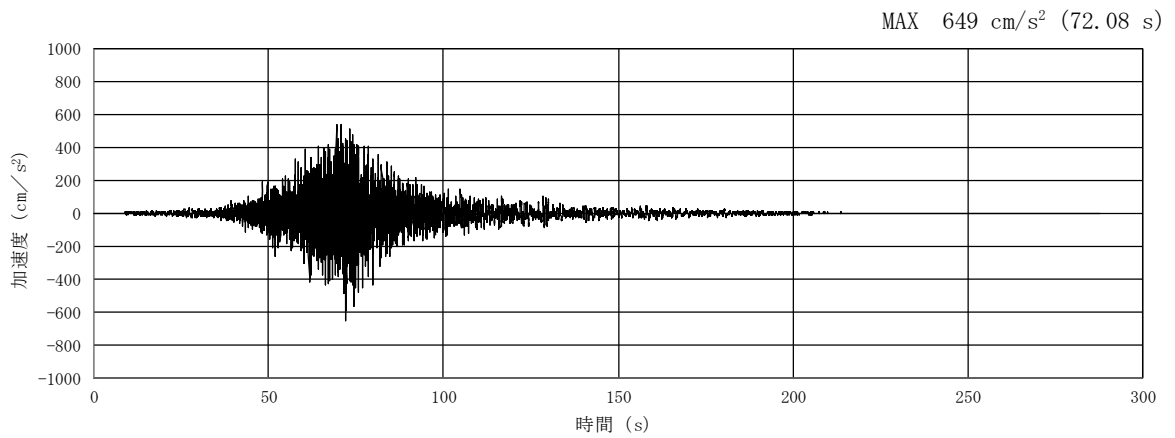


(a) 加速度時刻歴波形

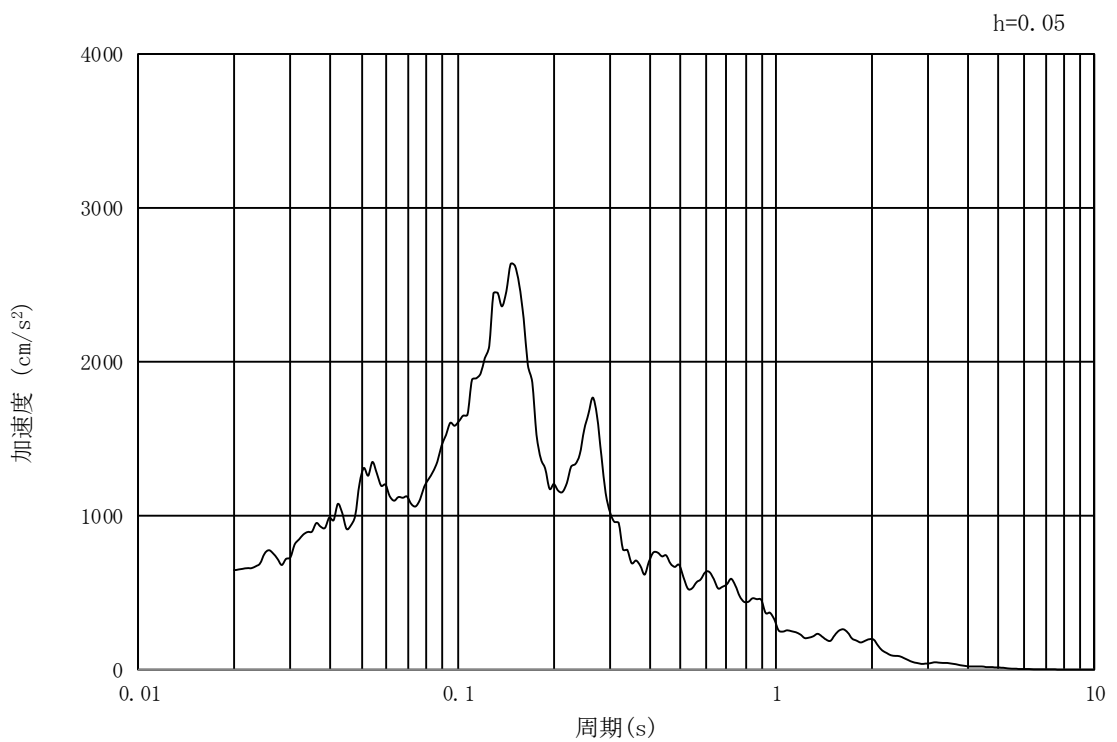


(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
(①-①断面, 水平成分:  $S_s - 22$ )

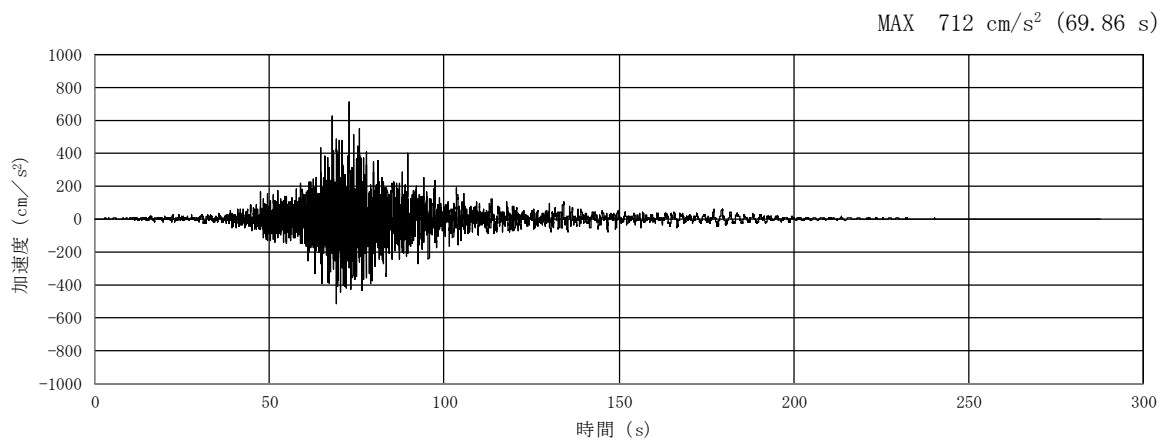


(a) 加速度時刻歴波形

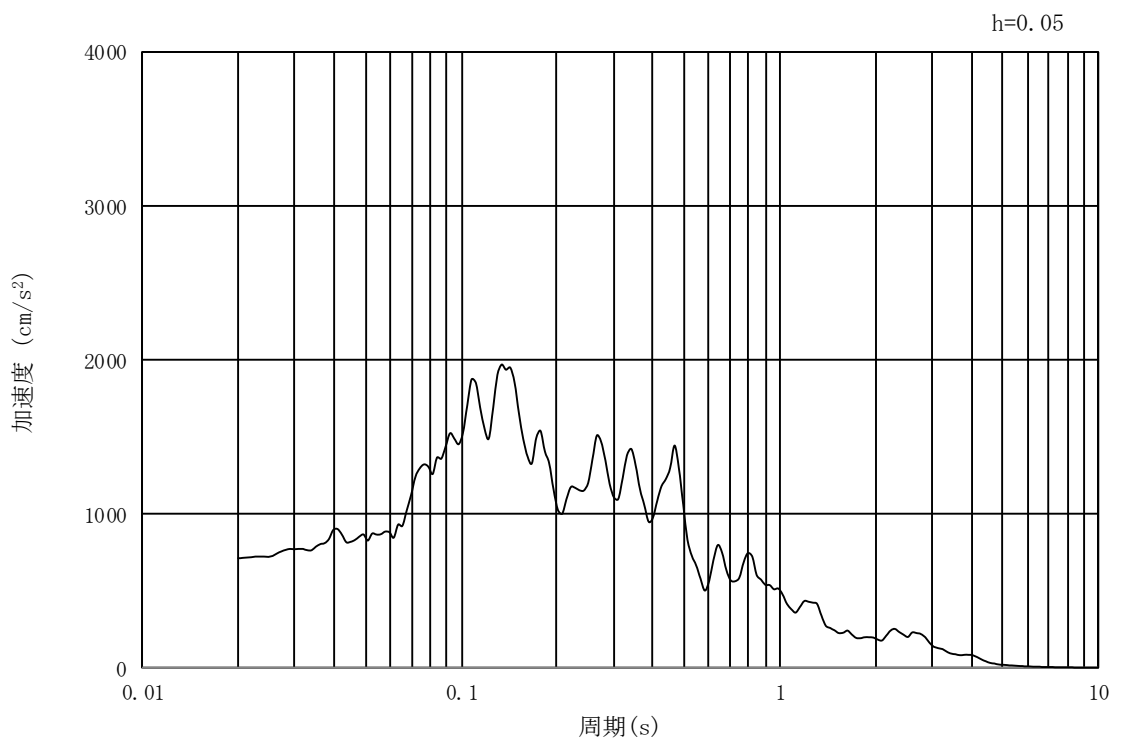


(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
 (①-①断面, 鉛直成分:  $S_s - 22$ )

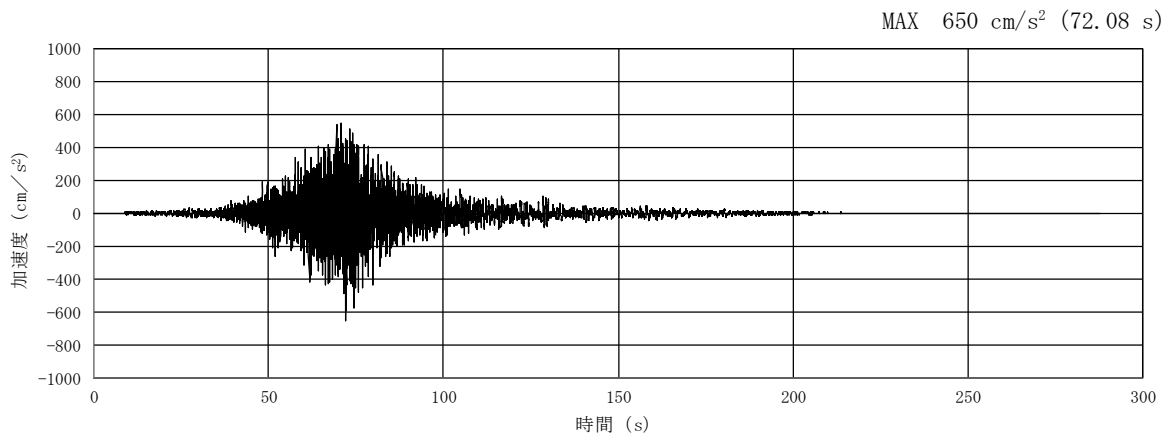


(a) 加速度時刻歴波形

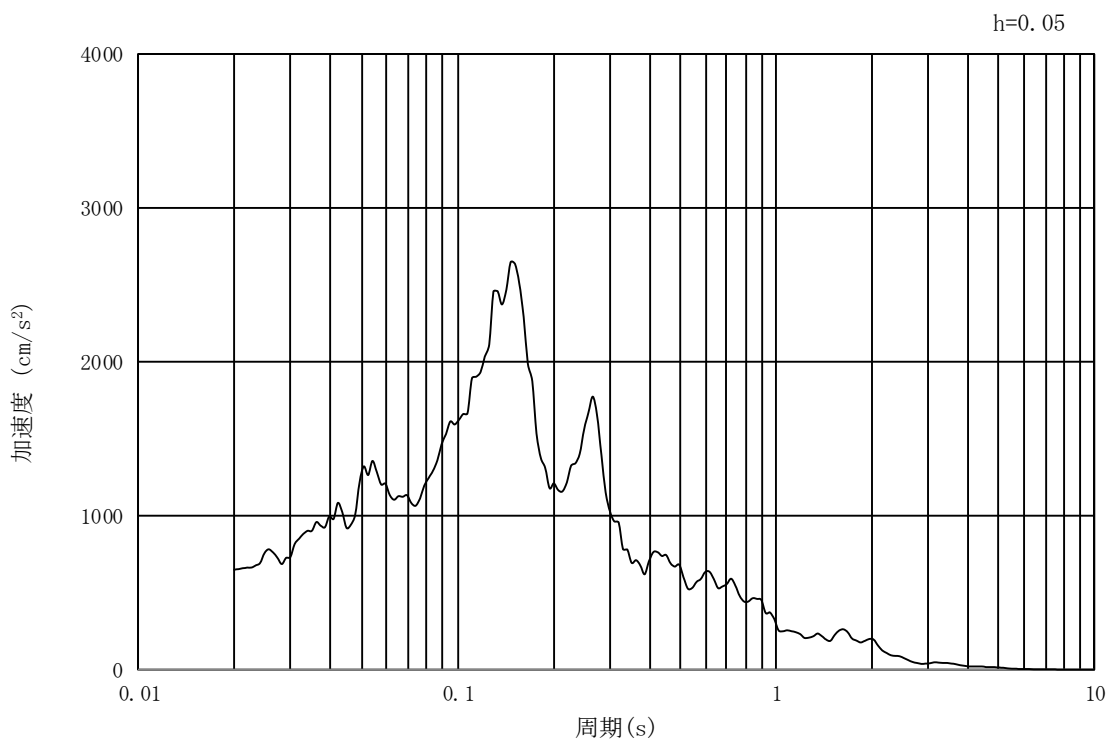


(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
 (②-②断面及び③-③断面, 水平成分:  $S_s - 22$ )

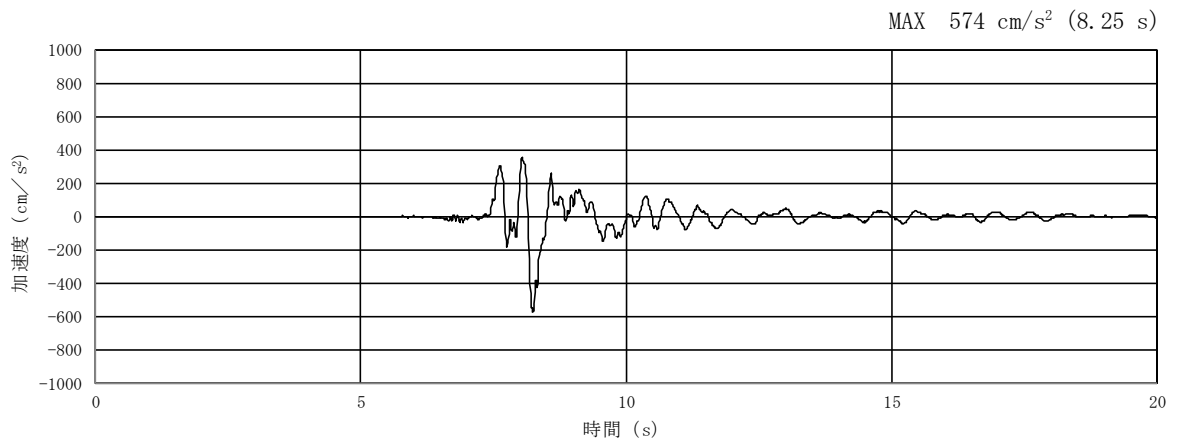


(a) 加速度時刻歴波形

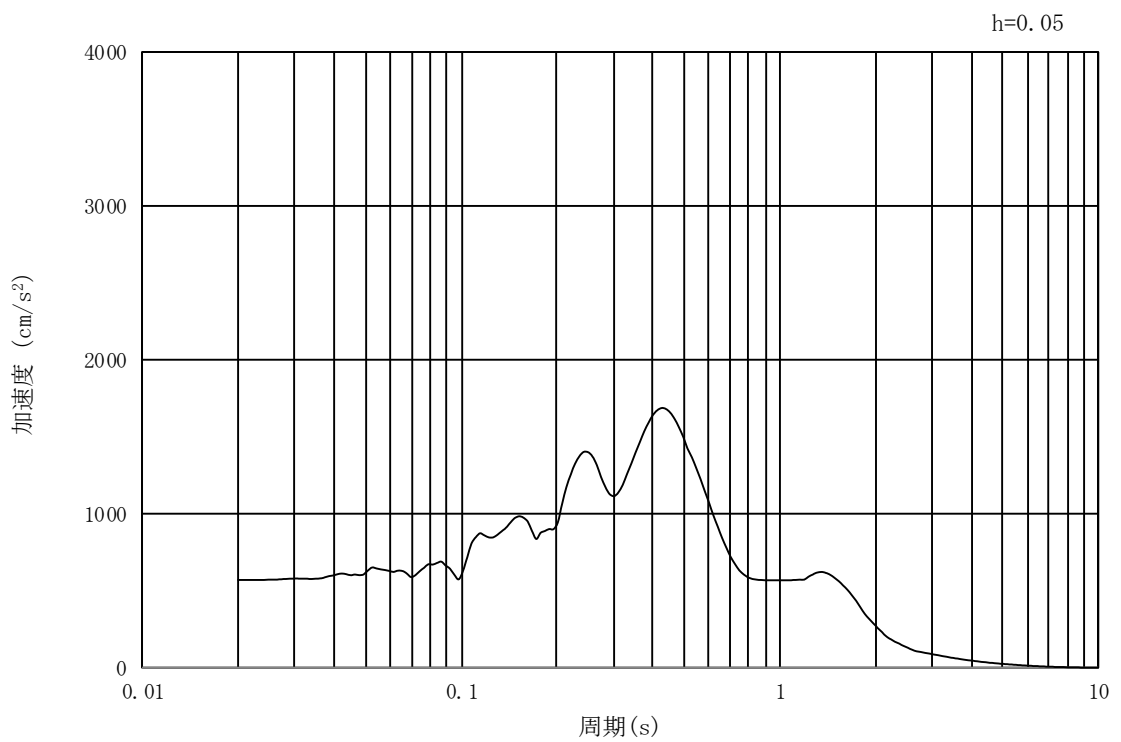


(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
 (②-②断面及び③-③断面, 鉛直成分:  $S_s - 22$ )

