

東海第二発電所

標準応答スペクトルを考慮した地震動評価について
(コメント回答: 既往の地震動評価の
見直し要否に係る検討)

令和5年2月20日

日本原子力発電株式会社

審査会合コメントリスト(1/2)

No.	日付	回次	内容	回答概要	該当箇所
1	令和4年 6月10日	第1053回 審査会合	<ul style="list-style-type: none"> 留萌波の検討については、検討に用いる地盤モデルの選定も含めて、基準地震動Ss-31の見直しの要否について検討すること。 その際、標準応答スペクトル用地盤モデルを用いた留萌波の検討については、標高-655mの位置のVsを947m/sとして評価した結果について提示した上で、どのような考え方で地震動を評価するのか説明すること。 	<ul style="list-style-type: none"> 留萌波の検討については、既許可審査における検討経緯を踏まえ、標準応答スペクトルの取入れに伴う基準地震動Ss-31(留萌波)の位置づけを整理した上で、基準地震動Ss-31の見直しの要否について検討している。 今回、標準応答スペクトルの取入れに伴い新たに地盤モデルを設定したとしても、既許可審査における留萌波の検討に用いた地盤モデル(留萌用地盤モデル)とは地盤モデル設定の着眼点が異なることから、留萌用地盤モデルを用いて策定した基準地震動Ss-31を見直す必要はない。 念のため、標準応答スペクトル用地盤モデルを用いて留萌波の評価を行った場合についても検討しているが、留萌用地盤モデルによる評価結果とほぼ同等となることを確認している。 	説明済

審査会合コメントリスト(2/2)

No.	日付	回次	内容	回答概要	該当箇所
2	令和4年 12月2日	第1097回 審査会合	<p>標準応答スペクトル用地盤モデルを用いた場合の留萌波に対する地震動評価結果に関しては、S_s-31を含め既存の全てのS_sを超えている周期帯がある。それでもなおS_s-31を見直し不要とする点について、根拠が十分でないため、合理的な説明を追加すること。</p> <p>.....</p> <p>地盤は1つであるところ、2つの地盤モデルを使い分ける合理的な説明が必要である。特に、標準応答スペクトル用地盤モデルの減衰定数について、最新の知見を反映した設定となっているという説明であるならば、留萌用地盤モデルに反映しなくてよい理由を説明すること。</p>	<ul style="list-style-type: none"> ・留萌用地盤モデルについては、留萌波の検討において、K-NET港町観測点の基盤相当面から解放基盤表面までの地盤増幅を検討する必要があり、検討対象範囲は、地盤速度が深度とともに漸増し速度コントラストの小さい新第三系内に留まることから、特に新第三系内における地震波の伝播特性に着目して物性値を設定している。 ・一方、標準応答スペクトル用地盤モデルについては、標準応答スペクトルに基づく検討において、地震基盤相当面から解放基盤表面までの地盤増幅を検討する必要があり、検討対象範囲は新第三系から先新第三系にわたり、速度コントラストの大きな境界を有することから、地震基盤相当面以深から解放基盤表面までの広範囲における地震波の伝播特性に着目して物性値を設定している。 ・上記のとおり、標準応答スペクトル用地盤モデルと留萌用地盤モデルとはモデル設定の着眼点が異なることから、それぞれの検討目的に応じて設定した地盤モデルを用いることが適切である。 ・従って、標準応答スペクトル用地盤モデルの減衰定数を留萌用地盤モデルに反映することは不要である。 ・また、留萌波の検討においては、地震動評価結果の大小に関わらず、その検討目的に応じて設定した留萌用地盤モデルを用いることが適切であり、S_s-31の見直しは不要である。 	<ul style="list-style-type: none"> ・P19～30 ・P75～83

