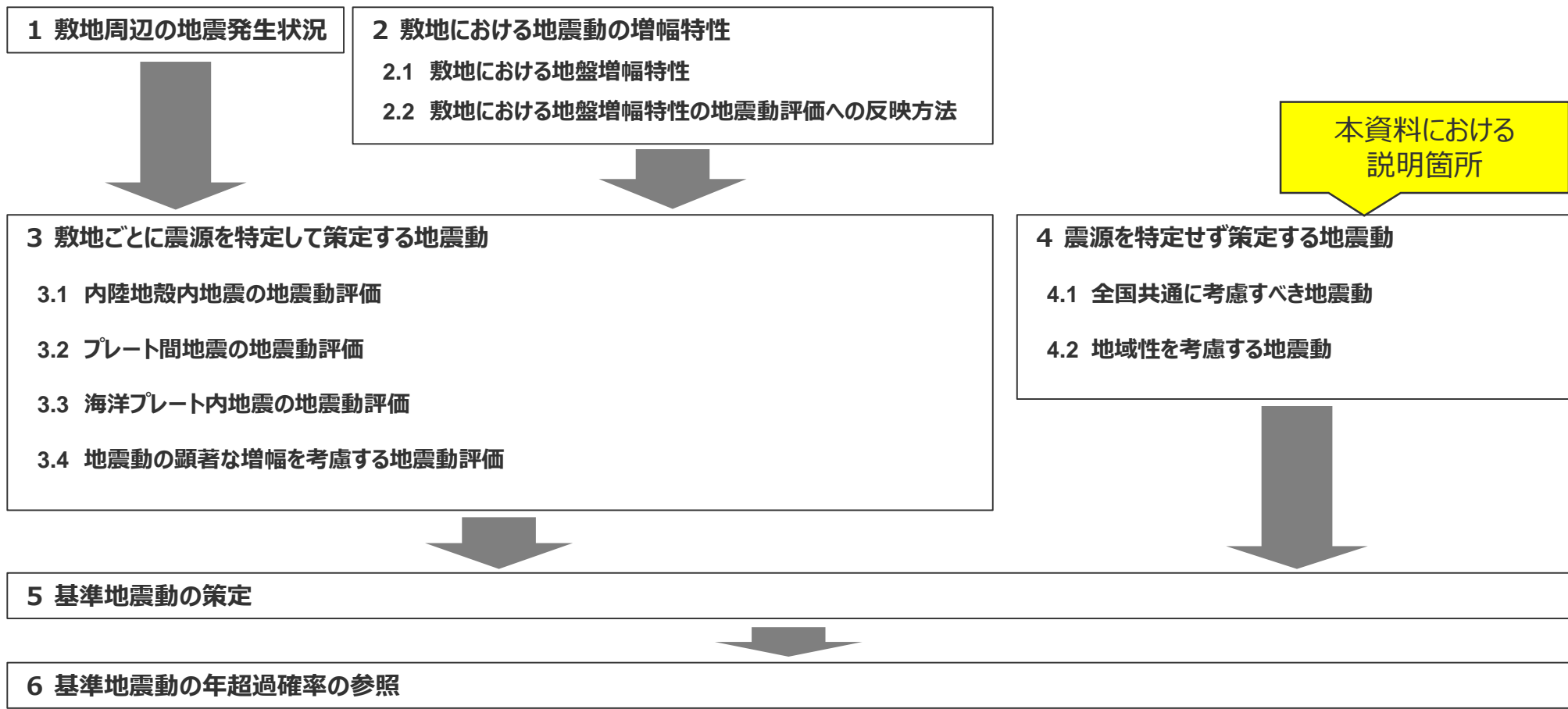




浜岡原子力発電所 震源を特定せず策定する地震動について (コメント回答)

2023年5月22日

基準地震動Ssの策定の全体像及び本資料における説明箇所



2022年4月15日 第1041回審査会合及び

2023年2月24日 第1117回審査会合コメント及び回答概要一覧

No.	コメント	回答概要	ページ
1	<p>震源を特定せず策定する地震動の標準応答スペクトルに基づく地震動に関する補正申請において、断層モデルを用いた手法による地震動評価で用いる地下構造モデルとは異なる地下構造モデルが用いられているが、先行サイトの審査でもコメントしているとおりその理由の説明が必要であり、地下構造モデルの審査以降に相応な調査や検討、分析の追加が新たに行われてなければ地下構造モデルを新たに設定する妥当性が言えないこと、もし新たなデータや知見が得られたことにより新しく設定した地下構造モデルを用いるということであれば、これまで審査してきた断層モデルを用いた手法の地下構造モデルや地震動評価結果についても再度審査する必要が生じ、審査の長期化に繋がる部分もあることも踏まえて、標準応答スペクトルに基づく地震動の評価方針を説明すること。</p>	<p>標準応答スペクトルに基づく地震動の評価方針については、標準応答スペクトルに基づく地震動の評価に用いる地下構造モデルについて、補正申請から変更し、断層モデルを用いた手法による地震動評価の統計的グリーン関数法で用いた地下構造モデル（SGFモデル）と同じものを用いることとする。</p> <p>また、先行サイトの審査を踏まえ、標準応答スペクトルに基づく地震動の評価に用いる模擬地震動についても、補正申請から変更し、振幅包絡線の経時変化をM7.0で設定して作成することとする。</p>	<p>第1117回 審査会合で 回答済</p>
2	<p>震源を特定せず策定する地震動でも、S波低速度層による地震動の増幅を考慮した地震動評価を行うこと。その際には、どの程度の増幅の考慮が必要かについても検討したうえで、反映方法を説明すること。</p>	<p>「標準応答スペクトルに基づく地震動」及び「2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動」について、S波低速度層による地震動の増幅を考慮することとし、「敷地ごとに震源を特定して策定する地震動」の断層モデルを用いた手法と同じ増幅係数を用いて地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価を行う。</p>	<p>p.5,6,11~13, 38,49~56, 118~125, 168,170, 172~177</p>
3	<p>地域性を考慮する地震動について、何を重視して観測記録の収集対象外とするのか、理由・考え方を整理して説明すること。</p>	<p>検討対象地震の震源域で事前に活断層の存在が指摘されていない主な要因に着目し、観測記録の収集対象外とする理由・考え方を整理して説明する。</p>	<p>p.7,8,149, 165</p>

目次

1 概要	……p.4~
2 全国共通に考慮すべき地震動	
2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法	……p.15~
2.2 標準応答スペクトルに基づく地震動	……p.58~
2.2.1 地下構造モデル及び地震基盤相当面の設定	……p.62~
2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価	……p.64~
2.3 2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動	……p.77~
2.3.1 2004年北海道留萌支庁南部の地震の観測記録	……p.80~
2.3.2 佐藤・他(2013)による基盤地震動の推定に関する知見	……p.86~
2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価	……p.94~
2.4 地震動の顕著な増幅を考慮する地震動	……p.118~
3 地域性を考慮する地震動	……p.127~
3.1 2008年岩手・宮城内陸地震	……p.129~
3.2 2000年鳥取県西部地震	……p.151~
4 震源を特定せず策定する地震動の策定	……p.167~
補足説明資料	……p.172~
参考資料	……p.179~

目次

1 概要	……p.4~
2 全国共通に考慮すべき地震動	
2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法	……p.15~
2.2 標準応答スペクトルに基づく地震動	……p.58~
2.2.1 地下構造モデル及び地震基盤相当面の設定	……p.62~
2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価	……p.64~
2.3 2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動	……p.77~
2.3.1 2004年北海道留萌支庁南部の地震の観測記録	……p.80~
2.3.2 佐藤・他(2013)による基盤地震動の推定に関する知見	……p.86~
2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価	……p.94~
2.4 地震動の顕著な増幅を考慮する地震動	……p.118~
3 地域性を考慮する地震動	……p.127~
3.1 2008年岩手・宮城内陸地震	……p.129~
3.2 2000年鳥取県西部地震	……p.151~
4 震源を特定せず策定する地震動の策定	……p.167~
補足説明資料	……p.172~
参考資料	……p.179~

<1 概要>

震源を特定せず策定する地震動の検討概要

- 「震源を特定せず策定する地震動」の策定に当たっては、「**全国共通に考慮すべき地震動（標準応答スペクトル、2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動）**」及び「**地域性を考慮する地震動（2008年岩手・宮城内陸地震、2000年鳥取県西部地震）**」を検討する。

震源を特定せず策定する地震動

全国共通に考慮すべき地震動

標準応答スペクトル

2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動

敷地の一次元地下構造モデルを用いて評価した地震動

顕著な増幅を考慮して評価した地震動

地域性を考慮する地震動

2008年岩手・宮城内陸地震

2000年鳥取県西部地震

震源域と浜岡の敷地及び敷地周辺との特徴比較
⇒地域性が異なることから観測記録の収集対象外

- 震源を特定せず策定する地震動は、標準応答スペクトルと2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動について、**敷地の一次元地下構造モデルを用いて評価した地震動（顕著な増幅を考慮しない）と地震動の顕著な増幅を考慮する地震動**を考慮。

< 1 概要 >

全国共通に考慮すべき地震動

(標準応答スペクトルに基づく地震動、2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動)

【敷地の一次元地下構造モデルを用いて評価した地震動（顕著な増幅を考慮しない）】

○「標準応答スペクトルに基づく地震動」及び「2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動」は、敷地の一次元地下構造モデル（断層モデルを用いた手法による地震動評価における統計的グリーン関数法のために設定した一次元地下構造モデル）を用いて解放基盤表面における地震動を評価する（2.1～2.3節参照）。

【顕著な増幅を考慮して評価した地震動】

○また、S波低速度層の影響により5号炉周辺の観測点のみで地震動の顕著な増幅が見られることを踏まえ、「標準応答スペクトルに基づく地震動」及び「2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動」について、「敷地ごとに震源を特定して策定する地震動」の断層モデルを用いた手法と同じ増幅係数を乗じる方法で、地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価を行う（2.1、2.4節参照）。

▼解放基盤表面

T.P.-14m (Vs=740m/s)
【出力位置】

解放基盤表面における地震動

一次元地下構造モデルを用いた解放基盤表面までの地震波の伝播特性の反映

▼港町観測点の基盤相当面

T.P.-192m (Vs=960m/s)
【入力位置】

2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動※2

▼地震基盤相当面

T.P.-3550m (Vs=2470m/s)
【入力位置】

標準応答スペクトルに適合する模擬地震動※1

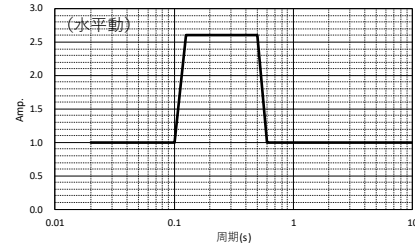
解放基盤表面 (出力位置)

港町観測点の 基盤相当面

(2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動の入力位置)

地震基盤相当面 標準応答スペクトルに適合する 模擬地震動の入力位置

層	標高 (m)	Vs (m/s)	Vp (m/s)	ρ (g/cm ³)	Qs, Qp
1	-14	740	2000	2.07	100f ^{0.7}
2	-32	790	2030	2.08	100f ^{0.7}
3	-62	830	2070	2.09	100f ^{0.7}
4	-92	910	2140	2.11	100f ^{0.7}
5	-192	960	2180	2.12	100f ^{0.7}
6	-354	1100	2110	2.10	100f ^{0.7}
7	-493	1230	2320	2.15	100f ^{0.7}
8	-739	1420	2790	2.25	100f ^{0.7}
9	-1094	1590	3060	2.31	100f ^{0.7}
10	-2050	2150	3990	2.46	100f ^{0.7}
11	-3550	2470	4470	2.53	100f ^{0.7}



<地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価で用いる増幅係数（フーリエスペクトル比、水平動）（p.55参照）>

（断層モデルを用いた手法で用いた増幅係数と同じ）

震源断層を設定せず行う評価では「増幅方向」にあたる範囲を検討できないことを踏まえ、震源断層から到来するすべての地震波が顕著に増幅すると仮定して地震動評価を行う。

<一次元地下構造モデル（断層モデルを用いた手法の統計的グリーン関数法のために設定した一次元地下構造モデル）>

※1 一様乱数の位相を用いた方法により作成。振幅包絡線の経時変化はNoda et al.(2002)の方法により、M7.0、Xeq=10kmで設定。

※2 2004年北海道留萌支庁南部の地震のK-NET HKD020（港町）観測点（港町観測点）の観測記録に基づく基盤地震動の追加検討結果。

<「標準応答スペクトルに基づく地震動」及び「2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動」の評価のイメージ>

地域性を考慮する地震動

(2008年岩手・宮城内陸地震の震源域との地域性の比較検討結果)

- 上部に軟岩や火山岩、堆積層が厚く分布する地域で発生した地震とされる2008年岩手・宮城内陸地震の震源域と、浜岡原子力発電所の敷地及び敷地周辺とについて、大局的な地体構造区分の違いを確認したうえで、地質分布、地形の特徴、活断層の分布、火山フロントとの位置関係等を比較し、特徴が類似する場合には、観測記録の収集対象とする。

- 浜岡原子力発電所の敷地及び敷地周辺は、2008年岩手・宮城内陸地震の震源域で事前に活断層の存在が指摘されていなかった主要因のうち、**堆積岩類が厚く分布することは類似しているものの、活断層の存在の把握に資する断層変位基準となる第四紀の海成段丘面及び段丘堆積物が分布していること（下表黄色背景部）に地域性の違いが認められる。**なお、活断層の存在が指摘されていなかった主要因以外に、褶曲構造が分布していることが類似するものの、2008年岩手・宮城内陸地震の震源域は反射法探査が実施しにくい内陸の山間部に位置するが、浜岡原子力発電所の敷地及び敷地周辺は内陸地殻内地震に関連する褶曲構造の把握に資する反射法探査を実施しやすい沿岸部周辺や海域に位置することに地域性の違いが認められる。
- また、その他の主要因と考えられる、火山フロントに近接し周囲に第四紀火山や多数のカルデラが認められることにより、火山岩類が分布し第四紀火山噴出物に覆われていることについても、敷地及び敷地周辺はそれらの特徴を有しないことから、地域性の違いが認められる。
- これらのことから、**2008年岩手・宮城内陸地震の震源域と浜岡原子力発電所の敷地及び敷地周辺とは、地域性が異なると判断し、2008年岩手・宮城内陸地震は観測記録の収集対象外とした。** (3.1節参照)

【比較検討結果の凡例】 ○：類似性あり △：類似性低い～一部あり ×：類似性なし 【記載事項の凡例】 赤字：類似点 青字：相違点 黄色背景 上記比較検討で重視した地域性の違い

項目	比較検討結果	2008年岩手・宮城内陸地震の震源域	浜岡原子力発電所の敷地及び敷地周辺
地体構造区分 (基盤地質分類) (Wallis et al.(2020))	×	南部北上帯 (SK) (古生代～中生代の堆積岩を主体とし、古生代前期の低温高压型変成岩や花崗岩類を伴う。)	古第三紀～新第三紀の付加体 (P-N) (西南日本の外弧全体に発達する古第三紀～新第三紀の付加体で、タービダイト起源の砂岩、泥岩を主体とする。)
地震地体構造区分 (垣見・他(2003))	×	東北日本弧内帯 (8C) (火山性内弧にあたり、脊梁山地・丘陵の火山帯とその間の盆地列からなり、活断層の密度は中、地震活動は高、主な地震として、M7クラスの内陸地殻内地震が複数報告されている。)	西南日本弧外帯 (10B2) (外弧隆起帯の安定域にあたり、活断層の密度は極小、地震活動は低、主な地震は2つほど報告されているが、敷地周辺ではM7クラスの内陸地殻内地震の報告はない。)
地質分布	△	<ul style="list-style-type: none"> 古第三紀漸新世～新第三紀鮮新世の火山岩類及び堆積岩類が厚く分布するとともに、第四紀火山噴出物に覆われる。 大規模地すべりを含め、地すべり地形が密集している。 	<ul style="list-style-type: none"> フィリピン海プレートの沈み込みにより付加体が発達し、中生代～新生代第四紀前期の堆積岩類が厚く分布するが、火山岩類や第四紀火山噴出物は分布していない。 大規模な地すべり地形は分布していない。
地形の特徴：第四系の分布・地形面の発達状況	×	<ul style="list-style-type: none"> 断層変位基準となる第四紀の海成段丘面及び段丘堆積物は分布しない。 	<ul style="list-style-type: none"> 断層変位基準となる第四紀の海成段丘面及び段丘堆積物が分布している。
活断層の分布	△	<ul style="list-style-type: none"> 2008年岩手・宮城内陸地震の震源域の北方や南方には、北上低地西縁断層帯等の、南北走向の逆断層が分布しているが、震源域周辺には活断層は示されていない。なお、震源域には新第三紀の褶曲構造が知られている(柳田・他(2020))。 	<ul style="list-style-type: none"> 敷地周辺には海域を主として付加体地域に形成されるトラフ軸に沿う褶曲構造及び主に逆断層が多数分布している。
火山フロントとの位置関係等	×	<ul style="list-style-type: none"> 火山フロントに近接しており、周囲には第四紀火山が分布し、多数のカルデラが認められる。 	<ul style="list-style-type: none"> 火山フロントからは離れており、敷地周辺には第四紀火山はなくカルデラも認められない。

< 1 概要 >

地域性を考慮する地震動

(2000年鳥取県西部地震の震源域との地域性の比較検討結果)

○ 活断層の密度が少なく活動度が低いと考えられる地域で発生した地震とされる2000年鳥取県西部地震の震源域と、浜岡原子力発電所の敷地及び敷地周辺とについて、大局的な地体構造区分の違いを確認したうえで、地質分布、地形の特徴、活断層の分布、火山フロントとの位置関係等を比較し、特徴が類似する場合には、観測記録の収集対象とする。

- 浜岡原子力発電所の敷地及び敷地周辺は、2000年鳥取県西部地震の震源域で事前に活断層の存在が指摘されていなかった主な要因と考えられる、**活断層が未成熟で密度が低いことについて、付加体地域に形成されるトラフ軸に沿う褶曲構造及び主に逆断層が多数分布していること及び活断層の存在の把握に資する断層変位基準となる第四紀の海成段丘面及び段丘堆積物が分布していること（下表黄色背景部）に地域性の違いが認められる。**
- また、地質分布や火山フロントとの位置関係についても、地域性の違いが認められる。
- これらのことから、**2000年鳥取県西部地震の震源域と浜岡原子力発電所の敷地及び敷地周辺とは、地域性が異なると判断し、2000年鳥取県西部地震は観測記録の収集対象外とした。** (3.2節参照)

【比較検討結果の凡例】 ○：類似性あり △：類似性低い～一部あり ×：類似性なし 【記載事項の凡例】 赤字：類似点 青字：相違点 上記比較検討で重視した地域性の違い

項目	比較検討結果	2000年鳥取県西部地震の震源域	浜岡原子力発電所の敷地及び敷地周辺
地体構造区分 (基盤地質分類) (Wallis et al.(2020))	×	飛騨－隠岐帯 (HO) (西南日本弧の日本海側に位置し、主に古生代～中生代の花崗岩、片麻岩から構成される。)	古第三紀～新第三紀の付加体 (P-N) (西南日本の外弧全体に発達する古第三紀～新第三紀の付加体で、タービタイト起源の砂岩、泥岩を主体とする。)
地震地体構造区分 (垣見・他(2003))	×	中国山地・瀬戸内海 (10C5) (北部は安定隆起域で火山が分布し、南部は沈降域にあり、活断層の密度は小だが、地震活動は中(高)、主な地震として、M7クラスの内陸地殻内地震が複数報告されている。)	西南日本弧外帯 (10B2) (外弧隆起帯の安定域にあり、活断層の密度は極小、地震活動は低、主な地震は2つほど報告されているが、敷地周辺ではM7クラスの内陸地殻内地震の報告はない。)
地質分布	×	<ul style="list-style-type: none"> 白亜紀から古第三紀の花崗岩を主体としており、新第三紀中新世に貫入した安山岩～玄武岩質の岩脈が頻りに分布する。 	<ul style="list-style-type: none"> フィリピン海プレートの沈み込みにより付加体が発達し、中生代～新生代第四紀前期の堆積岩類が厚く分布するが、花崗岩や岩脈は分布していない。
地形の特徴：第四系の分布・地形面の発達状況	×	<ul style="list-style-type: none"> 明瞭な断層変位基準の少ない地域であるとされており、震源域周辺には断層変位基準となる第四紀の海成段丘面及び段丘堆積物は分布していない。 	<ul style="list-style-type: none"> 断層変位基準となる第四紀の海成段丘面及び段丘堆積物が分布している。
活断層の分布	×	<ul style="list-style-type: none"> 震源域周辺は、活断層の発達過程としては初期ないし未成熟な段階にある地域とされており、小規模な活動リニアメントが示され、その周辺には横ずれ断層がいくつか分布しているが、活断層の密度は低い。なお、震源域には褶曲構造は知られていない。 	<ul style="list-style-type: none"> 敷地周辺には海域を主として付加体地域に形成されるトラフ軸に沿う褶曲構造及び主に逆断層が多数分布している。
火山フロントとの位置関係等	×	<ul style="list-style-type: none"> 火山フロントに近接しており、周囲には第四紀火山が分布する。 	<ul style="list-style-type: none"> 火山フロントからは離れており、敷地周辺には第四紀火山はなくカルデラも認められない。

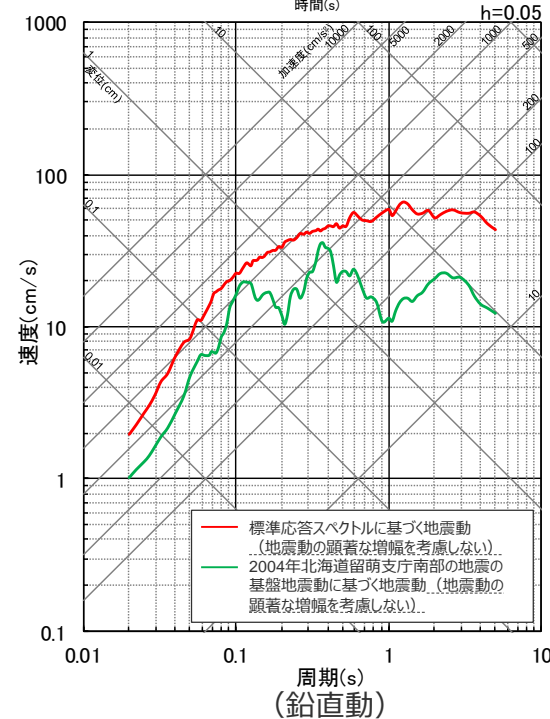
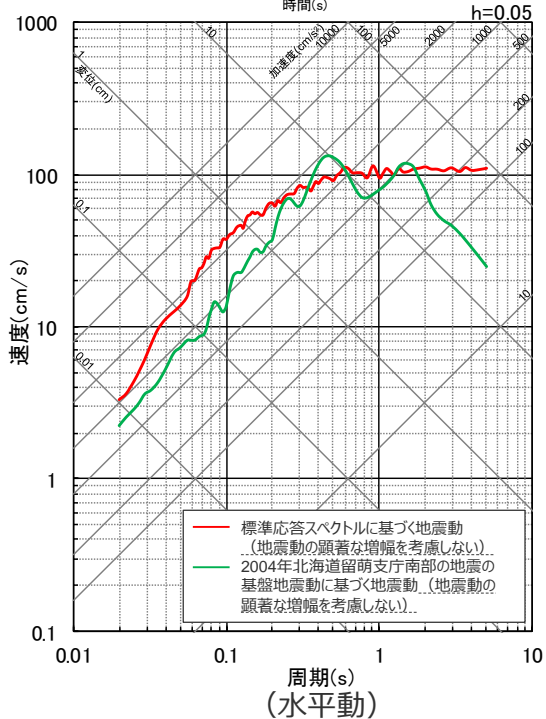
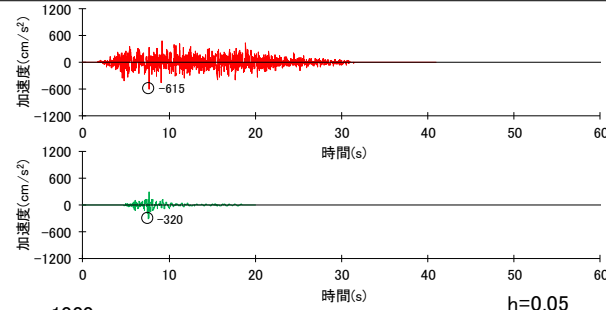
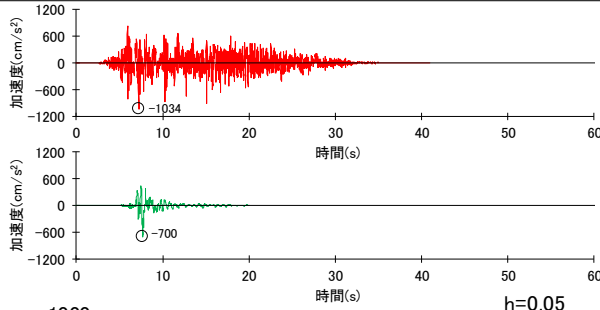
・ なお、2008年岩手・宮城内陸地震の震源域に見られるような大規模地すべり地形は2000年鳥取県西部地震の震源域と敷地及び敷地近傍のいずれにも分布していないことを確認している。

< 1 概要 >

震源を特定せず策定する地震動

(評価結果 (地震動の顕著な増幅を考慮しない))

○ 震源を特定せず策定する地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮しない) として、標準応答スペクトルに敷地の地盤物性に応じて解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映した地震動 (水平成分: 1034cm/s^2 、鉛直成分: 615cm/s^2) 及び2004年北海道留萌支庁南部の地震の検討結果に保守性を考慮した地震動 (水平成分: 700cm/s^2 、鉛直成分: 320cm/s^2) を考慮する。



< 震源を特定せず策定する地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮しない) (上段: 加速度時刻歴波形、下段: 応答スペクトル) >

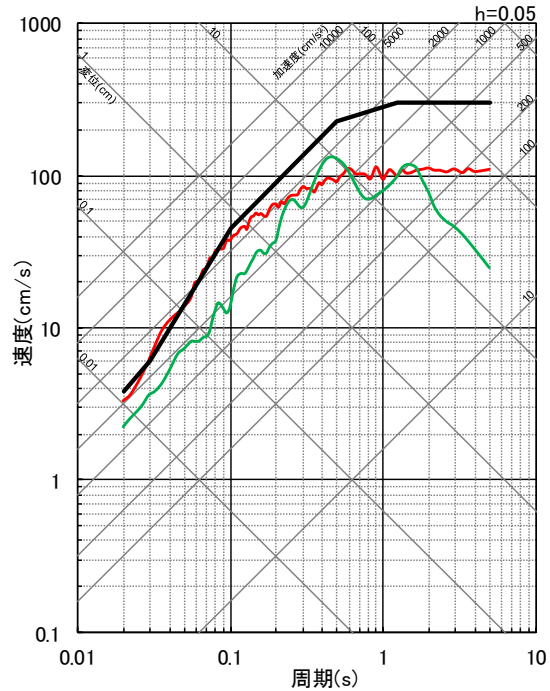
< 1 概要 >

震源を特定せず策定する地震動

((参考) 応答スペクトルに基づく手法による基準地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮しない領域) (当初申請) との比較)

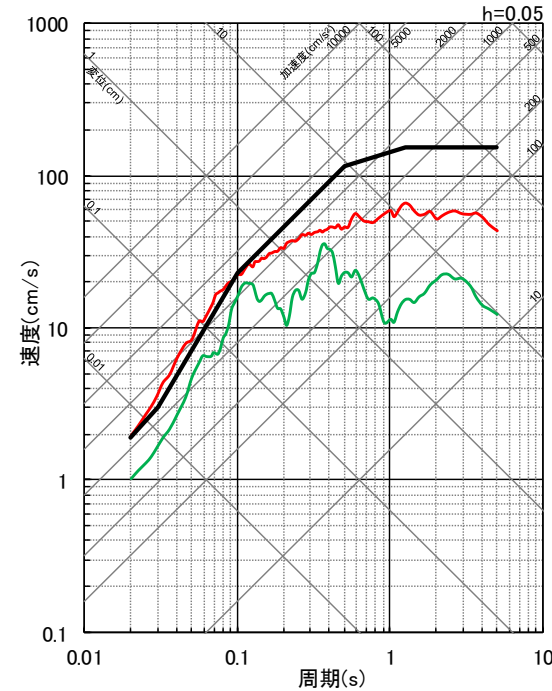
○震源を特定せず策定する地震動 (標準応答スペクトルに基づく地震動及び2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動) (地震動の顕著な増幅を考慮しない) について、応答スペクトルに基づく手法による基準地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮しない領域) (Ss1-D) (当初申請) との比較は下図のとおり。

— 標準応答スペクトルに基づく地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮しない)
— 2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮しない)
— 応答スペクトルに基づく手法による基準地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮しない領域) (Ss1-D) (当初申請)



(水平動)

— 標準応答スペクトルに基づく地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮しない)
— 2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮しない)
— 応答スペクトルに基づく手法による基準地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮しない領域) (Ss1-D) (当初申請)



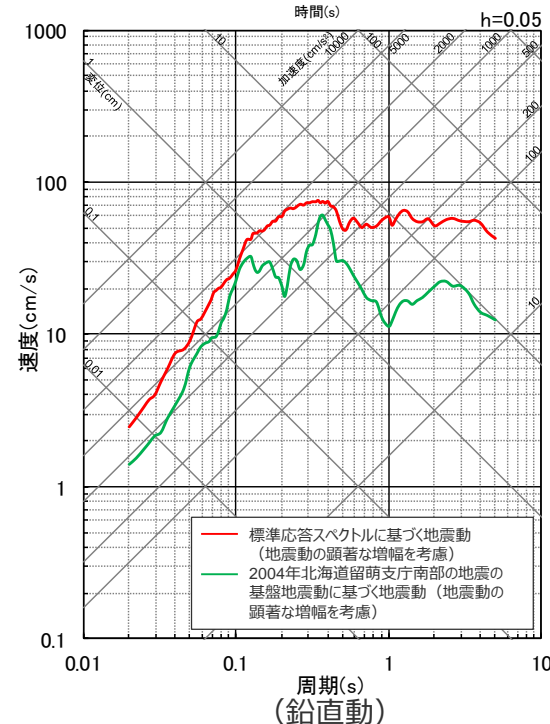
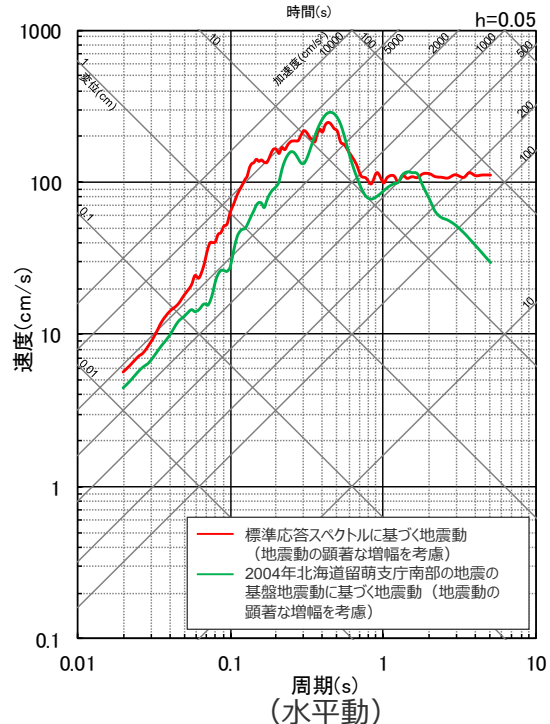
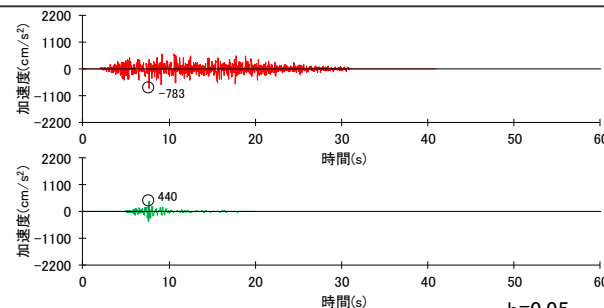
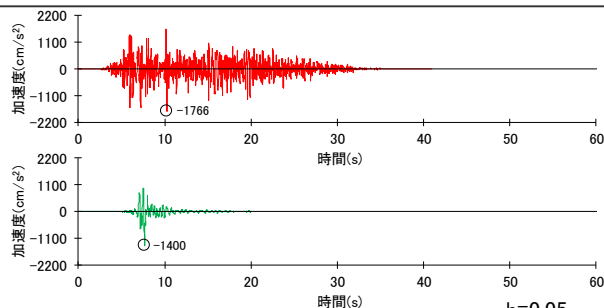
(鉛直動)

<震源を特定せず策定する地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮しない) と応答スペクトルに基づく手法による基準地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮しない領域) (Ss1-D) (当初申請) との比較 (応答スペクトル) >

震源を特定せず策定する地震動

(評価結果 (地震動の顕著な増幅を考慮))

- 震源を特定せず策定する地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮) として、標準応答スペクトルに敷地の地盤物性に応じて解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映した地震動 (水平成分: 1766cm/s^2 、鉛直成分: 783cm/s^2) 及び2004年北海道留萌支庁南部の地震の検討結果に保守性を考慮した地震動 (水平成分: 1400cm/s^2 、鉛直成分: 440cm/s^2) を考慮する。



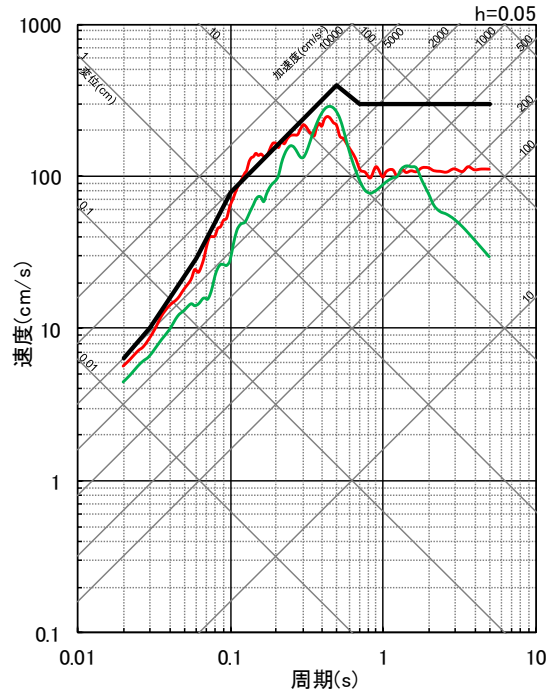
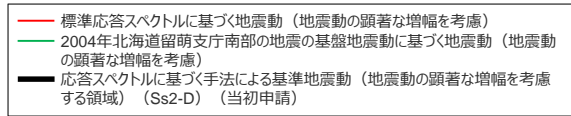
<震源を特定せず策定する地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮) (上段: 加速度時刻歴波形、下段: 応答スペクトル) >

< 1 概要 >

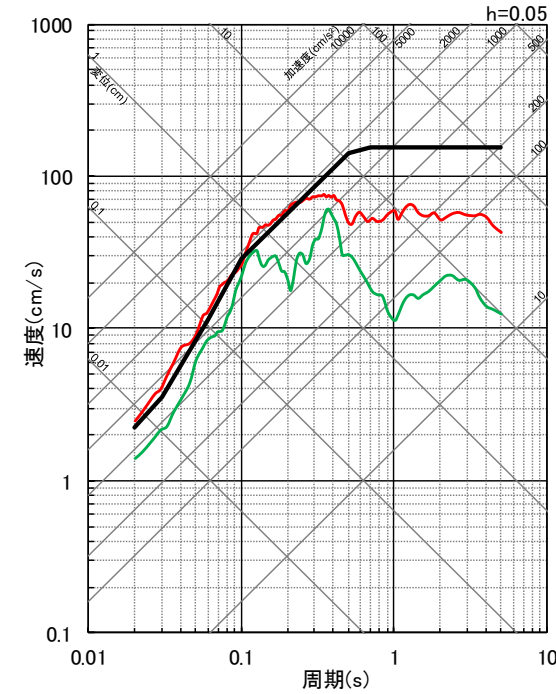
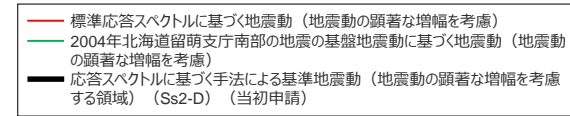
震源を特定せず策定する地震動

((参考) 応答スペクトルに基づく手法による基準地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮する領域) (当初申請) との比較)

○震源を特定せず策定する地震動 (標準応答スペクトルに基づく地震動及び2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動) (地震動の顕著な増幅を考慮) について、応答スペクトルに基づく手法による基準地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮する領域) (Ss2-D) (当初申請) との比較は下図のとおり。



(水平動)



(鉛直動)

<震源を特定せず策定する地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮) と応答スペクトルに基づく手法による基準地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮する領域) (Ss2-D) (当初申請) との比較 (応答スペクトル) >

< 1 概要 >

震源を特定せず策定する地震動に係る当初申請からの変更点

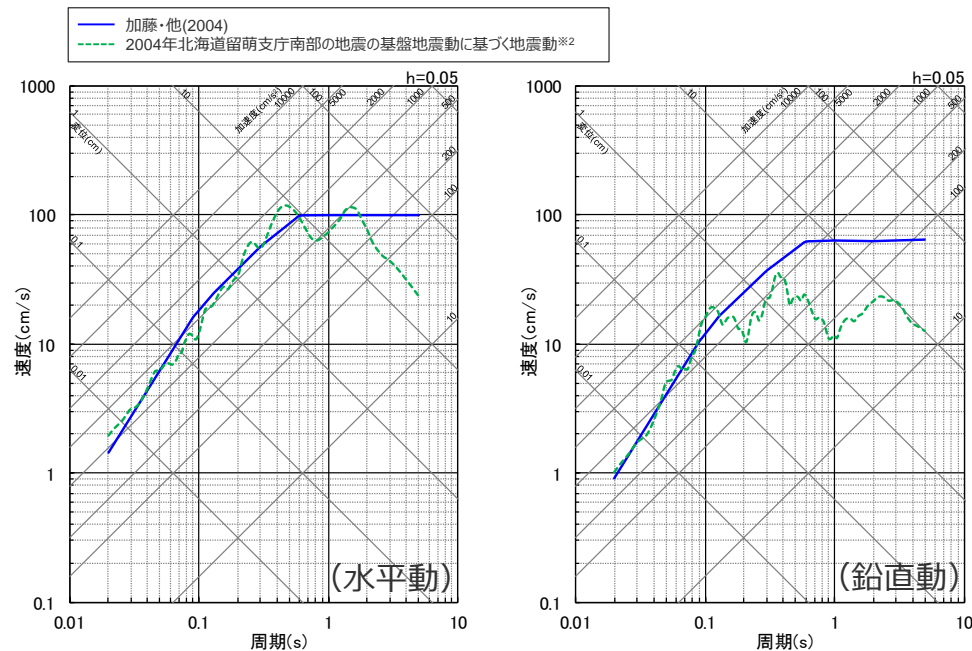
【当初申請】

- 国内外における震源近傍の地震観測記録に基づく震源を事前に特定できない地震の知見である加藤・他(2004)による**応答スペクトル**を考慮。
- **2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動** (K-NET HKD020 (港町) 観測点) を考慮 (敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性の反映なし)。

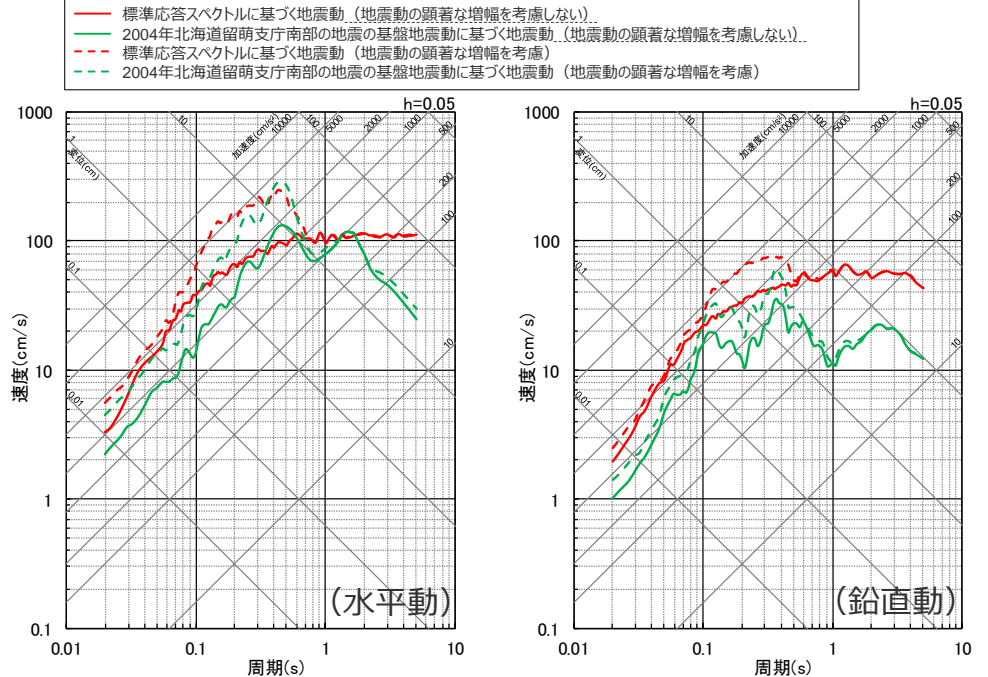
【今回】

- 震源近傍の多数の地震動記録に基づいて策定された**標準応答スペクトル**を考慮 (敷地の地盤物性に**応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映**。加藤・他(2004)の応答スペクトルについては、「標準応答スペクトル」がこれを上回る地震動レベルとして策定されていることから、考慮しない)。
- **2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動** (K-NET HKD020 (港町) 観測点) を考慮 (敷地の地盤物性に**応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映**)。
- これらについて、地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価も実施。

規則の
解釈等
の一部
改正※1



< 震源を特定せず策定する地震動 (当初申請) (応答スペクトル) >



< 震源を特定せず策定する地震動 (今回) (応答スペクトル) >

※1 令和3年4月21日 原規技発第2104216号 原子力規制委員会決定 実用発電用原子炉及びその附属施設の位置、構造及び設備の基準に関する規則の解釈等の一部改正について。

※2 当初申請では、「2004年北海道留萌支庁南部地震を考慮した地震動」と記載。

余白

目次

1 概要	……p.4~
2 全国共通に考慮すべき地震動	
2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法	……p.15~
2.2 標準応答スペクトルに基づく地震動	……p.58~
2.2.1 地下構造モデル及び地震基盤相当面の設定	……p.62~
2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価	……p.64~
2.3 2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動	……p.77~
2.3.1 2004年北海道留萌支庁南部の地震の観測記録	……p.80~
2.3.2 佐藤・他(2013)による基盤地震動の推定に関する知見	……p.86~
2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価	……p.94~
2.4 地震動の顕著な増幅を考慮する地震動	……p.118~
3 地域性を考慮する地震動	……p.127~
3.1 2008年岩手・宮城内陸地震	……p.129~
3.2 2000年鳥取県西部地震	……p.151~
4 震源を特定せず策定する地震動の策定	……p.167~
補足説明資料	……p.172~
参考資料	……p.179~

概要

- 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法については、第1041回審査会合において、敷地ごとに震源を特定して策定する地震動のまとめ資料を作成してご説明する際、敷地における地盤増幅特性の分析結果及びそれを踏まえた地震動評価の方針、並びに敷地ごとに震源を特定して策定する地震動の評価における敷地の地盤増幅特性の地震動評価への反映方法についてまとめ資料を作成してご説明した（第1041回審査会合資料2-2-2参照）。
- ここでは、敷地の地盤増幅特性の地震動評価への反映方法の全体像を示しつつ、震源を特定せず策定する地震動の評価における敷地の地盤増幅特性の地震動評価への反映方法についてご説明するため、以下について順にご説明する。
 - ・ 敷地における地盤増幅特性の分析結果（概要）（第1041回審査会合資料2-2-2 p.19~参照）
 - ・ 敷地における地盤増幅特性の地震動評価への反映方法（第1041回審査会合資料2-2-2 p.90~参照）
 - ・ 敷地における地盤増幅特性を踏まえた地震動評価の方針（概要）（第1041回審査会合資料2-2-2 p.100~参照）
 - ・ 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動の評価への反映方法（概要）（第1041回審査会合資料2-2-2 p.109~参照）
 - ・ 震源を特定せず策定する地震動の評価への反映方法（今回ご説明）

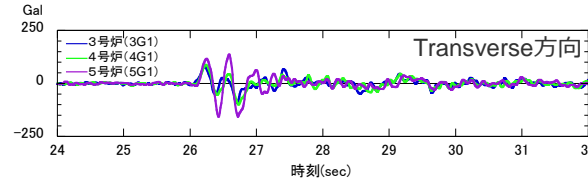
<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法> 敷地における地盤増幅特性の分析結果 (概要) (地震観測記録の分析結果)

・敷地における地盤増幅特性の分析結果の詳細は、第1041回審査会合資料2-2-2 p.19~参照。

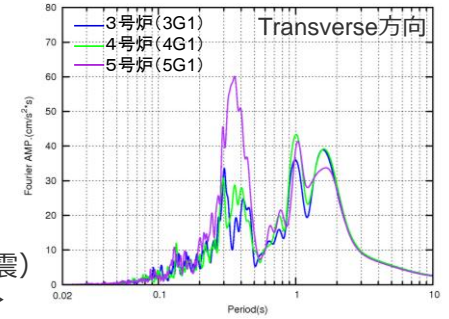
2009年駿河湾の地震の分析 (鉛直アレイ観測)

- 5号炉周辺観測点で見られた地震動の顕著な増幅は、時刻歴波形ではS波主要動部のみに見られ、フーリエスペクトルでは周期0.2~0.5秒付近の狭帯域のみに、応答スペクトルでは周期0.5秒以下の短周期側のみに見られ、これ以外の周期帯には見られない。

<2009年駿河湾の地震 (本震)の加速度時刻歴波形>

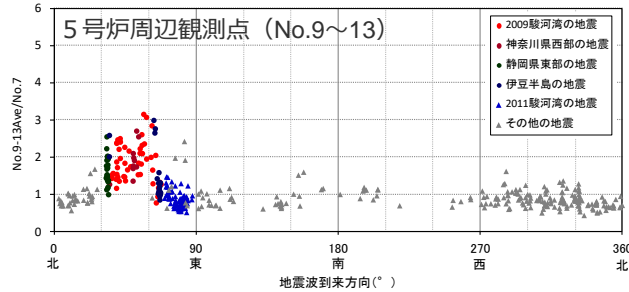


<2009年駿河湾の地震 (本震)の加速度フーリエスペクトル>

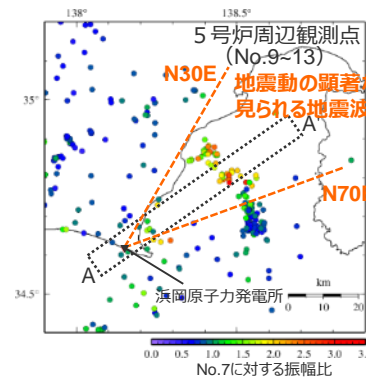


他の地震も含めた分析 (鉛直アレイ観測、多点連続観測、海底試掘トンネル観測)

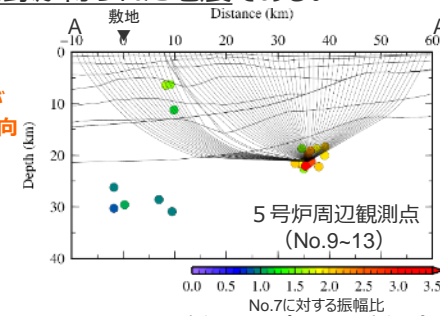
- 5号炉周辺観測点において、地震動の顕著な増幅は、2009年駿河湾の地震の到来方向 (N30E~N70E、「増幅方向」) の地震波のみに見られ、その他の地震波到来方向では見られない。
- 「増幅方向」の地震波でも、増幅の程度は一様ではなく、地震波の入射角が鉛直に近づく敷地近傍の地震ほど顕著な増幅は見られない傾向がある。このうち、2009年駿河湾の地震 (本震) は増幅の程度が最も大きく信頼性が高い記録が得られた地震である。



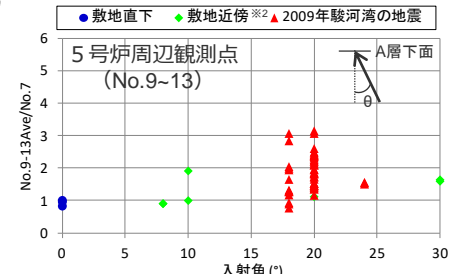
<各地震の振幅比*1と地震波到来方向との関係 (水平平均) >



<5号炉周辺観測点における各地震の振幅比*1の震央分布図>



<振幅比*1の断面図 (A-A'断面) >



<入射角毎*3の振幅比*1> (N30E~N70E方向+敷地直下の地震)

*1 概ね敷地の中央に位置するNo.7観測点 (p.21参照) を基準として算出。観測分析期間は、2009年9月20日~2013年8月4日。

*2 本検討では、敷地から15km程度に位置する地震は敷地近傍の地震に分類して整理した。

*3 浅部三次元地下構造モデルの底面に相当するA層下面 (深さ700m程度。第1041回審査会合資料2-2-3 補足説明資料①-11参照) への入射角について、各断面の地震クラスター毎にレイトレーシングを行い評価。

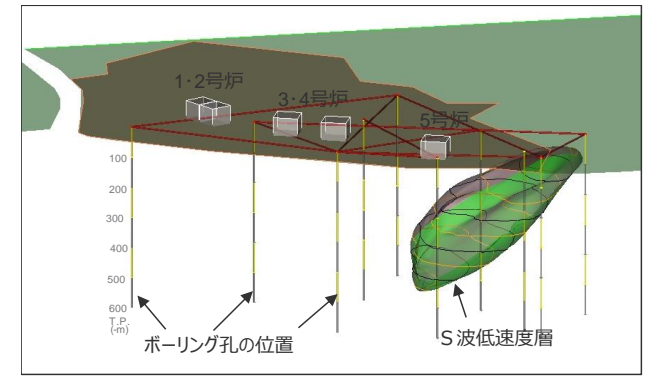
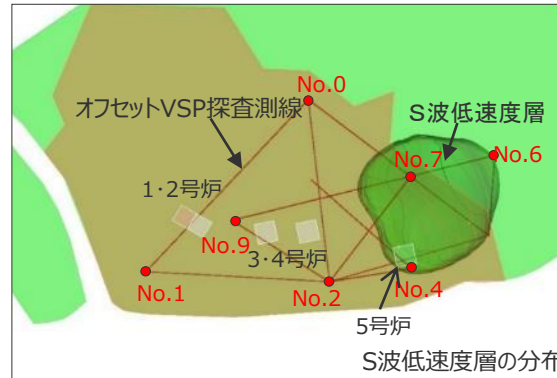
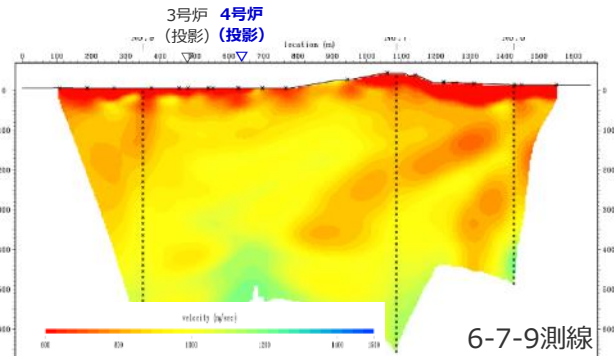
- 地震観測記録の分析結果から、**5号炉周辺の増幅要因**は、5号炉周辺から2009年駿河湾の地震の地震波到来方向にかけて**局所的に分布する、浅部地盤のS波速度が低下した不均質構造**であると考えられる。

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法> 敷地における地盤増幅特性の分析結果 (概要) (地下構造調査結果及び解析検討結果)

・敷地における地盤増幅特性の分析結果の詳細は、第1041回審査会合資料2-2-2 p.19~参照。

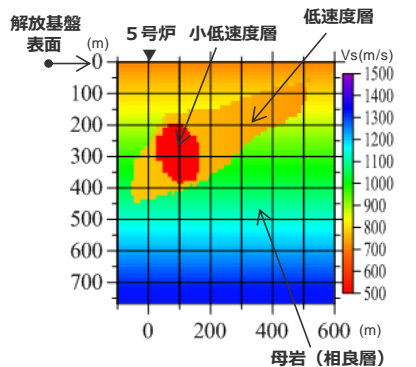
地下構造調査

○ 速度構造調査 (複数のオフセットVSP探査等) により、5号炉から2009年駿河湾の地震の到来方向 (北東方向) にかけて深さ数百mの浅部に局所的に分布するS波低速度層を確認。

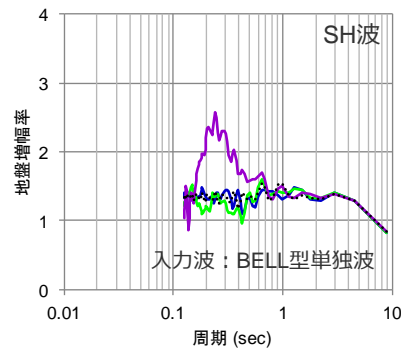


解析検討

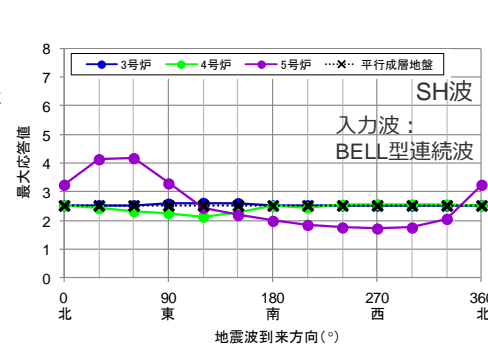
○ 局所的に分布するS波低速度層を含む三次元地下構造モデルを用いた解析検討により、地震観測記録の特徴と整合する結果が得られることを確認。
○ 増幅メカニズムは、S波低速度層による波面の屈曲により地震波が干渉して増幅するフォーカシング現象と分析。



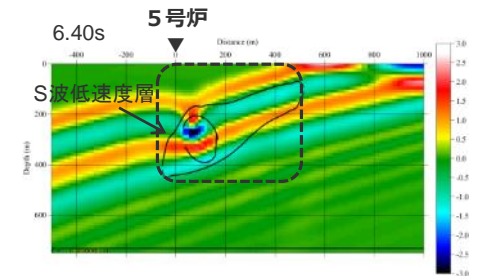
<三次元地下構造モデル>



<地盤増幅率>



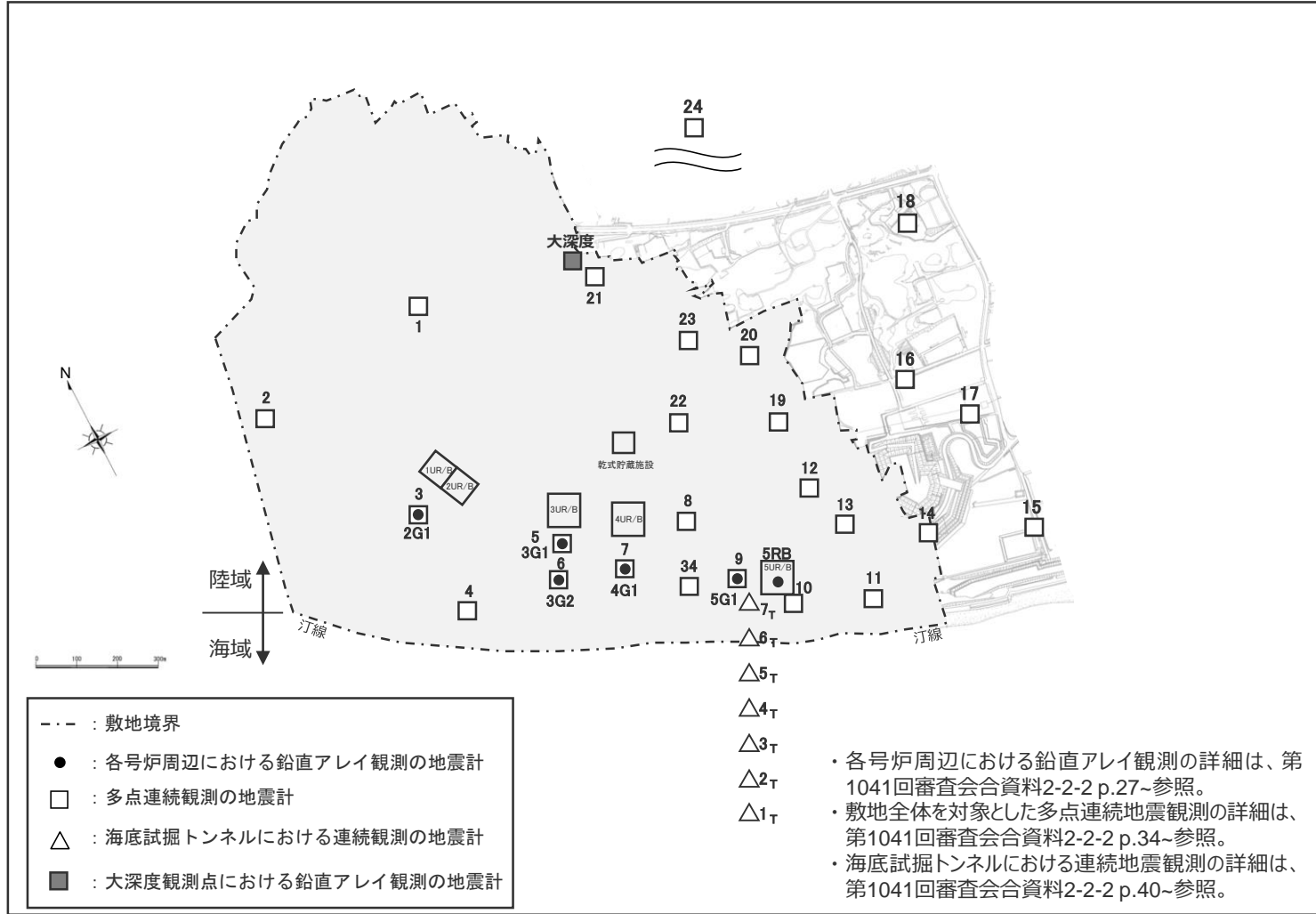
<応答波形の最大値分布>



<スナップショット>

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法> 敷地における地盤増幅特性の分析 (敷地における地震観測)

○浜岡原子力発電所では、各号炉周辺における鉛直アレイ観測、敷地全体を対象とした多点連続地震観測及び海底試掘トンネルにおける連続地震観測を行っている。また、大深度観測点における鉛直アレイ観測も行っている。



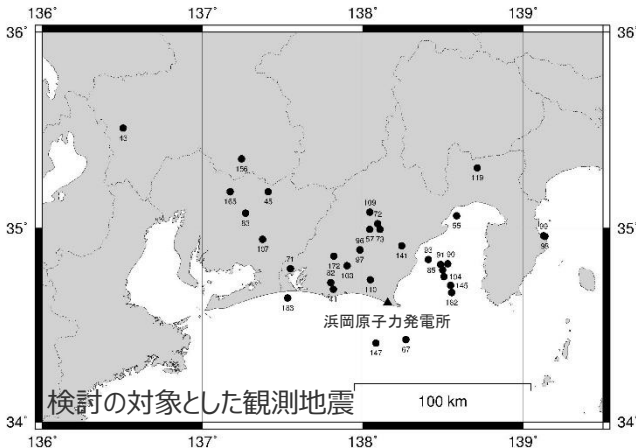
<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

敷地における地盤増幅特性の分析

(各号炉周辺における鉛直アレイ観測 (3～5号炉の観測点における地震波到来方向毎の地盤増幅特性))

- 地震波到来方向毎の地盤増幅特性を検討するため、3号炉(3G1)を基準として、4号炉(4G1)、5号炉(5G1, 5RB)の最大加速度比、周期別SI値比を算定。
- ⇒ **3号炉(3G1)に対する4号炉(4G1)の比率は、いずれの地震波到来方向も1程度**である。
- ⇒ **3号炉(3G1)に対する5号炉(5G1, 5RB)の比率は、2009年駿河湾の地震の地震波到来方向付近では大きい**が、それ以外の地震波到来方向では**1程度**である。

・各号炉周辺における鉛直アレイ観測の詳細は、第1041回審査会合資料2-2-2 p.27~参照。

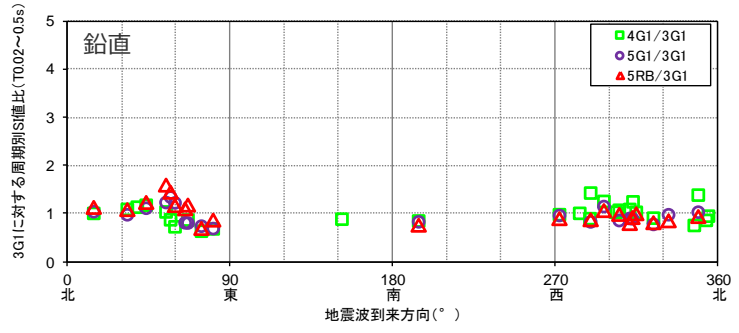
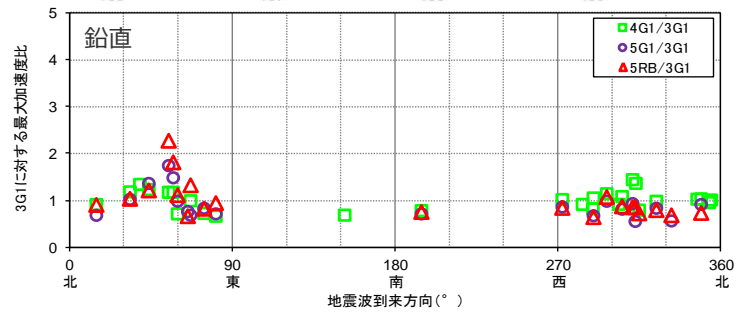
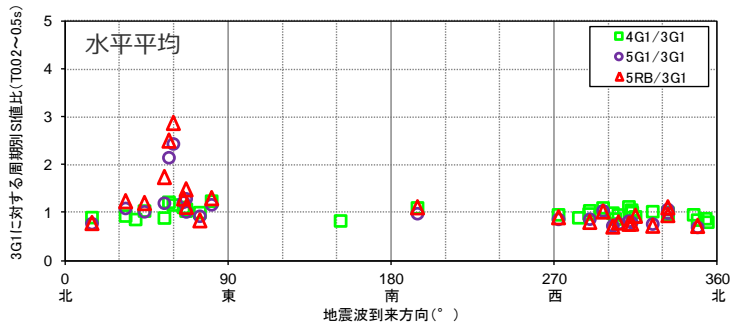
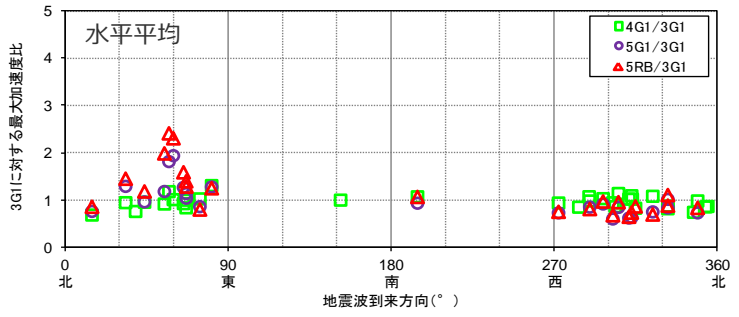


最大加速度比



周期別SI値比
(周期0.02~0.5秒※)

※2009年駿河湾の地震の応答スペクトルにおいて5号炉周辺の顕著な増幅が見られた周期帯



<地震波到来方向毎の最大加速度比、周期別SI値比(4G1/3G1, 5G1/3G1, 5RB/3G1(G.L.-100m)) >
(検討対象記録の観測分析期間: 1992年7月21日~2013年8月3日)

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

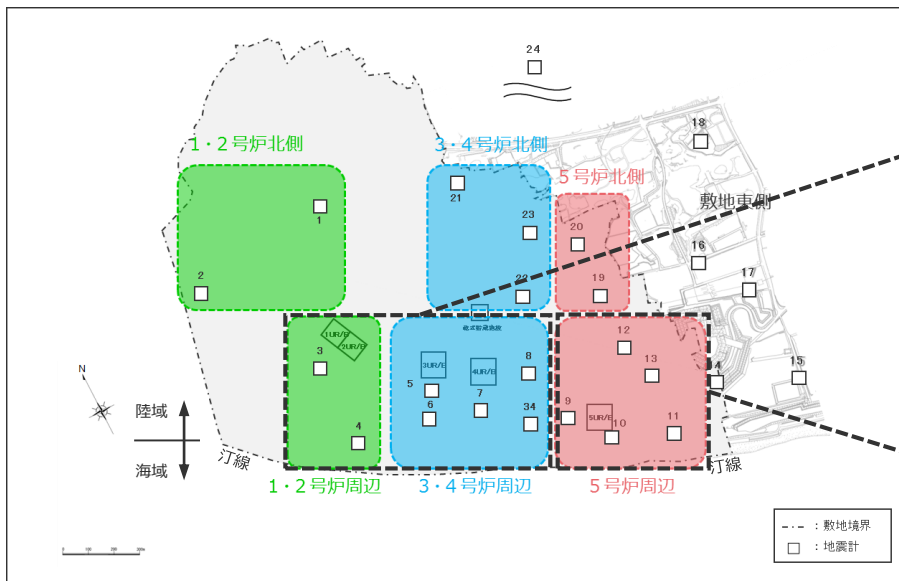
敷地における地盤増幅特性の分析

(敷地全体を対象とした多点連続地震観測 (敷地全体における地震波到来方向毎の地盤増幅特性の分析))

○ 振幅比が大きい地震のグループが確認された観測点として5号炉周辺 (No.9~No.13) を、いずれの地震のグループにおいても振幅比が1程度であった観測点として1~4号炉周辺 (No.3~No.8, No.34) をそれぞれグルーピングし、概ね敷地の中央に位置するNo.7観測点を基準にして、地震波到来方向毎に各地震の振幅比を算出。

⇒ **5号炉周辺では、2009年駿河湾の地震を含むN30E~N70Eの地震波到来方向の地震では振幅比が大きい**が、**その他の地震波到来方向の地震では振幅比が1程度**である。

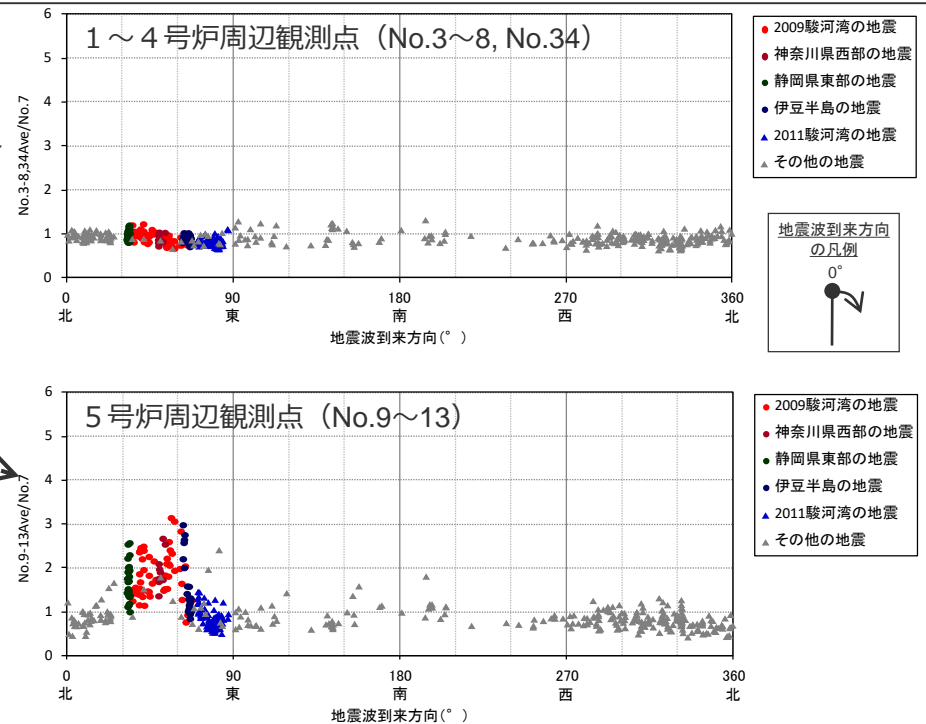
⇒ **1~4号炉周辺では、2009年駿河湾の地震の地震波到来方向を含め、いずれの地震波到来方向の地震も振幅比は1程度**である。



<多点連続地震観測の地震計配置>

- ※1 概ね敷地の中央に位置するNo.7観測点を基準として算出。
- ※2 多点連続地震観測記録の分析は、観測分析期間：2009年9月20日~2013年8月4日の記録を用いて実施。この地震波到来方向毎の地盤増幅特性の分析については、より詳細に確認するため、1年間程度の記録を追加するとともに、データ数確保のために対象としていた水平2方向のうち片方向しかない記録を本分析では対象外として追加分析 (観測分析期間：2009年9月20日~2014年7月26日) を実施。なお、これらの分析結果は傾向に差異は見られない。

・敷地全体を対象とした多点連続地震観測の詳細は、第1041回審査会合資料2-2-2 p.34~参照。



<各地震の振幅比※1と地震波到来方向との関係 (水平平均) >
(観測分析期間：2009年9月20日~2014年7月26日※2)

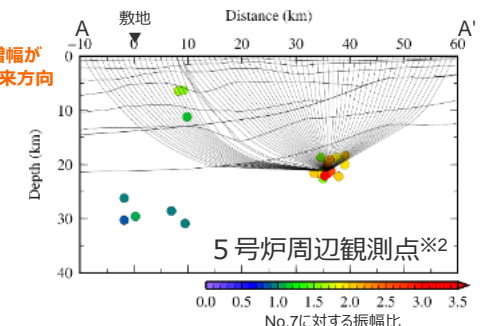
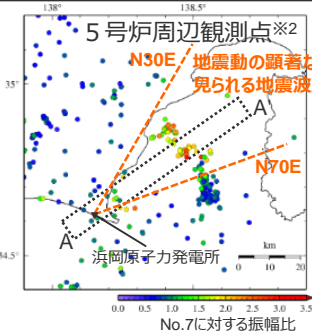
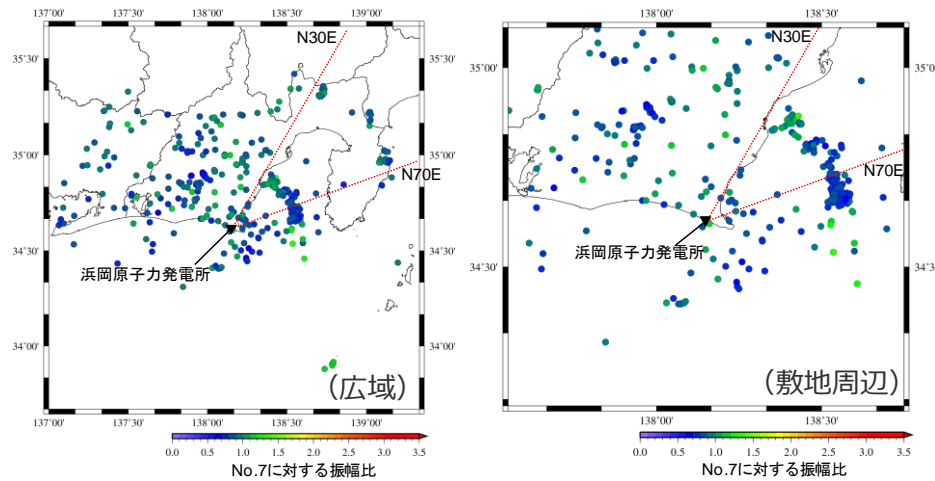
○ **地震動の顕著な増幅は、5号炉周辺観測点における特定の地震波到来方向 (N30E~N70E、「増幅方向」) の地震のみに見られる。**

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

敷地における地盤増幅特性の分析

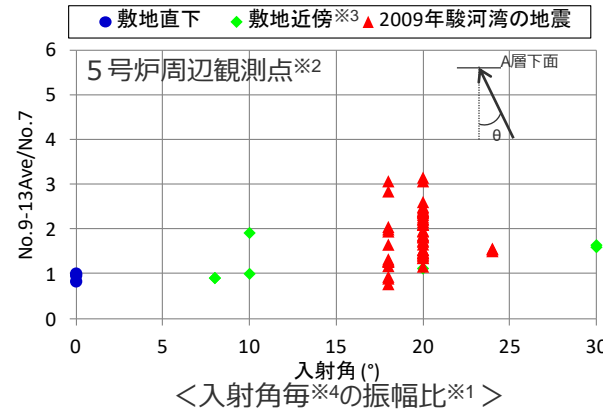
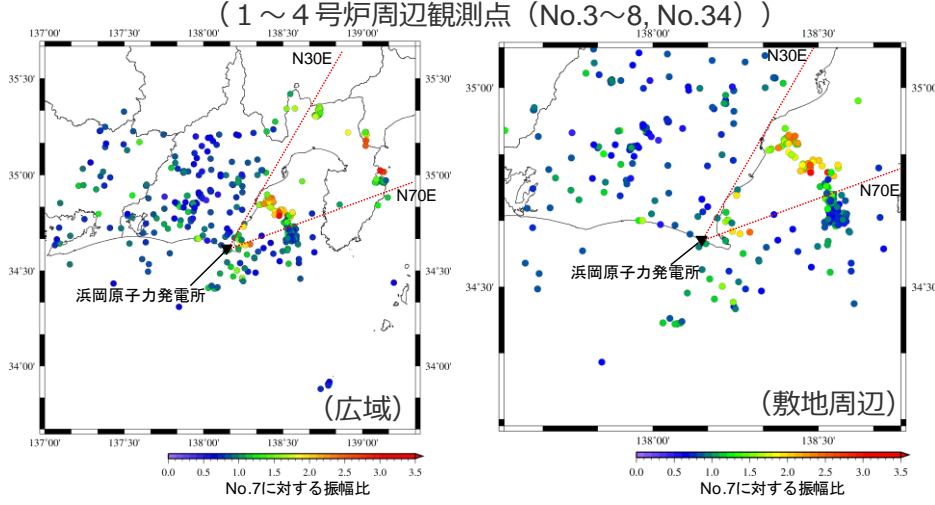
(敷地全体を対象とした多点連続地震観測 (震央位置との関係の分析))

○ 敷地全体を対象とした多点連続地震観測記録の震央位置との関係の分析結果によると、「増幅方向」の地震波でも、増幅の程度は一樣ではなく、地震波の入射角が鉛直に近づく敷地近傍の地震ほど顕著な増幅は見られない傾向がある。



<各地震の振幅比※1の震央分布図>

<振幅比※1の断面図 (A-A'断面)>



(5号炉周辺観測点 (No.9~13))
<各地震の振幅比※1の震央分布図>

<入射角毎※4の振幅比※1>
(N30E~N70E方向+敷地直下の地震)

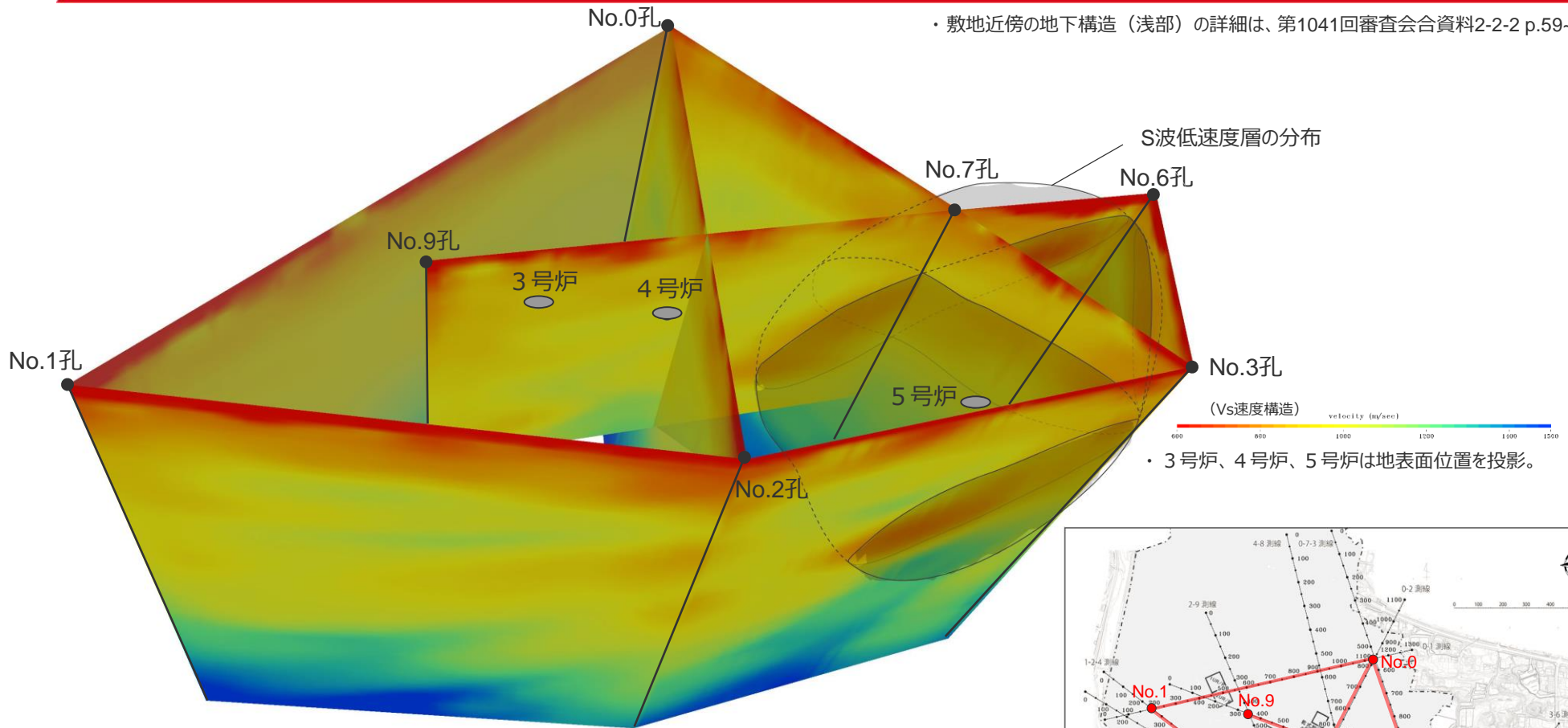
- ※1 概ね敷地の中央に位置するNo.7観測点 (p.21参照) を基準として算出。観測分析期間は、2009年9月20日~2013年8月4日。
 - ※2 No.9~No.13観測点の記録を使用 (p.21参照)。
 - ※3 本検討では、敷地から15km程度に位置する地震は敷地近傍の地震に分類して整理した。
 - ※4 浅部三次元地下構造モデルの底面に相当するA層下面 (深さ700m程度。第1041回審査会合資料2-2-3 補足説明資料①-11参照) への入射角について、各断面の地震クラスター毎にレイトレーシングを行い評価。
- ・敷地全体を対象とした多点連続地震観測の詳細は、第1041回審査会合資料2-2-2 p.34~参照。

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

敷地における地盤増幅特性の分析

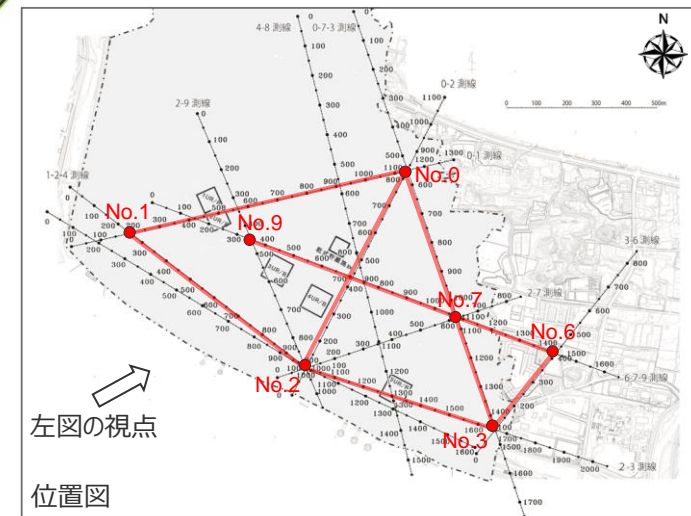
(敷地近傍の地下構造 (浅部) (S波低速度層の分布 (立体図)))

・敷地近傍の地下構造 (浅部) の詳細は、第1041回審査会合資料2-2-2 p.59~参照。



・3号炉、4号炉、5号炉は地表面位置を投影。

- 敷地近傍の複数の速度構造調査結果によると、敷地東側では、深度100～400m付近にかけて、複数の測線でS波速度が700～800m/s程度に低下し、三次元的な拡がりや連続性を有するS波低速度層が確認される。
- 敷地東側以外に、周囲に比べてS波速度が顕著に低下し、三次元的な拡がりや連続性を有するS波低速度層は確認されない。

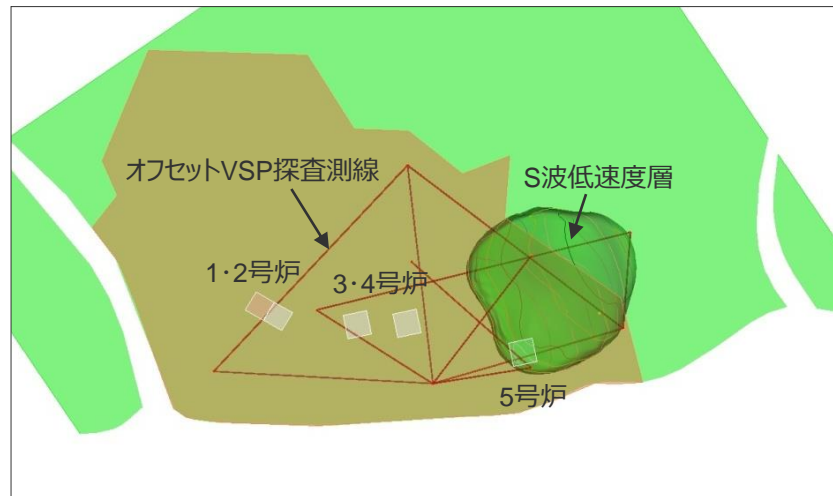


左図の視点
位置図

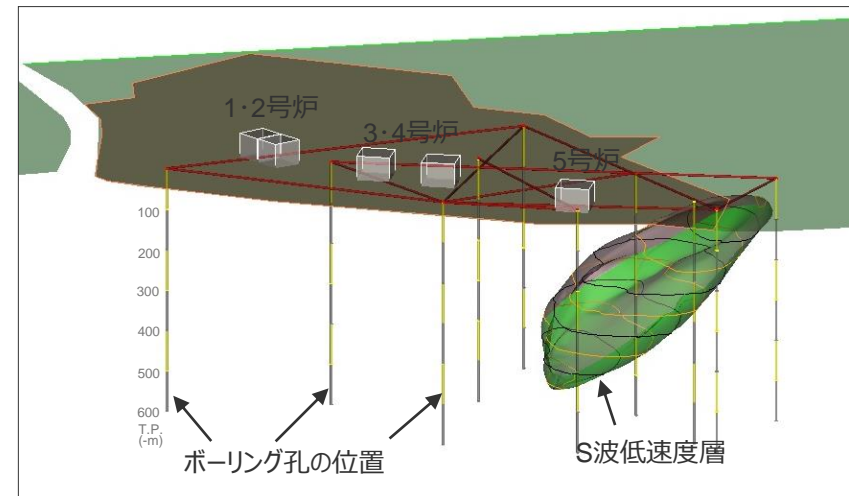
敷地における地盤増幅特性の分析

(敷地近傍の地下構造 (浅部) (S波低速度層の分布))

- 敷地近傍の複数の速度構造調査結果によると、**S波低速度層は5号炉周辺より東側に分布し、1, 2号炉周辺及び3, 4号炉周辺や海側には分布していない。**
- この調査結果に基づき敷地近傍の地質・地質構造を参考に推定したS波低速度層の分布図によると、S波低速度層は5号炉から2009年駿河湾の地震の到来方向である北東方向にかけて、深さ数百mの浅部に局所的に分布している。
- S波低速度層の分布の信頼性について、S波低速度層を確認した速度構造調査結果 (オフセットVSP探査に基づく初動トモグラフィ解析結果) に関し、チェッカーボードテスト及びスパイクテストにより信頼性を確認した (第1041回審査会合資料2-2-2 p.65~参照)。