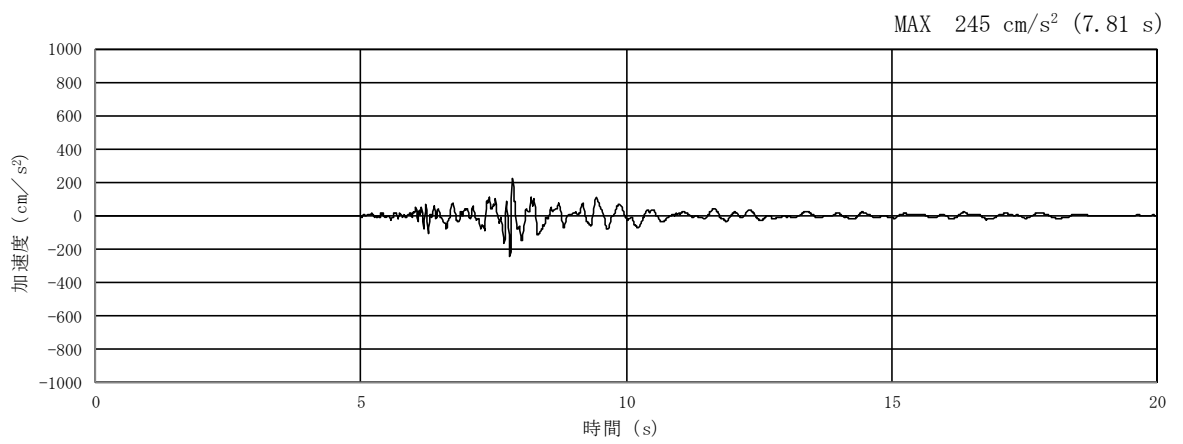


(a) 加速度時刻歴波形

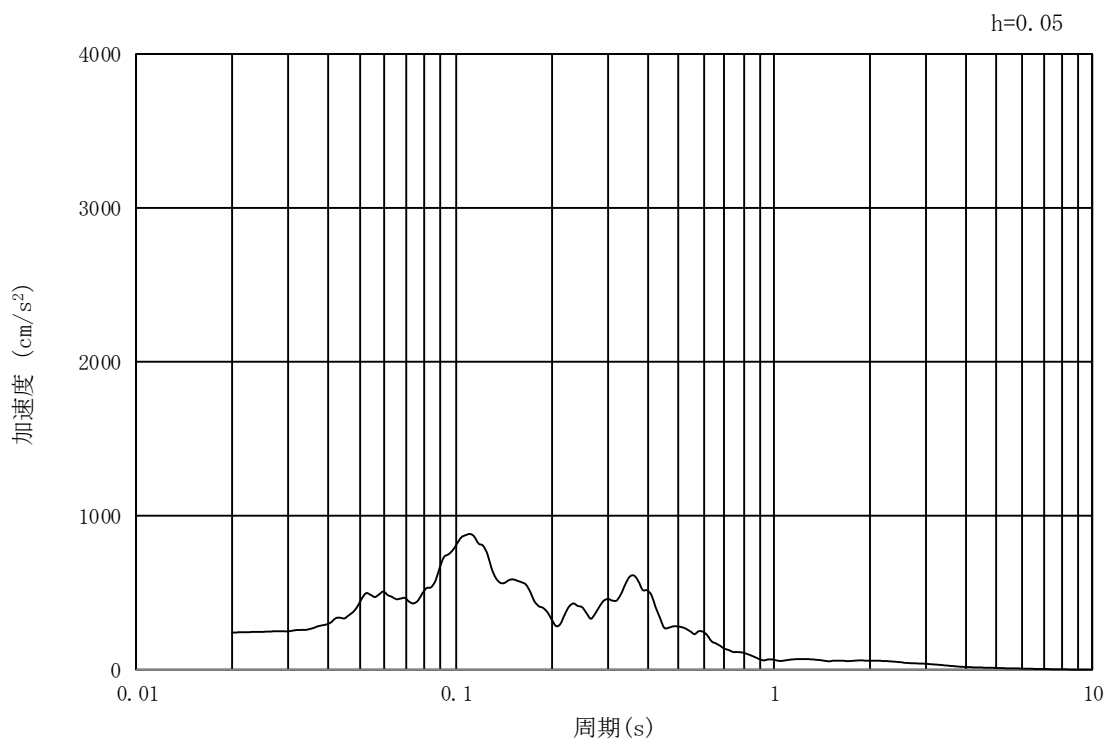


(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
 (①-①断面, ②-②断面及び③-③断面, 水平成分: S<sub>s</sub>-3 1)



(a) 加速度時刻歴波形



(b) 加速度応答スペクトル

図 3-4 (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  
 (①-①断面, ②-②断面及び③-③断面, 鉛直成分: S<sub>s</sub>-3 1)

### 3.5 解析モデル及び諸元

#### 3.5.1 解析モデル

鋼製防護壁の地震応答解析モデルを図 3-5 に示す。

##### (1) 解析領域

地震応答解析モデル領域は、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。

##### (2) 境界条件

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。

##### (3) 構造物のモデル化

構造物は、線形はり要素によりモデル化する。

##### (4) 地盤のモデル化

地盤は、マルチスプリング要素及び間隙水要素にてモデル化し、地震時の有効応力の変化に応じた非線形せん断応力～せん断ひずみ関係を考慮する。

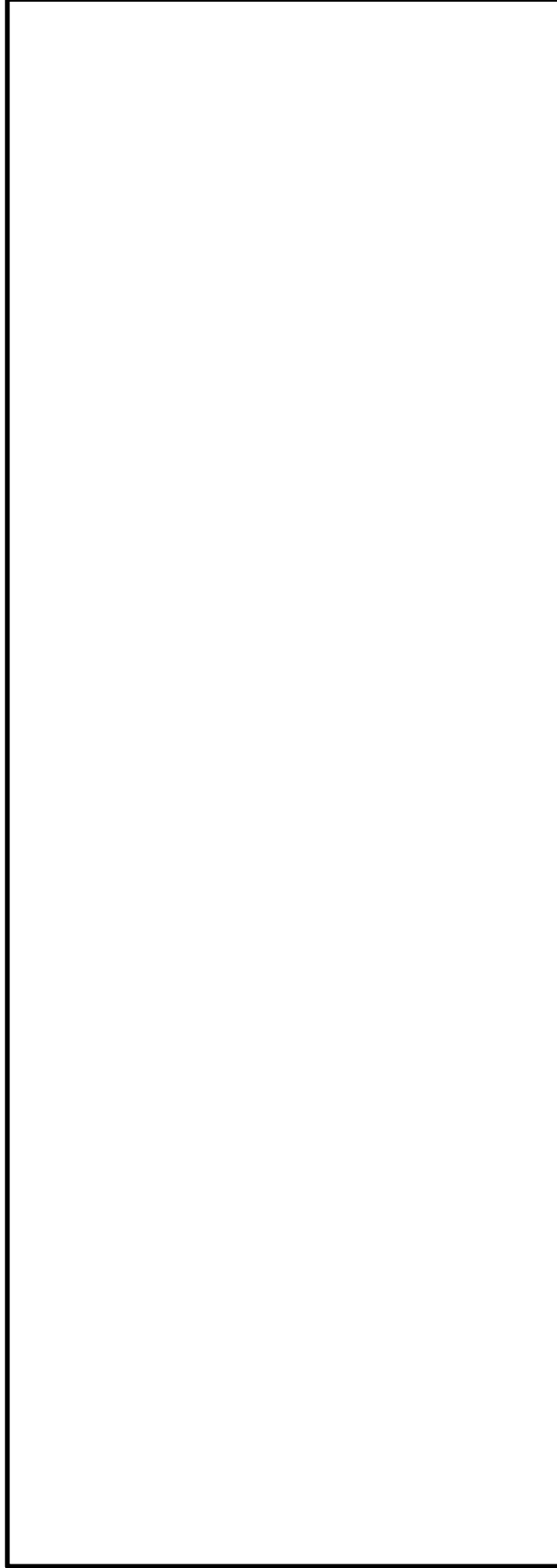


図 3-5 (1) 鋼製防護壁の 2 次元有効応力解析モデル (①-①断面)



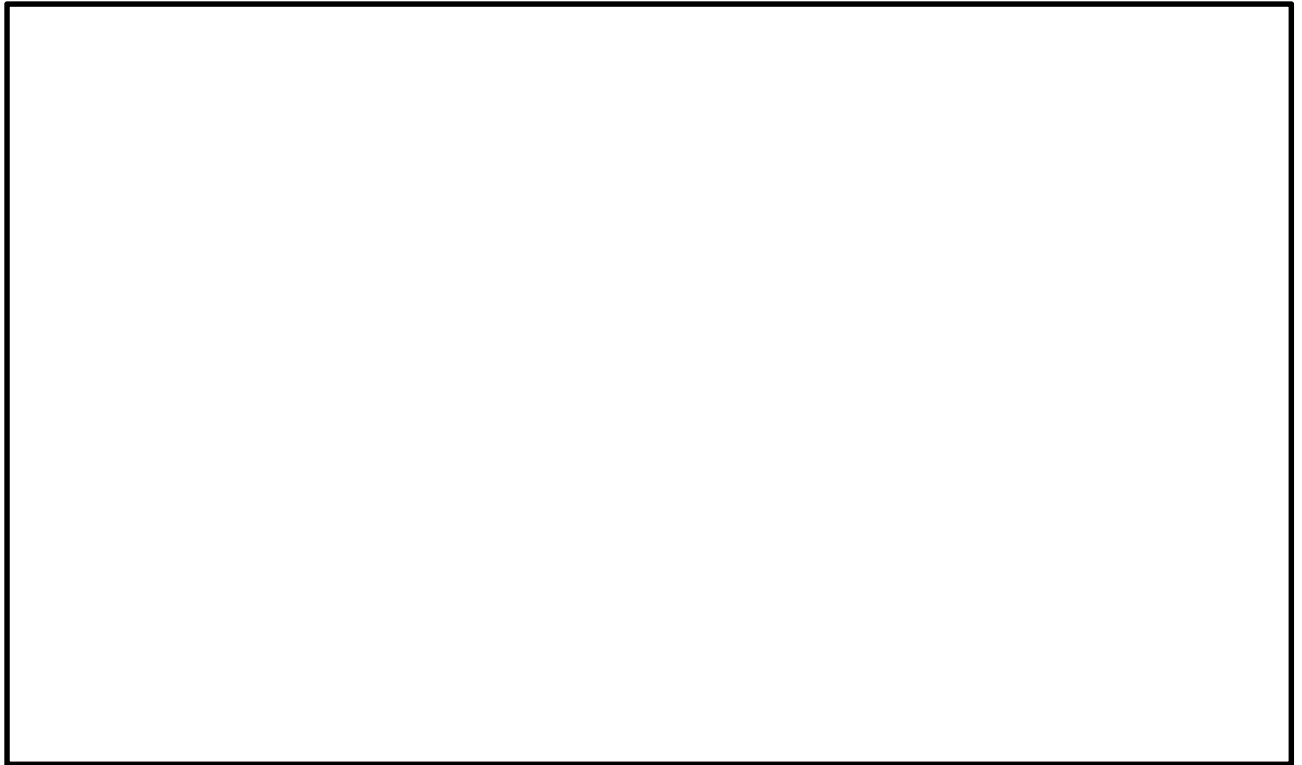


図 3-5 (2) 鋼製防護壁の 2次元有効応力解析モデル (②-②断面)

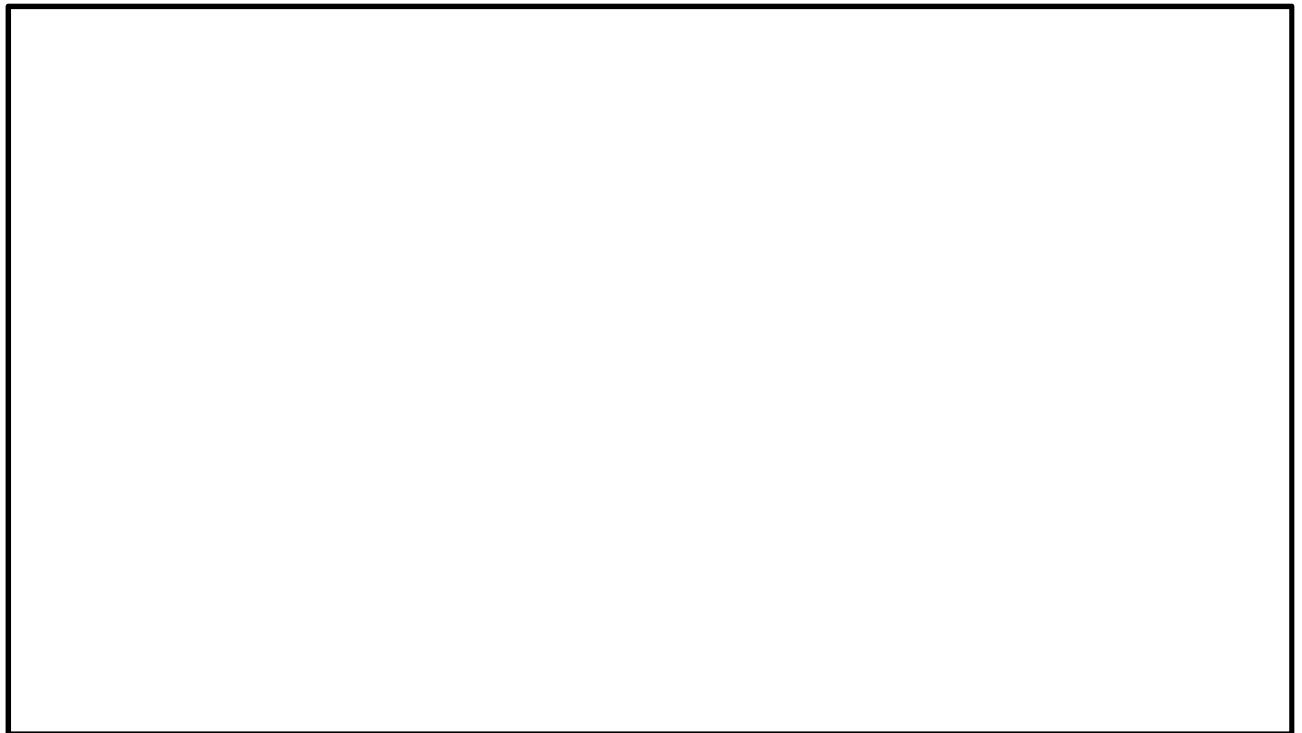


図 3-5 (3) 鋼製防護壁の 2次元有効応力解析モデル (③-③断面)

### 3.5.2 使用材料及び材料の物性値

使用材料を表 3-4 に、材料の物性値を表 3-5 に示す。

表 3-4 使用材料

材料		諸元
コンクリート	頂版コンクリート (鉄筋コンクリート)	設計基準強度 50 N/mm <sup>2</sup>
	中詰めコンクリート (鉄筋コンクリート)	
	地中連続壁基礎	設計基準強度 40 N/mm <sup>2</sup>
	中実コンクリート (鉄筋コンクリート)	設計基準強度 40 N/mm <sup>2</sup>
鉄筋		SD345, SD390, SD490
鋼材	鋼製防護壁	SS400, SM400, SM490, SM490Y, SM520B 相当, SM570, SBHS500, SBHS700

表 3-5 材料の物性値

材料		単位体積重量 (kN/m <sup>3</sup> )	ヤング係数 (N/mm <sup>2</sup> )	ポアソン比	減衰定数 (%)
鉄筋コンクリート	設計基準強度 50 N/mm <sup>2</sup> *1	24.5 *1	3.3 × 10 <sup>4</sup> *1	0.2 *1	5 *5
	設計基準強度 40 N/mm <sup>2</sup> *2	24.5 *2	3.1 × 10 <sup>4</sup> *2	0.2 *2	
鋼材	SS400 *3, SM400 *3 SM490 *3, SM490Y *3 SM520B 相当 *4, SM570 *3 SBHS500 *7*8, SBHS700 *8	77.0 *3*4	2.0 × 10 <sup>5</sup> *3*4	0.3 *3*4	3 *6

注記 \*1：道路土工カルバート工指針（平成 21 年度版）（日本道路協会，平成 22 年 3 月）

\*2：コンクリート標準示方書 [構造性能照査編]（土木学会，2002 年制定）

\*3：道路橋示方書（Ⅰ共通編・Ⅱ鋼橋編）・同解説（日本道路協会，平成 14 年 3 月）

\*4：鋼構造物設計基準（Ⅱ鋼製橋脚編，名古屋高速道路公社，平成 15 年 10 月）

\*5：原子力発電所耐震設計技術指針 J E A G 4 6 0 1 -1987（日本電気協会）

\*6：道路橋示方書（Ⅴ耐震設計編）・同解説（日本道路協会，平成 24 年 3 月）

\*7：道路橋示方書（Ⅱ鋼橋・鋼部材編）・同解説（日本道路協会，平成 29 年 11 月）

\*8：新しい高性能鋼材の利用技術調査研究報告書～SBHS500(W)，SBHS700(W)の設計・製作ガイドライン（案）～（土木学会，平成 21 年 11 月）