目次

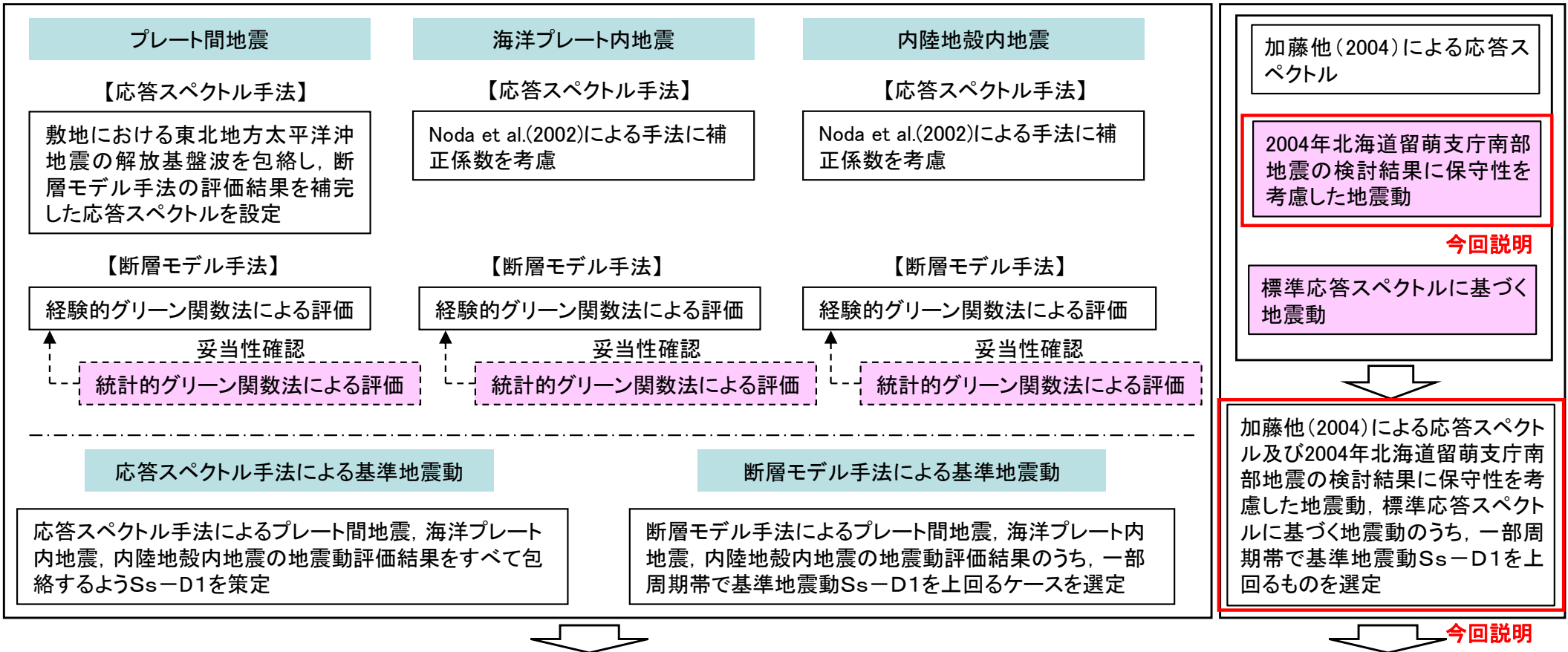
1. 基準地震動S _s の策定と地盤モデルの関係	5
2. 標準応答スペクトル用地盤モデルによる既往の地震動評価の妥当性確認	7
3. 標準応答スペクトルの取入れに伴う基準地震動S _s -31(留萌波)の位置づけ	19
4. 基準地震動S _s の策定	31
参考文献	33
補足説明資料	
① 標準応答スペクトルに基づく地震動評価のための地盤モデル (第1053回(令和4年6月10日)審査会合資料の再掲)	35
② 2004年北海道留萌支庁南部地震の検討に用いた地盤モデル (第409回(平成28年10月14日)審査会合資料及び 第291回(平成27年11月6日)審査会合資料の再掲)	56
③ 基準地震動S _s -31(留萌波)に関する参考検討	75