<平面分布図>



<鳥瞰図>

・敷地近傍の地下構造 (浅部) の詳細は、第1041回審査会合資料2-2-2 p.59~参照。

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

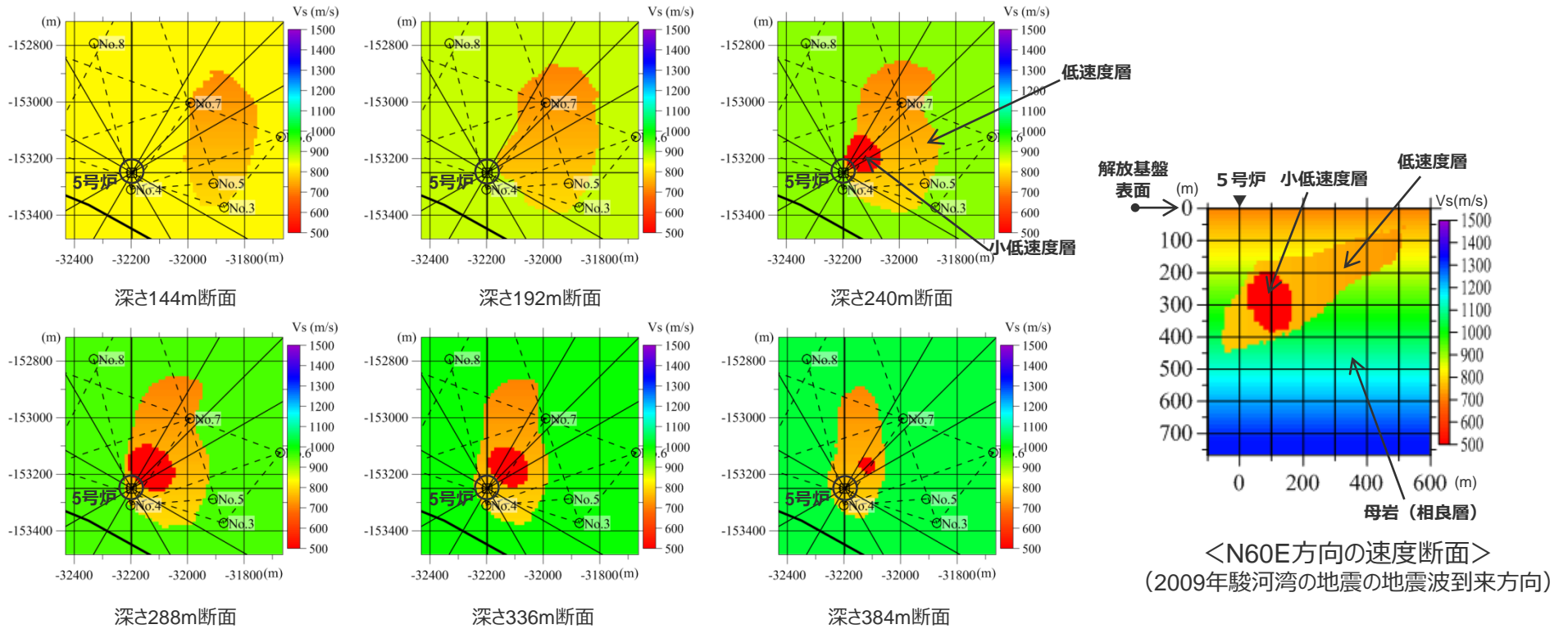
敷地における地盤増幅特性の分析

(敷地近傍の地下構造 (浅部) (敷地近傍の浅部三次元地下構造モデルの作成))

○ 敷地近傍の浅部地盤を対象として実施した地下構造調査の結果に基づき、S波低速度層を含む敷地近傍の浅部三次元地下構造モデルを作成し、三次元有限差分法により、3～5号炉位置の地盤増幅特性に係る解析検討を行い、地震観測記録の特徴との関係について検討する。

○ 低速度層、小低速度層※、母岩 (相良層) から成る浅部三次元地下構造モデル (チューニングモデル) は、基本的に地下構造調査結果に基づき設定し、小低速度層は地震観測記録の特徴を説明できるよう、その形状をチューニングして低速度層の内部に設定する。

※ オフセットVSP探査結果 (フルウェーブ解析) によると、低速度層の内部が濃淡のある不均質な速度構造の集合体であることを踏まえ、低速度層の内部には更に速度が低い構造 (小低速度層) をモデル化する。



<N60E方向の速度断面>
(2009年駿河湾の地震の地震波到来方向)

<深さ毎の速度断面>

・ 敷地近傍の浅部三次元地下構造モデルの作成及び解析検討は、第1041回審査会合資料2-2-2 p.69~参照。

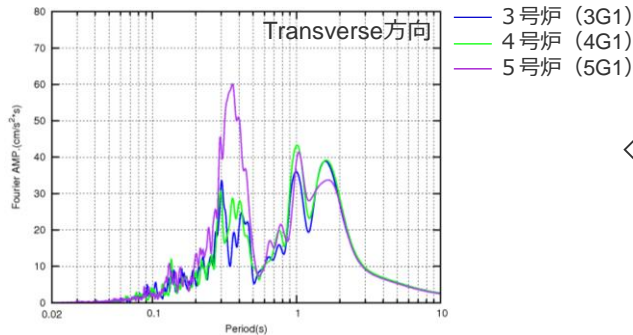
<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

敷地における地盤増幅特性の分析

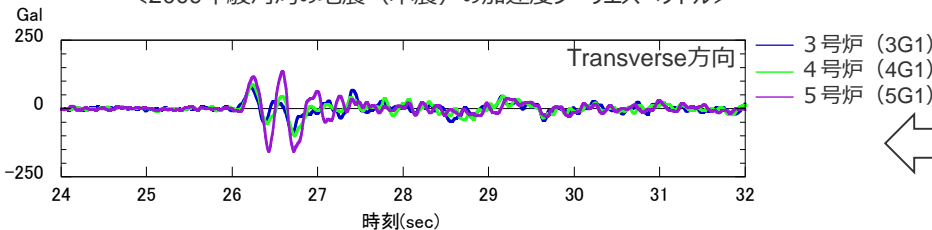
(敷地近傍の地下構造(浅部) (浅部三次元地下構造モデルを用いた解析検討結果(地震観測記録の特徴との比較)))

○周波数特性、経時特性、地震波到来方向毎の増幅特性について、浅部三次元地下構造モデルを用いた解析結果は地震観測記録の特徴と概ね整合しており、5号炉周辺の増幅要因として、当該モデルは妥当であることを確認した。

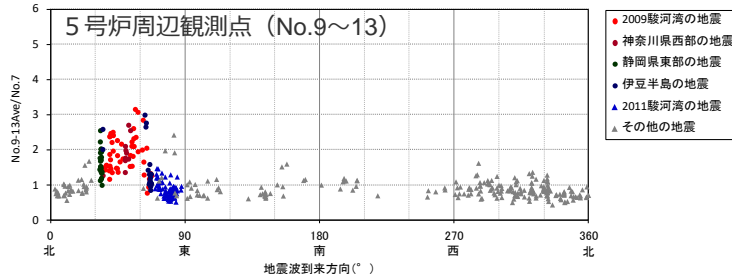
地震観測記録



<2009年駿河湾の地震(本震)の加速度フーリエスペクトル>



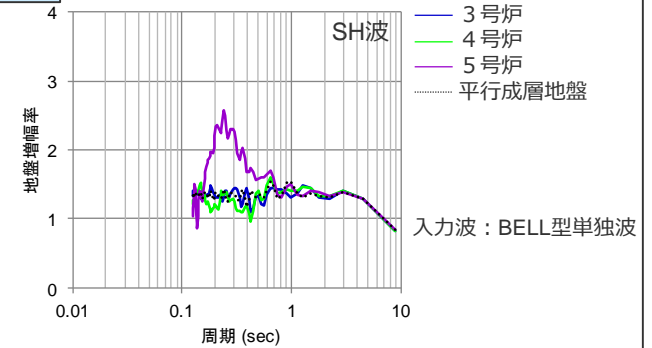
<2009年駿河湾の地震(本震)の加速度時刻歴波形>



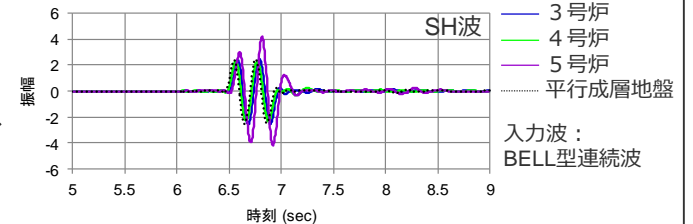
<各地震の振幅比*と地震波到来方向との関係(水平平均)>

* 概ね敷地の中央に位置するNo.7観測点 (p.21参照) を基準として算出。観測分析期間は、2009年9月20日~2013年8月4日。

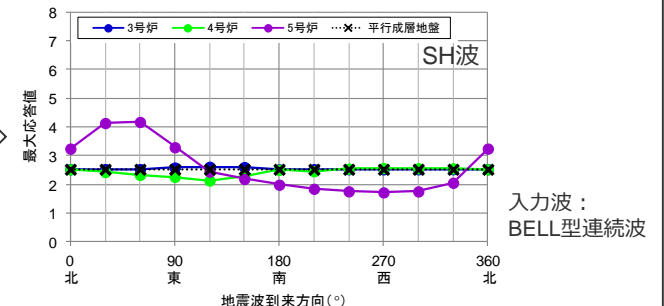
解析結果



<3~5号炉位置の地盤増幅率(入射:2009年駿河湾の地震方向)>



<3~5号炉位置の応答波形(入射:2009年駿河湾の地震方向)>



<3~5号炉位置の応答波形の最大値分布(入射:各方向)>

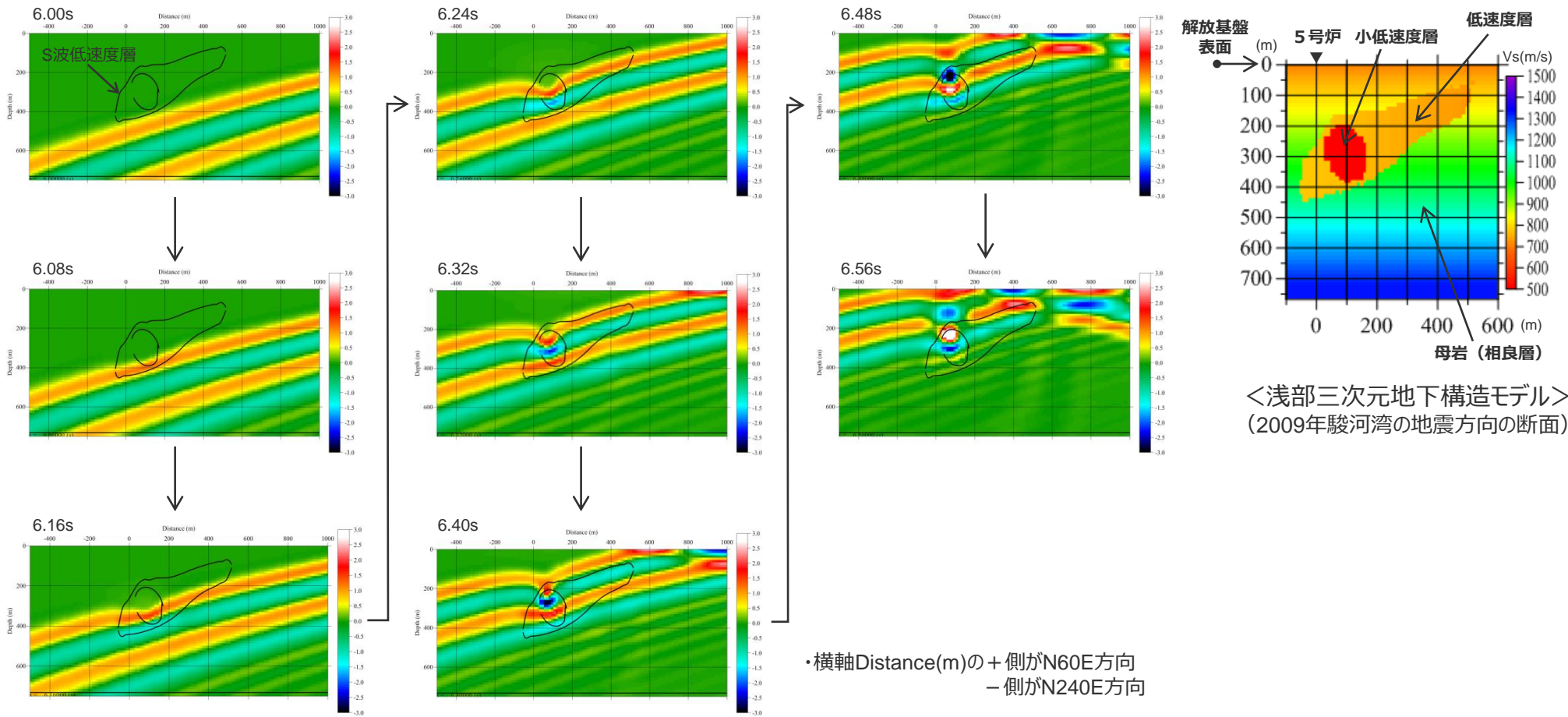
・敷地近傍の浅部三次元地下構造モデルの作成及び解析検討は、第1041回審査会合資料2-2-2 p.69~参照。

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

敷地における地盤増幅特性の分析

(5号炉周辺の地震波の増幅メカニズム (浅部三次元地下構造モデルを用いた三次元有限差分法による解析結果 (スナップショット) の分析))

○三次元有限差分法による解析結果の時間断面毎のスナップショットによると、下方から伝播する平行な波面が低速度層・小低速度層を通過すると、下に凹形状に屈曲していき、それとともに一部の振幅が大きくなっている。



<三次元有限差分法による解析結果の時間断面毎のスナップショット (N60E方向断面、0.08秒刻み) >
(入力波: BELL型連続波、入射方向: N60E方向、入射角: 20°)

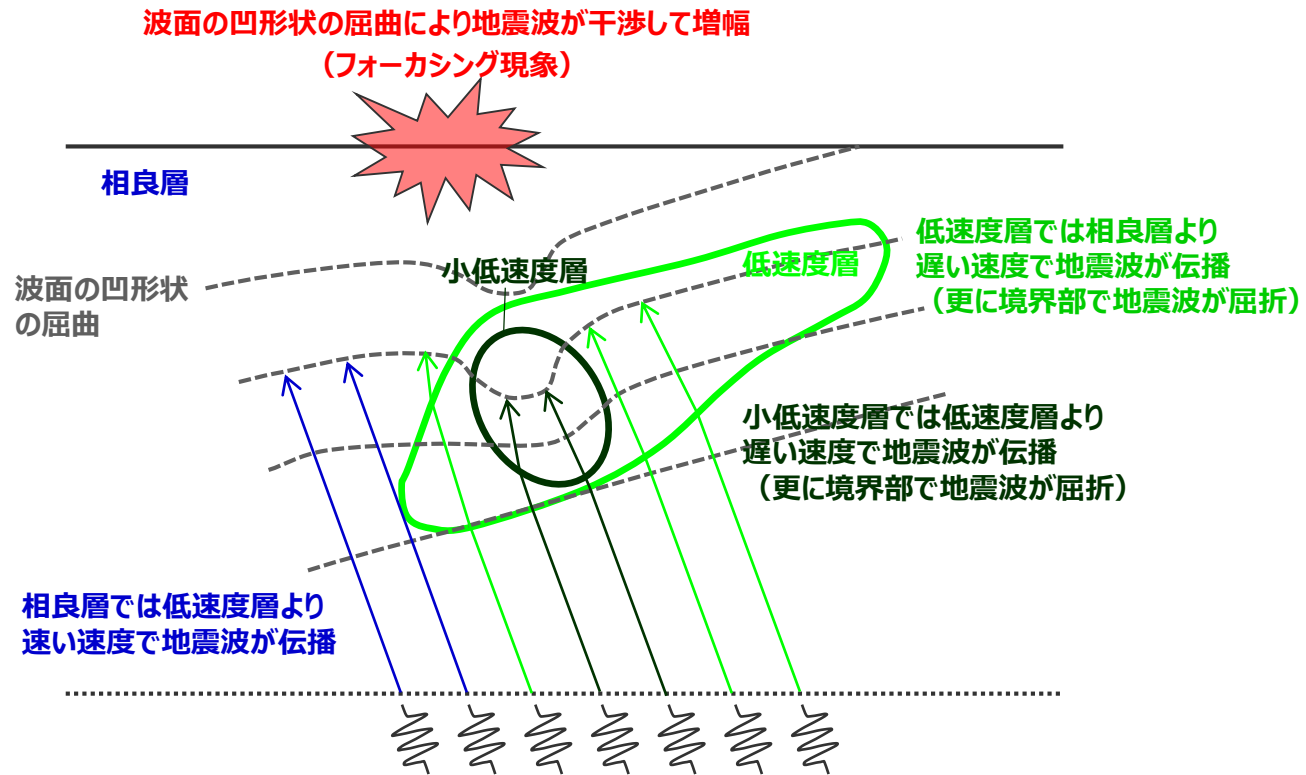
・敷地近傍の浅部三次元地下構造モデルの作成及び解析検討は、第1041回審査会合資料2-2-2 p.69~参照。

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

敷地における地盤増幅特性の分析

(5号炉周辺の地震波の増幅メカニズムの考察)

- 下方から伝播する地震波は、低速度層、小低速度層それぞれの境界部で屈折するとともに、それぞれの層内の伝播速度が異なることにより、その波面が凹形状に屈曲する。この波面の凹形状の屈曲により地震波が干渉して増幅するフォーカシング現象が5号炉周辺の地震動の増幅メカニズムと分析した。



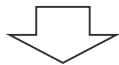
・敷地近傍の浅部三次元地下構造モデルの作成及び解析検討は、第1041回審査会合資料2-2-2 p.69~参照。

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

敷地における地盤増幅特性の分析

(敷地近傍の地下構造 (浅部) (浅部三次元地下構造モデルを用いた入射角、入射方向に関する解析検討の結果))

- 浅部三次元地下構造モデルに基づき、「入射角、入射方向」に関するパラメータスタディを行う。
 - ・入射方向は全方位30°刻みとする。
 - ・入射角は0°、10°、20°、30°とする。



< 4号炉位置 >

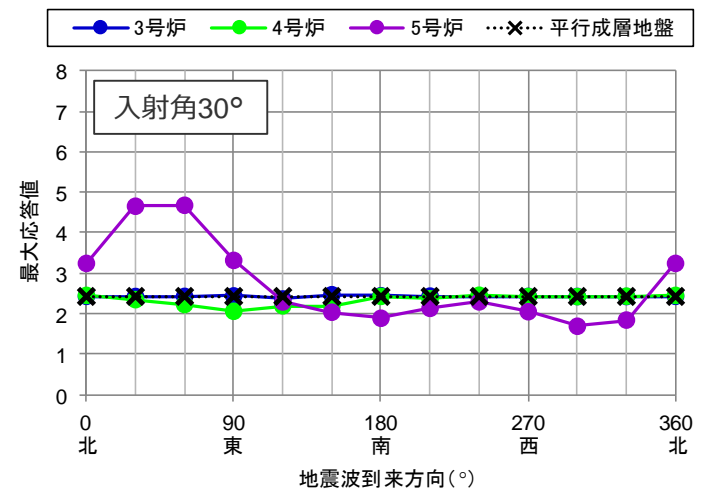
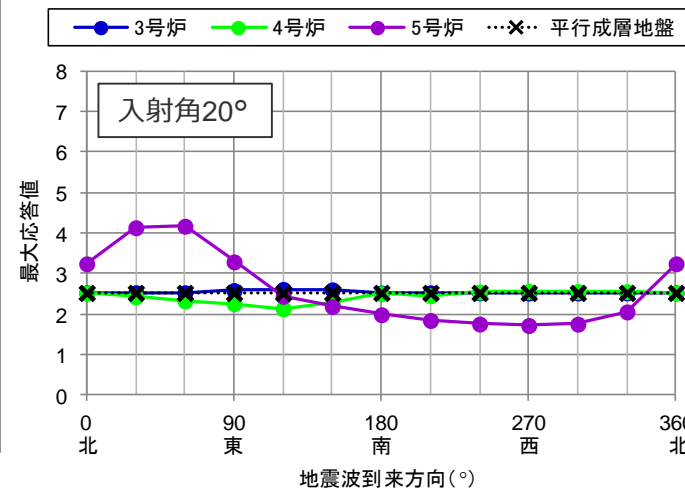
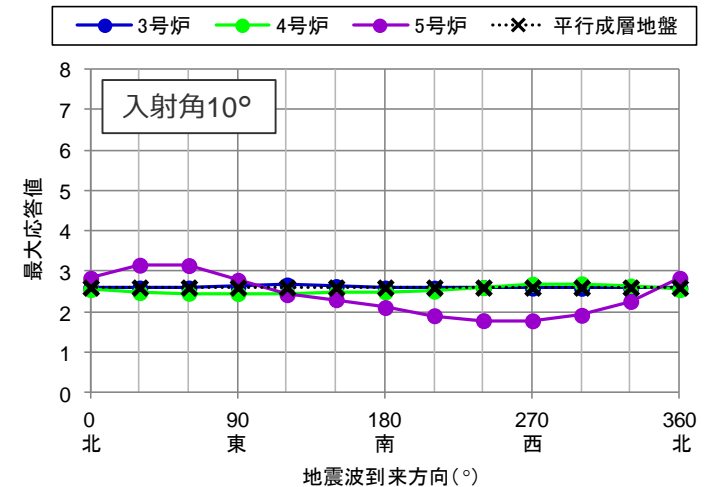
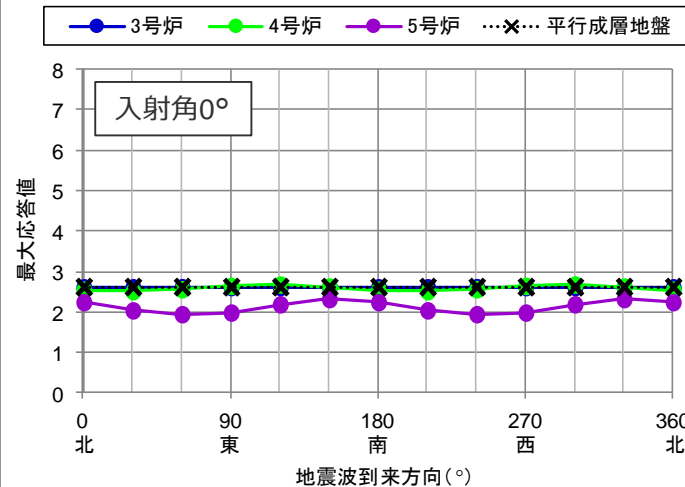
- 4号炉位置の最大応答値は、**いずれの入射角、到来方向においても平行成層地盤と同程度**であり、**顕著な増幅は見られず、低速度層及び小低速度層の影響を受けていない。**

< 5号炉位置 >

- 5号炉位置の最大応答値について、**入射角20°、30°では、N30E~N60E方向で最も大きい**が、**鉛直下方入射に近づく(入射角0°、10°)、顕著な増幅は見られない傾向**となる。



- 地震動の顕著な増幅は、**特定の地震波到来方向 (N30E~N70E) の地震のみ**に見られるが、**増幅の程度は一様ではなく、地震波の入射角が鉛直に近づく地震ほど顕著な増幅は見られない傾向**がある。



< 3 ~ 5号炉位置の応答波形の最大値分布 > (入力波: BELL型連続波 (SH波))

・敷地近傍の浅部三次元地下構造モデルの作成及び解析検討は、第1041回審査会合資料2-2-2 p.69~参照。

敷地における地盤増幅特性の分析結果（概要）

（4号炉周辺等の地盤増幅特性と5号炉周辺等の地盤増幅特性）

・敷地における地盤増幅特性の分析結果の詳細は、第1041回審査会合資料2-2-2 p.19~参照。

敷地における地盤増幅特性

地震観測

○各号炉周辺における鉛直アレイ観測

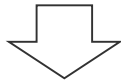
- ・地震観測記録の特徴や地震波到来方向毎の地盤増幅特性の検討、鉛直アレイ観測点と周辺観測点（RK-net）の地震観測記録の比較・検討を実施。
- ⇒ **3～5号炉の観測点における地震波到来方向毎の地盤増幅特性及び敷地の観測点と周辺観測点の地盤増幅特性の関係を把握。**

○敷地全体を対象とした多点連続地震観測

- ・高感度の速度計を用いた高感度連続地震観測を敷地全体で行い、多方向からの観測記録を取得し、分析を実施。
- ⇒ **敷地全体における地震波到来方向毎の地盤増幅特性を把握。**

○海底試掘トンネルにおける連続地震観測

- ・海底試掘トンネルにおいて連続地震観測を行い、多方向からの観測記録を取得し、分析を実施。
- ⇒ **海域部における地震波到来方向毎の地盤増幅特性を把握。**



- ・ **4号炉周辺では地震動の顕著な増幅が見られない。**
- ・ **5号炉周辺では一部の方向で地震動の顕著な増幅が見られる。**

地下構造

○敷地周辺の地下構造（深部からやや浅部）

- ・敷地周辺の地下構造調査結果に基づき、深部三次元地下構造モデルを作成し、解析検討を実施。
- ⇒ **地震基盤面及びそれ以浅の速度構造（褶曲構造を含む）は地震動の顕著な増幅に影響を及ぼすものではない。**

○敷地近傍の地下構造（浅部）

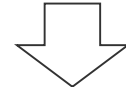
- ・敷地近傍の地下構造調査結果に基づき、地震観測記録の特徴のチューニングを踏まえ、S波低速度層を含む浅部三次元地下構造モデルを作成し、解析検討を実施。
- ⇒ **S波低速度層は4号炉周辺に見られず、4号炉周辺の地震動の顕著な増幅に影響しない。**
- ⇒ **S波低速度層は5号炉周辺の地震動の顕著な増幅に影響。**
- ・さらに、4号炉周辺への影響検討の観点から、観測記録の特徴とは整合しないものの、小低速度層を4号炉周辺へ最も近付けた場合のパラメータスタディを実施。
- ⇒ **仮定条件下の影響検討においても、S波低速度層は4号炉周辺の地震動の顕著な増幅に影響しない。**



- ・ **4号炉周辺の地下構造には物性の顕著な変化はなく、平行成層地盤に近似することができる。**
- ・ **5号炉周辺の地震動の顕著な増幅にはS波低速度層が影響。**

地震波の伝播経路

- ・観測地震の地震波及び敷地への影響が大きいプレート間地震（震源モデル）の地震波について、4号炉周辺に到達する伝播経路を検討。
- ・地震波が低速度層を伝播して増幅するメカニズムを検討。
- ⇒ **4号炉周辺に到達する地震波の伝播経路を把握。**
- ⇒ **5号炉周辺の地震波の増幅メカニズムを把握。**



- ・ **4号炉周辺に到達する主要な地震波は、S波低速度層を伝播せず、顕著な増幅が見られない。**
- ・ **5号炉周辺に到達する地震波は、一部の方向でS波低速度層を伝播し、顕著な増幅が見られる。**

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

敷地における地盤増幅特性の分析結果（概要）

（まとめ）

・敷地における地盤増幅特性の分析結果の詳細は、第1041回審査会合資料2-2-2 p.19~参照。

【敷地における地盤増幅特性】

地震観測記録及び地下構造調査結果に基づき、2009年駿河湾の地震における5号炉周辺の増幅要因や敷地における地震動の増幅特性を分析。

<5号炉周辺の増幅要因の分析>

- 5号炉周辺の増幅要因は、5号炉から2009年駿河湾の地震の地震波到来方向である北東方向にかけて**局所的に分布する深さ数百mの浅部地盤のS波低速度層**であり、その増幅メカニズムは、S波低速度層による波面の屈曲により地震波が干渉して増幅するフォーカシング現象と分析。

<敷地における地震動の増幅特性>

- 敷地における地震動の増幅特性は、**S波低速度層による影響の有無によって地震動の増幅特性が異なる**ことにより、以下のとおり、特定の地震波到来方向（N30E～N70E、「増幅方向」）付近のみ地震動の顕著な増幅が見られる観測点と、地震動の顕著な増幅が見られない観測点とに分かれる。
 - ・5号炉周辺の観測点において、地震動の顕著な増幅は、①特定の到来方向（N30E～N70E）の地震波のみに、②短周期の特定の周期帯（フーリエスペクトルの周期0.2～0.5秒）では見られるが、その他の地震波到来方向では見られない。「増幅方向」でも地震波の入射角が鉛直に近づく敷地近傍の地震ほど顕著な増幅は見られない傾向がある。
 - ・1～4号炉周辺の観測点において、地震動の顕著な増幅は、いずれの地震波到来方向でも見られない。

余白

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

敷地における地盤増幅特性を踏まえた地震動評価の方針（概要）

・敷地における地盤増幅特性を踏まえた地震動評価の方針の詳細は、第1041回審査会合資料2-2-2 p.100~参照。

【敷地における地震動の増幅特性（p.17~及び第1041回審査会合資料2-2-2 p.19~参照）】

- 地震観測記録及び地下構造調査結果に基づき、敷地における地震動の増幅特性を分析。
- 5号炉周辺の観測点において、地震動の顕著な増幅は、①特定の到来方向（N30E～N70E）の地震波のみに、②短周期の特定の周期帯（フーリエスペクトルの周期0.2～0.5秒）では見られるが、その他の地震波到来方向では見られない。
- 1～4号炉周辺の観測点において、地震動の顕著な増幅は、いずれの地震波到来方向でも見られない。

【敷地における地震動評価】

- 敷地における地震動の増幅特性を踏まえ、「地震動の顕著な増幅を考慮しない地震動評価」と「地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価」を実施することとし、観測点毎の地震動の顕著な増幅の有無（地震観測記録の分析）に基づき、S波低速度層の分布及び影響範囲（地下構造調査結果の分析）も踏まえて、「地震動の顕著な増幅を考慮しない領域」（1～4号炉周辺）と「地震動の顕著な増幅を考慮する領域」（5号炉周辺）とを設定する（次ページ及び第1041回審査会合資料2-2-2 p.100~参照）。
- 「地震動の顕著な増幅を考慮しない地震動評価」は、敷地全体（「地震動の顕著な増幅を考慮しない領域」及び「地震動の顕著な増幅を考慮する領域」）を対象とする。
- 「地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価」は、2009年駿河湾の地震の地震波到来方向付近（N30E～N70E）で地震動の顕著な増幅が見られる「地震動の顕著な増幅を考慮する領域」（5号炉周辺）を対象とする。

浜岡原子力発電所

地震動の顕著な増幅を考慮しない領域（1～4号炉周辺）

地震動の顕著な増幅を考慮する領域（5号炉周辺）

地震動の顕著な増幅を考慮しない地震動評価

地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価
（地震動の顕著な増幅が見られる地震波到来方向付近
（N30E～N70E）に震源断層が位置する地震）

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

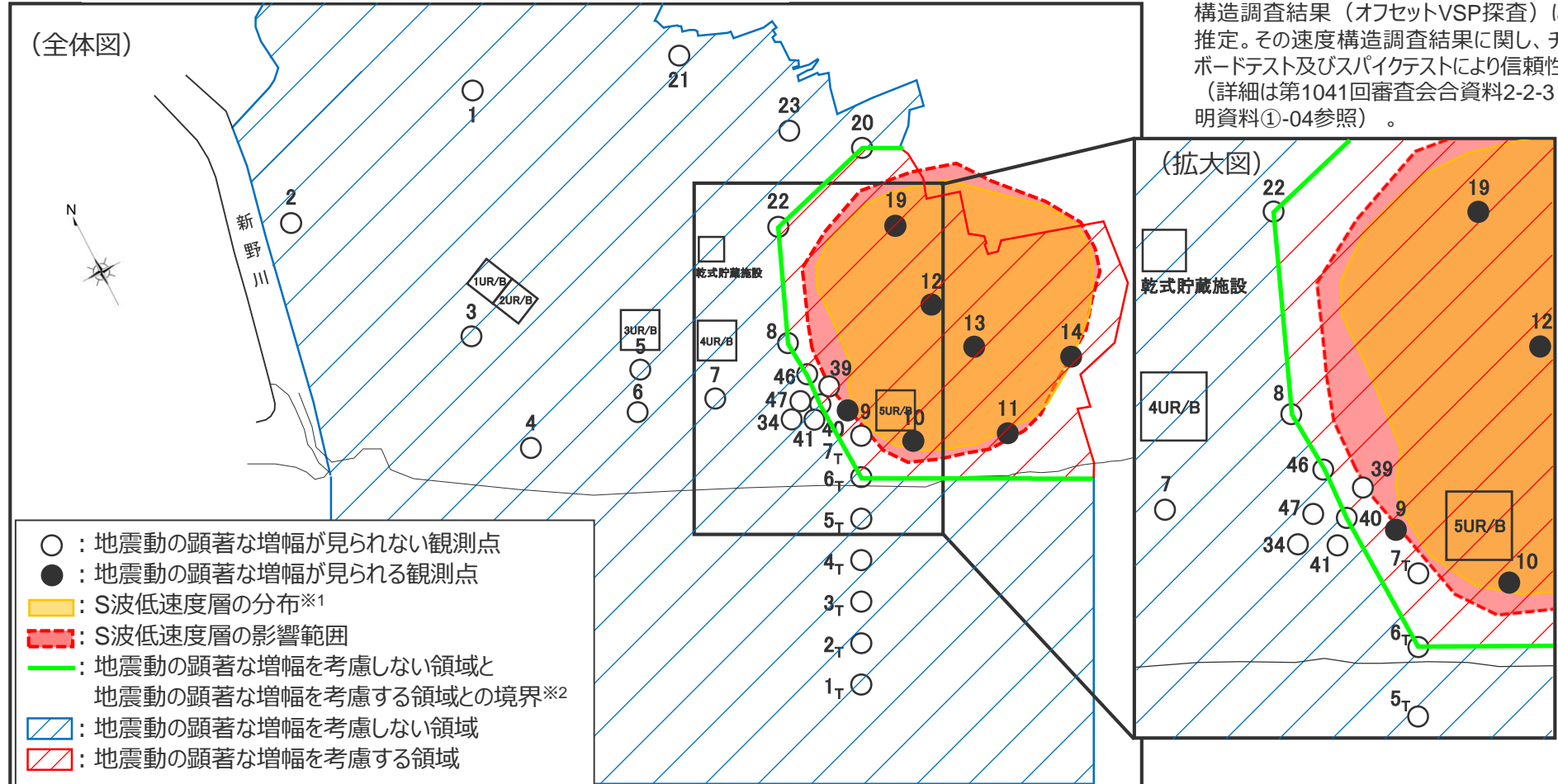
敷地における地盤増幅特性を踏まえた地震動評価の方針（概要）

（地震動の顕著な増幅を考慮しない領域と地震動の顕著な増幅を考慮する領域の設定）

・敷地における地盤増幅特性を踏まえた地震動評価の方針の詳細は、第1041回審査会合資料2-2-2 p.100~参照。

○観測点毎の地震動の顕著な増幅の有無（地震観測記録の分析）に基づき、S波低速度層の分布※1及び解析に基づく影響範囲（地下構造調査結果の分析）も踏まえて、地震動の顕著な増幅を考慮しない領域と地震動の顕著な増幅を考慮する領域を設定。

※1 S波低速度層の分布は、敷地近傍の複数の速度構造調査結果（オフセットVSP探査）に基づき推定。その速度構造調査結果に関し、チェッカーボードテスト及びスパイクテストにより信頼性を確認（詳細は第1041回審査会合資料2-2-3 補足説明資料①-04参照）。



※2「地震動の顕著な増幅を考慮しない領域と地震動の顕著な増幅を考慮する領域との境界」は、主に地震動の顕著な増幅が見られない観測点に基づき設定することとし、当該境界により設定される地震動の顕著な増幅を考慮する領域が、地震動の顕著な増幅が見られる観測点及びS波低速度層の分布・影響範囲を包絡することを確認。

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

敷地における地盤増幅特性を踏まえた地震動評価の方針（概要）

（地震動の顕著な増幅が見られない領域の地震動評価への反映方法の基本方針）

・敷地における地盤増幅特性を踏まえた地震動評価の方針の詳細は、第1041回審査会合資料2-2-2 p.100~参照。

1. 敷地における地盤増幅特性

地震観測

○各号炉周辺における鉛直アレイ観測

- ・地震観測記録の特徴や地震波到来方向毎の地盤増幅特性の検討、鉛直アレイ観測点と周辺観測点（RK-net）の地震観測記録の比較・検討を実施。
- ⇒ **3～5号炉の観測点における地震波到来方向毎の地盤増幅特性及び敷地の観測点と周辺観測点の地盤増幅特性の関係を把握。**

○敷地全体を対象とした多点連続地震観測

- ・高感度の速度計を用いた高感度連続地震観測を敷地全体で行い、多方向からの観測記録を取得し、分析を実施。
- ⇒ **敷地全体における地震波到来方向毎の地盤増幅特性を把握。**

○海底試掘トンネルにおける連続地震観測

- ・海底試掘トンネルにおいて連続地震観測を行い、多方向からの観測記録を取得し、分析を実施。
- ⇒ **海域部における地震波到来方向毎の地盤増幅特性を把握。**

・ **4号炉周辺では地震動の顕著な増幅が見られない。**

地下構造

○敷地周辺の地下構造（深部からやや浅部）

- ・敷地周辺の地下構造調査結果に基づき、深部三次元地下構造モデルを作成し、解析検討を実施。
- ⇒ **地震基盤面及びそれ以浅の速度構造（褶曲構造を含む）は地震動の顕著な増幅に影響を及ぼすものではない。**

○敷地近傍の地下構造（浅部）

- ・敷地近傍の地下構造調査結果に基づき、地震観測記録の特徴のチューニングを踏まえ、S波低速度層を含む浅部三次元地下構造モデルを作成し、解析検討を実施。
- ⇒ **S波低速度層は4号炉周辺に見られず、4号炉周辺の地震動の顕著な増幅に影響しない。**
- ⇒ **S波低速度層は5号炉周辺の地震動の顕著な増幅に影響。**
- ・さらに、4号炉周辺への影響検討の観点から、観測記録の特徴とは整合しないものの、小低速度層を4号炉周辺へ最も近づけた場合のパラメータスタディを実施。
- ⇒ **仮定条件下の影響検討においても、S波低速度層は4号炉周辺の地震動の顕著な増幅に影響しない。**

・ **4号炉周辺の地下構造には物性の顕著な変化はなく、平行成層地盤に近似することができる。**

地震波の伝播経路

- ・観測地震の地震波及び敷地への影響が大きいプレート間地震（震源モデル）の地震波について、4号炉周辺に到達する伝播経路を検討。
- ・地震波が低速度層を伝播して増幅するメカニズムを検討。
- ⇒ **4号炉周辺に到達する地震波の伝播経路を把握。**
- ⇒ **5号炉周辺の地震波の増幅メカニズムを把握。**

・ **4号炉周辺に到達する主要な地震波は、S波低速度層を伝播せず、顕著な増幅が見られない。**

4号炉周辺等の地震動の顕著な増幅が見られない領域の地盤増幅特性は平行成層地盤と見なすことができる。

2. 敷地における地盤増幅特性の地震動評価への反映方法

・「**地震動の顕著な増幅を考慮しない地震動評価**」では、**平行成層地盤と見なして地盤増幅特性を保守的に考慮し、地震動評価を行う。**

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

敷地における地盤増幅特性を踏まえた地震動評価の方針（概要）

（地震動の顕著な増幅が見られる領域の地震動評価への反映方法の基本方針）

・敷地における地盤増幅特性を踏まえた地震動評価の方針の詳細は、第1041回審査会合資料2-2-2 p.100~参照。

1. 敷地における地盤増幅特性

地震観測

○各号炉周辺における鉛直アレイ観測

- ・地震観測記録の特徴や地震波到来方向毎の地盤増幅特性の検討、鉛直アレイ観測点と周辺観測点（RK-net）の地震観測記録の比較・検討を実施。
- ⇒ 3～5号炉の観測点における地震波到来方向毎の地盤増幅特性及び敷地の観測点と周辺観測点の地盤増幅特性の関係を把握。

○敷地全体を対象とした多点連続地震観測

- ・高感度の速度計を用いた高感度連続地震観測を敷地全体で行い、多方向からの観測記録を取得し、分析を実施。
- ⇒ 敷地全体における地震波到来方向毎の地盤増幅特性を把握。

○海底試掘トンネルにおける連続地震観測

- ・海底試掘トンネルにおいて連続地震観測を行い、多方向からの観測記録を取得し、分析を実施。
- ⇒ 海域部における地震波到来方向毎の地盤増幅特性を把握。

・5号炉周辺では一部の方向で地震動の顕著な増幅が見られる。

地下構造

○敷地周辺の地下構造（深部からやや浅部）

- ・敷地周辺の地下構造調査結果に基づき、深部三次元地下構造モデルを作成し、解析検討を実施。
- ⇒ 地震基盤面及びそれ以浅の速度構造（褶曲構造を含む）は地震動の顕著な増幅に影響を及ぼすものではない。

○敷地近傍の地下構造（浅部）

- ・敷地近傍の地下構造調査結果に基づき、地震観測記録の特徴のチューニングを踏まえ、S波低速度層を含む浅部三次元地下構造モデルを作成し、解析検討を実施。
- ⇒ S波低速度層は4号炉周辺に見られず、4号炉周辺の地震動の顕著な増幅に影響しない。
- ⇒ S波低速度層は5号炉周辺の地震動の顕著な増幅に影響。
- ・さらに、4号炉周辺への影響検討の観点から、観測記録の特徴とは整合しないものの、小低速度層を4号炉周辺へ最も近づけた場合のパラメータスタディを実施。
- ⇒ 仮定条件下の影響検討においても、S波低速度層は4号炉周辺の地震動の顕著な増幅に影響しない。

・5号炉周辺の地震動の顕著な増幅にはS波低速度層が影響。

地震波の伝播経路

- ・観測地震の地震波及び敷地への影響が大きいプレート間地震（震源モデル）の地震波について、4号炉周辺に到達する伝播経路を検討。
- ・地震波が低速度層を伝播して増幅するメカニズムを検討。
- ⇒ 4号炉周辺に到達する地震波の伝播経路を把握。
- ⇒ 5号炉周辺の地震波の増幅メカニズムを把握。

・5号炉周辺に到達する地震波は、一部の方向でS波低速度層を伝播し、顕著な増幅が見られる。

5号炉周辺等の地震動の顕著な増幅が見られる領域の地盤増幅特性には、S波低速度層による三次元的な地下構造の影響を考慮する必要がある。

2. 敷地における地盤増幅特性の地震動評価への反映方法

・「地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価」では、S波低速度層による三次元的な地下構造の影響を踏まえて地盤増幅特性を保守的に考慮し、地震動評価を行う。

余白

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

敷地における地盤増幅特性を踏まえた地震動評価の方針（概要）

（敷地ごとに震源を特定して策定する地震動及び震源を特定せず策定する地震動）

【敷地における地盤増幅特性の地震動評価への反映方法】

<解放基盤表面の設定（第1041回審査会合資料2-2-2 p.92~参照）>

- 敷地の地下構造調査結果等に基づき、標高-14mを解放基盤表面に設定する。

<地震動評価への反映方法（第1041回審査会合資料2-2-2 p.100~参照）>

- 敷地における地震動の増幅特性を踏まえ、「地震動の顕著な増幅を考慮しない地震動評価」と「地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価」を実施することとし、観測点毎の地震動の顕著な増幅の有無（地震観測記録の分析）に基づき、S波低速度層の分布及び解析に基づく影響範囲（地下構造調査結果の分析）も踏まえて、「地震動の顕著な増幅を考慮しない領域」（1～4号炉周辺）と「地震動の顕著な増幅を考慮する領域」（5号炉周辺）とを設定する※1。
- 「地震動の顕著な増幅を考慮しない地震動評価」は、平行成層地盤と見なして地盤増幅特性を保守的に考慮する。
- 「地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価」は、S波低速度層による三次元的な地下構造の影響を踏まえて地盤増幅特性を保守的に考慮する。

<敷地ごとに震源を特定して策定する地震動における地震動評価への反映方法（次ページ~及び第1041回審査会合資料2-2-2 p.109~参照）>

- 「地震動の顕著な増幅を考慮しない地震動評価」は、断層モデルを用いた手法では、一次元地下構造モデルを設定し、統計的グリーン関数法と波数積分法によるハイブリッド合成法により地震動評価を行う。
- 「地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価」では、敷地固有の地盤増幅特性を詳細に考慮できる断層モデルを用いた手法を重視し、震源断層のうち「増幅方向」にあたる範囲に応じ、2009年駿河湾の地震（本震）の観測記録の再現検討により検証した増幅係数を乗じる方法※2を用いて、地震動の顕著な増幅を反映して地震動評価を行う。

<震源を特定せず策定する地震動における地震動評価への反映方法（p.47~参照）>

- 「地震動の顕著な増幅を考慮しない地震動評価」は、「標準応答スペクトルに基づく地震動」及び「2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動」の評価において、断層モデルを用いた手法の統計的グリーン関数法のために設定した一次元地下構造モデル（SGFモデル）※3を用いて、敷地の解放基盤表面における地震動の評価を行う。
- 「地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価」は、断層モデルを用いた手法で採用した増幅係数を乗じる方法を用いることとし、増幅係数は断層モデルを用いた手法と同じものを用い、震源断層を設定せずに行う評価であることを踏まえ、震源断層から到来するすべての地震波が顕著に増幅すると仮定して地震動評価を行う。

※1 「地震動の顕著な増幅を考慮しない地震動評価」は、敷地全体（「地震動の顕著な増幅を考慮しない領域」及び「地震動の顕著な増幅を考慮する領域」）を対象とし、「地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価」は、2009年駿河湾の地震の地震波到来方向付近（N30E～N70E）で地震動の顕著な増幅が見られる「地震動の顕著な増幅を考慮する領域」（5号炉周辺）を対象とする。

※2 断層モデルを用いた手法による地震動評価は、2009年駿河湾の地震（本震）の観測記録の再現検討により検証した「地震動の顕著な増幅が見られる地震波到来方向（N30E～N70E）」に位置する強震動生成域（アスペリティ）の各小断層からの地震動（グリーン関数）に増幅係数を乗じる方法を用いて、地震動の顕著な増幅を反映して地震動評価を行う。

※3 SGFモデルは、Q値が保守的に設定されていることにより（すべての層で $Q=100^{0.7}$ を設定）、地震観測記録を用いて推定した地下構造モデルより振幅が大きく評価される保守的な一次元地下構造モデルであることを確認している（第1041回審査会合資料2-2-3 補足説明資料①-10参照）。

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

敷地ごとに震源を特定して策定する地震動の評価への反映方法

- 敷地の地下構造調査結果等に基づき、**標高-14mを解放基盤表面に設定**する。
- 「**地震動の顕著な増幅を考慮しない地震動評価**」は、平行成層地盤と見なして地震動評価を行う。断層モデルを用いた手法では、**一次元地下構造モデル**を設定し、統計的グリーン関数法と波数積分法によるハイブリッド合成法により地震動評価を行う。
- 「**地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価**」は、地震観測記録の分析の結果、地震動の顕著な増幅は、特定の到来方向（N30E～N70E、「増幅方向」）の地震波のみに、短周期の特定の周期帯（フーリエスペクトルの周期0.2～0.5秒）で見られることを踏まえ、この敷地固有の地盤増幅特性を詳細に考慮できる断層モデルを用いた手法を重視し、**2009年駿河湾の地震（本震）の観測記録の再現検討により検証した増幅係数を乗じる方法**（「増幅方向」に位置する強震動生成域（アスペリティ）の各小断層からの地震動（グリーン関数）に増幅係数を乗じる方法）を用いて、地震動の顕著な増幅を反映して地震動評価を行う。応答ペクトルに基づく手法は、断層モデルを用いた手法による地震動評価結果を用いて応答スペクトルに与える影響を求めて反映して地震動評価を行う。

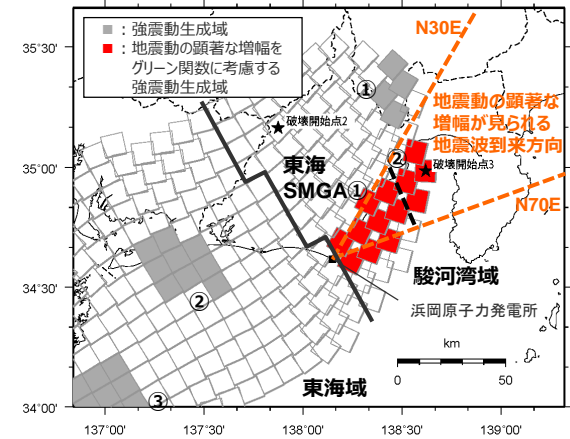
解放基盤表面

↑ 用いる統計的グリーン関数法で地下構造（地震基盤以浅） ↓

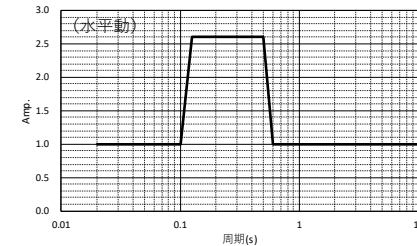
地震基盤面

層	標高 (m)	Vs (m/s)	Vp (m/s)	ρ (g/cm ³)	SGF法※1		波数積分法※2	
					Qs, Qp	Qs	Qp	
1	-14	740	2000	2.07	100f ^{0.7}	74	148	
2	-32	790	2030	2.08	100f ^{0.7}	79	158	
3	-62	830	2070	2.09	100f ^{0.7}	83	166	
4	-92	910	2140	2.11	100f ^{0.7}	91	182	
5	-192	960	2180	2.12	100f ^{0.7}	96	192	
6	-354	1100	2110	2.10	100f ^{0.7}	110	220	
7	-493	1230	2320	2.15	100f ^{0.7}	123	246	
8	-739	1420	2790	2.25	100f ^{0.7}	142	284	
9	-1094	1590	3060	2.31	100f ^{0.7}	159	318	
10	-2050	2150	3990	2.46	100f ^{0.7}	215	430	
11	-3550	2470	4470	2.53	100f ^{0.7}	247	494	
12	-5050	2720	4830	2.58	-	272	544	
13	-8240	2880	5130	2.62	-	288	576	
14	-11400	3060	5450	2.66	-	306	612	
15	-14600	3540	6300	2.76	-	354	708	
16	-17800	3990	7100	2.85	-	399	798	
17	-23100	4390	7810	2.91	-	439	878	

↑ 用いる波数積分法で地下構造（全層） ↓



<検討用地震の震源モデルと地震動の増幅を考慮する領域（例）>



<増幅係数（フーリエスペクトル比、水平動）>

※1 統計的グリーン関数法（短周期の地震動評価）、※2 波数積分法（長周期の地震動評価）

<断層モデルを用いた手法による地震動評価で用いる一次元地下構造モデル>

- ・ 解放基盤表面の設定は、第1041回審査会合資料2-2-2 p.92~参照。
- ・ 断層モデルを用いた手法による地震動評価に用いる一次元地下構造モデルの設定は、次ページ及び第1041回審査会合資料2-2-2 p.109~参照。
- ・ 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動の地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価は、第1041回審査会合資料2-2-2 p.116~参照。

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

敷地ごとに震源を特定して策定する地震動の評価への反映方法

(断層モデルを用いた手法による地震動評価で用いる一次元地下構造モデルの設定 (設定方針及び設定結果))

○断層モデルを用いた手法 (統計的グリーン関数法 (短周期領域) と波数積分法 (長周期領域) によるハイブリッド合成法) による地震動評価に用いる一次元地下構造モデルは、地下構造調査により得られた詳細な地下構造データ等に基づき設定し、敷地の観測記録の再現検討等を踏まえてその妥当性を確認している*1。

<速度構造>

- T.P.-14m~T.P.-2050mでは、S波速度及びP波速度の両方が得られる浅部及び大深度ボーリング調査のPS検層結果 (ダウンホール法) に基づき、S波速度及びP波速度を設定する。
- T.P.-2050m以深について、P波速度は屈折法地震探査結果 (海陸統合) に基づき設定し、S波速度は、T.P.-5050m以浅では各調査結果に基づき算定したVp-Vs関係式 (Vs=0.68Vp-580(m/s)) を、T.P.-5050m以深ではObana et al.(2004)によるVp-Vs関係式 (Vp/Vs=1.78) を用いて、P波速度から推定する。

<密度>

- 各調査結果との対応が良いGardner et al.(1974)のVp-p関係式 ($\rho=0.31Vp^{0.25}(g/cm^3)$) を用いて、P波速度から推定する。

<Q値>

- 統計的グリーン関数法 (短周期の地震動評価) : $100f^{0.7} \times 2$ 、波数積分法 (長周期の地震動評価) : $Qs=Vs/10, Qp=2Qs \times 3$

*1 一次元地下構造モデルの設定の詳細は、第1041回審査会合資料2-2-2 p.109~参照。

*2 中央防災会議(2001a)、*3 原子力安全基盤機構(2007)、新色・山中(2013)。

解放基盤表面

↑ 統計的グリーン関数法で用いる地下構造 (地震基盤以浅)
↓

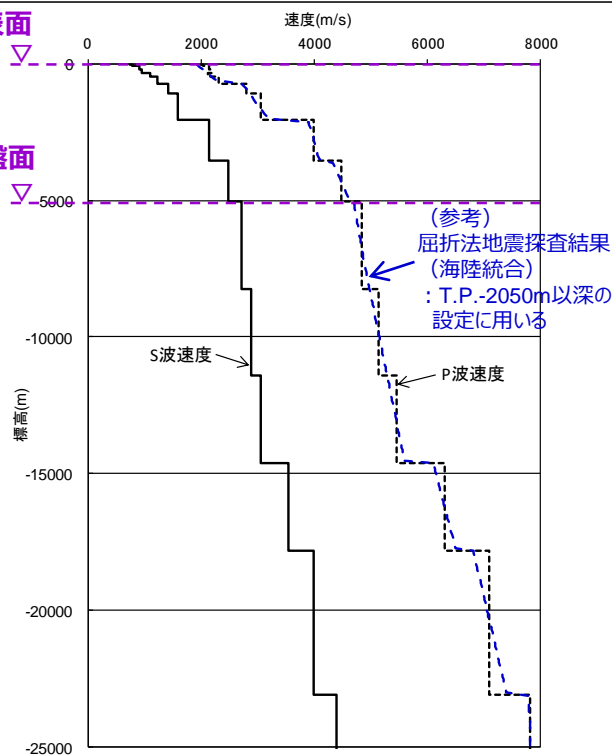
地震基盤面

層	標高 (m)	Vs (m/s)	Vp (m/s)	ρ (g/cm ³)	SGF法※4		波数積分法※5	
					Qs, Qp	Qs	Qp	
1	-14	740	2000	2.07	100f ^{0.7}	74	148	
2	-32	790	2030	2.08	100f ^{0.7}	79	158	
3	-62	830	2070	2.09	100f ^{0.7}	83	166	
4	-92	910	2140	2.11	100f ^{0.7}	91	182	
5	-192	960	2180	2.12	100f ^{0.7}	96	192	
6	-354	1100	2110	2.10	100f ^{0.7}	110	220	
7	-493	1230	2320	2.15	100f ^{0.7}	123	246	
8	-739	1420	2790	2.25	100f ^{0.7}	142	284	
9	-1094	1590	3060	2.31	100f ^{0.7}	159	318	
10	-2050	2150	3990	2.46	100f ^{0.7}	215	430	
11	-3550	2470	4470	2.53	100f ^{0.7}	247	494	
12	-5050	2720	4830	2.58	-	272	544	
13	-8240	2880	5130	2.62	-	288	576	
14	-11400	3060	5450	2.66	-	306	612	
15	-14600	3540	6300	2.76	-	354	708	
16	-17800	3990	7100	2.85	-	399	798	
17	-23100	4390	7810	2.91	-	439	878	

↑ 波数積分法で用いる地下構造 (全層)
↓

解放基盤表面

地震基盤面



※4 統計的グリーン関数法 (短周期の地震動評価)、※5 波数積分法 (長周期の地震動評価)

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

敷地ごとに震源を特定して策定する地震動の評価への反映方法

(敷地ごとに震源を特定して策定する地震動の断層モデルを用いた手法による地震動評価への地震動の顕著な増幅の反映方法 (方針))

【地震観測記録の分析結果 (地震動の顕著な増幅の特性)】

- 地震動の顕著な増幅は、特定の到来方向 (N30E~N70E) の地震波のみに、短周期の特定の周期帯 (フーリエスペクトルの周期0.2~0.5秒) では見られるが、その他の地震波到来方向では見られない。

【特性化震源モデルの短周期地震動の考え方】

- 短周期の地震動レベルを強震動生成域 (アスペリティ) からの地震動のみで評価 (背景領域は、強震動生成域 (アスペリティ) のみで震源断層全体の短周期レベルを説明できるように評価したのに対して付加)。

【地震動評価への地震動の顕著な増幅の反映方法】

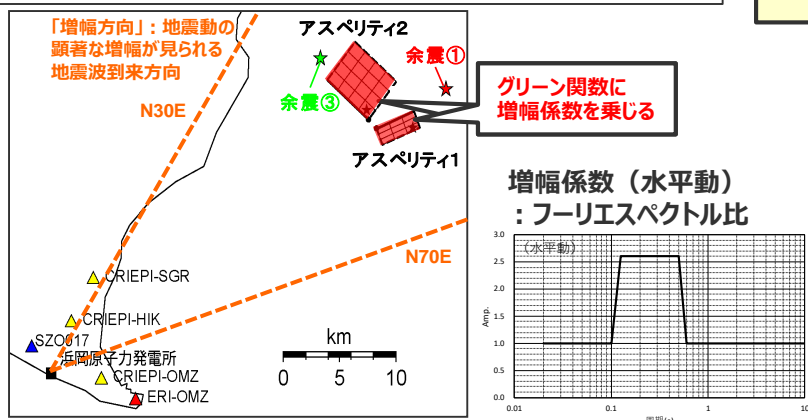
- 地震動の顕著な増幅が見られた短周期の地震動への影響が支配的な強震動生成域 (アスペリティ) に着目し、短周期の地震動評価に一般的に用いられる統計的グリーン関数法において、『**増幅方向**』に位置する強震動生成域 (アスペリティ) の各小断層からの地震動 (グリーン関数) に増幅係数を乗じる方法』を用いることとし、2009年駿河湾の地震 (本震) の観測記録の再現検討による検証を行ったうえで、検討用地震の地震動評価 (地震動の顕著な増幅を考慮) を行う。

【2009年駿河湾の地震 (本震) の観測記録の再現検討】

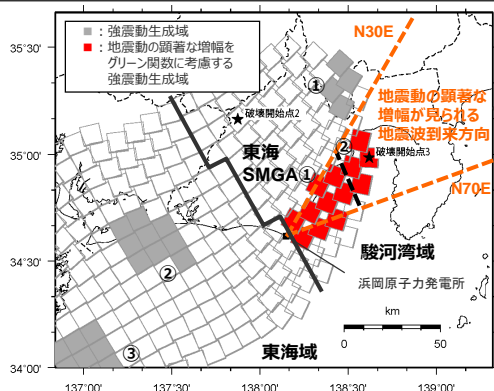
- 背景領域のない強震動生成域 (アスペリティ) のみの震源モデルを用いて、強震動生成域 (アスペリティ) の小断層のグリーン関数に増幅係数を乗じる方法で、地震動の顕著な増幅が見られた観測点 (5号炉周辺) の観測記録を概ね再現できることを確認する。

【検討用地震の地震動評価 (地震動の顕著な増幅を考慮)】

- 『**増幅方向**』の敷地近傍に強震動生成域 (アスペリティ) を配置したうえで、『**増幅方向**』に位置する強震動生成域 (アスペリティ) の小断層のグリーン関数のみに増幅係数を乗じる方法』で地震動評価を行う。
- その際、『**増幅方向**』の敷地近傍に配置した強震動生成域 (アスペリティ) について、増幅係数を乗じる小断層の範囲・増幅の程度を地震観測記録の分析結果に対し保守的に設定することにより、**保守的な地震動評価**を行う。



<2009年駿河湾の地震 (本震) の震源モデル>
(当社作成)



増幅係数を乗じる強震動生成域 (アスペリティ) を「増幅方向」の敷地近傍に配置したうえで保守的な評価を行うため、「増幅方向」に位置する背景領域は、敷地から離れており地震動評価結果に及ぼす影響は「増幅方向」の敷地近傍に配置した強震動生成域 (アスペリティ) に比べて小さいと考えられる。(→念のため、「増幅方向」に位置する背景領域の小断層にも増幅係数を乗じた場合の影響確認を行う。)

<検討用地震の震源モデルと地震動の増幅を考慮する領域 (例)>

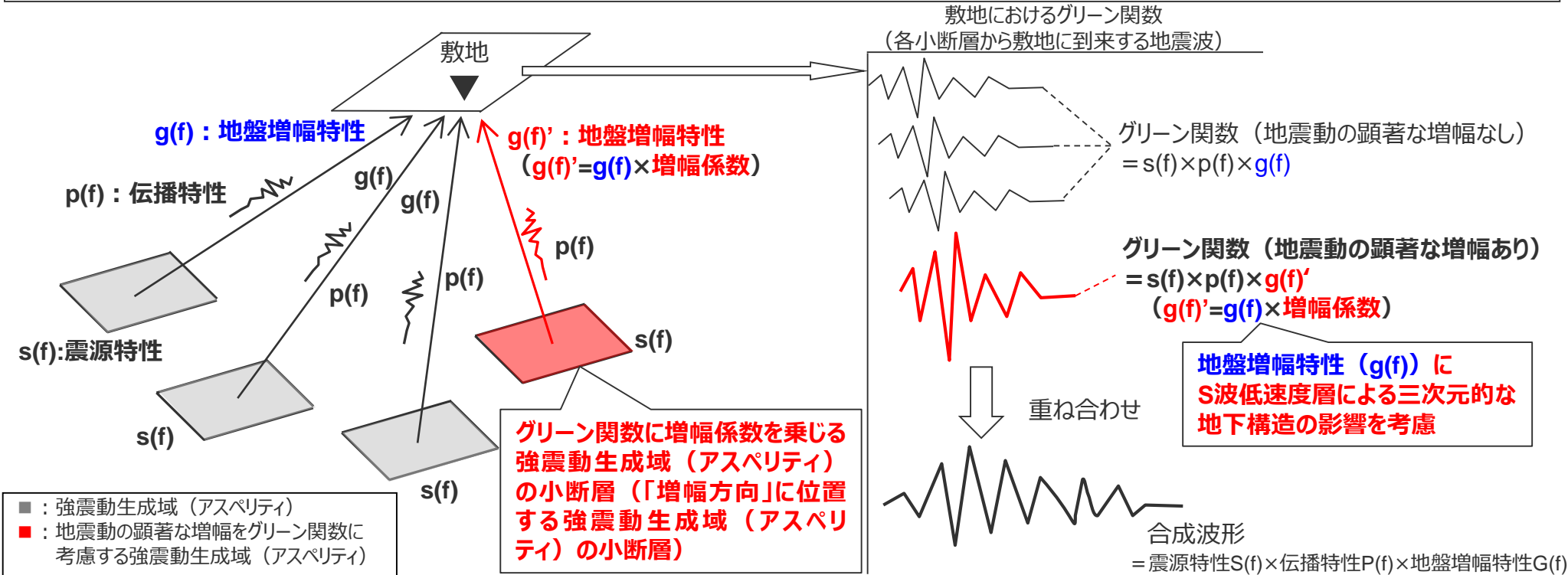
・地震動評価結果に考慮された保守性の確認及び「増幅方向」に位置する背景領域の小断層による影響の確認は、第1041回審査会合資料2-2-2 p.576~参照。

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

敷地ごとに震源を特定して策定する地震動の評価への反映方法

(敷地ごとに震源を特定して策定する地震動の断層モデルを用いた手法による地震動評価への地震動の顕著な増幅の反映方法 (概要))

- 前述のとおり、検討用地震の地震動評価 (地震動の顕著な増幅を考慮) は、地震観測記録に基づき確認された地震動の顕著な増幅の特性を的確に反映するため、震源断層を小断層に分割し、小断層毎に敷地に到来する地震動を詳細に考慮できる断層モデルを用いた手法を重視する。
- 断層モデルを用いた手法では、地震動の顕著な増幅は、「増幅方向」に位置する強震動生成域 (アスペリティ) の各小断層からの地震動 (グリーン関数) に増幅係数 (第1041回審査会合資料2-2-2 p.120参照) を乗じることで、短周期の地震動評価に一般的に用いられる統計的グリーン関数法により、地震動の顕著な増幅の特性を反映した地震動評価を行う。このようにグリーン関数 (震源特性 $s(f)$ ×伝播特性 $p(f)$ ×地盤増幅特性 $g(f)$) に増幅係数を乗じる方法は、一次元地下構造モデルによる地盤増幅特性 ($g(f)$) を補正して、S波低速度層による三次元的な地下構造の影響を考慮することに相当する ($g(f)' = g(f) \times$ 増幅係数)。
- グリーン関数に乗じる増幅係数については、増幅の程度が最も大きい2009年駿河湾の地震 (本震) を参考に、その再現検討を踏まえて設定し、グリーン関数に増幅係数を乗じる強震動生成域 (アスペリティ) の小断層については、「増幅方向」を踏まえ保守的に設定する。
- 2009年駿河湾の地震 (本震) の観測記録の再現検討では、増幅係数の合理性も含め、本反映方法 (強震動生成域 (アスペリティ) の各小断層のグリーン関数に増幅係数を乗じる方法) による地震動評価結果 (波形合成結果) と地震動の顕著な増幅が見られた観測点 (5号炉) の観測記録との比較により検証を行う。



<断層モデルを用いた手法による地震動評価 (統計的グリーン関数法) における地震動の顕著な増幅の反映方法の概要>

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

敷地ごとに震源を特定して策定する地震動の評価への反映方法

(敷地ごとに震源を特定して策定する地震動の応答スペクトルに基づく地震動評価への地震動の顕著な増幅の反映方法 (方針))

【応答スペクトルに基づく手法の概要】

- 応答スペクトルに基づく手法は、地震規模や震源距離といった巨視的パラメータにより震源断層全体の地震動を評価する手法である。
- 応答スペクトルに基づく手法では、検討用地震と震源特性、伝播経路特性、地盤増幅特性が同様と見なせる地震の観測記録が得られている場合、その観測記録を用いて、検討用地震と同様の震源特性、伝播経路特性、地盤増幅特性を反映した地震動評価を行うことができる。
- その際、三次元的な地下構造の影響により地震動の顕著な増幅が見られるサイトでは、震源断層面の広がりや地震波到来方向の違いによって地盤増幅特性が異なることから、各検討用地震に応じた敷地固有の地盤増幅特性 (地震動の顕著な増幅特性) を適切に反映するためには、各検討用地震と震源断層面の広がりや地震波到来方向が同様と見なせる観測記録を用いる必要がある。

【浜岡原子力発電所の観測記録】

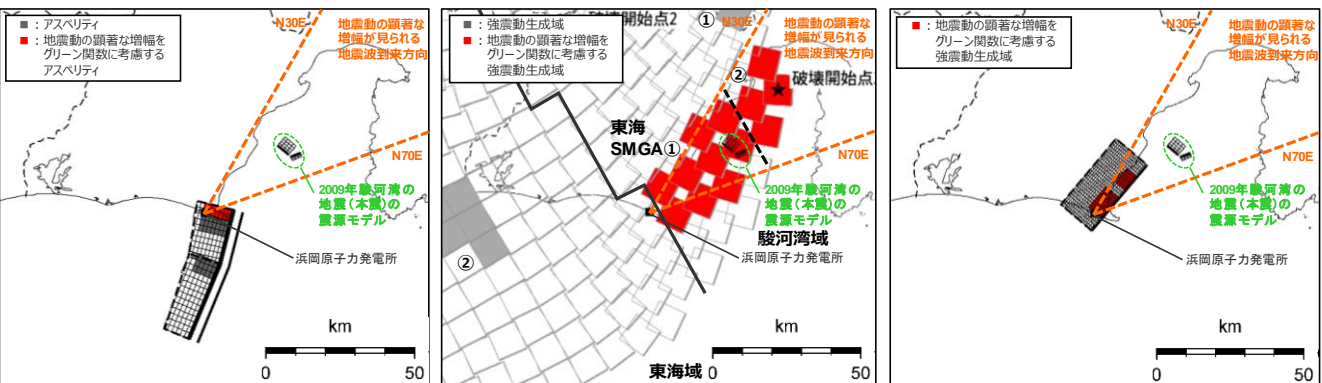
- 浜岡原子力発電所の検討用地震には、内陸地殻内地震、プレート間地震、海洋プレート内地震の3つの地震タイプがあり、敷地への影響が最も大きい地震タイプはプレート間地震である。敷地における観測地震に関し、3つの地震タイプの各検討用地震と震源断層面の広がりや地震波の到来方向が同様と見なせ、**各検討用地震に応じた敷地固有の地盤増幅特性が適切に反映された観測記録は得られていない。**

【断層モデルを用いた手法による地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価結果】

- 断層モデルを用いた手法は、震源断層を小断層に分割し、小断層毎に敷地に到来する地震動を詳細に考慮できるため、各検討用地震の震源断層面の広がりや地震波到来方向の違いに応じて、地震観測記録に基づき確認された地震動の顕著な増幅の特性を的確に反映できること、当該反映方法の妥当性は2009年駿河湾の地震 (本震) の観測記録の再現検討により検証されていることから、この地震動評価結果には、**各検討用地震に応じた敷地固有の地盤増幅特性が適切に反映されている。**

【応答スペクトルに基づく地震動評価への地震動の顕著な増幅の反映方法】

- 地震タイプ共通の地震動の顕著な増幅の反映方法として、各検討用地震に応じた敷地固有の地盤増幅特性が適切に反映された『**断層モデルを用いた手法による地震動評価結果を用いて応答スペクトルに与える影響を求めて反映する方法**』により応答スペクトルに基づく地震動評価を行うこととし、各検討用地震に応じた敷地固有の地盤増幅特性が震源断層全体の地震動の応答スペクトルに与える影響を反映する。
- 検討用地震の地震動評価 (地震動の顕著な増幅を考慮) に当たっては、断層モデルを用いた手法による地震動評価に保守性を考慮することで、応答スペクトルに基づく地震動評価にも保守性を考慮する。



内陸地殻内地震 (御前崎海脚西部の断層帯による地震) プレート間地震 (南海トラフ沿いの巨大地震) 海洋プレート内地震 (敷地直下の想定サブ内地震)

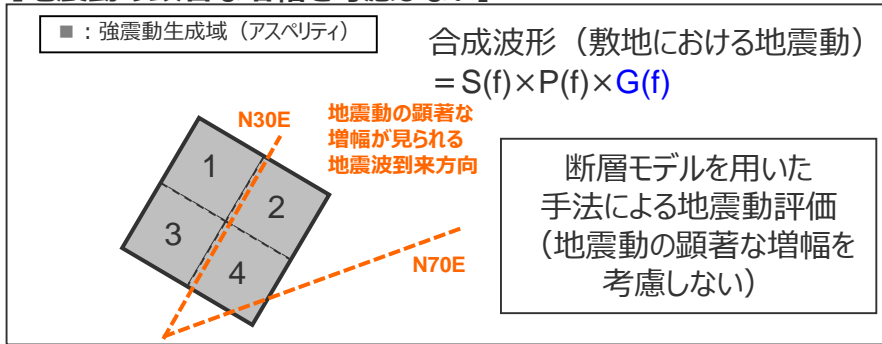
<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

敷地ごとに震源を特定して策定する地震動の評価への反映方法

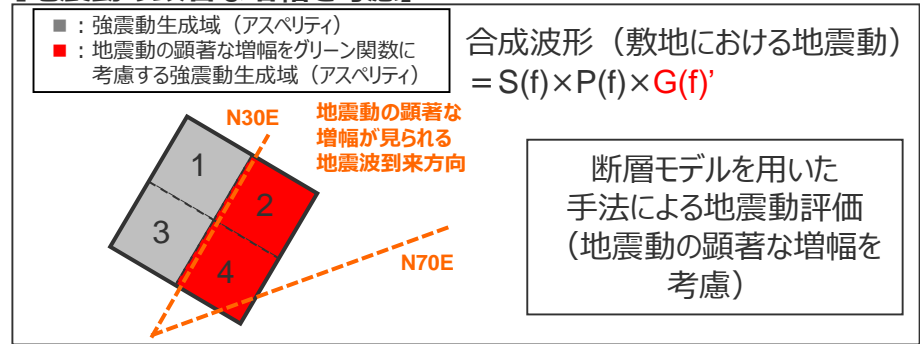
(敷地ごとに震源を特定して策定する地震動の応答スペクトルに基づく地震動評価への地震動の顕著な増幅の反映方法 (概要・増幅係数(応答スペクトル比)の算出方法))

- 応答スペクトルに基づく地震動評価は、3つの地震タイプ(内陸地殻内地震、プレート間地震、海洋プレート内地震)の各検討用地震と震源断層面の広がりや地震波の到来方向が同様と見なせ、各検討用地震に応じた敷地固有の地盤増幅特性が反映された観測記録が得られていないことを踏まえ、地震タイプ共通の地震動の顕著な増幅の反映方法として、『各検討用地震に応じた敷地固有の地盤増幅特性が適切に反映された断層モデルを用いた手法による地震動評価結果を用いて応答スペクトルに与える影響(地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価結果/地震動の顕著な増幅を考慮しない地震動評価結果)を求めて反映する方法』により応答スペクトルに基づく地震動評価を行うこととし、各検討地震に応じた敷地固有の地盤増幅特性が震源断層全体の地震動の応答スペクトルに与える影響を反映する。
- 具体的には、検討用地震の震源モデル毎に、上記の影響を求めるため、地震動の顕著な増幅を考慮する場合と考慮しない場合について、断層モデルを用いた手法による地震動評価を行い、これらの結果による増幅係数(応答スペクトル比:「地震動の顕著な増幅を考慮する場合の平均応答スペクトル(各破壊開始点の平均)」/「地震動の顕著な増幅を考慮しない場合の平均応答スペクトル(各破壊開始点の平均)」※)を水平動・鉛直動それぞれで算出し、応答スペクトルに基づく地震動評価結果(地震動の顕著な増幅を考慮しない)に乗じる。

【地震動の顕著な増幅を考慮しない】



【地震動の顕著な増幅を考慮】



増幅係数 (応答スペクトル比) を算出

$$\frac{\text{地震動の顕著な増幅を考慮する場合の平均応答スペクトル (各破壊開始点の平均)} \times}{\text{地震動の顕著な増幅を考慮しない場合の平均応答スペクトル (各破壊開始点の平均)} \times}$$

応答スペクトルに基づく地震動評価 (地震動の顕著な増幅を考慮)

$=$ 応答スペクトルに基づく地震動評価結果 (地震動の顕著な増幅を考慮しない) \times 増幅係数 (応答スペクトル比)

※ 増幅係数(応答スペクトル比)の算出に当たって、「本反映方法により地震動の顕著な増幅を反映した断層モデルを用いた手法による地震動評価結果の応答スペクトル比(地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価結果/地震動の顕著な増幅を考慮しない地震動評価結果)」はNS方向とEW方向で同程度となること(第1041回審査会合資料2-2-4 p.301,356,415~417参照)、応答スペクトルに基づく手法は震源断層全体の地震動を評価する手法であり、Noda et al.(2002)の方法等を含めて一般に距離減衰式を作成する際には水平動はNS方向の観測記録とEW方向の観測記録とを区別せずに回帰分析が行われていることから、断層モデルを用いた手法による地震動評価結果を用いて求める増幅係数(応答スペクトル比)は各破壊開始点の平均、水平動についてはNS方向とEW方向の平均を用いる。

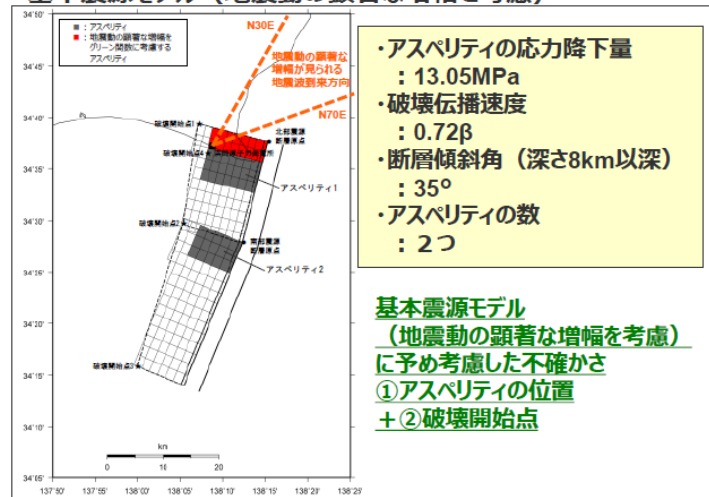
<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

敷地ごとに震源を特定して策定する地震動の評価への反映方法

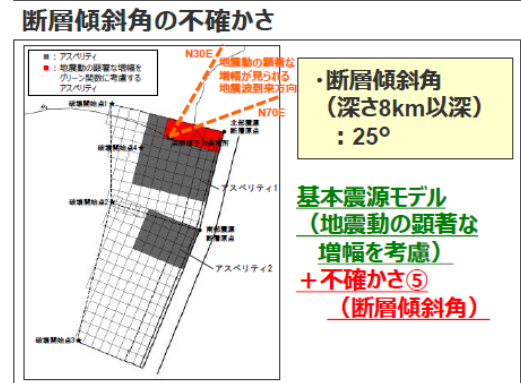
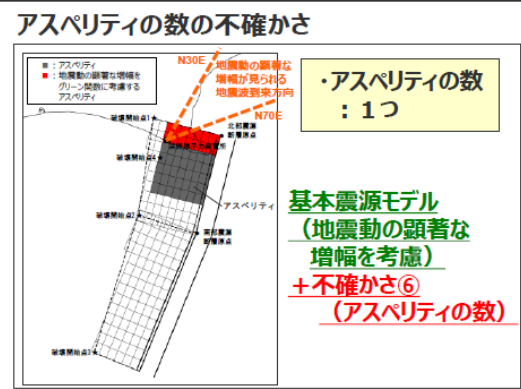
(内陸地殻内地震の地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価)

○「敷地ごとに震源を特定して策定する地震動」の評価において、地震動の顕著な増幅は、震源断層のうち「増幅方向」にあたる範囲の地震波に増幅係数を乗じることにより適切に反映している。内陸地殻内地震の検討用地震とした御前崎海脚西部の断層帯による地震は、「増幅方向」に震源断層が位置する地震であり、「震源を特定せず策定する地震動」の地震規模を上回るM7.4の震源を敷地近傍で考慮し、「増幅方向」の敷地近傍に配置したアスペリティからの地震波に増幅係数を乗じることにより地震動の顕著な増幅を考慮した地震動評価を行っている。また、敷地に及ぼす影響が大きいプレート間地震についても、「増幅方向」の敷地近傍に配置した強震動生成域からの地震波に増幅係数を乗じることにより地震動の顕著な増幅を考慮した地震動評価を行っている。

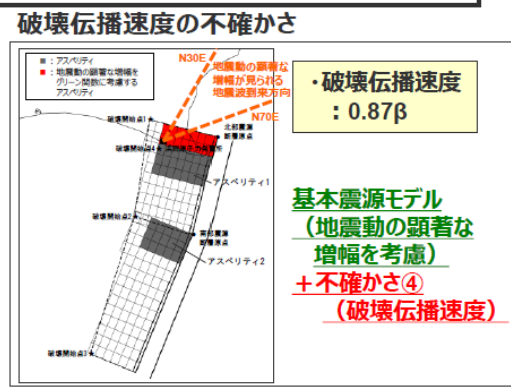
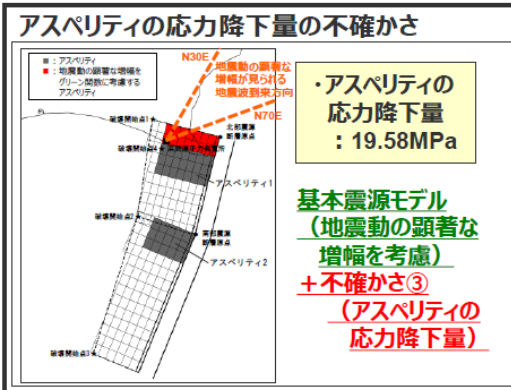
基本震源モデル (地震動の顕著な増幅を考慮)



第1041回審査会合資料2-2-2 p.438



不確かさを考慮した震源モデル (地震動の顕著な増幅を考慮)



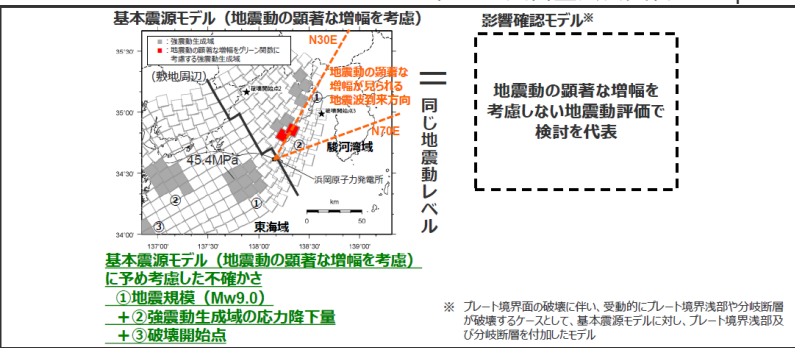
・詳細は、第1041回審査会合資料2-2-2 p.414~参照。

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

敷地ごとに震源を特定して策定する地震動の評価への反映方法 (プレート間地震の地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価)

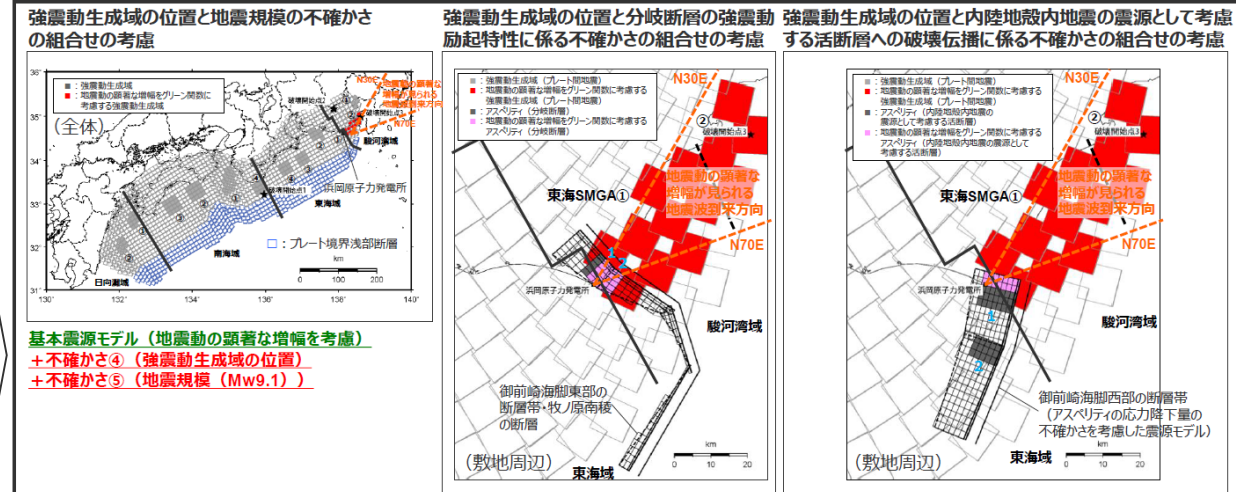
○「敷地ごとに震源を特定して策定する地震動」の評価において、地震動の顕著な増幅は、震源断層のうち「増幅方向」にあたる範囲の地震波に増幅係数を乗じることにより適切に反映している。内陸地殻内地震の検討用地震とした御前崎海脚西部の断層帯による地震は、「増幅方向」に震源断層が位置する地震であり、「震源を特定せず策定する地震動」の地震規模を上回るM7.4の震源を敷地近傍で考慮し、「増幅方向」の敷地近傍に配置したアスペリティからの地震波に増幅係数を乗じることにより地震動の顕著な増幅を考慮した地震動評価を行っている。また、敷地に及ぼす影響が大きいプレート間地震についても、「増幅方向」の敷地近傍に配置した強震動生成域からの地震波に増幅係数を乗じることにより地震動の顕著な増幅を考慮した地震動評価を行っている。

第1041回審査会合資料2-2-2 p.475

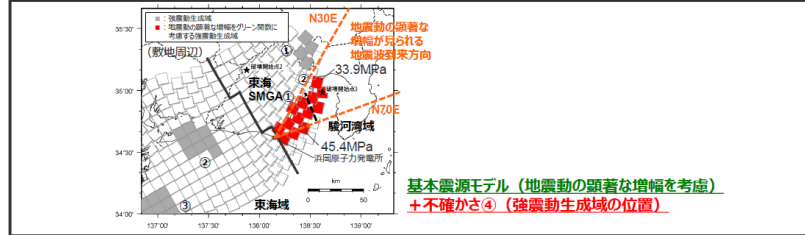


第1041回審査会合資料2-2-2 p.476

不確かさの組合せを考慮した震源モデル (地震動の顕著な増幅を考慮)



強震動生成域の位置の不確かさを考慮した震源モデル (地震動の顕著な増幅を考慮) (不確かさの考慮におけるベースモデル)



※1 強震動予測シド(2020)を参考に強震動生成域 (アスペリティ) を有するモデルとして、強震動励起特性が内陸地殻内地震と同程度になるよう震源モデルを設定する。
 ※2 内陸地殻内地震の震源として考慮する活断層 (御前崎海脚西部の断層帯) の震源モデル及び震源断層パラメータは、内陸地殻内地震の地震動評価において各不確かさを考慮していることを踏まえ、保守的な評価となるよう、不確かさを考慮した震源モデル (地震動の顕著な増幅を考慮) (御前崎海脚西部の断層帯による地震) を用いる。

・黒字の丸数字はプレート間地震の強震動生成域のNo.、水色字の数字は分枝断層又は内陸地殻内地震の震源として考慮する活断層のアスペリティのNo.を表す。
 ・---: 東海SMGA①と駿河湾SMGA②の境界を表す。

・詳細は、第1041回審査会合資料2-2-2 p.414~参照。

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

震源を特定せず策定する地震動の評価への反映方法

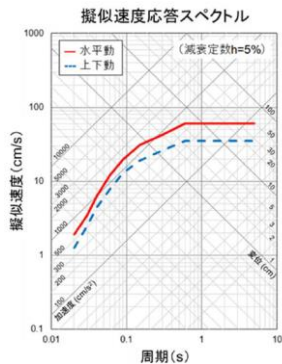
(標準応答スペクトルに基づく地震動)

- 標準応答スペクトルに基づく地震動は、震源近傍の多数の地震動記録に基づいて策定された地震基盤相当面（ $V_s=2200\text{m/s}$ 以上の地層）における「標準応答スペクトル」に基づき、敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映して評価する。
- 解放基盤表面までの地震波の伝播特性の反映は、敷地の一次元地下構造モデルを用い、 $V_s=2200\text{m/s}$ 以上の地層の上面を地震基盤相当面として標準応答スペクトルに適合させて作成した模擬地震動を入力し、敷地の解放基盤表面における地震動を評価することにより行う（下記参照）。