### 3.5.3 地盤の物性値

地盤の物性値は、添付書類「V-2-1-3 地盤の支持性能に係る基本方針」にて設定している物性値を用いる。

### 3.5.4 地下水位

地下水位は地表面として設定する。

#### 4. 耐震評価

##### 4.1 評価対象部位

評価対象部位は、鋼製防護壁の構造的特徴や周辺状況の特徴を踏まえて設定する。

##### (1) 構造部材の健全性

構造部材の健全性に係る評価対象部位は、鋼製防護壁、地中連続壁基礎を連結する鋼製防護壁アンカー及び地中連続壁基礎の各鉄筋コンクリート部材について設定する。

##### (2) 基礎地盤の支持性能

基礎地盤の支持性能に係る評価対象部位は、鋼製防護壁の下部工となる地中連続壁基礎を支持する基礎地盤とする。

##### (3) 構造物の変形性評価

構造物の変形性評価に係る評価対象部位は、構造物間に設置する止水ジョイント部材のシートジョイントとする。

## 4.2 解析方法

### (1) 鋼製防護壁

鋼製防護壁の上部構造は、3次元動的フレーム解析モデルを用いて実施する。

耐震評価には、解析コード「TDAPⅢ Ver. 3.08」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、添付書類「V-5-45 計算機プログラム(解析コード)の概要・TDAPⅢ」に示す。

### (2) 地中連続壁基礎

地震応答解析で示した解析モデルにより、設計対象構造物～地盤の連成系モデルによる2次元地震応答解析を行い、地震時の構造健全性及び支持性能を確認する。

### 4.3 荷重及び荷重の組合せ

荷重及び荷重の組合せは、添付書類「V-2-1-9 機能維持の基本方針」に基づき設定する。

#### (1) 耐震評価上考慮する状態

鋼製防護壁の耐震評価において、地震以外に考慮する状態を以下に示す。

##### a. 運転時の状態

発電用原子炉が運転状態にあり、通常の条件下におかれている状態。ただし、運転時の異常な過渡変化時の影響を受けないことから考慮しない。

##### b. 設計基準事故時の状態

設計基準事故時の影響を受けないことから考慮しない。

##### c. 設計用自然条件

積雪及び風荷重を考慮する。

##### d. 重大事故等時の状態

重大事故等時の状態の影響を受けないことから考慮しない。

#### (2) 荷重

鋼製防護壁の耐震評価において、考慮する荷重を以下に示す。

##### a. 固定荷重(G)

固定荷重として、躯体自重を考慮する。

##### b. 積載荷重(P)

積載荷重として機器及び配管荷重を考慮する。

なお、考慮する機器・配管荷重は表 4-1 のとおりである。

表 4-1 機器・配管荷重一覧表

機器	備考
スクリーン室クレーン	840 kN

##### c. 地震荷重( $K_s$ )

基準地震動 $S_s$ による荷重を考慮する。

##### d. 積雪荷重( $P_s$ )

積雪荷重については、「建築基準法施行令第 86 条」及び「茨城県建築基準法施工細則第 16 条の 4」に従って設定する。積雪の厚さ 1 cm あたりの荷重を 20 N/m<sup>2</sup>/cm として、積雪量は 30 cm としていることから積雪荷重は 600 N/m<sup>2</sup>であるが、地震時短期荷重として積雪荷重の 0.35 倍である 0.21 kN/m<sup>2</sup>を考慮する。

##### e. 風荷重( $P_k$ )

風荷重として、風速 30 m/s の風圧力を考慮する。

(3) 荷重の組合せ

荷重の組合せを表 4-2 に示す。

表 4-2 荷重の組合せ

外力の状態	荷重の組合せ
地震時 ( $S_s$ )	$G + P + K_s + P_s + P_k$

G : 固定荷重

P : 積載荷重

$K_s$  : 地震荷重

$P_s$  : 積雪荷重

$P_k$  : 風荷重

#### 4.4 許容限界

許容限界は、添付書類「V-2-1-9 機能維持の基本方針」に基づき設定する。

##### (1) 鉄筋コンクリート（地中連続壁基礎）の許容限界

鉄筋コンクリート（地中連続壁基礎）の構造部材は、許容応力度法による照査を行う。

表 4-3 にコンクリート及び鉄筋の許容限界を示す。

表 4-3 鉄筋コンクリートの許容限界

評価項目			許容限界 (N/mm <sup>2</sup> )
コンクリート	f' <sub>ck</sub> =50 N/mm <sup>2</sup> *3	短期許容曲げ圧縮応力度 $\sigma_{ca}$	24.0
		短期許容せん断応力度 $\tau_{a1}$	0.825*5
		短期許容付着応力度 $\tau_a$	6.0*4
		短期コーンせん断応力度 $\tau_{coa1}$	0.825*4
		短期コーンせん断応力度 $\tau_{coa2}$	1.815*4
	f' <sub>ck</sub> =40 N/mm <sup>2</sup> *1	短期許容曲げ圧縮応力度 $\sigma_{ca}$	21.0
	短期許容せん断応力度 $\tau_{a1}$	0.825*5	
鉄筋	SD490*2	短期許容引張応力度 $\sigma_{sa}$ （曲げ軸力）	435
	SD390*1	短期許容引張応力度 $\sigma_{sa}$	309
	SD345*1	短期許容引張応力度 $\sigma_{sa}$	294

注記 \*1：コンクリート標準示方書〔構造性能照査編〕（土木学会，2002年制定）

\*2：道路橋示方書（I 共通編・IV 下部構造編）・同解説（日本道路協会，平成24年3月）

\*3：道路土工カルバート工指針（平成21年度版）（日本道路協会，平成22年3月）

\*4：鋼構造物設計基準（II 鋼製橋脚編，名古屋高速道路公社，平成15年10月）におけるコンクリートの設計基準強度 27 N/mm<sup>2</sup> に対応する値を適用する。

\*5：斜め引張鉄筋を考慮する場合は、「コンクリート標準示方書〔構造性能照査編〕（土木学会，2002年制定）」に基づき設定する。

##### (2) 鋼製防護壁及び鋼製防護壁アンカーの許容限界

鋼製防護壁及び鋼製防護壁アンカーの構造部材は、許容応力度法による照査を行う。

表 4-4 に鋼材の許容限界を示す。



表 4-4 鋼材の許容限界

評価項目			許容限界 (N/mm <sup>2</sup> )
鋼材	SS400	短期許容曲げ引張応力度 $\sigma_{sa}$	210 <sup>*1</sup>
	SM400	短期許容せん断応力度 $\tau_{sa}$	120 <sup>*1</sup>
	SM490	短期許容曲げ引張応力度 $\sigma_{sa}$	277.5 <sup>*1</sup>
		短期許容せん断応力度 $\tau_{sa}$	157.5 <sup>*1</sup>
	SM490Y	短期許容曲げ引張応力度 $\sigma_{sa}$	315 <sup>*1</sup>
		短期許容せん断応力度 $\tau_{sa}$	180 <sup>*1</sup>
	SM520B 相当	短期許容曲げ引張応力度 $\sigma_{sa}$	315 <sup>*2</sup>
	SM570	短期許容曲げ引張応力度 $\sigma_{sa}$	382.5 <sup>*1</sup>
		短期許容せん断応力度 $\tau_{sa}$	217.5 <sup>*1</sup>
	SBHS500	短期許容曲げ引張応力度 $\sigma_{sa}$	442.5 <sup>*1*3</sup>
		短期許容せん断応力度 $\tau_{sa}$	255 <sup>*1*3</sup>
	SBHS700	短期許容曲げ引張応力度 $\sigma_{sa}$	615 <sup>*1*3</sup>
		短期許容せん断応力度 $\tau_{sa}$	352.5 <sup>*1*3</sup>

- 注記 \*1：道路橋示方書（Ⅰ共通編・Ⅱ鋼橋編）・同解説（日本道路協会，平成14年3月）  
 上記値は，板厚 40 mm 以下の値を示す。板厚が 40 mm を超える場合は，3.2.1，  
 3.2.3，14.3 に示される許容応力度を用いる。  
 許容応力度に対しては 1.5 倍の割増しを考慮する。
- \*2：鋼構造物設計基準（Ⅱ鋼製橋脚編，名古屋高速道路公社，平成15年10月）を適用  
 し，許容応力度に対して 1.5 倍の割増しを考慮する。
- \*3：新しい高性能鋼材の利用技術調査研究報告書～SBHS500(W)，SBHS700(W)の設計・製  
 作ガイドライン（案）～（土木学会，平成21年11月）

(3) 基礎地盤の支持性能評価における許容限界

極限支持力は、添付書類「V-2-1-3 地盤の支持性能に係る基本方針」に基づき、道路橋示方書（I共通編・IV下部構造編）・同解説（日本道路協会，平成24年3月）により設定する。極限支持力度を表4-5に示す。

表4-5 基礎地盤の支持性能に対する許容限界

項目	許容限界
極限支持力度 $q_d$ (kN/m <sup>2</sup> ) (北側基礎)	6116
極限支持力度 $q_d$ (kN/m <sup>2</sup> ) (南側基礎)	5991

注記 \* : 非排水せん断強度  $C_{CUU} = (0.837 - 0.00346 \cdot Z) \times 1000$  (kN/m<sup>2</sup>)

基礎底面標高 北側基礎 :  $Z = T.P. - 52.7$  (m)

南側基礎 :  $Z = T.P. - 46.7$  (m)

(4) 構造物の変形性に対する許容限界

止水ジョイント部材の変形量の許容限界は、メーカー規格，漏水試験及び変形試験により，有意な漏えいが生じないことを確認した変形量とする。表4-6に止水ジョイント部材の変形量の許容限界を示す。

表4-6 止水ジョイント部材の変形量の許容限界

評価項目	許容限界
止水ジョイント部材 (シートジョイント)	2 m

#### 4.5 解析モデル及び諸元

##### (1) 解析モデル

鋼製防護壁の耐震評価には、解析コード「TDAPⅢ Ver. 3.08」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、添付書類「V-5-45 計算機プログラム(解析コード)の概要・TDAPⅢ」に示す。また、下記に鋼製防護壁の動的解析モデルについて示す。

##### a. 鋼製防護壁の動的解析モデルのモデル化

水平（X方向）隔壁及び鉛直（Z方向）隔壁の交差位置並びに添接板継手位置を節点とし、それらを結合したはり要素で構成される格子モデルとする。モデル化のイメージ図を図4-1に示す。

- i) 主桁部材（水平方向）は、外壁鋼板をフランジ、水平（X方向）隔壁をウェブとみなしたI断面とする（図4-1の青色表示部分）。
- ii) 横桁部材（鉛直方向）は、外壁鋼板をフランジ、鉛直（Z方向）隔壁をウェブとみなしたI断面とする（図4-1の赤色表示部分）。
- iii) ねじれ剛性は、外面鋼板が連続していることから、箱断面として算定したねじれ剛性を両部材に考慮する。

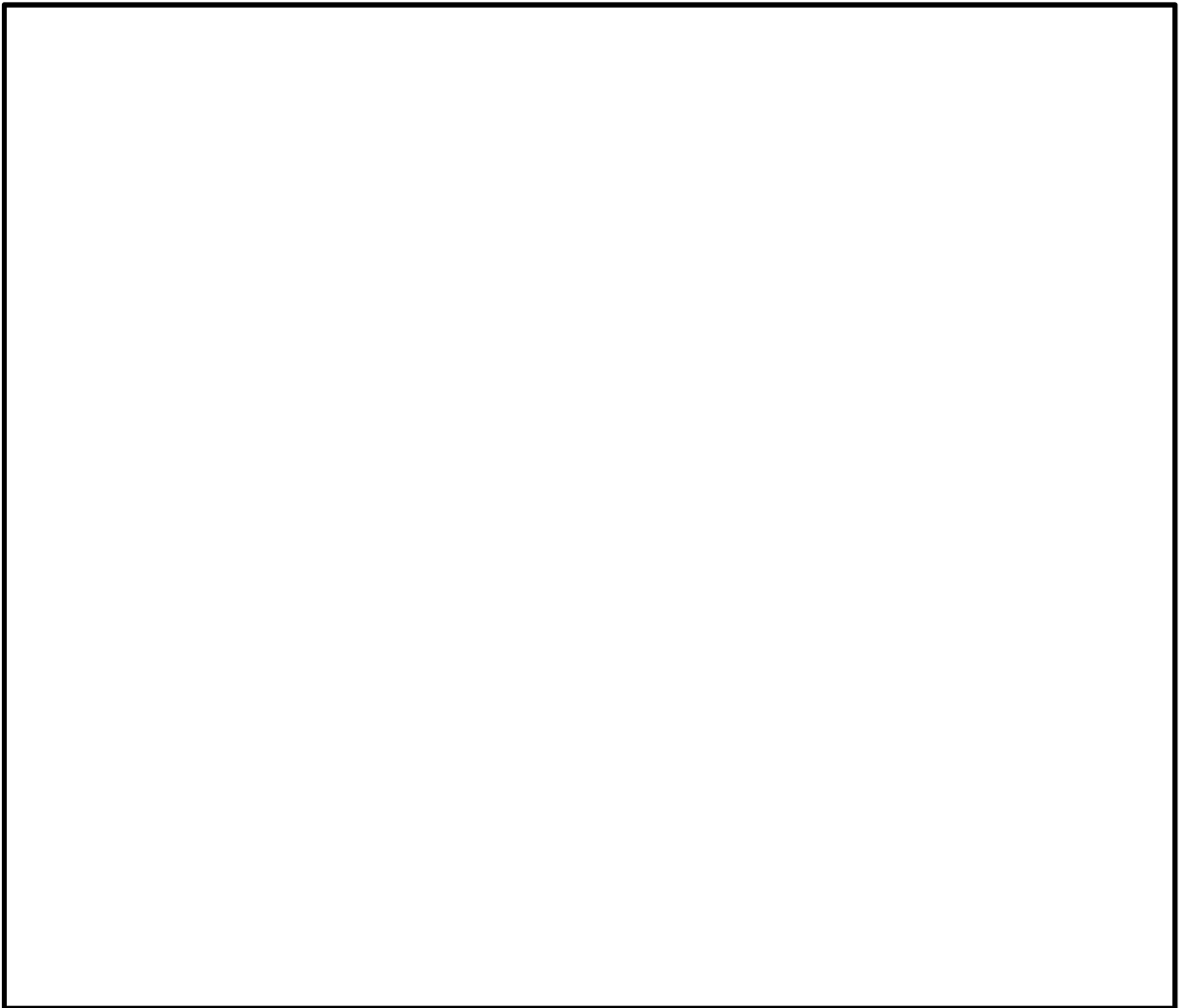


図 4-1 鋼製防護壁の上部構造のモデル化イメージ図

## b. 荷重条件

## (a) 基礎天端の変位時刻歴

鋼製防護壁の上部構造の3次元動的フレーム解析は、入力地震動としての南北基礎天端の時刻歴応答から、南北基礎天端の相対変位が最大となるケースを抽出する。

2次元有効応力解析により算定される基礎天端中心における並進3成分（堤軸方向，堤軸直交方向，鉛直方向）及び回転2成分（堤軸方向断面内，堤軸直交方向断面内の回転成分）の変位時刻歴を3方向同時加振として入力する。これにより鋼製防護壁に慣性力が作用することとなる。2次元有効応力解析からの変位時刻歴入力の概念図を図4-2に示す。