1. 基準地震動Ssの策定と地盤モデルの関係

■敷地ごとに震源を特定して策定する地震動

：地盤モデルを用いた地震動評価

■震源を特定せず策定する地震動



■基準地震動Ssの策定

- Ss-D1 応答スペクトル手法による基準地震動
- Ss-11 F1断層, 北方陸域の断層, 塩ノ平地震断層の連動による地震 (M7.8) (短周期レベルの不確かさ, 破壊開始点1)
- Ss-12 F1断層, 北方陸域の断層, 塩ノ平地震断層の連動による地震 (M7.8) (短周期レベルの不確かさ, 破壊開始点2)
- Ss-13 F1断層, 北方陸域の断層, 塩ノ平地震断層の連動による地震 (M7.8) (短周期レベルの不確かさ, 破壊開始点3)
- Ss-14 F1断層, 北方陸域の断層, 塩ノ平地震断層の連動による地震 (M7.8) (断層傾斜角の不確かさ, 破壊開始点2)
- Ss-21 2011年東北地方太平洋沖地震 (Mw9.0) (短周期レベルの不確かさ)
- Ss-22 2011年東北地方太平洋沖地震 (Mw9.0) (SMGA位置と短周期レベルの不確かさの重畳)
- Ss-31 2004年北海道留萌支庁南部地震の検討結果に保守性を考慮した地震動
- Ss-32 標準応答スペクトルに基づき策定した地震動

既許可の地盤モデルの検討

■各地盤モデルの評価目的

地盤モデル	評価目的
統計的グリーン関数法(SGF法)用地盤モデル (解放基盤表面～地震基盤面)	・断層モデル手法による地震動評価に対するSGF法による地震動レベルの妥当性確認 ※断層モデル手法による地震動評価では経験的グリーン関数法(EGF法)による評価を行っており、地盤モデルは用いていない
留萌用地盤モデル (解放基盤表面～K-NET港町観測点の基盤相当面)	・留萌波(基盤地震動)への敷地の地盤特性の考慮 ※上記評価に保守性を考慮してSs-31を策定

■モデル設定の考え方

SGF法用地盤モデル
(解放基盤表面～地震基盤面)

解放基盤表面 (Vs790m/s)	層厚	地盤物性	減衰
	・調査結果を 基に設定	・調査結果を基に 設定 ・最上層は、地盤 同定解析結果を 基に設定した解 放基盤表面以浅 の地盤モデルに おける最下層と 同じ値として設 定	信岡他 (2012)
地震基盤面 (Vs2750m/s)	∞	・調査結果を基に 設定	佐藤他 (1994)

留萌用地盤モデル
(解放基盤表面～K-NET港町観測点の基盤相当面)

解放基盤表面 (Vs790m/s)	層厚	地盤物性	減衰
	・調査結果より、 地盤物性が深 度方向に増大 する傾向が見 られることを踏 まえ、100m程 度を目安に設 定	・調査結果に基づく標 高依存式により算出 ・最上層は、地盤同定 解析結果を基に設 定した解放基盤表 面以浅の地盤モデ ルの最下層と同じ値 として設定	・地盤同定解析結 果を基に設定した 解放基盤表面以 浅の地盤モデル の最下層と同じ値 として設定
K-NET港町観測 点の基盤相当面 (Vs938m/s)	∞	・調査結果に基づく標 高依存式により算出	・上記と同様に設定

・敷地における大深度地震計を含む鉛直アレイ地震観測記録の伝達関数との比較により、設定した地盤モデルの妥当性を確認

断層モデル手法による基準地震動Ssの妥当性確認(1/7)

- 今回、大深度ボーリングデータや大深度地震計を含む鉛直アレイ地震観測記録等を精査し、既許可審査では取り入れていなかった新しい考え方を取り入れて、標準応答スペクトルに基づく地震動評価のための地盤モデル(標準応答スペクトル用地盤モデル)を新たに設定した。
- 既往の地震動評価のうち、「敷地ごとに震源を特定して策定する地震動」の断層モデル手法による基準地震動Ssに対し、今回新たに設定した標準応答スペクトル用地盤モデルを用いて、その妥当性を改めて確認する。
- 「敷地ごとに震源を特定して策定する地震動」の断層モデル手法による地震動評価は、全て経験的グリーン関数法(EGF法)で実施しているが、結果の妥当性確認のため統計的グリーン関数法(SGF法)による地震動評価も行っている。
- そこで、今回設定した標準応答スペクトル用地盤モデルを用いてSGF法による地震動評価を行い、EGF法による地震動評価のうち、基準地震動に選定しているケースに対し、その妥当性を改めて確認する。