【地震動の顕著な増幅を考慮しない地震動評価（敷地の一次元地下構造モデルを用いた評価）】

- 標準応答スペクトルに基づく地震動は、敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性の反映として、**敷地の一次元地下構造モデル（SGFモデル）※を用い、地震基盤相当面（T.P.-3550m、 $V_s=2470\text{m/s}$ ）**に標準応答スペクトルに適合させて作成した模擬地震動を入力し、敷地の解放基盤表面における地震動を評価して設定した。
- 敷地の一次元地下構造モデルは、地下構造調査により得られた詳細な地下構造データ等に基づき設定し、敷地の観測記録の再現検討等を踏まえてその妥当性を確認した、断層モデルを用いた手法による地震動評価における統計的グリーン関数法のために設定した一次元地下構造モデル（SGFモデル）※を用いた。
- 地震基盤相当面（ $V_s=2200\text{m/s}$ 以上の地層）は、敷地において $V_s=2200\text{m/s}$ 以上となる地層の上面であるT.P.-3550m（ $V_s=2470\text{m/s}$ ）に設定した。
- 地震基盤相当面における標準応答スペクトルに適合する模擬地震動は、一様乱数の位相を用いた方法により作成した（振幅包絡線の経時変化は、Noda et al. (2002)の方法により、設定のためのパラメータとして、地震規模Mは保守的にM7.0、等価震源距離 X_{eq} は敷地近傍を想定し10kmと設定）。
- また、模擬地震動の作成の複数の方法による検討として、位相の違いが地震基盤相当面から解放基盤表面までの伝播の特性に与える影響を確認するため、実観測記録の位相を用いた方法により敷地の観測記録を用いて模擬地震動を作成して検討し、一様乱数の位相を用いた方法による地震動を採用することの妥当性を確認した。

※ SGFモデルは、Q値が保守的に設定されていることにより（すべての層で $Q=100f^{0.7}$ を設定）、地震観測記録を用いて推定した地下構造モデルより振幅が大きく評価される保守的な一次元地下構造モデルであることを確認している（第1041回審査会合資料2-2-3 補足説明資料①-10参照）。

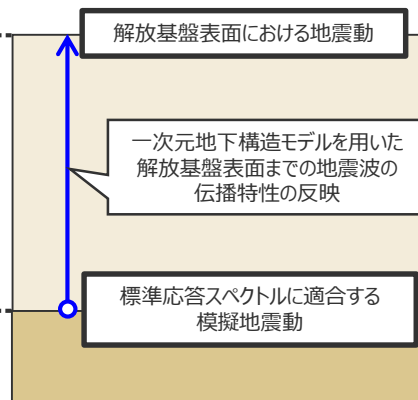


<標準応答スペクトル>

(実用発電用原子炉及びその附属施設の位置、構造及び設備の基準に関する規則の解釈 別記 2 による)

▼解放基盤表面
T.P.-14m ($V_s=740\text{m/s}$)
〔出力位置〕

▼地震基盤相当面
T.P.-3550m ($V_s=2470\text{m/s}$)
〔入力位置〕



<標準応答スペクトルに基づく地震動の評価のイメージ>

解放基盤表面
(出力位置)

地震基盤相当面
標準応答スペクトルに
適合する模擬地震動
の入力位置

層	標高 (m)	V_s (m/s)	V_p (m/s)	ρ (g/cm^3)	Q_s, Q_p
1	-14	740	2000	2.07	$100f^{0.7}$
2	-32	790	2030	2.08	$100f^{0.7}$
3	-62	830	2070	2.09	$100f^{0.7}$
4	-92	910	2140	2.11	$100f^{0.7}$
5	-192	960	2180	2.12	$100f^{0.7}$
6	-354	1100	2110	2.10	$100f^{0.7}$
7	-493	1230	2320	2.15	$100f^{0.7}$
8	-739	1420	2790	2.25	$100f^{0.7}$
9	-1094	1590	3060	2.31	$100f^{0.7}$
10	-2050	2150	3990	2.46	$100f^{0.7}$
11	-3550	2470	4470	2.53	$100f^{0.7}$

<一次元地下構造モデル（断層モデルを用いた手法の統計的グリーン関数法のために設定した一次元地下構造モデル）>
・詳細は、「2.2 標準応答スペクトルに基づく地震動」参照。

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

震源を特定せず策定する地震動の評価への反映方法

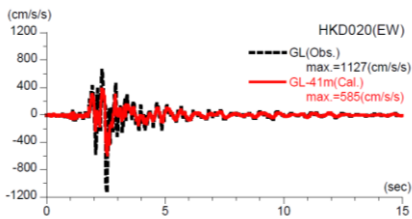
(2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動)

- 2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動は、2004年北海道留萌支庁南部の地震のK-NET HKD020（港町）観測点（港町観測点）の観測記録に基づき、敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映して評価する。
- 解放基盤表面までの地震波の伝播特性の反映は、敷地の一次元地下構造モデルを用い、港町観測点の基盤層（ $V_s=938\text{m/s}$ ）に相当する地層に2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動の検討結果を入力し、敷地の解放基盤表面における地震動を評価することにより行う（下記参照）。

【地震動の顕著な増幅を考慮しない地震動評価（敷地の一次元地下構造モデルを用いた評価）】

- 2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動は、港町観測点の観測記録について、佐藤・他(2013)により評価された基盤地震動を用い、追加検討を実施したうえで、敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性の反映として、**敷地の一次元地下構造モデル（SGFモデル）*を用い、港町観測点の基盤相当面（T.P.-192m、 $V_s=960\text{m/s}$ ）**に、基盤地震動の追加検討結果のうち最大加速度が最も大きい結果を入力して、敷地の解放基盤表面における地震動を評価し、この評価結果にさらなる保守性を考慮して設定した。
- 基盤地震動の追加検討は、妥当性の確認として、室内試験結果、減衰定数の不確かさ、PS検層の再測定結果、地下水位の状況を踏まえた検討を実施した。
- 敷地の一次元地下構造モデルは、地下構造調査により得られた詳細な地下構造データ等に基づき設定し、敷地の観測記録の再現検討等を踏まえてその妥当性を確認した、断層モデルを用いた手法による地震動評価における統計的グリーン関数法のために設定した一次元地下構造モデル（SGFモデル）*を用いた。
- 港町観測点の基盤相当面（一次元地下構造モデルに基盤地震動を入力する港町観測点の $V_s=938\text{m/s}$ の基盤面に相当する敷地の地層）は、T.P.-192mにおける $V_s=960\text{m/s}$ の地層に設定した。

* SGFモデルは、Q値が保守的に設定されていることにより（すべての層で $Q=100f^{0.7}$ を設定）、地震観測記録を用いて推定した地下構造モデルより振幅が大きく評価される保守的な一次元地下構造モデルであることを確認している（第1041回審査会合資料2-2-3 補足説明資料①-10参照）。



<佐藤・他(2013)による
基盤地震動（赤線）（水平動）>
<佐藤・他(2013)による

▼解放基盤表面

T.P.-14m ($V_s=740\text{m/s}$)

〔出力位置〕

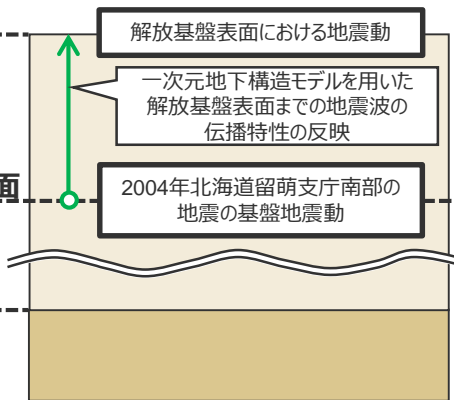
▼港町観測点の基盤相当面

T.P.-192m ($V_s=960\text{m/s}$)

〔入力位置〕

▼地震基盤相当面

T.P.-3550m ($V_s=2470\text{m/s}$)



<2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく
地震動の評価のイメージ>

解放基盤表面 （出力位置）

港町観測点の 基盤相当面 2004年北海道留萌 支庁南部の地震の 基盤地震動の 入力位置

層	標高 (m)	V_s (m/s)	V_p (m/s)	ρ (g/cm^3)	Q_s, Q_p
1	-14	740	2000	2.07	$100f^{0.7}$
2	-32	790	2030	2.08	$100f^{0.7}$
3	-62	830	2070	2.09	$100f^{0.7}$
4	-92	910	2140	2.11	$100f^{0.7}$
5	-192	960	2180	2.12	$100f^{0.7}$
6	-354	1100	2110	2.10	$100f^{0.7}$
7	-493	1230	2320	2.15	$100f^{0.7}$
8	-739	1420	2790	2.25	$100f^{0.7}$
9	-1094	1590	3060	2.31	$100f^{0.7}$
10	-2050	2150	3990	2.46	$100f^{0.7}$
11	-3550	2470	4470	2.53	$100f^{0.7}$

<一次元地下構造モデル（断層モデルを用いた手法の
統計的グリーン関数法のために設定した一次元地下構造モデル）>

・詳細は、「2.3 2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動」参照。

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

震源を特定せず策定する地震動の評価への反映方法

(地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価について)

○ S波低速度層の影響により特定の地震波到来方向（N30E～N70E）の地震における5号炉周辺の観測点のみで見られる地震動の顕著な増幅に関しては、「震源を特定せず策定する地震動の評価」と「敷地における地盤増幅特性（地震観測記録及び地下構造調査結果に基づく分析結果）」との関係の検討結果を踏まえ、「標準応答スペクトルに基づく地震動」及び「2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動」について、「敷地ごとに震源を特定して策定する地震動」の断層モデルを用いた手法と同じ増幅係数を乗じる方法で、地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価を行う（下記及び次ページ以降参照）。

【地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価（S波低速度層の影響による地震動の顕著な増幅の検討）】

震源を特定せず策定する地震動の評価

○ 「震源を特定せず策定する地震動」は、震源断層を設定せず、震源と活断層を関連付けることが困難な過去の内陸地殻内の地震について得られた震源近傍における観測記録を基に評価を行う。

敷地における地盤増幅特性（地震観測記録及び地下構造調査結果に基づく分析結果）

○ 地震観測記録及び地下構造調査結果に基づき、2009年駿河湾の地震における5号炉周辺の増幅要因や敷地における地震動の増幅特性を分析。

<5号炉周辺の増幅要因の分析>

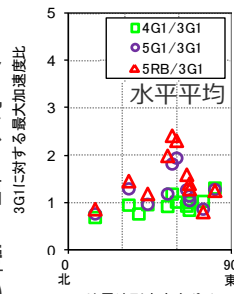
○ 5号炉周辺の増幅要因は、5号炉から2009年駿河湾の地震の地震波到来方向である北東方向にかけて**局所的に分布する深さ数百mの浅部地盤のS波低速度層**であり、その増幅メカニズムは、S波低速度層による波面の屈曲により地震波が干渉して増幅するフォーカシング現象と分析。

<敷地における地震動の増幅特性>

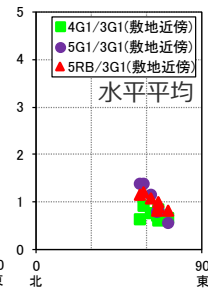
○ 敷地における地震動の増幅特性は、**S波低速度層による影響の有無によって地震動の増幅特性が異なる**ことにより、以下のとおり、特定の地震波到来方向（N30E～N70E、「増幅方向」）付近のみ地震動の顕著な増幅が見られる観測点と、地震動の顕著な増幅が見られない観測点とに分かれる。

- 5号炉周辺の観測点において、地震動の顕著な増幅は、
 - ① 特定の到来方向（N30E～N70E）の地震波のみに、
 - ② 短周期の特定の周期帯（フーリエスペクトルの周期0.2～0.5秒）では見られるが、その他の地震波到来方向では見られない。「増幅方向」でも地震波の入射角が鉛直に近づく敷地近傍の地震ほど顕著な増幅は見られない傾向がある。
- 1～4号炉周辺の観測点において、地震動の顕著な増幅は、いずれの地震波到来方向でも見られない。

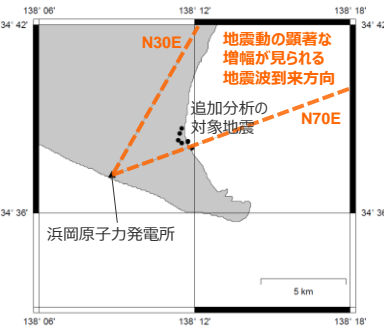
○ 「震源を特定せず策定する地震動」の対象とする震源近傍の観測記録について、標準応答スペクトルに係る検討においてMw6.5程度の地震の断層が収まる半径10km程度の範囲を震源近傍としていることを踏まえて敷地の観測記録を分析。**震源近傍の観測記録に当たる、敷地近傍（敷地から10km以内）の地震の敷地の観測記録は、「増幅方向」も含め、地震動の顕著な増幅が見られない。**（敷地から10km以内の地震について、鉛直アレイ観測記録の追加分析を行い顕著な増幅が見られないことを確認。また、多点連続地震観測記録の分析結果も確認。右図）



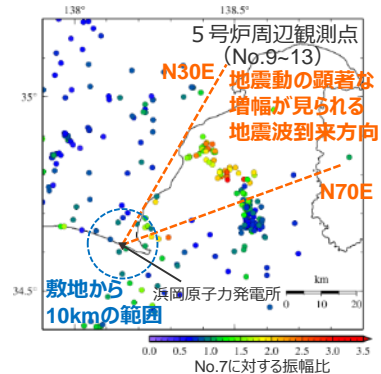
（既往分析）
敷地近傍（敷地から10km以内）の地震は含まれていない



（追加分析）
敷地近傍（敷地から10km以内）の地震は含まれている



<地震波到来方向毎の最大加速度比（各号炉周辺の鉛直アレイ観測）>



<5号炉周辺観測点における各地震の振幅比の震央分布図（多点連続地震観測）>

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

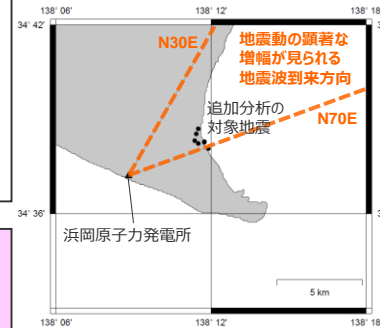
震源を特定せず策定する地震動の評価への反映方法

(各号炉周辺における鉛直アレイ観測 (敷地近傍の地震に関する追加分析))

- 前述のとおり、各号炉周辺における鉛直アレイ観測の分析結果において、地震動の顕著な増幅は、5号炉周辺観測点における特定の地震波到来方向 (2009年駿河湾の地震の地震波到来方向付近 (N30E~N70E)、「増幅方向」) の地震のみに見られる。
- ここでは、「震源を特定せず策定する地震動」の対象とする震源近傍の観測記録に関する分析として、鉛直アレイ観測で追加で得られた敷地近傍 (敷地から10km以内) の地震における観測記録の最大加速度比及び周期別SI値比を算定して分析。

○ 敷地近傍 (敷地から10km以内) の地震における各号炉周辺における鉛直アレイ観測で得られた記録の追加分析によると、「増幅方向」でも、振幅比は1.5~2倍程度以内であり、敷地近傍の地震の観測記録では地震動の顕著な増幅は見られない。

<追加分析の対象地震>

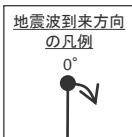


(諸元)

地震発生時刻					深さ (km)	M
年	月	日	時	分		
2014	9	25	21	53	7.8	2.9
2015	8	29	22	5	10.7	3.6
2015	8	29	22	20	10.4	2.7
2015	8	31	16	45	10.2	2.8
2015	8	31	20	3	11.4	3.0
2015	8	31	20	35	11.5	3.1
2015	9	1	0	29	10.4	4.3

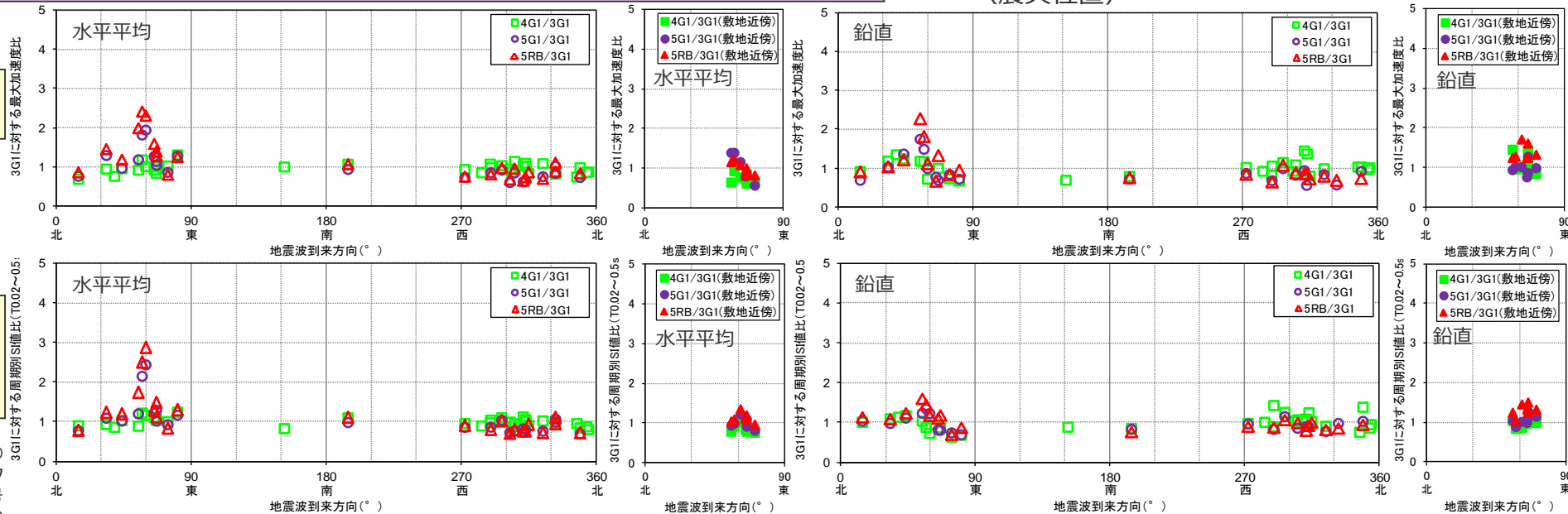
(震央位置)

最大
加速度比



周期別
SI値比
(周期0.02
~0.5秒*)

*2009年駿河湾の地震の応答スペクトルにおいて5号炉周辺の顕著な増幅が見られた周期帯



敷地近傍 (敷地から10km以内) の地震は含まれていない (既往分析 (p.20参照))
 敷地近傍 (敷地から10km以内) の地震は含まれていない (追加分析)
 敷地近傍 (敷地から10km以内) の地震は含まれていない (既往分析 (p.20参照))
 敷地近傍 (敷地から10km以内) の地震は含まれていない (追加分析)

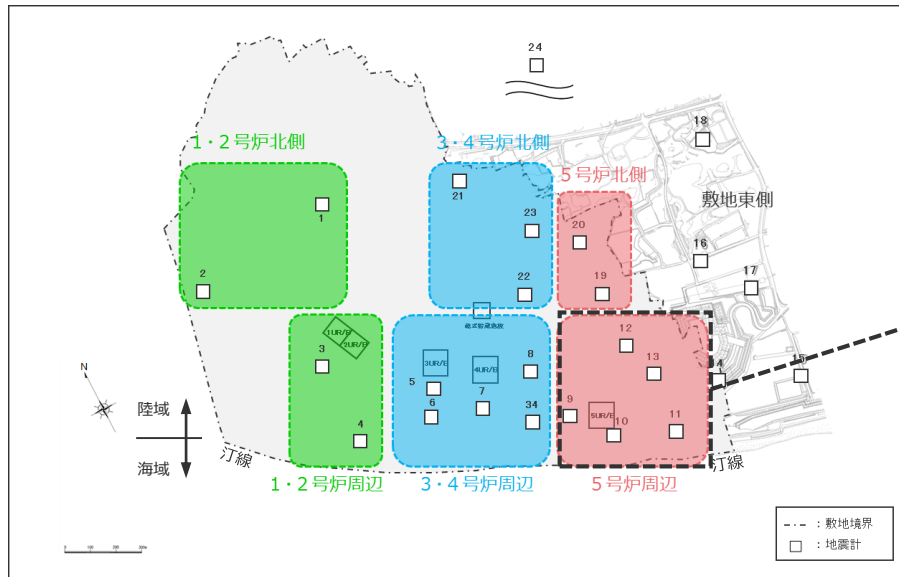
<地震波到来方向毎の最大加速度比、周期別SI値比 (4G1/3G1, 5G1/3G1, 5RB/3G1(G.L.-100m)) >

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

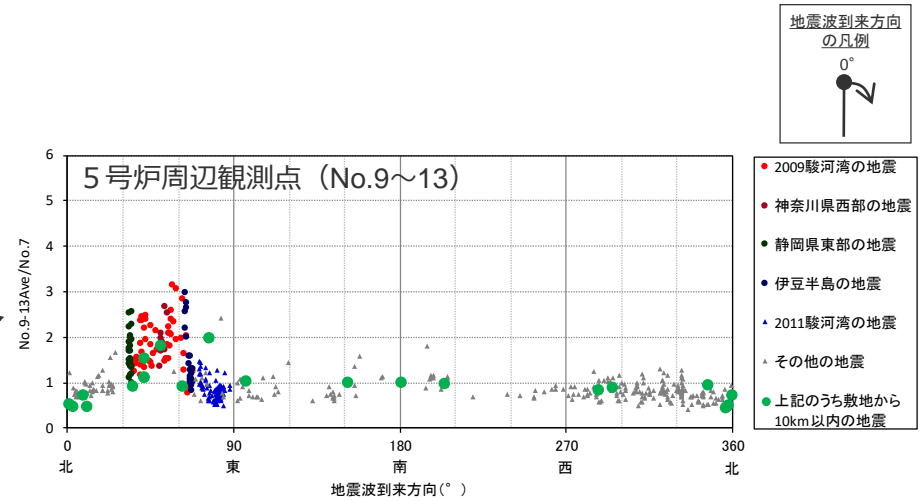
震源を特定せず策定する地震動の評価への反映方法

(敷地全体を対象とした多点連続地震観測 (敷地近傍の地震に関する追加分析))

- 前述のとおり、多点連続地震観測記録を用いた敷地全体における地震波到来方向毎の地盤増幅特性の分析の結果、地震動の顕著な増幅は、5号炉周辺観測点における特定の地震波到来方向 (N30E~N70E、「増幅方向」) の地震のみに見られる。
- ここでは、「震源を特定せず策定する地震動」の対象とする震源近傍の観測記録に関する分析として、上記多点連続地震観測記録の分析結果のうち地震動の顕著な増幅が見られた5号炉周辺観測点を対象に、**敷地近傍 (敷地から10km以内) の地震の観測記録を確認。**



<多点連続地震観測の地震計配置>



<各地震の振幅比*と地震波到来方向との関係 (水平平均) >
(観測分析期間：2009年9月20日~2014年7月26日)

* 概ね敷地の中央に位置するNo.7観測点を基準として算出。

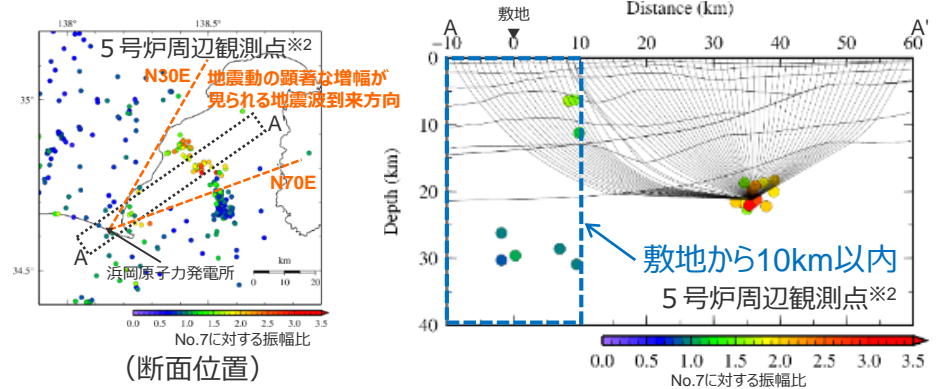
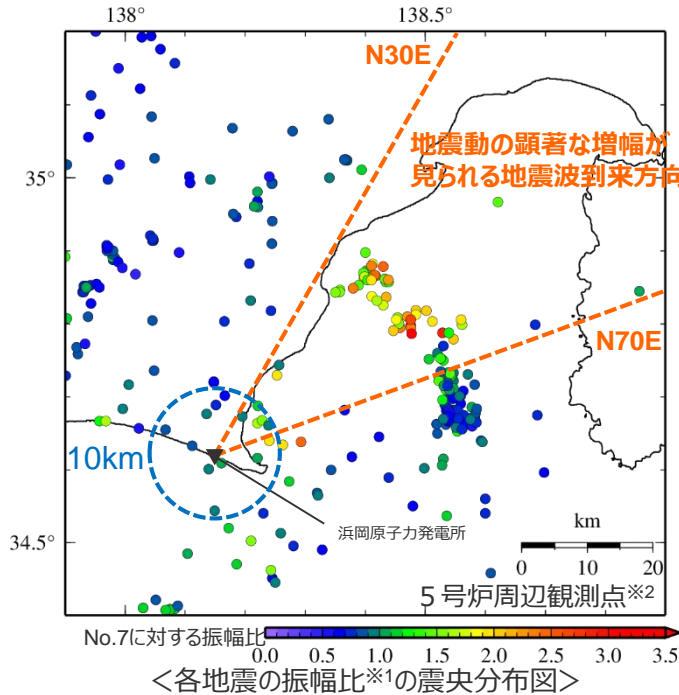
- 敷地近傍 (敷地から10km以内) の地震における多点連続地震観測記録の分析結果によると、「増幅方向」も含め、振幅比は1.5~2倍程度以内であり、敷地近傍の地震の観測記録では地震動の顕著な増幅は見られない。

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

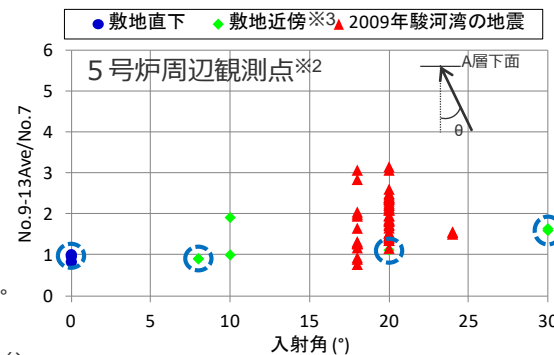
震源を特定せず策定する地震動の評価への反映方法

(敷地全体を対象とした多点連続地震観測 (敷地近傍の地震に関する追加分析))

- 前述のとおり、敷地全体を対象とした多点連続地震観測記録の震央位置との関係の分析結果によると、「増幅方向」の地震波でも、増幅の程度は一樣ではなく、地震波の入射角が鉛直に近づく敷地近傍の地震ほど顕著な増幅は見られない傾向がある。
- ここでは、「震源を特定せず策定する地震動」の対象とする震源近傍の観測記録について、標準応答スペクトルに係る検討においてMw6.5程度の地震の断層が収まる半径10km程度の範囲を震源近傍としていることを踏まえて、上記多点連続地震観測記録の分析結果について、5号炉周辺観測点における観測記録のうち敷地近傍 (敷地から10km以内) の地震の観測記録を確認。



<振幅比※1の断面図 (A-A'断面)>



敷地から10km以内の地震

※1 概ね敷地の中央に位置するNo.7観測点 (p.21参照) を基準として算出。観測分析期間は、2009年9月20日~2013年8月4日。
 ※2 No.9~No.13観測点の記録を使用 (p.21参照)。
 ※3 本検討では、敷地から15km程度に位置する地震は敷地近傍の地震に分類して整理した。
 ※4 浅部三次元地下構造モデルの底面に相当するA層下面 (深さ700m程度。第1041回審査会合資料2-2-3 補足説明資料①-11参照) への入射角について、各断面の地震クラスター毎にレイトレーシングを行い評価。

- 敷地近傍 (敷地から10km以内) の地震における多点連続観測記録の震央位置との関係の分析結果によると、「増幅方向」も含め、振幅比は1.5~2倍程度以内であり、敷地近傍の地震の観測記録では地震動の顕著な増幅は見られない。

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

震源を特定せず策定する地震動の評価への反映方法

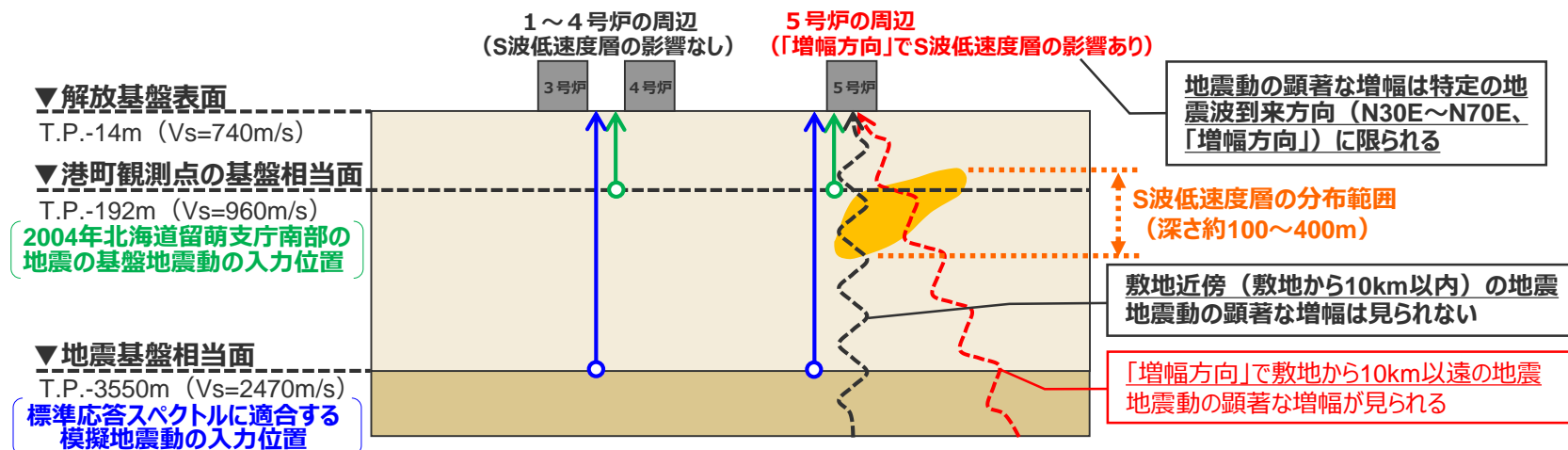
(地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価について)

【地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価 (S波低速度層の影響による地震動の顕著な増幅の検討)】

「標準応答スペクトルに基づく地震動」及び「2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動」の地震動の顕著な増幅を考慮する評価について

○ 前述の「震源を特定せず策定する地震動の評価」と「敷地における地盤増幅特性 (地震観測記録及び地下構造調査結果に基づく分析結果)」との関係を検討した結果、地震動の顕著な増幅は特定の地震波到来方向に限られ、そのうえ「震源を特定せず策定する地震動」で対象とする震源近傍の観測記録に当たる敷地の観測記録は地震動の顕著な増幅が見られないことから、震源断層を設定せず行う「震源を特定せず策定する地震動」の評価では、**地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価は行わず、前述の一次元地下構造モデル (SGFモデル) を用いた評価のみ行う**ことが考えられる。

○ しかしながら、5号炉の下にS波低速度層が分布しており、地震観測記録の分析等により敷地近傍の地震もS波低速度層による地震動の増幅の影響がないと評価できるものではないことから、「標準応答スペクトルに基づく地震動」及び「2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動」について、S波低速度層による地震動の増幅を考慮した地震動評価を行う。この評価に当たっては、地震観測記録が十分に得られていない領域もあることを踏まえ保守的な評価を行うこととし、「敷地ごとに震源を特定して策定する地震動」と同じ方法で、**地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価を行う。**



<震源を特定せず策定する地震動のうち全国共通に考慮すべき地震動の評価のイメージ (2009年駿河湾の地震の地震波到来方向の断面) >

・詳細は、「2.4 地震動の顕著な増幅を考慮する地震動」参照。

震源を特定せず策定する地震動の評価への反映方法

(地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価について)

- 「標準応答スペクトルに基づく地震動」及び「2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動」について、S波低速度層による地震動の増幅の考慮として、**地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価を行う。**
- 地震動の顕著な増幅の考慮は、「敷地ごとに震源を特定して策定する地震動」の断層モデルを用いた手法で採用した増幅係数を乗じる方法を用いる。
- 増幅係数は、増幅の程度が最も大きく、信頼性の高い記録が得られた地震である2009年駿河湾の地震（本震）を参考に**保守的に設定した断層モデルを用いた手法と同じ増幅係数を用いる。**加えて、増幅係数を乗じる範囲についても、S波低速度層の影響を受けるのは「増幅方向」にあたる震源断層の一部と考えられるものの、震源断層を設定せず行う評価では「増幅方向」にあたる範囲を検討できないことを踏まえ、新規基準において全国共通に考慮すべき地震動とされている「標準応答スペクトルに基づく地震動」及び「2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動」については、**震源断層から到来するすべての地震波が顕著に増幅すると仮定して**地震動評価を行うこととする。

▼解放基盤表面

T.P.-14m (Vs=740m/s)
〔出力位置〕

解放基盤表面における地震動
(地震動の顕著な増幅を考慮)

一次元地下構造モデル及び
増幅係数を用いた
解放基盤表面までの地震波の
伝播特性の反映

▼地震基盤相当面

T.P.-3550m (Vs=2470m/s)
〔入力位置〕

標準応答スペクトルに適合する
模擬地震動

▼解放基盤表面

T.P.-14m (Vs=740m/s)
〔出力位置〕

解放基盤表面における地震動
(地震動の顕著な増幅を考慮)

一次元地下構造モデル及び
増幅係数を用いた
解放基盤表面までの地震波の
伝播特性の反映

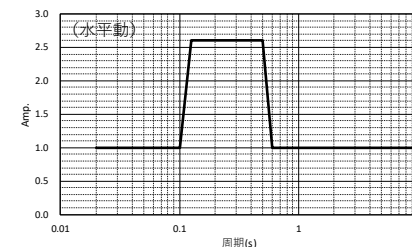
▼港町観測点の基盤相当面

T.P.-192m (Vs=960m/s)
〔入力位置〕

2004年北海道留萌支庁南部の
地震の基盤地震動

▼地震基盤相当面

T.P.-3550m (Vs=2470m/s)



<地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価で用いる増幅係数(フーリエスペクトル比、水平動)(次ページ参照)>

(断層モデルを用いた手法で用いた増幅係数と同じ)

<標準応答スペクトルに基づく地震動(地震動の顕著な増幅を考慮)の評価のイメージ>

<2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動(地震動の顕著な増幅を考慮)の評価のイメージ>

<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法> 震源を特定せず策定する地震動の評価への反映方法 (増幅係数)

- 増幅を考慮する周期帯は、2009年駿河湾の地震（本震）で5号炉周辺の顕著な増幅が見られた周期帯0.2～0.5秒を参考としてより広帯域に設定する。
- 増幅を考慮する程度は、2009年駿河湾の地震（本震）におけるはぎとり波の加速度フーリエスペクトル比（5G1/3G1, 5RB/3G1）及び周期別SI値比（周期0.02～0.5秒）を参考として設定する。
- 2009年駿河湾の地震（本震）は増幅の程度が最も大きく、信頼性の高い記録が得られた地震である。

<2009年駿河湾の地震（本震）における周期別SI値比※1>
(周期0.02～0.5秒※2)

	NS	EW	UD
4G1/3G1	0.93	1.08	0.72
5G1/3G1	2.40	1.97	1.42
5RB/3G1	2.47	2.50	1.38

※1 建造物の応答に関連する指標であり、下記により定義される。

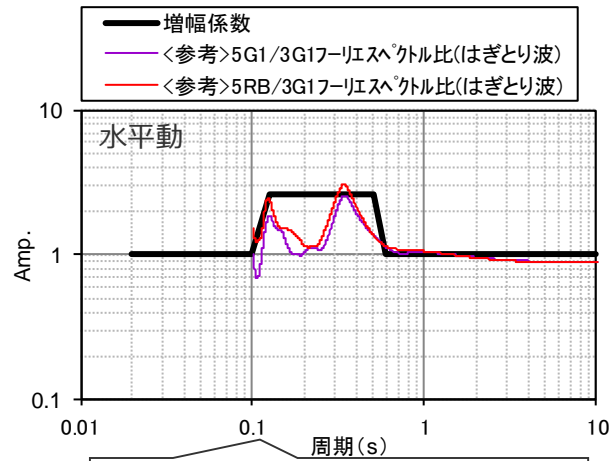
$$\text{周期別SI値} = \int_{T_1}^{T_2} S_v(T, h) dT$$

ここで、S_v：擬似速度応答スペクトル
T：周期
h：減衰定数（5%とする）

※2 2009年駿河湾の地震（本震）の応答スペクトルにおいて5号炉周辺の顕著な増幅が見られた周期帯。

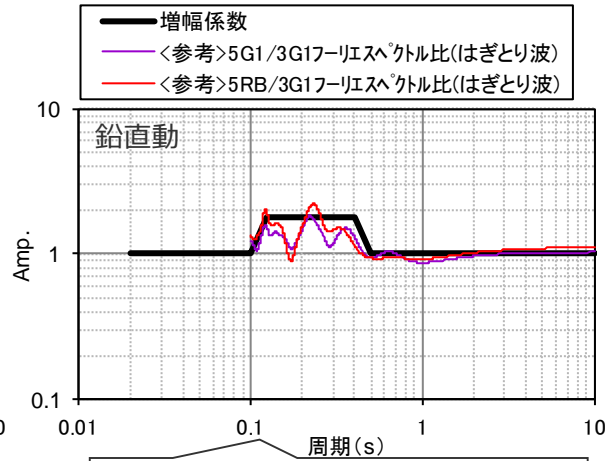
<グリーン関数に乗じる増幅係数>

周期(s)	水平動	周期(s)	鉛直動
0.02	1	0.02	1
0.1	1	0.1	1
0.125	2.6	0.125	1.8
0.5	2.6	0.4	1.8
0.6	1	0.5	1
10	1	10	1



増幅係数及びフーリエスペクトル比の積分値に基づき、以下の比率を算出（周期0.1～0.6秒）。

- ・増幅係数 / (5G1/3G1フーリエスペクトル比) = 1.58
- ・増幅係数 / (5RB/3G1フーリエスペクトル比) = 1.39



増幅係数及びフーリエスペクトル比の積分値に基づき、以下の比率を算出（周期0.1～0.5秒）。

- ・増幅係数 / (5G1/3G1フーリエスペクトル比) = 1.28
- ・増幅係数 / (5RB/3G1フーリエスペクトル比) = 1.20

<グリーン関数に乗じる増幅係数>

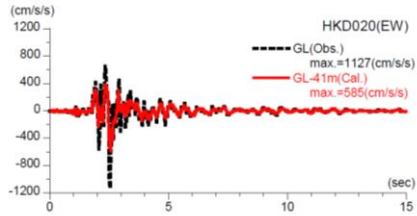
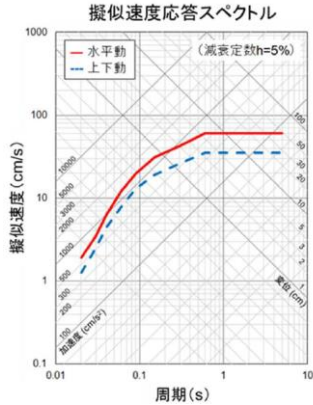
<2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法>

震源を特定せず策定する地震動の評価への反映方法

(まとめ)

- 敷地の地下構造調査結果等に基づき、**標高-14mを解放基盤表面に設定**する。
- **「地震動の顕著な増幅を考慮しない地震動評価」**は、平行成層地盤と見なして地震動評価を行う。「**標準応答スペクトルに基づく地震動**」における敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性の反映は、敷地の一次元地下構造モデルを用い、 $V_s=2200\text{m/s}$ 以上の地層の上面を地震基盤相当面として標準応答スペクトルに適合させて作成した模擬地震動を入力し、敷地の解放基盤表面における地震動を評価することにより行う。「**2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動**」における敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性の反映は、敷地の一次元地下構造モデルを用い、K-NET HKD020（港町）観測点（港町観測点）の基盤層（ $V_s=938\text{m/s}$ ）に相当する地層に2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動の検討結果を入力し、敷地の解放基盤表面における地震動を評価することにより行う。これらの評価で用いる敷地の一次元地下構造モデルは、ともに断層モデルを用いた手法の統計的グリーン関数法のために設定した**一次元地下構造モデル（SGFモデル）**※を用いる。
- **「地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価」**は、断層モデルを用いた手法で採用した増幅係数を乗じる方法を用いることとし、増幅係数は断層モデルを用いた手法と同じものを用い、震源断層を設定せずに行う評価であることを踏まえ、震源断層から到来するすべての地震波が顕著に増幅すると仮定して地震動評価を行う。

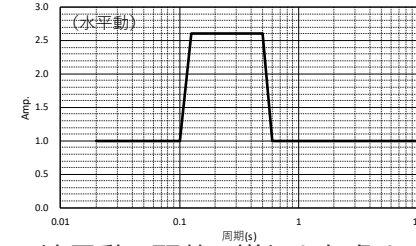
※ SGFモデルは、Q値が保守的に設定されていることにより（すべての層で $Q=100f^{0.7}$ を設定）、地震観測記録を用いて推定した地下構造モデルより振幅が大きく評価される保守的な一次元地下構造モデルであることを確認している（第1041回審査会合資料2-2-3 補足説明資料①-10参照）。



<佐藤・他(2013)による
基盤地震動 (赤線) (水平動) >
(佐藤・他(2013)による)

解放基盤表面
(出力位置)
-----▽
港町観測点の基盤相当面
2004年北海道留萌支庁
南部の地震の基盤地震動
の入力位置
-----▽
地震基盤相当面
標準応答スペクトルに
適合する模擬地震動
の入力位置
-----▽

層	標高 (m)	V_s (m/s)	V_p (m/s)	ρ (g/cm ³)	Q_s, Q_p
1	-14	740	2000	2.07	$100f^{0.7}$
2	-32	790	2030	2.08	$100f^{0.7}$
3	-62	830	2070	2.09	$100f^{0.7}$
4	-92	910	2140	2.11	$100f^{0.7}$
5	-192	960	2180	2.12	$100f^{0.7}$
6	-354	1100	2110	2.10	$100f^{0.7}$
7	-493	1230	2320	2.15	$100f^{0.7}$
8	-739	1420	2790	2.25	$100f^{0.7}$
9	-1094	1590	3060	2.31	$100f^{0.7}$
10	-2050	2150	3990	2.46	$100f^{0.7}$
11	-3550	2470	4470	2.53	$100f^{0.7}$



<地震動の顕著な増幅を考慮する
地震動評価で用いる増幅係数
(フーリエスペクトル比、水平動)
(前ページ参照) >

<一次元地下構造モデル（断層モデルを用いた手法の
統計的グリーン関数法のために設定した一次元地下構造モデル）>

(断層モデルを用いた手法で
用いた増幅係数と同じ)

・解放基盤表面の設定は、第1041回審査会合資料2-2-2 p.92~参照。
・断層モデルを用いた手法による地震動評価に用いる一次元地下構造モデルの設定は、p.40及び第1041回審査会合資料2-2-2 p.109~参照。

余白

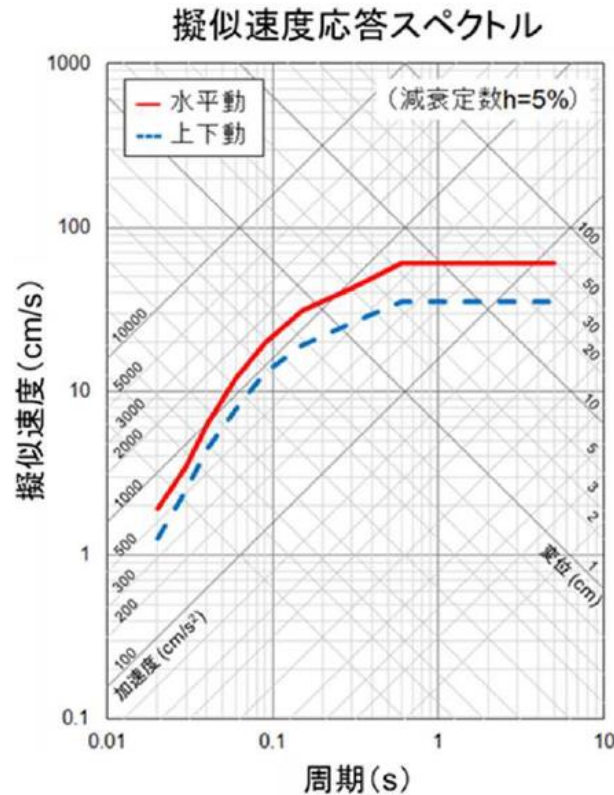
目次

1 概要	……p.4~
2 全国共通に考慮すべき地震動	
2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法	……p.15~
2.2 標準応答スペクトルに基づく地震動	……p.58~
2.2.1 地下構造モデル及び地震基盤相当面の設定	……p.62~
2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価	……p.64~
2.3 2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動	……p.77~
2.3.1 2004年北海道留萌支庁南部の地震の観測記録	……p.80~
2.3.2 佐藤・他(2013)による基盤地震動の推定に関する知見	……p.86~
2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価	……p.94~
2.4 地震動の顕著な増幅を考慮する地震動	……p.118~
3 地域性を考慮する地震動	……p.127~
3.1 2008年岩手・宮城内陸地震	……p.129~
3.2 2000年鳥取県西部地震	……p.151~
4 震源を特定せず策定する地震動の策定	……p.167~
補足説明資料	……p.172~
参考資料	……p.179~

<2.2 標準応答スペクトルに基づく地震動>

標準応答スペクトルに基づく地震動の評価の概要

- 「実用発電用原子炉及びその附属施設の位置、構造及び設備の基準に関する規則の解釈」の別記2では、「全国共通に考慮すべき地震動」の策定に当たり、震源近傍の多数の地震動記録に基づいて策定された地震基盤相当面（せん断波速度 $V_s=2200\text{m/s}$ 以上の地層をいう。）における標準的な応答スペクトル（以下、「標準応答スペクトル」という。）を用いることが求められている。
- 以降では、標準応答スペクトルに基づき、敷地の解放基盤表面における地震動を評価する。



コントロールポイント

周期 (s)	水平動	上下動
	擬似速度 (cm/s)	擬似速度 (cm/s)
0.02	1.910	1.273
0.03	3.500	2.500
0.04	6.300	4.400
0.06	12.000	7.800
0.09	20.000	13.000
0.15	31.000	19.000
0.30	43.000	26.000
0.60	60.000	35.000
5.00	60.000	35.000

<標準応答スペクトル>

(実用発電用原子炉及びその附属施設の位置、構造及び設備の基準に関する規則の解釈 別記2による)

<2.2 標準応答スペクトルに基づく地震動>

標準応答スペクトルに基づく地震動の評価の概要

(評価方針)

- 「標準応答スペクトルに基づく地震動」は、地震基盤相当面において設定された「標準応答スペクトル」に基づき、敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映して評価する。
- 解放基盤表面までの地震波の伝播特性の反映は、敷地の一次元地下構造モデルを用い、 $V_s=2200\text{m/s}$ 以上の地層の上面を地震基盤相当面として標準応答スペクトルに適合させて作成した模擬地震動を入力し、敷地の解放基盤表面における地震動を評価することにより行う。

①地下構造モデルの設定

- 断層モデルを用いた手法による地震動評価における統計的グリーン関数法のために設定した一次元地下構造モデル (SGFモデル) を用いる。

②地震基盤相当面の設定

- 地震基盤相当面 ($V_s=2200\text{m/s}$ 以上の地層) は、敷地において $V_s=2200\text{m/s}$ 以上となる地層の上面であるT.P.-3550m ($V_s=2470\text{m/s}$) に設定する。

③地震基盤相当面における模擬地震動の作成

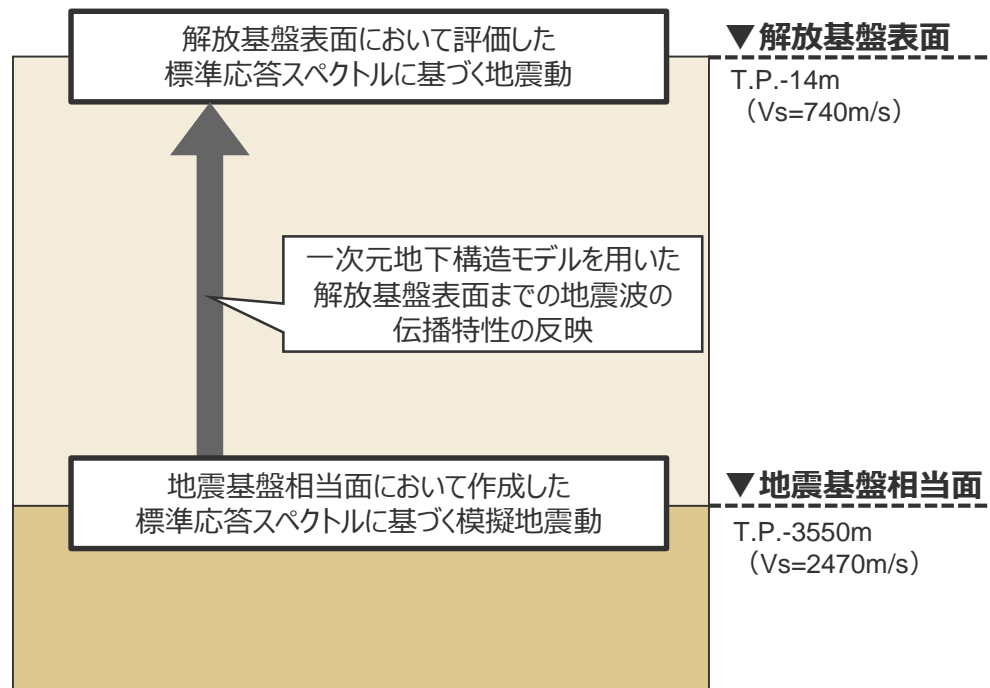
- 地震基盤相当面における模擬地震動は、一様乱数の位相を用いた方法により作成する。振幅包絡線の経時変化はNoda et al.(2002)の方法により、M7.0、 $X_{eq}=10\text{km}$ で設定する。

④解放基盤表面における地震動の評価

- 一次元地下構造モデルを用いて敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映し、解放基盤表面における地震動を評価する。

- 模擬地震動の作成の複数の方法による検討として、実観測記録の位相を用いた方法による模擬地震動も作成し、一様乱数の位相を用いた方法による地震動との比較を行う。

<標準応答スペクトルに基づく地震動の評価の流れ>

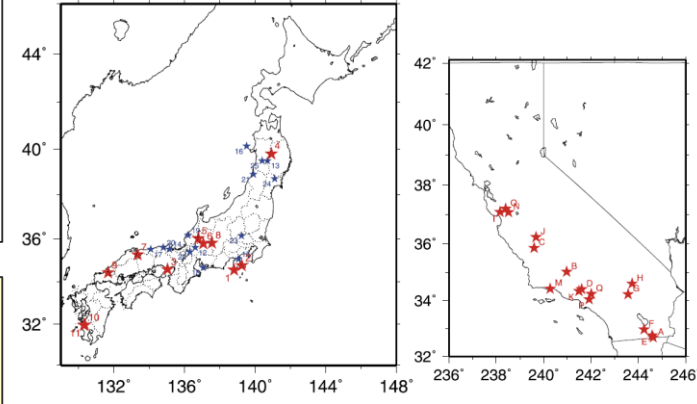


<標準応答スペクトルに基づく地震動の評価のイメージ>

<2.2 標準応答スペクトルに基づく地震動> 標準応答スペクトルに基づく地震動の評価の概要 (加藤・他(2004)による応答スペクトル)

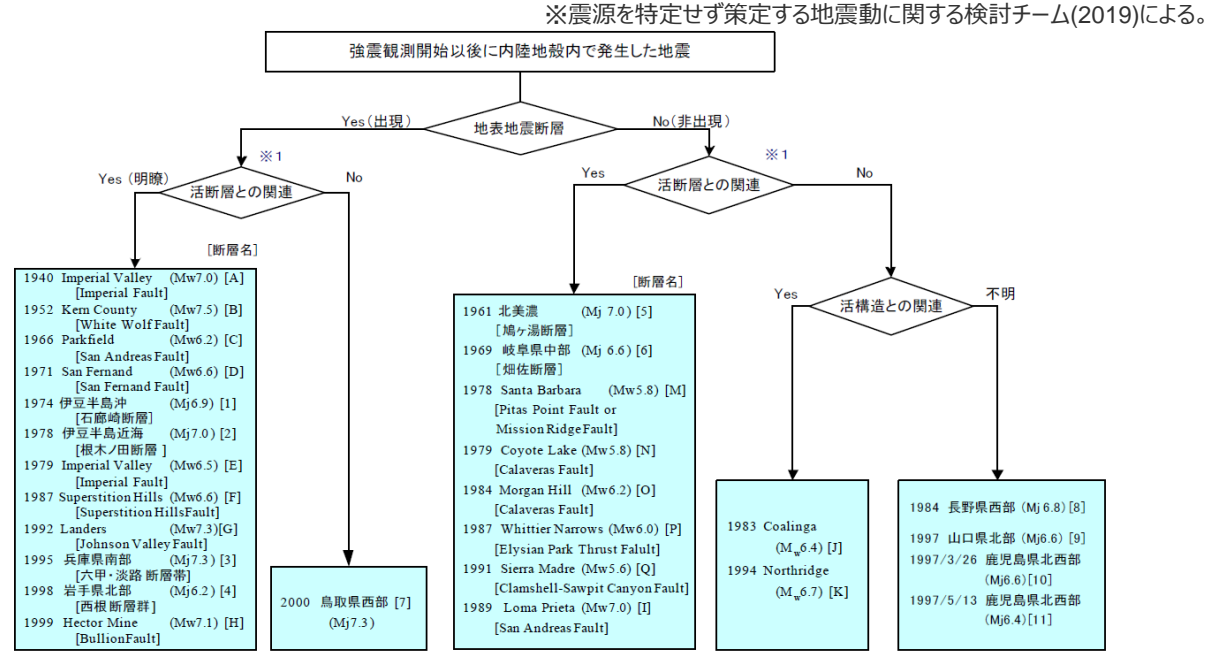
- 加藤・他(2004)では、カリフォルニア及び日本で発生した内陸地殻内地震を対象に、震源を事前に特定できない内陸地殻内地震による地震動レベルを検討している。
- 詳細な地質学的調査によっても震源を事前に特定できない2地震、比較的規模が小さいながらも震源を特定できた可能性がある7地震の計9地震の震源近傍の硬質地盤における観測記録(計15記録、30水平成分)を用い、震源を事前に特定できない地震による水平方向の地震動の上限レベルを設定している。

- 標準応答スペクトルの策定にあたり、全周期帯において加藤・他(2004)の応答スペクトルを上回ることが確認されている※ことを踏まえ、震源を特定せず策定する地震動として標準応答スペクトルを考慮することとし、加藤・他(2004)の応答スペクトルは考慮しない。



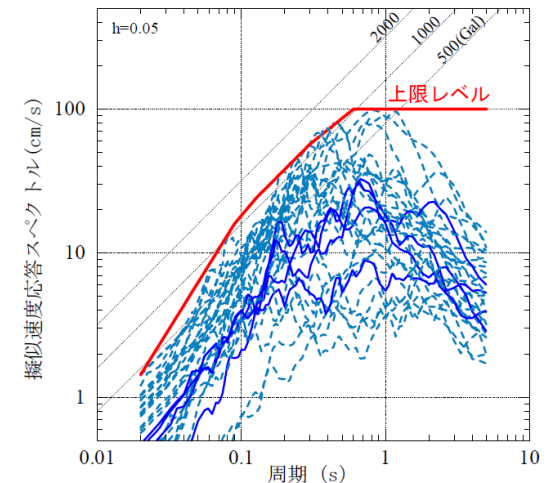
(a) 日本 (b) カリフォルニア
★は強震観測開始以後、★は開始以前に発生した地震を表す

<検討対象地震の震央位置> (加藤・他(2004)による)



※1: 地震規模に見合う規模の既存活断層が示されているか否か

<強震観測開始以後に発生した地震の分類> (加藤・他(2004)による)



(実線は1997年鹿児島県北部地震の鶴田ダムのスペクトル、破線はスケールリングの観点から確実に事前に震源を特定できるとは断定できないと判断したMj6.5(Mw6.2)以下の7地震のスペクトル)

<震源を事前に特定できない地震による震源近傍の観測記録の水平動応答スペクトルとその上限レベル> (加藤・他(2004)による)

目次

1 概要	……p.4~
2 全国共通に考慮すべき地震動	
2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法	……p.15~
2.2 標準応答スペクトルに基づく地震動	……p.58~
2.2.1 地下構造モデル及び地震基盤相当面の設定	……p.62~
2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価	……p.64~
2.3 2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動	……p.77~
2.3.1 2004年北海道留萌支庁南部の地震の観測記録	……p.80~
2.3.2 佐藤・他(2013)による基盤地震動の推定に関する知見	……p.86~
2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価	……p.94~
2.4 地震動の顕著な増幅を考慮する地震動	……p.118~
3 地域性を考慮する地震動	……p.127~
3.1 2008年岩手・宮城内陸地震	……p.129~
3.2 2000年鳥取県西部地震	……p.151~
4 震源を特定せず策定する地震動の策定	……p.167~
補足説明資料	……p.172~
参考資料	……p.179~

<2.2.1 地下構造モデル及び地震基盤相当面の設定>

地下構造モデル及び地震基盤相当面

- 解放基盤表面までの地震波の伝播特性の反映は、敷地の一次元地下構造モデルを用い、 $V_s=2200\text{m/s}$ 以上の地層の上面を地震基盤相当面として標準応答スペクトルに適合させて作成した模擬地震動を入力し、敷地の解放基盤表面における地震動を評価することにより行う。
- 敷地の一次元地下構造モデル**は、地下構造調査により得られた詳細な地下構造データ等に基づき設定し、敷地の観測記録の再現検討等を踏まえてその妥当性を確認した、断層モデルを用いた手法による地震動評価における**統計的グリーン関数法のために設定した一次元地下構造モデル（SGFモデル）**を用いる。
- 地震基盤相当面**は、「**实用発電用原子炉及びその附属施設の位置、構造及び設備の基準に関する規則の解釈**」の別記2において、「**地震基盤からの地盤増幅率が小さく地震動としては地震基盤面と同等とみなすことができる地盤の解放面で、せん断波速度 $V_s=2200\text{m/s}$ 以上の地層**」とされていることを踏まえ、**T.P.-3550m ($V_s=2470\text{m/s}$) に設定**する。

・統計的グリーン関数法による地震動評価に用いる一次元地下構造モデルの設定は、p.40及び第1041回審査会合資料2-2-2 p.109~参照。

<一次元地下構造モデル>

層	標高 (m)	V_s (m/s)	V_p (m/s)	ρ (g/cm ³)	Q_s, Q_p
1	-14	740	2000	2.07	$100f^{0.7}$
2	-32	790	2030	2.08	$100f^{0.7}$
3	-62	830	2070	2.09	$100f^{0.7}$
4	-92	910	2140	2.11	$100f^{0.7}$
5	-192	960	2180	2.12	$100f^{0.7}$
6	-354	1100	2110	2.10	$100f^{0.7}$
7	-493	1230	2320	2.15	$100f^{0.7}$
8	-739	1420	2790	2.25	$100f^{0.7}$
9	-1094	1590	3060	2.31	$100f^{0.7}$
10	-2050	2150	3990	2.46	$100f^{0.7}$
11	-3550	2470	4470	2.53	$100f^{0.7}$

解放基盤表面 (出力位置) ▽

地震基盤相当面 (標準応答スペクトルに適合する模擬地震動の入力位置) ▽

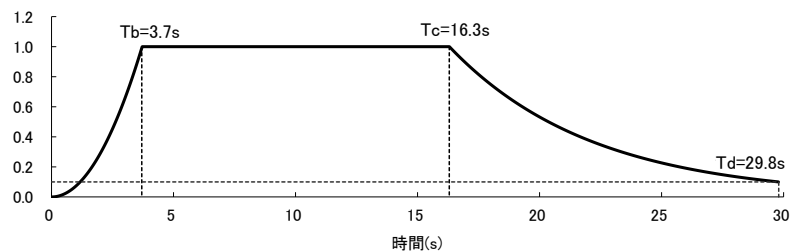
目次

1 概要	……p.4~
2 全国共通に考慮すべき地震動	
2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法	……p.15~
2.2 標準応答スペクトルに基づく地震動	……p.58~
2.2.1 地下構造モデル及び地震基盤相当面の設定	……p.62~
2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価	……p.64~
2.3 2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動	……p.77~
2.3.1 2004年北海道留萌支庁南部の地震の観測記録	……p.80~
2.3.2 佐藤・他(2013)による基盤地震動の推定に関する知見	……p.86~
2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価	……p.94~
2.4 地震動の顕著な増幅を考慮する地震動	……p.118~
3 地域性を考慮する地震動	……p.127~
3.1 2008年岩手・宮城内陸地震	……p.129~
3.2 2000年鳥取県西部地震	……p.151~
4 震源を特定せず策定する地震動の策定	……p.167~
補足説明資料	……p.172~
参考資料	……p.179~

<2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価>

地震基盤相当面における模擬地震動の作成

- 地震基盤相当面における標準応答スペクトルに適合する模擬地震動を作成する。
- 模擬地震動は、一様乱数の位相を用いた方法で作成するものとし、振幅包絡線の経時変化については、Noda et al.(2002)の方法に基づき、下図に示す形状とする。
- 振幅包絡線の経時変化の設定に必要なパラメータのうち地震規模Mについて、審査ガイドにおいて「全国共通に考慮すべき地震動」の規模はMw6.5程度未済と記載されており、Mw6.5をKanamori(1977)及び武村(1990)に基づきMに換算するとM6.949になるが、審査ガイドでは「Mw6.5程度未済」と幅を持って示されていることから換算式から求められるMについて幅を持たせ、模擬地震動の特に強震部の継続時間が長めとなるよう保守的にM7.0とする。また、等価震源距離 X_{eq} は、敷地近傍で発生する地震を想定し、継続時間が長めとなるよう10kmとする。



$$E(T) = \begin{cases} (T/T_b)^2 & (0 < T \leq T_b) \\ 1.0 & (T_b < T \leq T_c) \\ e^{\frac{\ln 0.1}{T_d - T_c}(T - T_c)} & (T_c < T \leq T_d) \end{cases}$$

$$T_b = 10^{0.5M - 2.93}$$

$$T_c - T_b = 10^{0.3M - 1.0}$$

$$T_d - T_c = 10^{0.17M + 0.54 \log X_{eq} - 0.6}$$

$$M = 7.0$$

$$X_{eq} = 10.0$$

	最大加速度 (cm/s ²)	継続時間 (s)	振幅包絡線の経時変化(s)		
			T _b	T _c	T _d
水平動	600	29.8	3.7	16.3	29.8
鉛直動	400	29.8	3.7	16.3	29.8

<振幅包絡線の経時変化 (Noda et al.(2002)の方法に基づく) >

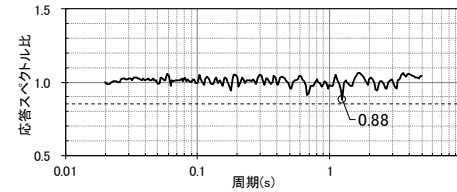
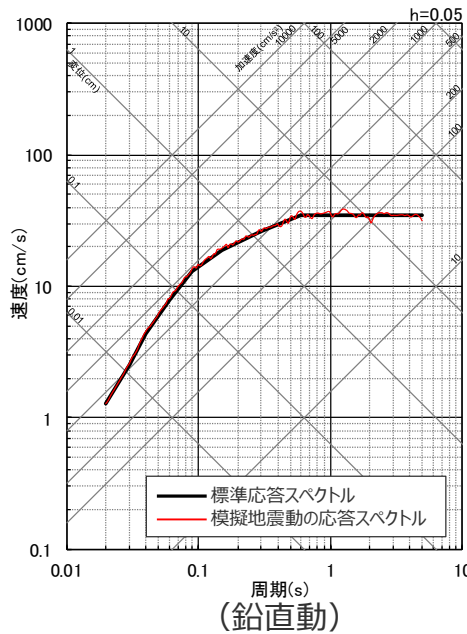
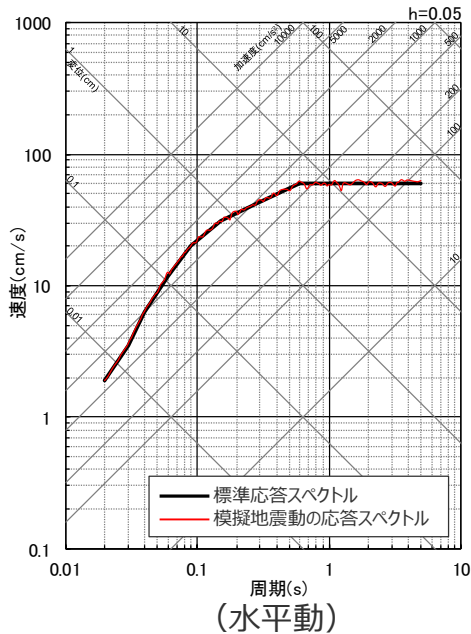
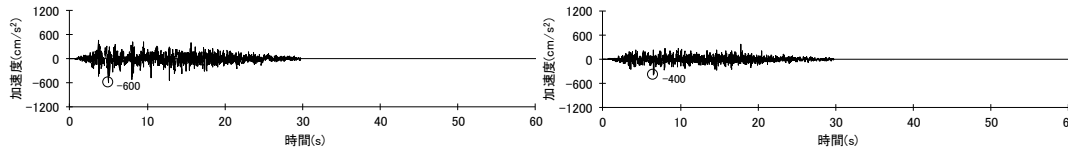
<2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価>

地震基盤相当面における模擬地震動の作成

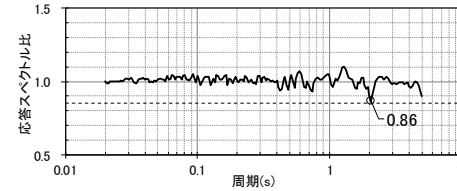
(作成した模擬地震動と日本電気協会(2015)による適合度の確認)

○作成した模擬地震動が、日本電気協会(2015)に示される以下の適合度の条件を満足していることを確認した。

- ・目標とする応答スペクトル値に対する模擬地震動の応答スペクトル値の比（応答スペクトル比）が全周期帯で0.85以上
- ・応答スペクトルの強度値の比（SI比）が1.0以上



(水平動)



(鉛直動)

<SI比>

模擬地震動	SI比 (周期0.1秒～2.5秒)
水平動	1.00
鉛直動	1.00

$$SI比 = \frac{\int_{0.1}^{2.5} S_v(T) dt}{\int_{0.1}^{2.5} \bar{S}_v(T) dt}$$

SI : 応答スペクトル強さ
 $S_v(T)$: 模擬地震動の応答スペクトル(cm/s)
 $\bar{S}_v(T)$: 目標とする応答スペクトル(cm/s)
 T : 固有周期(s)

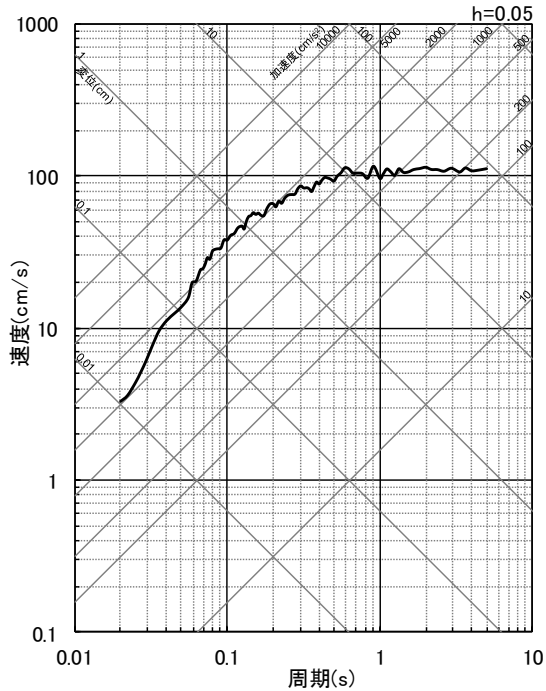
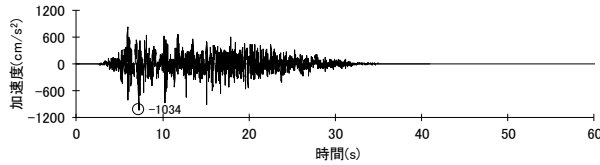
<応答スペクトル比>

<地震基盤相当面において作成した模擬地震動
(上段：加速度時刻歴波形、下段：応答スペクトル)>

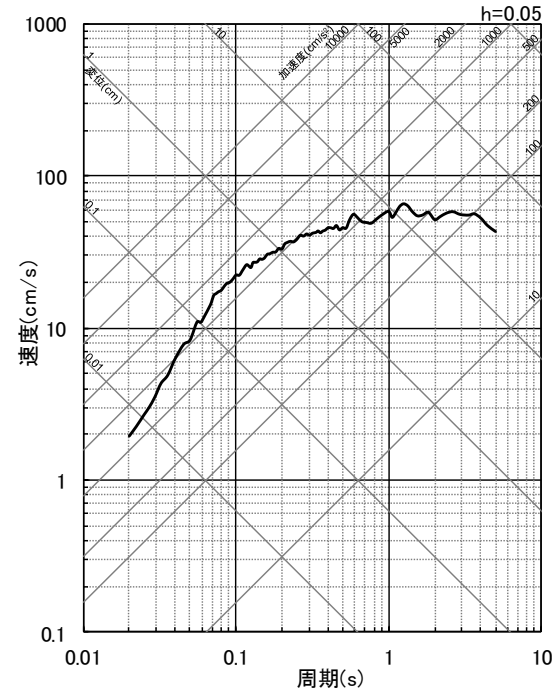
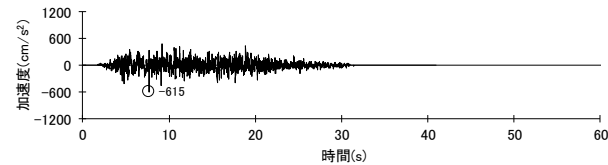
<2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価>

解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価結果

○作成した模擬地震動について、一次元地下構造モデル（SGFモデル）を用いて敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映し、解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動を評価した。



(水平動)



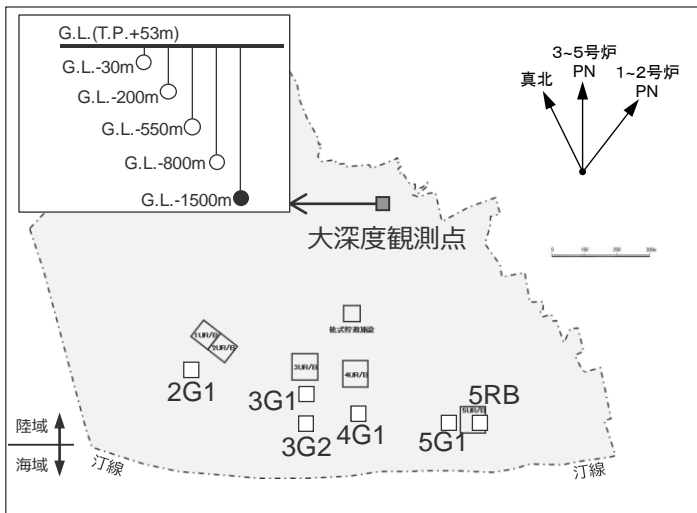
(鉛直動)

<解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮しない）の評価結果
(上段：加速度時刻歴波形、下段：応答スペクトル) >

余白

<2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価> 模擬地震動の作成の複数の方法による検討 (検討方針)

- 審査ガイドにおいて、設定された応答スペクトルに基づいて模擬地震動を作成する場合には複数の方法により検討を行うことが求められていることを踏まえ、以降では、**実観測記録の位相を用いた方法により模擬地震動を作成**して解放基盤表面における地震動を評価し、前述の一樣乱数の位相を用いた方法による地震動との比較を行い、**位相の違いが地震基盤相当面から解放基盤表面までの伝播の特性に与える影響を検討**する。
- 実観測記録の位相を用いた方法による模擬地震動の作成に用いる観測記録について、「震源を特定せず策定する地震動」は内陸地殻内地震の震源近傍の観測記録に基づくとしており、標準応答スペクトルに係る検討においてMw6.5程度の地震の断層が収まる半径10km程度の範囲を震源近傍としていることを踏まえ、**敷地近傍（敷地から10km以内）で発生したMw6.5程度の内陸地殻内地震における敷地の観測記録が理想的**と考え、内陸地殻内地震と考えられる震源深さ20km以浅で発生した地震規模がM6.0以上の敷地近傍の地震の観測記録を用いることを検討したが、**敷地近傍（敷地から10km以内）に、敷地の観測記録が得られているM6.0以上の内陸地殻内地震はない**。また、敷地から30km以内についても、敷地の観測記録が得られているM6.0以上の内陸地殻内地震はない。
- そこで、地震規模がM6.0より小さいM3.5以上の敷地近傍（敷地から10km以内）の地震の観測記録を用いることとし、敷地の観測記録が得られている2015年8月29日静岡県中部の地震（M3.6、震央距離4.5km）及び2015年9月1日静岡県中部の地震（M4.3、震央距離4.4km）のうち、地震規模が大きいこと、また敷地から近く最大加速度も大きいことを踏まえ、**2015年9月1日静岡県中部の地震（M4.3、震央距離4.4km）の敷地の観測記録**を用いて地震規模が小さいものの敷地の観測記録を重視して本検討を行うこととした（標準応答スペクトルが地震基盤相当面で策定されていることを踏まえ、敷地の最深部のG.L.-1500m（ $V_s=1590\text{m/s}^{*1}$ ）の観測記録を用いる）。なお、敷地から30km以内について、M3.5以上の地震として2007年6月1日静岡県西部の地震（M4.3、震央距離24.7km）において敷地の観測記録が得られているが、本検討に用いる地震より地震規模が大きいものはない。



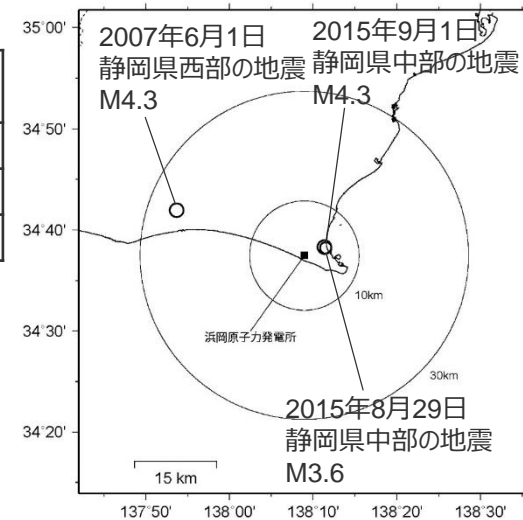
<地震計の配置>

<敷地で記録が得られた地震*2（下記条件で抽出）>

発震日時	M	震央距離 (km)	震源深さ (km)	最大加速度 (cm/s ²)
2007/6/1/11:42	4.3	24.7	13.3	3
2015/8/29/22:05	3.6	4.5	10.7	14
2015/9/1/0:29	4.3	4.4	10.4	22

<抽出条件>

- ・ 観測期間：1969年9月～2021年12月
- ・ 震央距離：30km以内
- ・ 地震規模：M3.5以上
- ・ 震源深さ：20km以浅



<震央分布図>

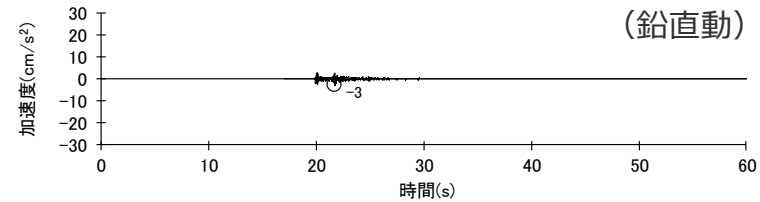
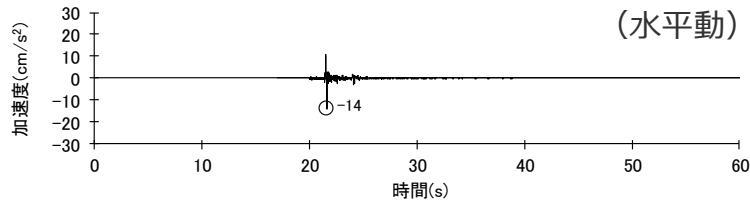
*1 G.L.-1500m (T.P.-1447m) における V_s は、大深度ボーリング調査（大深度観測点と同じ場所で実施）のPS検層結果及びそれに基づき一次元地下構造モデルに設定した値（p.40参照）。
*2 各地震の諸元は、気象庁による。最大加速度は、大深度観測点（G.L.-1500m）の観測記録による。ただし、大深度観測点における観測開始前に発生した2007年6月1日静岡県西部の地震については、鉛直アレイ観測点（G.L.-100m）における観測記録による。

<2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価>

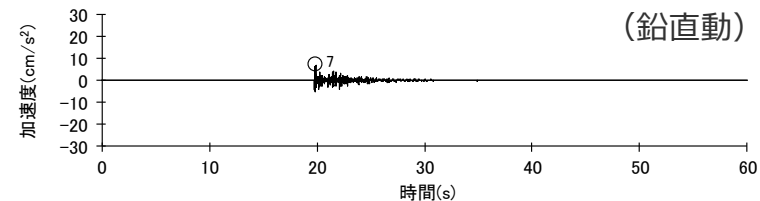
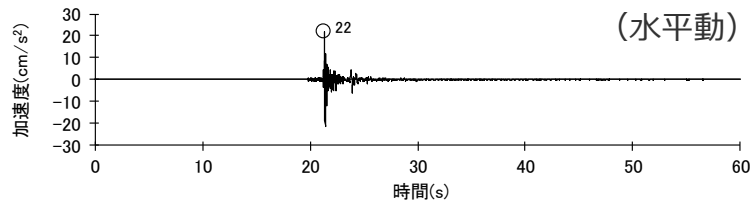
模擬地震動の作成の複数の方法による検討

(地震基盤相当面における模擬地震動の作成)

- 実観測記録の位相を用いた方法による模擬地震動の作成にあたり検討した、敷地近傍（敷地から10km以内）で発生したM3.5以上の内陸地殻内地震（震源深さ20km以浅）における敷地の観測記録は下図のとおり。
- 前述のとおり、2015年8月29日静岡県中部の地震（M3.6、震央距離4.5km）及び2015年9月1日静岡県中部の地震（M4.3、震央距離4.4km）のうち、地震規模が大きいこと、また敷地から近く最大加速度も大きいことを踏まえ、2015年9月1日静岡県中部の地震の敷地の観測記録を用いて、実観測記録の位相を用いた方法により模擬地震動を作成し、一様乱数の位相を用いた方法による地震動との比較を行い、位相の違いが地震基盤相当面から解放基盤表面までの伝播の特性に与える影響を検討する。



(2015年8月29日静岡県中部の地震 (M3.6、震央距離4.5km))

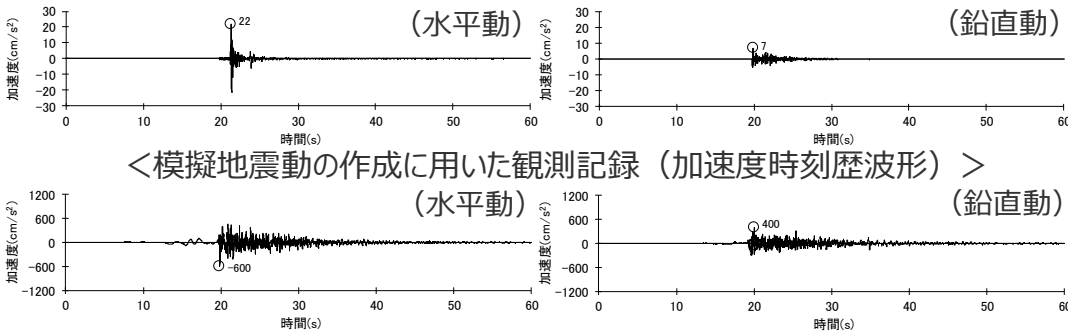


(2015年9月1日静岡県中部の地震 (M4.3、震央距離4.4km))

<敷地の観測記録（大深度観測点G.L.-1500m）（加速度時刻歴波形）>

<2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価> 模擬地震動の作成の複数の方法による検討 (地震基盤相当面における模擬地震動の作成)

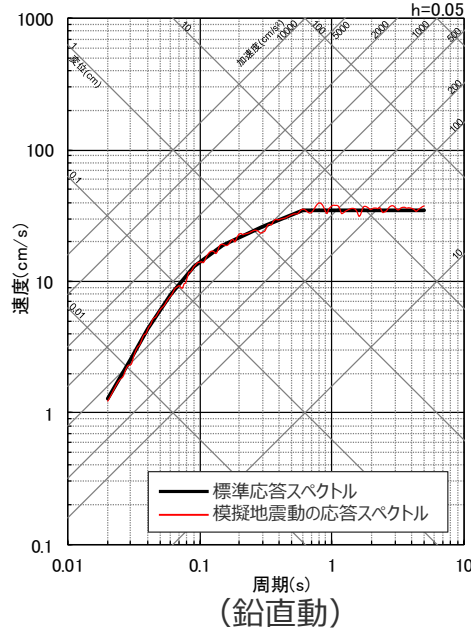
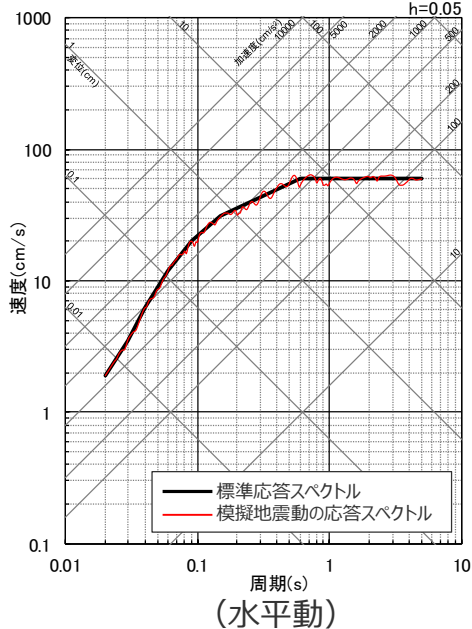
○実観測記録の位相を用いた方法により地震基盤相当面において作成した模擬地震動は下図のとおり。



○作成した模擬地震動が、日本電気協会(2015)に示される以下の適合度の条件を満足していることを確認した。

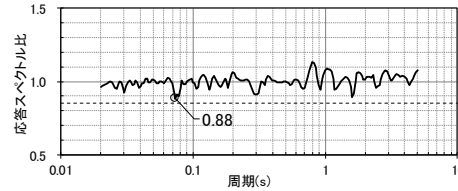
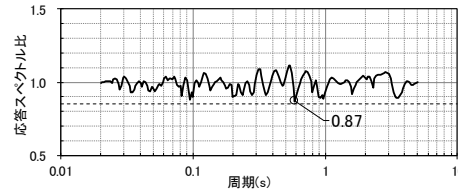
- 目標とする応答スペクトル値に対する模擬地震動の応答スペクトル値の比 (応答スペクトル比) が全周期帯で0.85以上
- 応答スペクトルの強度値の比 (SI比) が1.0以上

<地震基盤相当面において作成した模擬地震動 (加速度時刻歴波形)>



<SI比>

模擬地震動	SI比 (周期0.1秒~2.5秒)
水平動	1.00
鉛直動	1.01



$$SI比 = \frac{\int_{0.1}^{2.5} S_v(T) dt}{\int_{0.1}^{2.5} \bar{S}_v(T) dt}$$

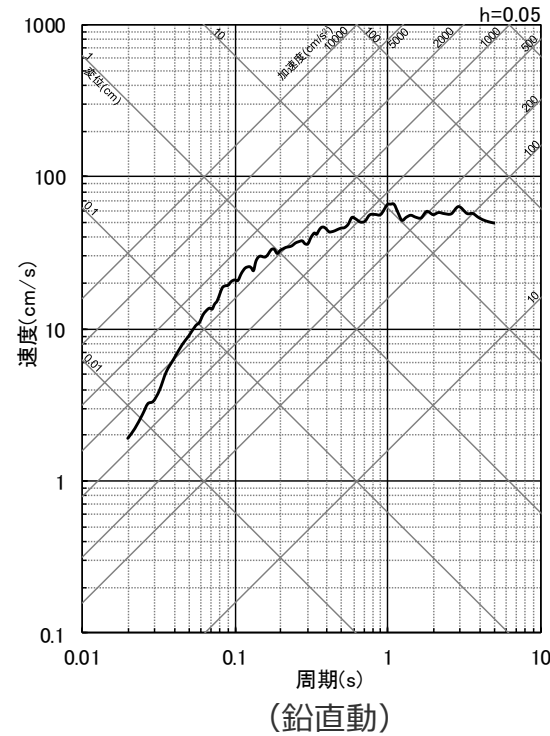
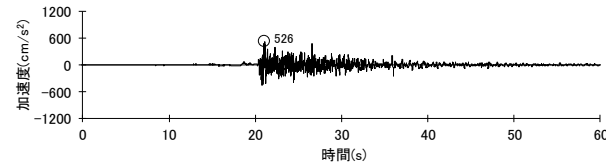
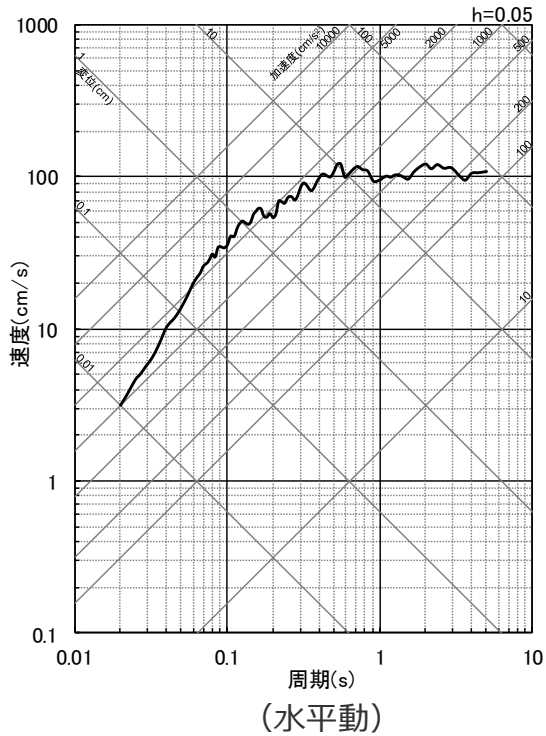
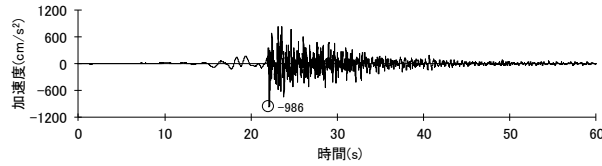
SI : 応答スペクトル強さ
 $S_v(T)$: 模擬地震動の応答スペクトル(cm/s)
 $\bar{S}_v(T)$: 目標とする応答スペクトル(cm/s)
 T : 固有周期(s)