なお、水平成分については南北それぞれの応答時刻歴を入力し、鉛直成分については鉛直変位が大きい堤軸直交方向の南北それぞれの応答時刻歴を入力する。

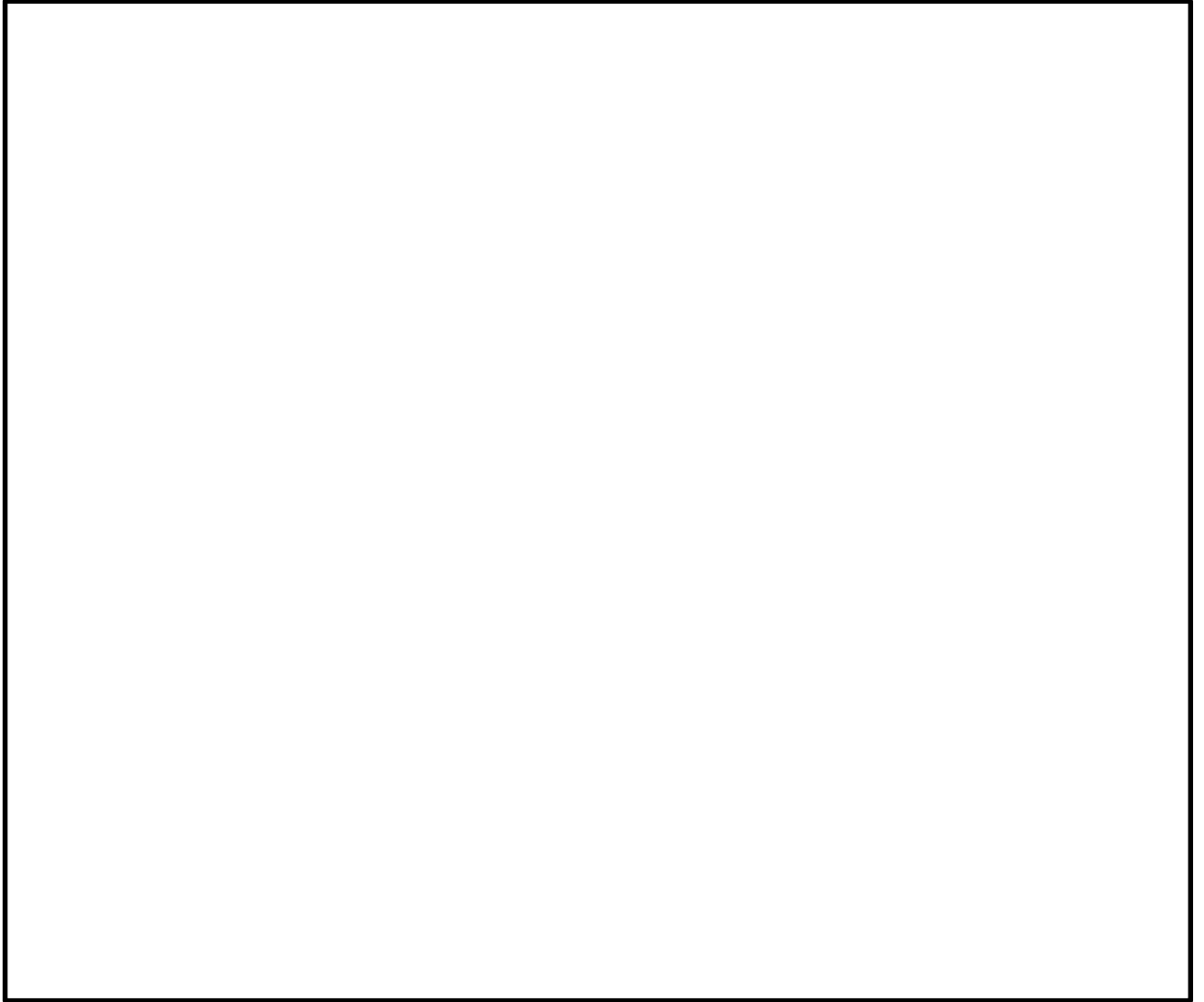


図 4-2 2次元有効応力解析による変位時刻歴の入力概念図

c. 水平回転成分の考慮

前述の2次元有効応力解析では堤軸直交方向への水平回転成分を同じ解析モデルにて堤軸直交方向の水平震度による静的解析を行う。

これにより得られる応答値を、「a.」で得られる断面力のうち堤軸直交方向加振時の断面力に重ね合わせて水平回転成分による影響を考慮する。

水平回転成分の重ね合わせの概念を図4-3に示す。

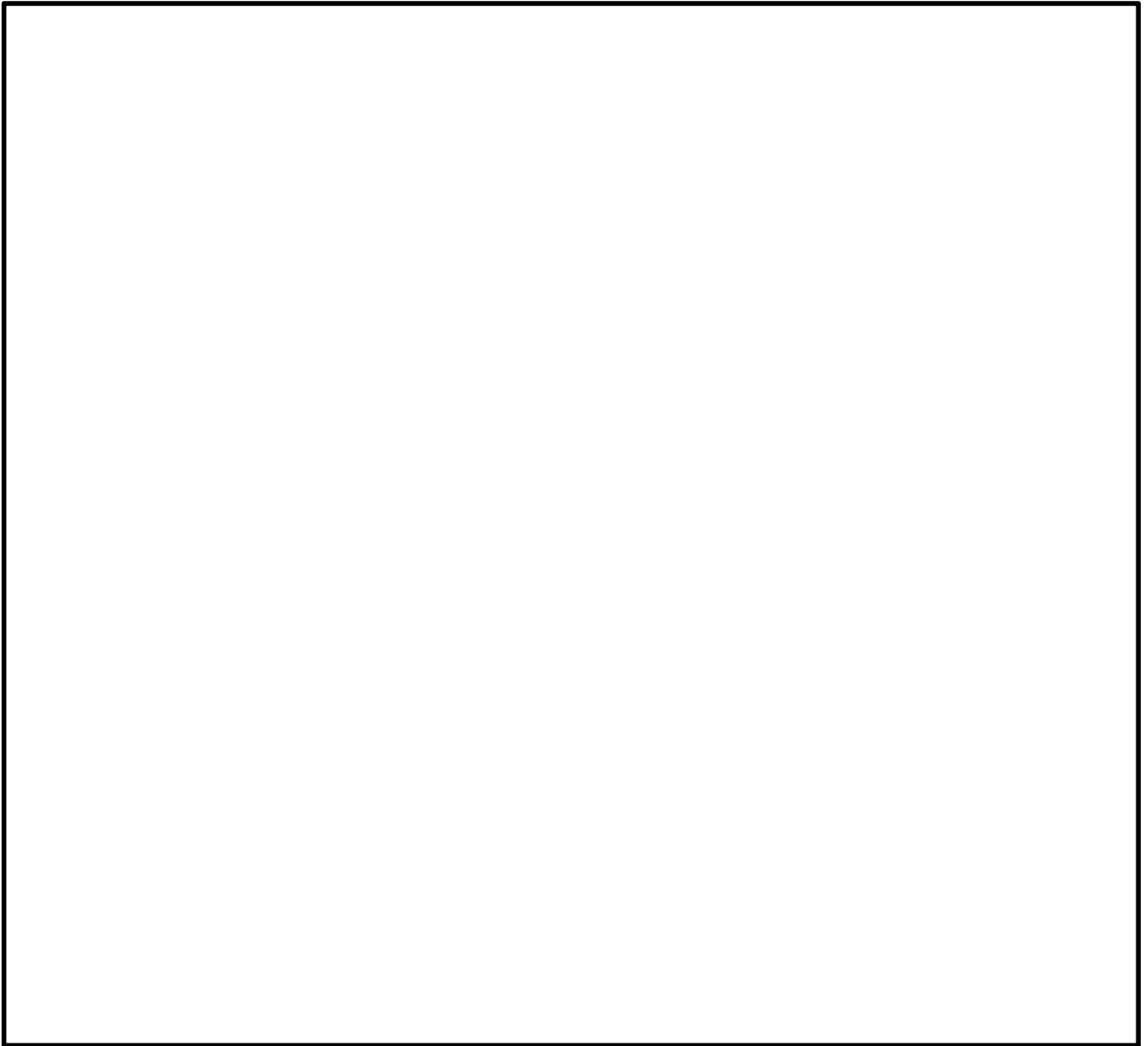


図4-3 水平回転成分の重ね合わせの概念図

## (2) 使用材料及び材料の物性値

使用材料を表 4-7 に、材料の物性値を表 4-8 に示す。

表 4-7 使用材料

材料		諸元
コンクリート	頂版コンクリート (鉄筋コンクリート)	設計基準強度 50 N/mm <sup>2</sup>
	中詰めコンクリート (鉄筋コンクリート)	
	地中連続壁基礎	設計基準強度 40 N/mm <sup>2</sup>
	中実コンクリート (鉄筋コンクリート)	設計基準強度 40 N/mm <sup>2</sup>
鉄筋		SD345, SD390, SD490
鋼材	鋼製防護壁	SS400, SM400, SM490, SM490Y, SM520B 相当, SM570, SBHS500, SBHS700

表 4-8 材料の物性値

材料		単位体積重量 (kN/m <sup>3</sup> )	ヤング係数 (N/mm <sup>2</sup> )	ポアソン比	減衰定数 (%)
鉄筋コン クリート	設計基準強度 50 N/mm <sup>2</sup> *1	24.5 *1	3.3 × 10 <sup>4</sup> *1	0.2 *1	5 *5
	設計基準強度 40 N/mm <sup>2</sup> *2	24.5 *2	3.1 × 10 <sup>4</sup> *2	0.2 *2	
鋼材	SS400 *3, SM400 *3 SM490 *3, SM490Y *3 SM520B 相当 *4, SM570 *3 SBHS500 *7*8, SBHS700 *8	77.0 *3*4	2.0 × 10 <sup>5</sup> *3*4	0.3 *3*4	3 *6

注記 \*1：道路土工カルバート工指針（平成 21 年度版）（日本道路協会，平成 22 年 3 月）

\*2：コンクリート標準示方書 [構造性能照査編]（土木学会，2002 年制定）

\*3：道路橋示方書（Ⅰ共通編・Ⅱ鋼橋編）・同解説（日本道路協会，平成 14 年 3 月）

\*4：鋼構造物設計基準（Ⅱ鋼製橋脚編，名古屋高速道路公社，平成 15 年 10 月）

\*5：J E A G 4 6 0 1 -1987（日本電気協会）

\*6：道路橋示方書（Ⅴ耐震設計編）・同解説（日本道路協会，平成 24 年 3 月）

\*7：道路橋示方書（Ⅱ鋼橋・鋼部材編）・同解説（日本道路協会，平成 29 年 11 月）

\*8：新しい高性能鋼材の利用技術調査研究報告書～SBHS500(W)，SBHS700(W)の設計・製作ガイドライン（案）～（土木学会，平成 21 年 11 月）

#### 4.6 評価方法

鋼製防護壁の耐震評価は、地震応答解析に基づき算定した発生応力が「4.4 許容限界」で設定した許容限界以下であることを確認する。表 4-9 に許容限界と照査方法を示す。

表 4-9 許容限界と照査方法

部位	耐震設計	
	地震時	
	許容限界 (割増し係数)	照査方法
上部構造	鋼材：1.5	3次元同時刻照査法
接合部	コンクリート：1.5	3次元同時刻照査法
	鉄筋：1.5	
	鋼材：1.5	
下部構造	コンクリート：1.5	2次元時刻歴照査
	鉄筋：1.5	

##### (1) 地中連続壁基礎

鉄筋コンクリートの曲げ軸力照査及びせん断力照査に対して、地震応答解析に基づき算定した発生応力が許容限界以下であることを確認する。

曲げ軸力照査における最大照査値の評価時刻での断面力図及びせん断力照査における最大照査値の評価時刻での断面力図を図 4-4 に示す。

また、地中連続壁基礎と中実鉄筋コンクリートはスタッドで一体化するものとし、「トンネル標準示方書[共通編]・同解説／[開削工法編]・同解説」（土木学会，2006 制定）に基づき、スタッドの配置及びせん断力の照査を実施する。

配置するスタッドは、接合面に作用するせん断力に対し、必要な強度となる本数及び設置間隔を設計する。



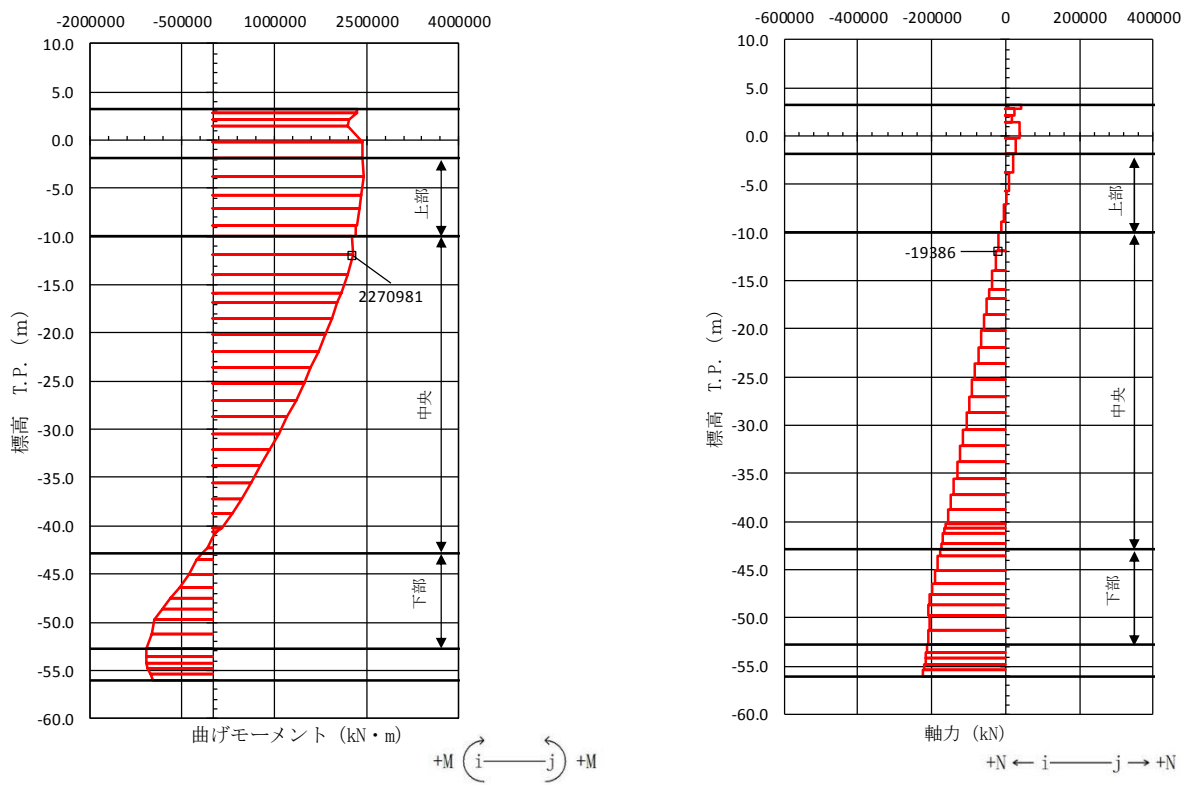


図 4-4 (1) 曲げ軸力照査における最大照査値の評価時刻での断面力

(①-①断面北基礎 中央)

( $S_s - D 1$ ,  $t = 26.95$  s)

(解析ケース④：敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により  
地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース)

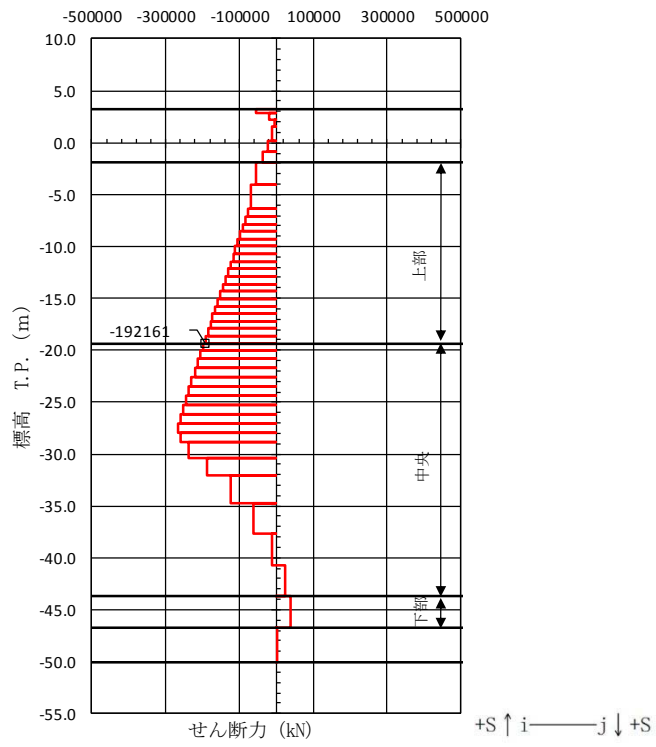


図 4-4 (2) せん断力照査における最大照査値の評価時刻での断面力  
 (①-①断面 南基礎 上部構造)  
 ( $S_s - D 1$ ,  $t = 26.97 \text{ s}$ )

(解析ケース④：敷地に存在しない豊浦標準砂の液化強度特性により  
 地盤を強制的に液化させることを仮定した解析ケース)

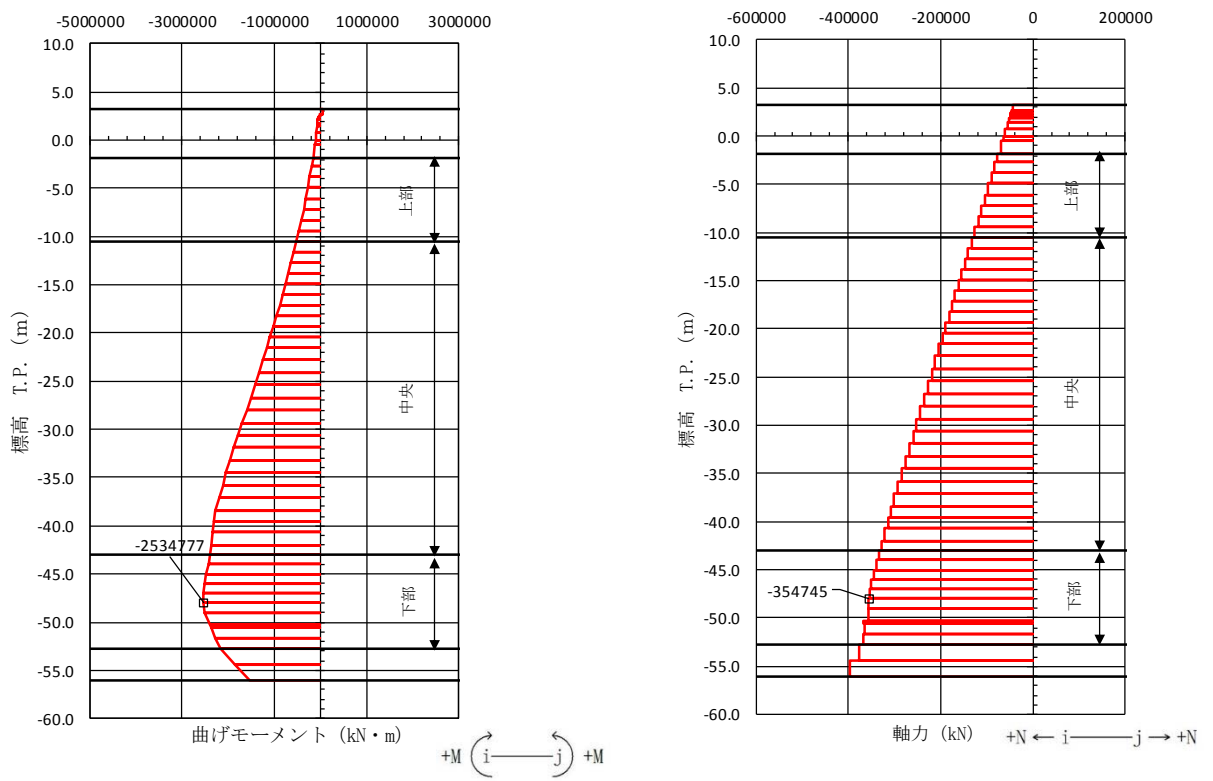


図 4-4 (3) 曲げ軸力照査における最大照査値の評価時刻での断面力 (②-②断面北基礎 下部)  
 ( $S_s - 3.1$ ,  $t = 8.91$  s)  
 (解析ケース①：原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)