<応答スペクトル比>

<地震基盤相当面において作成した模擬地震動 (応答スペクトル)>

<2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価> 模擬地震動の作成の複数の方法による検討 (解放基盤表面において評価した地震動)

○実観測記録の位相を用いた方法により作成した模擬地震動について、一次元地下構造モデル（SGFモデル）を用いて敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映し、解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動を評価した。



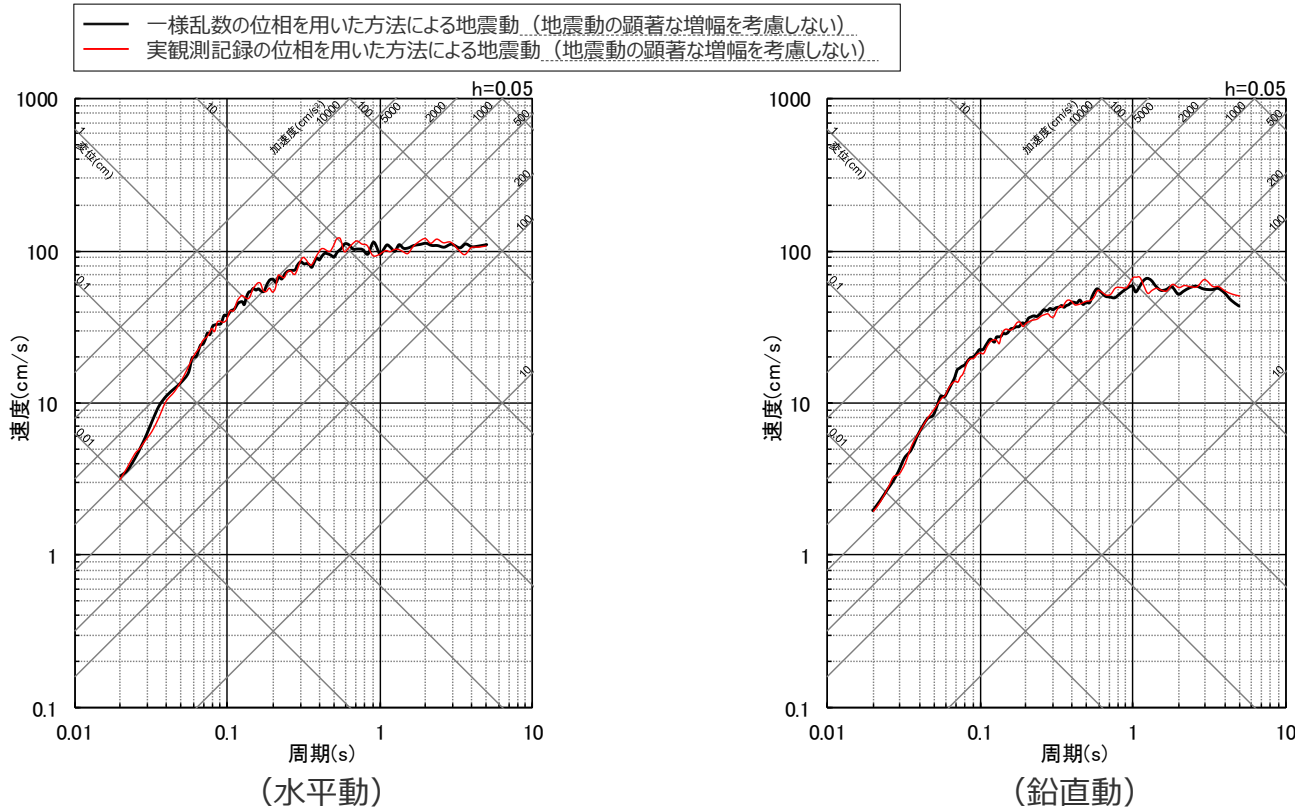
<解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮しない）の評価結果
(上段：加速度時刻歴波形、下段：応答スペクトル) >

<2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価>

模擬地震動の作成の複数の方法による検討

(模擬地震動の作成の複数の方法の比較 (応答スペクトル))

○解放基盤表面における応答スペクトルは、一様乱数の位相を用いた方法による地震動と実観測記録の位相を用いた方法による地震動で差異は認められない。

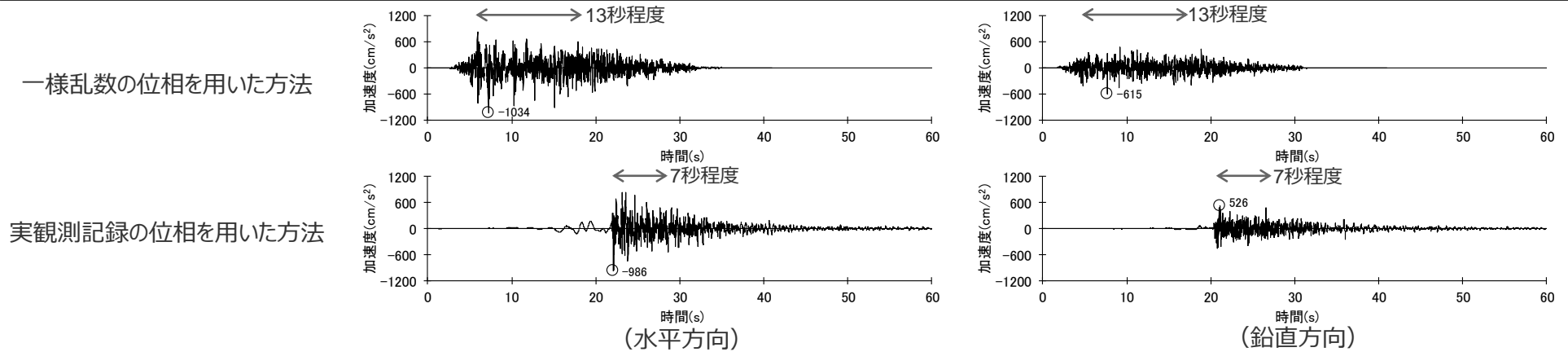


<解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮しない) の評価結果の比較 (応答スペクトル) >

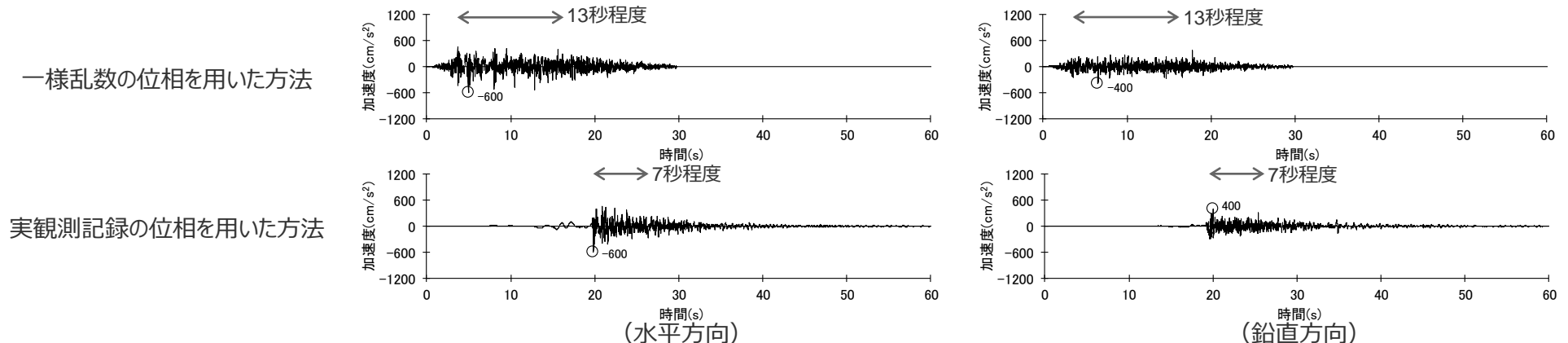
<2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価> 模擬地震動の作成の複数の方法による検討

(模擬地震動の作成の複数の方法の比較 (加速度時刻歴波形))

- 加速度時刻歴波形の振幅包絡形状は、両方法（一様乱数の位相を用いた方法と実観測記録の位相を用いた方法）による地震動とも地震基盤相当面と解放基盤表面とで傾向は大きく変わらない。
- 解放基盤表面における加速度時刻歴波形の強震部の継続時間は、一様乱数の位相を用いた方法による地震動の方が長い。
- 解放基盤表面における最大加速度は、一様乱数の位相を用いた方法による地震動と実観測記録の位相を用いた方法による地震動で大きな差異は認められず、一様乱数の位相を用いた方法による地震動の方が大きい。



<解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮しない) の評価結果の比較 (加速度時刻歴波形) >



<地震基盤相当面において作成した模擬地震動の比較 (加速度時刻歴波形) >

←→ : 強震部

<2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価>
模擬地震動の作成の複数の方法による検討
 (模擬地震動の作成の複数の方法の比較 (まとめ))

○ 一様乱数の位相を用いた方法による地震動と実観測記録の位相を用いた方法による地震動とを比較した結果は下表のとおり。

<比較結果のまとめ>

比較項目	比較結果
応答スペクトル	○解放基盤表面における応答スペクトルは、一様乱数の位相を用いた方法による地震動と実観測記録の位相を用いた方法による地震動で差異は認められない。
時刻歴波形	○加速度時刻歴波形の振幅包絡形状は、両方法（一様乱数の位相を用いた方法と実観測記録の位相を用いた方法）による地震動とも地震基盤相当面と解放基盤表面とで傾向は大きく変わらない。 ○解放基盤表面における加速度時刻歴波形の強震部の継続時間は、一様乱数の位相を用いた方法による地震動の方が長い。 ○解放基盤表面における最大加速度は、一様乱数の位相を用いた方法による地震動と実観測記録の位相を用いた方法による地震動で大きな差異は認められず、 <u>そのような中では一様乱数の位相を用いた方法による地震動の方がやや大きい。</u>



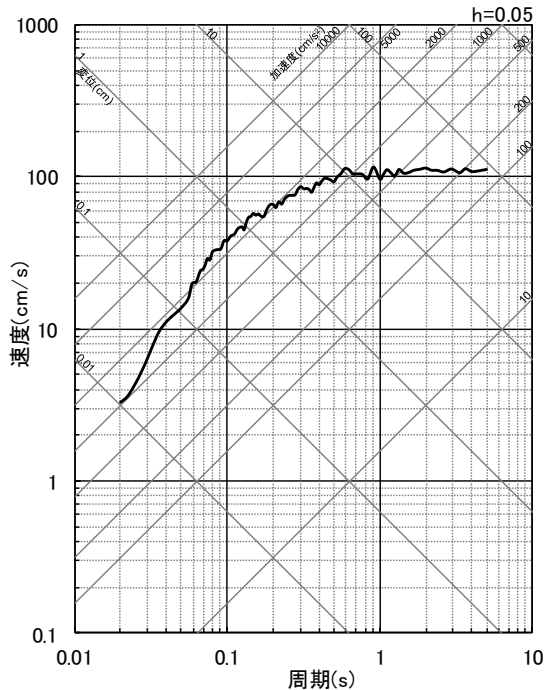
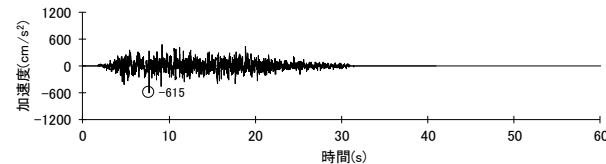
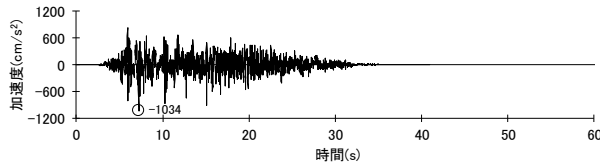
- 模擬地震動の作成の複数の方法による検討として、地震規模がM6.0より小さいものの、敷地近傍（敷地から10km以内）で発生した内陸地殻内地震における敷地の観測記録（2015年9月1日静岡県中部の地震（M4.3、震央距離4.4km））を用いて、実観測記録の位相を用いた方法により模擬地震動を作成して解放基盤表面における地震動を評価し、一様乱数の位相を用いた方法による地震動との比較を行い、位相の違いが地震基盤相当面から解放基盤表面までの伝播の特性に与える影響を検討した。
- その結果、一様乱数の位相を用いた方法による地震動に対し、実観測記録の位相を用いた方法による地震動を比較すると、解放基盤表面における応答スペクトルに差異は認められないこと、加速度時刻歴波形の振幅包絡形状は両方法による地震動とも地震基盤相当面と解放基盤表面とで傾向は大きく変わらないこと、解放基盤表面における最大加速度に大きな差異は認められないことから、**両方法の模擬地震動の作成に用いる位相の違いが地震基盤相当面から解放基盤表面までの伝播の特性に与える影響はないと評価した。**
- また、一様乱数の位相を用いた方法による地震動は、実観測記録の位相を用いた方法による地震動と比べて、解放基盤表面における加速度時刻歴波形の強震部の継続時間が長く、解放基盤表面における最大加速度がやや大きいことから、**一様乱数の位相を用いた方法による地震動の方が保守性を有すると評価した。**
- **以上の検討結果から、標準応答スペクトルに基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮しない）として、一様乱数の位相を用いた方法による地震動を採用する。**

<2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価>

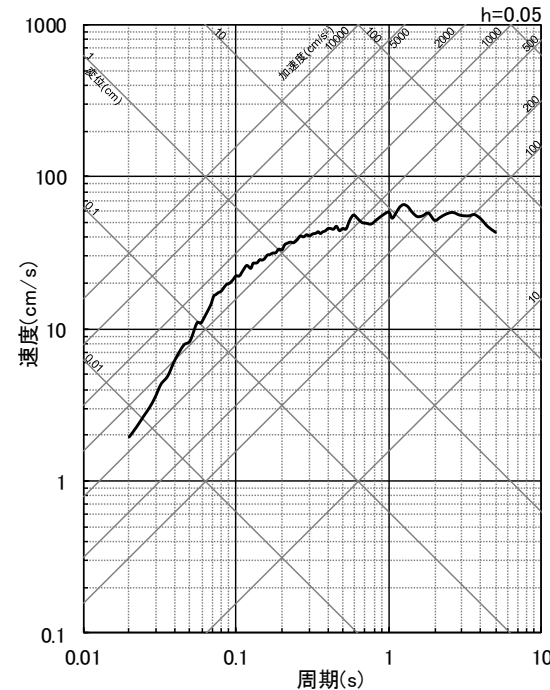
まとめ

(標準応答スペクトルに基づく地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮しない))

○地震基盤相当面において設定された「標準応答スペクトル」に基づき、敷地の地盤物性に応じて解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映した地震動を、「標準応答スペクトルに基づく地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮しない)」とする。



(水平動)



(鉛直動)

<解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮しない) の評価結果 (上段：加速度時刻歴波形、下段：応答スペクトル) >

目次

1 概要	……p.4~
2 全国共通に考慮すべき地震動	
2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法	……p.15~
2.2 標準応答スペクトルに基づく地震動	……p.58~
2.2.1 地下構造モデル及び地震基盤相当面の設定	……p.62~
2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価	……p.64~
2.3 2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動	……p.77~
2.3.1 2004年北海道留萌支庁南部の地震の観測記録	……p.80~
2.3.2 佐藤・他(2013)による基盤地震動の推定に関する知見	……p.86~
2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価	……p.94~
2.4 地震動の顕著な増幅を考慮する地震動	……p.118~
3 地域性を考慮する地震動	……p.127~
3.1 2008年岩手・宮城内陸地震	……p.129~
3.2 2000年鳥取県西部地震	……p.151~
4 震源を特定せず策定する地震動の策定	……p.167~
補足説明資料	……p.172~
参考資料	……p.179~

<2.3 2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動>

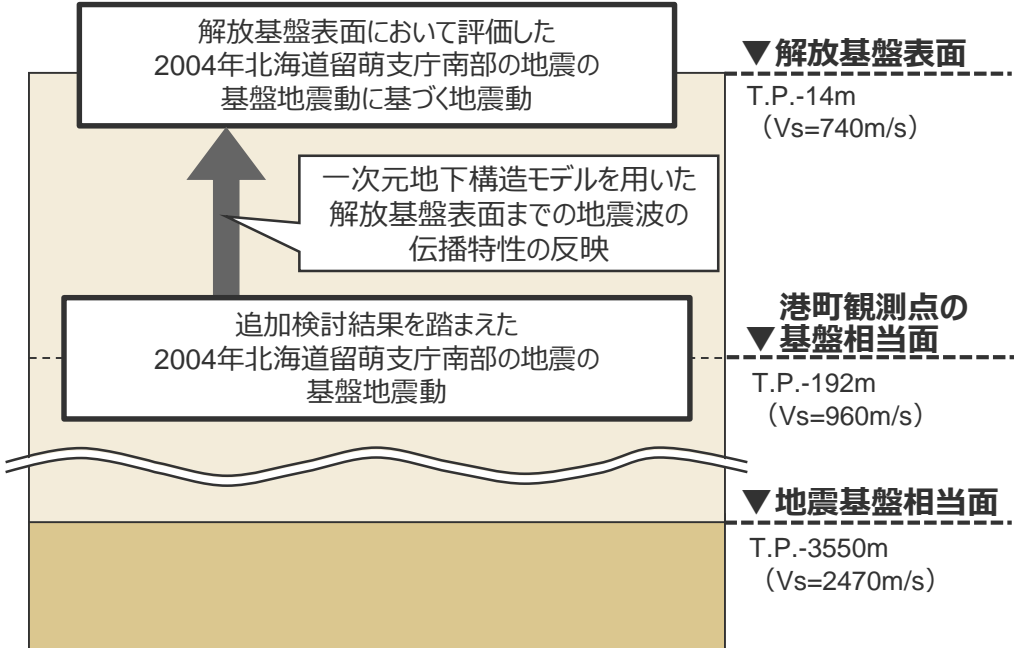
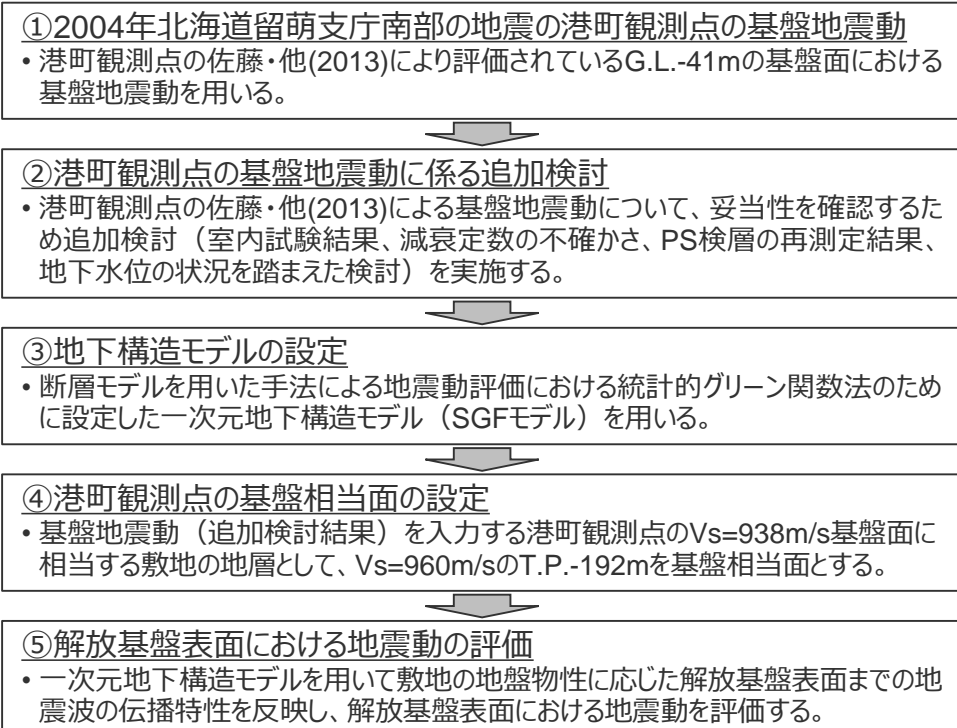
2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動の評価の概要

- 「実用発電用原子炉及びその附属施設の位置、構造及び設備の基準に関する規則の解釈」の別記2では、「全国共通に考慮すべき地震動」の策定に当たり、2004年北海道留萌支庁南部の地震において、防災科学技術研究所が運用する全国強震観測網の港町観測点における観測記録から推定した基盤地震動を用いることが求められている。
- 以降では、2004年北海道留萌支庁南部の地震における防災科学技術研究所が運用する全国強震観測網の港町観測点における観測記録から推定した基盤地震動について検討したうえで、敷地の解放基盤表面における地震動を評価する。

<2.3 2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動>

2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動の評価の概要 (評価方針)

- 「2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動」は、2004年北海道留萌支庁南部の地震のK-NET HKD020（港町）観測点（港町観測点）の観測記録に基づき、敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映して評価する。
- 解放基盤表面までの地震波の伝播特性の反映は、敷地の一次元地下構造モデルを用い、港町観測点の基盤層（ $V_s=938\text{m/s}$ ）に相当する敷地の地層に2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動の検討結果を入力し、敷地の解放基盤表面における地震動を評価することにより行う。
- 港町観測点の観測記録について、佐藤・他(2013)による基盤地震動に対し追加検討を行ったうえで、最大加速度が最も大きい結果を、敷地の一次元地下構造モデルに入力し、敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映して解放基盤表面における地震動を評価し、この評価結果にさらなる保守性を考慮して「2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動」を設定した。



<2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動の評価のイメージ>

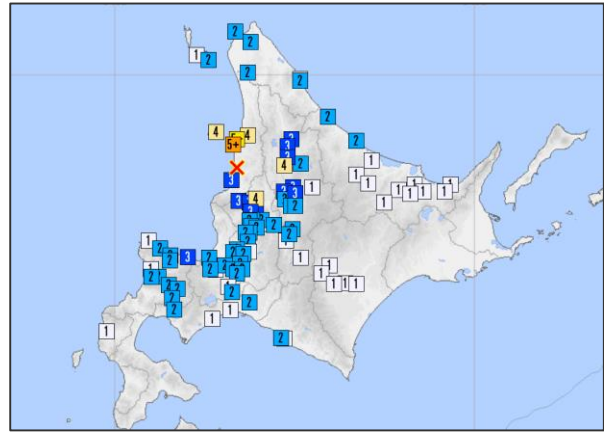
<2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動の評価の流れ>

目次

1 概要	……p.4~
2 全国共通に考慮すべき地震動	
2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法	……p.15~
2.2 標準応答スペクトルに基づく地震動	……p.58~
2.2.1 地下構造モデル及び地震基盤相当面の設定	……p.62~
2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価	……p.64~
2.3 2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動	……p.77~
2.3.1 2004年北海道留萌支庁南部の地震の観測記録	……p.80~
2.3.2 佐藤・他(2013)による基盤地震動の推定に関する知見	……p.86~
2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価	……p.94~
2.4 地震動の顕著な増幅を考慮する地震動	……p.118~
3 地域性を考慮する地震動	……p.127~
3.1 2008年岩手・宮城内陸地震	……p.129~
3.2 2000年鳥取県西部地震	……p.151~
4 震源を特定せず策定する地震動の策定	……p.167~
補足説明資料	……p.172~
参考資料	……p.179~

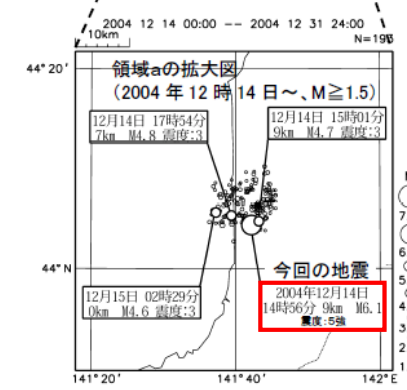
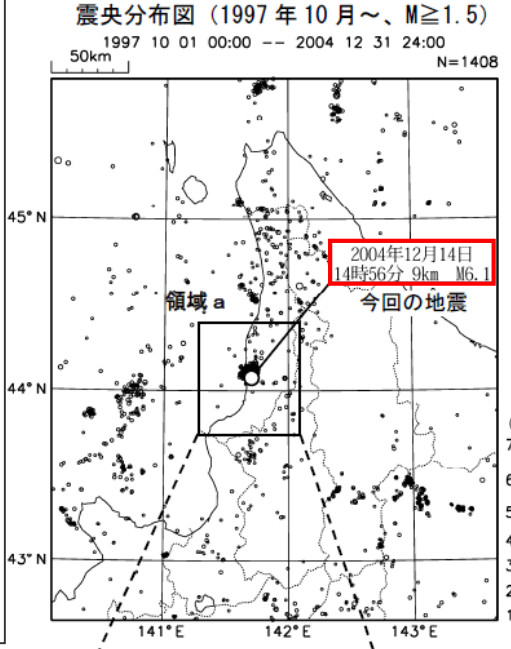
<2.3.1 2004年北海道留萌支庁南部の地震の観測記録> 地震の概要

- 地震発生日時（気象庁震度データベース他による）
 - ・発生日時：2004年12月14日 14時56分
 - ・地震規模：M6.1（Mw5.7）
 - ・震源深さ：9km
 - ・震源位置：北緯44°04.6′、東経141°41.9′
- 各地の震度（気象庁震度データベースによる）
 - ・震度5強：苫前町旭（旧）
 - ・震度5弱：羽幌町南3条
 - ・震度4：秩父別町役場（旧）、剣淵町仲町（旧）、羽幌町焼尻、初山別村有明
- 地震発生メカニズム（気象庁(2005)による）
 - ・発震機構解より、東南東-西北西方向に圧縮軸を持つ逆断層型の地震。
 - ・本震位置より60km南方で1995年に発生したM5.9の地震の発震機構解は東西圧縮の逆断層型であり、この地域の東西圧縮の応力場と調和的である。
 - ・北海道内陸西部では、やや規模の大きな地震は、歪み集中帯で発生するようである。

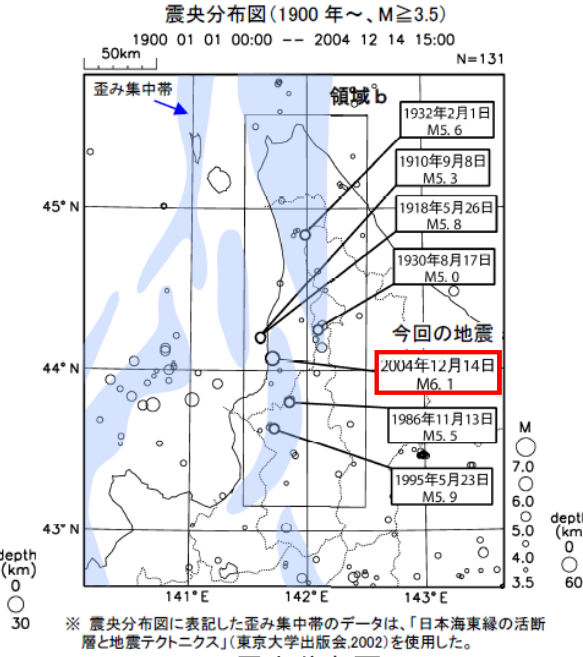


×	震央
7	震度7
6+	震度6強
6-	震度6弱
5+	震度5強
5-	震度5弱
4	震度4
3	震度3
2	震度2
1	震度1

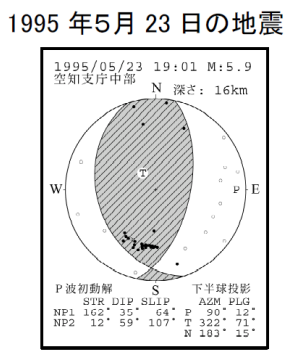
<震度分布図>
(気象庁震度データベースによる)



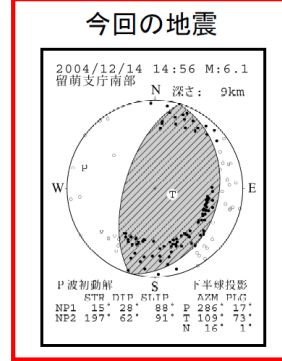
<震央分布図>
(地震調査委員会(2005)に赤い四角を加筆)



<震央分布図>
(地震調査委員会(2005)に赤い四角を加筆)



<発震機構 (P波初動解)>
(地震調査委員会(2005)に赤い四角を加筆)



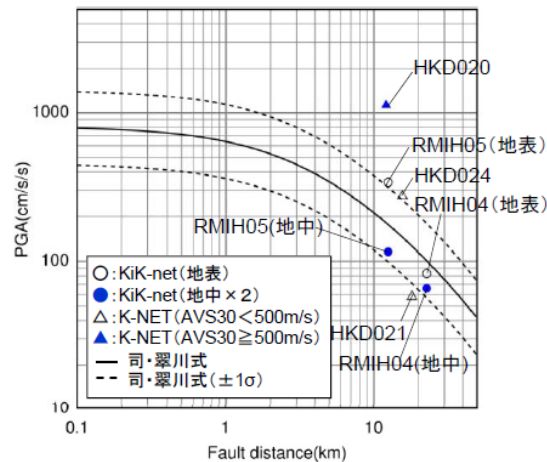
<2.3.1 2004年北海道留萌支庁南部の地震の観測記録>

震源近傍の観測記録

- 震源距離が30km以内の観測記録としては下表の5記録となる。
- 震源近傍に位置するHKD020（港町）観測点において、最大加速度1127.2cm/s²が観測されており、司・翠川(1999)の距離減衰式の+1σを上回る。

<断層最短距離が30km以内の観測記録>

観測点			震源距離 (km)	AVS30 (m/s)	最大加速度 (Gal)		
					水平(NS)	水平(EW)	鉛直(UD)
K-NET (地表)	HKD020	港町	12.1	562.7	535.7	1127.2	368.4
	HKD024	達布	15.6	337.2	184.9	274.0	73.5
	HKD021	留萌	18.1	302.0	57.5	44.6	20.0
KiK-net (地表・地中)	RMIH05	小平西	12.5	218.1	340.4 (57.8)	236.1 (36.8)	66.2 (27.4)
	RMIH04	小平東	22.8	543.3	83.0 (23.8)	81.8 (32.7)	36.5 (25.9)



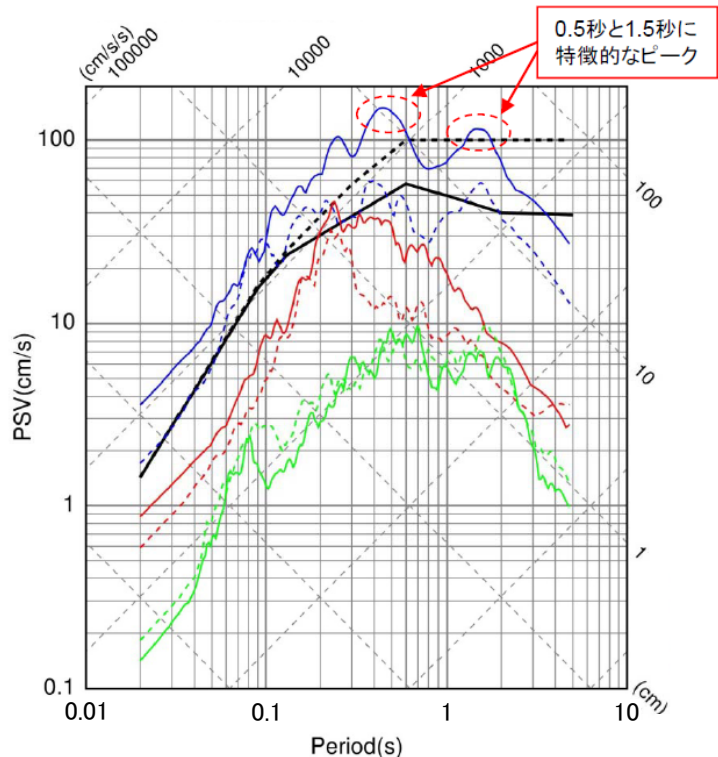
<司・翠川(1999)の距離減衰式との関係>

<2.3.1 2004年北海道留萌支庁南部の地震の観測記録>

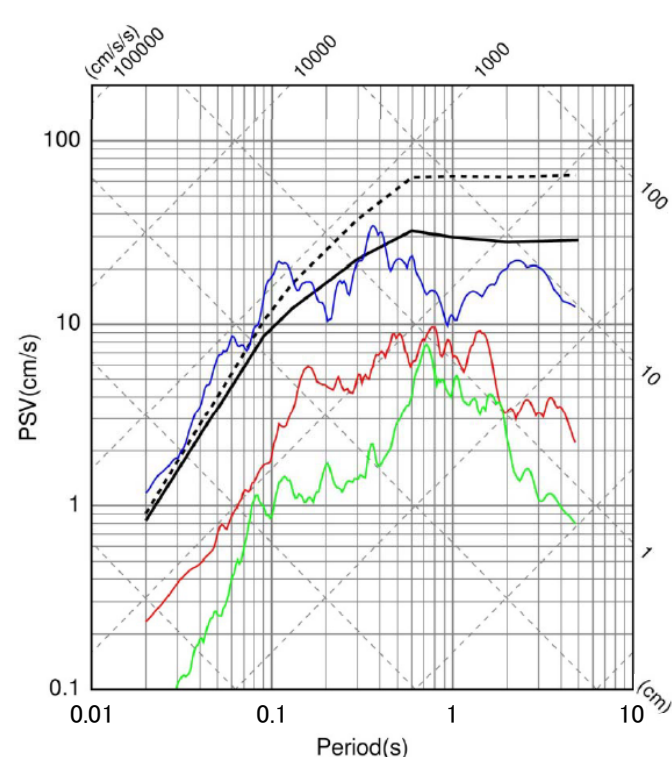
K-NET観測記録

○K-NET観測点の観測記録のうち、HKD020（港町）の観測記録の応答スペクトルは、強震記録を用いて震源を事前に特定できない地震の地震動レベルを設定した加藤・他(2004)の応答スペクトルを大きく上回る。また、HKD024（達布）及びHKD021（留萌）の観測記録の応答スペクトルは、HKD020（港町）におけるEW成分の応答スペクトルに包絡される。

- 加藤・他(2004)(Vs=0.7km/s)
- 加藤・他(2004)(Vs=2.2km/s)
- HKD020(X=12.1km)_EW
- HKD020(X=12.1km)_NS
- HKD024(X=15.6km)_EW
- HKD024(X=15.6km)_NS
- HKD021(X=18.1km)_EW
- HKD021(X=18.1km)_NS
- 加藤・他(2004)(Vp=2.0km/s)
- 加藤・他(2004)(Vp=4.2km/s)
- HKD020(X=12.1km)_UD
- HKD024(X=15.6km)_UD
- HKD021(X=18.1km)_UD



(水平方向)

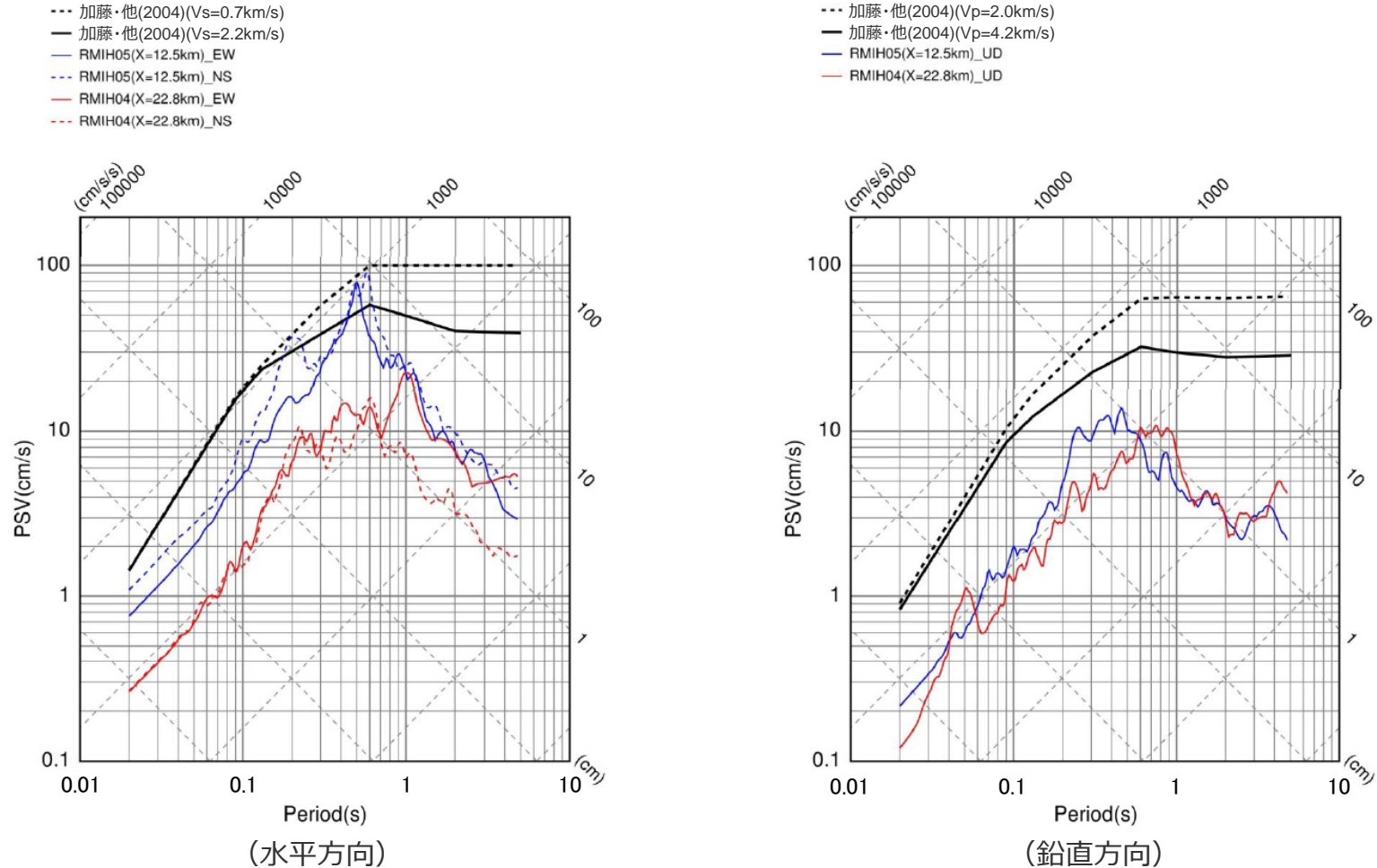


(鉛直方向)

<K-NET各観測記録の応答スペクトルと加藤・他(2004)の応答スペクトルの比較>

<2.3.1 2004年北海道留萌支庁南部の地震の観測記録>
KiK-net観測記録 (地表)

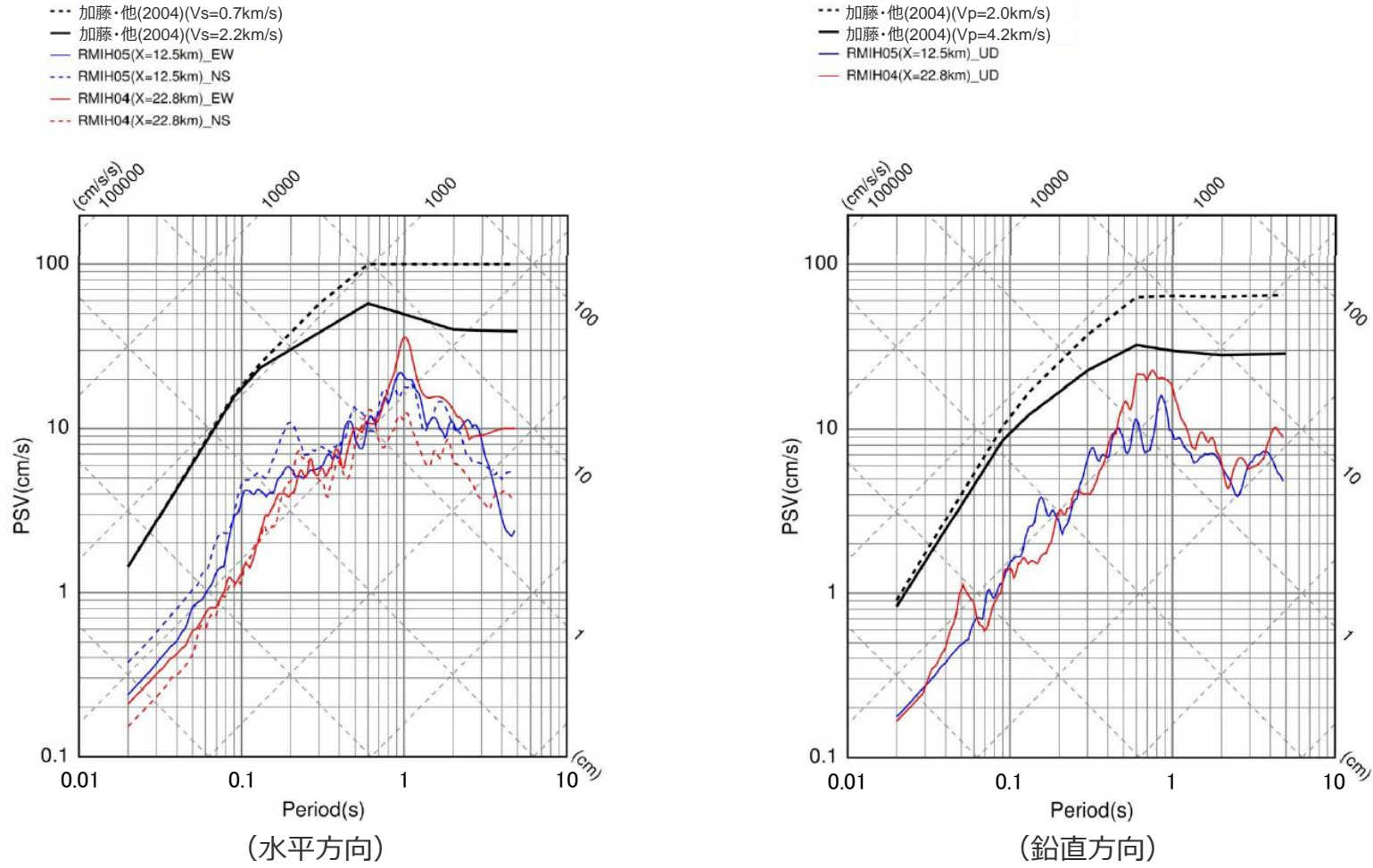
○KiK-net観測点であるRMIH05 (小平西) 及びRMIH04 (小平東) の地表観測記録の応答スペクトルは、加藤・他(2004)の応答スペクトルに包絡される。



<KiK-net各観測記録 (地表) の応答スペクトルと加藤・他(2004)の応答スペクトルの比較>

<2.3.1 2004年北海道留萌支庁南部の地震の観測記録>
KiK-net観測記録 (地中)

○KiK-net観測点であるRMIH05 (小平西) 及びRMIH04 (小平東) の地中観測記録を2倍にした応答スペクトルは、加藤・他(2004)の応答スペクトルに包絡される。



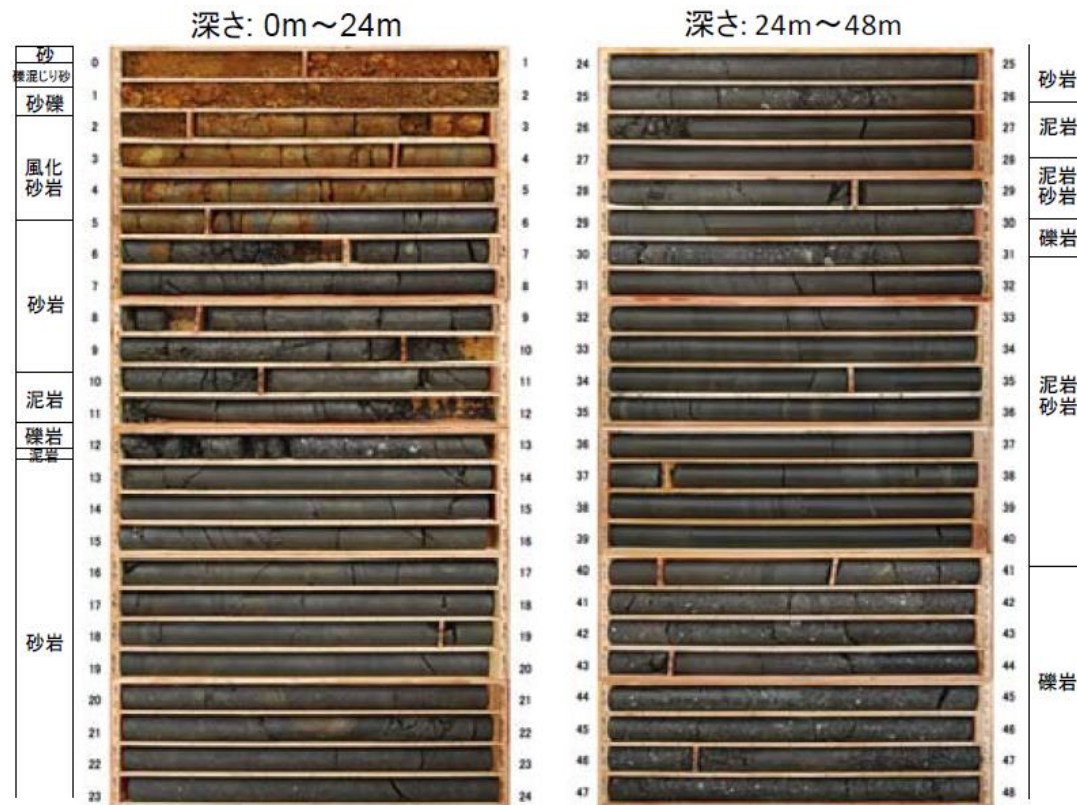
<KiK-net各観測記録 (地中×2) の応答スペクトルと加藤・他(2004)の応答スペクトルの比較>

目次

1 概要	……p.4~
2 全国共通に考慮すべき地震動	
2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法	……p.15~
2.2 標準応答スペクトルに基づく地震動	……p.58~
2.2.1 地下構造モデル及び地震基盤相当面の設定	……p.62~
2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価	……p.64~
2.3 2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動	……p.77~
2.3.1 2004年北海道留萌支庁南部の地震の観測記録	……p.80~
2.3.2 佐藤・他(2013)による基盤地震動の推定に関する知見	……p.86~
2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価	……p.94~
2.4 地震動の顕著な増幅を考慮する地震動	……p.118~
3 地域性を考慮する地震動	……p.127~
3.1 2008年岩手・宮城内陸地震	……p.129~
3.2 2000年鳥取県西部地震	……p.151~
4 震源を特定せず策定する地震動の策定	……p.167~
補足説明資料	……p.172~
参考資料	……p.179~

<2.3.2 佐藤・他(2013)による基盤地震動の推定に関する知見> ボーリング調査による地質構造

- HKD020（港町）観測点の地質構造及び速度構造の把握を目的として、地震計設置地点の北西約5mの同一標高位置にて、深さ300m（G.L.-300m）までのボーリング掘削をオールコア採取で実施している。
- G.L.-13m付近の深さまでの岩盤は亀裂が多く、岩盤が脆いことを示唆している。また、それ以深の岩盤層については、泥岩・砂岩の互層が主体で、そのうちG.L.-30m付近、さらに、G.L.-41m以深に礫岩層が存在する構成となっている。

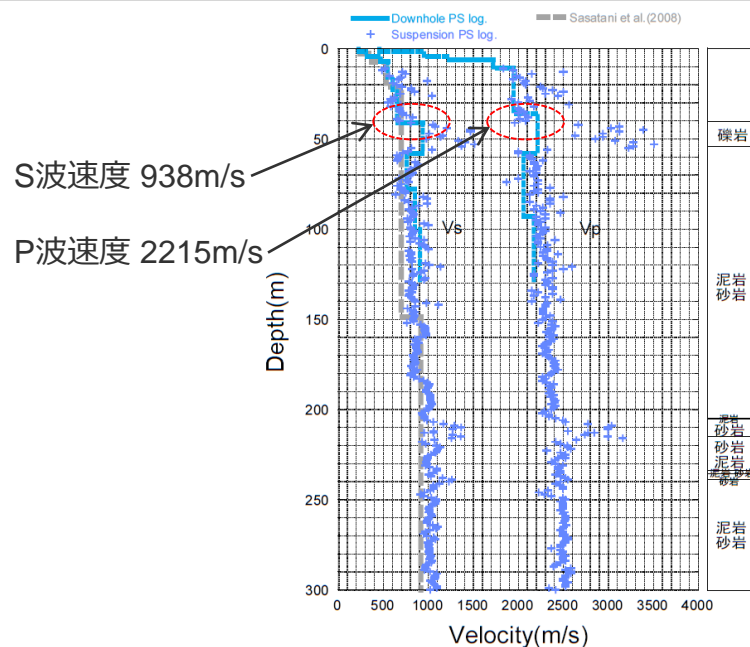


<HKD020（港町）におけるボーリングコア写真（左：深さ0m～24m、右：深さ24m～48m）>
（佐藤・他(2013)による）

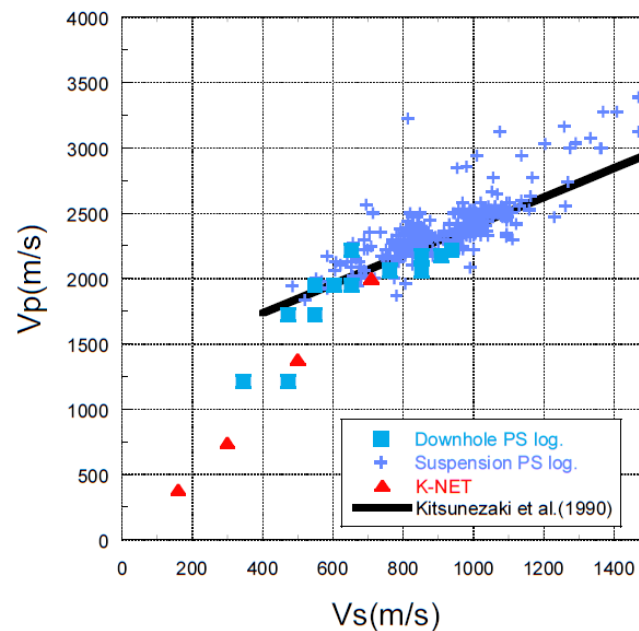
<2.3.2 佐藤・他(2013)による基盤地震動の推定に関する知見>

PS検層による速度構造

- ボーリング孔を用いて、G.L.-150mまではダウンホール法とサスペンション法、G.L.-300mまではサスペンション法によるPS検層を実施している。
- G.L.-50m付近までは、笹谷・他(2008)による微動アレイ探査に基づくS波速度構造とPS検層によるS波速度構造は十分に対応していない。しかしながら、G.L.-58m以深の泥岩・砂岩互層が続く部分のS波速度構造については、大局的にサスペンション法によるS波速度構造とほぼ対応している。
- PS検層によるS波速度構造から、基盤層をS波速度が938m/sとなるG.L.-41mに設定している。また、その深さのP波速度は2215m/sであり、狐崎・他(1990)による既往の経験式においてS波速度が700m/s以上ではP波速度が2000m/sとなる観点から見ても基盤層の深さは妥当としている。



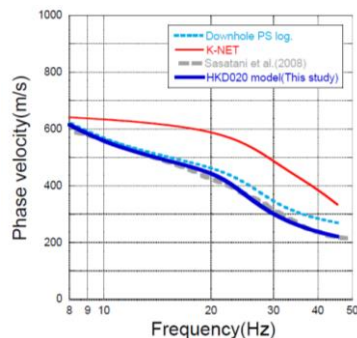
<HKD020 (港町) におけるPS検層結果と既往の研究によるS波速度構造モデル>
(佐藤・他(2013)に速度値を加筆)



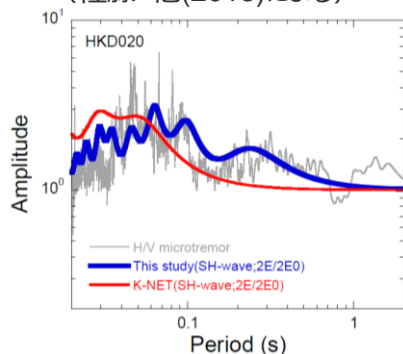
<HKD020 (港町) におけるPS検層結果によるVp-Vs関係と既往の経験式の比較>
(佐藤・他(2013)による)

<2.3.2 佐藤・他(2013)による基盤地震動の推定に関する知見> 地震動評価のための地盤モデルに関する検討

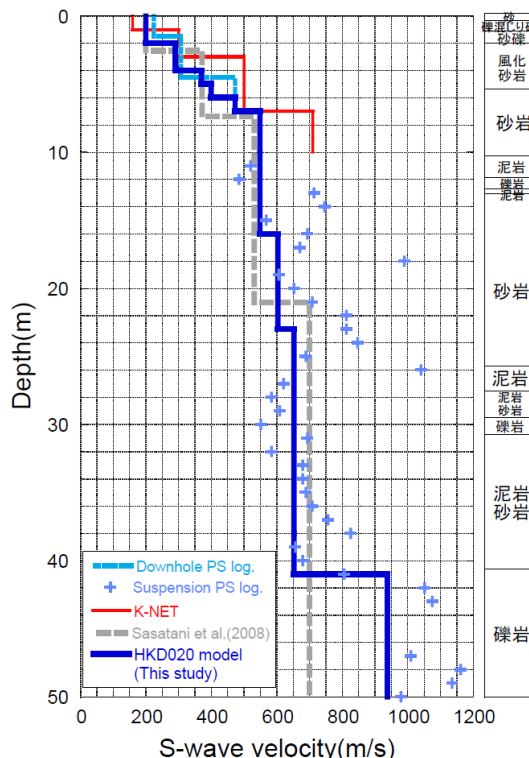
- ダウンホール法によるPS検層結果のVsが500m/s以下の深さ6mまでのS波速度を、笹谷・他(2008)による位相速度を説明できるように若干修正し、HKD020観測点の地盤モデルを作成している。
- HKD020（港町）観測点の地盤モデルによるSH波の理論増幅特性の卓越周期は、微動H/Vスペクトルの卓越周期と周期0.02秒程度のごく短周期までよく対応している。
- K-NET地盤情報によるSH波の理論増幅特性は、微動H/Vスペクトルの卓越を説明できない。
- 以上から、HKD020（港町）観測点の地盤モデルは、より妥当なモデルであると結論付けている。



<HKD020（港町）におけるレイリー波位相速度の比較>
(佐藤・他(2013)による)



<HKD020（港町）における微動H/Vスペクトルと地盤モデルに基づくSH波の理論増幅特性の比較>
(佐藤・他(2013)による)



<HKD020（港町）における地盤速度構造（S波速度構造）の比較>
(佐藤・他(2013)による)

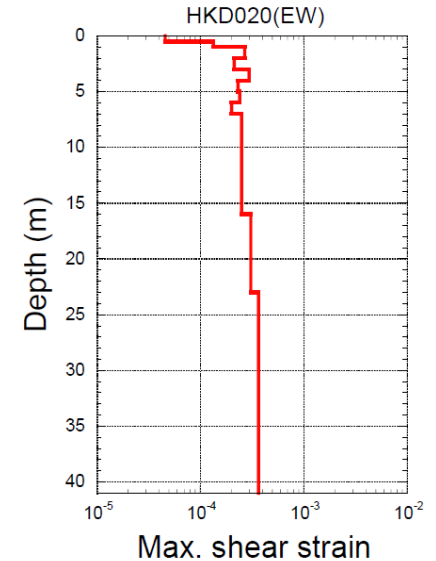
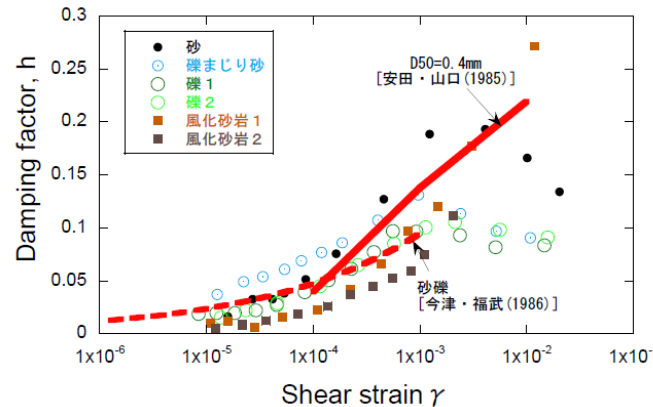
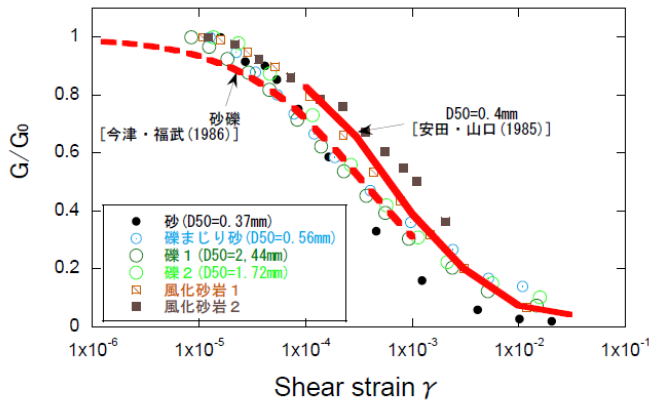
<HKD020（港町）における地震動評価モデル>
(佐藤・他(2013)による)

上面深度 (m)	P波速度 Vp(m/s)	S波速度 Vs(m/s)	密度 ρ (10 ³ kg/m ³)	層厚 H(m)	減衰定数 h	非線形特性	
0	457	200	1.90	0.5	0.02	砂	
0.5		200	2.00	0.5	0.03	礫混じり砂	
1	952	200	2.00	1.0	0.02	礫1	
1.5		290	2.00	1.0	0.01	礫2	
2			2.00	1.0	0.01	風化砂岩1	
3			2.00	1.0	0.01	風化砂岩2	
4	400	2.00	1.0	0.01	風化砂岩2		
5		473	2.00	1.0	0.01	—	
6	1722	549	2.00	9.0	0.01	—	
7		604	2.06	7.0	0.01	—	
16			653	2.06	18.0	0.01	—
23				2215	938	2.13	—
38	2215	938	2.13		—	0.01	—
41		938	2.13	—	0.01	—	

<2.3.2 佐藤・他(2013)による基盤地震動の推定に関する知見>

表層地盤における強震時の非線形特性に関する検討

- G.L.-6mまでの土質地盤の6点において、GPサンプリングにより試料採取し、0.2Hzの正弦波による繰り返し三軸試験によって地盤の剛性G及び減衰hのひずみ γ 依存性を取得している。
- ひずみレベルが 10^{-4} オーダーで G/G_0 が0.6程度、すなわち初期の剛性に比べて約6割程度の剛性に低下している。
- G/G_0 のひずみ依存性に関する既往の経験式との対応が良い。
- 室内試験を実施した砂、礫混じり砂、礫、風化砂岩に対応するG.L.-6m程度までの地盤は、強震時に非線形性を生じやすい特性であるとしている。



<HKD020 (港町)における表層地盤の G/G_0 のひずみ依存性と既往の経験式の比較>
(佐藤・他(2013)による)

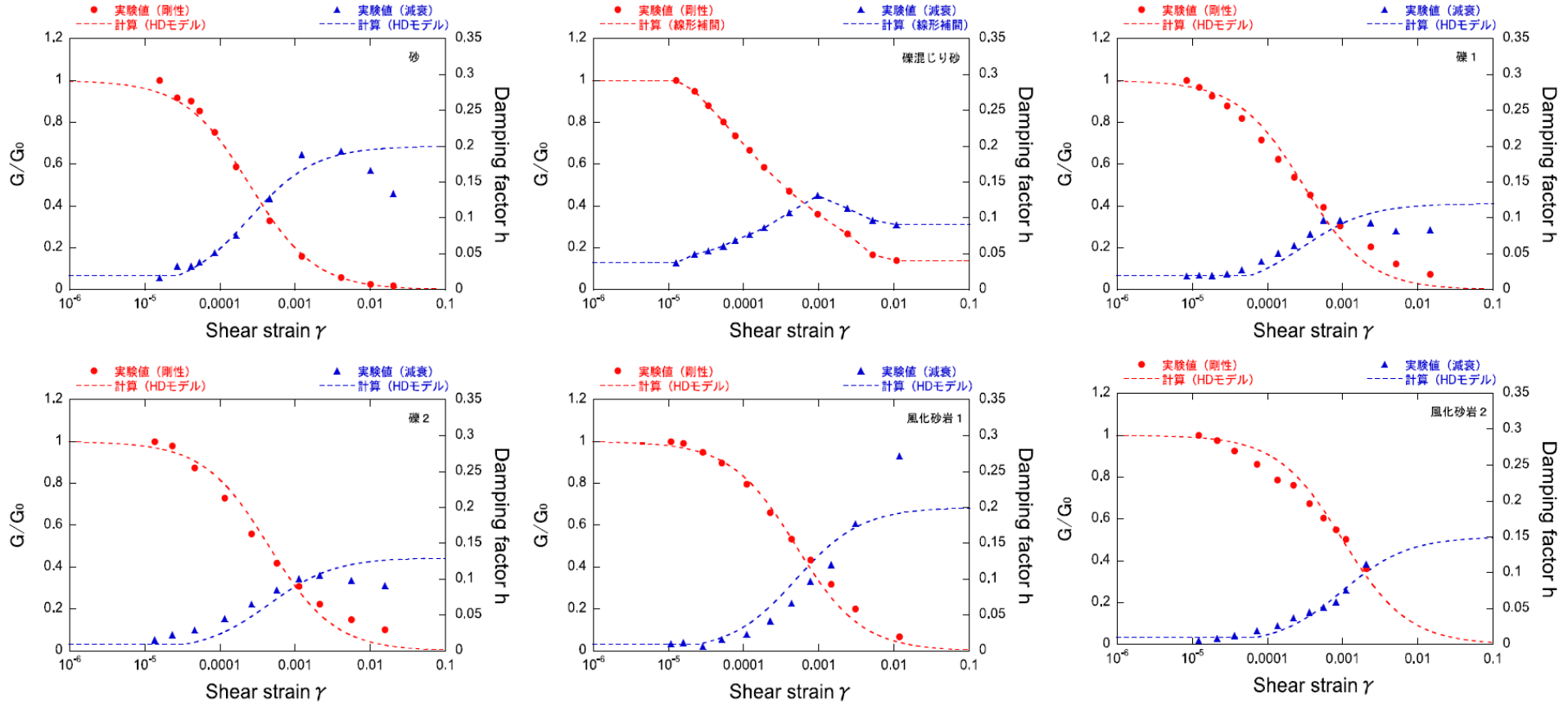
<HKD020 (港町)における表層地盤の減衰定数hのひずみ依存性と既往の経験式の比較>
(佐藤・他(2013)による)

<2004年北海道留萌支庁南部の地震時の地盤の最大せん断ひずみの深さ分布の試算結果 (線形解析) >
(佐藤・他(2013)による)

<2.3.2 佐藤・他(2013)による基盤地震動の推定に関する知見>

表層地盤における強震時の非線形特性に関する検討

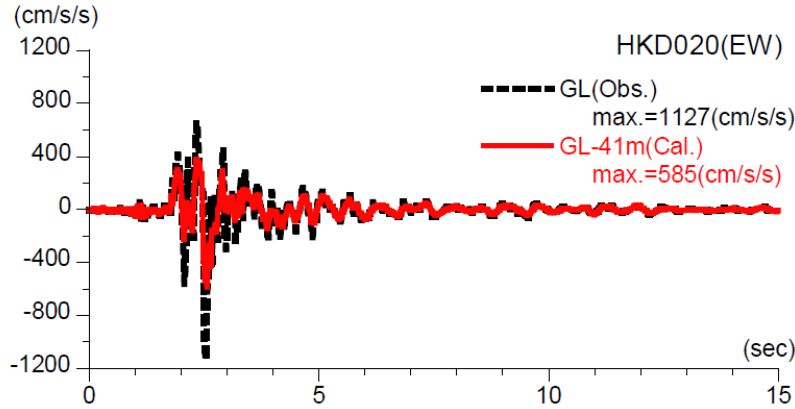
○G.L.-6mまでの層については、室内試験結果を用いてHardin-Drnevichモデル（HDモデル）により非線形特性（ $G/G_0 \sim \gamma$ 、 $h \sim \gamma$ ）を設定した。



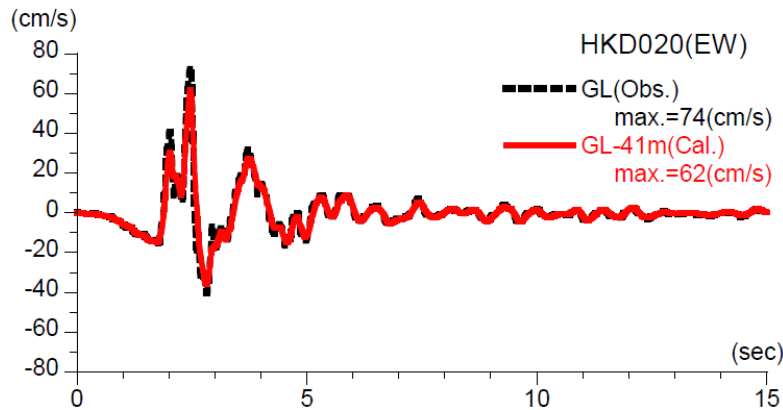
<等価線形解析において設定した地盤の非線形特性>
(佐藤・他(2013)による)

<2.3.2 佐藤・他(2013)による基盤地震動の推定に関する知見>
基盤地震動評価結果 (EW成分)

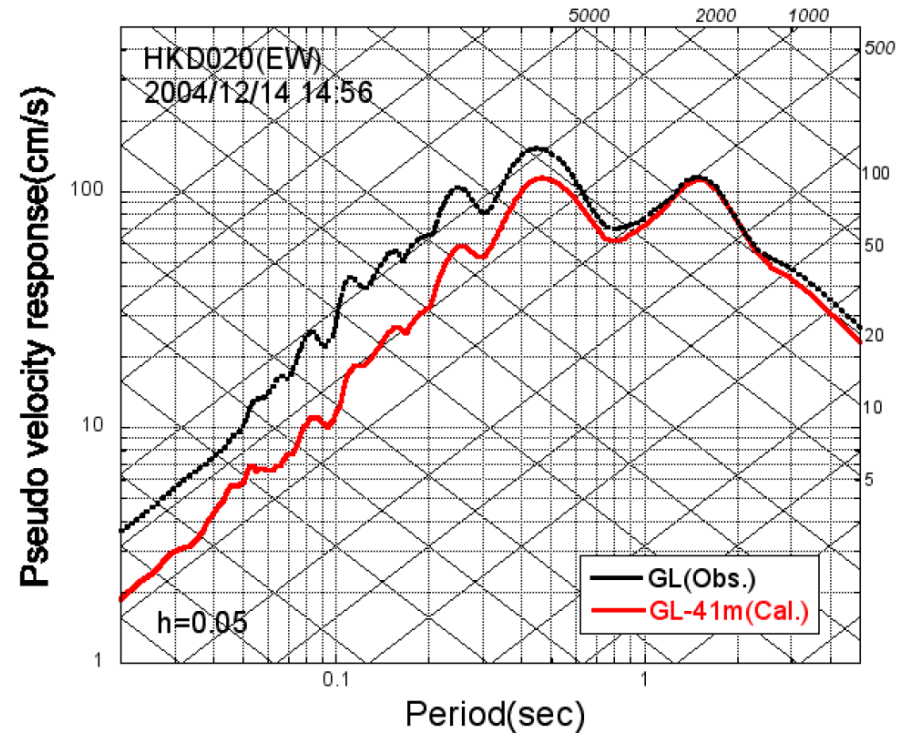
- 等価線形解析により、地表観測記録 (EW成分) からG.L.-41mの基盤地震動を評価している。
- はざとり結果の最大加速度は 585cm/s^2 で、地表観測記録の1/2程度となっている。



<推計された基盤地震動と地表観測記録の比較>
 (佐藤・他(2013)による)



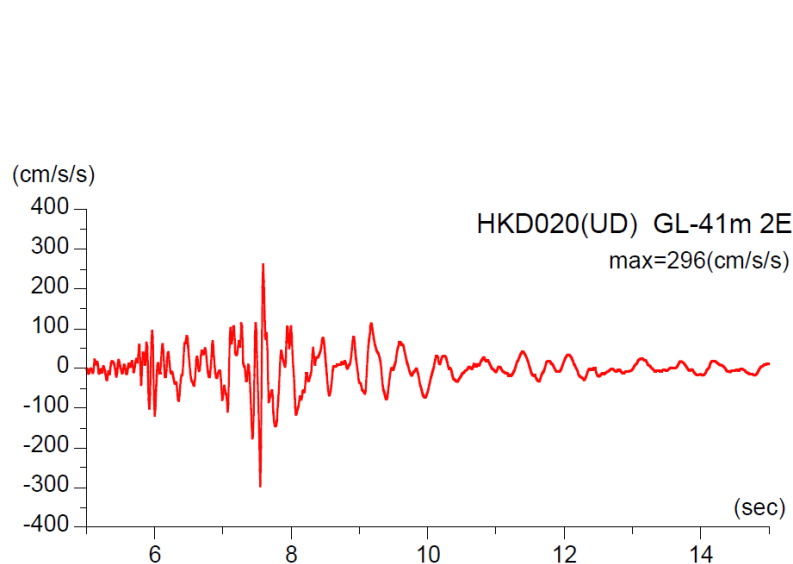
<速度に変換した基盤地震動と地表観測記録の比較>
 (佐藤・他(2013)による)



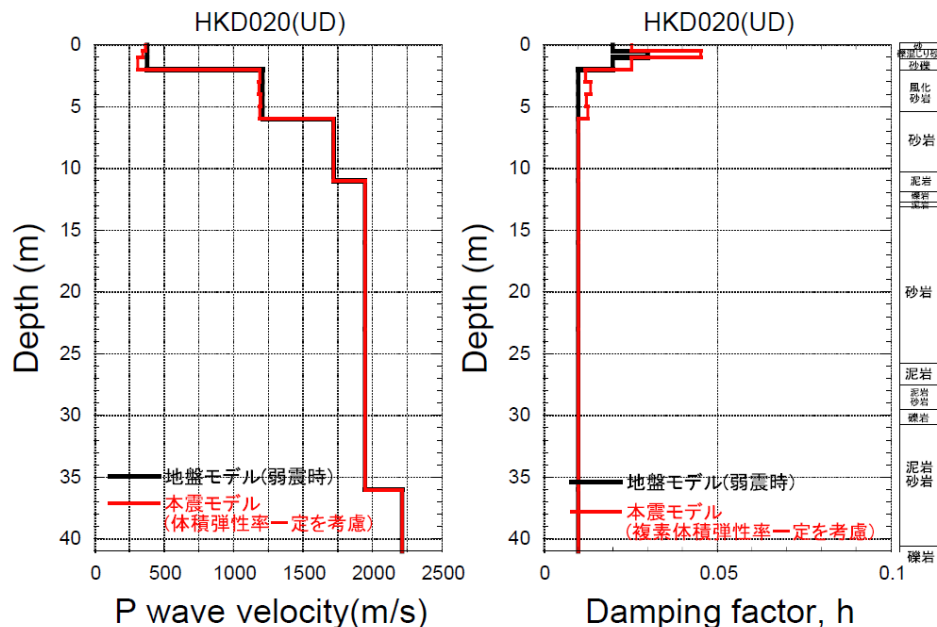
<擬似速度応答スペクトルの比較>
 (佐藤・他(2013)による)

<2.3.2 佐藤・他(2013)による基盤地震動の推定に関する知見> 基盤地震動評価結果 (UD成分)

- 体積弾性率を一定と仮定した1次元波動論による線形解析により、地表観測記録 (UD成分) からG.L.-41mの基盤地震動を評価している。
- はざとり結果の最大加速度は296cm/s²となっている。



<鉛直成分の基盤地震動の推計結果>
(佐藤・他(2013)による)



<2004年留萌地震時のP波速度と減衰定数 h>
(佐藤・他(2013)による)

- 佐藤・他(2013)による基盤地震動評価は、用いた地盤モデルが既往の知見と整合的であるとともに、強震時の非線形性を踏まえた評価であり、観測事実と整合的であることから、2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動として震源を特定せず策定する地震動に反映する。

目次

1 概要	……p.4~
2 全国共通に考慮すべき地震動	
2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法	……p.15~
2.2 標準応答スペクトルに基づく地震動	……p.58~
2.2.1 地下構造モデル及び地震基盤相当面の設定	……p.62~
2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価	……p.64~
2.3 2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動	……p.77~
2.3.1 2004年北海道留萌支庁南部の地震の観測記録	……p.80~
2.3.2 佐藤・他(2013)による基盤地震動の推定に関する知見	……p.86~
2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価	……p.94~
2.4 地震動の顕著な増幅を考慮する地震動	……p.118~
3 地域性を考慮する地震動	……p.127~
3.1 2008年岩手・宮城内陸地震	……p.129~
3.2 2000年鳥取県西部地震	……p.151~
4 震源を特定せず策定する地震動の策定	……p.167~
補足説明資料	……p.172~
参考資料	……p.179~

評価方針

(基盤地震動に関する追加検討)

- 佐藤・他(2013)では、K-NET観測点のHKD020（港町）について、G.L.-6mまでの室内試験結果を考慮した非線形解析を行い、G.L.-41mの基盤面における基盤地震動を評価している（G.L.-6m以深は線形解析を仮定し、減衰定数は1%に設定）。
- 上記の基盤地震動の評価結果について妥当性を確認するため、以下の追加検討を実施する。
 - ①佐藤・他(2013)の報告時点以降に得られた、G.L.-6mからG.L.-41mまでの室内試験結果を用い、G.L.-41mまでの非線形性を考慮して基盤地震動（水平方向）を評価する。
 - ②不確かさを考慮した評価として、G.L.-6mまで非線形、G.L.-6m以深は減衰定数3%として基盤地震動（水平方向）を評価する。
 - ③佐藤・他(2013)の報告時点以降に得られたPS検層の再測定結果から、地盤モデルを変更して基盤地震動（鉛直方向）を評価する（解析方法は佐藤・他(2013)と同様）。
 - ④HKD020（港町）における地下水位の状況を踏まえ、G.L.-6mまではポアソン比一定、G.L.-6m以深は体積弾性率一定として基盤地震動（鉛直方向）を評価する。
- 追加検討結果を踏まえ、敷地の地盤物性に応じて解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映した解放基盤表面における地震動を評価する。

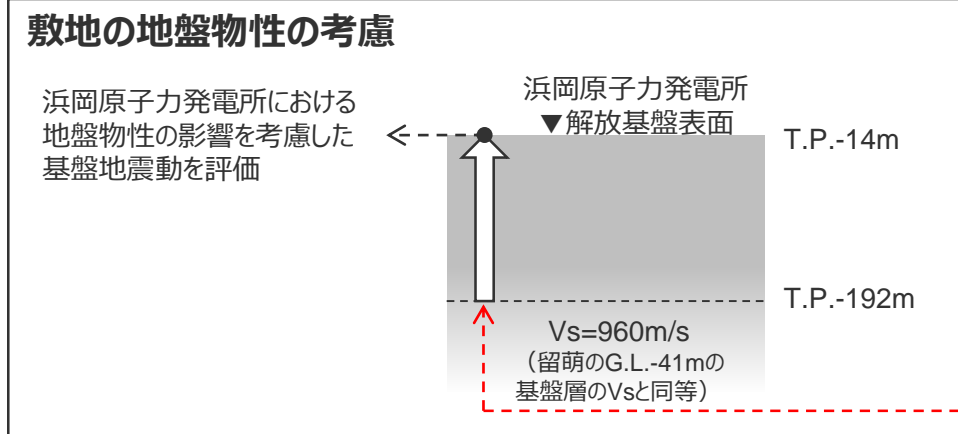
<2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価>

評価方針

(基盤地震動に関する追加検討)

- 佐藤・他(2013)による2004年北海道留萌支庁南部の地震のK-NET HKD020 (港町) 観測点の基盤地震動について、下表に示す追加検討(検討①～④)を実施する。
- 追加検討結果を踏まえ、最大加速度が最も大きくなった結果(水平成分: 609cm/s²(検討②)、鉛直成分: 306cm/s²(検討③))を用いて、敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映して解放基盤表面における地震動を評価する。

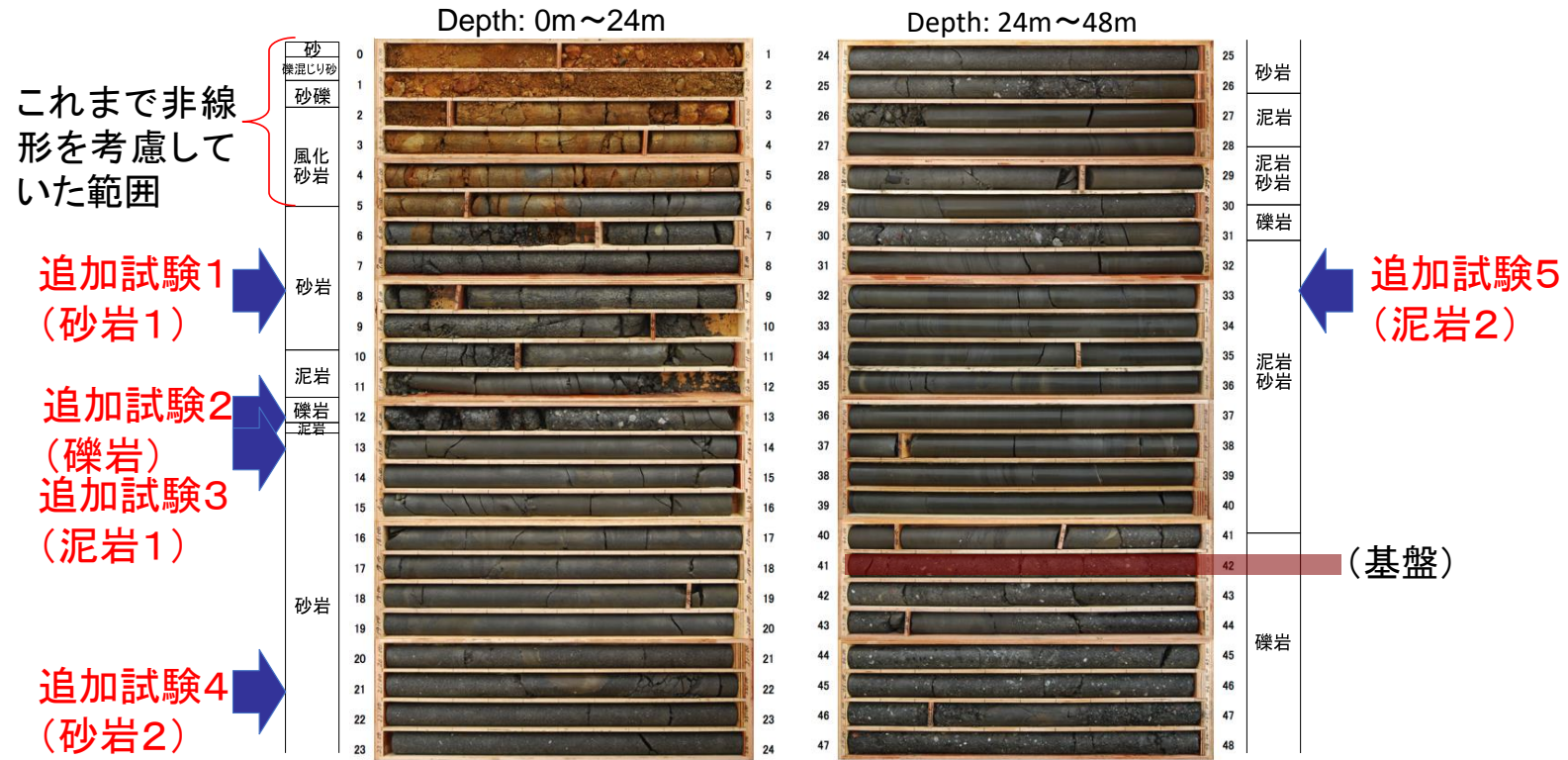
	佐藤・他(2013)		検討①	検討②	検討③	検討④
	水平成分	鉛直成分				
G.L. 0m ～ G.L.-6m	室内試験結果を考慮した等価線形解析	体積弾性率一定と仮定した線形解析	室内試験結果を考慮した等価線形解析	室内試験結果を考慮した等価線形解析	表層部のPS検層を再実施し、地盤モデルに反映	地下水位の状況を踏まえポアソン比一定とした線形解析
G.L.-6m ～ G.L.-41m	減衰定数を一律1%とした線形解析					
最大加速度	585 cm/s ²	—	561 cm/s ²	609 cm/s ²	—	—
	—	296 cm/s ²	—	—	306 cm/s ²	262 cm/s ²



<2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価>

検討①：G.L.-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動評価 (追加試験の地震)

○G.L.-6mからG.L.-41mまでの5種類の地層における試料を対象に、室内試験を追加実施した。

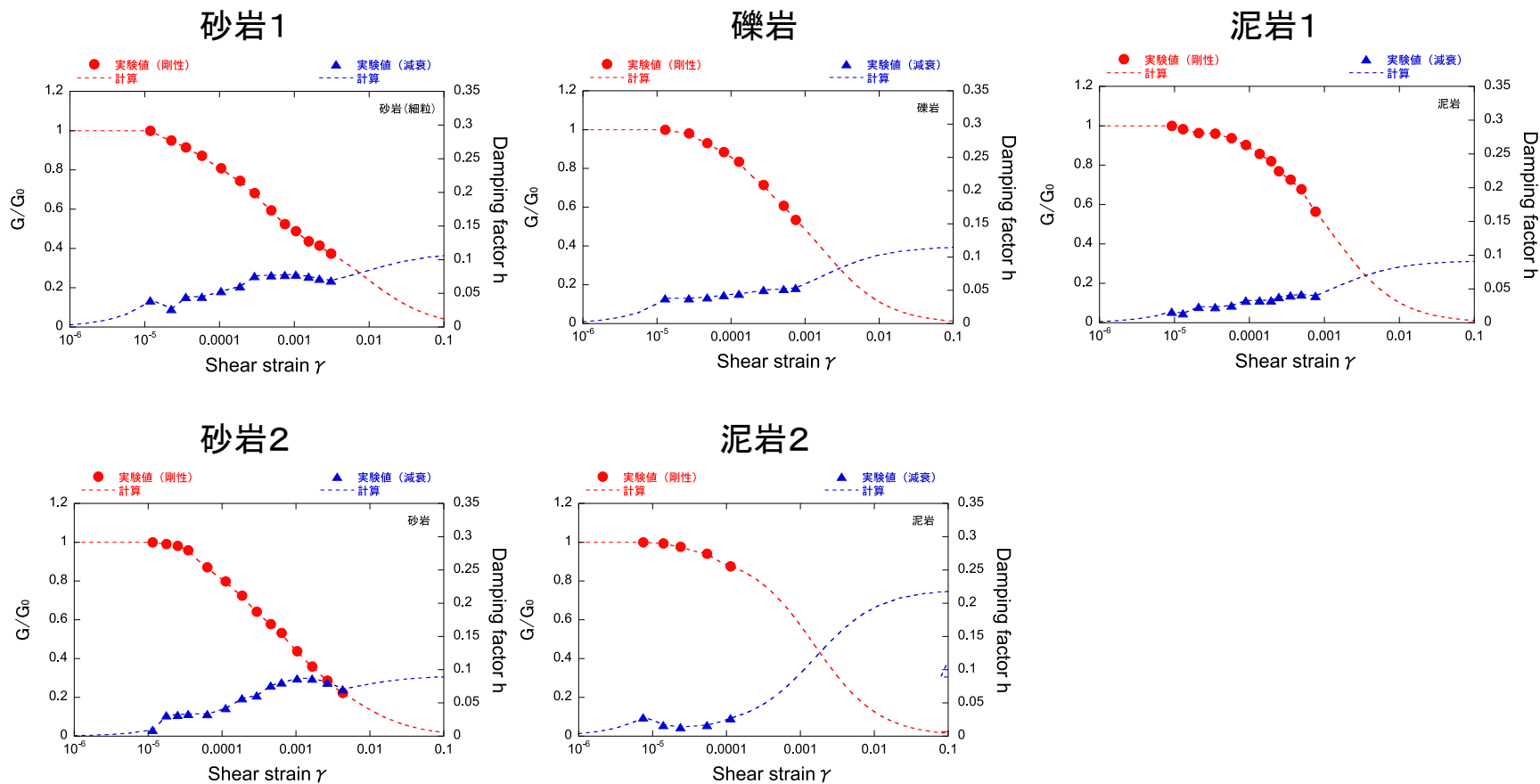


<追加の室内試験の実施位置>

<2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価>

検討①：G.L.-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動評価 (非線形特性の設定)