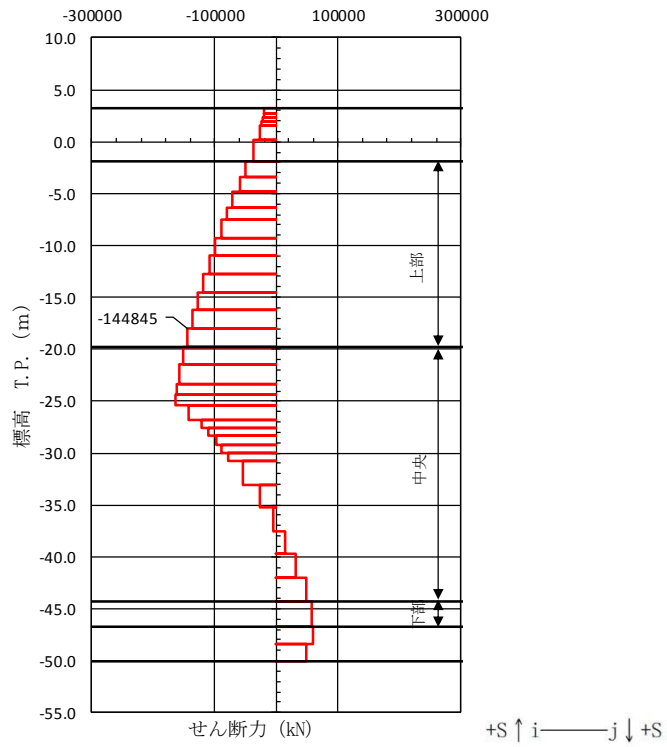


図 4-4 (4) せん断力照査における最大照査値の評価時刻での断面力  
 (②-②断面 北基礎 下部)  
 ( $S_s - D 1$ ,  $t = 53.47 \text{ s}$ )

(解析ケース④：敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により  
 地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース)

## (2) 鋼製防護壁

### a. 鋼製防護壁

堤軸方向、堤軸直交方向それぞれの2次元動的有効応力解析から得られる基礎天端の変位時刻歴を3次元動的フレームモデルに同時入力する動的解析を実施して応力照査を行う。

鉛直変位については、それぞれの方向の変位時刻歴のうち、最大変位が大きくなる弱軸方向の結果を用いる。

### b. 中詰め鉄筋コンクリートと鋼殻との接合部

鋼製防護壁の上部構造は、外壁と水平及び鉛直隔壁部材のみで荷重を受け持つ設計とするが、頂版鉄筋コンクリートとの接合部においては、後述の通り、水平回転モーメント（水平トルク）及び水平力によるせん断力に対しては、設計上アンカーボルトの抵抗力を期待せず、鉄筋コンクリートのみで負担可能とする。したがって、鋼製防護壁の上部構造に作用する荷重を中詰め鉄筋コンクリートから頂版鉄筋コンクリートへ確実に伝達するために、上部構造の中詰め鉄筋コンクリートと鋼殻を一体化する。

以上より、中詰め鉄筋コンクリートと鋼殻の接合部は、荷重伝達のためのずれ止めとしてスタッドを配置して、中詰め鉄筋コンクリートと鋼殻を一体化する。

## (3) 鋼製防護壁（接合部）

### a. 設計思想

アンカーボルトは本来、引抜き力及びせん断力に抵抗できる部材であることから、「鋼構造物設計基準（名古屋高速道路公社）」の「7.2 アンカー部の設計方法」においては、アンカーボルトに水平方向のせん断力も許容限界以下で受けもたせる設計方法となっている。

しかし、鋼製防護壁においては、保守的な配慮として、接合部の水平回転モーメント（水平トルク）及び水平力によるせん断力に対しては設計上アンカーボルトの抵抗力を期待せず、接合部の水平回転モーメント及び水平力によるせん断力に対しては、設計上鉄筋コンクリートのみの耐力でも弾性範囲内で負担可能とする。

### b. 接合部の設計方針

鋼製防護壁は浸水防護施設であることから、地震時に対しても、構造部材の弾性範囲内で設計を行う。

鋼製防護壁本体の自重及び地震や津波による設計荷重を確実に基礎へ伝達させる。

引抜き力に対しては、「鋼構造物設計基準（名古屋高速道路公社）」を適用し、設計上アンカーボルトのみで負担可能とする。

水平回転モーメント及び水平力によるせん断力に対しては、「道路橋示方書（日本道路協会）」、「コンクリート標準示方書〔構造性能照査編〕（土木学会）」に基づき設計上中詰め鉄筋コンクリート及び頂版鉄筋コンクリートのみで負担可能とする。

接合部の荷重分担の概念図を図4-5に示す。

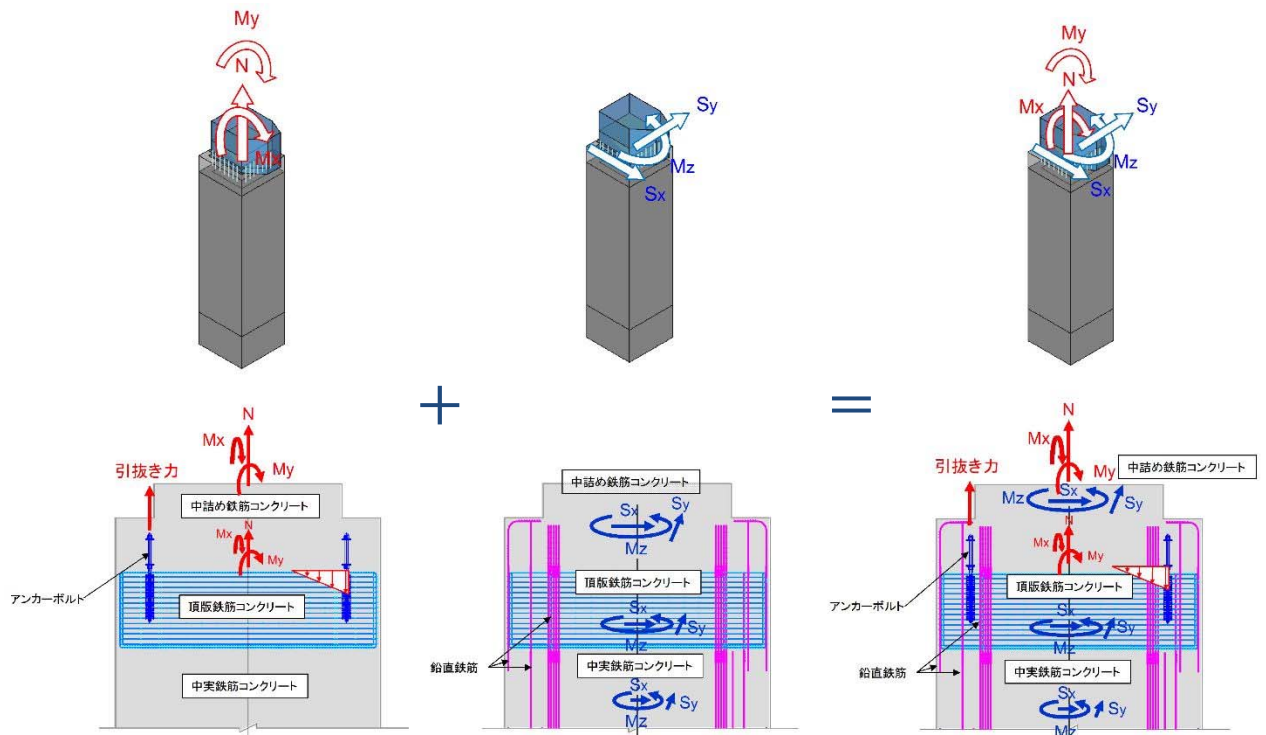


図 4-5 接合部の荷重分担の概念図

c. 接合部の評価

接合部のアンカーボルトに対しては、2軸複鉄筋断面の鉄筋コンクリート断面として評価する。鋼製防護壁の上部構造と基礎との接合部は、鉛直軸力と面内及び面外曲げモーメントに対して抵抗するものとし、せん断力と水平回転モーメントについては、中詰め鉄筋コンクリート及び頂版鉄筋コンクリートで負担する。

アンカーボルトの設計荷重は、鋼製防護壁の上部構造は3次元動的フレーム解析に基づき算定されるアンカーボルト1本当たりの付着力と押込力とし、アンカーボルトの引張応力、付着応力及びコーンせん断応力が許容限界以下であることを確認する。

(a) アンカーボルトの設計定着長及び埋込み長

アンカーボルトの短期許容応力度と母材の断面積をもとに算定する。

(b) 定着部コーンせん断応力に対する評価

定着部のコンクリートのコーンせん断応力に対する評価における設計荷重は、鋼製防護壁の上部構造における3次元動的フレーム解析に基づき算定されるアンカーボルト1本当たりの軸力とする。定着部のコーンせん断応力の照査を行い、補強鉄筋が必要な場合には適切な補強鉄筋量を算定する。

コーンせん断面の有効水平投影面積には、アンカーボルト同士が近接する場合を考慮の上、定着部鉄筋コンクリートの応力が許容限界以下であることを確認する。

(c) アンカーボルトの埋込み長，定着長に対する評価

アンカーボルトの埋込み長 $L_{eq}$ 及び定着長 $L_{ed}$ は付着強度に基づき定める。

(4) 基礎地盤の支持性能評価

基礎地盤の支持性能評価においては、基礎地盤に生じる接地圧が極限支持力に基づく許容限界以下であることを確認する。

接地圧が許容限界に対して最も厳しくなる解析ケースにおいて、基礎地盤に生じる最大接地圧分布を図 4-6 に示す。

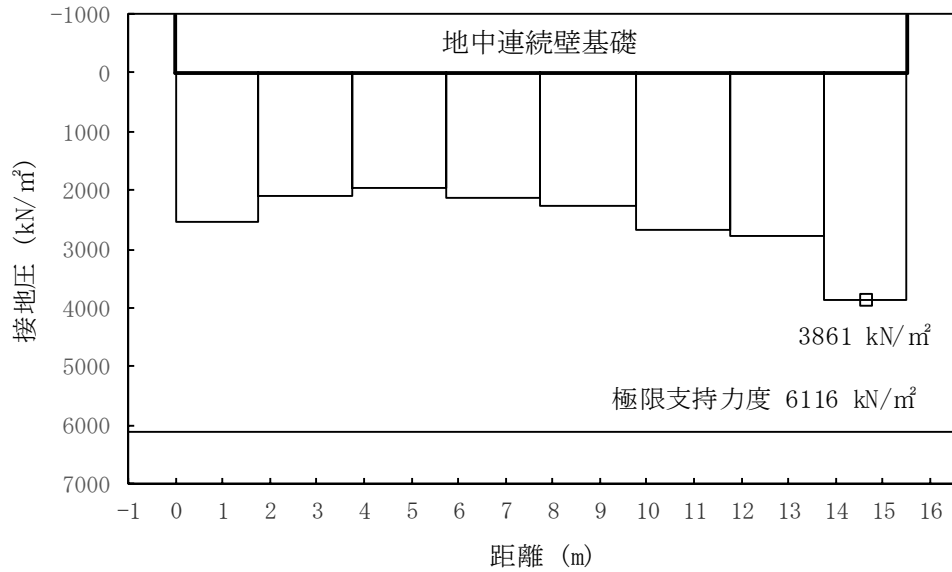


図 4-6 (1) ①-①断面北基礎地盤の最大接地圧分布図 ( $S_s-D1$ )  
(解析ケース④：敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース)

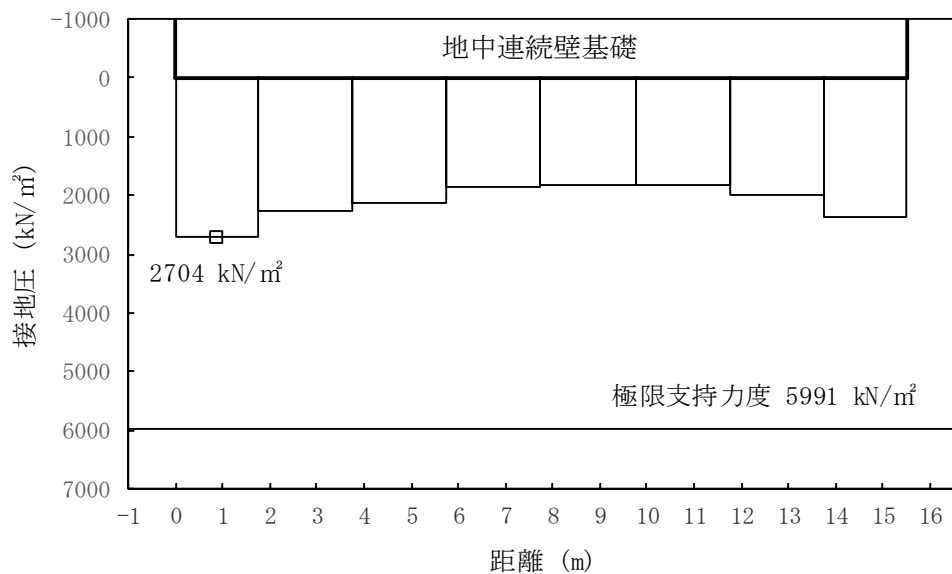


図 4-6 (2) ①-①断面南基礎地盤の最大接地圧分布図 ( $S_s-D1$ )  
(解析ケース①：原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)



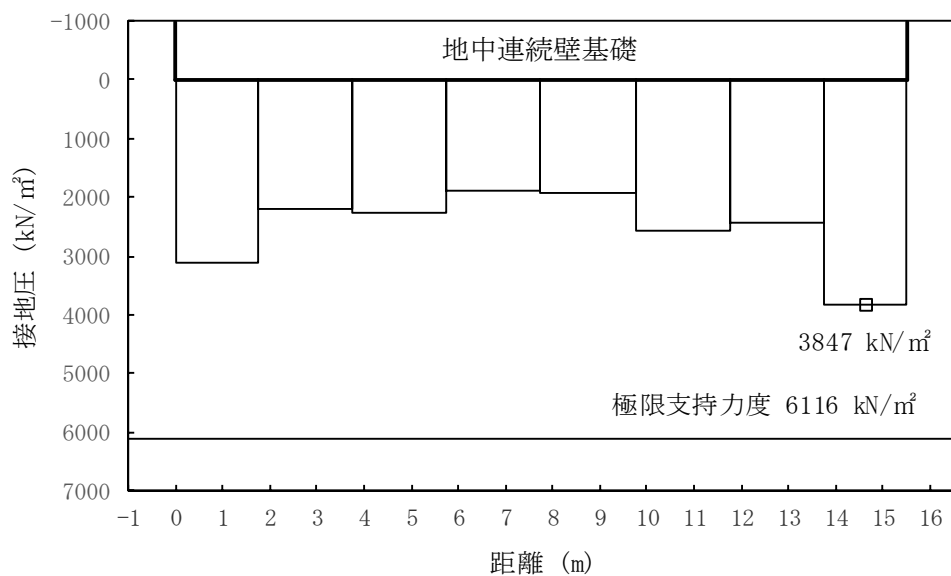


図 4-6 (3) ②-②断面北基礎地盤の接地圧分布図 ( $S_s - D 1$ )  
 (解析ケース①: 原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース)