○追加の室内試験結果により非線形特性を設定した。



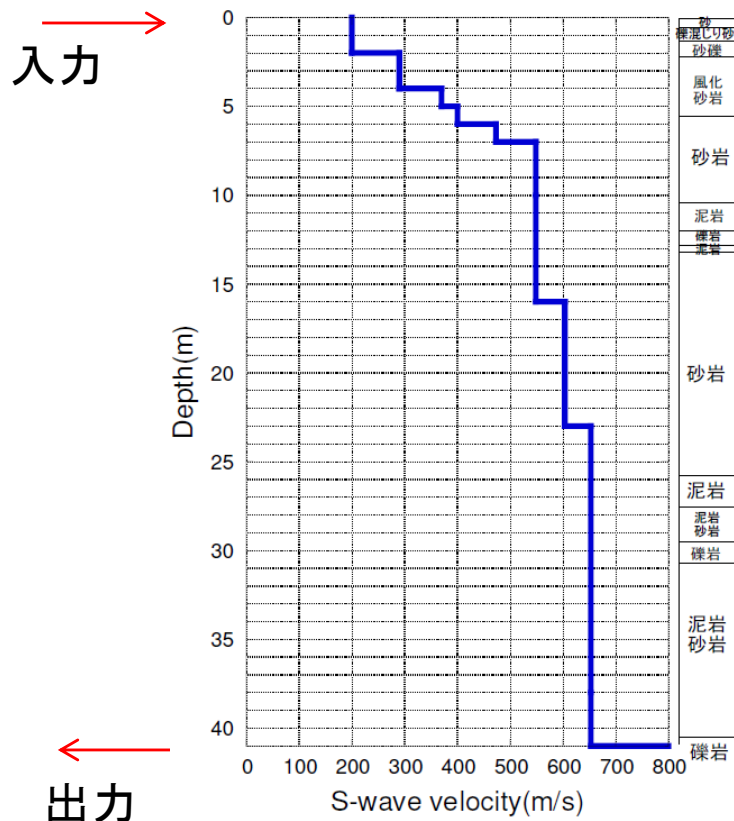
<追加の室内試験による地盤の非線形特性>

<2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価>

検討①：G.L.-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動評価 (等価線形解析条件)

○地表観測記録を入力として、G.L.-41mまで非線形性を考慮した等価線形解析から、G.L.-41m (Vs=938m/s) における基盤地震動を評価した。

- 有効ひずみ $\gamma_{\text{eff}} = 0.65\gamma_{\text{max}}$
- 収束判定 (前のモデルとの差異) は1%以内
- 最大繰り返し計算回数は30回



S波速度 Vs(m/s)	密度 ρ (1000kg/m ³)	層厚 H(m)	減衰定数h (初期値)	非線形特性
200	1.9	0.5	0.02	砂
200	2.0	0.5	0.03	礫混じり砂
200	2.0	1	0.02	礫1
290	2.0	1	0.01	礫2
290	2.0	1	0.01	風化砂岩1
370	2.0	1	0.01	風化砂岩2
400	2.0	1	0.02	砂岩1
473	2.0	1	0.02	砂岩1
549	2.0	3	0.02	砂岩1
549	2.0	2	0.01	泥岩1
549	2.0	1	0.03	礫岩
549	2.0	0.5	0.01	泥岩1
549	2.0	2.5	0.01	砂岩2
604	2.06	7	0.01	砂岩2
653	2.06	18	0.015	泥岩2
938	2.13	17	0.01	—

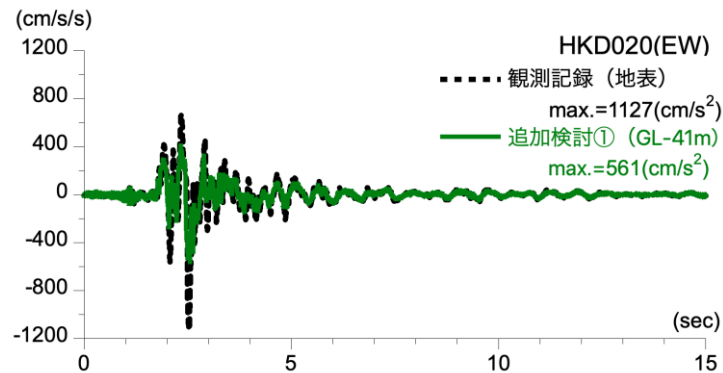
<等価線形解析に用いる地盤モデル>

<2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価>

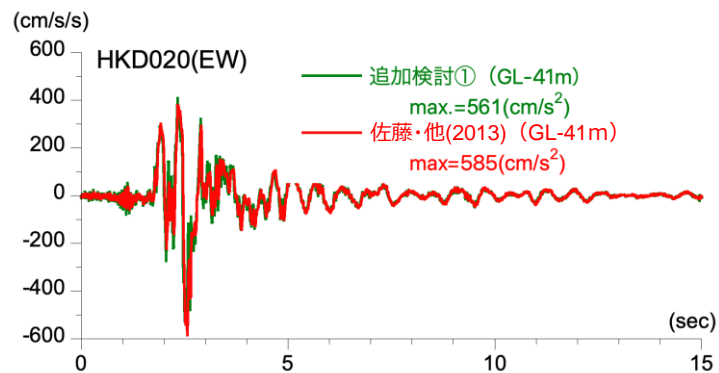
検討①：G.L.-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動評価

(等価線形解析による基盤地震動評価結果 (加速度波形、加速度フーリエスペクトル))

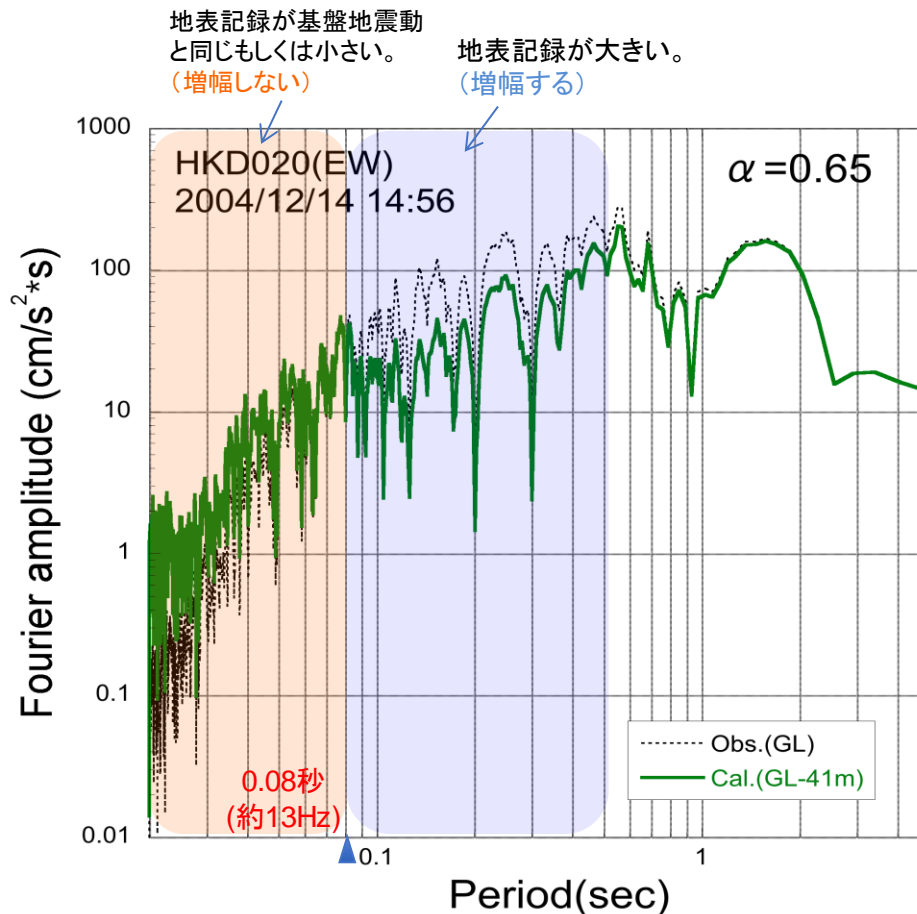
○G.L.-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動の最大加速度は、561cm/s²となっており、佐藤・他(2013)による基盤地震動 (585cm/s²) と比較すると、やや小さく評価された。



<地表観測記録と基盤地震動の比較>



<非線形性を考慮した検討と佐藤・他(2013)の比較>

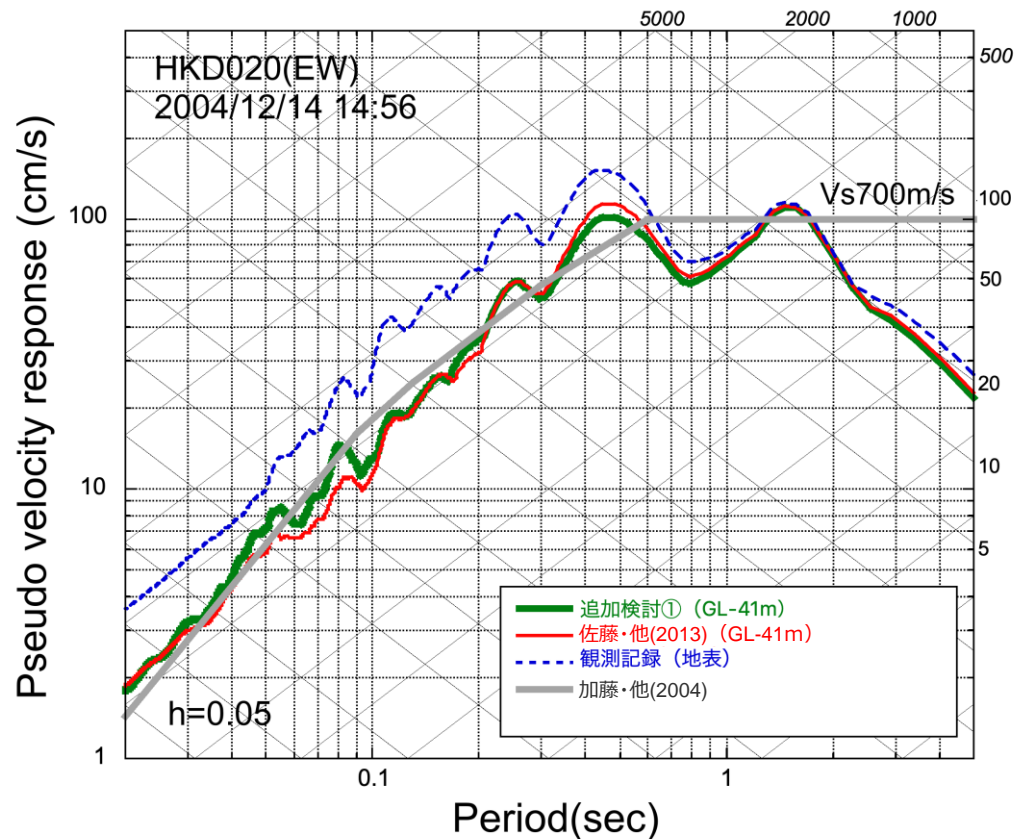


<基盤地震動と地表観測記録の加速度フーリエスペクトルの比較>

<2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価>

検討①：G.L.-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動評価 (等価線形解析による基盤地震動評価結果 (応答スペクトル))

○G.L.-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動の応答スペクトルは、佐藤・他(2013)による応答スペクトルとはほぼ同程度となっている。



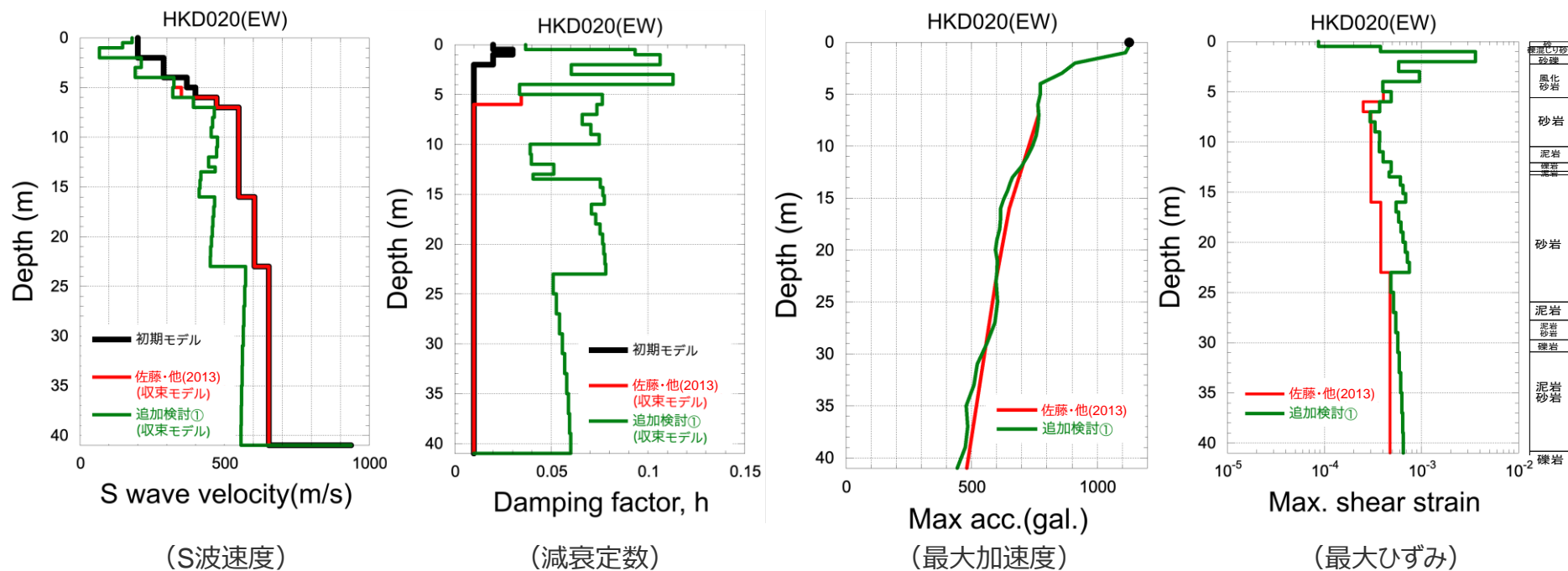
<擬似速度応答スペクトルの比較>

<2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価>

検討①：G.L.-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動評価

(等価線形解析による基盤地震動評価結果 (収束物性値))

○収束物性値の深さ分布によると、G.L.-6m以深における減衰定数の収束物性値は、概ね5%程度となっている。

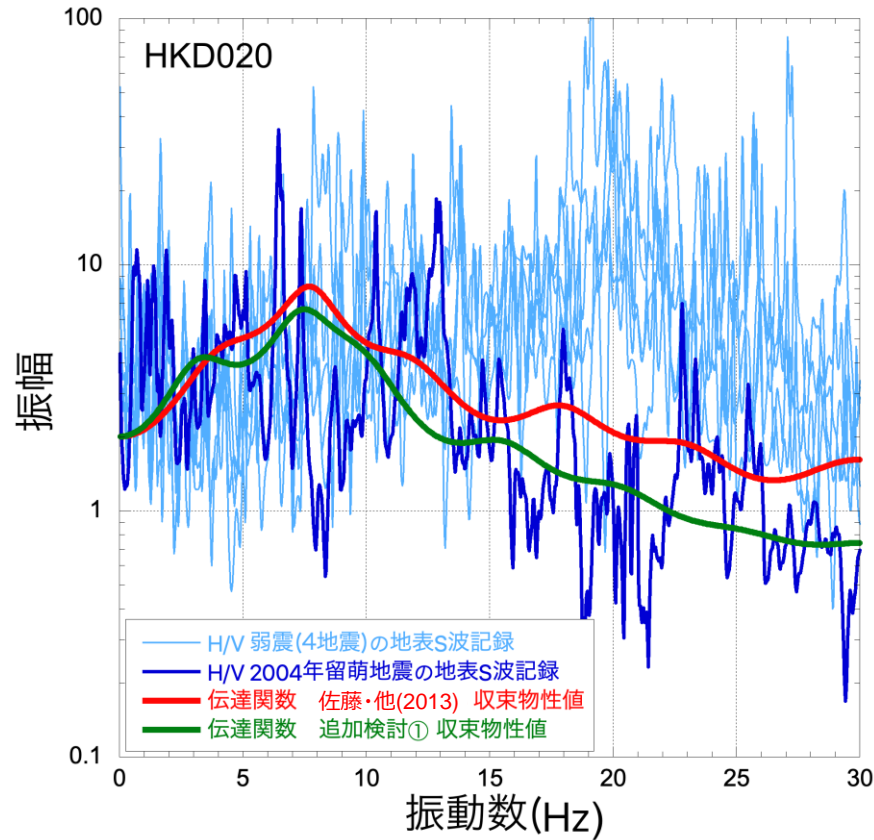


<収束物性値、最大加速度及び最大ひずみの深さ分布>

<2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価>

検討①：G.L.-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動評価 (等価線形解析による基盤地震動評価結果 (伝達関数))

○G.L.-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動評価に用いた収束物性値による伝達関数は、佐藤・他(2013)の物性値による伝達関数と比較して、深部の減衰定数が1%から5%程度になったことにより、10Hzより高振動数側で小さくなっている。



<収束物性値による伝達関数とH/Vスペクトルの比較>

<2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価>

検討①：G.L.-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動評価

(まとめ)

検討①のまとめ

- 2004年北海道留萌支庁南部の地震におけるHKD020（港町）観測点の観測記録について、追加の室内試験結果を用いて、G.L.-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動を評価した。
- 基盤地震動の最大加速度は 561cm/s^2 となり、佐藤・他(2013)による基盤地震動（ 585cm/s^2 ）と比較してやや小さく評価された。また、基盤地震動の応答スペクトルは、佐藤・他(2013)による応答スペクトルとほぼ同程度となっている。

<2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価>

検討②：減衰定数の不確かさを考慮した基盤地震動評価

(等価線形解析条件)

○佐藤・他(2013)の地盤モデルに基づき、G.L.-6mまで非線形、G.L.-6m以深を減衰定数3%として基盤地震動を評価し、佐藤・他(2013)の評価結果と比較する。

<等価線形解析に用いる地盤モデル>

S波速度 Vs(m/s)	密度ρ (1000kg/m ³)	層厚 H(m)	減衰定数h (初期値)	非線形特性
200	1.9	0.5	0.02	砂
200	2.0	0.5	0.03	礫混じり砂
200	2.0	1	0.02	礫1
290	2.0	1	0.01	礫2
290	2.0	1	0.01	風化砂岩1
370	2.0	1	0.01	風化砂岩2
400	2.0	1	0.01	風化砂岩2
473	2.0	1	0.03	—
549	2.0	3	0.03	—
549	2.0	2	0.03	—
549	2.0	1	0.03	—
549	2.0	0.5	0.03	—
549	2.0	2.5	0.03	—
604	2.06	7	0.03	—
653	2.06	18	0.03	—
938	2.13	17	0.03	—

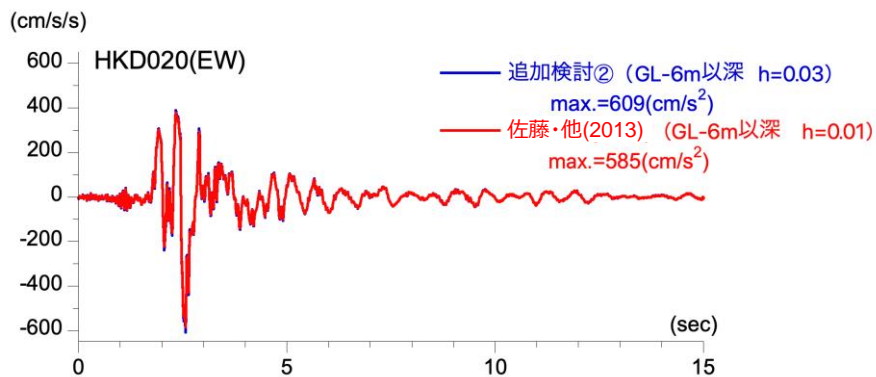
減衰定数3%として評価

<2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価>

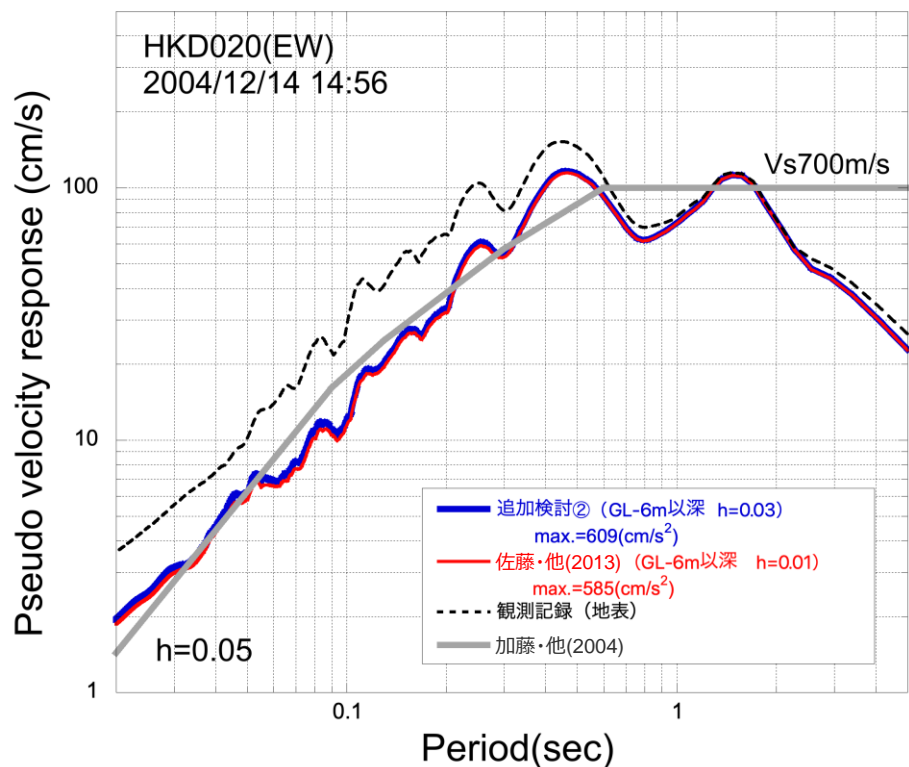
検討②：減衰定数の不確かさを考慮した基盤地震動評価

(等価線形解析による基盤地震動評価結果 (加速度波形、応答スペクトル))

- 佐藤・他(2013)の地盤モデルに基づき、G.L.-6m以深を減衰定数3%とした基盤地震動の最大加速度は609cm/s²となり、佐藤・他(2013)による基盤地震動 (585cm/s²) と比較すると、やや大きく評価されている。また、応答スペクトルは、佐藤・他(2013)による応答スペクトルとほぼ同程度となっている。



<加速度時刻歴波形の比較>

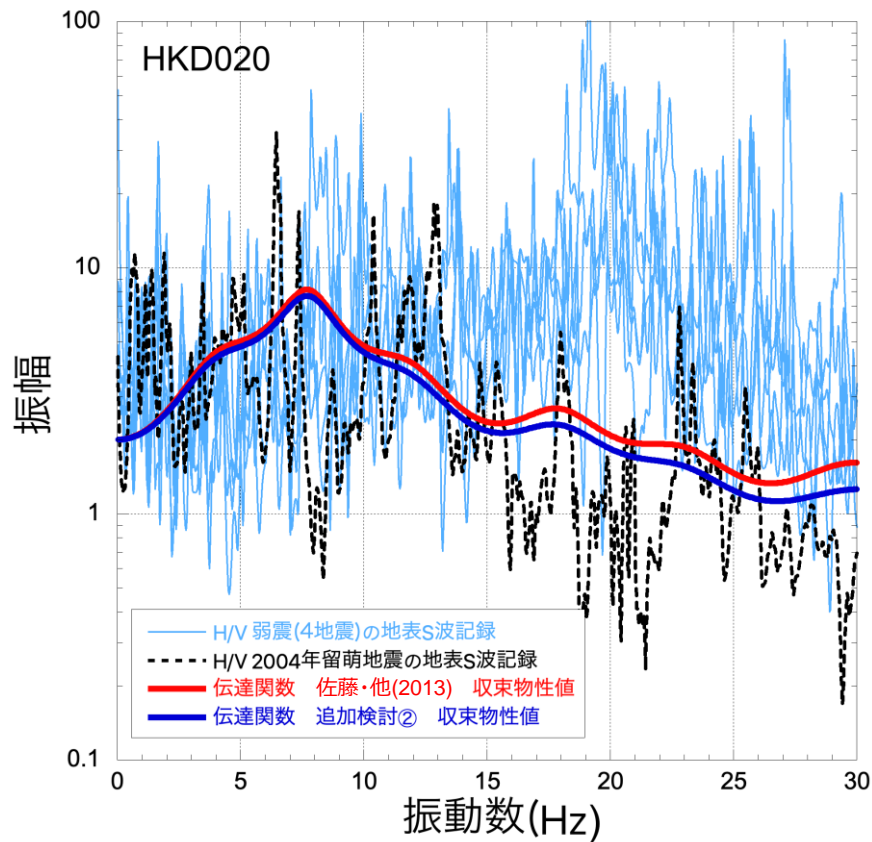


<擬似速度応答スペクトルの比較>

<2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価>

検討②：減衰定数の不確かさを考慮した基盤地震動評価 (等価線形解析による基盤地震動評価結果 (伝達関数))

○収束物性値による伝達関数は、佐藤・他(2013)の物性値による伝達関数と同様に、本震時のH/Vスペクトルの特徴をよく再現しているものと考えられる。



<収束物性値による伝達関数とH/Vスペクトルの比較>

<2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価>

検討②：減衰定数の不確かさを考慮した基盤地震動評価

(まとめ)

検討②のまとめ

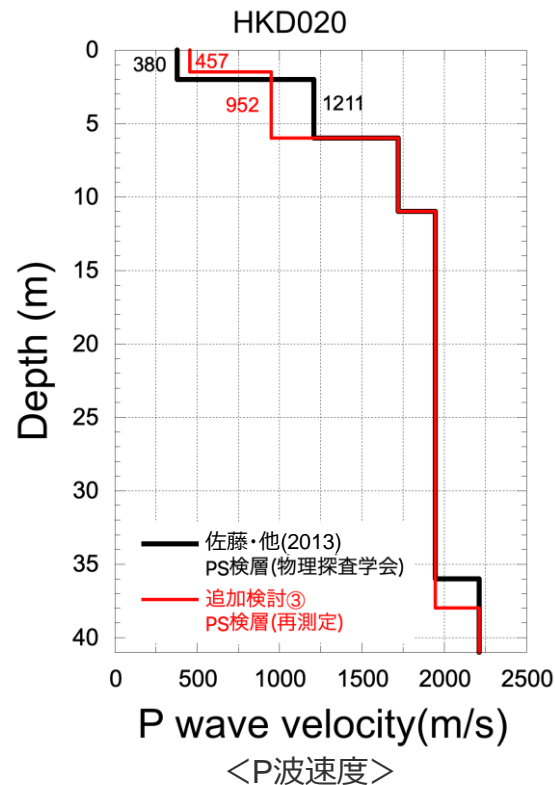
- 2004年北海道留萌支庁南部の地震におけるHKD020（港町）観測点の観測記録について、佐藤・他(2013)の地盤モデルに基づき、G.L.-6mまで非線形、G.L.-6m以深を減衰定数3%として基盤地震動を評価した。
- 基盤地震動の最大加速度は609cm/s²となり、佐藤・他(2013)による基盤地震動（585cm/s²）と比較してやや大きく評価された。また、基盤地震動の応答スペクトルは、佐藤・他(2013)による応答スペクトルとほぼ同程度となっている。
- 収束物性値による伝達関数は、佐藤・他(2013)の物性値による伝達関数と同様に、本震時のH/Vスペクトルの特徴をよく再現しているものと考えられる。

<2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価>

検討③：鉛直成分の基盤地震動評価の再評価

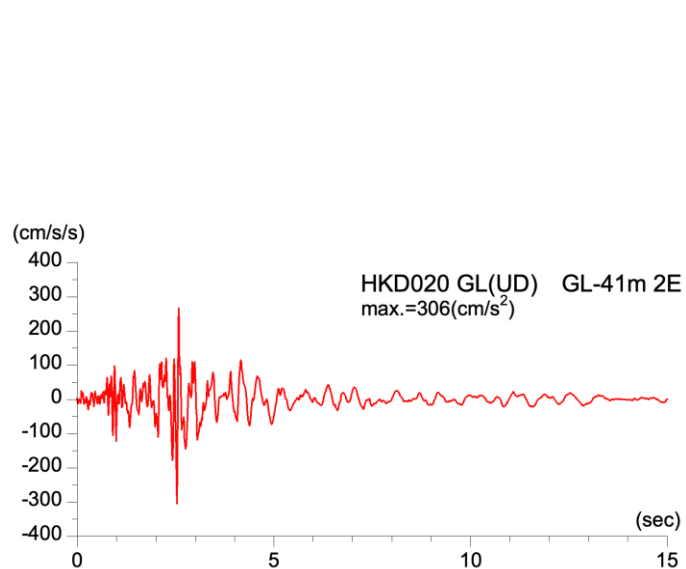
(地盤モデルの変更)

- 佐藤・他(2013)における鉛直成分の基盤地震動の評価結果は、2013年10月の物理探査学会時点でのモデルに基づいていたが、笹谷・他(2008)の位相速度を説明できないことから、佐藤・他(2013)の報告時点以降に、表層部分のPS検層を再測定している。
 - 再設定結果によるG.L.-6mまでのP波速度は、佐藤・他(2013)の地盤モデルと異なるため、再測定結果を反映した地盤モデルにより、鉛直成分の基盤地震動を再評価した。
- ※再測定結果によるS波速度は、佐藤・他(2013)における地盤モデルとほぼ同様のため変更していない。

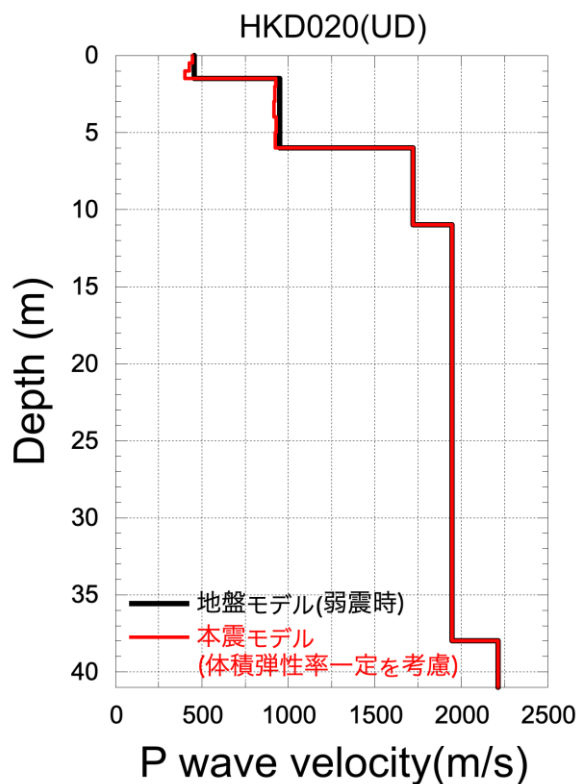


<2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価>
検討③：鉛直成分の基盤地震動評価の再評価
 (基盤地震動評価結果)

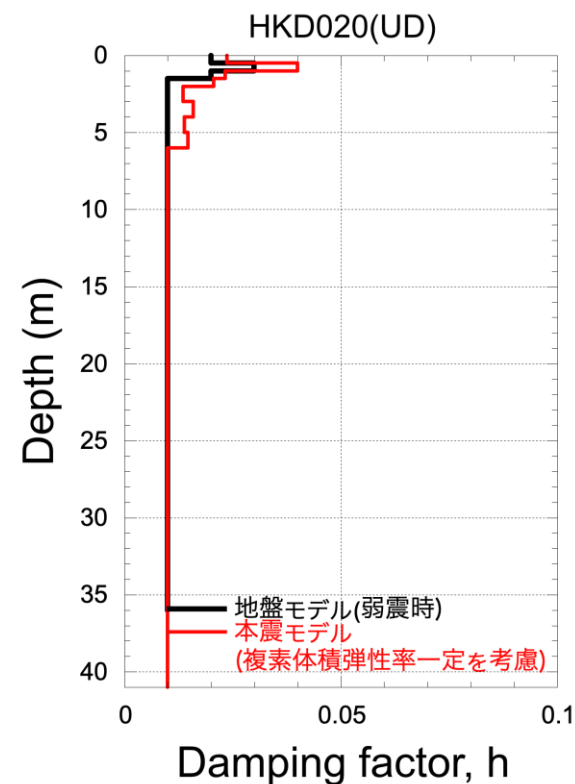
○PS検層の再測定結果を反映した地盤モデルを用い、体積弾性率一定としてG.L.-41mの鉛直成分の基盤地震動を評価した結果、その最大加速度は306cm/s²となり、佐藤・他(2013)による基盤地震動 (296cm/s²) と比較すると、やや大きく評価された。



<加速度時刻歴波形>



<P波速度>



<減衰定数>

<2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価>

検討③：鉛直成分の基盤地震動評価の再評価

(まとめ)

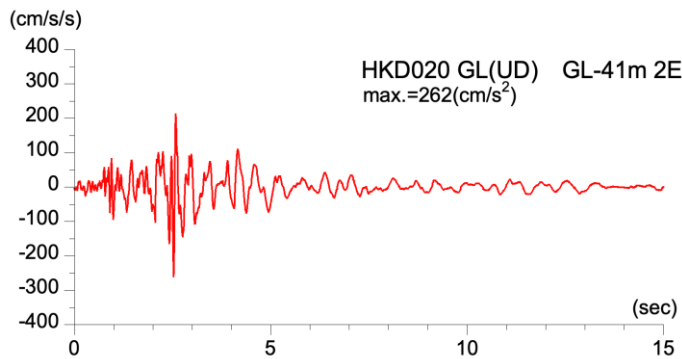
検討③のまとめ

- 佐藤・他(2013)のHKD020（港町）観測点のP波速度モデルは、笹谷・他(2008)の位相速度を説明できないことから、表層部分のPS検層を再測定し、再測定結果を反映した地盤モデルを設定した。
- 上記地盤モデルを用い、体積弾性率一定としてG.L.-41mの鉛直成分の基盤地震動を評価した結果、最大加速度は 306cm/s^2 となり、佐藤・他(2013)による基盤地震動（ 296cm/s^2 ）と比較すると、やや大きく評価された。

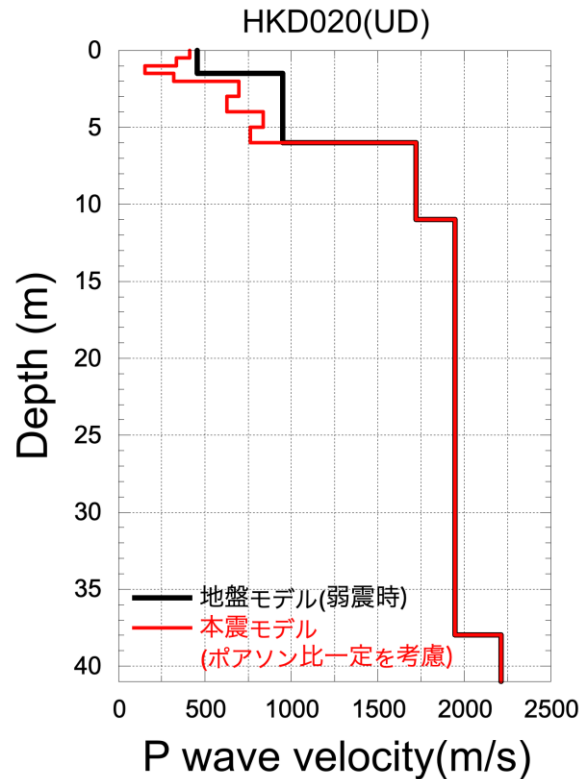
<2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価>

検討④：G.L.-6mまでポアソン比一定とした鉛直成分の基盤地震動の評価

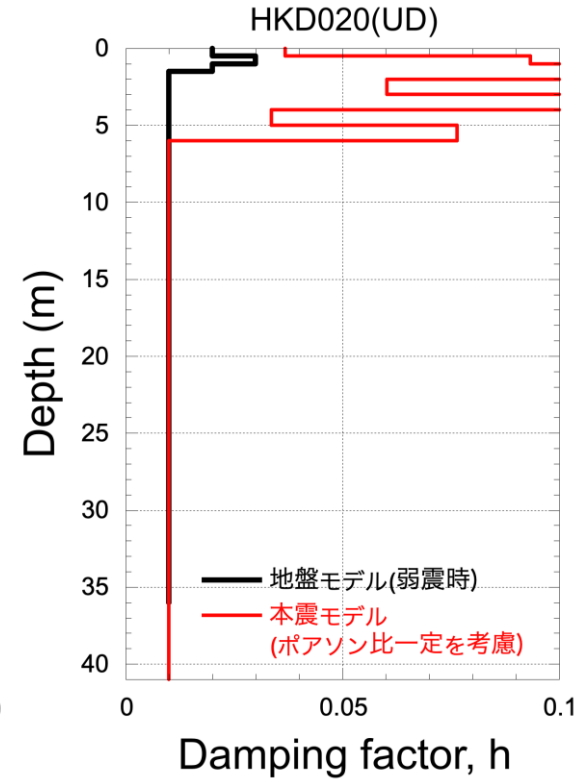
- 佐藤・他(2013)及び追加検討③における鉛直成分の基盤地震動は、体積弾性率一定として評価しているが、地下水位の状況を踏まえ、G.L.-6mまでポアソン比一定、G.L.-6m以深を体積弾性率一定とした場合の鉛直成分の基盤地震動を評価した。
- 体積弾性率一定とした場合と比較して、ポアソン比一定とした場合、S波速度の低下に伴ってP波速度も低下するため、最大加速度は小さくなっている。
- その結果、最大加速度は262cm/s²となり、体積弾性率一定と仮定した結果（306cm/s²）は保守的な結果となっている。



<加速度時刻歴波形>



<P波速度>



<減衰定数>

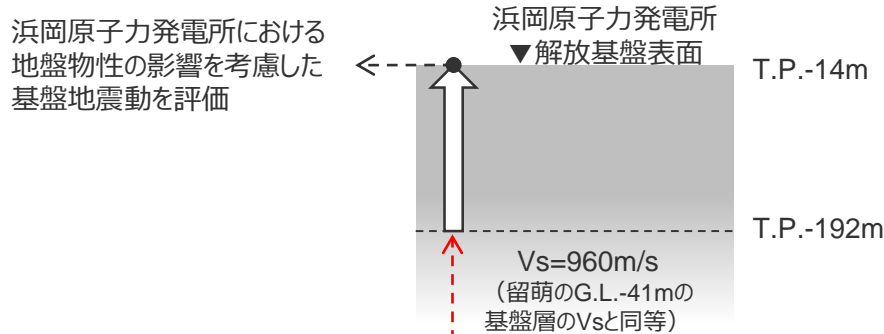
<2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価>

敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価の概要

- 佐藤・他(2013)による2004年北海道留萌支庁南部の地震のK-NET HKD020（港町）観測点の基盤地震動について行った追加検討（検討①～④）の結果は下表のとおり。
- 以降では、最大加速度が最も大きくなった結果（水平成分：609cm/s²（検討②）、鉛直成分：306cm/s²（検討③））を用いて、敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映して解放基盤表面における地震動を評価する。

	佐藤・他(2013)		検討①	検討②	検討③	検討④
	水平成分	鉛直成分				
G.L. 0m ～ G.L.-6m	室内試験結果を考慮した等価線形解析	体積弾性率一定と仮定した線形解析	室内試験結果を考慮した等価線形解析	室内試験結果を考慮した等価線形解析	表層部のPS検層を再実施し、地盤モデルに反映	地下水位の状況を踏まえポアソン比一定とした線形解析
G.L.-6m ～ G.L.-41m	減衰定数を一律1%とした線形解析					
最大加速度	585 cm/s ²	—	561 cm/s ²	609 cm/s ²	—	—
	—	296 cm/s ²	—	—	306 cm/s ²	262 cm/s ²

敷地の地盤物性の考慮



<2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価> 敷地の解放基盤表面における地震動の評価

- 解放基盤表面までの地震波の伝播特性の反映は、敷地の一次元地下構造モデルを用い、2004年北海道留萌支庁南部の地震のK-NET HKD020（港町）観測点（港町観測点）の基盤面に相当する敷地の地層（基盤相当面）に、追加検討結果を踏まえた2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動を入力し、敷地の解放基盤表面における地震動を評価することにより行う。
- 敷地の一次元地下構造モデル**は、地下構造調査により得られた詳細な地下構造データ等に基づき設定し、敷地の観測記録の再現検討等を踏まえてその妥当性を確認した、断層モデルを用いた手法による地震動評価における**統計的グリーン関数法のために設定した一次元地下構造モデル（SGFモデル）**を用いる。
- 港町観測点の基盤相当面**は、港町観測点の佐藤・他(2013)により推定された基盤層（G.L.-41m）のVs（938m/s）を踏まえ、**T.P.-192m（Vs=960m/s）**に設定する。

・統計的グリーン関数法による地震動評価に用いる一次元地下構造モデルの設定は、p.40及び第1041回審査会合資料2-2-2 p.109~参照。

<一次元地下構造モデル>

層	標高 (m)	Vs (m/s)	Vp (m/s)	ρ (g/cm ³)	Qs, Qp
1	-14	740	2000	2.07	100 ^{f0.7}
2	-32	790	2030	2.08	100 ^{f0.7}
3	-62	830	2070	2.09	100 ^{f0.7}
4	-92	910	2140	2.11	100 ^{f0.7}
5	-192	960	2180	2.12	100 ^{f0.7}
6	-354	1100	2110	2.10	100 ^{f0.7}
7	-493	1230	2320	2.15	100 ^{f0.7}
8	-739	1420	2790	2.25	100 ^{f0.7}
9	-1094	1590	3060	2.31	100 ^{f0.7}
10	-2050	2150	3990	2.46	100 ^{f0.7}
11	-3550	2470	4470	2.53	100 ^{f0.7}

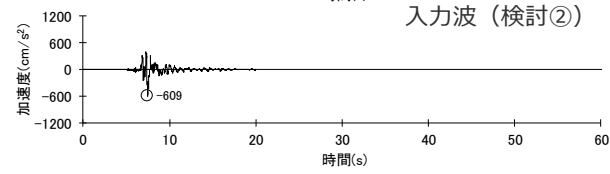
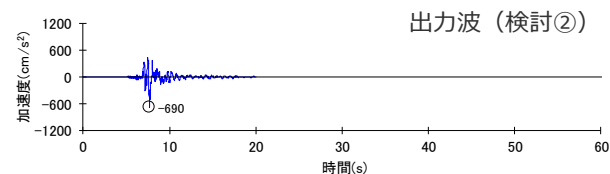
解放基盤表面
(出力位置) ▽

港町観測点の基盤相当面
2004年北海道留萌支庁南部の
地震の基盤地震動の入力位置 ▽

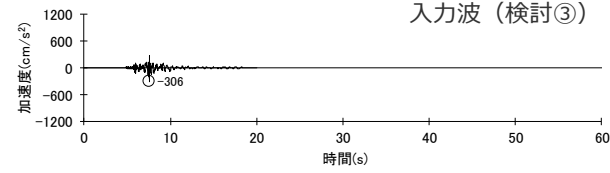
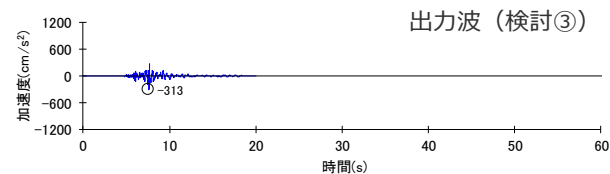
<2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価>

敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動

- 2004年北海道留萌支庁南部の地震のK-NET HKD020（港町）観測点における基盤地震動を検討した結果のうち最大加速度が最も大きくなったケース（水平成分：609cm/s²（検討②）、鉛直成分：306cm/s²（検討③））に対し、一次元地下構造モデル（SGFモデル）を用いて敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映し、解放基盤表面における地震動を評価した。
- 評価結果は下図のとおりであり、水平成分：690cm/s²、鉛直成分：313cm/s²と評価された。

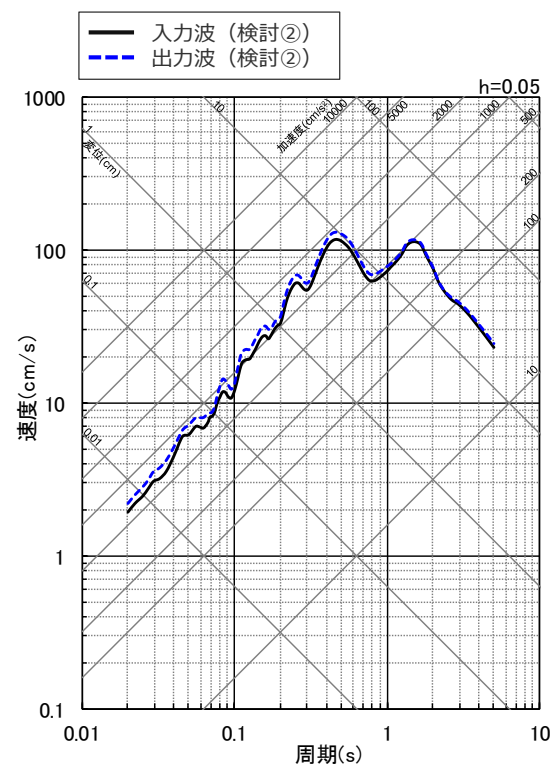


(水平動)

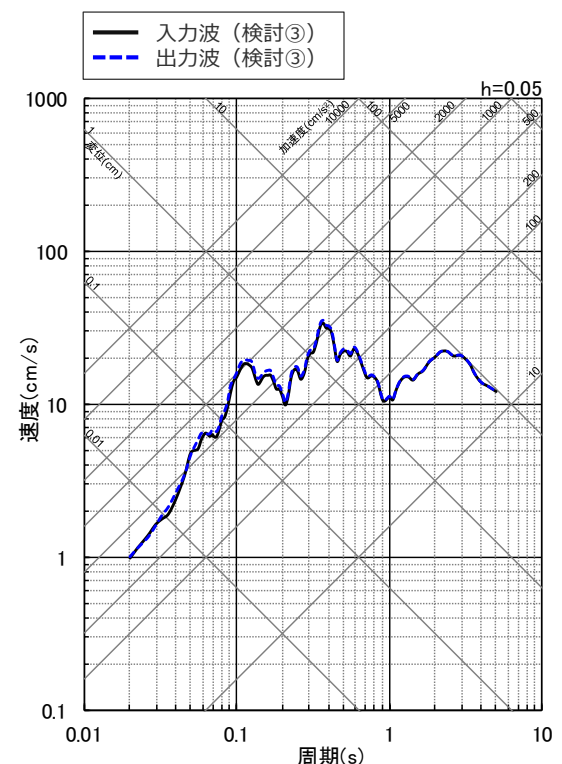


(鉛直動)

<加速度時刻歴波形>



(水平動)



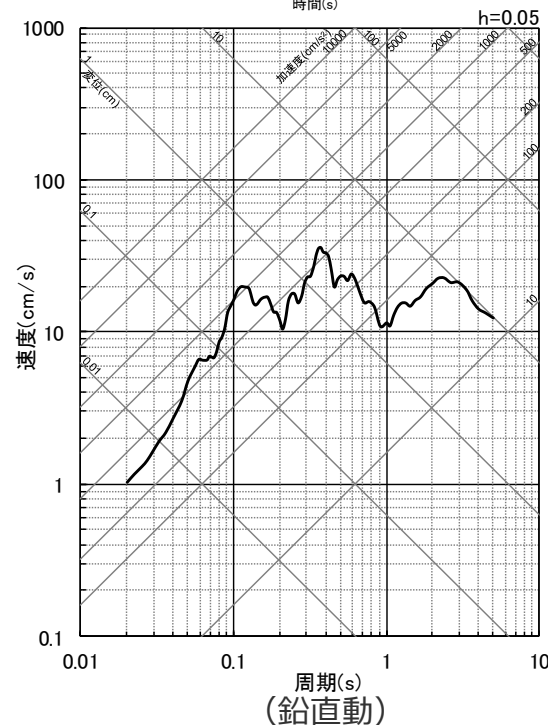
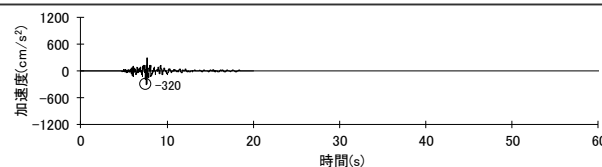
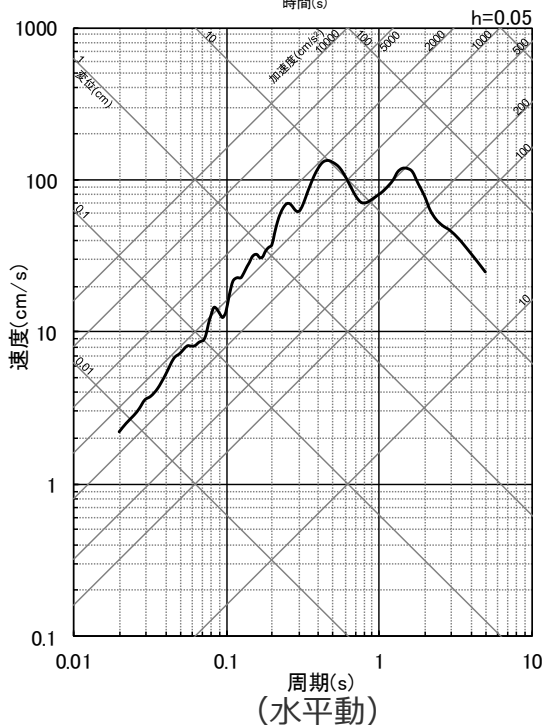
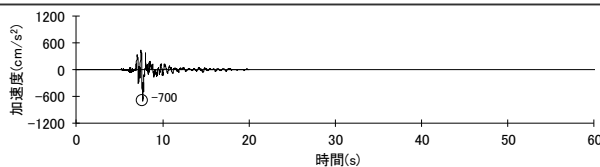
(鉛直動)

<応答スペクトル>

<2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価>

2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動の評価結果

- 前述のとおり、2004年北海道留萌支庁南部の地震のK-NET HKD020（港町）観測点における基盤地震動を検討したケースのうち最大加速度が最も大きくなったケース（水平成分：609cm/s²（検討②）、鉛直成分：306cm/s²（検討③））に対し、一次元地下構造モデル（SGFモデル）を用いて敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映し、解放基盤表面における地震動を評価した。
- この評価結果（水平成分：690cm/s²、鉛直成分：313cm/s²）にさらなる保守性を考慮し、水平成分：700cm/s²、鉛直成分：320cm/s²の地震動を、「2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮しない）」として採用する。



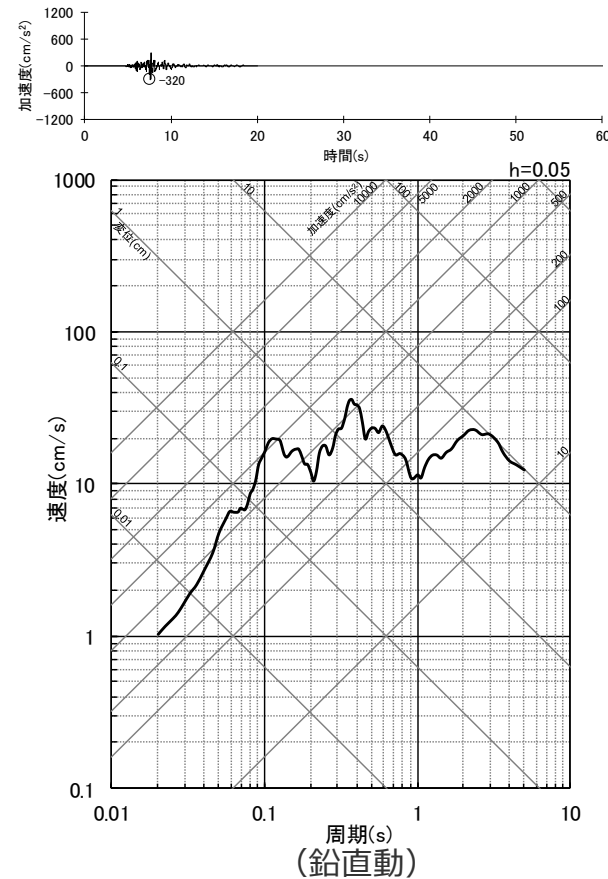
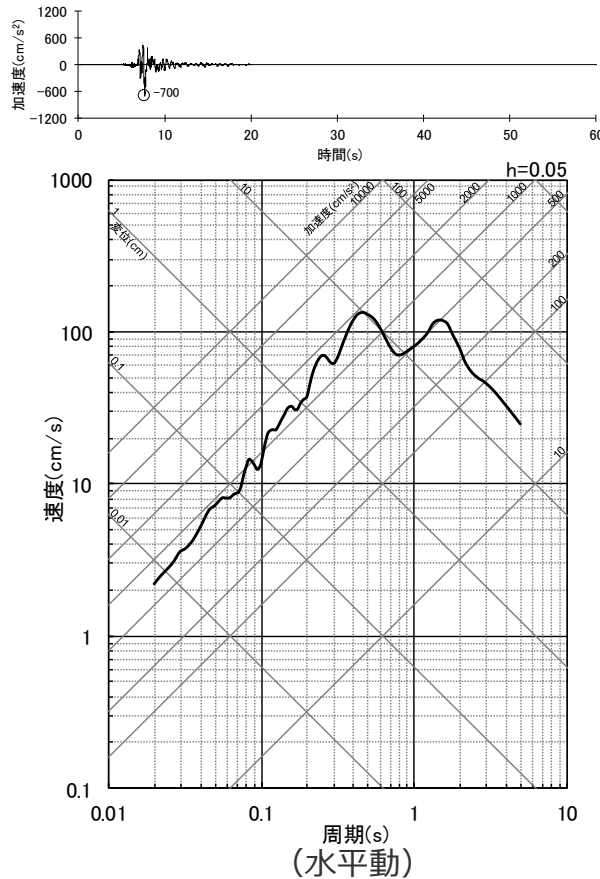
<2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮しない）
（上段：加速度時刻歴波形、下段：応答スペクトル）>

<2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価>

まとめ

(2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮しない))

○佐藤・他(2013)による2004年北海道留萌支庁南部の地震のK-NET HKD020 (港町) 観測点における基盤地震動に対し、追加検討を実施したうえで、敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映して解放基盤表面における地震動を評価し、この評価結果 (水平成分: 690cm/s^2 、鉛直成分: 313cm/s^2) にさらなる保守性を考慮し、水平成分: 700cm/s^2 、鉛直成分: 320cm/s^2 の地震動を、「2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮しない)」とする。



<2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮しない)
(上段: 加速度時刻歴波形、下段: 応答スペクトル) >

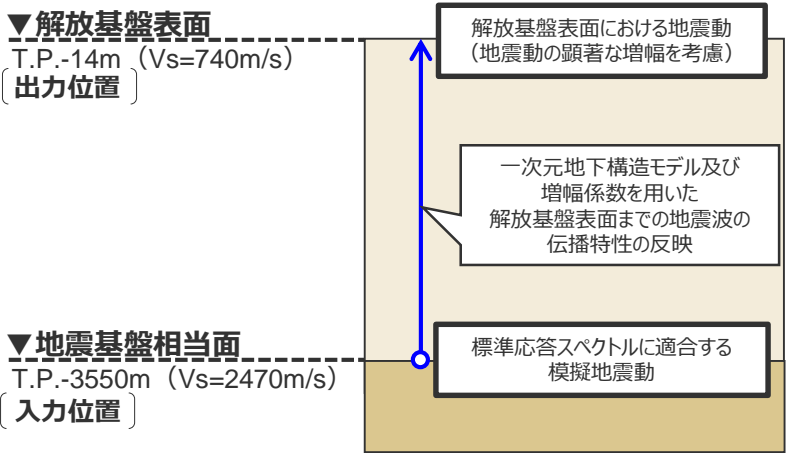
目次

1 概要	……p.4~
2 全国共通に考慮すべき地震動	
2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法	……p.15~
2.2 標準応答スペクトルに基づく地震動	……p.58~
2.2.1 地下構造モデル及び地震基盤相当面の設定	……p.62~
2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価	……p.64~
2.3 2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動	……p.77~
2.3.1 2004年北海道留萌支庁南部の地震の観測記録	……p.80~
2.3.2 佐藤・他(2013)による基盤地震動の推定に関する知見	……p.86~
2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価	……p.94~
2.4 地震動の顕著な増幅を考慮する地震動	……p.118~
3 地域性を考慮する地震動	……p.127~
3.1 2008年岩手・宮城内陸地震	……p.129~
3.2 2000年鳥取県西部地震	……p.151~
4 震源を特定せず策定する地震動の策定	……p.167~
補足説明資料	……p.172~
参考資料	……p.179~

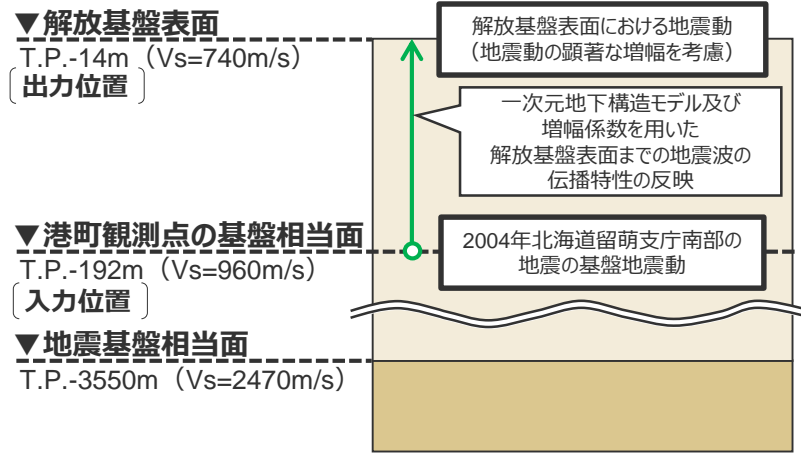
<2.4 地震動の顕著な増幅を考慮する地震動>

概要

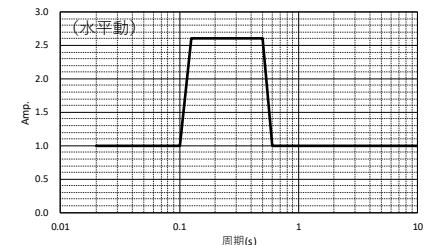
- 「標準応答スペクトルに基づく地震動」及び「2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動」について、S波低速度層による地震動の増幅の考慮として、**地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価を行う。**
- 地震動の顕著な増幅の考慮は、「敷地ごとに震源を特定して策定する地震動」の断層モデルを用いた手法で採用した増幅係数を乗じる方法を用いる。
- 増幅係数は、増幅の程度が最も大きく、信頼性の高い記録が得られた地震である2009年駿河湾の地震（本震）を参考に**保守的に設定した断層モデルを用いた手法と同じ増幅係数を用いる。**加えて、増幅係数を乗じる範囲についても、S波低速度層の影響を受けるのは「増幅方向」にあたる震源断層の一部と考えられるものの、震源断層を設定せず行う評価では「増幅方向」にあたる範囲を検討できないことを踏まえ、新規基準において全国共通に考慮すべき地震動とされている「標準応答スペクトルに基づく地震動」及び「2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動」については、**震源断層から到来するすべての地震波が顕著に増幅すると仮定して**地震動評価を行うこととする。



<標準応答スペクトルに基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）の評価のイメージ>



<2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）の評価のイメージ>



<地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価で用いる増幅係数（フーリエスペクトル比、水平動）（次ページ参照）>

（断層モデルを用いた手法で用いた増幅係数と同じ）

概要

(増幅係数)

- 増幅を考慮する周期帯は、2009年駿河湾の地震（本震）で5号炉周辺の顕著な増幅が見られた周期帯0.2～0.5秒を参考としてより広帯域に設定する。
- 増幅を考慮する程度は、2009年駿河湾の地震（本震）におけるはぎとり波の加速度フーリエスペクトル比（5G1/3G1, 5RB/3G1）及び周期別SI値比（周期0.02～0.5秒）を参考として設定する。
- 2009年駿河湾の地震（本震）は増幅の程度が最も大きく、信頼性の高い記録が得られた地震である。

<2009年駿河湾の地震（本震）における周期別SI値比※1>
(周期0.02～0.5秒※2)

	NS	EW	UD
4G1/3G1	0.93	1.08	0.72
5G1/3G1	2.40	1.97	1.42
5RB/3G1	2.47	2.50	1.38

※1 建造物の応答に関連する指標であり、下記により定義される。

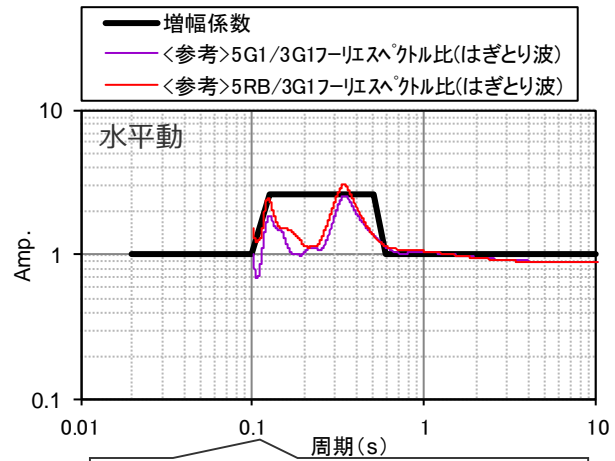
$$\text{周期別SI値} = \int_{T_1}^{T_2} S_v(T, h) dT$$

ここで、Sv：擬似速度応答スペクトル
T：周期
h：減衰定数（5%とする）

※2 2009年駿河湾の地震（本震）の応答スペクトルにおいて5号炉周辺の顕著な増幅が見られた周期帯。

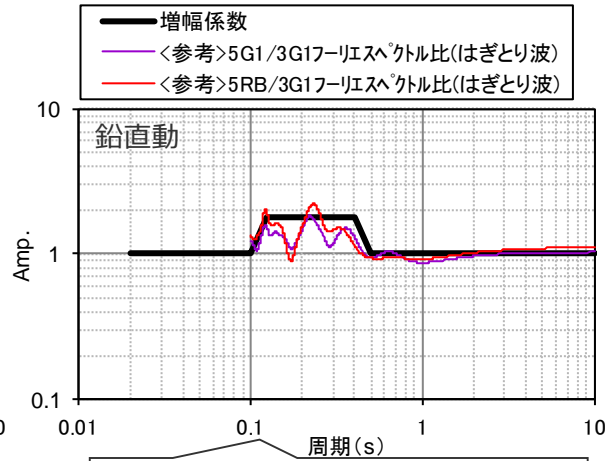
<グリーン関数に乗じる増幅係数>

周期(s)	水平動	周期(s)	鉛直動
0.02	1	0.02	1
0.1	1	0.1	1
0.125	2.6	0.125	1.8
0.5	2.6	0.4	1.8
0.6	1	0.5	1
10	1	10	1



増幅係数及びフーリエスペクトル比の積分値に基づき、以下の比率を算出（周期0.1～0.6秒）。

- ・増幅係数 / (5G1/3G1フーリエスペクトル比) = 1.58
- ・増幅係数 / (5RB/3G1フーリエスペクトル比) = 1.39



増幅係数及びフーリエスペクトル比の積分値に基づき、以下の比率を算出（周期0.1～0.5秒）。

- ・増幅係数 / (5G1/3G1フーリエスペクトル比) = 1.28
- ・増幅係数 / (5RB/3G1フーリエスペクトル比) = 1.20

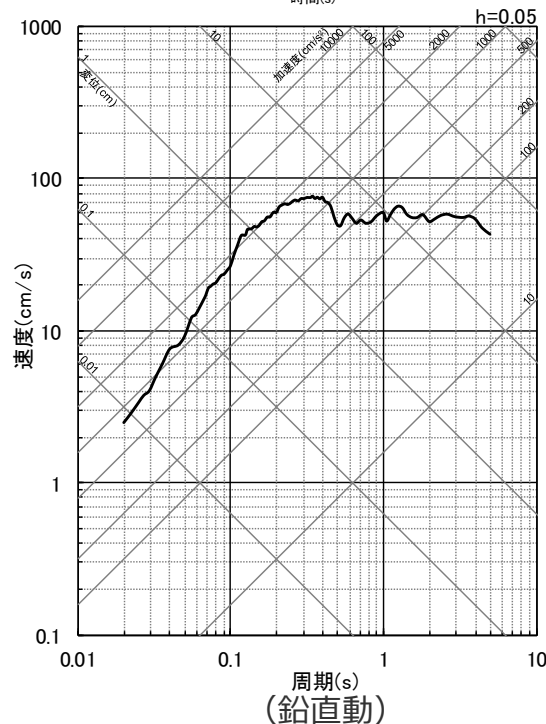
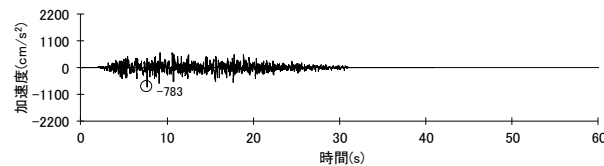
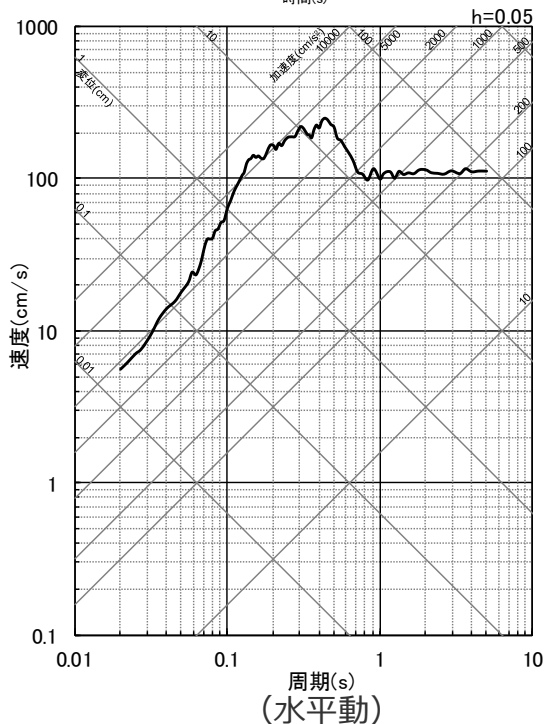
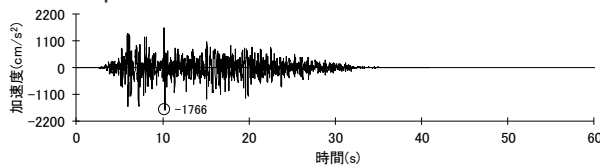
<グリーン関数に乗じる増幅係数>

標準応答スペクトルに基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）

（解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）の評価結果）

○ 一様乱数の位相を用いた手法により作成した模擬地震動について、一次元地下構造モデル（SGFモデル）及び増幅係数を用いて敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映し、解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）を評価した。

・ 模擬地震動の作成の複数の方法による確認について、地震動の顕著な増幅を考慮しない評価において、実観測記録の位相を用いた方法による地震動との比較検討を行い、一様乱数の位相を用いた方法による地震動を採用し、その地震動を用いて地震動の顕著な増幅を考慮する評価を行っているが、念のため、地震動の顕著な増幅を考慮する評価についても、同様の比較検討による確認を実施（補足説明資料（p.172~）参照）。

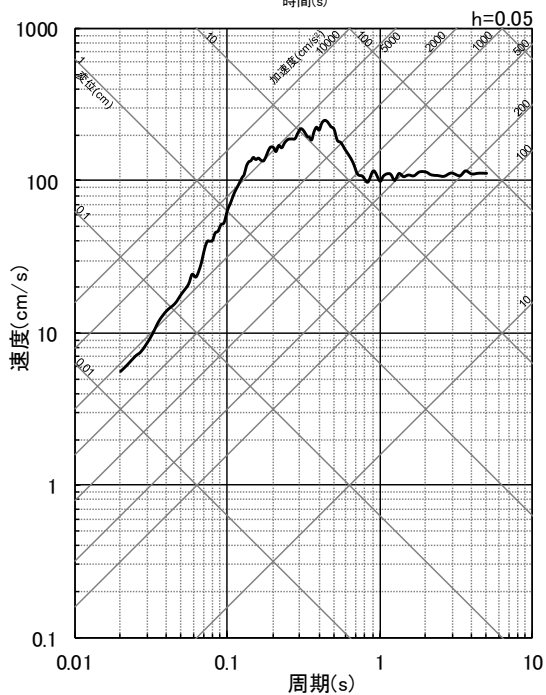
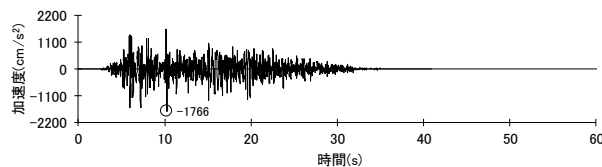


<解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）の評価結果
（上段：加速度時刻歴波形、下段：応答スペクトル）>

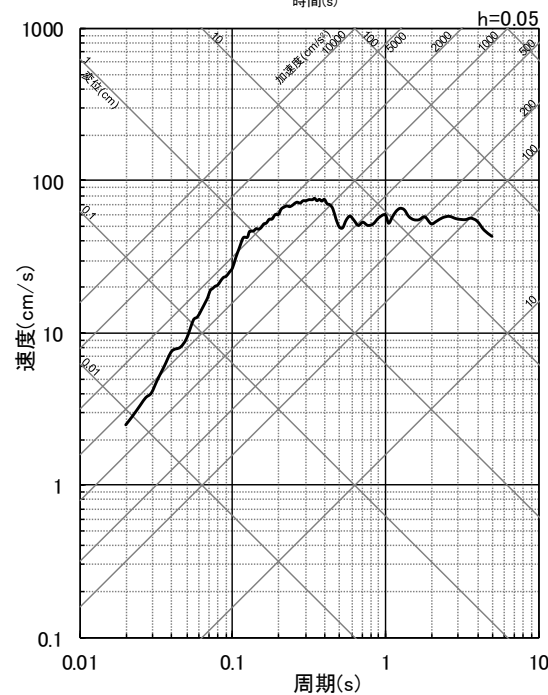
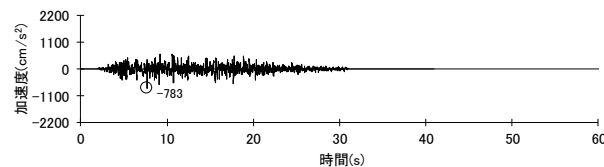
標準応答スペクトルに基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）

（まとめ）

○地震基盤相当面において設定された「標準応答スペクトル」に基づき、地震動の顕著な増幅も考慮し、敷地の地盤物性に応じて解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映した地震動を、「標準応答スペクトルに基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）」とする。



（水平動）



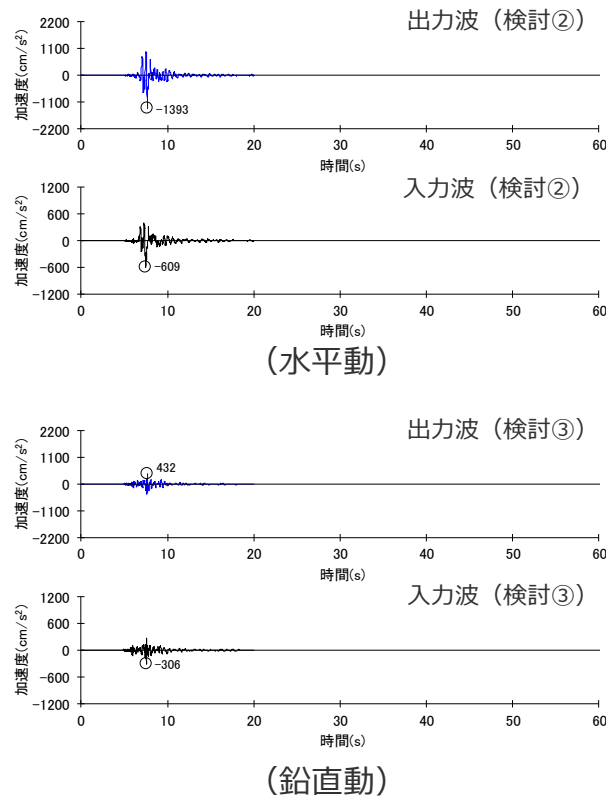
（鉛直動）

<解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）の評価結果（上段：加速度時刻歴波形、下段：応答スペクトル）>

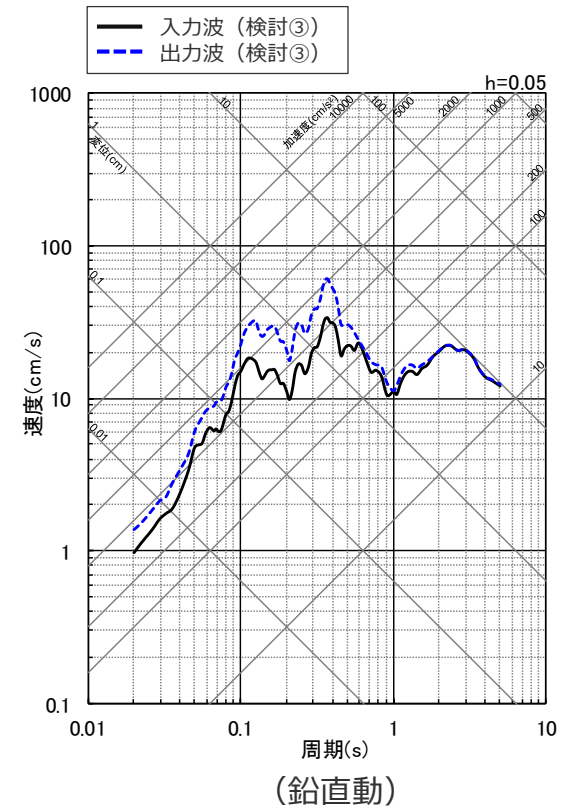
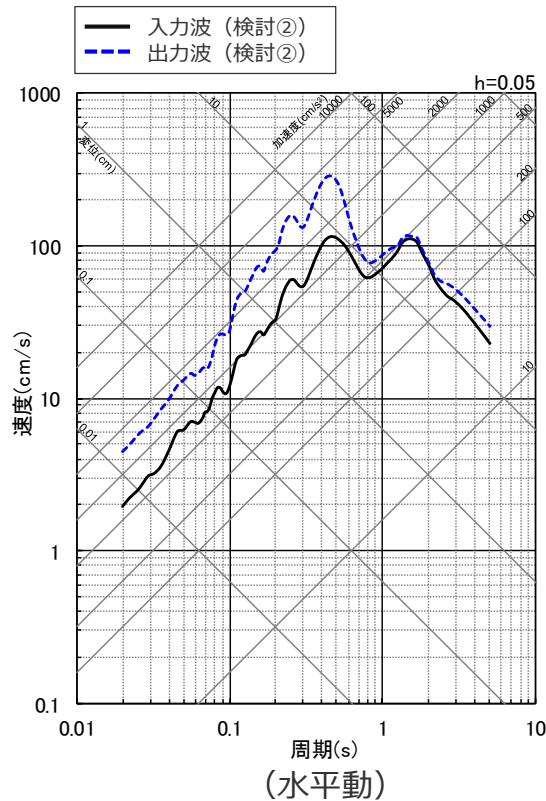
<2.4 地震動の顕著な増幅を考慮する地震動>

2004年北海道留萌支庁南部の地震における基盤地震動に基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）
（敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動）

- 2004年北海道留萌支庁南部の地震のK-NET HKD020（港町）観測点における基盤地震動を検討した結果のうち最大加速度が最も大きくなったケース（水平成分：609cm/s²（検討②）、鉛直成分：306cm/s²（検討③））に対し、一次元地下構造モデル（SGFモデル）及び増幅係数を用いて敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映し、解放基盤表面における地震動を評価した。
- 評価結果は下図のとおりであり、水平成分：1393cm/s²、鉛直成分：432cm/s²と評価された。



<加速度時刻歴波形>

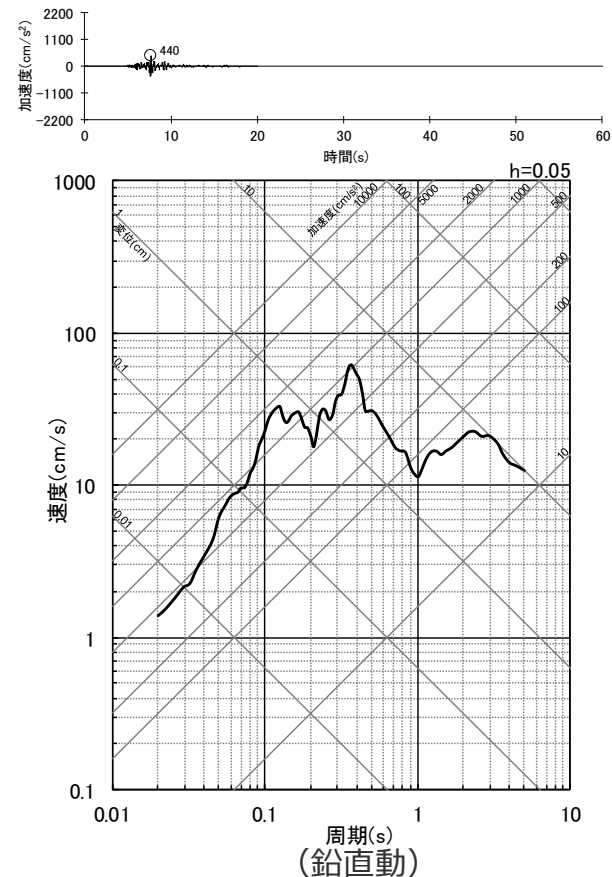
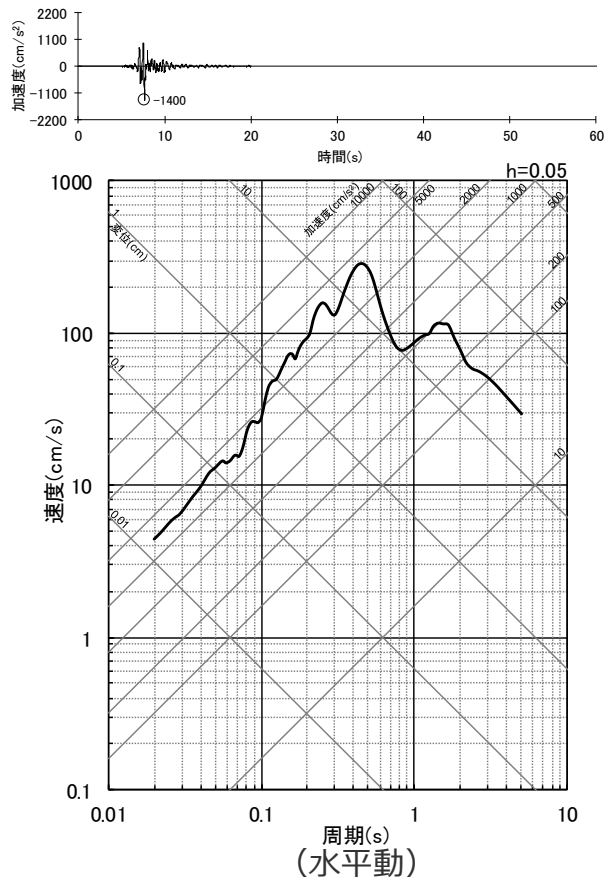


<応答スペクトル>

<2.4 地震動の顕著な増幅を考慮する地震動>

2004年北海道留萌支庁南部の地震における基盤地震動に基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）
 （2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）の評価結果）

- 前述のとおり、2004年北海道留萌支庁南部の地震のK-NET HKD020（港町）観測点における基盤地震動を検討したケースのうち最大加速度が最も大きくなったケース（水平成分：609cm/s²（検討②）、鉛直成分：306cm/s²（検討③））に対し、一次元地下構造モデル（SGFモデル）及び増幅係数を用いて敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映し、解放基盤表面における地震動を評価した。
- この評価結果（水平成分：1393cm/s²、鉛直成分：432cm/s²）にさらなる保守性を考慮し、水平成分：1400m/s²、鉛直成分：440cm/s²の地震動を、「2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）」として採用する。

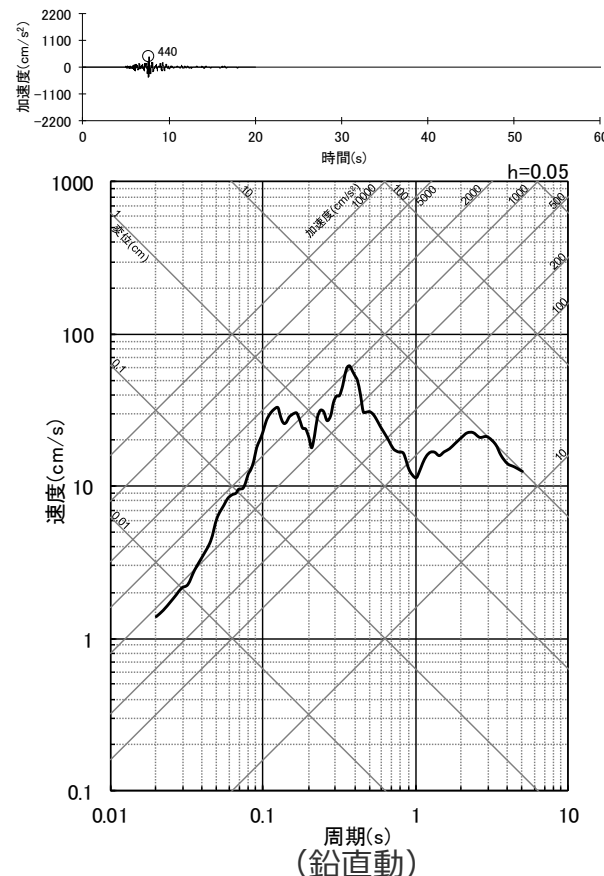
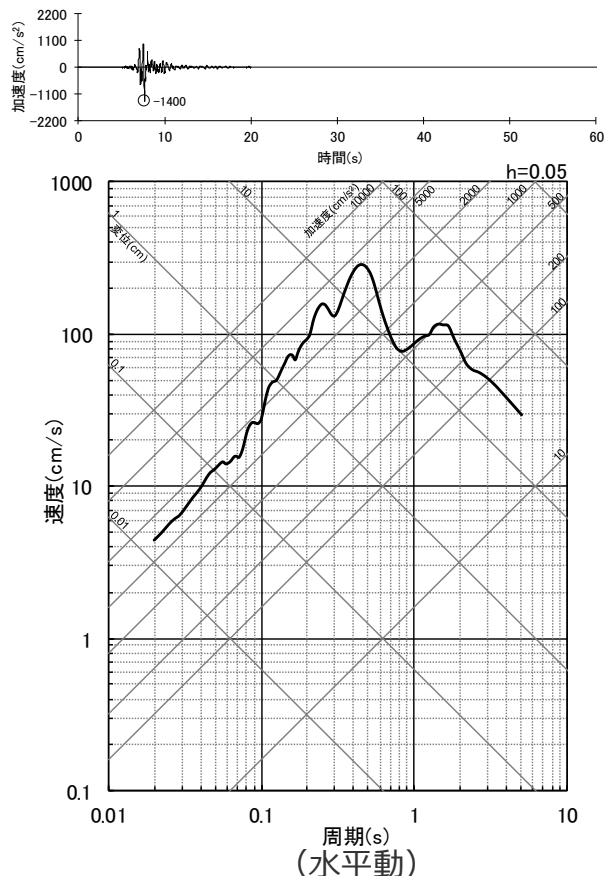


<2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）（上段：加速度時刻歴波形、下段：応答スペクトル）>

<2.4 地震動の顕著な増幅を考慮する地震動>

2004年北海道留萌支庁南部の地震における基盤地震動に基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）
（まとめ）

○佐藤・他(2013)による2004年北海道留萌支庁南部の地震のK-NET HKD020（港町）観測点における基盤地震動に対し、追加検討を実施したうえで、地震動の顕著な増幅も考慮し、敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映して解放基盤表面における地震動を評価し、この評価結果（水平成分：1393cm/s²、鉛直成分：432cm/s²）にさらなる保守性を考慮し、水平成分：1400m/s²、鉛直成分：440cm/s²の地震動を、「2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）」とする。



<2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）（上段：加速度時刻歴波形、下段：応答スペクトル）>

余白

目次

1 概要	……p.4~
2 全国共通に考慮すべき地震動	
2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法	……p.15~
2.2 標準応答スペクトルに基づく地震動	……p.58~
2.2.1 地下構造モデル及び地震基盤相当面の設定	……p.62~
2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価	……p.64~
2.3 2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動	……p.77~
2.3.1 2004年北海道留萌支庁南部の地震の観測記録	……p.80~
2.3.2 佐藤・他(2013)による基盤地震動の推定に関する知見	……p.86~
2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価	……p.94~
2.4 地震動の顕著な増幅を考慮する地震動	……p.118~
3 地域性を考慮する地震動	……p.127~
3.1 2008年岩手・宮城内陸地震	……p.129~
3.2 2000年鳥取県西部地震	……p.151~
4 震源を特定せず策定する地震動の策定	……p.167~
補足説明資料	……p.172~
参考資料	……p.179~

概要

- 地域性を考慮する地震動**は、「事前に活断層の存在が指摘されていなかった地域において発生し、地表付近に一部の痕跡が確認された地震」、すなわち震源断層がほぼ地震発生層の厚さ全体に広がっているものの、地表地震断層としてその全容を表すまでには至っておらず、震源の規模が推定できない地震（Mw6.5程度以上）とされる地震について、活断層や地表地震断層の出現要因の可能性として、地域によって活断層の成熟度が異なること、上部に軟岩や火山岩、堆積層が厚く分布する場合や地質体の違い等の地域性があることが考えられることを踏まえ、上部に軟岩や火山岩、堆積層が厚く分布する地域で発生した地震とされる**2008年岩手・宮城内陸地震（Mw6.9）**と、活断層の密度が少なく活動度が低いと考えられる地域で発生した地震とされる**2000年鳥取県西部地震（Mw6.6）**を検討対象とし、震源域の特徴を整理したうえで、震源域と浜岡原子力発電所の敷地及び敷地周辺について特徴を比較し、特徴が類似する場合には、観測記録の収集対象とする。

目次

1 概要	……p.4~
2 全国共通に考慮すべき地震動	
2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法	……p.15~
2.2 標準応答スペクトルに基づく地震動	……p.58~
2.2.1 地下構造モデル及び地震基盤相当面の設定	……p.62~
2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価	……p.64~
2.3 2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動	……p.77~
2.3.1 2004年北海道留萌支庁南部の地震の観測記録	……p.80~
2.3.2 佐藤・他(2013)による基盤地震動の推定に関する知見	……p.86~
2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価	……p.94~
2.4 地震動の顕著な増幅を考慮する地震動	……p.118~
3 地域性を考慮する地震動	……p.127~
3.1 2008年岩手・宮城内陸地震	……p.129~
3.2 2000年鳥取県西部地震	……p.151~
4 震源を特定せず策定する地震動の策定	……p.167~
補足説明資料	……p.172~
参考資料	……p.179~

<3.1 2008年岩手・宮城内陸地震>

2008年岩手・宮城内陸地震の概要

○地震発生日時（気象庁震度データベース他による）

- ・発生日時：2008年6月14日 08時43分
- ・地震規模：M7.2（Mw6.9）
- ・震源深さ：8km
- ・震源位置：北緯39° 01.7'、東経140° 52.8'

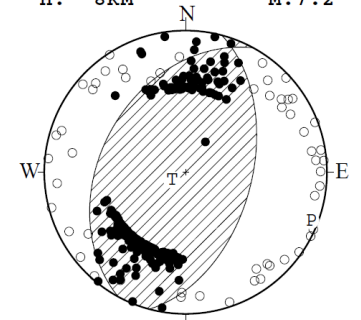
○各地の震度（気象庁震度データベースによる）

- ・震度6強：奥州市衣川区（旧）
- ・震度6弱：奥州市胆沢区（旧）

○地震発生メカニズム（気象庁(2008)による）

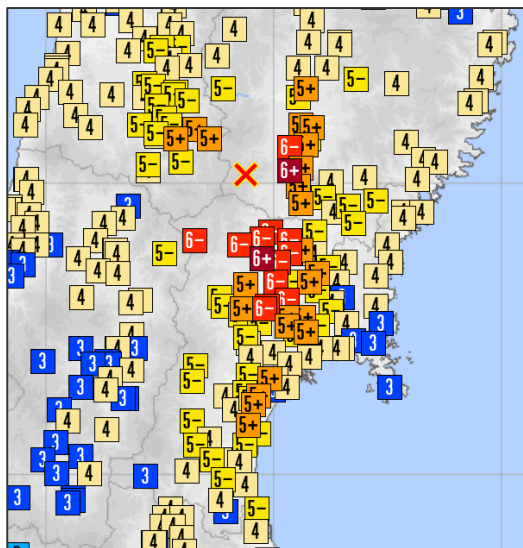
- ・発震機構解より、西北西－東南東方向に圧縮軸を持つ逆断層型の地震。
- ・今回の地震の震央周辺では、M7以上の地震は1914年3月15日に発生したM7.1の地震以来約94年間発生していなかった。
- ・この領域では、1894年10月22日の庄内地震（M7.0）から1914年3月15日の秋田仙北地震にかけての約20年間にM7以上の地震が4回発生するなど地震活動の活発な時期があった。

14 JUN. 2008 08:43:45.3
SOUTHERN IWATE PREF
39°01.7'N 140°52.8'E
H: 8KM M:7.2



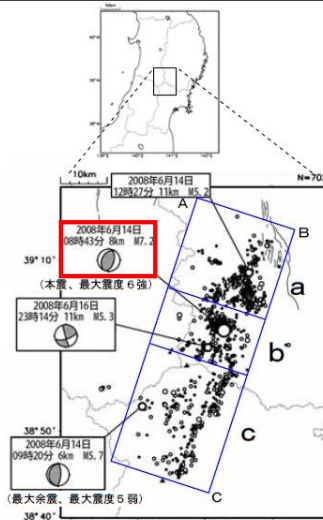
STR DIP SLIP AZM PLG
NP1 209° 39° 101° P 111° 6°
NP2 15° 51° 81° T 242° 81°
N:275 SCORE 96% N 20° 7°

<初動発震機構解>
(気象庁地震カタログによる)

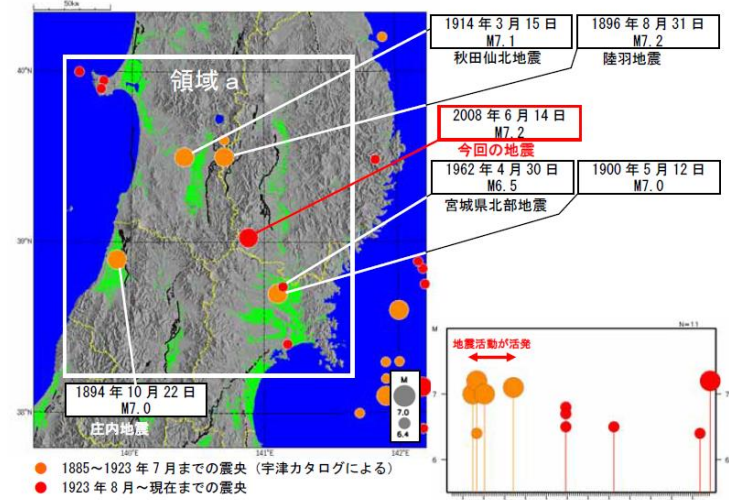


- × 震央
- 7 震度7
- 6+ 震度6強
- 6- 震度6弱
- 5+ 震度5強
- 5- 震度5弱
- 4 震度4
- 3 震度3
- 2 震度2
- 1 震度1

<震度分布>
(気象庁震度データベースによる)



<震央分布図（2008年6月14日～29日、M≥2.5、深さ20km以浅）>
(気象庁(2008)に赤い四角を加筆)

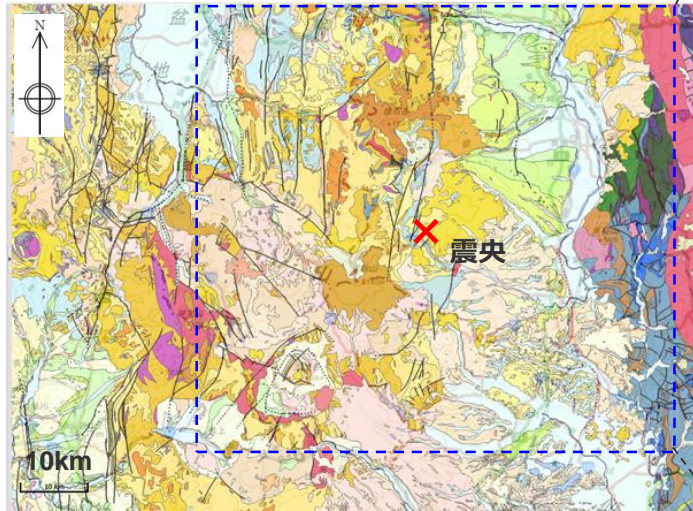


<震央分布図（左）及び領域a内のM-T図（1885年1月1日～2008年6月30日、M6.4以上、深さ60kmより浅い地震）>
(気象庁(2008)による)

<3.1 2008年岩手・宮城内陸地震>

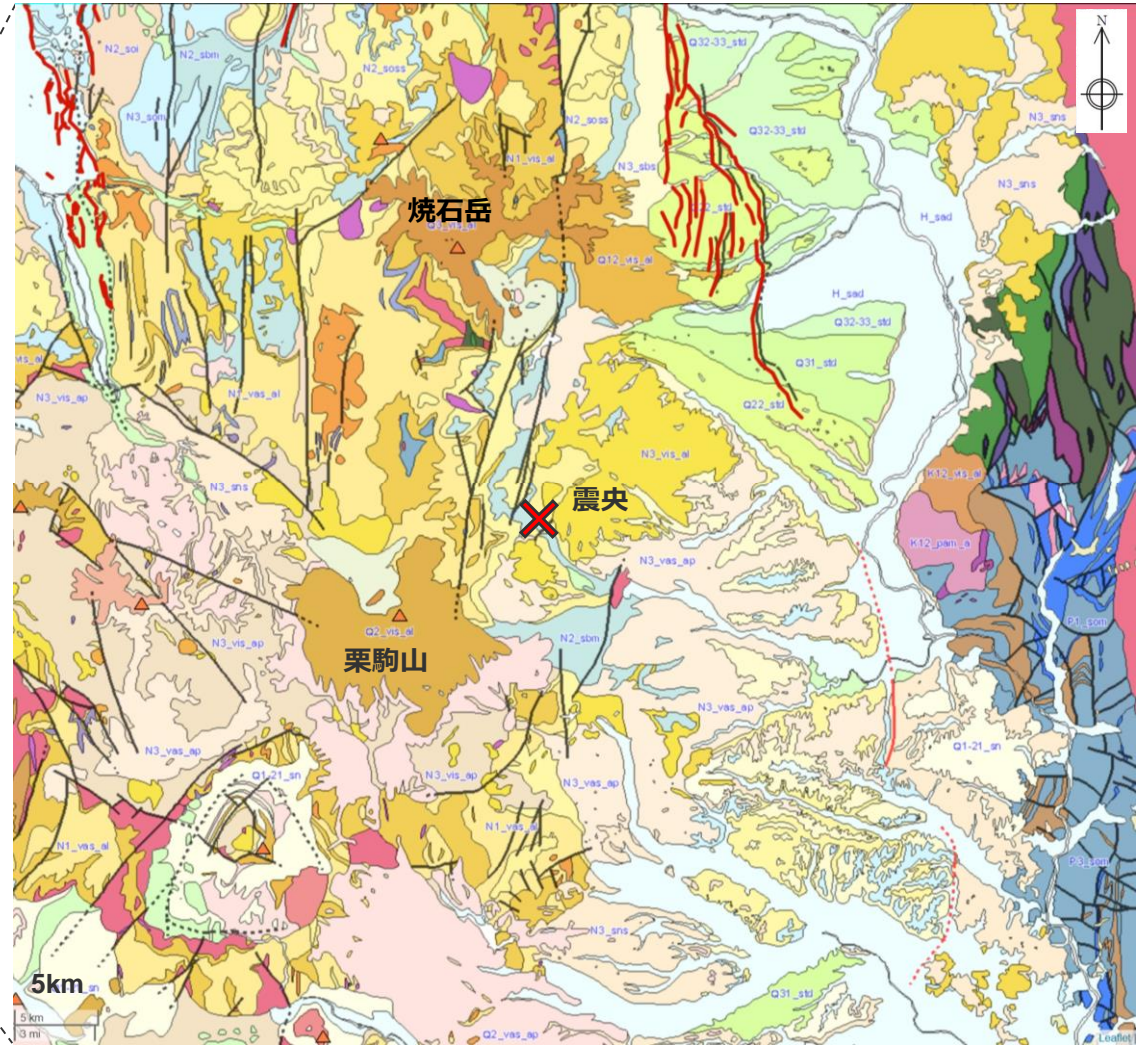
2008年岩手・宮城内陸地震の震源域周辺の地質

○「20万分の1日本シームレス地質図V2」（地質調査総合センター）（以下シームレス地質図という）によると、2008年岩手・宮城内陸地震の震源域周辺には、古第三紀漸新世～新第三紀鮮新世の火山岩類及び堆積岩類や、第四紀の火山岩類が分布する。また、震源域周辺は内陸部に位置しており海成段丘は分布していない。

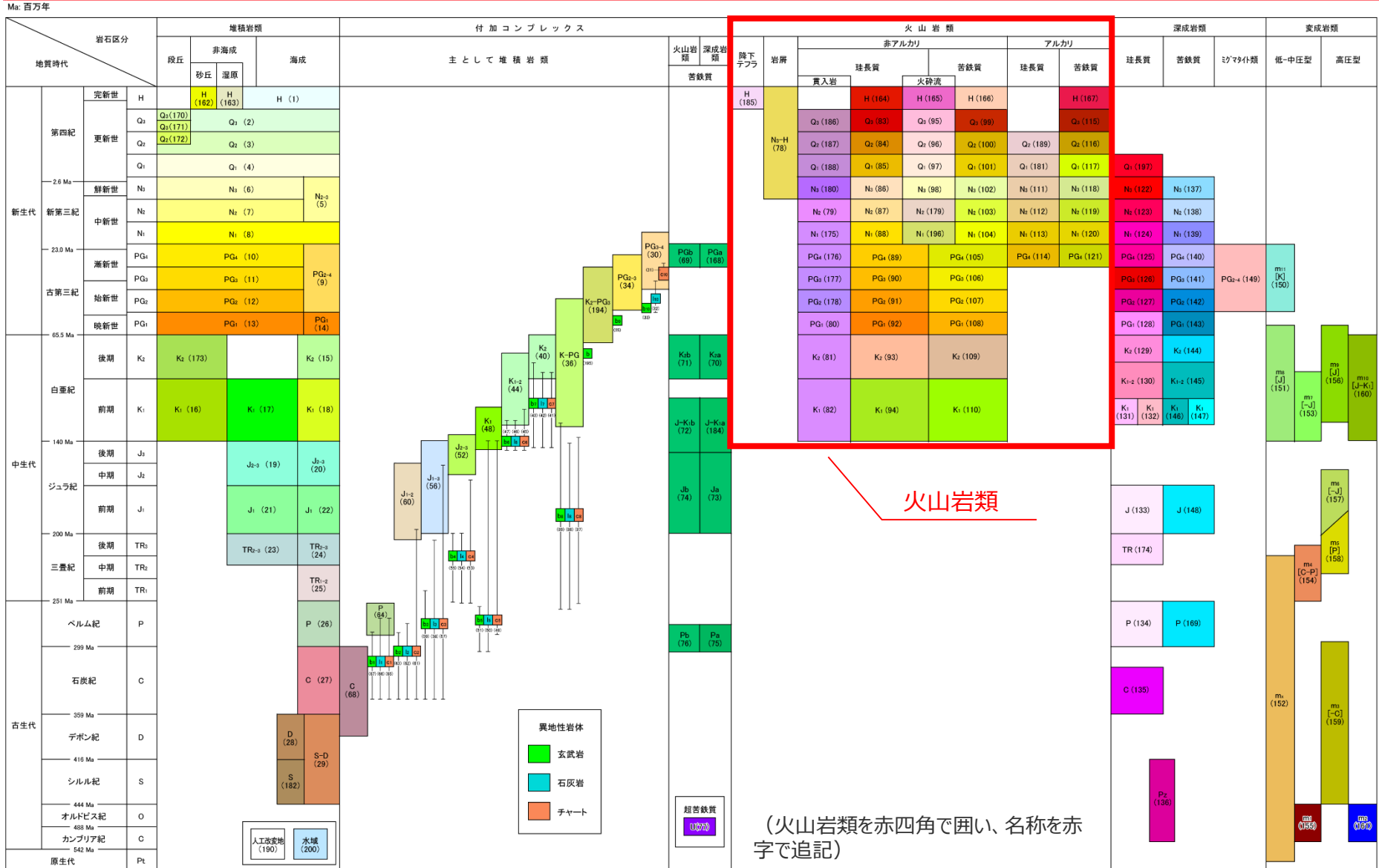


<2008年岩手・宮城内陸地震の震源域周辺の地質図>
(シームレス地質図に震央位置や縮尺等を加筆)

(地質の凡例は次頁参照)



<3.1 2008年岩手・宮城内陸地震> シームレス地質図の凡例



<3.1 2008年岩手・宮城内陸地震>

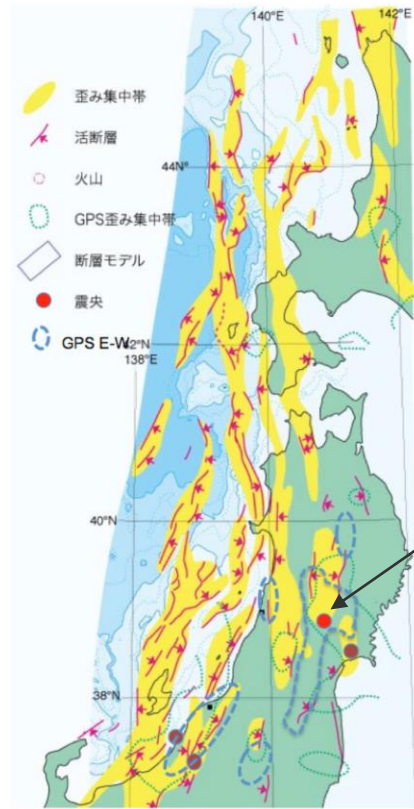
2008年岩手・宮城内陸地震の震源域周辺の活断層及びひずみ集中帯

- 東北日本弧の第四紀テクトニクスは、東西圧縮応力による逆断層の活動に特徴づけられる。
- 活断層データベース（地質調査総合センター）によると、岩手・宮城内陸地震の震央付近に活断層の記載はないが、その北方に北上低地西縁断層帯等が分布する。
- 産業技術総合研究所(2009)によると、岩手・宮城内陸地震は、地質学的ひずみ集中帯と、測地的ひずみ集中帯の重なったところで発生している。
- なお、岡田・他(2008)は、東北脊梁山地歪集中帯ではこれまでも活発な地震活動が見られ、今回の地震の本震震源付近では1999年から2000年にかけて先駆的な地震活動がみられたとしている（右下図参照）。



<活断層分布図>

(活断層データベース（地質調査総合センター）に震央位置、断層名称、縮尺を加筆)

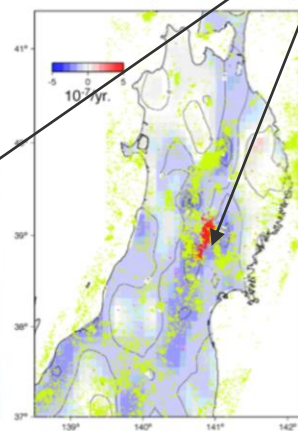


2003年の宮城県北部地震, 2004年新潟県中越地震, 2007年新潟県中越沖地震, 2008年岩手・宮城内陸地震は、いずれも地質学的なひずみの集中域と測地的なひずみの集中域が重なっているところで発生。

The 2003 Miyagiken-Hokubu, 2004 Chuetsu, 2007 Chuetsu-oki, and 2008 Iwate-Miyagi earthquakes occurred in areas where two types of high strain areas based on geologic structure and geodetic data are superposed.

(岡村行信)

E-W strain rate (Miura et al., 2004)



岩手・宮城内陸地震の震源

左図の、東北脊梁山地に沿う短縮歪（青色）が顕著な領域を、東北脊梁山地ひずみ集中帯という（岡田・他(2008)）。

● : 1997~2001年の深さ40kmより浅い微小地震の震源位置

東大出版会（2002）「日本海東縁の活断層と地震テクトニクス」を簡略化。

<ひずみ集中帯分布図>

(産業技術総合研究所(2009)に震源位置、「東北脊梁山地ひずみ集中帯」の解説、微小地震の震源位置の凡例を加筆)

<3.1 2008年岩手・宮城内陸地震> 2008年岩手・宮城内陸地震の震源域周辺の変位地形

- 鈴木・他(2008)は、地震前に撮影された大縮尺の航空写真の判読により、地震断層にほぼ対応する3~4km程度の区間に活断層変位地形が見出されたとしている。また、柵木立地点におけるトレンチ調査の結果、約5千年前以降の複数回の活動が明らかになったとしている。
- 田力・他(2009)は、震源域には河成段丘の変化帯が存在し、この変化帯は岩手・宮城内陸地震の震源断層の活動に関連するとしている。また、震源断層付近で求められる垂直変位速度 (0.5mm/yr) は、池田・他(2002)による北方の北上低地西縁断層帯の垂直変位速度にほぼ等しいとしている。
- 後藤・佐々木(2019)は、岩手・宮城内陸地震の震源域直上を横断する磐井川において、河成段丘面の対比・編年の再検討及び性状・比高を吟味の上、その比高分布が、地震時の地殻変動の累積でよく説明できるとし、伏在断層が示唆される地質構造の地域における活動性の検討指標として有効であるとしている。
- 柳田・他(2020)は、岩手・宮城内陸地震の震源域は地表にブロードな変形をもたらしたとし、奥羽脊梁山地を横断する複数の河川に沿って河成段丘面の比高 (TT値) を整理し、幅広い変形帯 (WT) や隆起量急変部 (HL) が分布することを明らかにし、第三系の褶曲構造と併せ、これら地形・地質学的特徴は、WTを伴う伏在断層の地表表現であるとしている。

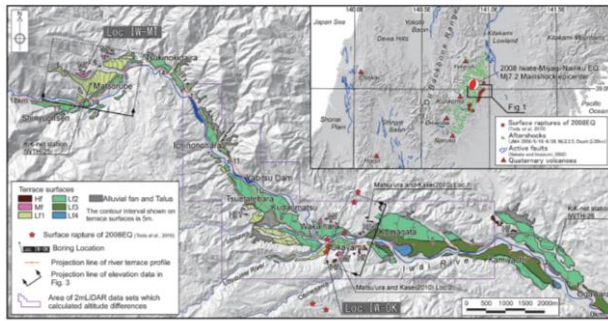


図1 段丘断面図及び調査位置図
(後藤・佐々木(2019)による)

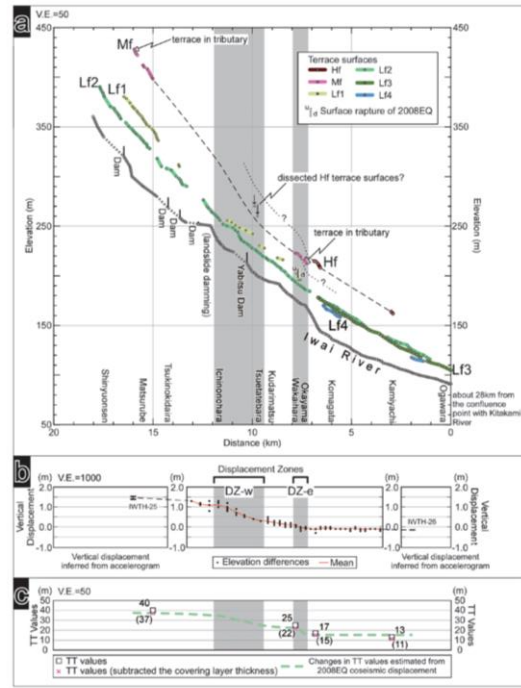


図2 段丘断面図と標高差分・TT値との比較

<段丘縦断面図と標高差分・TT値との比較>
(後藤・佐々木(2019)による)

- a: 段丘断面図。 b: 標高差分に基づく2008年地震による上下変位。 DZ-w, DZ-eは上下変位の変化が相対的に大きい区間。これらの区間を段丘断面図(a)とTT値の変化図(c)にも灰色で着色して示した。IWTH-25, 26の値は青井ほか(2010)とMatsuyama and Kase(2010)により地質調査記録から求められた上下変位。 c: TT値の変化図。 b図, c図はa図の距離に対応するように値の位置をプロットした。

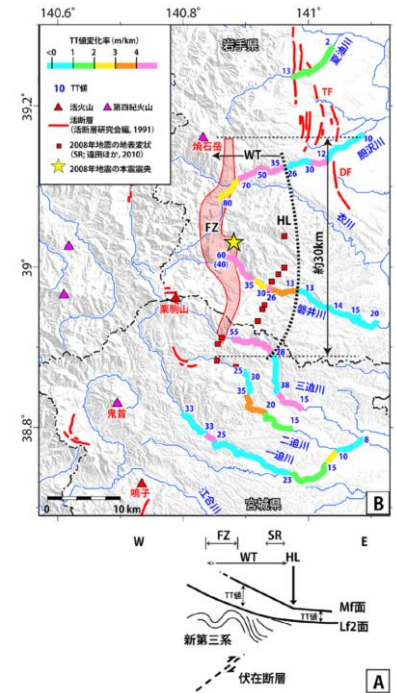


図15 調査結果のまとめ図。A) 調査地域の地質構造と地殻変動の模式断面図。B) TT値の分布と各河川沿いの変化帯。FZ: 新第三系の褶曲帯。SR: 2008年岩手・宮城内陸地震の地表断層。地表変位。WT: 幅広い変形帯。HL: 山麓の隆起急変部。DF: 出店断層。TP: 天狗森断層。

<河成段丘面の比高分布>
(柳田・他(2020)による)

<3.1 2008年岩手・宮城内陸地震>

2008年岩手・宮城内陸地震の地表地震断層

- 遠田・他(2010)は、2008年岩手・宮城内陸地震の余震分布から推定される北北東－南南西トレンドの長さ約40kmの震源断層のうち、中央部の約20kmが地震断層として断続的に地表に現れたとし、それらは西傾斜の震源断層（逆断層）の地表延長部にあたるとしている。
- また、遠田・他(2010)は、地震断層の一部は餅転－細倉構造帯に沿うように分布しているとし、このことから今回の地震は大局的には餅転－細倉構造帯上で発生したと解釈できるとしている。
- なお、堤・他(2010)も、地震断層が比較的連続性よく出現した奥州市餅転から一関市落合に至る区間について、地表地震断層を報告している。

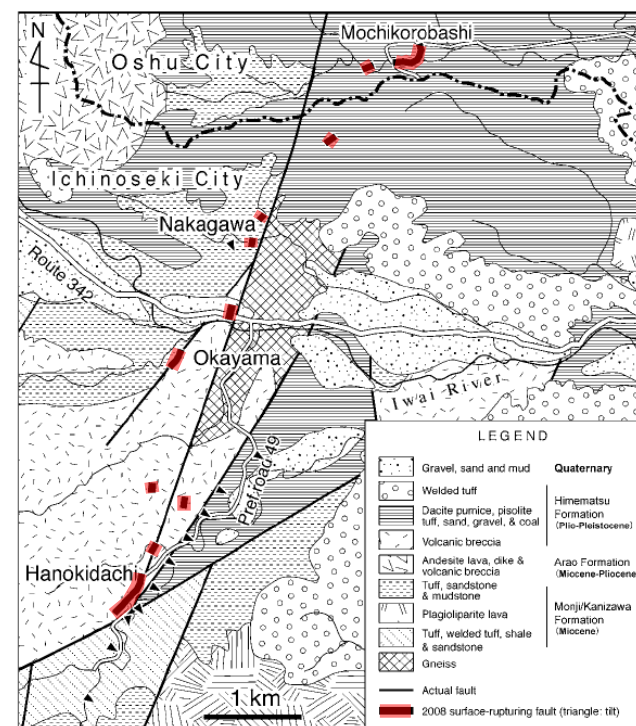
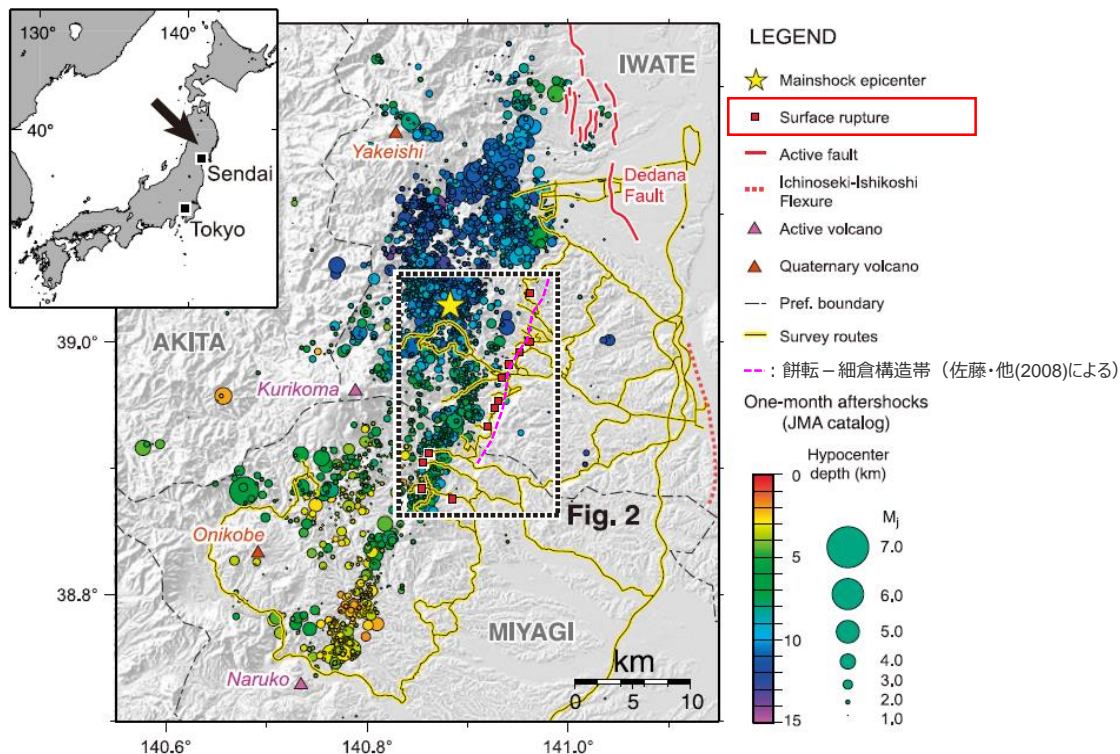


Fig. 1. Locations of the surface ruptures (red squares) associated with the 2008 $M_w=6.9$ Iwate-Miyagi Nairiku earthquake on the distribution of observed aftershocks. Detail distribution of the ruptures in the broken-line box is displayed in Fig. 2.

Fig. 17. Geologic map of the regions from southern Oshu City to western Ichinoseki City (Katayama and Umezawa, 1958) and locations of the surface ruptures associated with the 2008 Iwate-Miyagi Nairiku earthquake. Rivers and major roads are extracted from 1:25,000 topographical map "Hondera" published by Geographical Survey Institute.

<2008年岩手・宮城内陸地震の地表地震断層>

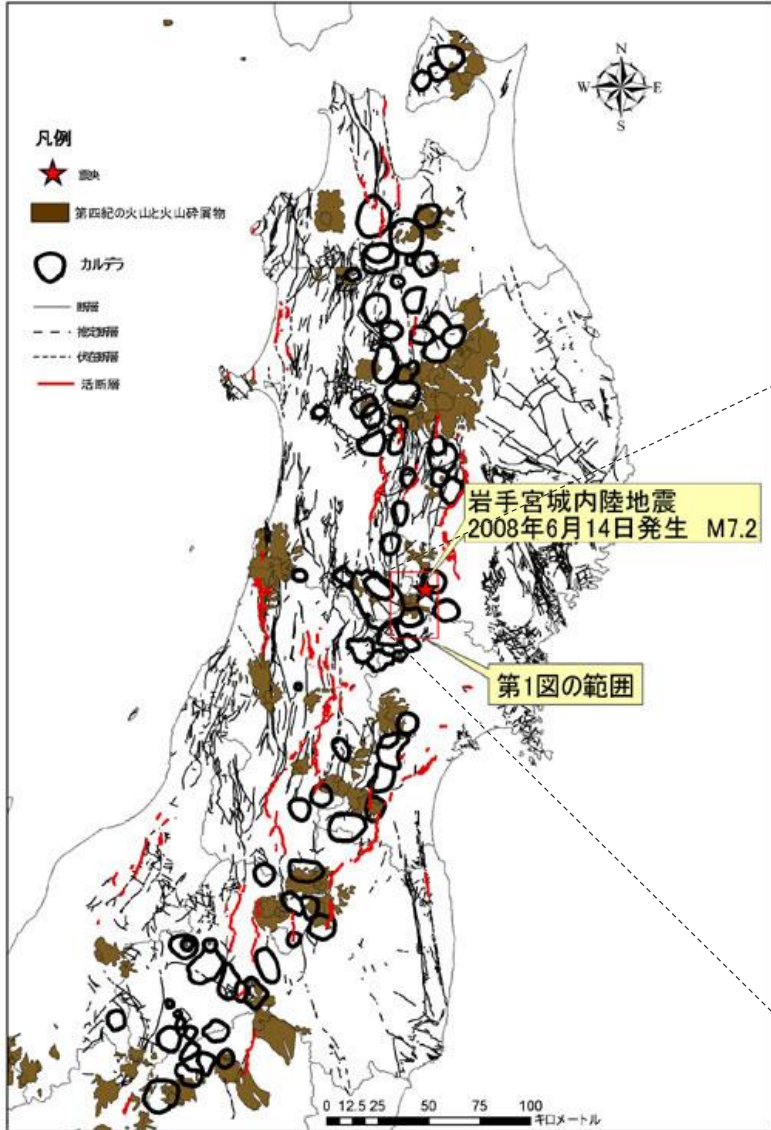
(遠田・他(2010)に凡例における赤い四角、餅転－細倉構造線を加筆)

<奥州市南部－一関市西部の地質図及び2008年岩手・宮城内陸地震の地表地震断層>

(遠田・他(2010)に赤い線を加筆)

<3.1 2008年岩手・宮城内陸地震>

2008年岩手・宮城内陸地震の震源域周辺の第四紀火山と後期新生代カルデラの分布



<東北地方のカルデラの分布> (布原・他(2008)による)

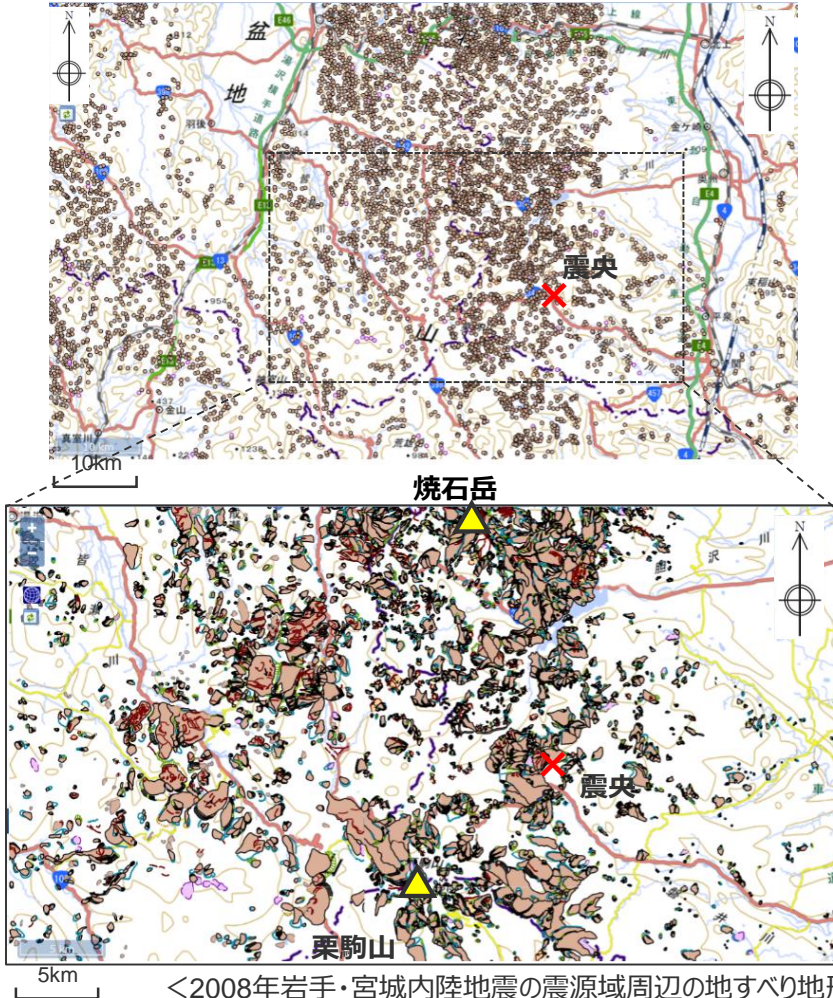
- 布原・他(2008)は、岩手・宮城内陸地震の震源域周辺にはカルデラが密集していることを指摘し、以下のように述べている。
- ・ 今回の地震断層は、脊梁火山列分布域の海溝側肩部（火山フロント）に近接している。
- ・ 脊梁山地には12Ma以降に形成されたカルデラが南北に配列している。とりわけ、栗駒火山周辺には、カルデラが密集している。
- ・ 主に後期中新世から鮮新世にかけて形成されたカルデラについては、栗駒地域同様、第四紀火山噴出物に広く覆われ詳細が不明な場合が多い。



<栗駒山周辺の地質図とカルデラ構造> (布原・他(2008)に左図範囲との対応の点線を加筆)

<3.1 2008年岩手・宮城内陸地震> 2008年岩手・宮城内陸地震の地すべりの分布

- J-SHIS Map (防災科学技術研究所) によると、震源域付近の焼石岳南麓～栗駒山東斜面の範囲に、大規模地すべりが密集している。
- 井口・他(2010)は、2008年岩手・宮城内陸地震では地すべり地形を呈していた斜面が再滑動した事例がかなりあったとし、最大規模の荒砥沢地すべりについても、過去に地すべり変動の履歴を持つ地すべり地形が再滑動したものであると指摘している。



軸部構造 (滑動面と軸部)	
	傾斜がほぼ均一に傾斜している地すべり
	部分的に傾斜している地すべり
	傾斜が急な地すべり
	傾斜が急な地すべり
	傾斜が急な地すべり
	傾斜が急な地すべり
	傾斜が急な地すべり
	傾斜が急な地すべり
	傾斜が急な地すべり
	傾斜が急な地すべり
移動体の輪郭・境界	
	傾斜が急な地すべり
	傾斜が急な地すべり
	傾斜が急な地すべり
	傾斜が急な地すべり
	傾斜が急な地すべり
	傾斜が急な地すべり
	傾斜が急な地すべり
	傾斜が急な地すべり
	傾斜が急な地すべり
	傾斜が急な地すべり
内部構造	
	二次、小規模な、滑動面の傾斜に応じて輪郭構造の発達した地すべり
	サブユニットの境界、内部 (二次) 移動体輪郭
	移動体内の小規模
	幅の広い溝状凹地、亀裂
	幅の狭い溝状凹地、亀裂
	層状亀裂
	傾斜帯、小規模
移動方向等移動体の主移動方向	
	すべり
	グループ (輪郭)
	流れ、押し出し
	落ちなど
	前方への移動または傾斜を伴う移動とその方向
	元の傾斜線と逆方向へ傾斜した断面の傾斜方向
重心位置	
	移動体重心位置



図5 再判読した荒砥沢ダム周辺の地すべり地形分布図と荒砥沢地すべりの変動範囲 (赤線の範囲)



写真1 目撃地点から荒砥沢地すべりを望む。

<2008年岩手・宮城内陸地震の震源域周辺の地すべり地形の分布>
(J-SHIS Map (防災科学技術研究所) に縮尺、震央位置等を加筆)

<2008年岩手・宮城内陸地震において発生した荒砥沢地すべり>
(井口・他(2010)による)

2008年岩手・宮城内陸地震の震源域の特徴

<2008年岩手・宮城内陸地震の震源域の特徴>

- 震源域周辺には、古第三紀漸新世～新第三紀鮮新世の火山岩類及び堆積岩類や、第四紀の火山岩類が分布する。また、震源域周辺は内陸部に位置しており海成段丘面及び段丘堆積物は分布していない。(地質調査総合センター)。
- 本地震は、地質学的ひずみ集中帯と、測地学的ひずみ集中帯の重なったところで発生しており(産業技術総合研究所(2009))、地震の断層面上の本震震源付近では、1999年から2000年にかけて先駆的な地震活動がみられた(岡田・他(2008))。
- 地震前に撮影された大縮尺の航空写真の判読により、地震断層にほぼ対応する3～4 km程度の区間に活断層変位地形が見出される(鈴木・他(2008))。
- 震源域には河成段丘の変化帯が存在し、比高分布からは幅広い変形帯や隆起量急変部が認められ、これらは岩手・宮城内陸地震の震源断層の活動に関連し、同地震の伏在断層による地表表現である(田力・他(2009)、後藤・佐々木(2019)、柳田・他(2020))。
- 地表地震断層の一部は、「餅転－細倉構造帯」と一致する(遠田・他(2010))。
- 地震断層は、脊梁火山列分布域の海溝側肩部(火山フロント)に近接しており、脊梁山地には、12Ma以降に形成されたカルデラが南北に配列し、とりわけ栗駒火山周辺には、カルデラが密集している(布原・他(2008))。
- 震源域付近には大規模地すべりが密集している(防災科学技術研究所 J-SHIS Map、井口・他(2010))。

【震源域の特徴まとめ】

- 震源域周辺は、古第三紀漸新世～新第三紀鮮新世の火山岩及び堆積岩が厚く分布するとともに、第四紀火山噴出物に覆われ、大規模地すべり地形が多くみられる地域であり、また火山フロントに近接し、周囲には第四紀火山が分布し多数のカルデラが認められる地域である。



<2008年岩手・宮城内陸地震の震源域と浜岡原子力発電所の敷地及び敷地周辺との地域性の比較検討>

- 大局的な地体構造の観点に加え、上記2008年岩手・宮城内陸地震の震源域の特徴も踏まえ、以下の観点から比較検討を行う。
 - 地体構造区分(基盤地質分類)
 - 地震地体構造区分
 - 地質分布
 - 地形の特徴
 - 活断層の分布
 - 火山フロントとの位置関係等

<3.1 2008年岩手・宮城内陸地震> 地体構造区分（基盤地質分類）による比較検討（Wallis et al.(2020)）

- Wallis et al.(2020)は、既往の研究成果を参照の上、日本列島の地体構造区分図（基盤地質分類）を作成し、各地体構造を網羅的に解説している。
- 2008年岩手・宮城内陸地震の震源域が位置する「南部北上帯（SK）」は、古生代～中生代の堆積岩を主体とし、古生代前期の低温高压型変成岩や花崗岩類を伴うとされている。
- 一方、敷地及び敷地周辺は、「古第三紀～新第三紀の付加体（P-N）」にあたり、西南日本の外弧全体に発達する付加体で、タービダイト起源の砂岩、泥岩を主体とするとされている。

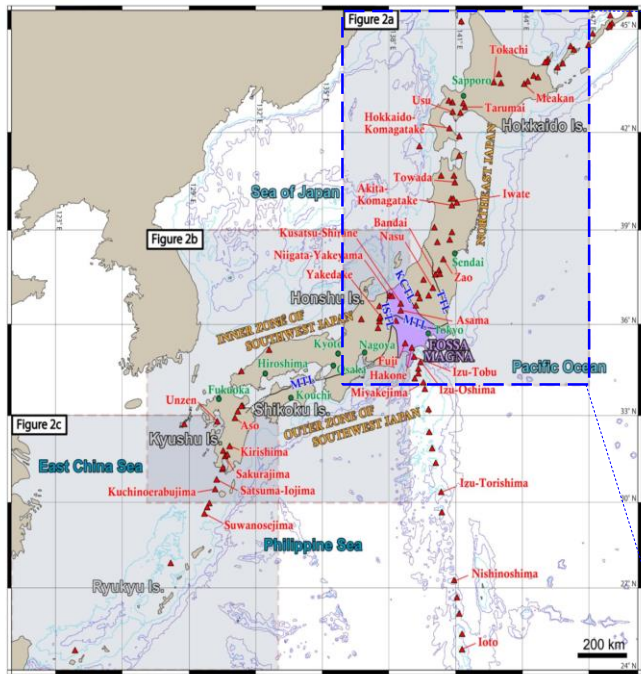


FIGURE 1 Summary map of Japan showing the location of the main islands, cities, volcanoes, and numerous geological features mentioned in the text. The named volcanoes represent all those listed as rank A and a selected number of those listed as rank B by the Japan Meteorological Agency (Japan Meteorological Agency, 2005). The inner and outer zones of Southwest Japan refer to the inner and outer parts of the arc in Honshu, Shikoku, and Kyushu with the boundary along the major long-lived tectonic boundary, the median tectonic line (MTL), ISTL, Itoigawa Shizuoka Tectonic Line; KCTL, Kashiwazaki-Choshi Tectonic Line; MTL, Median Tectonic Line; TTL, Tanakura Tectonic Line

<日本列島の概要図>

(Wallis et al.(2020)に右図の範囲を加筆)

浜岡原子力発電所

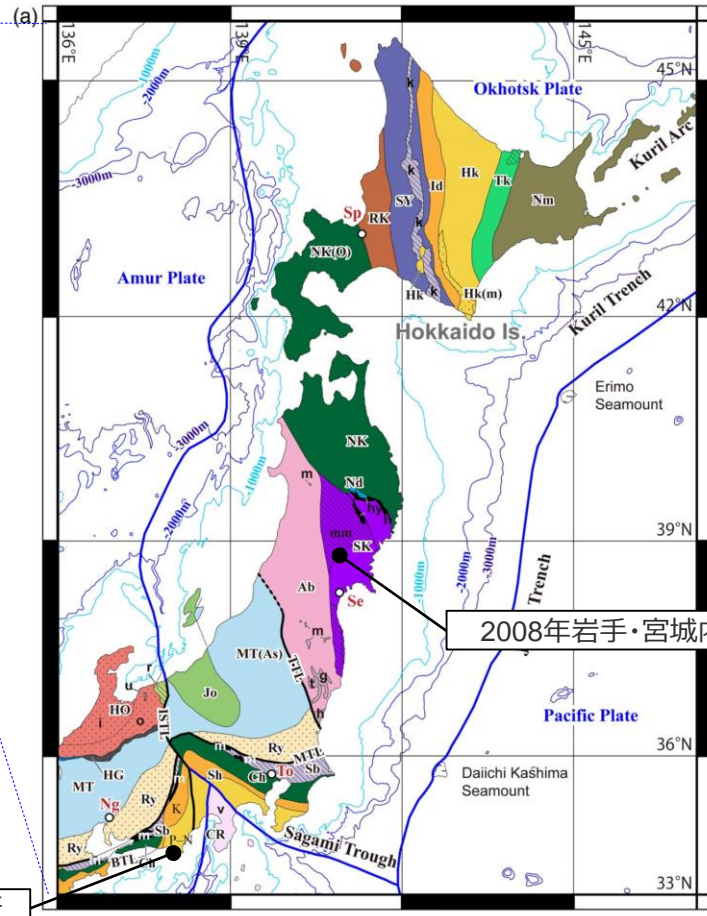


FIGURE 2 A summary map of the basement geology of Japan. The distinction between basement and cover is not clear-cut and an explanation of the units that were included is given in the main text. A digital version of this map can be downloaded from <http://science.shinshu-u.ac.jp/~mori/BGJ/index.html>. The outline map was constructed using GMT software and the bathymetric data are taken from the NOAA dataset ETOPO1. The outlines of the Daiichi Kaishima and Erimo seamounts represent the 5000 m bathymetric contours. (a-c) The areas covered are shown in Figure 1 [Correction added on 7 February 2020, after first online publication: Figure 2a has been corrected.]

	2008年岩手・宮城内陸地震の震源域	敷地及び敷地周辺
地体構造区分（基盤地質分類）	南部北上帯（SK）	古第三紀～新第三紀の付加体（P-N）
主な構成岩類	古生代～中生代の堆積岩を主体とし、古生代前期の低温高压型変成岩や花崗岩類を伴う	日本南西部の外弧全体に発達する古第三紀～新第三紀の付加体で、タービダイト起源の砂岩、泥岩を主体とする

<東日本の地体構造区分図>
(Wallis et al.(2020)に震源及び発電所位置を加筆)

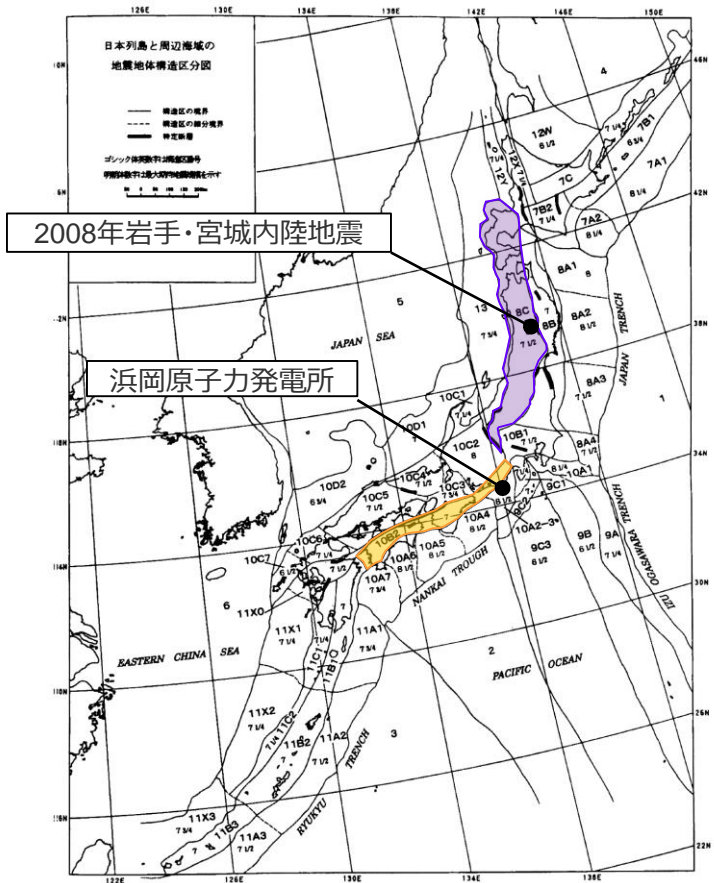
<3.1 2008年岩手・宮城内陸地震>

地震地体構造区分による比較検討 (垣見・他(2003))

○垣見・他(2003)は、既往の各種区分図を比較した上で最新のデータと知見に基づき地震地体構造区分図を作成している。

- 2008年岩手・宮城内陸地震の震源域の位置する「東北日本弧内帯(8C)」は、活断層の密度は中で、地震活動は高とされている。主な地震として、最近では2008年岩手・宮城内陸地震のほか、1896年陸羽、1914年秋田仙北地震など、M7クラスの内陸地殻内地震が複数報告されている。
- 一方、敷地及び敷地周辺の位置する「西南日本弧外帯(10B2)」は、活断層密度は極小で、地震活動も低い地域とされている。主な地震として、M7クラスの1331年紀伊、1789年阿波が挙げられているが、これらは敷地から100km以上離れている。

なお、浜岡原子力発電所の敷地周辺は、10A2-3 (駿河湾-遠州灘) にも該当しているが、内陸地殻内地震ではなくプレート間地震を主体とする構造区であることから、ここでは比較・検討の対象としていない。



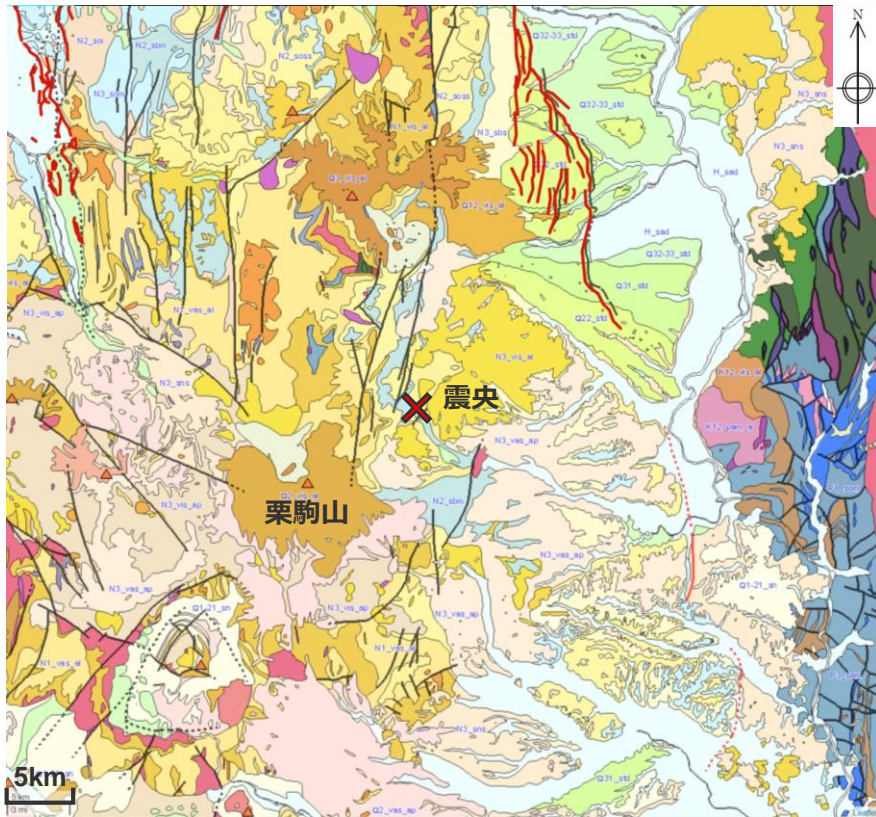
<地震地体構造区分>

(垣見・他(2003)に震源位置及び発電所位置を加筆、それぞれが位置する地体構造範囲を着色)

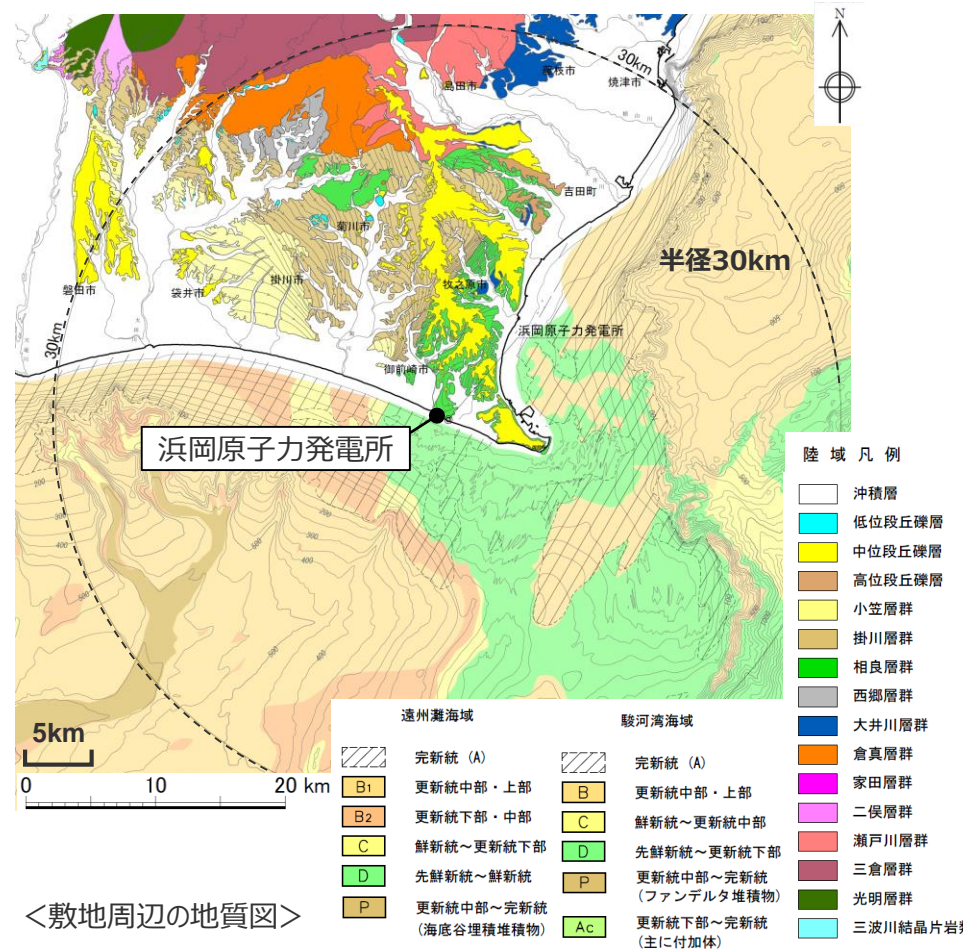
	2008年岩手・宮城内陸地震の震源域	敷地及び敷地周辺
(1)構造区	8C 東北日本弧内帯	10B2 西南日本弧外帯
(2)地形・地質	火山性内弧、隆起優勢、脊梁山地・出羽丘陵の火山帯(隆起帯)とその間の盆地列(沈降帯)、島弧方向の逆断層~褶曲発達	外弧隆起帯、安定域
(3)活断層の密度、長さ、活動度、断層型ほか	中、中、B、逆、島弧と平行、隆起帯基部に発達	極小、短(中)、C、横・逆
(4)浅発大、中地震活動	高 東西圧縮逆断層型	低
主な地震	1766年津軽 (M7 1/4) 830年出羽 (M7 ~7.5) 1896年陸羽 (M7.2) 1914年秋田仙北 (M7.1) 1704年羽後・津軽 (M7 ±1/4) 1804年象潟 (M7 ±0.1) 1694年能代 (M7.0) 1683年日光 (M7.0) 1900年宮城県北部 (M7.0) 1791年松本 (M6 3/4)	1331年紀伊 (M ≥7.0) 1789年阿波 (M7.0) 注) これら地震は敷地から100km以上離れており、敷地周辺にはM7クラスの地震の報告はない。

<3.1 2008年岩手・宮城内陸地震> 地質分布による比較検討

- シームレス地質図によると、2008年岩手・宮城内陸地震の震源域周辺には、古第三紀漸新世～新第三紀鮮新世の火山岩類及び堆積岩類が厚く分布するとともに、第四紀火山噴出物に覆われる。
- 一方、敷地及び敷地周辺では、中生代～新生代第四紀前期の堆積岩類が分布し、それを覆うように第四紀の段丘堆積物や完新統が分布するが、火山岩類や第四紀火山噴出物は分布していない。なお、本地域では、フィリピン海プレートの沈み込みにより付加体が発達している。

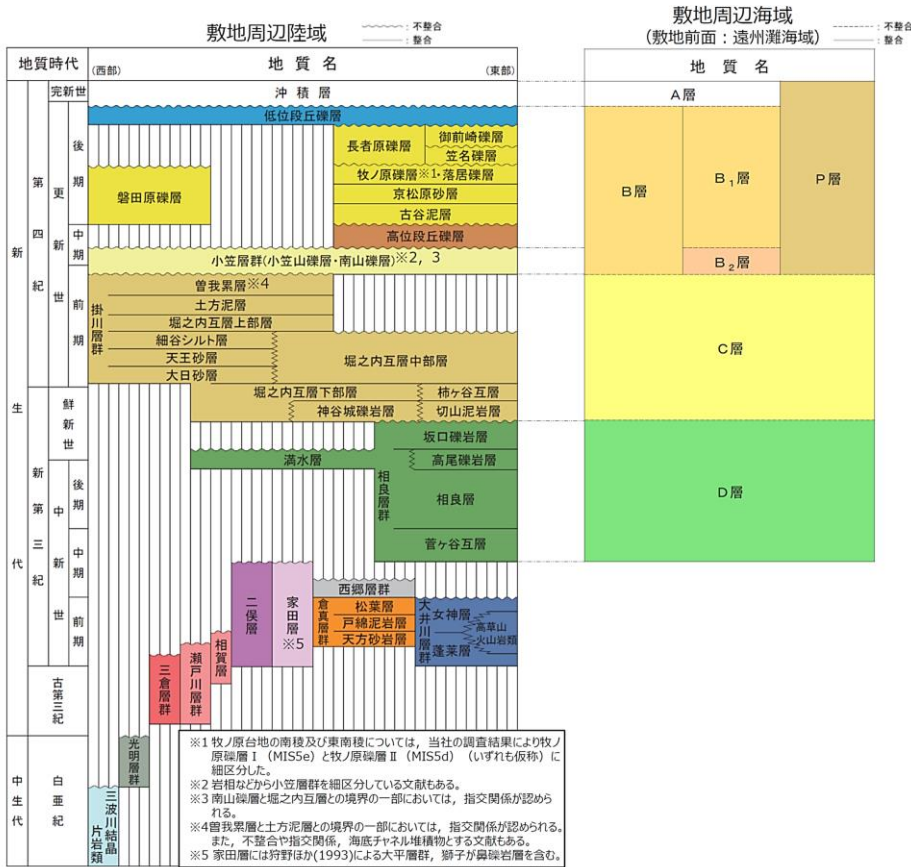


<2008年岩手・宮城内陸地震の震源域周辺の地質図>
(シームレス地質図に震央位置や縮尺等を加筆)
(凡例はp.132参照)

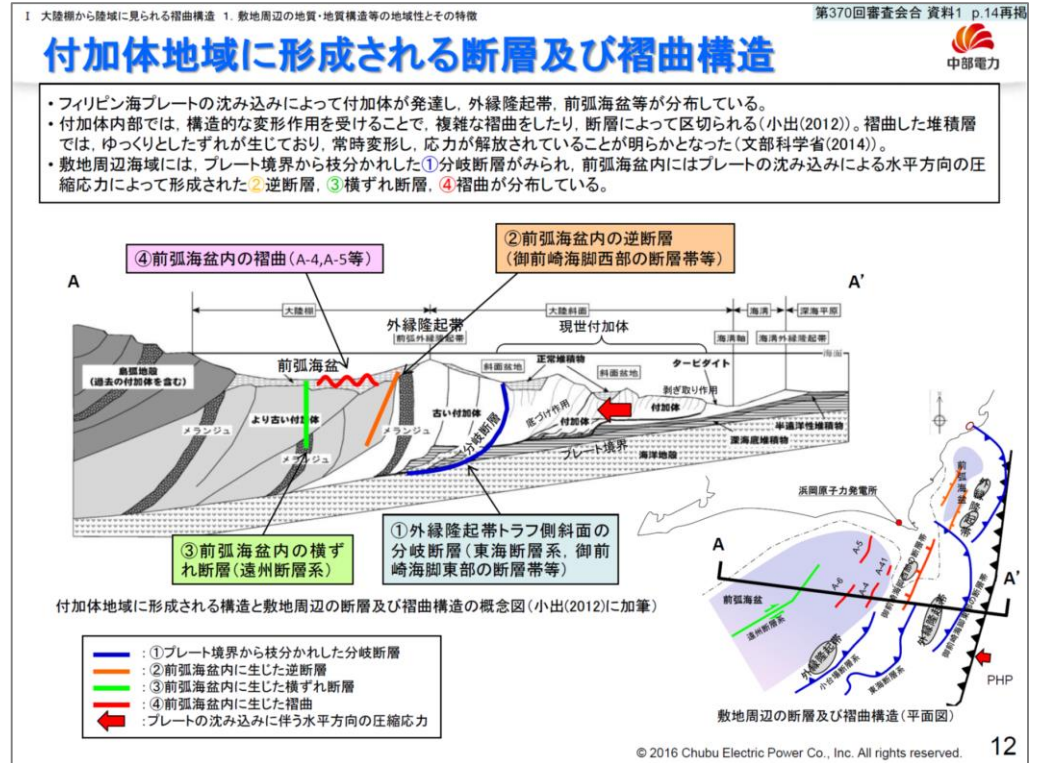


<敷地周辺の地質図>

<3.1 2008年岩手・宮城内陸地震> (補足) 敷地周辺の地質図層序表、付加体地域の断層及び褶曲構造の概念図



<敷地周辺の地質層序表>
(第493回審査会合、資料1、p.29より作図)

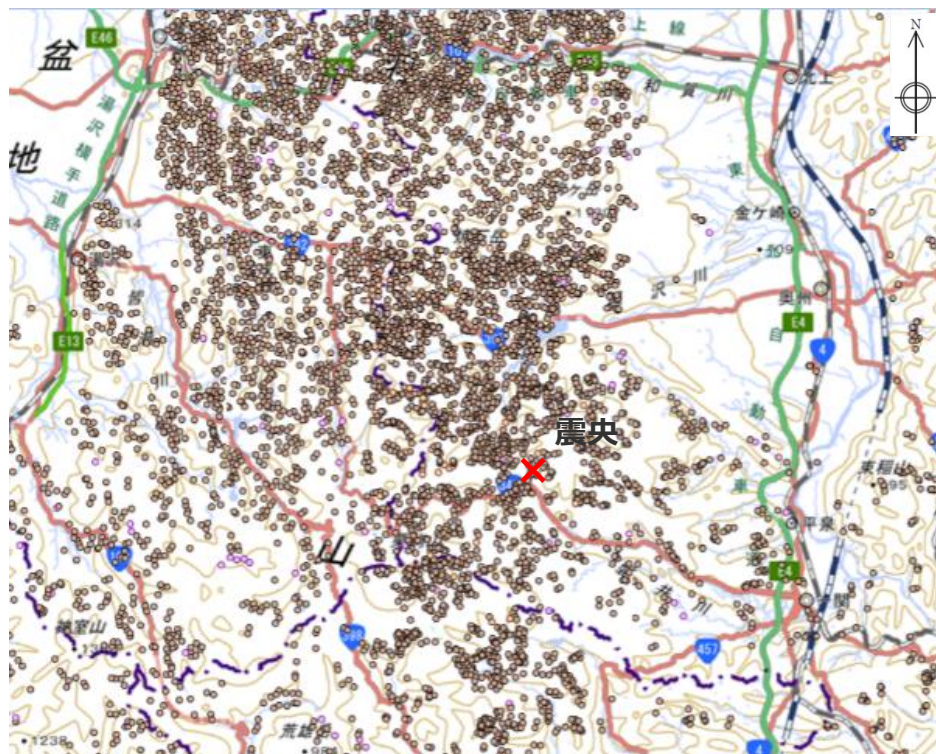


<付加体地域に形成される断層及び褶曲構造の概念図>
(第413回審査会合、資料2、p.12より)

<3.1 2008年岩手・宮城内陸地震>

地すべり地形（地質分布に関連）による比較検討

- J-SHIS Map（防災科学技術研究所）によると、2008年岩手・宮城内陸地震の震源域周辺には、大規模地すべりを含め、地すべり地形が密集している。
- 一方、同Mapでは、敷地及び敷地周辺には、大規模な地すべり地形は分布していない。



10km

<2008年岩手・宮城内陸地震の震源域周辺の地すべり地形の分布>
(J-SHIS Map（防災科学技術研究所）に震央位置、縮尺を加筆)

(凡例はp.137参照)



10km

<敷地周辺の地すべり地形の分布>

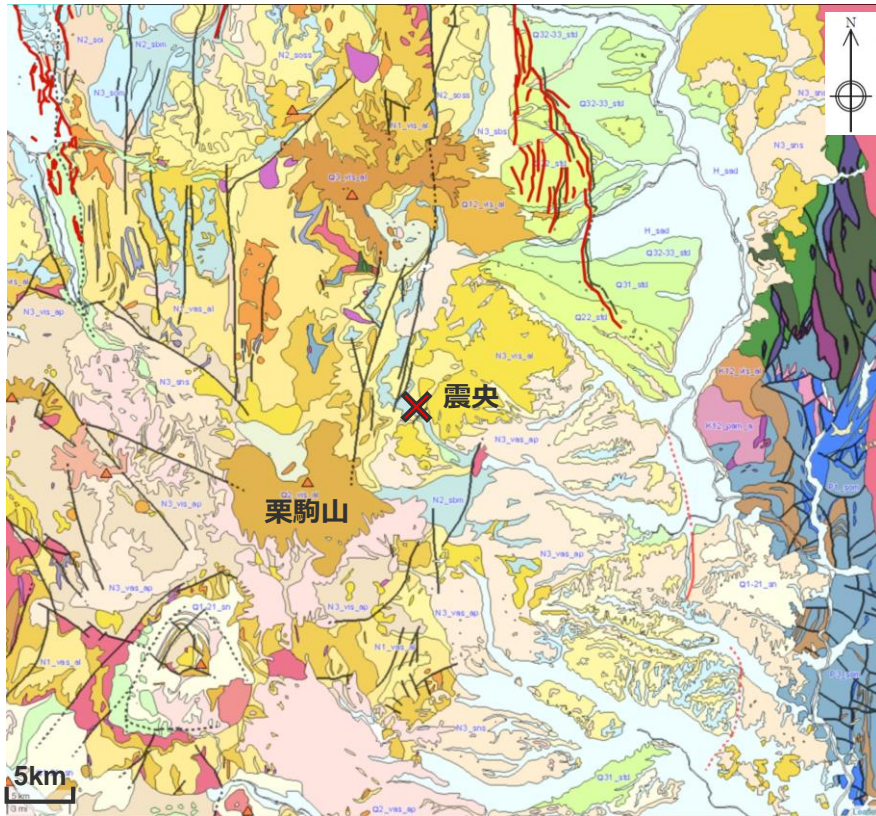
(J-SHIS Map（防災科学技術研究所）に発電所位置、縮尺等を加筆)

(凡例はp.137参照)

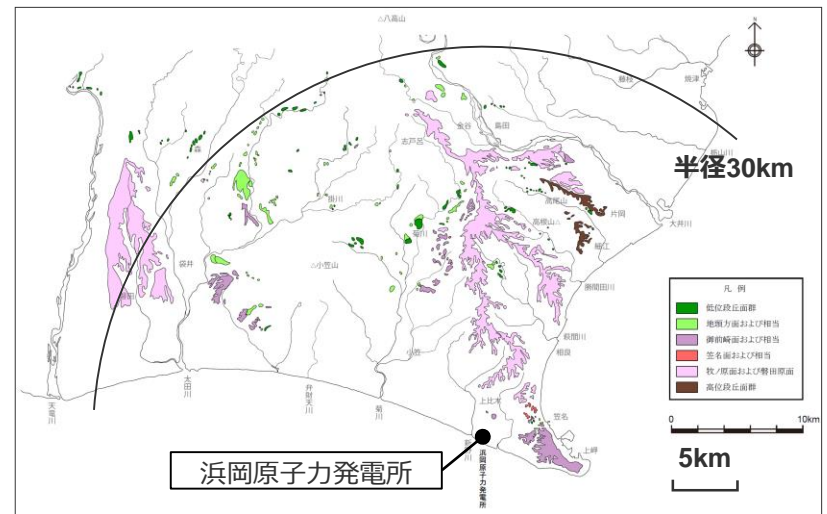
<3.1 2008年岩手・宮城内陸地震>

地形の特徴：第四系の分布・地形面の発達状況による比較検討

- 震源域周辺は内陸部に位置しており、断層変位基準となる第四紀の海成段丘面及び段丘堆積物は分布していない。なお、震源域周辺の第四紀の河成段丘面の比高と新第三系の褶曲構造から、伏在断層が示唆されるとする知見がある（田力・他(2009)、後藤・佐々木(2019)、柳田・他(2020)）。
- 一方、敷地及び敷地周辺には、断層変位基準となる第四紀の海成段丘面（主に後期更新世の牧ノ原面、笠名面、御前崎面）及び段丘堆積物が分布している。



<2008年岩手・宮城内陸地震震源域周辺の地質図>
(シームレス地質図に震央位置や縮尺等を加筆) (凡例はp.132参照)



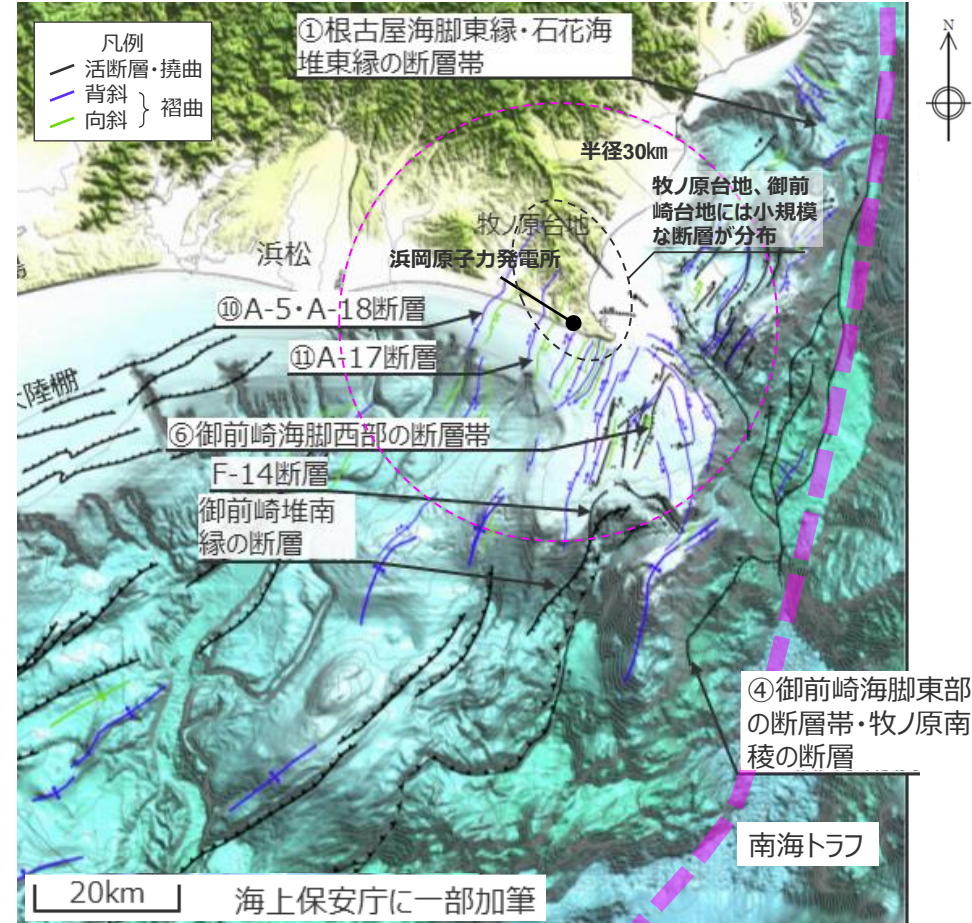
<敷地周辺の地形面区分図>

<3.1 2008年岩手・宮城内陸地震> 活断層の分布による比較検討

- 活断層データベース（地質調査総合センター）によると、2008年岩手・宮城内陸地震の震源域の北方や南方には、北上低地西縁断層帯等の、南北走向の逆断層が分布しているが、震源域周辺には活断層は示されていない。なお、震源域には新第三紀の褶曲構造が知られている（柳田・他(2020)）。
- 一方、当社による同データベースを含む敷地周辺の調査及び活断層評価の結果、敷地及び敷地周辺には、海域を主として付加体地域に形成されるトラフ軸に沿う褶曲構造及び主に逆断層が多数分布している。



<2008年岩手・宮城内陸地震の震央周辺の活断層分布図>
(活断層データベース（地質調査総合センター）に震央位置、断層名称、縮尺、凡例を加筆)

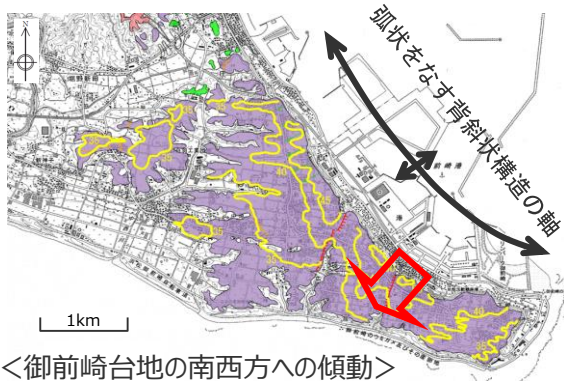


<浜岡原子力発電所の敷地周辺の活断層分布図>
(第1041回 資料2-2-2、p.15を基に作成)

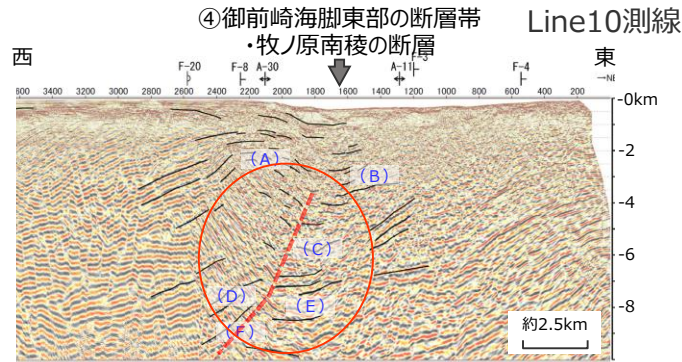
活断層の分布による比較検討

(参考：浜岡原子力発電所の敷地及び敷地周辺における活断層調査)

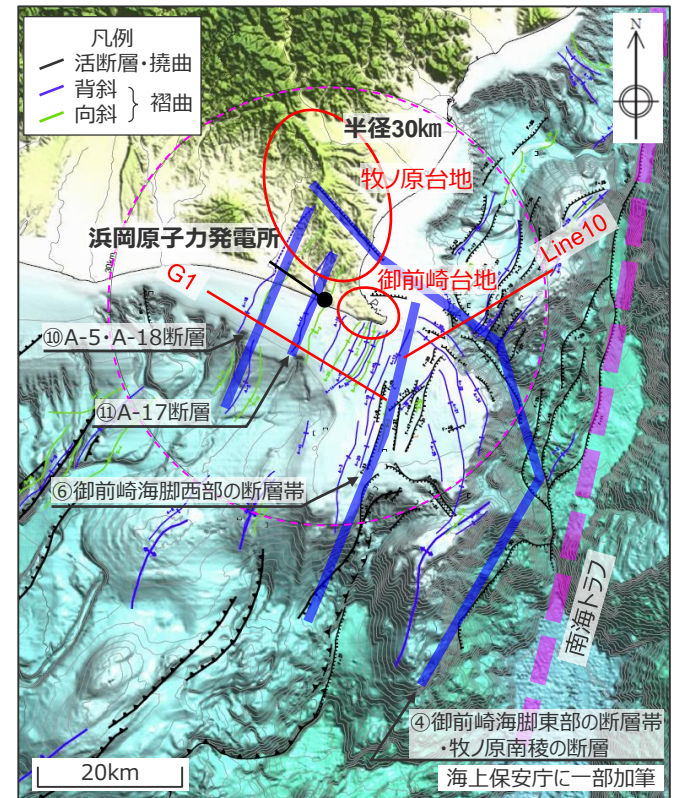
- 敷地周辺の陸域及び海域については、文献調査に加え、変動地形学的調査、地表地質調査、反射法探査（音波探査）を実施して、断層や褶曲構造の存在を把握するとともに、地震との関連が否定できない褶曲構造は活断層を想定するなどして、保守的に活断層評価を行っている。
- 敷地周辺の陸域では、牧ノ原台地及び御前崎台地等において、**断層変位基準となる第四紀の海成段丘面及び段丘堆積物が分布していることにより、断層の存在を把握することができる。**例えば、御前崎面の傾斜や牧ノ原面の高度差等から地下の断層を推定し、これと海域の音波探査により把握した断層との連続性を踏まえて想定した「④御前崎海脚東部の断層帯・牧ノ原南稜の断層」を評価している。
- 敷地が位置する沿岸部周辺や海域では、**反射法探査（音波探査）を実施することにより、地下の断層及び褶曲構造を把握することができ、付加体地域に形成されるトラフ軸に沿う褶曲構造及び主に逆断層が多数分布していることを確認している。**例えば、地下の断層を把握して想定した「⑥御前崎海脚西部の断層帯」や、地下の褶曲構造を把握して想定した「⑩A-17断層」、「⑩A-5・A-18断層」等を評価している。



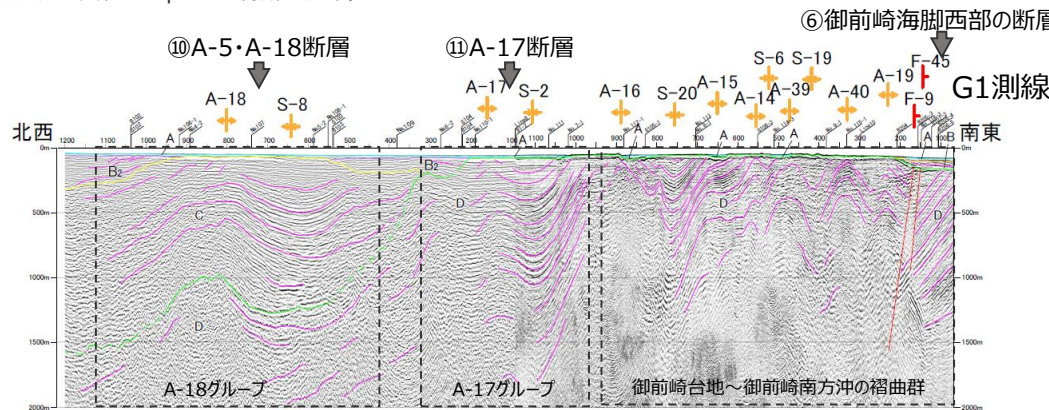
<御前崎台地の南西方への傾動>
(黄色線は御前崎面の等高線)
(第120回審査会合 資料1-1、p.81一部抜粋・加筆)



<音波探査により把握した断層の例>
(第120回審査会合 資料1-2、p.70一部抜粋・加筆)



<浜岡原子力発電所の敷地周辺の活断層分布図>
(第1041回 資料2-2-2、p.15,156,246を基に作成)

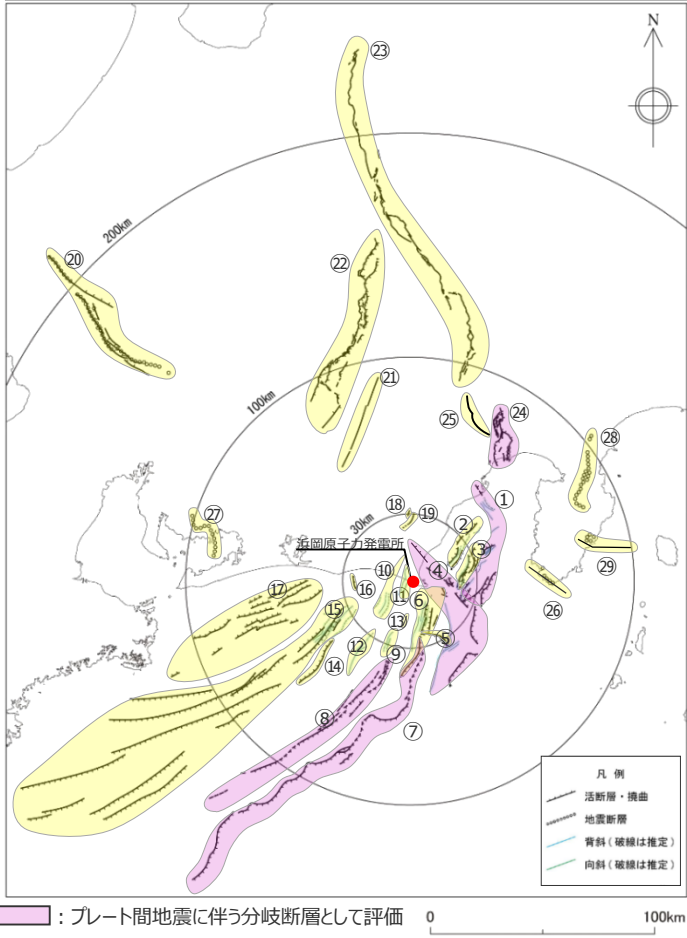


<音波探査により把握した断層及び褶曲構造の例> (第413回審査会合 資料2、p.18一部抜粋・加筆)

<3.1 2008年岩手・宮城内陸地震> 活断層の分布による比較検討

(参考：浜岡原子力発電所の敷地及び敷地周辺における活断層調査)

- 敷地から概ね半径30km以内について、文献調査、変動地形調査、地表地質調査、音波探査記録の分析等に基づき活断層を評価した。
 - 半径約30～100kmについて、地震調査委員会が長期評価を行っている主要活断層帯や過去に規模の大きな地震が発生した活断層等を評価した。
濃尾断層帯は敷地からの距離が100kmを超える断層帯であるが、1891年濃尾地震 (M8.0) に対応するものとして評価した。
- なお、その他の活断層については、地震規模と敷地からの距離との関係から、敷地への影響が小さいと評価 (第1041回審査会合資料2-2-2 p.149参照)。



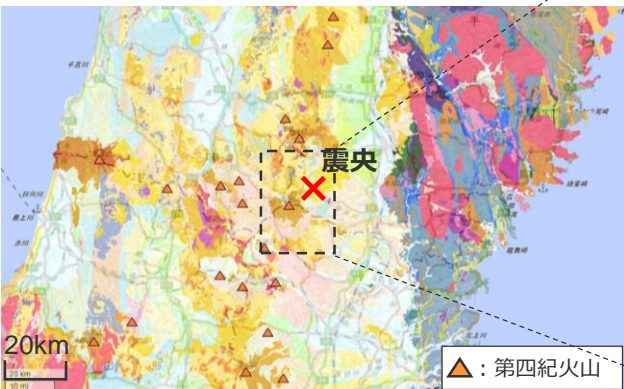
No	活断層の名称	活断層長さ(km)	対応する断層の名称
①	根古屋海脚東縁・石花海堆東縁の断層帯	62.6	根古屋海脚東縁の断層帯 (A-31,A-26,S-18,A-27)、石花海堆東縁の断層帯 (北部セグメント) (F-35,A-28,A-29,S-17,A-10)、石花海堆東縁の断層帯 (南部セグメント) (F-28,A-1,F-19,F-27)
②	石花海海盆内西部の断層帯	26.4	F-17,F-26,F-32,F-33,A-9,S-1,S-16
③	石花海海盆内東部の断層帯	23.4	F-1,F-2,F-3,F-4,F-18,F-34,A-11,A-12,F-36,F-37,S-22
④	御前崎海脚東部の断層帯・牧ノ原南稜の断層	86.3	御前崎海脚東部の断層帯 (北部セグメント) (F-6,F-7,F-8,F-5,F-39,F-40,F-41,F-44,A-32,A-33,A-30,A-38)、南部セグメント (F-29,F-30,A-21,A-22,A-34,A-35,S-9)、牧ノ原南稜の断層
⑤	F-12断層	16.0	F-12,F-24
⑥	御前崎海脚西部の断層帯	46.9	A-13,A-19,A-3,F-9,A-20,S-3,F-14,F-23,F-22,F-21,御前崎堆南縁の断層、F-20,F-43,F-45,F-46,F-47,A-36,S-21,及び御前崎台地～御前崎南方沖の褶曲群
⑦	東海断層系	167.1	東海断層系、御前崎堆南縁の断層、F-14
⑧	小台場断層系	109.5	小台場断層系
⑨	A-4断層	12.1	A-4,S-12,活断層研究会(1991)の背斜構造
⑩	A-5・A-18断層	31.0	A-5,S-11,S-10,A-18グループ
⑪	A-17断層	15.7	A-17グループ
⑫	A-6断層	22.4	A-6,活断層研究会(1991)の背斜構造
⑬	A-41断層	7.0	A-41
⑭	天竜海海底に沿う断層	26.1	天竜海海底に沿う断層
⑮	遠州断層系	173.7	遠州断層系、A-7,A-8,S-4,S-13,S-14,S-15
⑯	F-16断層	7.1	F-16
⑰	渥美半島沖の断層	76.8	荒井・他(2006)の渥美半島沖断層群に関連する断層、鈴木(2010)等の遠州灘撓曲帯
⑱	杉沢付近のリニアメント・変位地形	2.6	杉沢付近のリニアメント・変位地形
⑲	大島付近のリニアメント・変位地形	8.7	大島付近のリニアメント・変位地形
⑳	濃尾断層帯	約76 ^{※1}	濃尾断層帯
㉑	中央構造線北端部	54	中央構造線北端部
㉒	伊那谷断層帯	約79 ^{※1}	伊那谷断層帯
㉓	糸魚川-静岡構造線活断層帯	約158 ^{※1}	糸魚川-静岡構造線活断層帯
㉔	富士川河口断層帯	約26以上 ^{※1}	富士川河口断層帯
㉕	身延断層	約20 ^{※1}	身延断層
㉖	石廊崎断層	約20 ^{※1}	石廊崎断層
㉗	深溝断層	約22 ^{※2}	深溝断層
㉘	北伊豆断層帯	約32 ^{※1}	北伊豆断層帯
㉙	稻取断層帯	約23 ^{※1}	稻取断層帯