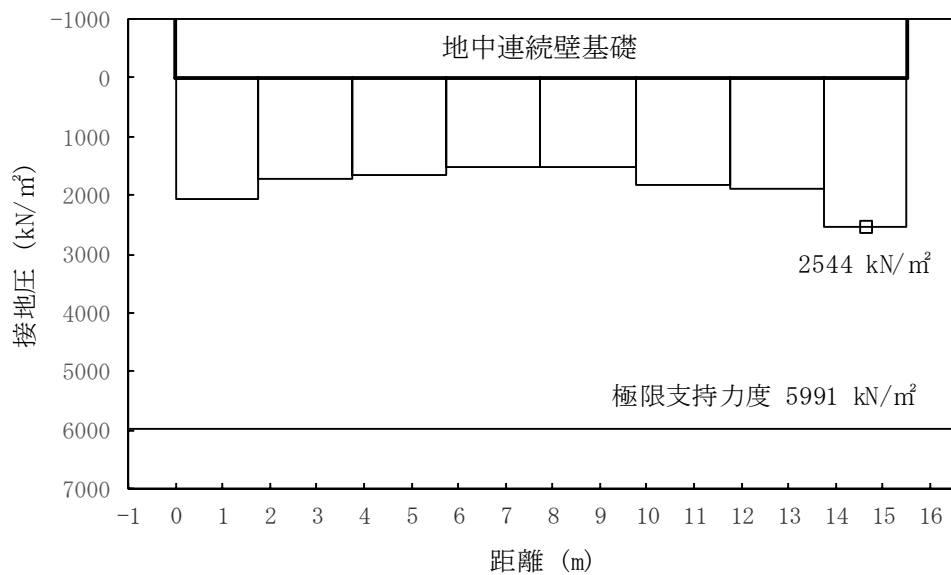


図 4-6 (4) ③-③断面南基礎地盤の接地圧分布図 ( $S_s - 3 1$ )  
 (解析ケース④: 敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース)

(5) 構造物の変形性評価

地震応答解析で求められる止水ジョイント部材の変形量が許容限界以下であることを確認する。

## 5. 耐震評価結果

### 5.1 構造部材の健全性に対する評価結果

#### (1) 地中連続壁基礎に対する評価結果

##### a. 地中連続壁基礎の評価結果

コンクリートの曲げ軸力に対する照査結果を表 5-1 に、鉄筋の曲げ軸力に対する照査結果を表 5-2 に、せん断力に対する照査結果を表 5-3 に示す。また、概略配筋図を図 5-1 に示す。

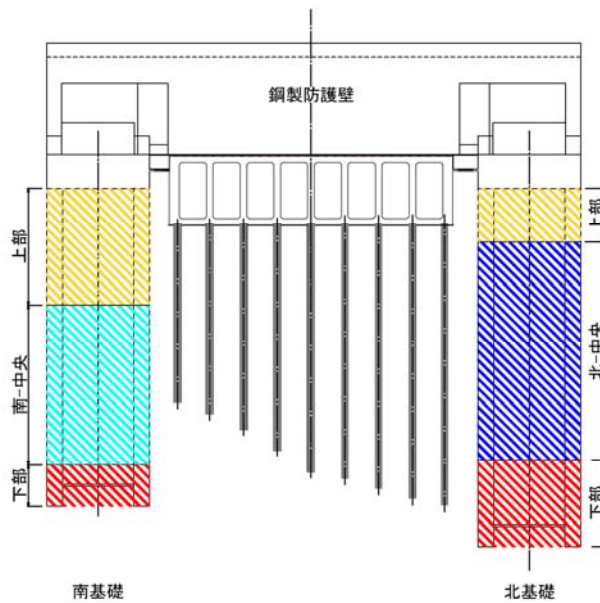
地中連続壁基礎の発生応力が許容限界以下であることを確認した。

表 5-1 (1) コンクリートの曲げ軸力照査における各評価位置での最大照査値 (①-①断面)

解析 ケース	地震動	評価位置	断面性状			鉄筋仕様 (引張鉄筋)	発生断面力		圧縮 応力度 $\sigma_c$ ( $N/mm^2$ )	短期許容 応力度 $\sigma_{ca}$ ( $N/mm^2$ )	照査値 $\sigma_c/\sigma_{ca}$
			部材幅 b (mm)	部材高 h (mm)	有効高 d (mm)		曲げ モーメント ( $kN \cdot m$ )	軸力 (kN)			
①	$S_s-31$	北-上部	15500	15500	13116	D51@150 (7段)	2363674	166377	4.9	21	0.24
④	$S_s-D1$	南-中央	15500	15500	12180	D51@150 (17段)	2414071	232358	4.3	21	0.21
④	$S_s-D1$	北-中央	15500	15500	13392	D51@150 (5段)	2270981	19386	5.0	21	0.24
④	$S_s-D1$	南-下部	15500	15500	13578	D51@150 (4段)	1826236	265644	4.2	21	0.20

注記 ①：原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

④：敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース  
評価位置は下図に示す。



同一部材 (グループ)

- : 上部・・・北基礎, 南基礎
- : 中央・・・南基礎
- : 中央・・・北基礎
- : 下部・・・北基礎, 南基礎

表 5-1 (2) コンクリートの曲げ軸力照査における各評価位置での最大照査値  
(②-②断面, ③-③断面)

解析ケース	地震動	評価位置	断面性状			鉄筋仕様 (引張鉄筋)	発生断面力		圧縮 応力度 $\sigma_c$ (N/mm <sup>2</sup> )	短期許容 応力度 $\sigma_{ca}$ (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 $\sigma_c / \sigma_{ca}$
			部材幅 b (mm)	部材高 h (mm)	有効高 d (mm)		曲げ モーメント (kN・m)	軸力 (kN)			
③	S <sub>s</sub> -31	南-上部	15500	15500	13116	D51@150 (7段)	1912195	175254	4.0	21	0.20
③	S <sub>s</sub> -31	南-中央	15500	15500	12180	D51@150 (17段)	2961745	218370	5.3	21	0.26
①	S <sub>s</sub> -31	北-中央	15500	15500	13392	D51@150 (5段)	2394817	327514	5.4	21	0.26
①	S <sub>s</sub> -31	北-下部	15500	15500	13578	D51@150 (4段)	2534777	354745	5.9	21	0.29

注記 ①：原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース  
 ③：地盤物性のばらつきを考慮 (-1σ) した解析ケース  
 評価位置は下図に示す。

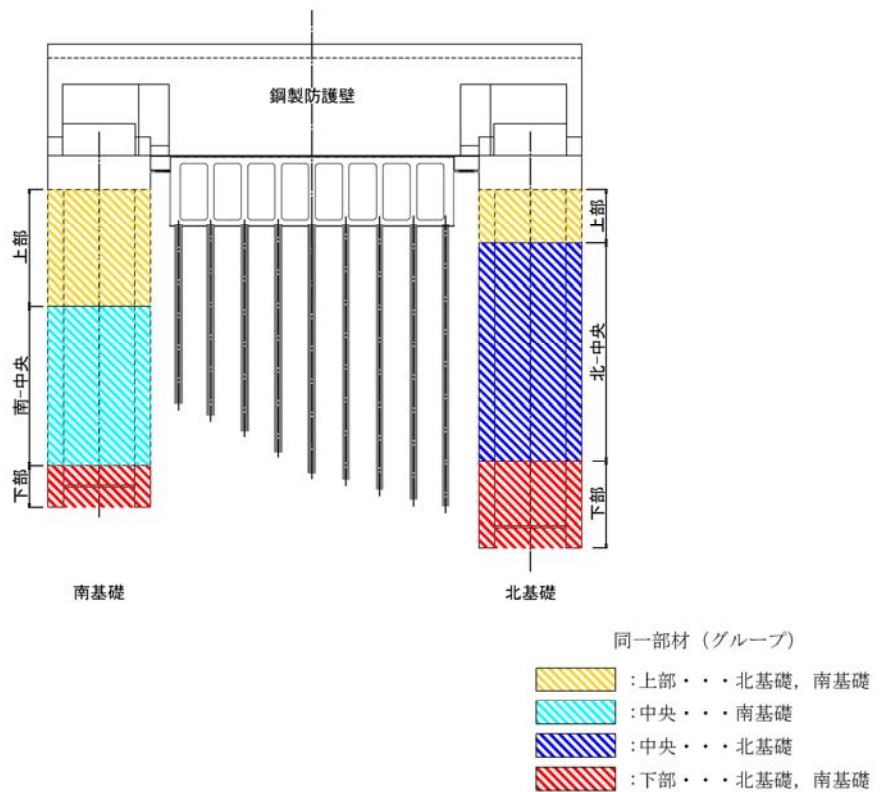


表 5-2 (1) 鉄筋の曲げ軸力照査における各評価位置での最大照査値 (①-①断面)

解析 ケース	地震動	評価位置	断面性状			鉄筋仕様 (引張鉄筋)	発生断面力		発生 応力度 $\sigma_s$ ( $\text{N}/\text{mm}^2$ )	短期許容 応力度 $\sigma_{sa}$ ( $\text{N}/\text{mm}^2$ )	照査値 $\sigma_s/\sigma_{sa}$
			部材幅 b (mm)	部材高 h (mm)	有効高 d (mm)		曲げモーメント ( $\text{kN}\cdot\text{m}$ )	軸力 (kN)			
④	$S_s-D1$	北-上部	15500	15500	13116	D51@150 (7段)	2451095	20963	168.0	435	0.39
①	$S_s-D1$	南-中央	15500	15500	12180	D51@150 (17段)	2242734	171871	70.0	435	0.17
④	$S_s-D1$	北-中央	15500	15500	13392	D51@150 (5段)	2270981	19386	176.0	435	0.41
④	$S_s-D1$	南-下部	15500	15500	13578	D51@150 (4段)	1620177	201929	63.0	435	0.15

注記 ①：原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

④：敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

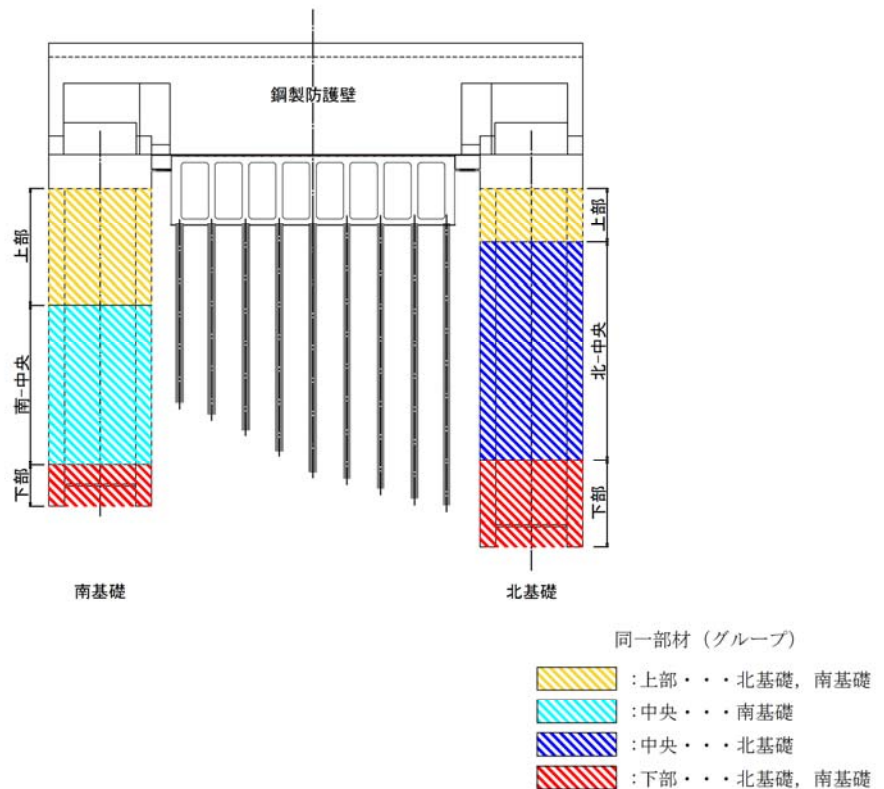
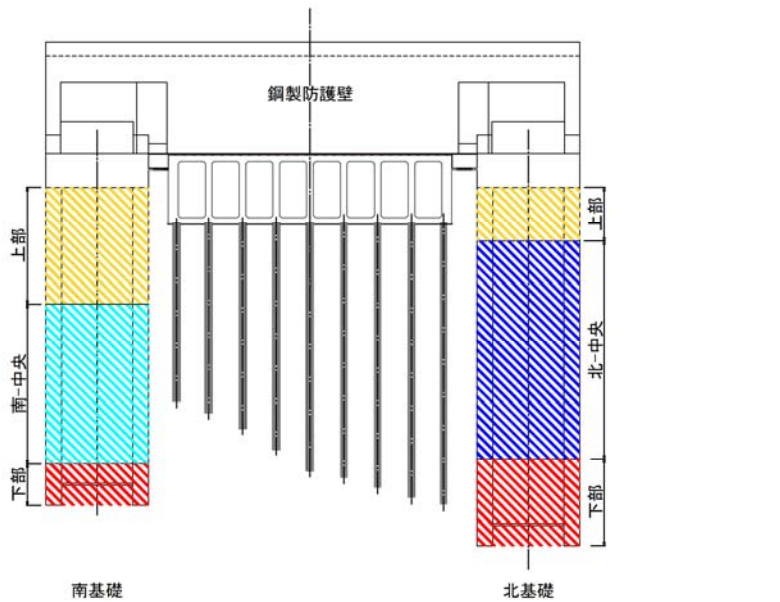


表 5-2 (2) 鉄筋の曲げ軸力照査における各評価位置での最大照査値  
 (②-②断面, ③-③断面)

解析 ケース	地震動	評価位置	断面性状			鉄筋仕様 (引張鉄筋)	発生断面力		発生 応力度 $\sigma_s$ (N/mm <sup>2</sup> )	短期許容 応力度 $\sigma_{sa}$ (N/mm <sup>2</sup> )	照査値 $\sigma_s / \sigma_{sa}$
			部材幅 b (mm)	部材高 h (mm)	有効高 d (mm)		曲げモーメント (kN·m)	軸力 (kN)			
①	S <sub>s</sub> -D1	南-上部	15500	15500	13116	D51@150 (7段)	1899196	158335	79.0	435	0.19
①	S <sub>s</sub> -D1	南-中央	15500	15500	12180	D51@150 (17段)	2886147	182219	95.0	435	0.22
⑤	S <sub>s</sub> -D1	北-中央	15500	15500	13392	D51@150 (5段)	2251291	253370	88.0	435	0.21
⑤	S <sub>s</sub> -D1	北-下部	15500	15500	13578	D51@150 (4段)	2262196	258040	97.0	435	0.23

注記 ①：原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース  
 ⑤：原地盤において非液状化の条件を仮定した解析ケース



- 同一部材 (グループ)
- : 上部・・・北基礎, 南基礎
  - : 中央・・・南基礎
  - : 中央・・・北基礎
  - : 下部・・・北基礎, 南基礎

NT2 補② V-2-10-2-2-1 R1

表 5-3 (1) 鉄筋コンクリートのせん断力照査における各評価位置での最大照査値 (①-①断面)

解析ケース	地震動	評価位置	断面性状				鉄筋仕様 (せん断補強筋)	発生せん断力 V (kN)	短期許容せん断力 V <sub>a</sub> (kN)	照査値 V/V <sub>a</sub>
			部材幅 b (mm)	部材高 h (mm)	連続壁基礎 有効高 d (mm)	中実コンクリート 有効高 d (mm)				
④	S <sub>s</sub> -D1	南-上部	15500	15500	14280	10270	14-D38 @300	192161	226924	0.85
④	S <sub>s</sub> -D1	南-中央	15500	15500	14280	9520	34-D38 @300	267372	410783	0.66
①	S <sub>s</sub> -D1	北-中央	15500	15500	14280	10420	24-D38 @300	135520	335426	0.41
④	S <sub>s</sub> -D1	北-下部	15500	15500	14280	10495	24-D38 @300	154559	337247	0.46

注記 ①：原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

④：敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

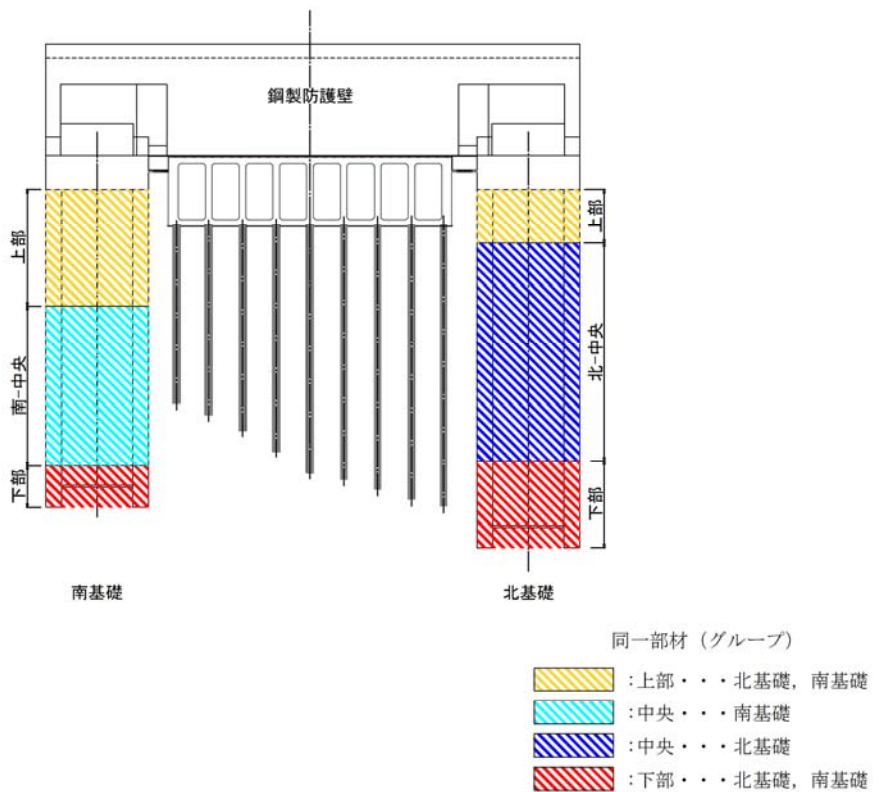




表 5-3 (2) 鉄筋コンクリートのせん断力照査における各評価位置での最大照査値  
(②-②断面, ③-③断面)

解析ケース	地震動	評価位置	断面性状				鉄筋仕様 (せん断補強筋)	発生せん断力 V (kN)	短期許容せん断力 V <sub>a</sub> (kN)	照査値 V/V <sub>a</sub>
			部材幅 b (mm)	部材高 h (mm)	連続壁基礎 有効高 d (mm)	中実コンクリート 有効高 d (mm)				
③	S <sub>s</sub> -31	南-上部	15500	15500	14280	10270	14-D38 @300	144845	226924	0.64
④	S <sub>s</sub> -31	南-中央	15500	15500	14280	9520	34-D38 @300	165949	410783	0.41
④	S <sub>s</sub> -D1	北-中央	15500	15500	14280	10420	24-D38 @300	128987	335426	0.39
④	S <sub>s</sub> -D1	北-下部	15500	15500	14280	10495	24-D38 @300	143805	337247	0.43

注記 ③：地盤物性のばらつきを考慮 (-1σ) した解析ケース

④：敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

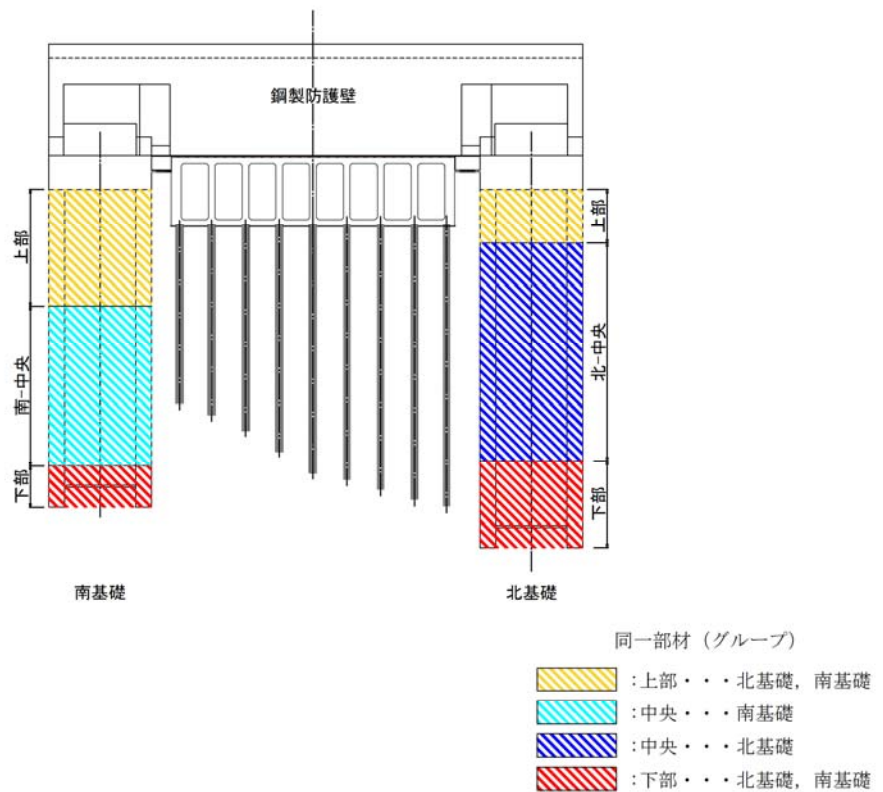




图 5-1 (1) 南基礎上部概略配筋図

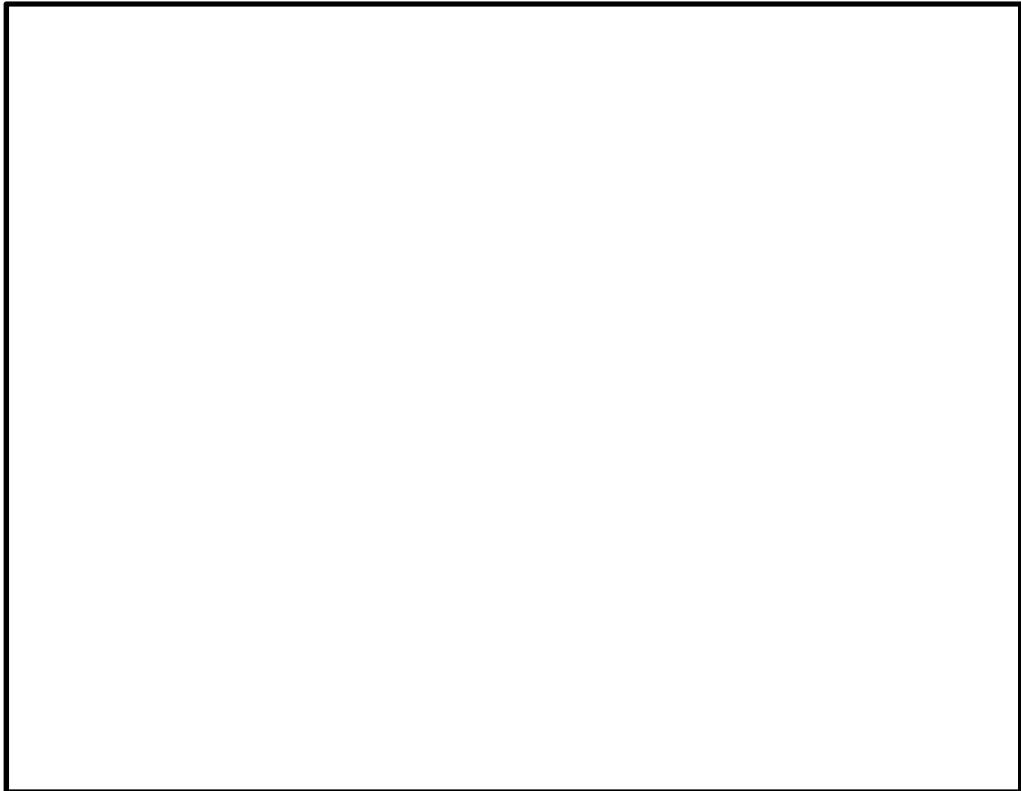


图 5-1 (2) 南基礎中央概略配筋図

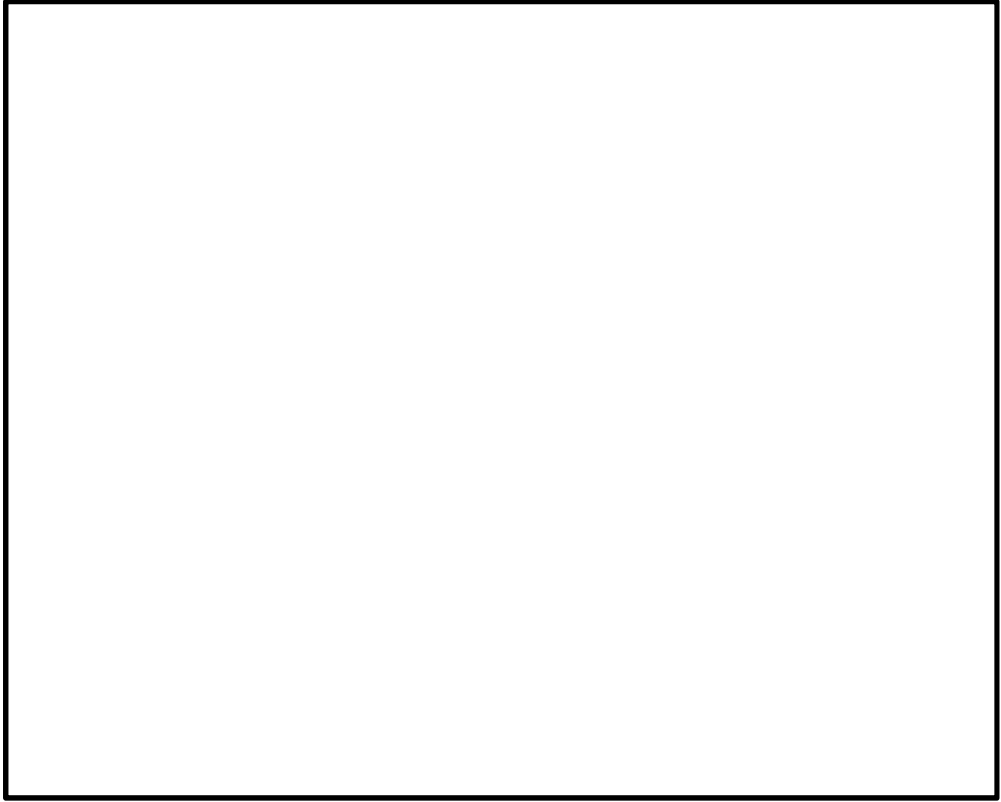


图 5-1 (3) 南基礎下部概略配筋図

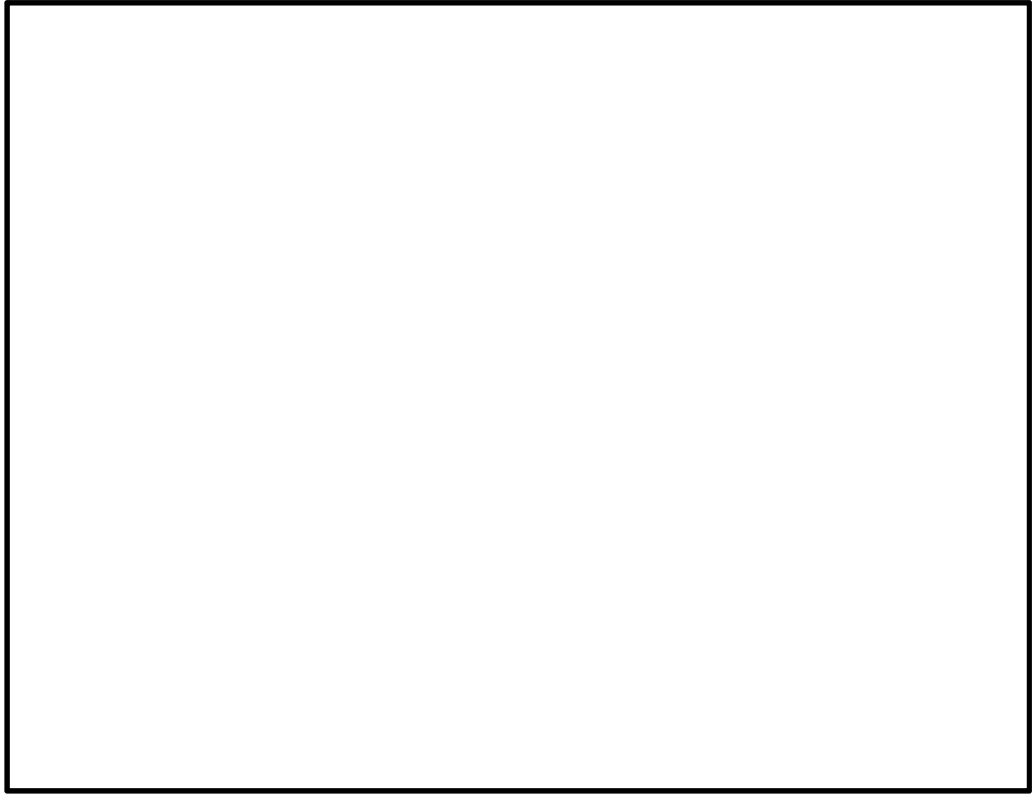


图 5-1 (4) 北基礎上部概略配筋図

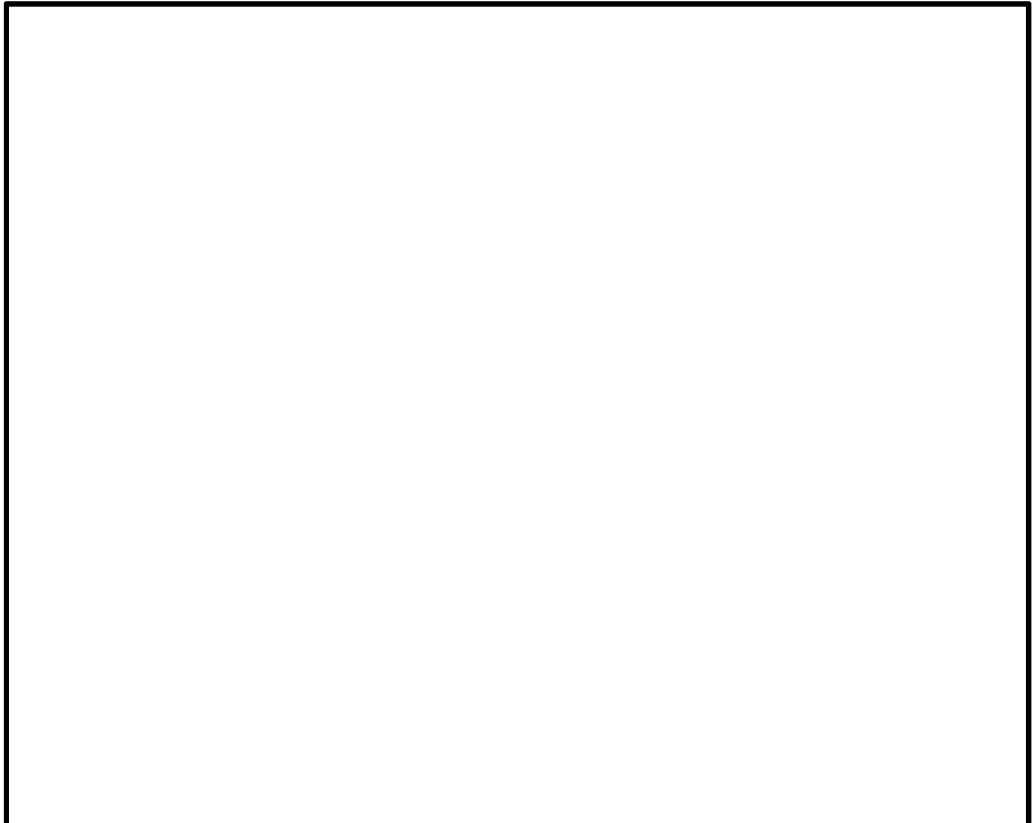


图 5-1 (5) 北基礎中央概略配筋図

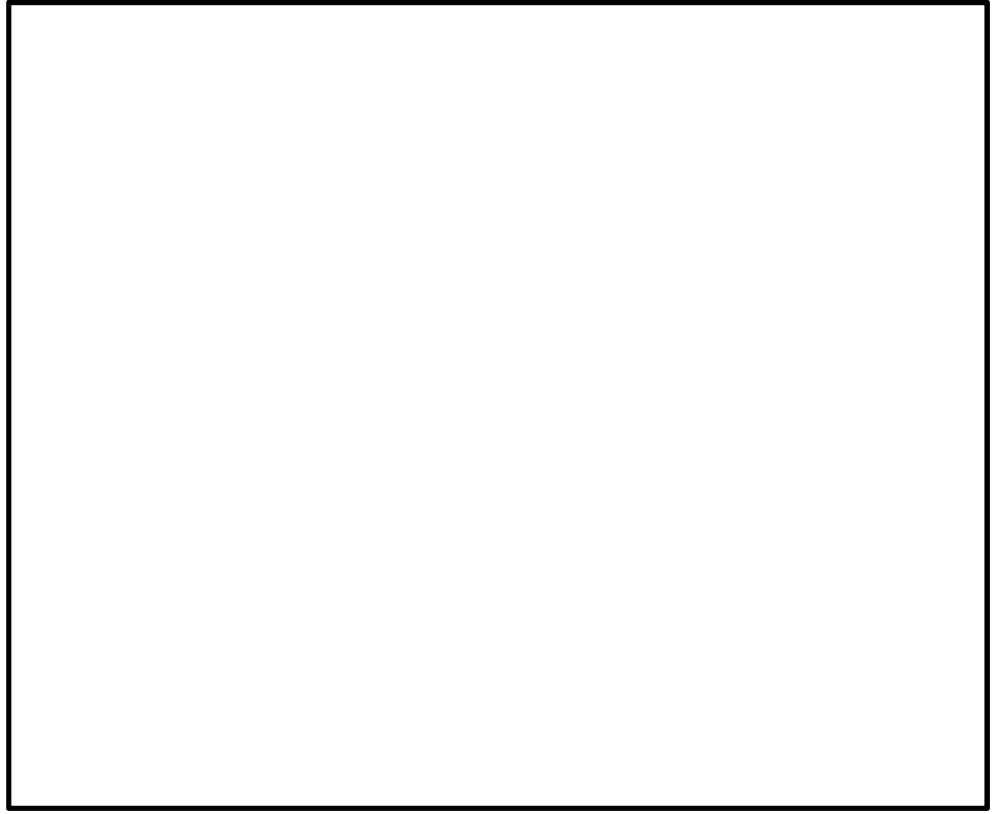


图 5-1 (6) 北基礎下部概略配筋図

- b. 地中連続壁基礎と中実鉄筋コンクリートの一体化に対する評価結果  
スタッドの配置及びせん断力の照査結果を表 5.4 に示す。

表 5.4 スタッドの配置及びせん断力の照査結果

評価部位		スタッド配置	設計せん断力 (kN/m)	せん断耐力 (kN/m)	照査値
北基礎	南北面	D25-2.4m 千鳥	29	348	0.09
	東西面	D25-2.4m 千鳥	35	348	0.10
南基礎	南北面	D25-2.4m 千鳥	29	348	0.09
	東西面	D25-2.4m 千鳥	30	348	0.09