<活断層の分布状況 (活断層評価結果)>

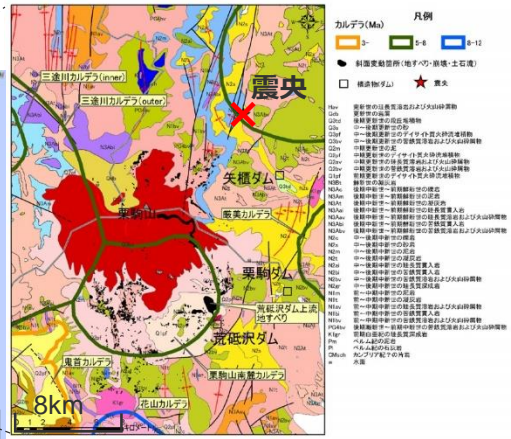
※1：地震調査委員会の長期評価に基づく。
※2：産業技術総合研究所活断層データベースに基づく。

<3.1 2008年岩手・宮城内陸地震> 火山フロントとの位置関係等による比較検討

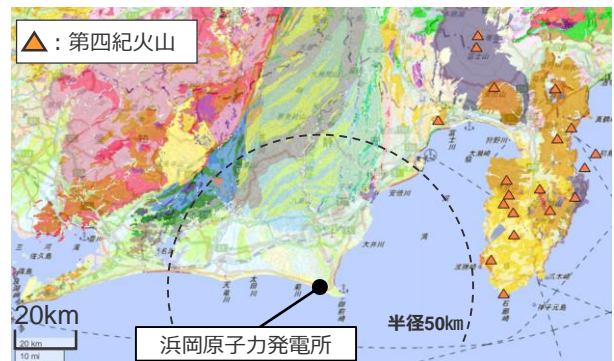
- 2008年岩手・宮城内陸地震の震源域周辺は、火山フロント（星住・中野(2004)）に近接し、第四紀火山も示されている（「日本の第四紀火山」（地質調査総合センター））。また、同震源域周辺は多数のカルデラに囲まれている（布原・他(2008)）。
- 一方、敷地及び敷地周辺は火山フロントから離れており、敷地から半径50km以内に第四紀火山はなく、カルデラも認められない。



<岩手・宮城内陸地震震源域周辺の第四紀火山>
(日本の第四紀火山(地質調査総合センター)に震央位置、縮尺、凡例等を加筆) (地質の凡例はp.132参照)



<栗駒山周辺の地質図とカルデラ構造>
(布原・他(2008)に震央位置、縮尺を加筆)



<敷地周辺の第四紀火山>
(日本の第四紀火山(地質調査総合センター)に発電所位置、縮尺、凡例等を加筆) (地質の凡例はp.132参照)

色の太いラインが火山フロント。
<日本列島の活火山>
(星住・中野(2004)に震源位置、発電所の位置等を加筆)

<3.1 2008年岩手・宮城内陸地震>

2008年岩手・宮城内陸地震の震源域との地域性の比較検討結果

【2008年岩手・宮城内陸地震】

- 2008年岩手・宮城内陸地震の震源域と浜岡原子力発電所の敷地及び敷地周辺とについて、下表のとおり、大局的な地体構造区分の違いを確認したうえで、地質分布、地形の特徴、活断層の分布、火山フロントとの位置関係等の比較検討を行った。
- 浜岡原子力発電所の敷地及び敷地周辺は、2008年岩手・宮城内陸地震の震源域で事前に活断層の存在が指摘されていなかった主な要因のうち、**堆積岩類が厚く分布することは類似しているものの、活断層の存在の把握に資する断層変位基準となる第四紀の海成段丘面及び段丘堆積物が分布していること（下表黄色背景部）に地域性の違いが認められる。**なお、活断層の存在が指摘されていなかった主な要因以外に、褶曲構造が分布していることが類似するものの、2008年岩手・宮城内陸地震の震源域は反射法探査が実施しにくい内陸の山間部に位置するが、浜岡原子力発電所の敷地及び敷地周辺は内陸地殻内地震に関連する褶曲構造の把握に資する反射法探査を実施しやすい沿岸部周辺や海域に位置することに地域性の違いが認められる。
- また、その他の主な要因と考えられる、火山フロントに近接し周囲に第四紀火山や多数のカルデラが認められることにより、火山岩類が分布し第四紀火山噴出物に覆われていることについても、敷地及び敷地周辺はそれらの特徴を有しないことから、地域性の違いが認められる。
- これらのことから、2008年岩手・宮城内陸地震の震源域と浜岡原子力発電所の敷地及び敷地周辺とは、地域性が異なると判断し、2008年岩手・宮城内陸地震は観測記録の収集対象外とした。

【比較検討結果の凡例】 ○：類似性あり △：類似性低い～一部あり ×：類似性なし 【記載事項の凡例】 赤字：類似点 青字：相違点 上記比較検討で重視した地域性の違い

項目	比較検討結果	2008年岩手・宮城内陸地震の震源域	浜岡原子力発電所の敷地及び敷地周辺
地体構造区分 (基盤地質分類) (Wallis et al.(2020))	×	南部北上帯 (SK) (古生代～中生代の堆積岩を主体とし、古生代前期の低温高压型変成岩や花崗岩類を伴う。)	古第三紀～新第三紀の付加体 (P-N) (西南日本の外弧全体に発達する古第三紀～新第三紀の付加体で、タービダイト起源の砂岩、泥岩を主体とする。)
地震地体構造区分 (垣見・他(2003))	×	東北日本弧内帯 (8C) (火山性内弧にあたり、脊梁山地・丘陵の火山帯とその間の盆地列からなり、活断層の密度は中、地震活動は高、主な地震として、M7クラスの内陸地殻内地震が複数報告されている。)	西南日本弧外帯 (10B2) (外弧隆起帯の安定域にあたり、活断層の密度は極小、地震活動は低、主な地震は2つほど報告されているが、敷地周辺ではM7クラスの内陸地殻内地震の報告はない。)
地質分布	△	<ul style="list-style-type: none"> 古第三紀漸新世～新第三紀鮮新世の火山岩類及び堆積岩類が厚く分布するとともに、第四紀火山噴出物に覆われる。 大規模地すべりを含め、地すべり地形が密集している。 	<ul style="list-style-type: none"> フィリピン海プレートの沈み込みにより付加体が発達し、中生代～新生代第四紀前期の堆積岩類が厚く分布するが、火山岩類や第四紀火山噴出物は分布していない。 大規模な地すべり地形は分布していない。
地形の特徴：第四系の分布・地形面の発達状況	×	断層変位基準となる 第四紀の海成段丘面及び段丘堆積物は分布しない。	断層変位基準となる 第四紀の海成段丘面及び段丘堆積物が分布している。
活断層の分布	△	2008年岩手・宮城内陸地震の震源域の北方や南方には、北上低地西縁断層帯等の、南北走向の逆断層が分布しているが、 震源域周辺には活断層は示されていない。 なお、震源域には新第三紀の 褶曲構造 が知られている(柳田・他(2020))。	敷地周辺には海域を主として付加体地域に形成されるトラフ軸に沿う 褶曲構造及び主に逆断層が多数分布している。
火山フロントとの位置関係等	×	火山フロントに 近接しており、周囲には第四紀火山が分布し、多数のカルデラが認められる。	火山フロントからは離れており、敷地周辺には 第四紀火山はなくカルデラも認められない。

余白

目次

1 概要	……p.4~
2 全国共通に考慮すべき地震動	
2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法	……p.15~
2.2 標準応答スペクトルに基づく地震動	……p.58~
2.2.1 地下構造モデル及び地震基盤相当面の設定	……p.62~
2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価	……p.64~
2.3 2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動	……p.77~
2.3.1 2004年北海道留萌支庁南部の地震の観測記録	……p.80~
2.3.2 佐藤・他(2013)による基盤地震動の推定に関する知見	……p.86~
2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価	……p.94~
2.4 地震動の顕著な増幅を考慮する地震動	……p.118~
3 地域性を考慮する地震動	……p.127~
3.1 2008年岩手・宮城内陸地震	……p.129~
3.2 2000年鳥取県西部地震	……p.151~
4 震源を特定せず策定する地震動の策定	……p.167~
補足説明資料	……p.172~
参考資料	……p.179~

<3.2 2000年鳥取県西部地震>

2000年鳥取県西部地震の概要

○地震発生日時（気象庁震度データベース他による）

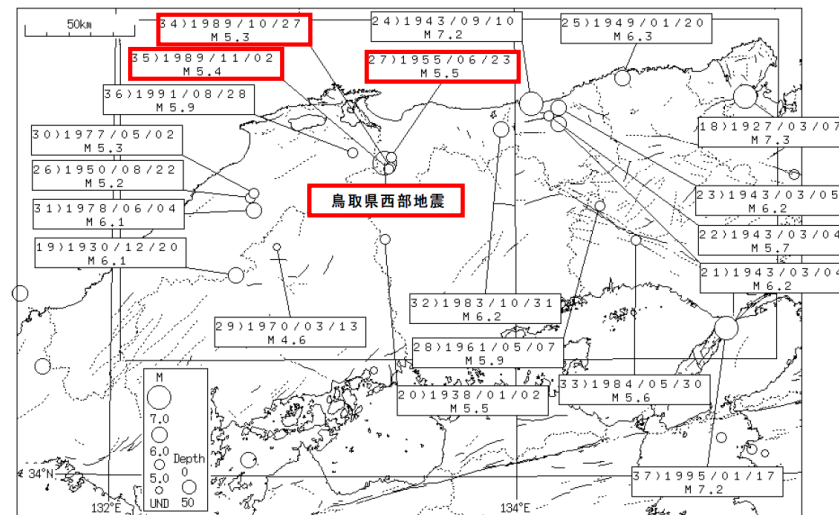
- ・発生日時：2000年10月6日 13時30分
- ・地震規模：M7.3（Mw6.6）
- ・震源深さ：9km
- ・震源位置：北緯35° 16.4′、東経133° 20.9′

○各地の震度（気象庁震度データベース他による）

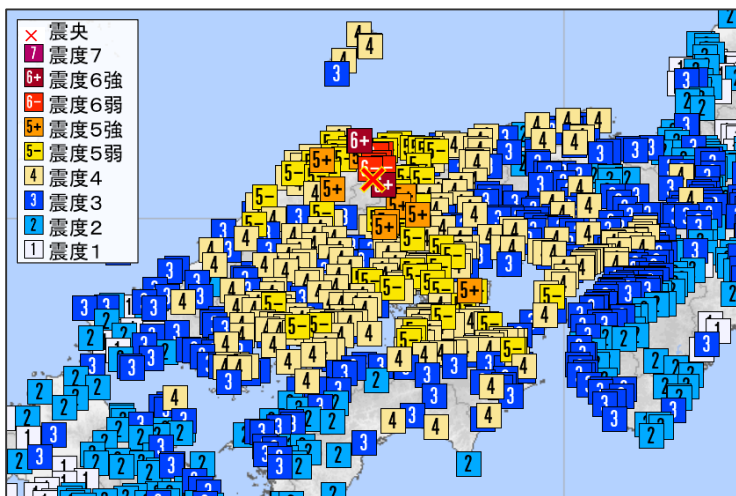
- ・震度6強：境港市東本町、鳥取日野町根雨
- ・震度6弱：米子市淀江町、境港市上道町、日吉津村日吉津他

○地震発生メカニズム（気象庁(2000)による）

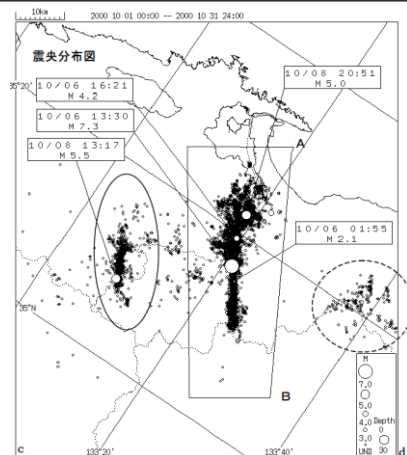
- ・発震機構解より、東西方向に圧縮軸を持つ横ずれ断層型の地震。
 - ・鳥取県西部地域では、1990年、1997年に今回の地震の極近傍でM5クラスの地震が発生している。
- また、1926年から2000年までの過去の被害地震は、今回の地震の近傍で3地震発生している。



<過去の被害地震（1926～2000年）>
(気象庁(2000)に赤い四角を加筆)

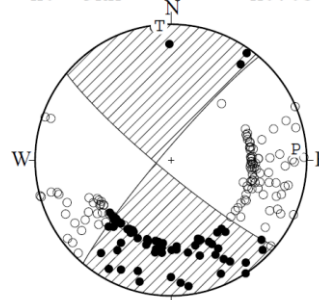


<震度分布>
(気象庁震度データベースによる)

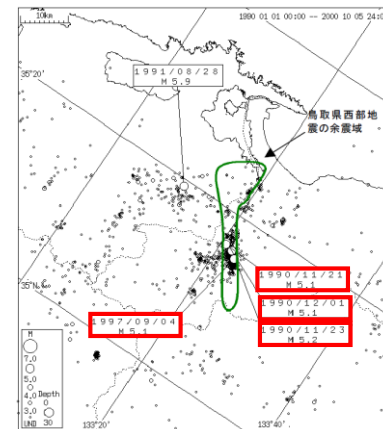


<震央分布図（2000年10月1日～2000年10月31日）>
(気象庁(2000)による)

06 OCT. 2000 13:30:17.9
WESTERN TOTTORI PREF
35°16.4'N 133°20.9'E
H: 9KM M:7.3



STR DIP SLIP AZM PLG
NP1 130° 83° -6° P 85° 9°
NP2 220° 84° -173° T 355° 1°
N:186 SCORE 97% N 259° 81°
<初動発震機構解>
(気象庁地震カタログによる)

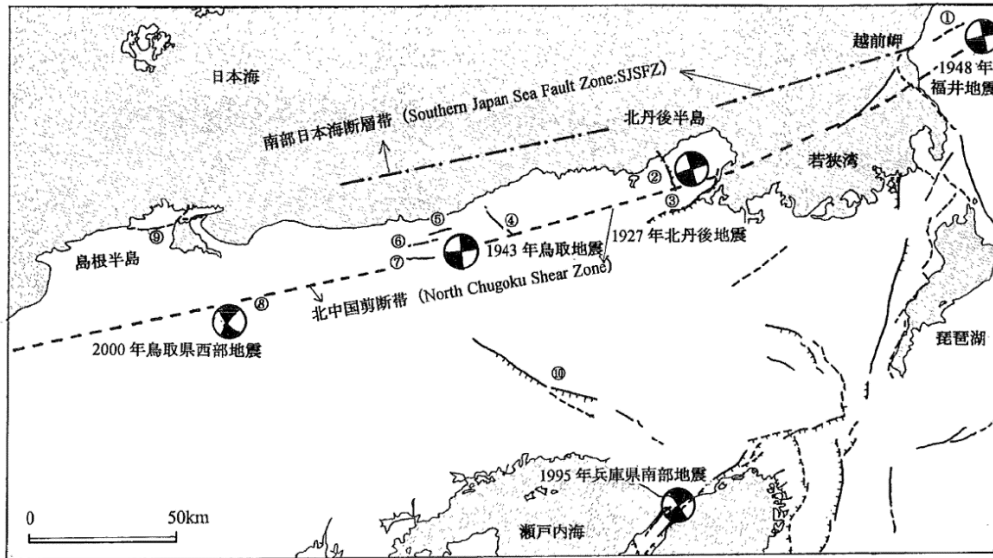


<今回の活動以前約11年間地震活動（1990年1月1日～2000年10月5日）>
(気象庁(2000)に赤い四角を加筆)

<3.2 2000年鳥取県西部地震>

2000年鳥取県西部地震の震源域周辺の活断層

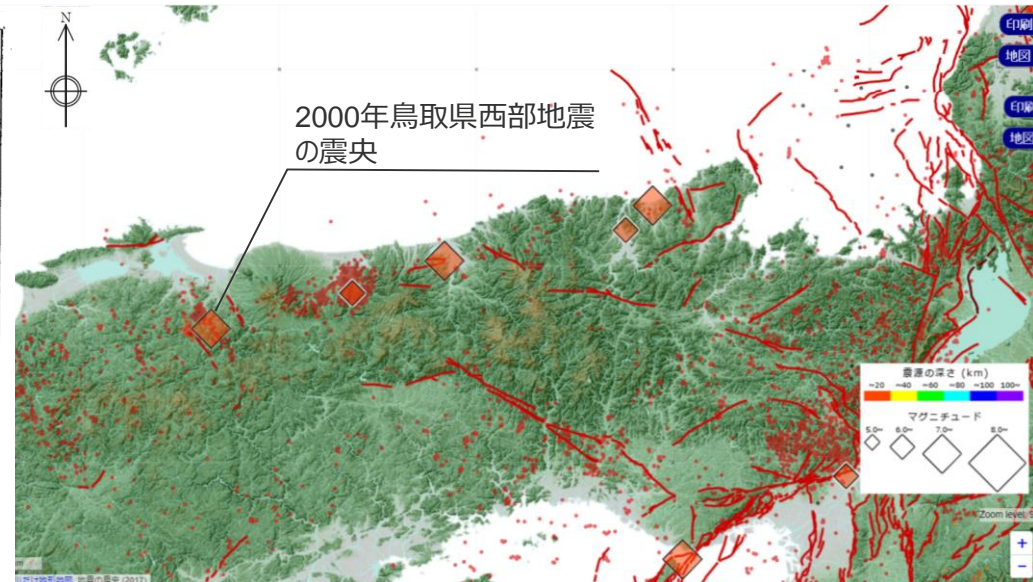
- 岡田(2002)は、2000年鳥取県西部地震は活断層の存在が従来知られていなかった地域で発生したとし、震源域周辺の特徴として、以下を挙げている。
 - ・震源域周辺を含む山陰地方は、WNW-ESE方向の圧縮場のもとでENE-WSWとNNW-SSEの方向の横ズレ断層が卓越する。
 - ・活断層の発達過程でみると、初期の発達段階を示し、断層破碎帯幅も狭く、未成熟な状態とみなされる。
- なお、最新の活断層データベース（地質調査総合センター）では、震央付近に2つの活動セグメントが表示されている。



第1図 山陰地域の主な地震の発震機構解と活断層

主な活断層 ①更毛断層, ②郷村断層帯, ③山田断層帯, ④雨滝-釜戸断層帯, ⑤吉岡断層, ⑥鹿野断層, ⑦岩坪断層, ⑧鳥取県西部地震域の断層位置, ⑨鹿島断層, ⑩山崎断層帯, 内陸大地震 (M7.3以下) の発震機構解 (上半球投影) は地震断層を伴った1927年以降のみ示す。Gutscher and Lallemand (1999) の北中国剪断帯 (North Chugoku Shear Zone), Itoh *et al.*(2002) の南部日本海断層帯 (Southern Japan Sea Fault Zone:SJSFZ) の位置を図示。

<震源域周辺の主な地震と活断層>
(岡田(2002)による)

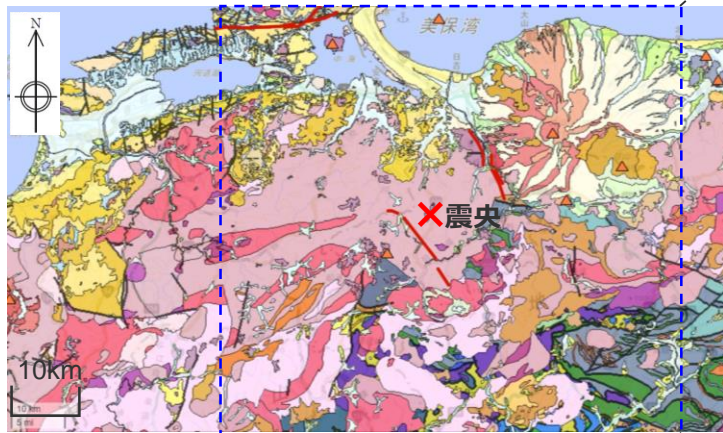


<震源域周辺の活断層、主な地震の震央分布、微小地震の震央分布>
(活断層データベース（地質調査総合センター）に震央位置、縮尺を加筆)

<3.2 2000年鳥取県西部地震>

2000年鳥取県西部地震の震源域周辺の地質

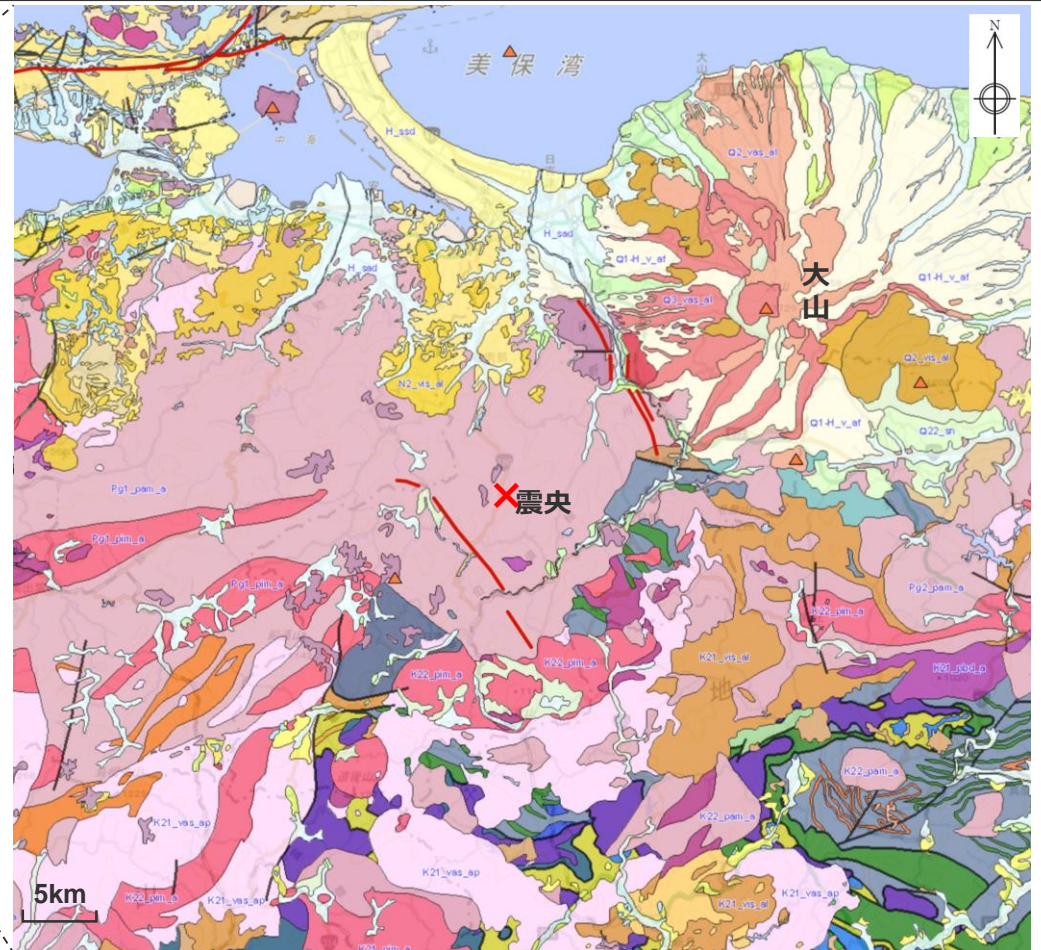
- シームレス地質図によると、2000年鳥取県西部地震の震源域周辺は、白亜紀から古第三紀の花崗岩を主体としており、新第三紀中新世に貫入した安山岩～玄武岩質の岩脈が頻繁に分布している。
- 堤・他(2000)は、震源域周辺の中国地方山間部は、明瞭な断層変位基準の少ない地域であるとし、堤(2009)は、山地域は侵食・削剥速度が大きく、断層変位地形の保存が悪い場合や、堆積地形面の発達が悪いことを指摘している。
- 下記のシームレス地質図でも、震源域周辺には断層変位基準としての段丘面を構成する第四系は分布していない。



<2000年鳥取県西部地震の震源域周辺の地質図>

(シームレス地質図に震央位置や縮尺等を加筆)

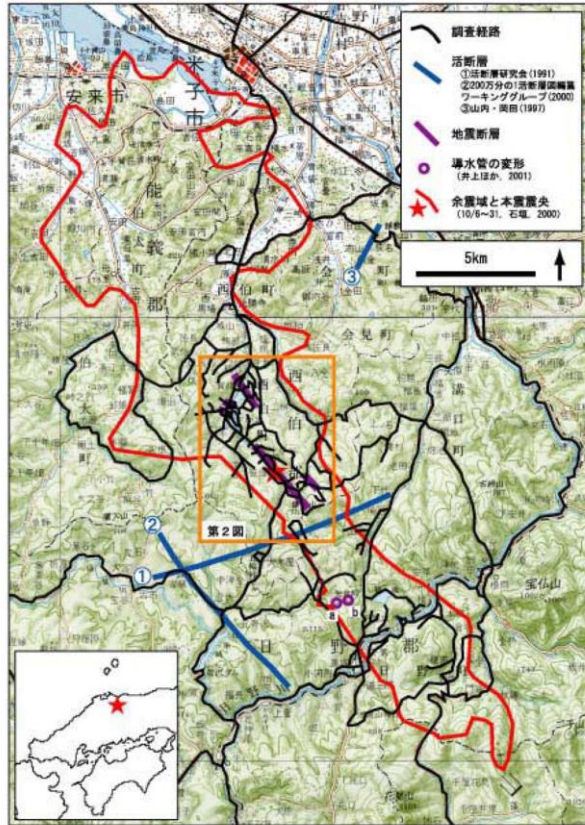
(凡例はp.132参照)



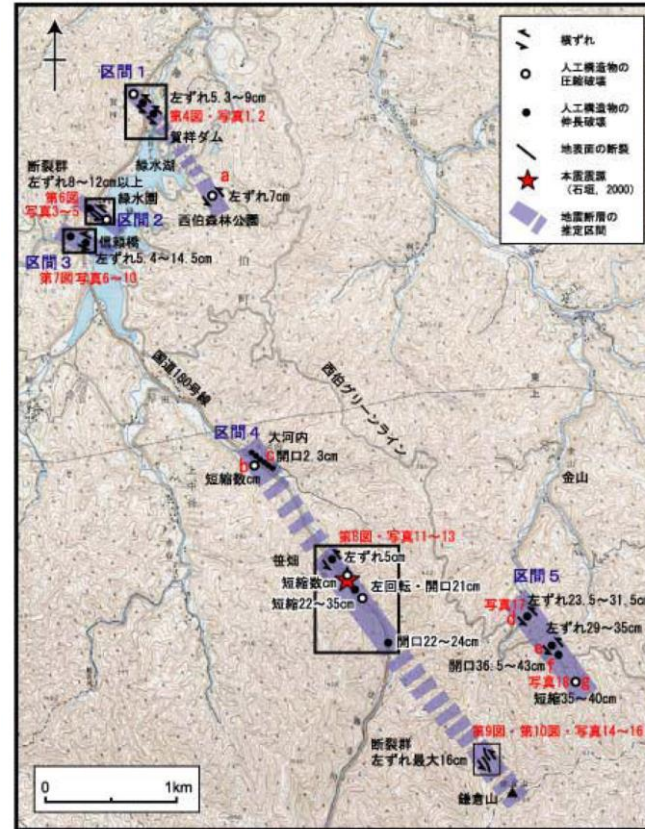
<3.2 2000年鳥取県西部地震>

2000年鳥取県西部地震の震源域の地表地震断層

- 伏島・他(2001)は、震源域周辺の地表地震断層を調査し、以下のように報告している。
- 地表面の断裂や構造物の破壊・変形が発見された地点は、本震中央の北西側約4km、南東側約2kmに及ぶ。
- これらの地点は、ほぼ北西－南東方向の、ほぼ平行する複数の直線に沿って並んでいる。
- 地表断層長さ（地震断層の出現が確認された帯状地域の長さ）は約6kmであった。



第1図 調査地域の概要と調査経路。国土地理院発行20万分の1地勢図「松江および高梁」を使用。
Fig. 1. Locality map of the study area.



第2図 調査結果の概要。国土地理院発行2万5千分の1地形図「井尻」を使用。
Fig. 2. Map showing the outline of the results of our investigation.

<鳥取県西部、調査地域の概要と調査経路>
(伏島・他(2001)による)

<鳥取県西部、調査結果の概要>
(伏島・他(2001)による)

<3.2 2000年鳥取県西部地震>

2000年鳥取県西部地震の震源域のリニアメント

- 井上・他(2002)では、鳥取県西部地震の震源域周辺で、左横ずれを示唆する短く断続するリニアメント群を判読し、これらが震源断層の方向と一致するとしている。また、リニアメント沿いで多くの断層露頭が確認されたとし、一部の断層は第四紀層を変位させているとしている。
- そして、これら断層は、横ずれ断層に伴うフラワー構造を呈しており、地下では収れんして震源断層となること、若い未成熟な断層であり、地表近くまで破壊が進行したものの地表に明瞭な地震断層は出現しなかったとしている。
- 堤・他(2000)、堤(2009)も、鳥取県西部地震の震源域周辺において、震源断層の走向と一致する北西-南東方向の短いリニアメントが数多く分布するとしている。
- 青柳・他(2004)は、井上・他(2002)によるリニアメント分布と余震分布との対応関係について考察し、リニアメントは余震分布の形態に対応して走向を変え、特に南部の直線的な震央分布と平行にリニアメント群が卓越することから、今回の震源断層は過去にも同様の活動を繰り返してきたと考えられているとしている。
- 松本・他(2020)も、2000年鳥取県西部地震の余震に対応する断層面の分布から、同地震の震源域は、北北西-南南東方向に約35kmに広がっているとしている。
- 垣見(2010)では、井上・他(2002)等によるリニアメント分布の特徴から、鳥取県西部地震の震央域では若い未成熟な断層が並列的に現れ、その一部が地震断層として地表まで達したとされている。

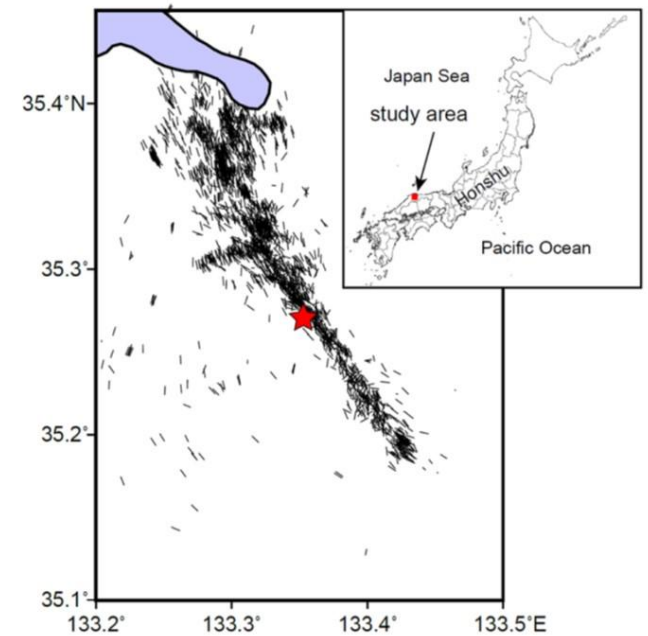
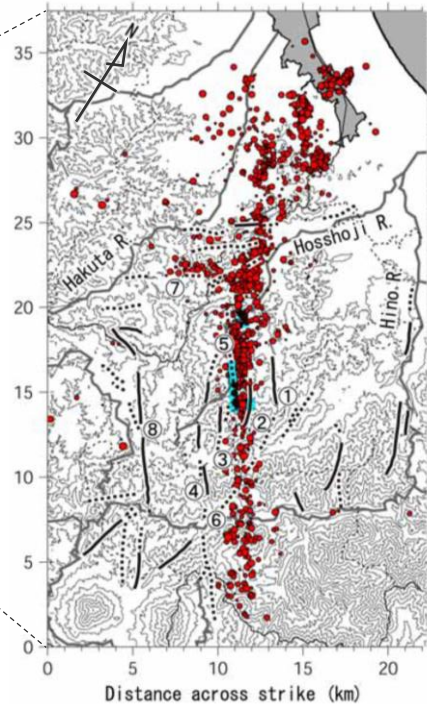
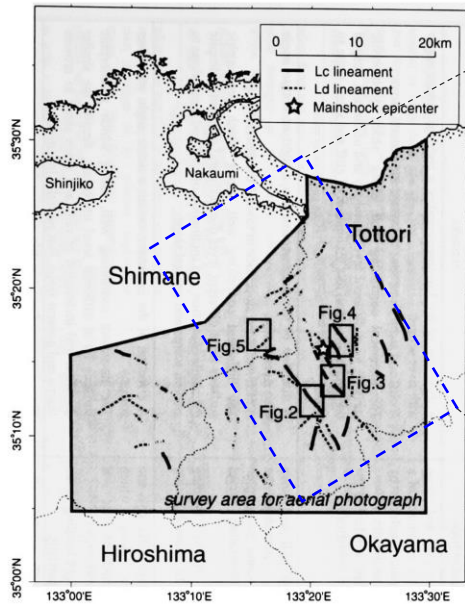


図1 発震機構解 (Yukutake ほか, 2007) から求めた鳥取県西部地震の余震の断層面分布. 星印は本震震源位置を表す.

(松本・他(2020)による)

<鳥取県西部、島根県東部の空中写真判読図>
(井上・他(2002)に右図範囲を加筆)

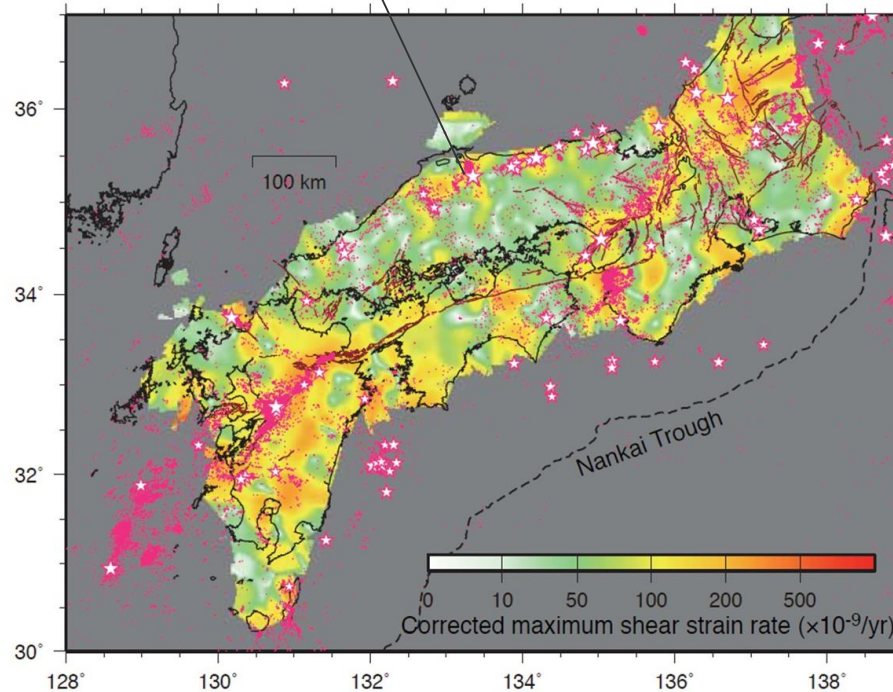
<余震分布とリニアメント分布の対応>
(青柳・他(2004)に方位を加筆)

<3.2 2000年鳥取県西部地震>

2000年鳥取県西部地震の震源域周辺の測地学的ひずみ集中帯

- 西村(2017)は、西南日本を対象に、2005年4月から2009年12月のGNSS及び海域のGPS-Aによる速度データを用い、プレート間固着による弾性変形を除去した最大せん断ひずみ速度分布を示している（解析対象範囲は概ね東経138°より西側）。
- 山陰地方は、活断層や火山のない場所でもひずみ速度が大きいとし、微小地震が活発であり、M6以上の大地震の多くが発生しているように見えるとしている。

2000年鳥取県西部地震の震源



第3図 南海トラフから沈み込むフィリピン海プレートと陸側プレート間の固着による弾性変形を除去後の最大せん断ひずみ速度分布。茶色の線は主要活断層分布（地震調査委員会、2016）。星印は、1923年～2016年のM6以上かつ深さ20km以浅の大地震、点は、1998年～2016年までのM2以上かつ深さ20km以浅の地震の震央を表す。

<西南日本の最大せん断ひずみ速度分布>
(西村(2017)に2000年鳥取県西部地震の震源を加筆)

<3.2 2000年鳥取県西部地震>

2000年鳥取県西部地震の震源域の特徴

<2000年鳥取県西部地震の震源域の特徴>

- 鳥取県西部地震は、北西－南東走向の横ずれ（左横ずれ）断層による地震とされている（気象庁(2000)）。
- 震源域周辺を含む山陰地方は、WNW-ESE方向の圧縮場のもとでENE-WSWとNNW-SSEの方向の横ずれ断層が卓越する（岡田(2002)）。
- 活断層の発達過程でみると、初期の発達段階を示し、断層破碎帯幅も狭く、未成熟な状態とみなされる（岡田(2002)、垣見(2010)）。
- 震源域周辺は、白亜紀から古第三紀の花崗岩を主体としており、新第三紀中新世に貫入した安山岩～玄武岩質の岩脈が頻繁に分布している（地質調査総合センター）。また、震源域周辺の中国地方山間部は、明瞭な断層変位基準の少ない地域である（堤・他(2000)）。
- 鳥取県西部地震後に実施された調査では、震源域周辺において約6kmの地表地震断層が推定され（伏島・他(2001)）、変動地形学的調査では、震源域周辺において、左横ずれを示唆する短く断続する推定活断層及びリニアメントが判読される（堤・他(2000)、井上・他(2002)）。
- 山陰地方は、活断層や火山のない場所でもひずみ速度が大きいとし、微小地震が活発であり、M6以上の大地震の多くが発生しているように見える（西村(2017)）。

【震源域の特徴まとめ】

- 震源域周辺は、主に白亜紀から古第三紀の花崗岩及び新第三紀中新世に貫入した安山岩～玄武岩質の岩脈が頻繁に分布し、断層変位基準としての段丘面を構成する第四系は分布しておらず、明瞭な断層変位基準の少ないとされている地域である。また、震源域周辺は、活断層の発達過程としては初期ないし未成熟な段階にある地域とされており、活断層の密度は低く、横ずれ断層がいくつか分布している地域である。

<2000年鳥取県西部地震の震源域と浜岡原子力発電所の敷地及び敷地周辺との地域性の比較検討>

- 大局的な地体構造の観点に加え、上記2000年鳥取県西部地震の震源域の特徴も踏まえ、以下の観点から比較検討を行う。
- 地体構造区分（基盤地質分類）
- 地震地体構造区分
- 地質分布
- 地形の特徴
- 活断層の分布
- 火山フロントとの位置関係等

<3.2 2000年鳥取県西部地震>

地体構造区分（基盤地質分類）による比較検討（Wallis et al.(2020)）

- Wallis et al.(2020)は、既往の研究成果を参照の上、日本列島の地体構造区分図（基盤地質分類）を作成し、各地体構造を網羅的に解説している。
- 2000年鳥取県西部地震の震源域が位置する「飛騨－隠岐帯（HO）」は、西南日本弧内帯の日本海側に位置し、主に古生代～中生代の花崗岩、片麻岩から構成されるとしている。
- 一方、敷地及び敷地周辺は、「古第三紀－新第三紀の付加体（P-N）」に当たり、西南日本弧外帯の外弧全体に発達する付加体で、タービダイト起源の砂岩、泥岩を主体とするとしている。

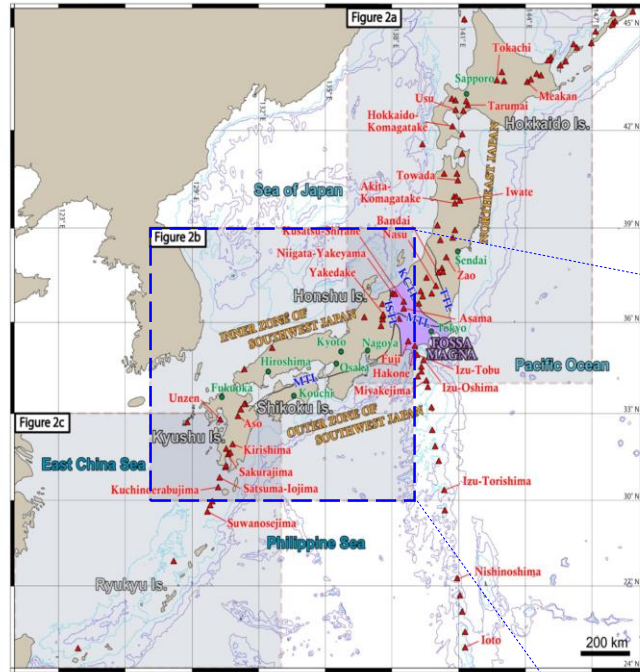


FIGURE 1 Summary map of Japan showing the location of the main islands, cities, volcanoes, and numerous geological features mentioned in the text. The named volcanoes represent all those listed as rank A and a selected number of those listed as rank B by the Japan Meteorological Agency (Japan Meteorological Agency, 2005). The inner and outer zones of Southwest Japan refer to the inner and outer parts of the arc in Honshu, Shikoku, and Kyushu with the boundary along the major long-lived tectonic boundary, the median tectonic line (MTL), ISTL, Itoigawa-Shizuoka Tectonic Line; KCTL, Kashiwazaki-Choshi Tectonic Line; MTL, Median Tectonic Line; TTL, Tanakura Tectonic Line

<日本列島の概要図>

(Wallis et al.(2020)に右図の範囲を加筆)

<西日本の地体構造区分図>

(Wallis et al.(2020)に震源位置及び発電所位置を加筆)

	2000年鳥取県西部地震の震源域	敷地及び敷地周辺
地体構造区分 (基盤地質分類)	飛騨－隠岐帯 (HO)	古第三紀～新第三紀の付加体 (P-N)
主な構成岩類	西南日本弧の日本海側に位置し、主に古生代～中生代の花崗岩、片麻岩から構成される	日本南西部の外弧全体に発達する古第三紀～新第三紀の付加体で、タービダイト起源の砂岩、泥岩を主体とする

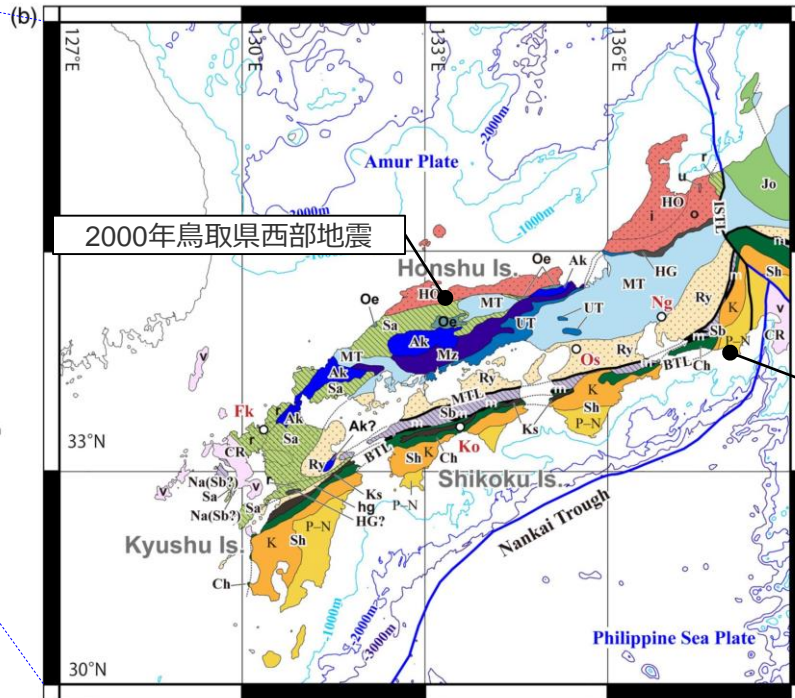
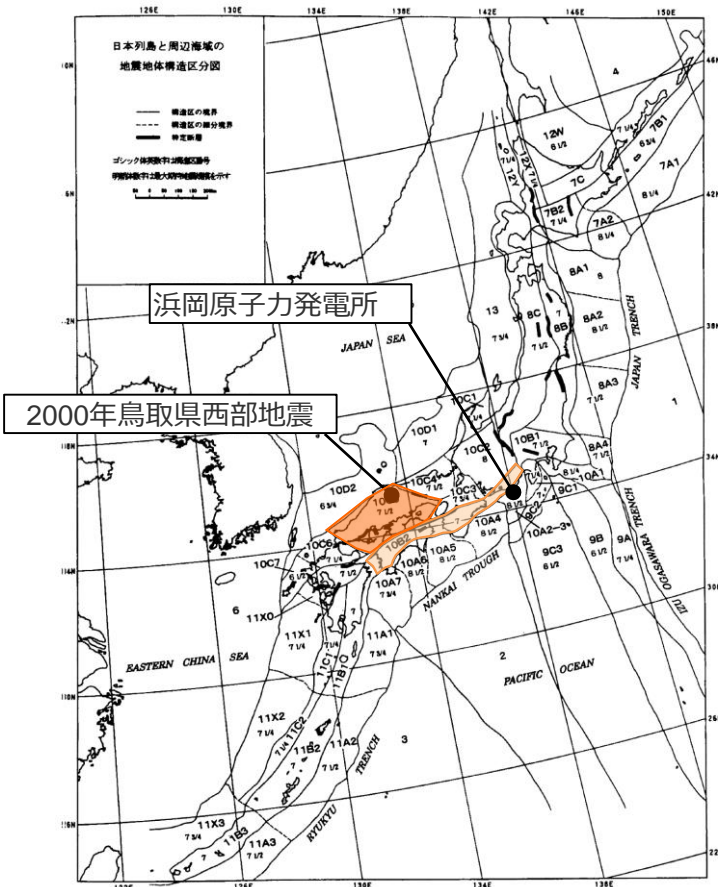


FIGURE 2 (Continued)

<3.2 2000年鳥取県西部地震>

地震地体構造区分による比較検討 (垣見・他(2003))

- 垣見・他(2003)は、既往の各種区分図を比較した上で最新のデータと知見に基づき地震地体構造区分図を作成している。
 - 2000年鳥取県西部地震の震源域が位置する「中国山地・瀬戸内海(10C5)」は、活断層の密度は小である一方、地震活動は中（高）とされている。主な地震として、最近では2000年鳥取県西部地震のほか、1857年安芸・伊予、1872年浜田、1905年安芸灘など、M7クラスの内陸地殻内地震が複数報告されている。
 - 一方、敷地及び敷地周辺の位置する「西南日本弧外帯(10B2)」は、活断層密度は極小で、地震活動も低い地域とされている。主な地震として、M7クラスの1331年紀伊、1789年阿波が挙げられているが、これらは敷地から100km以上離れている。
- なお、浜岡原子力発電所の敷地周辺は、10A2-3（駿河湾－遠州灘）にも該当しているが、内陸地殻内地震ではなくプレート間地震を主体とする構造区であることから、ここでは比較・検討の対象としていない。



<地震地体構造区分>

(垣見・他(2003)に震源位置及び発電所位置を加筆、それぞれが位置する地体構造範囲を着色)

	2000年鳥取県西部地震の震源域	敷地及び敷地周辺
(1)構造区	10C5 中国山地・瀬戸内海	10B2 西南日本弧外帯
(2)地形・地質	北半部は安定隆起域、南半部は沈降域、北部に火山	外弧隆起帯、安定域
(3)活断層の密度、長さ、活動度、断層型ほか	小、中(長)、B(A)、横・逆 北東(右)、北西(左)が卓越、東西(逆)はやや古い、南端は中央構造線	極小、短(中)、C、横・逆
(4)浅発大、中地震活動	中(1885年以降は北部で高) 瀬戸内地域でやや深い、東西圧縮横ずれ断層型	低
主な地震	1857年安芸・伊予 (M7 1/4±0.5) 1905年安芸灘 (s) (M7 1/4) 1872年浜田 (M7.1 ±0.2) 1686年安芸・伊予 (M7~7.4) 880年出雲 (M7.0) 1649年安芸・伊予 (M7.0 ±1/4) 2000年鳥取県西部 (M7.3)	1331年紀伊 (M ≥7.0) 1789年阿波 (M7.0)

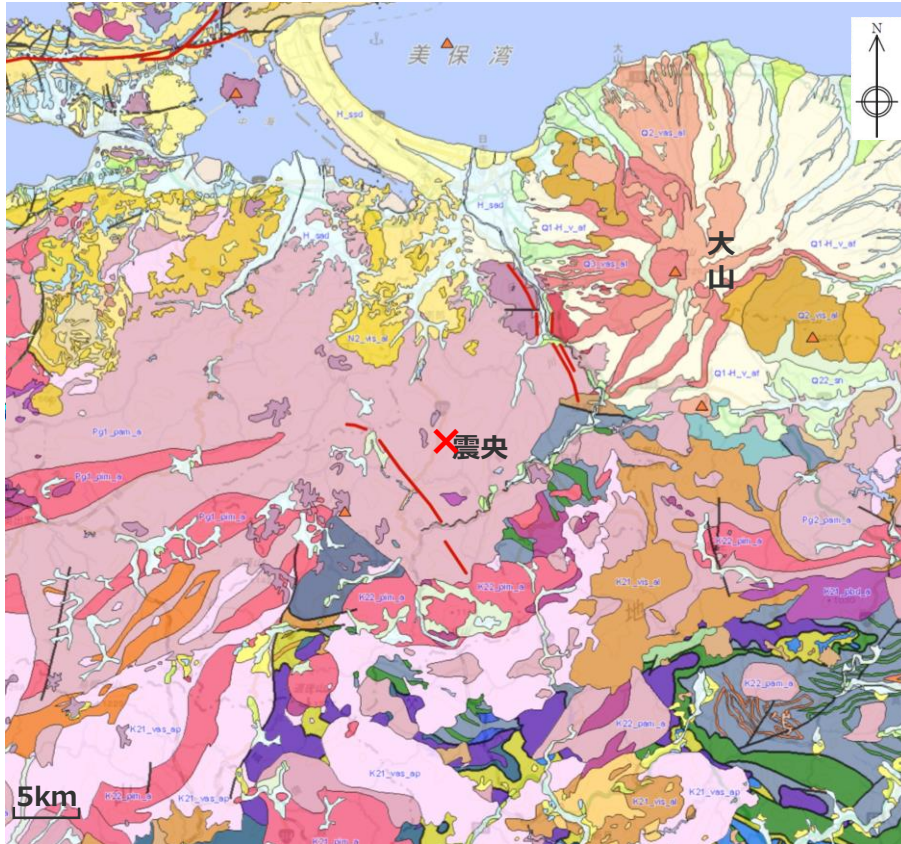
注) これら地震は敷地から100km以上離れており、敷地周辺にはM7クラスの地震の報告はない。

<3.2 2000年鳥取県西部地震> 地質分布による比較検討

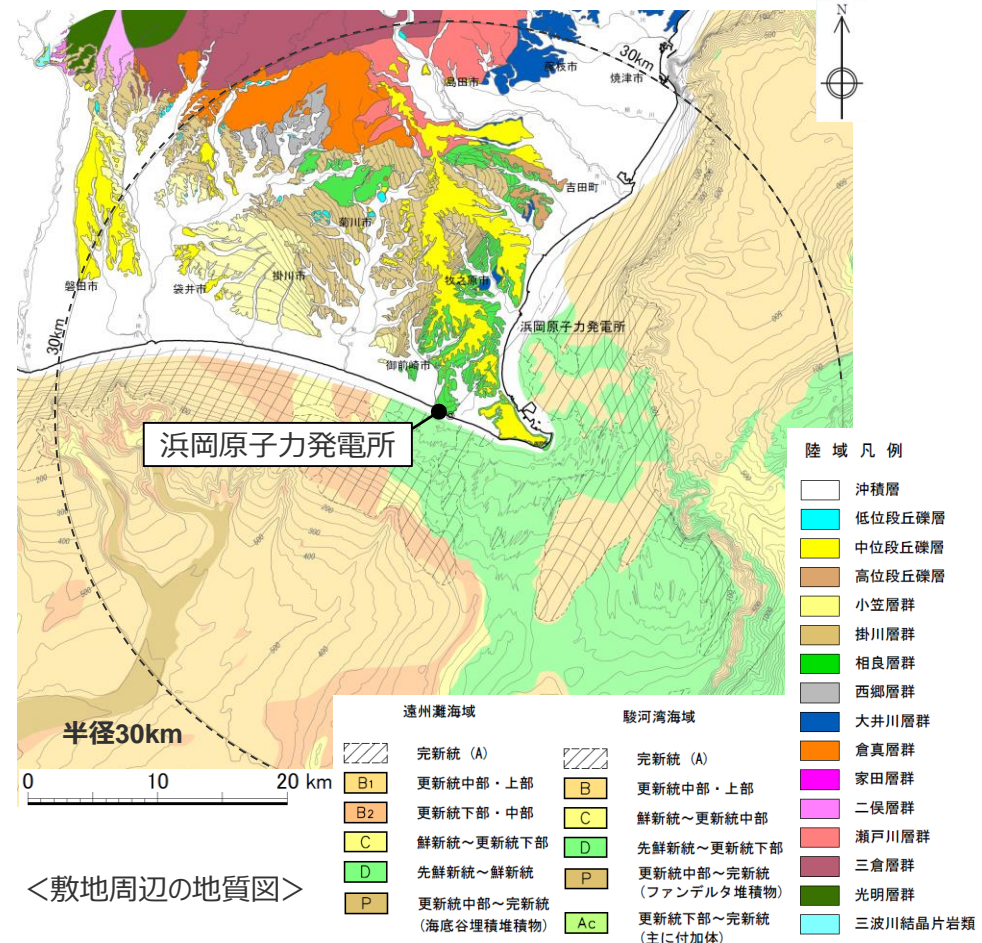
- シームレス地質図によると、2000年鳥取県西部地震の震源域周辺は、白亜紀から古第三紀の花崗岩を主体としており、新第三紀中新世に貫入した安山岩～玄武岩質の岩脈が頻りに分布している。
- 一方、敷地及び敷地周辺では、中生代～新生代第四紀前期の堆積岩が分布し、それを覆うように第四紀の段丘堆積物や完新統が分布するが、敷地周辺（半径30km）には、花崗岩や岩脈は分布していない。なお、本地域では、フィリピン海プレートの沈み込みにより付加体が発達している。

・なお、2008年岩手・宮城内陸地震の震源域に見られるような大規模地すべり地形は2000年鳥取県西部地震の震源域と敷地及び敷地近傍のいずれにも分布していないことを確認している。

敷地周辺の地質層序表及び付加体地域の断層及び褶曲構造の概念図は、p.142参照



<2000年鳥取県西部地震の震源域周辺の地質図>
(シームレス地質図に震央位置や縮尺等を加筆) (凡例はp.132参照)

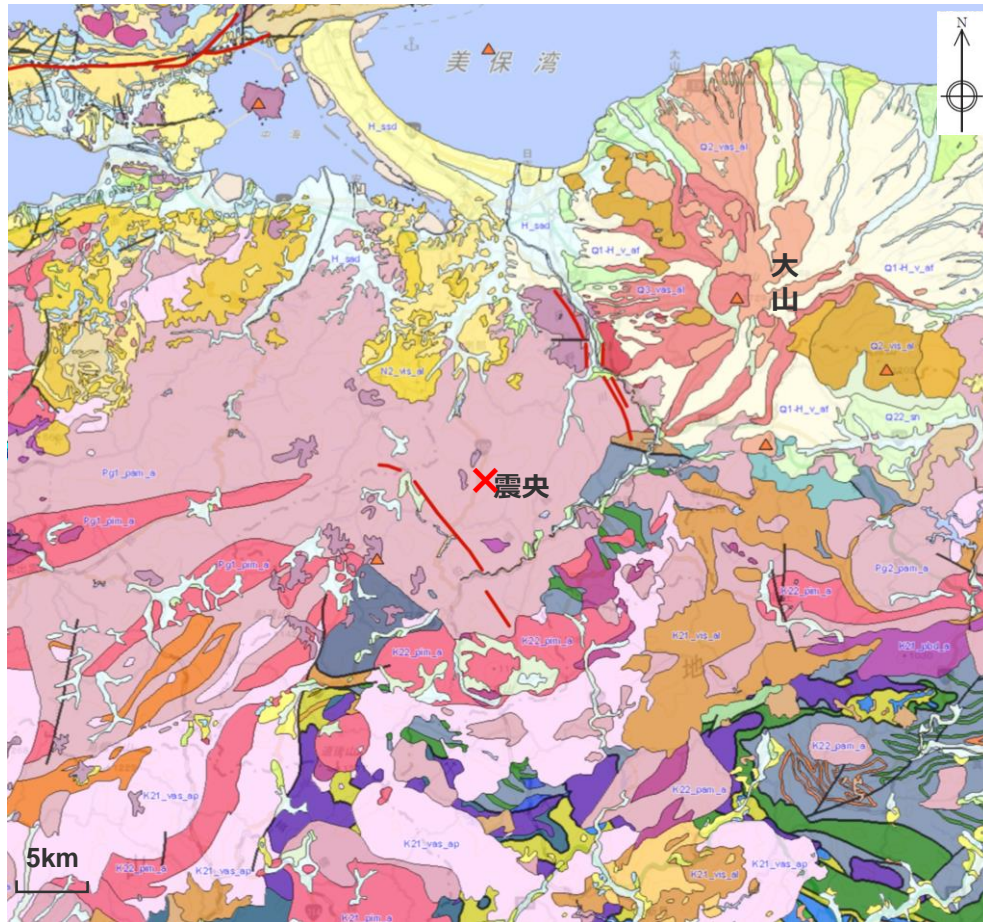


<敷地周辺の地質図>

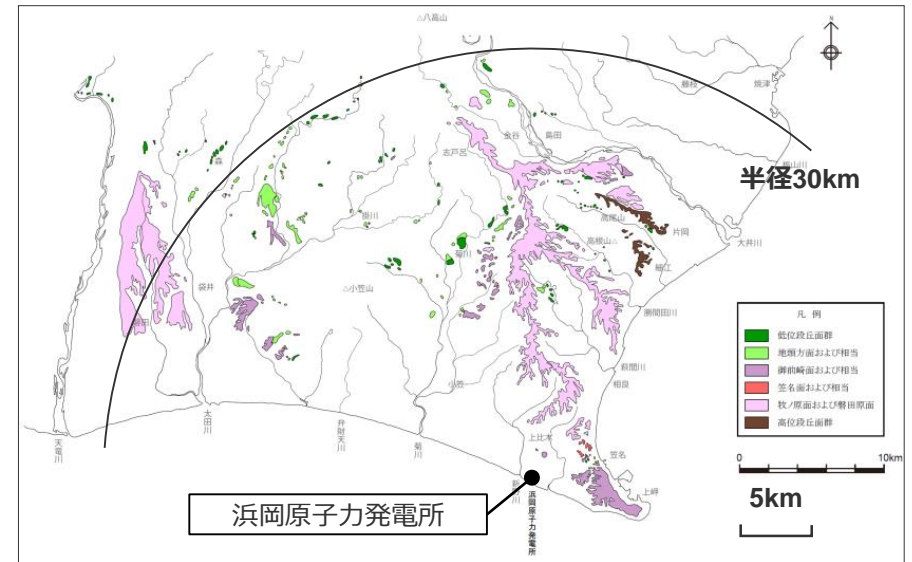
<3.2 2000年鳥取県西部地震>

地形の特徴：第四系の分布・地形面の発達状況による比較検討

- 震源域周辺の中国地方山間部は、明瞭な断層変位基準の少ない地域であるとされており、震源域周辺には断層変位基準となる第四紀の海成段丘面及び段丘堆積物は分布していない。
- 一方、敷地及び敷地周辺には、断層変位基準となる第四紀の海成段丘面（主に後期更新世の牧ノ原面、笠名面、御前崎面）及び段丘堆積物が分布している。



<2000年鳥取県西部地震の震源域周辺の地質図>（第四系の分布状況）
（シームレス地質図に震央位置や縮尺等を加筆）（凡例はp.132参照）



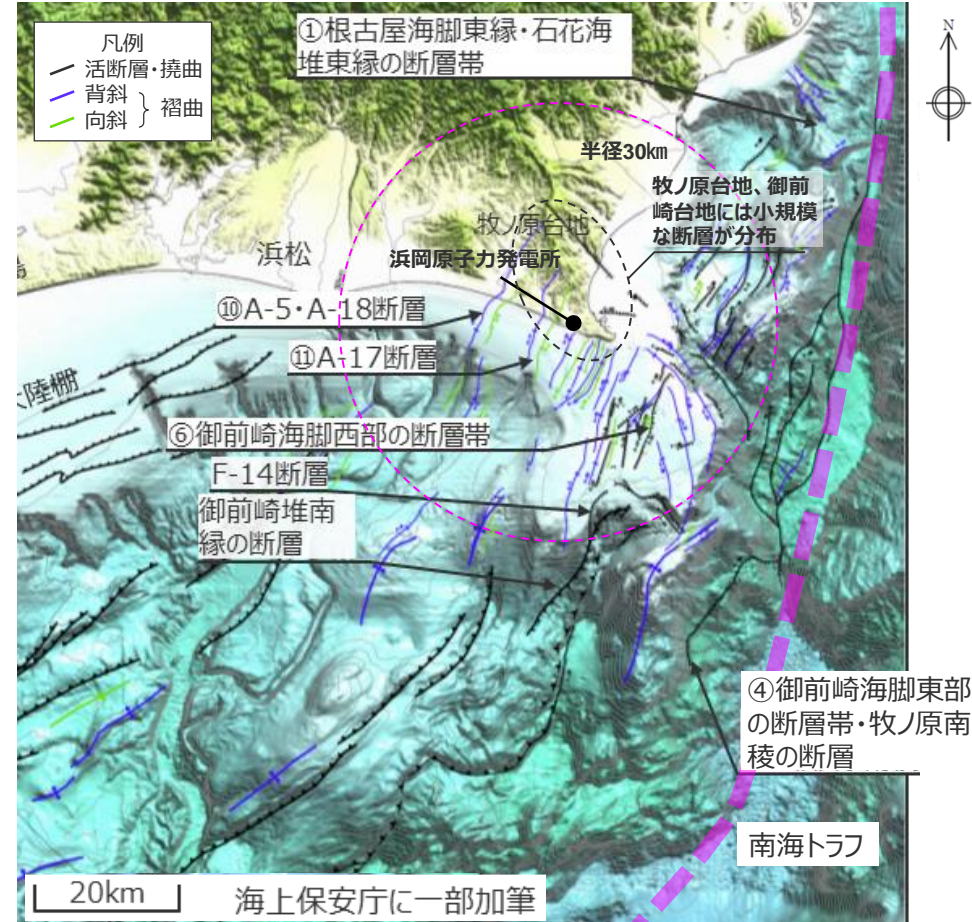
<敷地周辺の地形面区分図>

<3.2 2000年鳥取県西部地震> 活断層の分布による比較検討

- 2000年鳥取県西部地震の震源域周辺は活断層の発達過程としては初期ないし未成熟な段階にある地域とされており、活断層データベース（地質調査総合センター）によると、震源域周辺には小規模な活動セグメントが示され※、その周辺には横ずれ断層がいくつか分布しているが、活断層の密度は低い。（※2000年鳥取県西部地震前は同セグメントは表示されていなかった）
- 一方、当社による同データベースを含む敷地周辺の調査及び活断層評価の結果、敷地及び敷地周辺には海域を主として付加体地域に形成されるトラフ軸に沿う褶曲構造及び主に逆断層が多数分布している。



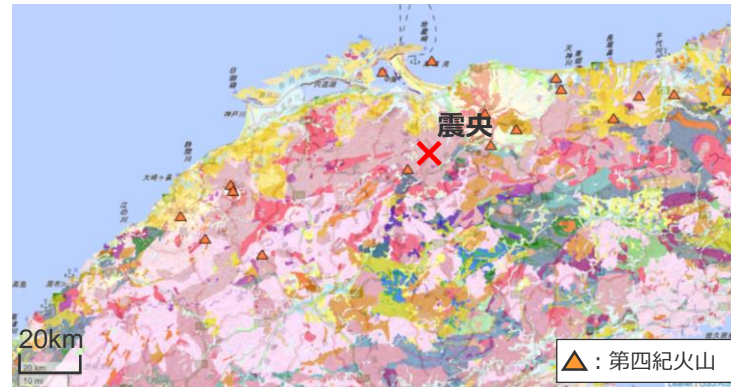
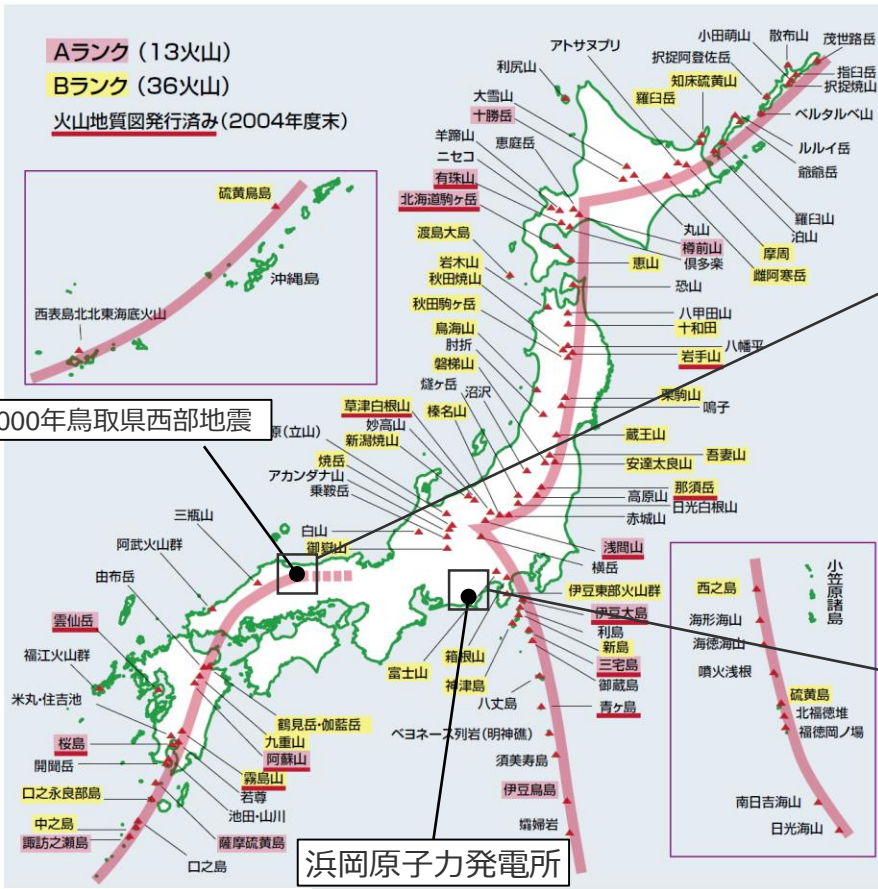
<2000年鳥取県西部地震の震央周辺の活断層分布図>
(活断層データベース（地質調査総合センター）に震央位置、断層名称、縮尺、凡例を加筆)



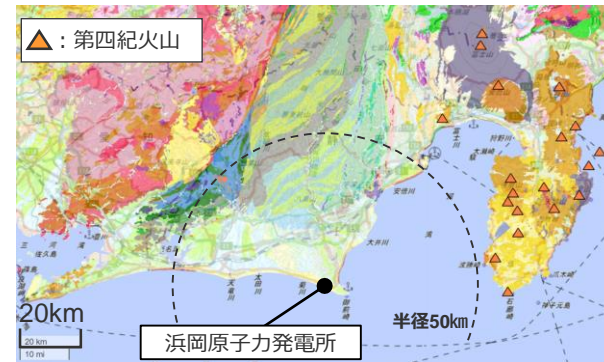
<浜岡原子力発電所の敷地周辺の活断層分布図>
(第1041回 資料2-2-2、p.15を基に作成)

<3.2 2000年鳥取県西部地震> 火山フロントとの位置関係等による比較検討

- 2000年鳥取県西部地震の震源域周辺は、火山フロント（星住・中野(2004)）に近接しており、第四紀火山も大山ほかいくつか示されている（「日本の第四紀火山」(地質調査総合センター)）。
- 一方、敷地及び敷地周辺は火山フロントから離れており、第四紀の火山活動は知られておらず、カルデラも認められない。



<2000年鳥取県西部地震震源域周辺の第四紀火山>
(日本の第四紀火山(地質調査総合センター)に震央位置、縮尺、凡例を加筆)
(地質の凡例はp.132参照)



<敷地周辺の第四紀火山>
(日本の第四紀火山(地質調査総合センター)に発電所位置、縮尺、凡例等を加筆)
(地質の凡例はp.132参照)

橙色の太いラインが火山フロント。<日本列島の活火山>
(星住・中野(2004)に震源位置、発電所の位置等を加筆)

<3.2 2000年鳥取県西部地震>

2000年鳥取県西部地震の震源域との地域性の比較検討結果

【2000年鳥取県西部地震】

- 2000年鳥取県西部地震の震源域と浜岡原子力発電所の敷地及び敷地周辺とについて、下表のとおり、大局的な地体構造区分の違いを確認したうえで、地質分布、地形の特徴、活断層の分布、火山フロントとの位置関係等の比較検討を行った。
- 浜岡原子力発電所の敷地及び敷地周辺は、2000年鳥取県西部地震の震源域で事前に活断層の存在が指摘されていなかった主な要因と考えられる、**活断層が未成熟で密度が低いことについて、付加体地域に形成されるトラフ軸に沿う褶曲構造及び主に逆断層が多数分布していること及び活断層の存在の把握に資する断層変位基準となる第四紀の海成段丘面及び段丘堆積物が分布していること（下表黄色背景部）に地域性の違いが認められる。**
- また、地質分布や火山フロントとの位置関係についても、地域性の違いが認められる。
- これらのことから、2000年鳥取県西部地震の震源域と浜岡原子力発電所の敷地及び敷地周辺とは、地域性が異なると判断し、2000年鳥取県西部地震は観測記録の収集対象外とした。

【比較検討結果の凡例】 ○：類似性あり △：類似性低い～一部あり ×：類似性なし 【記載事項の凡例】 赤字：類似点 青字：相違点 上記比較検討で重視した地域性の違い

項目	比較検討結果	2000年鳥取県西部地震の震源域	浜岡原子力発電所の敷地及び敷地周辺
地体構造区分 (基盤地質分類) (Wallis et al.(2020))	×	飛騨-隠岐帯 (HO) (西南日本弧の日本海側に位置し、主に古生代～中生代の花崗岩、片麻岩から構成される。)	古第三紀～新第三紀の付加体 (P-N) (西南日本の外弧全体に発達する古第三紀～新第三紀の付加体で、タービダイト起源の砂岩、泥岩を主体とする。)
地震地体構造区分 (垣見・他(2003))	×	中国山地・瀬戸内海 (10C5) (北部は安定隆起域で火山が分布し、南部は沈降域にあり、活断層の密度は小だが、地震活動は中(高)、主な地震として、M7クラスの内陸地殻内地震が複数報告されている。)	西南日本弧外帯 (10B2) (外弧隆起帯の安定域にあり、活断層の密度は極小、地震活動は低、主な地震は2つほど報告されているが、敷地周辺ではM7クラスの内陸地殻内地震の報告はない。)
地質分布	×	<ul style="list-style-type: none"> 白亜紀から古第三紀の花崗岩を主体としており、新第三紀中新世に貫入した安山岩～玄武岩質の岩脈が頻りに分布する。 	<ul style="list-style-type: none"> フィリピン海プレートの沈み込みにより付加体が発達し、中生代～新生代第四紀前期の堆積岩類が厚く分布するが、花崗岩や岩脈は分布していない。
地形の特徴：第四系の分布・地形面の発達状況	×	<ul style="list-style-type: none"> 明瞭な断層変位基準の少ない地域であるとされており、震源域周辺には断層変位基準となる第四紀の海成段丘面及び段丘堆積物は分布していない。 	<ul style="list-style-type: none"> 断層変位基準となる第四紀の海成段丘面及び段丘堆積物が分布している。
活断層の分布	×	<ul style="list-style-type: none"> 震源域周辺は、活断層の発達過程としては初期ないし未成熟な段階にある地域とされており、小規模な活動リニアメントが示され、その周辺には横ずれ断層がいくつか分布しているが、活断層の密度は低い。なお、震源域には褶曲構造は知られていない。 	<ul style="list-style-type: none"> 敷地周辺には海域を主として付加体地域に形成されるトラフ軸に沿う褶曲構造及び主に逆断層が多数分布している。
火山フロントとの位置関係等	×	<ul style="list-style-type: none"> 火山フロントに近接しており、周囲には第四紀火山が分布する。 	<ul style="list-style-type: none"> 火山フロントからは離れており、敷地周辺には第四紀火山はなくカルデラも認められない。

・なお、2008年岩手・宮城内陸地震の震源域に見られるような大規模地すべり地形は2000年鳥取県西部地震の震源域と敷地及び敷地近傍のいずれにも分布していないことを確認している。

余白

目次

1 概要	……p.4~
2 全国共通に考慮すべき地震動	
2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法	……p.15~
2.2 標準応答スペクトルに基づく地震動	……p.58~
2.2.1 地下構造モデル及び地震基盤相当面の設定	……p.62~
2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価	……p.64~
2.3 2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動	……p.77~
2.3.1 2004年北海道留萌支庁南部の地震の観測記録	……p.80~
2.3.2 佐藤・他(2013)による基盤地震動の推定に関する知見	……p.86~
2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価	……p.94~
2.4 地震動の顕著な増幅を考慮する地震動	……p.118~
3 地域性を考慮する地震動	……p.127~
3.1 2008年岩手・宮城内陸地震	……p.129~
3.2 2000年鳥取県西部地震	……p.151~
4 震源を特定せず策定する地震動の策定	……p.167~
補足説明資料	……p.172~
参考資料	……p.179~

< 4 震源を特定せず策定する地震動の策定 >

まとめ

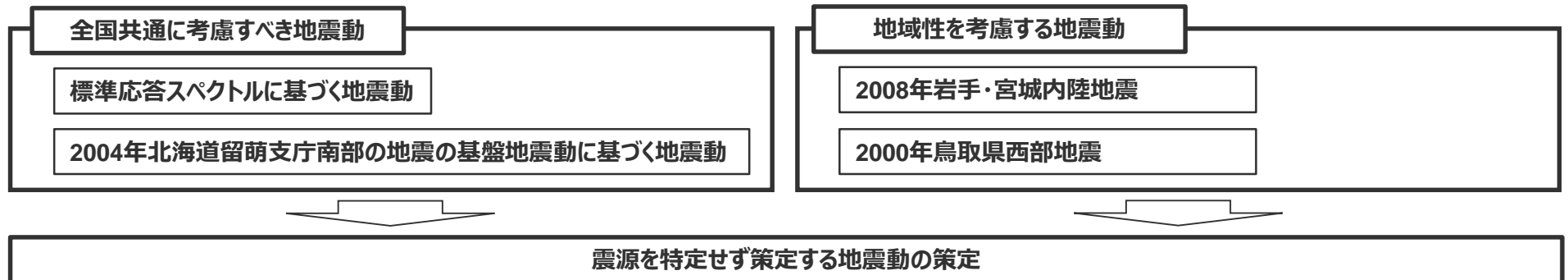
- 敷地における「震源を特定せず策定する地震動」は、「**实用発電用原子炉及びその附属施設の位置、構造及び設備の基準に関する規則の解釈**」の別記2の記載及び「**基準地震動及び耐震設計方針に係る審査ガイド**」を踏まえて、震源と活断層を関連付けることが困難な過去の内陸地殻内の地震について得られた震源近傍における観測記録を基に、各種の不確かさを考慮して敷地の地盤物性に応じた応答スペクトルを設定して策定する。
- 「震源を特定せず策定する地震動」の策定に当たっては、「**全国共通に考慮すべき地震動**」及び「**地域性を考慮する地震動**」を検討する。

<全国共通に考慮すべき地震動>

- 「**標準応答スペクトルに基づく地震動**」として、地震基盤相当面において設定された「標準応答スペクトル」に基づき、敷地の地盤物性に応じて解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映した地震動を考慮する。
- 「**2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動**」として、「2004年北海道留萌支庁南部の地震のK-NET HKD020（港町）観測点の観測記録」に基づき、敷地の地盤物性に応じて解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映した地震動を考慮する。
- これらの解放基盤表面までの地震波の伝播特性の反映は、敷地の一次元地下構造モデルを用いて行う。また、地震動の顕著な増幅を考慮する地震動評価も行う。

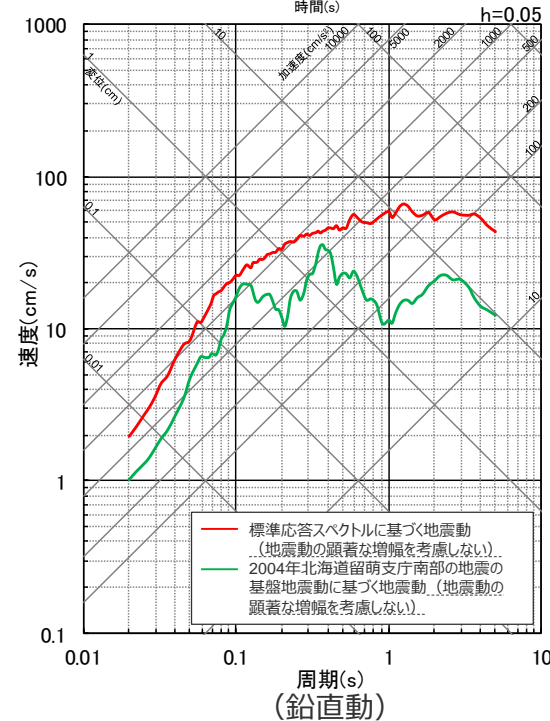
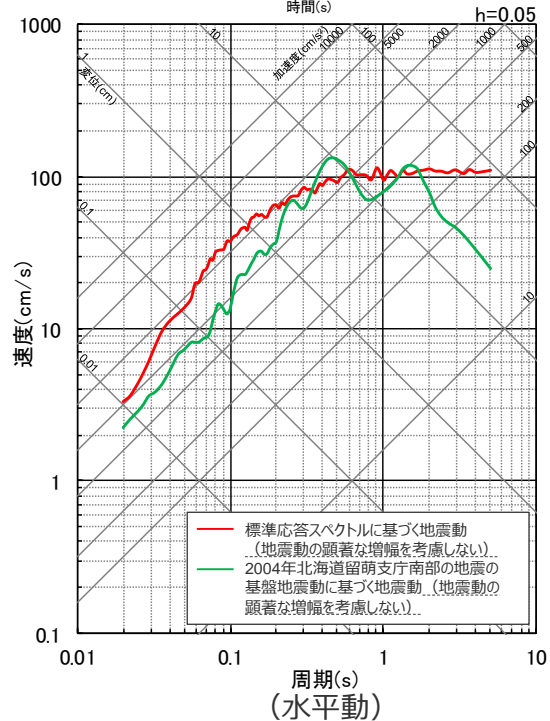
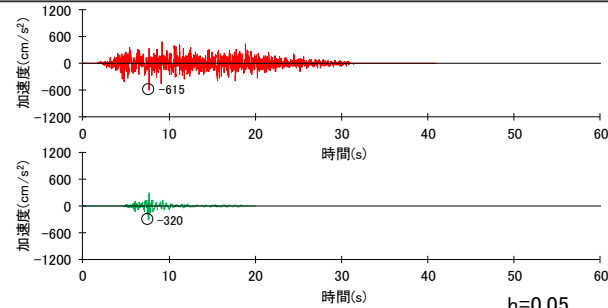
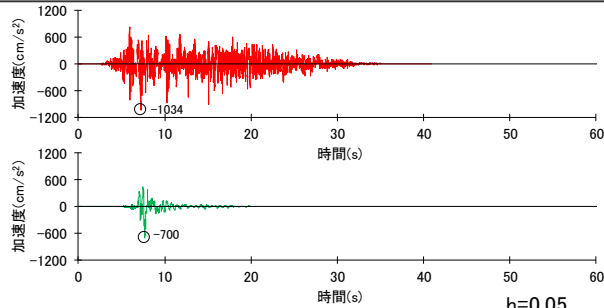
<地域性を考慮する地震動>

- 2008年岩手・宮城内陸地震及び2000年鳥取県西部地震の震源域と浜岡原子力発電所の敷地及び敷地周辺について特徴を整理し比較した結果、地域差が認められることから、2008年岩手・宮城内陸地震及び2000年鳥取県西部地震の観測記録は収集対象外とする。



< 4 震源を特定せず策定する地震動の策定 > まとめ (地震動の顕著な増幅を考慮しない)

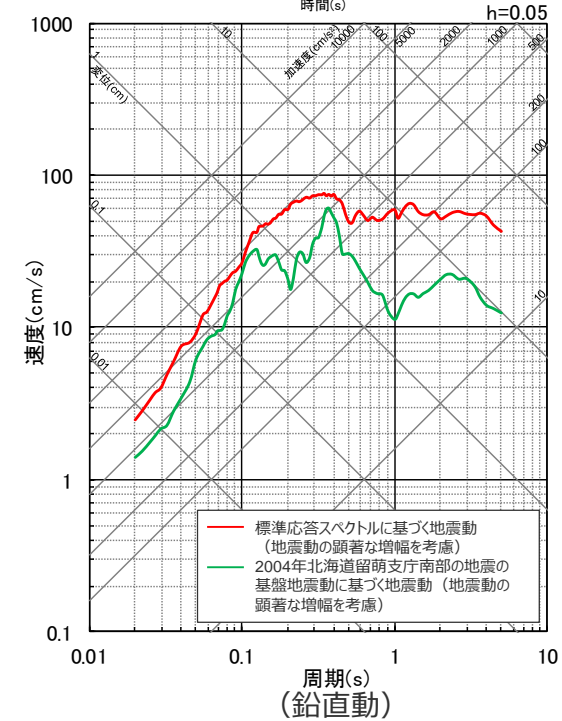
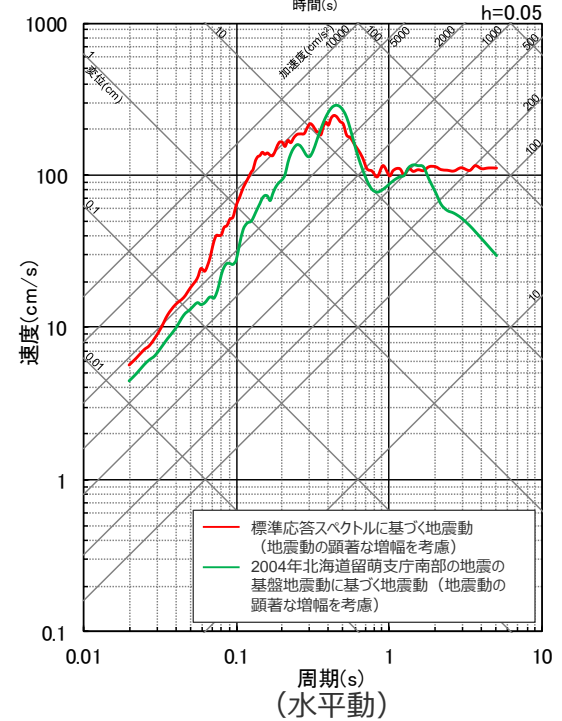
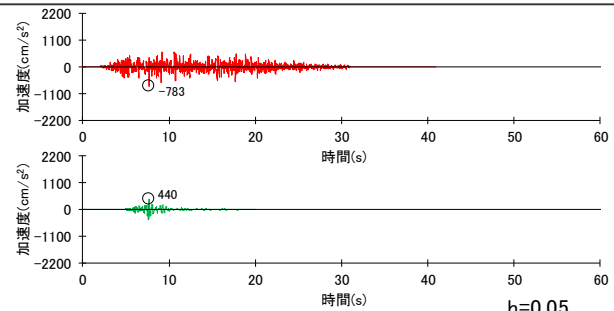
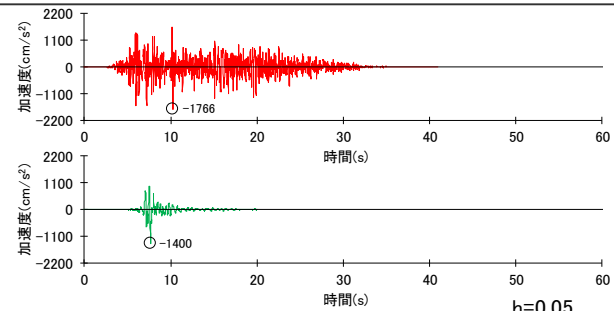
○ 震源を特定せず策定する地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮しない) として、標準応答スペクトルに敷地の地盤物性に応じて解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映した地震動 (水平成分: 1034cm/s^2 、鉛直成分: 615cm/s^2) 及び2004年北海道留萌支庁南部の地震の検討結果に保守性を考慮した地震動 (水平成分: 700cm/s^2 、鉛直成分: 320cm/s^2) を考慮する。



< 震源を特定せず策定する地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮しない) (上段: 加速度時刻歴波形、下段: 応答スペクトル) >

< 4 震源を特定せず策定する地震動の策定 > まとめ (地震動の顕著な増幅を考慮)

○ 震源を特定せず策定する地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮) として、標準応答スペクトルに敷地の地盤物性に応じて解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映した地震動 (水平成分: 1766cm/s²、鉛直成分: 783cm/s²) 及び2004年北海道留萌支庁南部の地震の検討結果に保守性を考慮した地震動 (水平成分: 1400cm/s²、鉛直成分: 440cm/s²) を考慮する。



<震源を特定せず策定する地震動 (地震動の顕著な増幅を考慮) (上段: 加速度時刻歴波形、下段: 応答スペクトル) >

余白

目次

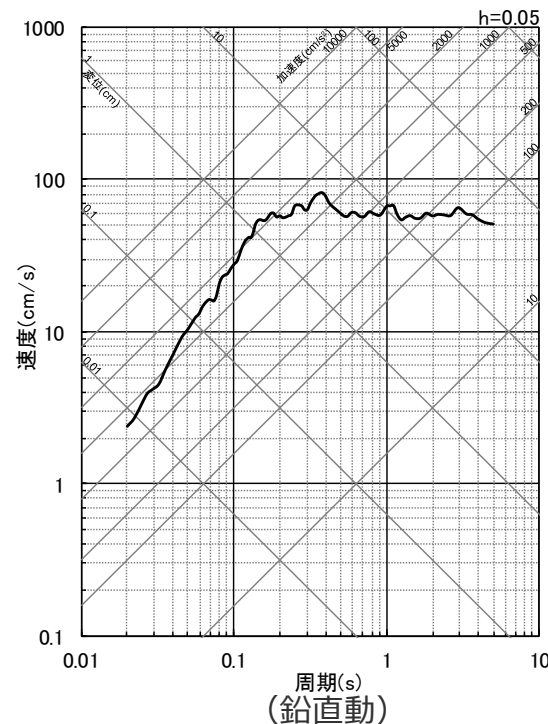
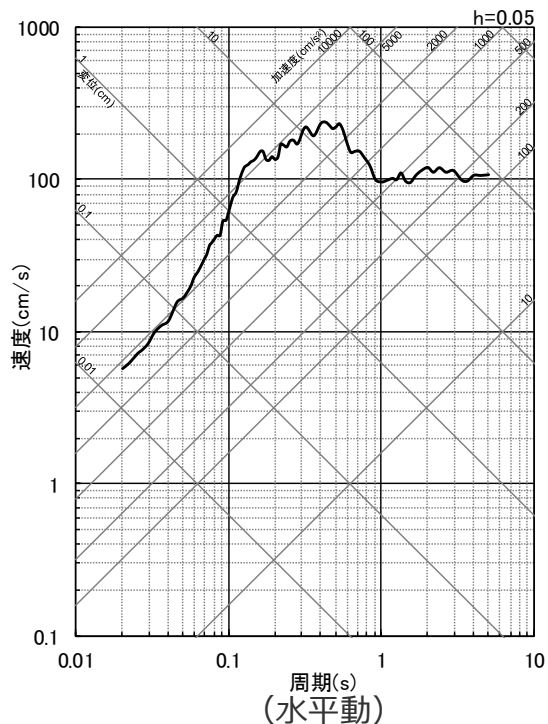
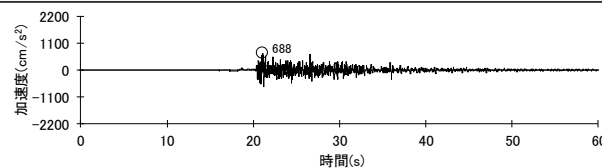
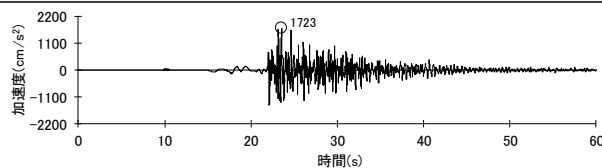
1 概要	……p.4~
2 全国共通に考慮すべき地震動	
2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法	……p.15~
2.2 標準応答スペクトルに基づく地震動	……p.58~
2.2.1 地下構造モデル及び地震基盤相当面の設定	……p.62~
2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価	……p.64~
2.3 2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動	……p.77~
2.3.1 2004年北海道留萌支庁南部の地震の観測記録	……p.80~
2.3.2 佐藤・他(2013)による基盤地震動の推定に関する知見	……p.86~
2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価	……p.94~
2.4 地震動の顕著な増幅を考慮する地震動	……p.118~
3 地域性を考慮する地震動	……p.127~
3.1 2008年岩手・宮城内陸地震	……p.129~
3.2 2000年鳥取県西部地震	……p.151~
4 震源を特定せず策定する地震動の策定	……p.167~
補足説明資料	……p.172~
参考資料	……p.179~

補足説明資料

標準応答スペクトルに基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）の模擬地震動の作成の複数の方法による確認

<補足説明資料 標準応答スペクトルに基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）の模擬地震動の作成の複数の方法による確認> 解放基盤表面において評価した地震動

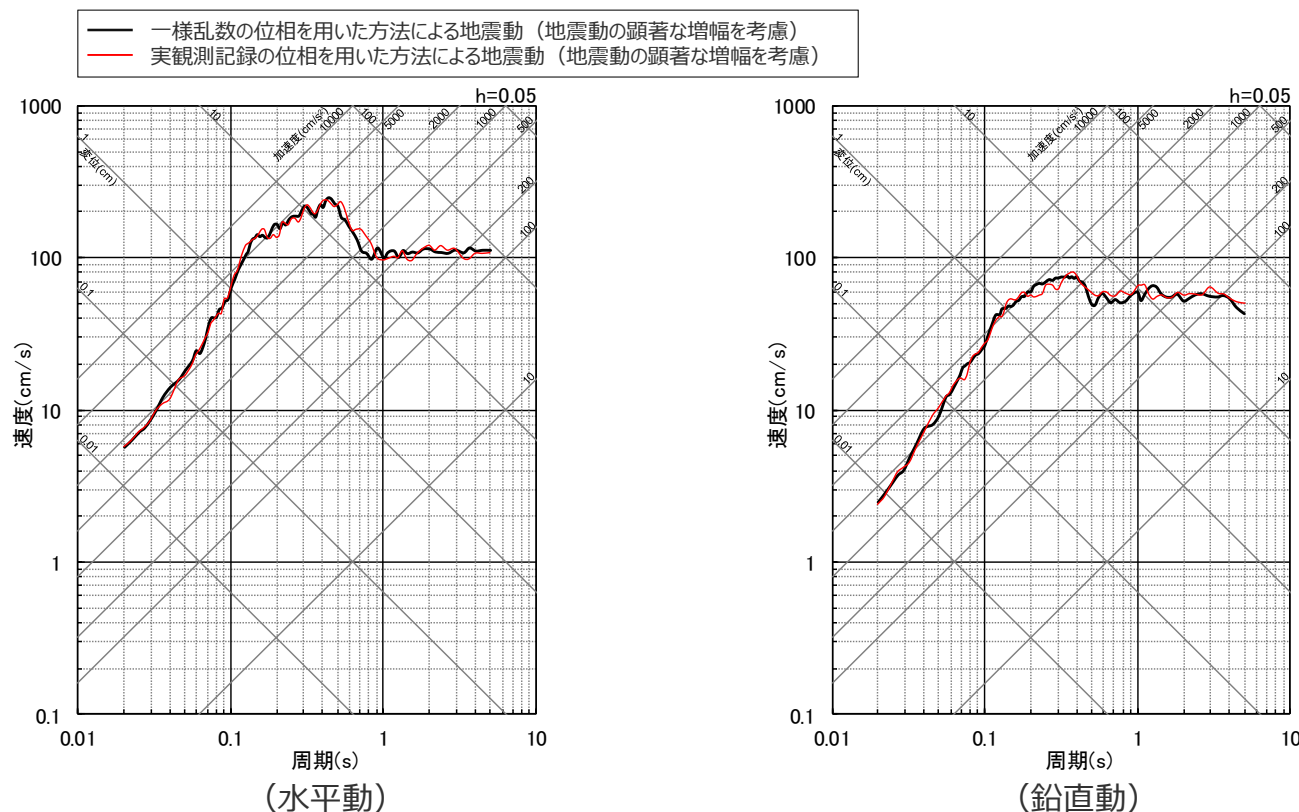
- 模擬地震動の作成の複数の方法による検討について、地震動の顕著な増幅を考慮しない地震動評価と同様に、一様乱数の位相を用いた方法による地震動と実観測記録の位相を用いた方法による地震動の比較を行う。
- 実観測記録の位相を用いた方法による地震動について、一次元地下構造モデル（SGFモデル）及び増幅係数を用いて敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映し、解放基盤表面における地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）を評価した。



<解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）の評価結果
(上段：加速度時刻歴波形、下段：応答スペクトル)>

<補足説明資料 標準応答スペクトルに基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）の模擬地震動の作成の複数の方法による確認> 模擬地震動の作成の複数の方法の比較（応答スペクトル）

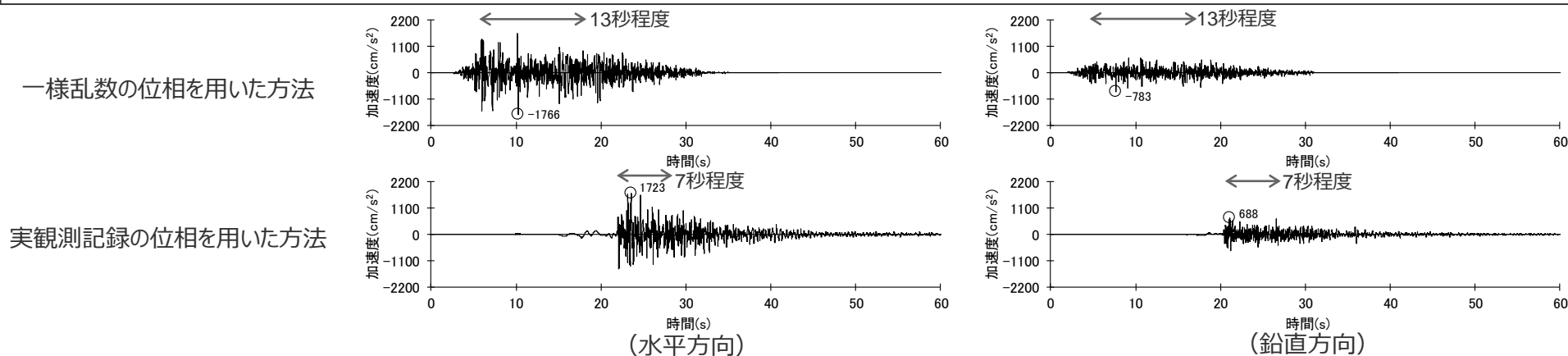
○解放基盤表面における応答スペクトルは、一様乱数の位相を用いた方法による地震動と実観測記録の位相を用いた方法による地震動で差異は認められない。



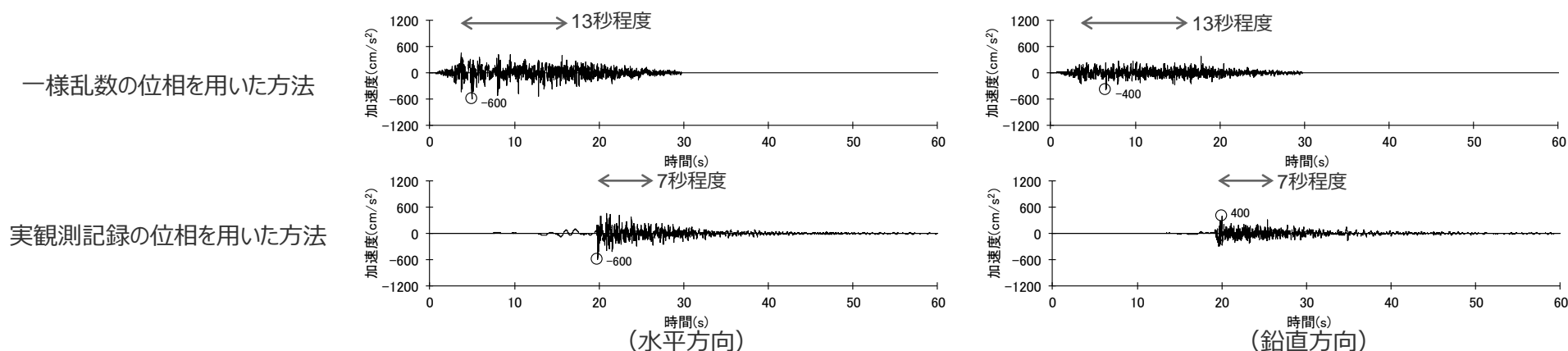
<解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）の評価結果の比較（応答スペクトル）>

＜補足説明資料 標準応答スペクトルに基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）の模擬地震動の作成の複数の方法による確認＞
模擬地震動の作成の複数の方法の比較（加速度時刻歴波形）

- 加速度時刻歴波形の振幅包絡形状は、両方法（一様乱数の位相を用いた方法と実観測記録の位相を用いた方法）による地震動とも地震基盤相当面と解放基盤表面とで傾向は大きく変わらない。
- 解放基盤表面における加速度時刻歴波形の強震部の継続時間は、一様乱数の位相を用いた方法による地震動の方が長い。
- 解放基盤表面における最大加速度は、一様乱数の位相を用いた方法による地震動と実観測記録の位相を用いた方法による地震動で大きな差異は認められず、その中でも一様乱数の位相を用いた方法による地震動の方が大きい。



＜解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）の評価結果の比較（加速度時刻歴波形）＞



＜地震基盤相当面において作成した模擬地震動の比較（加速度時刻歴波形）＞

←→：強震部

＜補足説明資料 標準応答スペクトルに基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）の模擬地震動の作成の複数の方法による確認＞
模擬地震動の作成の複数の方法の比較（まとめ）

○ 一様乱数の位相を用いた方法による地震動と実観測記録の位相を用いた方法による地震動とを比較した結果は下表のとおり。

＜比較結果のまとめ＞

比較項目	比較結果
応答スペクトル	○ 解放基盤表面における応答スペクトルは、一様乱数の位相を用いた方法による地震動と実観測記録の位相を用いた方法による地震動で差異は認められない。
時刻歴波形	○ 加速度時刻歴波形の振幅包絡形状は、両方法（一様乱数の位相を用いた方法と実観測記録の位相を用いた方法）による地震動とも地震基盤相当面と解放基盤表面とで傾向は大きく変わらない。 ○ 解放基盤表面における加速度時刻歴波形の強震部の継続時間は、一様乱数の位相を用いた方法による地震動の方が長い。 ○ 解放基盤表面における最大加速度は、一様乱数の位相を用いた方法による地震動と実観測記録の位相を用いた方法による地震動で大きな差異は認められず、そのような中では一様乱数の位相を用いた方法による地震動の方がやや大きい。



- 模擬地震動の作成の複数の方法による検討として、地震規模がM6.0より小さいものの、敷地近傍（敷地から10km以内）で発生した内陸地殻内地震における敷地の観測記録（2015年9月1日静岡県中部の地震（M4.3、震央距離4.4km））を用いて、実観測記録の位相を用いた方法により模擬地震動を作成して解放基盤表面における地震動を評価し、一様乱数の位相を用いた方法による地震動との比較を行い、位相の違いが地震基盤相当面から解放基盤表面までの伝播の特性に与える影響を検討した。
- その結果、一様乱数の位相を用いた方法による地震動に対し、実観測記録の位相を用いた方法による地震動を比較すると、解放基盤表面における応答スペクトルに差異は認められないこと、加速度時刻歴波形の振幅包絡形状は両方法による地震動とも地震基盤相当面と解放基盤表面とで傾向は大きく変わらないこと、解放基盤表面における最大加速度に大きな差異は認められないことから、両方法の**模擬地震動の作成に用いる位相の違いが地震基盤相当面から解放基盤表面までの伝播の特性に与える影響はないと評価した。**
- また、一様乱数の位相を用いた方法による地震動は、実観測記録の位相を用いた方法による地震動と比べて、解放基盤表面における加速度時刻歴波形の強震部の継続時間が長く、解放基盤表面における最大加速度がやや大きいことから、**一様乱数の位相を用いた方法による地震動の方が保守性を有すると評価した。**
- **以上の検討結果から、標準応答スペクトルに基づく地震動（地震動の顕著な増幅を考慮）として、一様乱数の位相を用いた方法による地震動を採用する。**

余白

目次

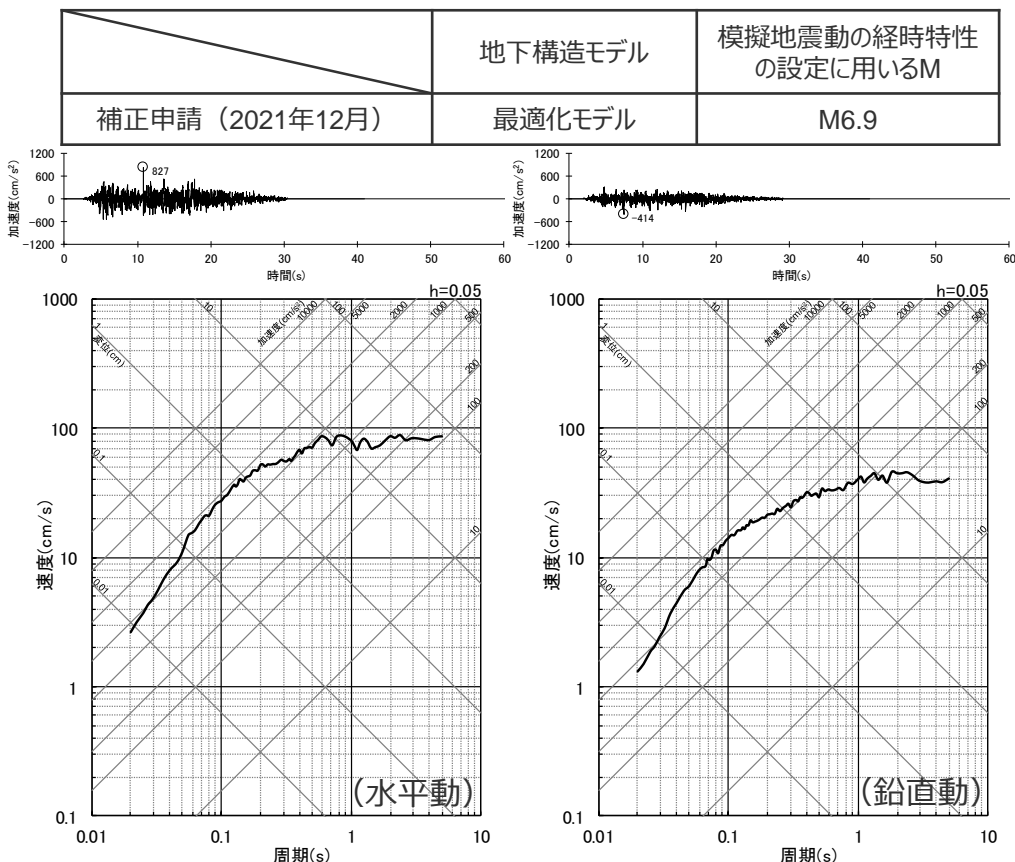
1 概要	……p.4~
2 全国共通に考慮すべき地震動	
2.1 敷地における地盤増幅特性と地震動評価への反映方法	……p.15~
2.2 標準応答スペクトルに基づく地震動	……p.58~
2.2.1 地下構造モデル及び地震基盤相当面の設定	……p.62~
2.2.2 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価	……p.64~
2.3 2004年北海道留萌支庁南部の地震の基盤地震動に基づく地震動	……p.77~
2.3.1 2004年北海道留萌支庁南部の地震の観測記録	……p.80~
2.3.2 佐藤・他(2013)による基盤地震動の推定に関する知見	……p.86~
2.3.3 敷地の地盤物性を考慮した解放基盤表面における地震動の評価	……p.94~
2.4 地震動の顕著な増幅を考慮する地震動	……p.118~
3 地域性を考慮する地震動	……p.127~
3.1 2008年岩手・宮城内陸地震	……p.129~
3.2 2000年鳥取県西部地震	……p.151~
4 震源を特定せず策定する地震動の策定	……p.167~
補足説明資料	……p.172~
参考資料	……p.179~

参考資料

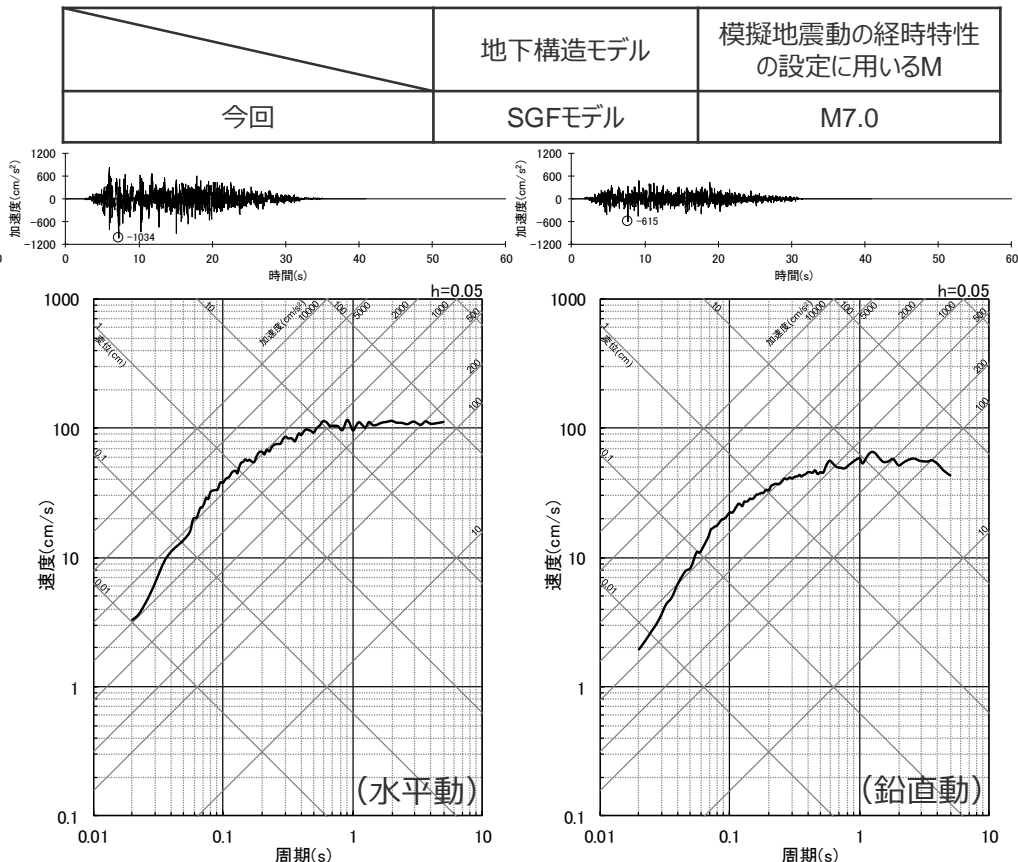
補正申請（2021年12月）における標準応答スペクトルに基づく地震動

標準応答スペクトルに係る補正申請（2021年12月）からの変更について （概要）

- 標準応答スペクトルに基づく地震動の評価に用いる地下構造モデルについて、補正申請（2021年12月）では、**敷地の地震観測記録に基づき最適化して設定した地下構造モデル（最適化モデル）**を用いたが、第1041回審査会合コメント及び先行サイトの審査を踏まえ、**断層モデルを用いた手法による地震動評価で用いた地下構造モデル（SGFモデル）と同じもの**を用いることに変更。
- また、標準応答スペクトルに基づく地震動の評価に用いる模擬地震動について、補正申請（2021年12月）では、**振幅包絡線の経時変化をM6.9で設定して作成**していたが、先行サイトの審査を踏まえ、**振幅包絡線の経時変化をM7.0で設定して作成**することに変更。



＜標準応答スペクトルに基づく地震動（補正申請（2021年12月））
（上図：加速度時刻歴波形、下図：応答スペクトル）＞



＜標準応答スペクトルに基づく地震動（今回）
（上図：加速度時刻歴波形、下図：応答スペクトル）＞

<参考資料 補正申請（2021年12月）における標準応答スペクトルに基づく地震動>

標準応答スペクトルに係る補正申請（2021年12月）からの変更について

（地下構造モデルと断層モデルを用いた手法による地震動評価と標準応答スペクトルに基づく地震動の評価の違い）

- **断層モデルを用いた手法による地震動評価**では、震源断層モデルと地下構造モデルに基づき、地震動評価を行っている（統計的グリーン関数法）。断層モデルを用いた手法による地震動評価で用いる地下構造モデル（SGFモデル）は、地下構造調査結果に基づくとともに、内閣府(2012)による南海トラフ地震の断層モデルを用いた手法の知見を重視し、**内閣府(2012)の震源断層モデルとセットとの考えから、内閣府(2012)と同じく地震基盤以深の減衰Q値を全層一律に設定している。**
 - **標準応答スペクトルに基づく地震動の評価**では、**震源モデルを用いない地震観測記録に基づく評価**であることを踏まえ、内閣府(2012)の震源断層モデルとセットとして断層モデルを用いた手法用に設定した地下構造モデルではなく、敷地の鉛直アレイ観測で蓄積した記録を重視して、**敷地の地震観測記録に基づき最適化して設定した地下構造モデル（最適化モデル）**を用いた（2021年12月補正申請）。
- ⇒ 第1041回審査会合コメント及び先行サイトの審査を踏まえ、標準応答スペクトルに基づく地震動の評価に用いる地下構造モデルについて、断層モデルを用いた手法による地震動評価で用いた地下構造モデル（SGFモデル）と同じものを用いることに変更。

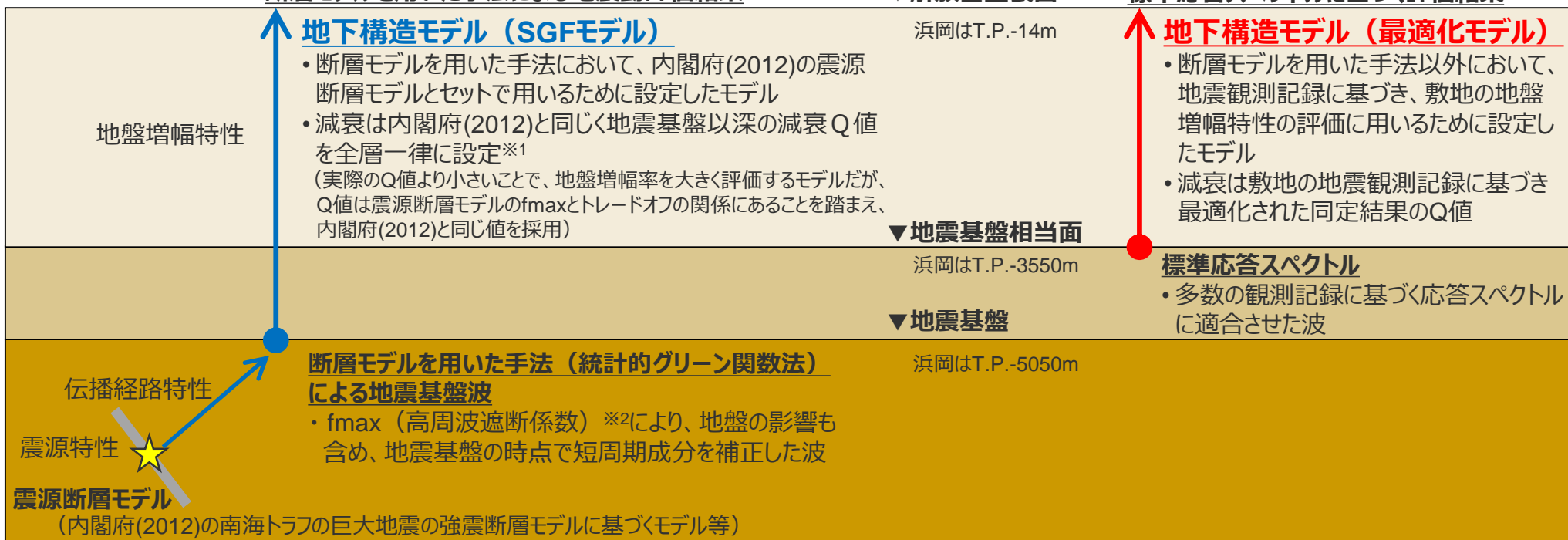
敷地ごとに震源を特定して策定する地震動

断層モデルを用いた手法による地震動評価結果

震源を特定せず策定する地震動

▼解放基盤表面

標準応答スペクトルに基づく評価結果



※1 中央防災会議・内閣府が用いた地下構造モデルのQ値（ $100^{0.7}$ ）は、地震基盤以深のQ値であり、地震基盤以浅はこの値より小さいと考えられるとしつつ、同じQ値を用いるとされた（中央防災会議(2001a)）。

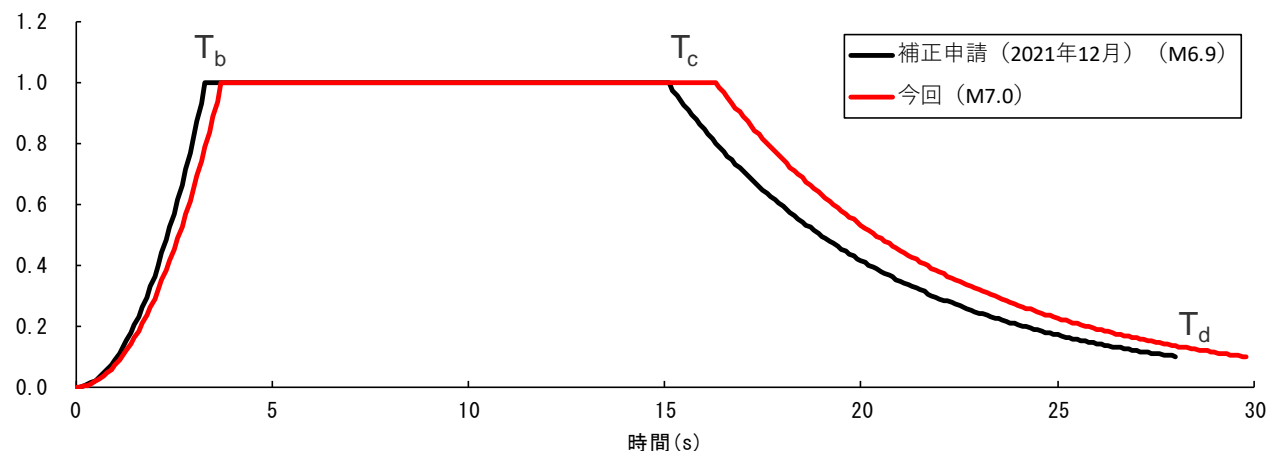
※2 fmax（高周波遮断係数）：震源スペクトルの短周期側の振幅レベルを補正する震源パラメータ。fmaxは地下構造モデルのQ値とトレードオフの関係にあるため、地盤の影響も含まれることがある。

<参考資料 補正申請（2021年12月）における標準応答スペクトルに基づく地震動>
標準応答スペクトルに係る補正申請（2021年12月）からの変更について
 （模擬地震動の振幅包絡線の経時変化）

○標準応答スペクトルに基づく地震動の評価に用いる模擬地震動について、補正申請（2021年12月）では、**M6.9で振幅包絡線の経時変化を設定した。**

⇒先行サイトの審査を踏まえ、審査ガイドにおいて「全国共通に考慮すべき地震動」の規模はMw6.5程度未満と記載されており、Mw6.5をKanamori(1977)及び武村(1990)に基づきMに換算するとM6.949になるが、審査ガイドでは「Mw6.5程度未満」と幅を持って示されていることから換算式から求められるMについて幅を持たせ、模擬地震動の特に強震部の継続時間が長めとなるよう保守的に**M7.0で振幅包絡線の経時変化を設定**することに変更。

	M	Xeq (km)	振幅包絡線の経時変化(s)			主要動継続時間 (s)	継続時間 (s)
			T _b	T _c	T _d		
補正申請（2021年12月）	6.9	10	3.3	15.1	28.0	11.8	28.0
今回	7.0	10	3.7	16.3	29.8	12.6	29.8



<補正申請（2021年12月）と変更後の振幅包絡線の経時変化（Noda et al.(2002)の方法に基づく）の比較>

<参考資料 補正申請（2021年12月）における標準応答スペクトルに基づく地震動> 標準応答スペクトルに基づく地震動の評価の概要

- 「標準応答スペクトルに基づく地震動」は、地震基盤相当面において設定された「標準応答スペクトル」に基づき、敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映して評価する。
- 解放基盤表面までの地震波の伝播特性の反映は、敷地の一次元地下構造モデルを用い、 $V_s=2200\text{m/s}$ 以上の地層の上面を地震基盤相当面として標準応答スペクトルに適合させて作成した模擬地震動を入力し、敷地の解放基盤表面における地震動を評価することにより行う。

①地下構造モデルの設定

- 敷地の地震観測記録に基づき最適化して設定した地下構造モデル（最適化モデル）を用いる。

②地震基盤相当面の設定

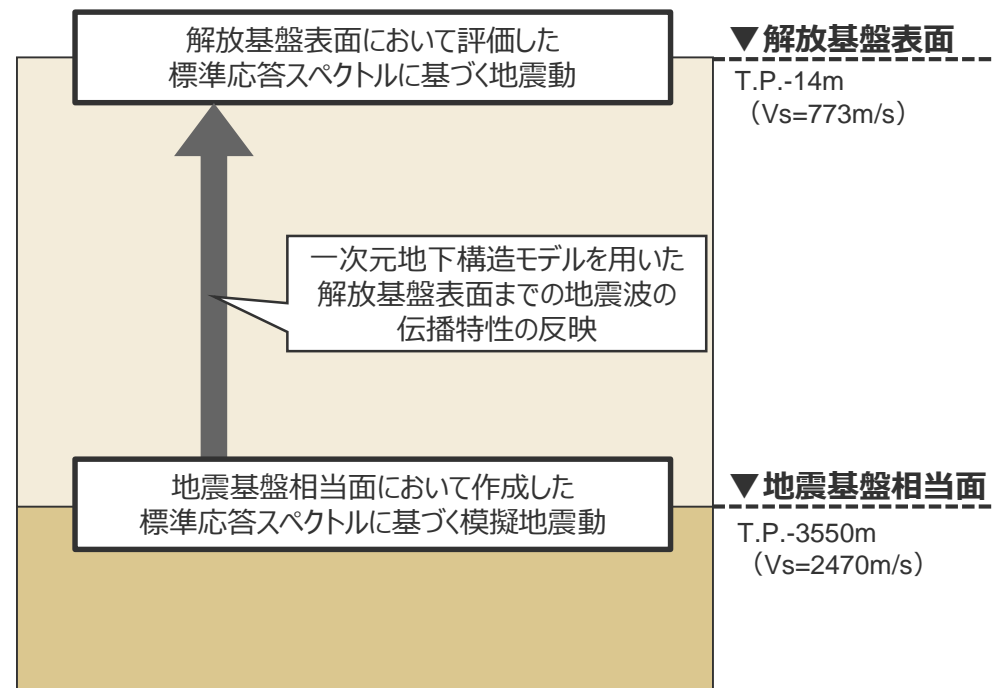
- 地震基盤相当面（ $V_s=2200\text{m/s}$ 以上の地層）は、敷地において $V_s=2200\text{m/s}$ 以上となる地層の上面であるT.P.-3550m（ $V_s=2470\text{m/s}$ ）に設定する。

③地震基盤相当面における模擬地震動の作成

- 地震基盤相当面における模擬地震動は、一様乱数の位相を用いた方法により作成する。振幅包絡線の経時変化はNoda et al.(2002)の方法により、M6.9、 $X_{eq}=10\text{km}$ で設定する。

④解放基盤表面における地震動の評価

- 一次元地下構造モデルを用いて敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映し、解放基盤表面における地震動を評価する。



<標準応答スペクトルに基づく地震動の評価のイメージ>

<標準応答スペクトルに基づく地震動の評価の流れ>

<参考資料 補正申請 (2021年12月) における標準応答スペクトルに基づく地震動>

地下構造モデル及び地震基盤相当面の設定

- 解放基盤表面までの地震波の伝播特性の反映は、敷地の地震観測記録に基づき最適化して設定した地下構造モデル（最適化モデル）※1を用いて考慮する。
- 地震基盤相当面は、「実用発電用原子炉及びその附属施設の位置、構造及び設備の基準に関する規則の解釈」の別記2において、「地震基盤からの地盤増幅率が小さく地震動としては地震基盤面と同等とみなすことができる地盤の解放面で、せん断波速度Vs=2200m/s以上の地層」とされていることを踏まえ、T.P.-3550m (Vs=2470m/s) に設定する。

※1 1～7層 (T.P.-14m～T.P.-2050m) は、地下構造調査結果及び既往文献等を踏まえ、大深度観測点における鉛直アレイ地震観測 (T.P.-1447m以浅) により得られた記録の伝達関数を対象とした逆解析に基づき設定。8,9層 (T.P.-2050m以深) は、敷地の地震観測によって記録が得られていないことから、地下構造調査結果及び既往文献等に基づき設定 (第1041回審査会合資料2-2-3 補足説明資料①-10参照)。

<一次元地下構造モデル※1>

解放基盤表面
(出力位置)
▽

層	標高 (m)	Vs (m/s)	ρ (g/cm ³)	Qs※2		層	標高 (m)	Vp (m/s)	ρ (g/cm ³)	Qp※2	
				Qo	n					Qo	n
1	-14	773	2.06	7.69	1	1	-14	1961	2.06	2.28	1
2	-48	831	2.09	7.69	1	2	-24	2239	2.09	2.28	1
3	-145	978	2.12	7.69	1	3	-145	2197	2.12	2.28	1
4	-354	1045	2.09	7.69	1	4	-405	2203	2.09	10.20	1
5	-493	1201	2.09	22.73	1	5	-621	2525	2.23	10.20	1
6	-739	1486	2.27	22.73	1	6	-884	3037	2.27	10.20	1
7	-1094	1759	2.31	22.73	1	7	-1154	3440	2.31	10.20	1
8	-2050	2150	2.46	100	0.7	8	-2050	3990	2.46	100	0.7
9	-3550	2470	2.53	100	0.7	9	-3550	4470	2.53	100	0.7

地震基盤相当面
標準応答スペクトルに
適合する模擬地震動
の入力位置
▽

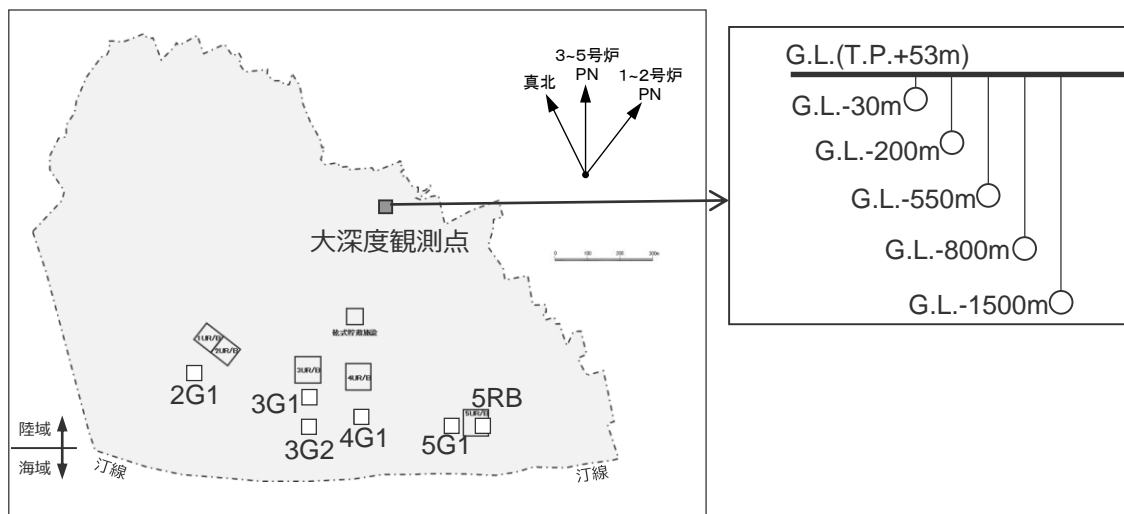
※2 $Q(f) = Q_o \times f^n$

地下構造モデル及び地震基盤相当面の設定

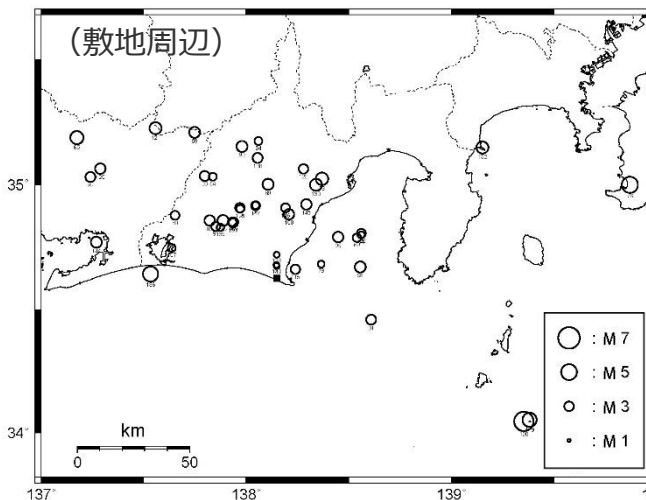
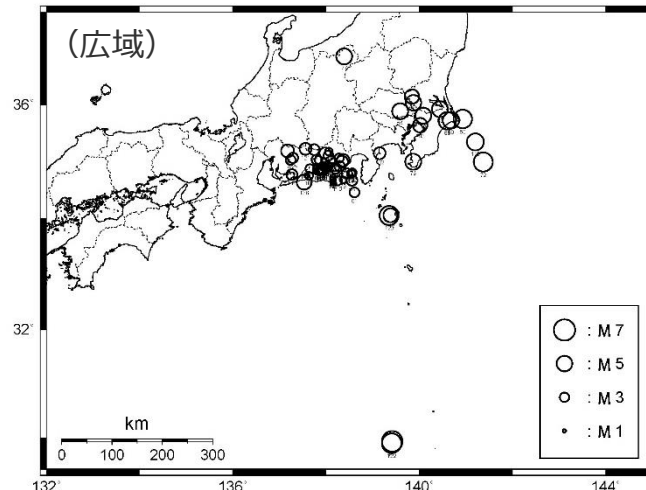
（地震観測記録を用いて推定した地盤モデル（最適化モデル））

地震観測記録を用いた地盤モデルの推定（G.L.-1500m以浅）

○大深度観測点において、伝達関数（G.L.-1500m以浅）の観測値と理論値の差が最小となる地盤モデルを推定。

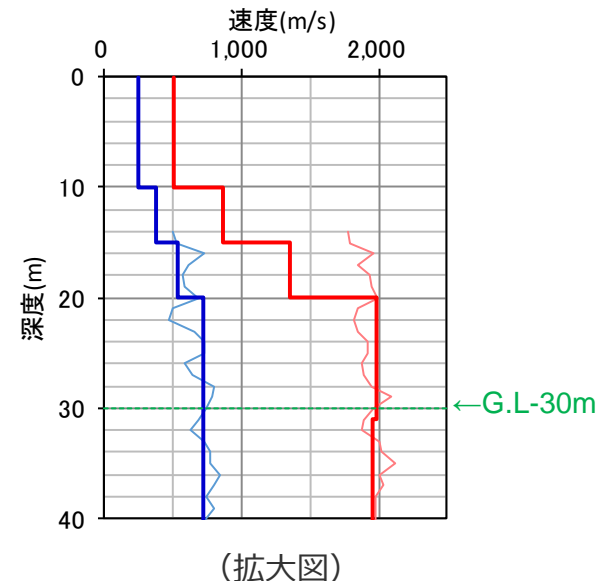
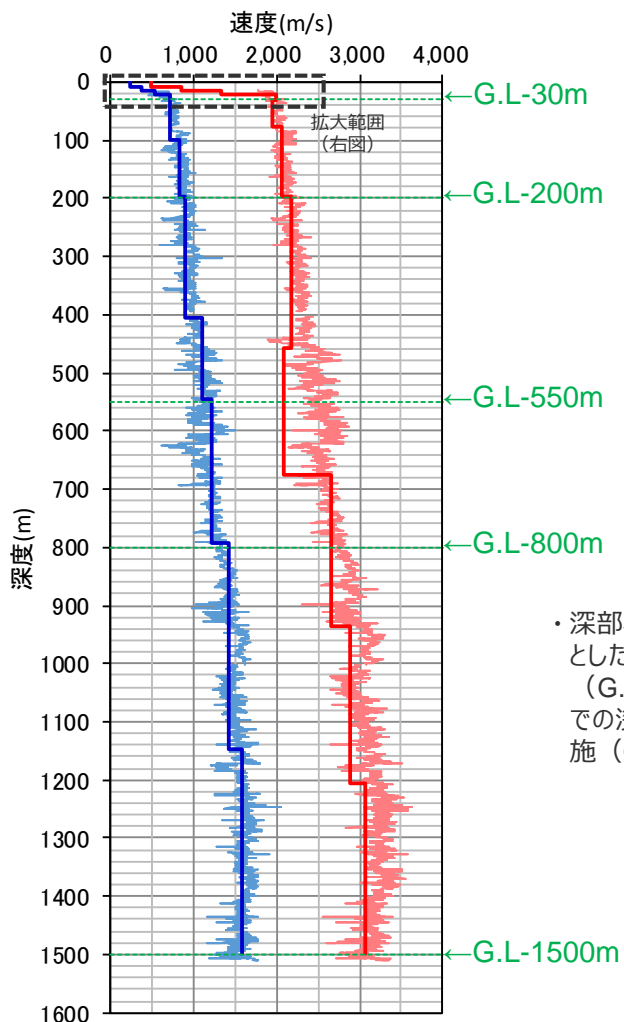
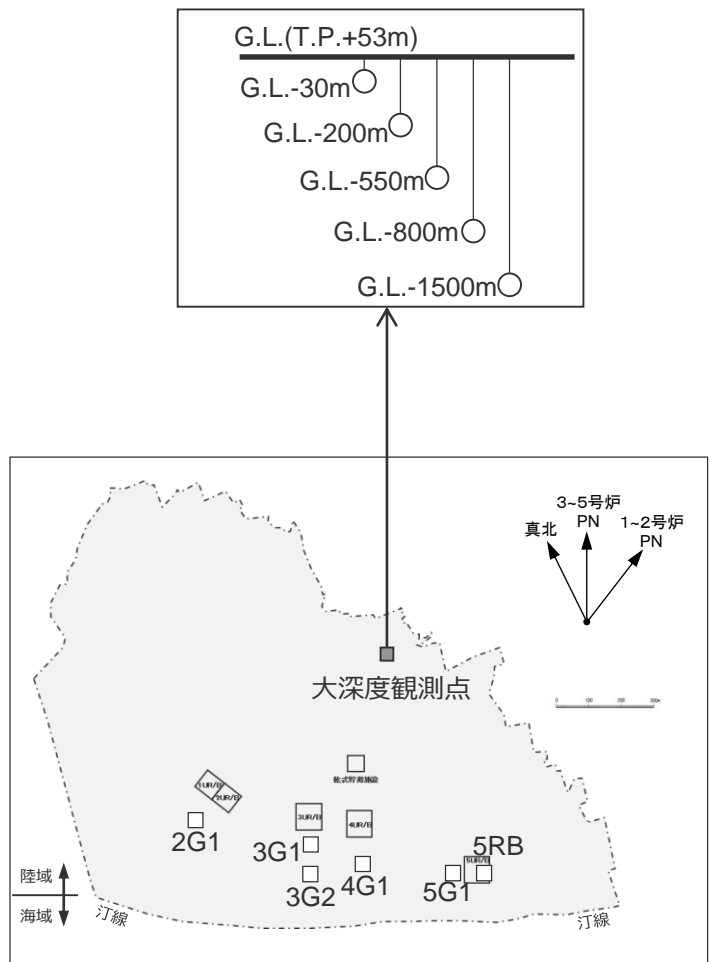


＜検討に用いる地震計の配置図（大深度観測点）＞

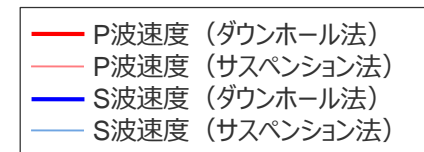


＜検討に用いる観測地震の震央分布＞
（観測分析期間：2012年3月14日～2013年10月6日）

<参考資料 補正申請（2021年12月）における標準応答スペクトルに基づく地震動>
地下構造モデル及び地震基盤相当面の設定
 （地震観測記録を用いて推定した地盤モデル（最適化モデル））



・深部構造の把握を目的として、G.L.-1500m程度までを対象としたPS検層（ダウンホール法・サスペンション法）を実施（G.L.-30m以深の速度構造）。その後、G.L.-30m程度までの浅部構造を対象としたPS検層（ダウンホール法）を実施（G.L.-30m以浅の速度構造）。



<大深度観測点の各地震計設置深さとPS検層結果との関係>

<参考資料 補正申請（2021年12月）における標準応答スペクトルに基づく地震動>
地下構造モデル及び地震基盤相当面の設定
 （地震観測記録を用いて推定した地盤モデル（最適化モデル））

- 大深度観測点におけるPS検層結果等に基づき、初期モデルと探索範囲を設定。
- 観測地震における伝達関数（G.L.-1500m以浅）の逆解析により、地盤モデルを推定。

深さ GL-(m)	層厚 (m)	密度 (g/cm ³)	初期モデル		探索範囲				最適化結果			
			S波速度 (m/s)	S波速度 (m/s)		h0		α		S波速度 (m/s)	h0	α
				下限	上限	下限	上限	下限	上限			
0												
2	10	1.88	240	120	480					187		
10	5	1.88	380	190	760	0	1	0	1	296	1.000	0.484
15	5	1.88	540	270	1080					420		
20												
● 30	12	2.07	720	360	1440					560		
32												
▼ 67	69	2.06	720	360	1440					773		
101												
	97	2.09	830	415	1660	0	1	0	1	831	0.065	1.000
198												
● 200	209	2.12	900	450	1800					978		
407												
	139	2.09	1100	550	2200					1045		
546												
● 550	246	2.09	1230	615	2460					1201		
792												
● 800	355	2.27	1420	710	2840					1486		
1147						0	1	0	1		0.022	1.000
	353	2.31	1590	795	3180					1759		
● 1500	-	2.31	1590	795	3180					1759		

● : 地震計
 ▼ : 解放基盤表面

(水平動)

深さ GL-(m)	層厚 (m)	密度 (g/cm ³)	初期モデル		探索範囲				最適化結果			
			P波速度 (m/s)	P波速度 (m/s)		h0		α		P波速度 (m/s)	h0	α
				下限	上限	下限	上限	下限	上限			
0												
2	10	1.88	571	571	571							
10	5	1.88	982	982	982	0	1	0	1	982	1.000	0.447
15	5	1.88	1541	1541	1541					1541		
20												
● 30	11	2.07	1991	1991	1991					1991		
31												
▼ 67	46	2.06	1961	1961	1961					1961		
77						0	1	0	1		0.219	1.000
	121	2.09	2239	2239	2239					2239		
198												
● 200	260	2.12	2197	2197	2197					2197		
458												
● 550	216	2.09	2203	2203	2203					2203		
674												
● 800	263	2.23	2525	2525	2525					2525		
937												
	270	2.27	3037	3037	3037	0	1	0	1	3037	0.049	1.000
1207												
	293	2.31	3440	3440	3440					3440		
● 1500	-	2.31	3440	3440	3440					3440		

● : 地震計
 ▼ : 解放基盤表面

(鉛直動)

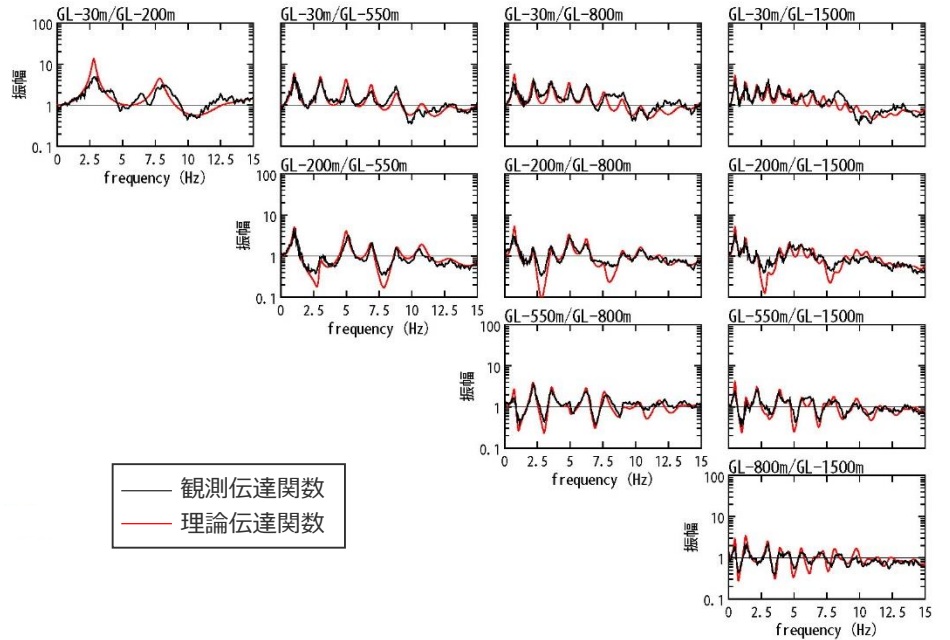
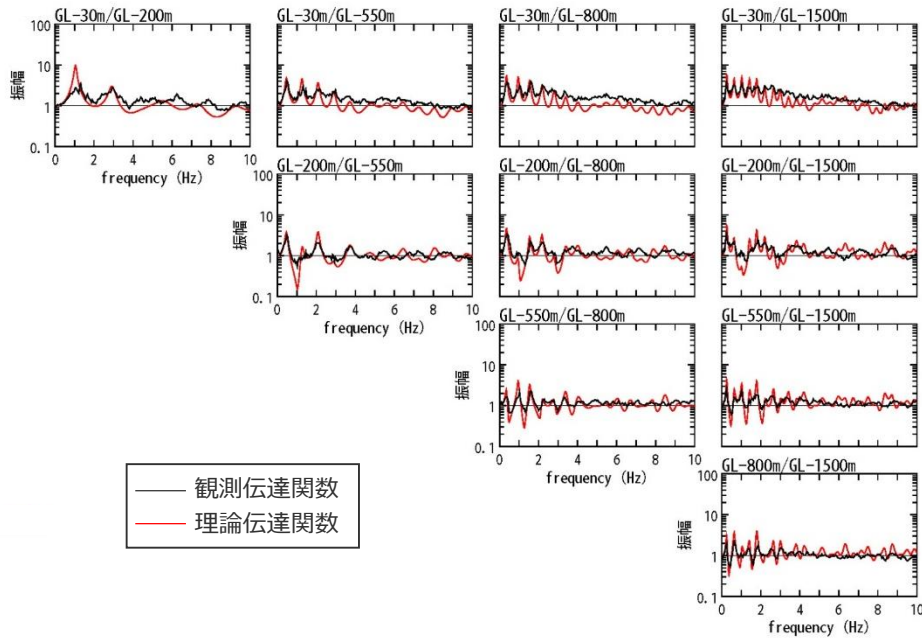
減衰定数モデル : $h(f)=h_0 f^{-\alpha}$

<推定した地盤モデル>

<参考資料 補正申請（2021年12月）における標準応答スペクトルに基づく地震動>
地下構造モデル及び地震基盤相当面の設定
 （地震観測記録を用いて推定した地盤モデル（最適化モデル））

○観測地震におけるS波部（水平平均）の伝達関数の観測値と理論値の差が最小となるよう、地盤モデル（ V_s , Q_s ）を推定。

○観測地震におけるP波部（鉛直成分）の伝達関数の観測値と理論値の差が最小となるよう、地盤モデル（ V_p , Q_p ）を推定。



<S波部（水平平均）の伝達関数の観測値と理論値の比較>

<P波部（鉛直成分）の伝達関数の観測値と理論値の比較>

地下構造モデル及び地震基盤相当面の設定

(地震観測記録を用いて推定した地盤モデル (最適化モデル))

○鉛直動の地盤モデルは、最適化解析をより安定化させるために、まずP波区間（鉛直成分）の観測伝達関数を用いた逆解析によりP波速度を推定して固定したうえで、S波区間（鉛直成分）の観測伝達関数を用いた逆解析により減衰の値を推定している。

深さ GL-(m)	層厚 (m)	密度 (g/cm ³)	初期モデル		探索範囲				最適化結果				
			P波速度 (m/s)	P波速度 (m/s)		h0	α		P波速度 (m/s)	h0	α		
				下限	上限		下限	上限				下限	上限
0													
● 2	10	1.88	500	250	1000						571		
10	5	1.88	860	430	1720	0	1	0	1		982	1.000	0.501
15	5	1.88	1350	675	2700						1541		
● 30	11	2.07	1990	995	3980						1991		
▼ 67	46	2.06	1960	980	3920						1961		
77						0	1	0	1		2239	0.128	1.000
121											2197		
198											2197		
● 200	260	2.12	2170	1085	4340						2197		
458											2203		
● 550	216	2.09	2080	1040	4160						2203		
674											2525		
● 800	263	2.23	2660	1330	5320						2525		
937											3037	0.078	0.603
270						0	1	0	1		3440		
1207											3440		
● 1500											3440		
-											3440		

深さ GL-(m)	層厚 (m)	密度 (g/cm ³)	初期モデル		探索範囲				最適化結果				
			P波速度 (m/s)	P波速度 (m/s)		h0	α		P波速度 (m/s)	h0	α		
				下限	上限		下限	上限					
0													
2	10	1.88	571	571	571						571		
10	5	1.88	982	982	982	0	1	0	1		982	1.000	0.447
15	5	1.88	1541	1541	1541						1541		
● 30	11	2.07	1991	1991	1991						1991		
▼ 67	46	2.06	1961	1961	1961						1961		
77						0	1	0	1		2239	0.219	1.000
121											2239		
198											2197		
● 200	260	2.12	2197	2197	2197						2197		
458											2203		
● 550	216	2.09	2203	2203	2203						2203		
674											2525		
● 800	263	2.23	2525	2525	2525						2525		
937											3037	0.049	1.000
270						0	1	0	1		3440		
1207											3440		
● 1500											3440		
-											3440		

減衰定数モデル：h(f)=h₀f^{-α}

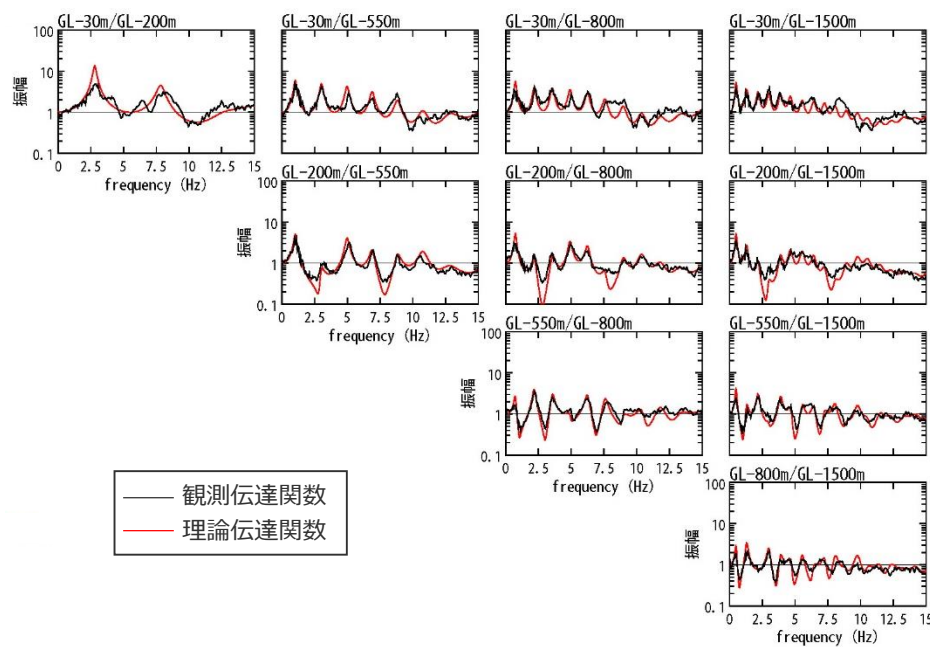
● : 地震計
▼ : 解放基盤表面

● : 地震計
▼ : 解放基盤表面

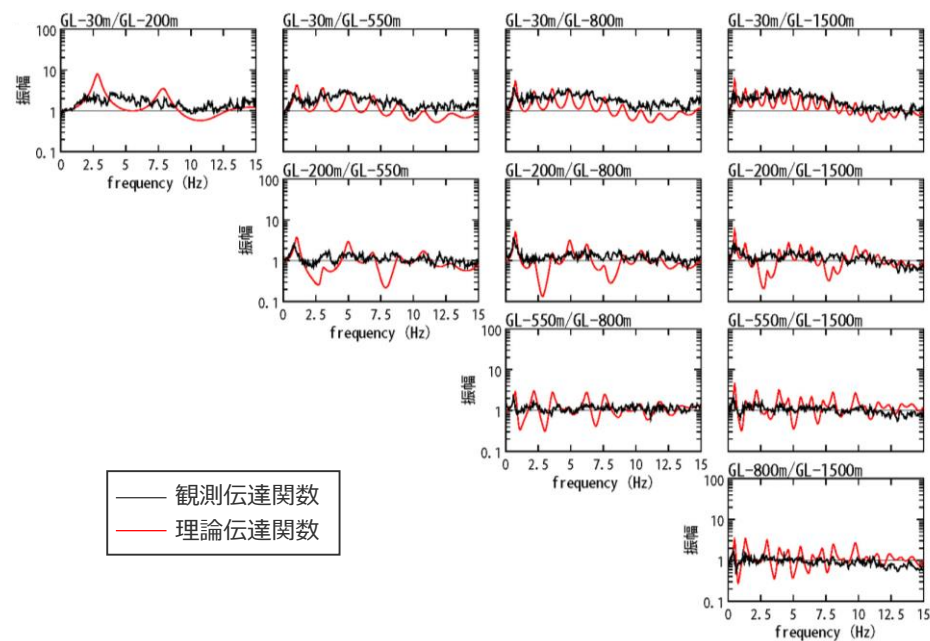
<P波区間（鉛直成分）の伝達関数を対象とした逆解析結果>

<S波区間（鉛直成分）の伝達関数を対象とした逆解析結果>

<参考資料 補正申請（2021年12月）における標準応答スペクトルに基づく地震動>
地下構造モデル及び地震基盤相当面の設定
 （地震観測記録を用いて推定した地盤モデル（最適化モデル））



<P波部（鉛直成分）の伝達関数の観測値と理論値の比較>

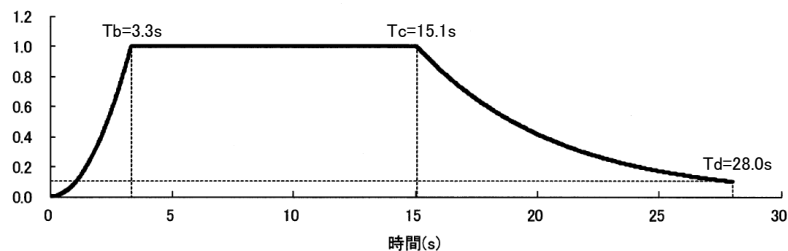


<S波部（鉛直成分）の伝達関数の観測値と理論値の比較>

<参考資料 補正申請（2021年12月）における標準応答スペクトルに基づく地震動>

地震基盤相当面における模擬地震動の作成

- 地震基盤相当面における標準応答スペクトルに適合する模擬地震動を作成する。
- 模擬地震動は、一様乱数の位相を用いた方法で作成するものとし、振幅包絡線の経時変化については、Noda et al.(2002)の方法に基づき、下図に示す形状とする。
- 振幅包絡線の経時変化の設定に必要なパラメータについて、地震規模Mは6.9、等価震源距離 X_{eq} は10kmとする。



$$E(T) = \begin{cases} (T/T_b)^2 & (0 < T \leq T_b) \\ 1.0 & (T_b < T \leq T_c) \\ e^{\frac{\ln 0.1}{T_d - T_c}(T - T_c)} & (T_c < T \leq T_d) \end{cases}$$

$$T_b = 10^{0.5M - 2.93}$$

$$T_c - T_b = 10^{0.3M - 1.0}$$

$$T_d - T_c = 10^{0.17M + 0.54 \log X_{eq} - 0.6}$$

$$M = 6.9$$

$$X_{eq} = 10.0$$

	最大加速度 (cm/s ²)	継続時間 (s)	振幅包絡線の経時変化(s)		
			T _b	T _c	T _d
水平動	600	28.0	3.3	15.1	28.0
鉛直動	400	28.0	3.3	15.1	28.0

<振幅包絡線の経時変化（Noda et al.(2002)の方法に基づく）>

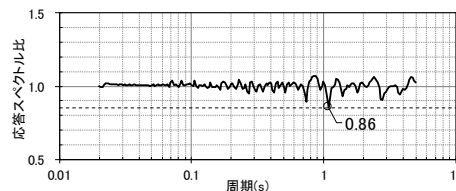
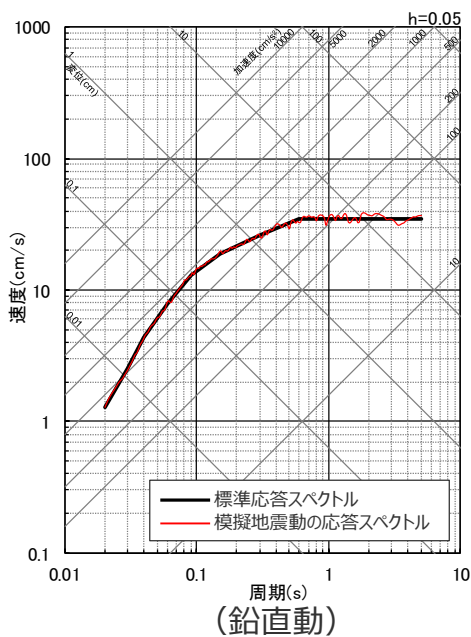
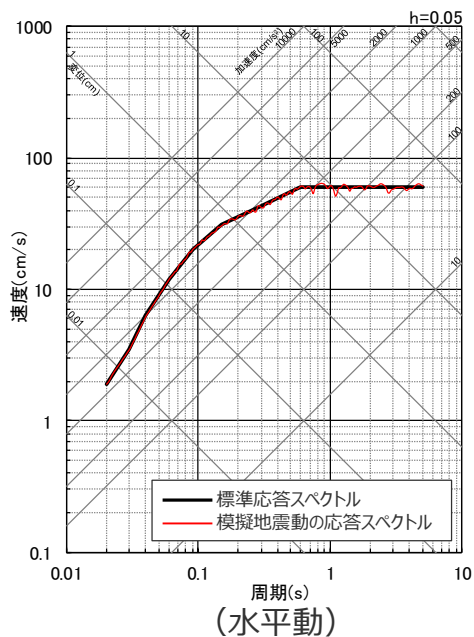
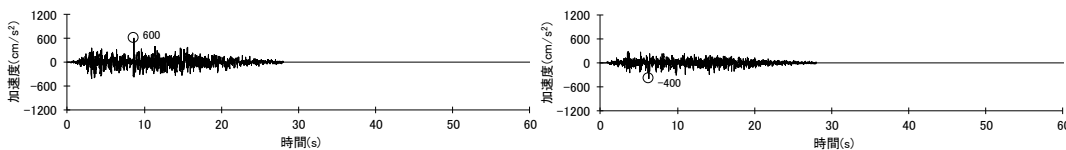
<参考資料 補正申請（2021年12月）における標準応答スペクトルに基づく地震動>

地震基盤相当面における模擬地震動の作成

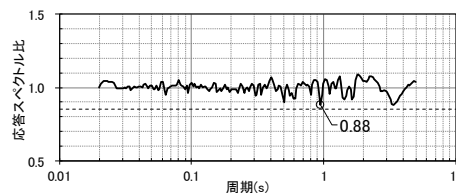
（作成した模擬地震動と日本電気協会(2015)による適合度の確認）

○作成した模擬地震動が、日本電気協会(2015)に示される以下の適合度の条件を満足していることを確認した。

- ・目標とする応答スペクトル値に対する模擬地震動の応答スペクトル値の比（応答スペクトル比）が全周期帯で0.85以上
- ・応答スペクトルの強度値の比（SI比）が1.0以上



（水平動）



（鉛直動）

<応答スペクトル比>

<SI比>

模擬地震動	SI比 (周期0.1秒～2.5秒)
水平動	1.00
鉛直動	1.02

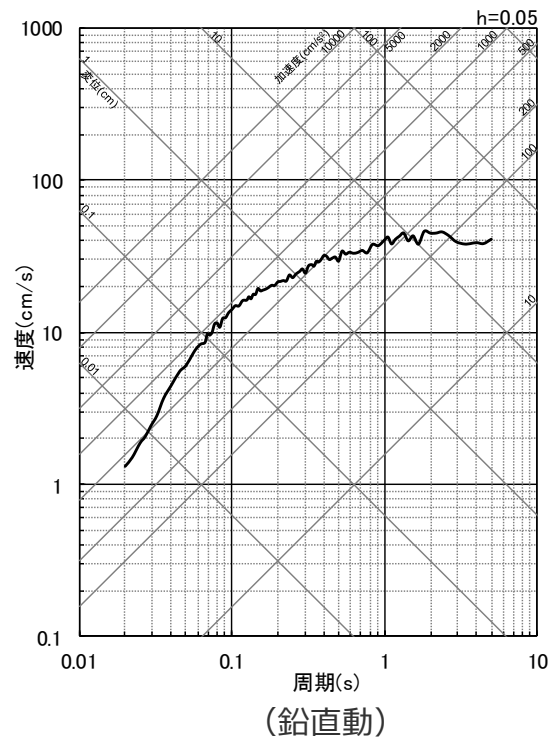
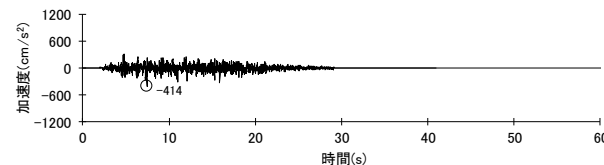
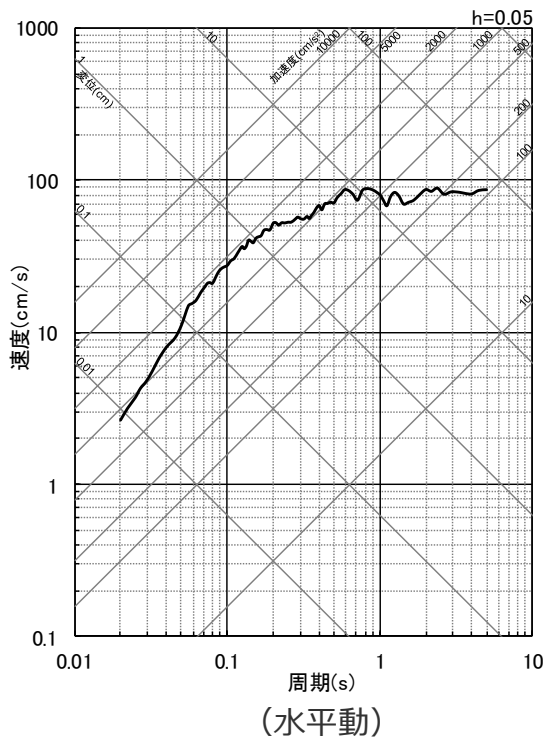
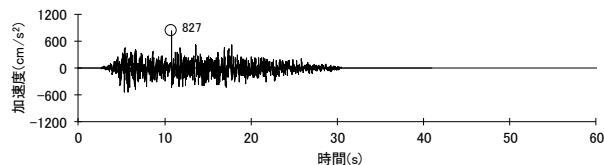
$$SI比 = \frac{\int_{0.1}^{2.5} S_v(T) dt}{\int_{0.1}^{2.5} \bar{S}_v(T) dt}$$

SI : 応答スペクトル強さ
 $S_v(T)$: 模擬地震動の応答スペクトル(cm/s)
 $\bar{S}_v(T)$: 目標とする応答スペクトル(cm/s)
 T : 固有周期(s)

<地震基盤相当面において作成した模擬地震動
 （上段：加速度時刻歴波形、下段：応答スペクトル）>

<参考資料 補正申請（2021年12月）における標準応答スペクトルに基づく地震動> 解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価結果

○作成した模擬地震動について、一次元地下構造モデル（最適化モデル）を用いて敷地の地盤物性に応じた解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映し、解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動を評価した。



<解放基盤表面における標準応答スペクトルに基づく地震動の評価結果（上図：加速度時刻歴波形、下図：応答スペクトル）>

参考文献 (1)

[和文]

- 青柳恭平, 阿部信太郎, 宮腰勝義, 井上大榮, 津村紀子(2004)「2000年鳥取県西部地震の余震分布と地形・地質との関係－内陸地震のアスペリティ予測に向けて－」『電力中央研究所報告』研究報告: N04009, 平成16年11月。
- 浅野公之, 岩田知孝(2010)「経験的グリーン関数法による2009年8月11日駿河湾の地震 ($M_{JMA}6.5$) の震源モデルの推定と強震動シミュレーション」『北海道大学地球物理学研究報告』No.73, pp.137-147。
- 井口隆, 大八木規夫, 内山庄一郎, 清水文健(2010)「2008年岩手・宮城内陸地震で起きた地すべり災害の地形地質的背景」『防災科学技術研究所, 主要災害調査』第43号, 2010年3月。
- 池田安隆, 今泉俊文, 東郷正美, 平川一臣, 宮内崇裕, 佐藤比呂志編(2002)「第四紀逆断層アトラス」『東京大学出版会』。
- 井上大榮, 宮腰勝義, 上田圭一, 宮脇明子, 松浦一樹(2002)「2000年鳥取県西部地震震源域の活断層調査」『地震 第2輯』第54巻, pp.557-573。
- 入倉孝次郎, 香川敬生, 関口春子(1997)「経験的グリーン関数を用いた強震動予測方法の改良」『日本地震学会講演予稿集 1997年度秋季大会』No.2, B25。
- 岡田篤正(2002)「山陰地方の活断層の諸特徴」『活断層研究』No.22, pp.17-32。
- 岡田知己, 海野徳仁, 長谷川昭(2008)「2008年岩手・宮城内陸地震--震源域の地下構造からみたマグマ・地殻流体との関係」『科学』78, pp.978-984。
- 垣見俊弘, 松田時彦, 相田勇, 衣笠善博(2003)「日本列島と周辺海域の地震地体構造区分」『地震 第2輯』第55巻, pp.389-406。
- 垣見俊弘(2010)「活断層の成熟度について」『活断層研究』32号, pp.73-77。
- 加藤研一, 武村雅之, 八代和彦(1998)「強震記録から評価した短周期震源スペクトルの地域性」『地震 第2輯』第51巻, pp.123-138。
- 加藤研一, 宮腰勝義, 武村雅之, 井上大榮, 上田圭一, 壇一男(2004)「震源を事前に特定できない内陸地殻内地震による地震動レベル－地質学的調査による地震の分類と強震観測記録に基づく上限レベルの検討－」『日本地震工学会論文集』第4巻, 第4号, pp.46-86。
- 釜江克宏, 入倉孝次郎, 福知保長(1990)「地域的な震源スケーリング則を用いた大地震 ($M7$ 級) のための設計用地震動予測」『日本建築学会構造系論文集』第416号, pp.79-89。
- 釜江克宏(1996)「1946年南海地震のシミュレーション」『日本建築学会第24回地盤震動シンポジウム』日本建築学会, pp.81-90。
- 釜江克宏, 入倉孝次郎(1997)「1995年兵庫県南部地震の断層モデルと震源近傍における強震動シミュレーション」『日本建築学会構造系論文集』第500号, pp.29-36。
- 川辺秀憲, 上林宏敏, 釜江克宏(2009)「2009年駿河湾の地震 ($Mj6.5$) の震源のモデル化」『日本地震学会講演予稿集2009年度秋季大会』A11-09, p.7。
- 気象庁(2000)「特集2.平成12年(2000年)鳥取県西部地震」『平成12年10月地震・火山月報(防災編)』。
- 気象庁(2005)「平成16年12月の地震活動及び火山活動について」『報道発表資料』平成17年1月11日。
- 気象庁(2008)「特集.平成20年(2008年)岩手・宮城内陸地震」について『平成20年6月地震・火山月報(防災編)』。
- 気象庁『地震月報(カタログ編)』 (<https://www.data.jma.go.jp/svd/eqev/data/mech/index.html>)。
- 気象庁『震度データベース』 (<http://www.data.jma.go.jp/svd/eqdb/data/shindo/index.php>)。
- 狐崎長琅, 後藤典俊, 小林芳正, 井川猛, 堀家正則, 齊藤徳美, 黒田徹, 山根一修, 奥住宏一(1990)「地震動予測のための深層地盤P・S波速度の推定」『自然災害科学』Vol.9, No.3, pp.1-17。

参考文献（2）

- ・倉橋奨, 入倉孝次郎, 宮腰研(2009)「近地強震記録を用いた2009年駿河湾を震源とする地震の震源モデルの構築と強震動シミュレーション」『日本地震工学会・大会－2009梗概集』pp.216-217。
- ・原子力安全基盤機構(2007)『平成18年度 原子力施設等の耐震性評価技術に関する試験及び調査 地震動に関する支配要因調査に係る報告書』平成19年7月。
- ・小出良幸(2012)「島弧－海溝系における付加体の地質学的位置づけと構成について」『札幌学院大学人文学会紀要』第92号, pp.1-23。
- ・後藤憲央, 佐々木俊法(2019)「河成段丘面の比高分布から推定される伏在断層の活動性－2008年岩手・宮城内陸地震震源域直上の磐井川を例に－」『第四紀研究』58(5), pp.315-331。
- ・国土地理院『2万5千分の1地形図』『5万分の1地形図』。
- ・笹谷努, 前田宜浩, 高井伸雄, 重藤迪子, 堀田淳, 関克郎, 野本真吾(2008)「Mj6.1内陸地殻内地震によって大加速度を観測したK-NET（HKD020）地点でのS波速度構造の推定」『物理探査学会第119回学術講演会講演論文集』pp.25-27。
- ・佐藤浩章, 芝良昭, 東貞成, 功刀卓, 前田宜浩, 藤原広行(2013)「物理探査・室内試験に基づく2004年留萌支庁南部の地震によるK-NET港町観測点（HKD020）の基盤地震動とサイト特性評価」『電力中央研究所報告』研究報告: N13007, 平成25年12月。
- ・佐藤比呂志, 加藤直子, 阿部進(2008)「2008年岩手・宮城内陸地震の地質学的背景」『日本地質学会ホームページ』(<http://www.geosociety.jp/hazard/content0031.html>)。
- ・産業技術総合研究所(2009)「地質学的歪みと測地学的歪みの集中域と地震との関係」『地震予知連絡会会報』第81巻, p.98。
- ・地震調査委員会(2005)『2004年12月の地震活動の評価』平成17年1月12日。
- ・司宏俊, 翠川三郎(1999)「断層タイプ及び地盤条件を考慮した最大加速度・最大速度の距離減衰式」『日本建築学会構造系論文集』第523号, pp.63-70。
- ・震源を特定せず策定する地震動に関する検討チーム(2019)『全国共通に考慮すべき「震源を特定せず策定する地震動」に関する検討報告書』令和元年8月7日。
- ・鈴木康弘, 渡辺満久, 中田高, 小岩直人, 杉戸信彦, 熊原康博, 廣内大助, 澤祥, 中村優太, 丸島直史, 島崎邦彦(2008)「2008年岩手・宮城内陸地震に関わる活断層とその意義－関市厳美町付近の調査速報－」『活断層研究』29, pp.25-34。
- ・鈴木亘, 青井真, 関口春子(2009)「近地強震記録による2009年8月11日駿河湾の地震の震源過程」『日本地震学会講演予稿集 2009年度秋季大会』A11-06, p.5。
- ・武村雅之(1990)「日本列島およびその周辺地域に起こる浅発地震のマグニチュードと地震モーメントの関係」『地震 第2輯』第43巻, pp.257-265。
- ・田力正好, 池田安隆, 野原壯(2009)「河成段丘の高度分布から推定された, 岩手・宮城内陸地震の震源断層」『地震 第2輯』第62巻, pp.1-11。
- ・壇一男, 渡辺基史, 佐藤俊明, 石井透(2001)「断層の非一様すべり破壊モデルから算定される短周期レベルと半経験的波形合成法による強震動予測のための震源断層のモデル化」『日本建築学会構造系論文集』第66巻, 第545号, pp.51-62, 2001年7月。
- ・地域地盤環境研究所(2010)『平成21年8月11日駿河湾の地震時に浜岡原子力発電所で観測された地震動の分析業務 報告書』平成22年3月。
- ・地質調査総合センター『活断層データベース』(<https://gbank.gsj.jp/activefault/search>)。
- ・地質調査総合センター『日本の第四紀火山』(https://gbank.gsj.jp/volcano/Quat_Vol/IndexMap/volcano_js.html)。
- ・地質調査総合センター『地質図Navi, 20万分の1日本シームレス地質図V2』(<https://gbank.gsj.jp/geonavi/>)。
- ・中央防災会議(2001a)「東海地震に関する専門調査会（第8回）説明資料」平成13年9月21日。

参考文献 (3)

- 堤浩之, 隈元崇, 奥村晃史, 中田高(2000)「鳥取県西部地震震源域の活断層」『月刊地球/号外』31, pp.81-86。
- 堤浩之(2009)「2000年鳥取県西部地震」『科学』79, pp.210-212。
- 堤浩之, 杉戸信彦, 越谷信, 石山達也, 今泉俊文, 丸島直史, 廣内大助(2010)「岩手県奥州市・一関市に出現した2008年岩手・宮城内陸地震の地震断層」『地学雑誌』119巻, 5号, pp. 826-840。
- 遠田晋次, 丸山正, 吉見雅行, 金田平太郎, 粟田泰夫, 吉岡敏和, 安藤亮輔(2010)「2008年岩手・宮城内陸地震に伴う地表地震断層—震源過程および活断層評価への示唆—」『地震 第2輯』第62巻, pp.153-178。
- 内閣府(2012)『南海トラフの巨大地震モデル検討会中間とりまとめ』南海トラフの巨大地震モデル検討会, 平成23年12月27日。『南海トラフの巨大地震による震度分布・津波高について(第一次報告)』南海トラフの巨大地震モデル検討会, 平成24年3月31日。『南海トラフの巨大地震モデル検討会(第二次報告) 強震断層モデル編—強震断層モデルと震度分布について—』南海トラフの巨大地震モデル検討会, 平成24年8月29日。
- 新色隆二, 山中浩明(2013)「表層地盤の3次元的影響を考慮した2003年宮城県北部地震の震源域における地震動のシミュレーション」『物理探査』第66巻, 第3号, pp.139-152。
- 西村卓也(2017)「GNSSデータから見出される日本列島のひずみ集中帯と活断層及び内陸地震」『活断層研究』46号, pp.33-39。
- 日本電気協会(2015)『原子力発電所耐震設計技術指針 JEAG4601-2015』。
- 布原啓史, 吉田武義, 山田亮一(2008)「地理情報システムを用いた地震災害とカルデラ構造との関連の検討」『日本地質学会ホームページ』(<http://www.geosociety.jp/hazard/content0035.html#wrap>)。
- 伏島祐一郎, 吉岡敏和, 水野清秀, 宍倉正展, 井村隆介, 小松原琢, 佐々木俊法(2001)「2000年鳥取県西部地震の地震断層調査」『活断層・古地震研究報告』No.1, pp.1-26。
- 防災科学技術研究所『J-SHIS Map』(<http://www.j-shis.bosai.go.jp/map/>)。
- 防災科学技術研究所『F-net 地震のメカニズム情報』(<http://www.fnet.bosai.go.jp/event/joho.php?LANG=ja>)。
- 防災科学技術研究所『K-NET, KiK-net』(<https://www.doi.org/10.17598/NIED.0004>)。
- 星住英夫, 中野俊(2004)「火山地質図—火山の履歴調査—」『産総研の火山研究の最前線 火山噴火と恵み』。
- 松本聡, 飯尾能久, 酒井慎一, 加藤愛太郎, 0.1満点地震観測グループ(2020)「超多点稠密地震観測による断層帯発達過程の解明に向けて—2000年鳥取県西部地震域への適用—」『地学雑誌』129(4), pp.511-527。
- 柳田誠, 青柳恭平, 下釜耕太, 岡崎和彦, 佐々木俊法(2020)「2008年岩手・宮城内陸地震の震源域における活構造評価」『地学雑誌』129巻, 1号, pp.89-122。

参考文献（４）

[英文]

- GARDNER, G. H. F., L. W. GARDNER, and A. R. GREGORY(1974), "FORMATION VELOCITY AND DENSITY – THE DIAGNOSTIC BASICS FOR STRATIGRAPHIC TRAPS", GEOPHYSICS, Vol.39, No.6, pp.770-780.
- Hisada, Y.(1994), "An Efficient Method for Computing Green's Functions for a Layered Half-Space with Sources and Receivers at Close Depths", Bulletin of the Seismological Society of America, Vol.84, No.5, pp.1456-1472.
- Kanamori, H.(1977), "The Energy Release in Great Earthquakes", JOURNAL OF GEOPHYSICAL RESEARCH, VOL.82, No.20, pp.2981-2987.
- Noda, S., K. Yashiro, K. Takahashi, M. Takemura, S. Ohno, M. Tohdo, and T. Watanabe(2002), "RESPONSE SPECTRA FOR DESIGN PURPOSE OF STIFF STRUCTURES ON ROCK SITES", The OECD-NEA Workshop on the Relations between Seismological Data and Seismic Engineering Analyses, Oct.16-18, Istanbul.
- Obana, K., S. Kodaira, and Y. Kaneda(2004), "Microseismicity around rupture area of the 1944 Tonankai earthquake from ocean bottom seismograph observations", Earth and Planetary Science Letters 222, pp.561-572.
- Papageorgiou, A. S.(1988), "On two characteristic frequencies of acceleration spectra", Bulletin of the Seismological Society of America, Vol.78, No.2, pp.509–529.
- Wallis, S. R., K. Yamaoka, H. Mori, A. Ishiwatari, K. Miyazaki, and H. Ueda(2020), "The basement geology of Japan from A to Z", Island Arc., Vol.29, Issue1, pp.1-31.



中部電力