(2) 鋼製防護壁に対する評価結果

a. 鋼製防護壁の評価結果

鋼製防護壁の構造図を図 5-2 に、板厚構成図を図 5-3 に示す。

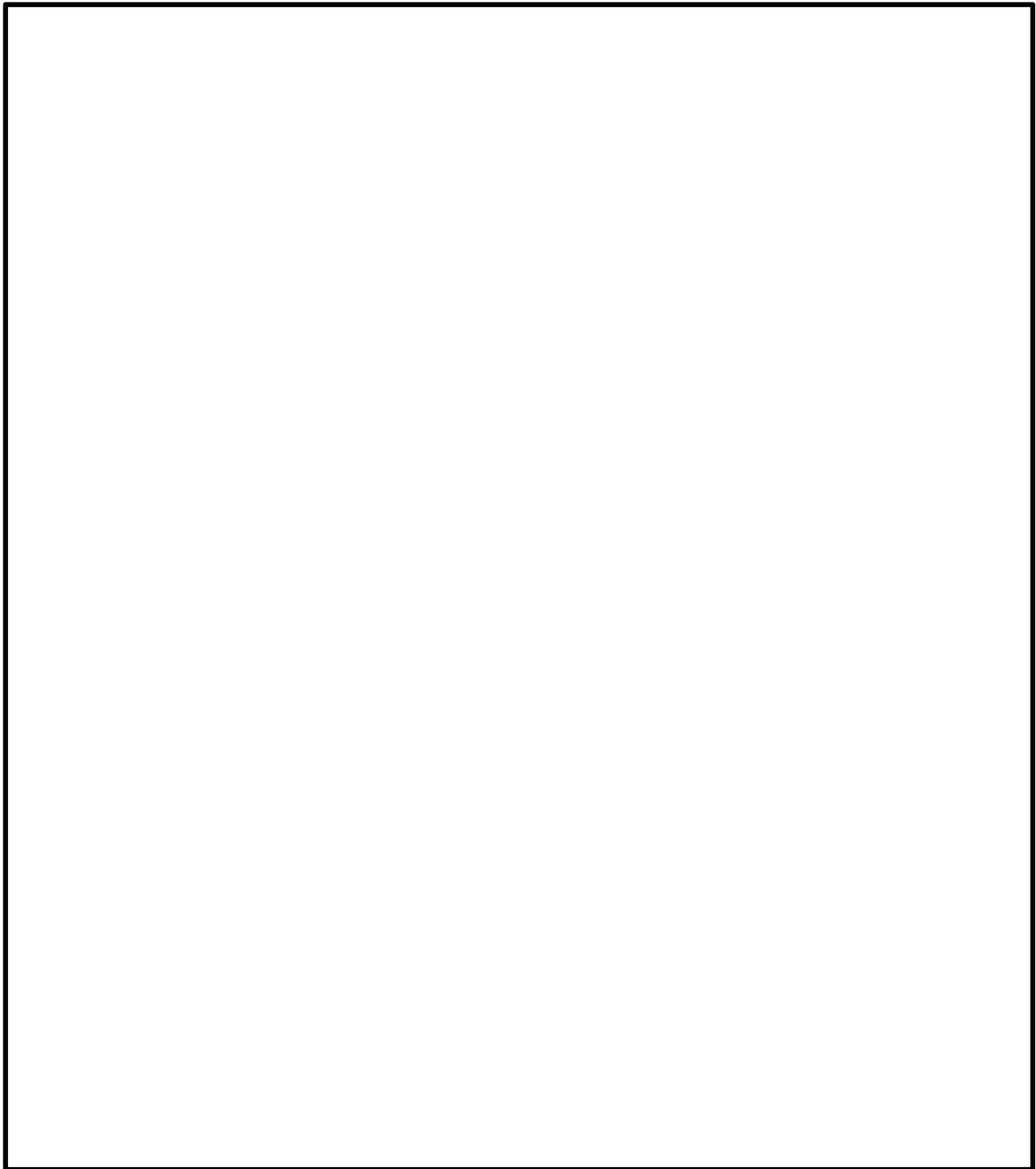


図 5-2 鋼製防護壁構造図



図 5-3 (1) 板厚構成図 (その 1)



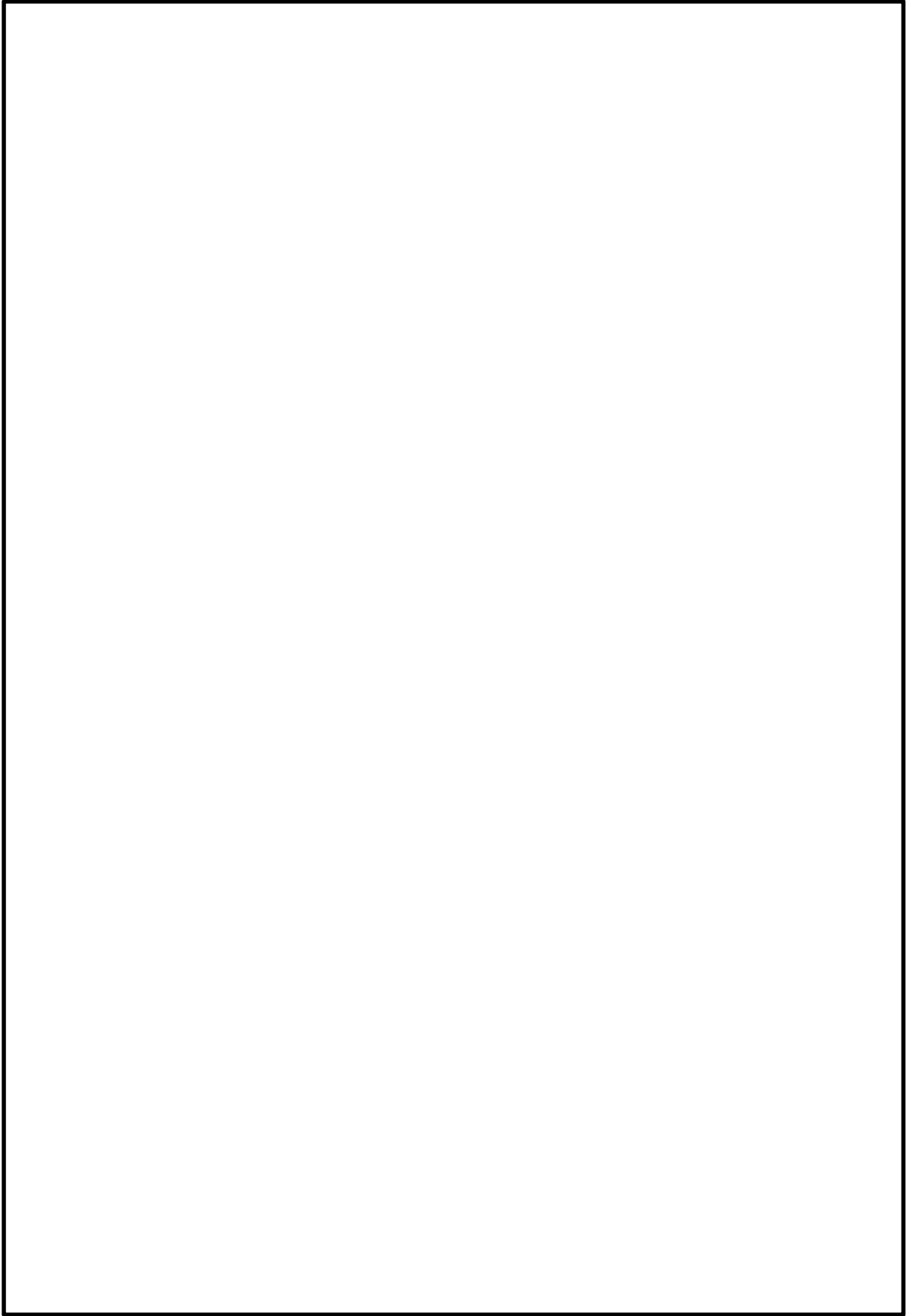


図 5-3 (2) 板厚構成図 (その 2)

## b. 主部材

主部材の評価結果を表 5-5 に示す。

表 5-5 主部材の評価結果

解析 ケース	地震動	応力成分	材質	発生値	許容値	照査値
④	S <sub>s</sub> -D1 [H+, V+]	直応力度 $\sigma$ (N/mm <sup>2</sup> )	SBHS700	530	615	0.87
		せん断応力度 $\tau$ (N/mm <sup>2</sup> )	SBHS700	270	352.5	0.77
		合成応力度 k (-)	SM570	1.1997	1.2	1.00
			SBHS700	1.1978	1.2	1.00

注記 : 合成応力度  $k = (\sigma/\sigma_a)^2 + (\tau/\tau_a)^2$

④ : 敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

## c. 中詰め鉄筋コンクリートと鋼殻のずれ止め

中詰め鉄筋コンクリートと鋼殻とは、鋼殻側にずれ止めのためのスタッドを配置し一体化する。南北基礎の各断面力成分が最大値をとる時刻の発生断面力の足し合わせを設計断面力として必要スタッド量を算定した。評価結果を表 5-6 に示す。

表 5-6 中詰め鉄筋コンクリートと鋼殻の一体化のためのスタッドの検討結果

部位	面外 せん断力 (kN)	面内 せん断力 (kN)	水平回転 モーメント (kN・m)	面外回転 モーメント (kN・m)	面内回転 モーメント (kN・m)	必要 スタッド量
南北面	10111	85218	1770277	494600	364422	160mm 格子
東西面	41599	33573	264603	39551	1601209	147mm 格子

(3) 鋼製防護壁（接合部）の評価結果

a. アンカーボルトの評価結果

アンカーボルトの評価結果を表 5-7 に示す。

表 5-7 アンカーボルトの評価結果

解析 ケース	地震動	基礎	アンカーボルト						コンクリートの		
			引張応力度 (N/mm <sup>2</sup> )			圧縮応力度 (N/mm <sup>2</sup> )			圧縮応力度 (N/mm <sup>2</sup> )		
			発生 応力	短期 許容 応力度	照査値	発生 応力	短期 許容 応力度	照査値	発生 応力	短期 許容 応力度	照査値
④	S <sub>s</sub> -D1	南基礎	72	315.0	0.23	32	315.0	0.11	2.3	24.0	0.10
			289	315.0	0.92	96	315.0	0.31	7.0	24.0	0.30
			262	315.0	0.84	120	315.0	0.38	8.5	24.0	0.36
			39	315.0	0.13	26	315.0	0.09	1.9	24.0	0.08
			258	315.0	0.82	121	315.0	0.39	8.6	24.0	0.36
			294	315.0	0.94	97	315.0	0.31	7.0	24.0	0.30
		北基礎	51	315.0	0.17	29	315.0	0.10	2.0	24.0	0.09
			298	315.0	0.95	81	315.0	0.26	6.0	24.0	0.25
			301	315.0	0.96	86	315.0	0.28	6.3	24.0	0.27
			110	315.0	0.35	67	315.0	0.22	4.7	24.0	0.20
			226	315.0	0.72	107	315.0	0.34	7.6	24.0	0.32
			233	315.0	0.74	109	315.0	0.35	7.7	24.0	0.32

注記 ④：敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

## b. アンカーボルトの定着長

アンカーボルトの定着長を表 5-8 に示す。

表 5-8 アンカーボルトの定着長

定着長 (cm)	必要定着長 (cm)	照査値
270.0	236.9	0.88

## c. アンカーボルトのコーンせん断応力

アンカーボルトのコーンせん断応力に対する評価結果を表 5-9 に示す。

表 5-9 アンカーボルトのコーンせん断応力

基礎	定着部の コーンせん断 に対する 許容応力度 (N/mm <sup>2</sup> )	コンクリート 強度で決まる コーン せん断強度 (N/mm <sup>2</sup> )	鉄筋補強 による コーンせん断 強度の増加 (N/mm <sup>2</sup> )	必要 鉄筋量 (mm <sup>2</sup> /m <sup>2</sup> )	配置 鉄筋量 4-D25@ 300 (mm <sup>2</sup> /m <sup>2</sup> )	照査値
南基礎	1.288	0.825	0.876	2919	6756	0.44
北基礎	1.430	0.825	1.018	3393	6756	0.59

## d. 頂版及び中詰め鉄筋コンクリートの水平せん断力

頂版及び中詰め鉄筋コンクリートの水平せん断力に対する評価結果を表 5-10 に示す。

表 5-10 頂版及び中詰め鉄筋コンクリートの水平せん断力に対する照査結果

基礎	部位	設計 せん断力 (kN)	必要 鉄筋量 (mm <sup>2</sup> )	配置 鉄筋	配置 鉄筋量 (mm <sup>2</sup> )	照査値
南基礎	頂版コンクリート	-83813	6975* <sup>1</sup>	24-D32	14349	0.49
	中詰めコンクリート	-83813	4905* <sup>1</sup>	15-D35* <sup>2</sup>	19061	0.26
北基礎	頂版コンクリート	-55390	6975* <sup>1</sup>	24-D32	14349	0.49
	中詰めコンクリート	-55390	4905* <sup>1</sup>	15-D35* <sup>2</sup>	19061	0.26

注記 \* : 3次元解析の結果を踏まえて安全余裕を高める目的で鉄筋量を増加する。

e. 頂版及び中詰め鉄筋コンクリートの水平回転モーメント

頂版及び中詰め鉄筋コンクリートの水平回転モーメントに対する評価結果を表 5-11 に示す。

表 5-11 頂版及び中詰め鉄筋コンクリートの水平回転モーメントに対する照査結果

基礎	部位	設計 水平回転 モーメント (kN・m)	水平鉄筋				鉛直鉄筋			
			配置 鉄筋	発生 応力 (N/mm <sup>2</sup> )	短期 許容応力度 (N/mm <sup>2</sup> )	照査値	配置 鉄筋	発生 応力 (N/mm <sup>2</sup> )	短期 許容応力度 (N/mm <sup>2</sup> )	照査値
南 基 礎	頂版 鉄筋 コンク リート	1769140	8-D35	259	435	0.60	7-D51	70	435	0.16
	中詰め 鉄筋 コンク リート	1769140	5-D38	291	435	0.67	5-D51	164	435	0.38
北 基 礎	頂版 鉄筋 コンク リート	1617310	8-D35	237	435	0.55	7-D51	64	435	0.15
	中詰め 鉄筋 コンク リート	1617310	5-D38	266	435	0.62	5-D51	150	435	0.35

- f. 鋼製防護壁（接合部）の設計の妥当性について  
鋼製防護壁（接合部）におけるアンカーボルト，頂版及び中詰め鉄筋コンクリートの設計について，3次元解析にて妥当性を確認した。

## 5.2 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照査結果を表 5-12 に示す。

鋼製防護壁の基礎地盤に生じる最大接地圧が極限支持力度以下であることを確認した。

表 5-12 (1) ①-①断面南基礎地盤の支持性能評価結果

解析ケース	地震動	最大接地圧	極限支持力度
		(kN/m <sup>2</sup> )	(kN/m <sup>2</sup> )
①	S <sub>s</sub> -D 1	2704	5991

注記 ①：原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

表 5-12 (2) ①-①断面北基礎地盤の支持性能評価結果

解析ケース	地震動	最大接地圧	極限支持力度
		(kN/m <sup>2</sup> )	(kN/m <sup>2</sup> )
④	S <sub>s</sub> -D 1	3861	6116

注記 ④：敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

表 5-12 (3) ③-③断面地盤の支持性能評価結果

解析ケース	地震動	最大接地圧	極限支持力度
		(kN/m <sup>2</sup> )	(kN/m <sup>2</sup> )
④	S <sub>s</sub> -3 1	2544	5991

注記 ④：敷地に存在しない豊浦標準砂の液状化強度特性により地盤を強制的に液状化させることを仮定した解析ケース

表 5-12 (4) ②-②断面地盤の支持性能評価結果

解析ケース	地震動	最大接地圧	極限支持力度
		(kN/m <sup>2</sup> )	(kN/m <sup>2</sup> )
①	S <sub>s</sub> -D 1	3847	6116

注記 ①：原地盤に基づく液状化強度特性を用いた解析ケース

### 5.3 構造物の変形性に対する評価結果

地震時における止水ジョイント部の異種構造物間の相対変位量に対する照査結果を表 5-13 に示す。

地震時における止水ジョイント部の異種構造物間の相対変位量に対する照査を行った結果、止水ジョイント部の相対変位量が許容限界以下であることを確認した。

表 5-13 異種構造物間の地震時相対変位量

位置番号	$\delta x$ [m]	$\delta y$ [m]	$\delta z$ [m]	最大発生変位量[m] $\sqrt{(\delta x^2 + \delta y^2 + \delta z^2)}$	設計変位量 [m]
南側	0.710	1.001	0.103	1.232	2.000
北側	0.690	1.312	0.109	1.486	2.000