統計的グリーン関数法用地盤モデル

	上端標高 (m)	S波速度 (m/s)	P波速度 (m/s)	密度 (g/cm ³)	減衰定数	
					水平	鉛直
解放基盤 表面	-370.0	790	2000	1.85	0.02	0.01
	-477.0	840	2110	1.96		
地震基盤 相当面	-677.0	2750	4740	2.63	Q=110f ^{0.89}	

標準応答スペクトル用地盤モデル

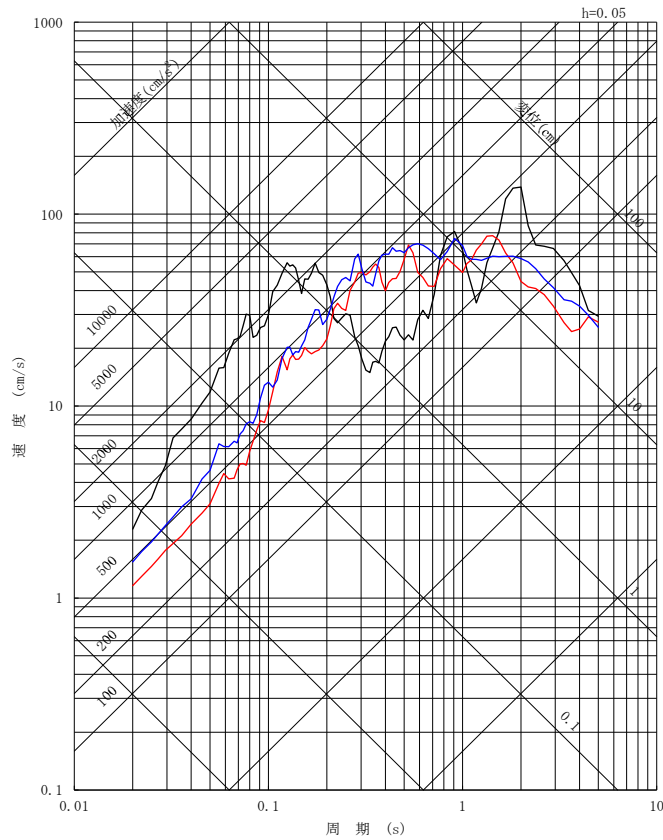
: 統計的グリーン関数法用地盤モデルと異なる物性値

	上端標高 (m)	S波速度 (m/s)	P波速度 (m/s)	密度 (g/cm ³)	減衰定数	
					水平	鉛直
解放基盤 表面	-370.0	790	2000	1.85	0.061f ^{1.05} (f≤6.78) 0.008 (f>6.78)	0.264f ^{1.05} (f≤31.74) 0.007 (f>31.74)
	-476.0	835	2124	1.89	0.058f ^{1.05} (f≤6.78) 0.008 (f>6.78)	0.249f ^{1.05} (f≤31.74) 0.007 (f>31.74)
地震基盤 相当面	-566.0	904	2205	2.00	0.054f ^{1.05} (f≤6.78) 0.007 (f>6.78)	0.240f ^{1.05} (f≤31.74) 0.006 (f>31.74)
	-655.0	947	2256	2.07	0.051f ^{1.05} (f≤6.78) 0.007 (f>6.78)	0.234f ^{1.05} (f≤31.74) 0.006 (f>31.74)
地震基盤 相当面	-679.0	2200	4800	2.65	0.013f ^{0.21} (f≤1.31) 0.012 (f>1.31)	0.004f ^{0.23} (f≤16.46) 0.002 (f>16.46)

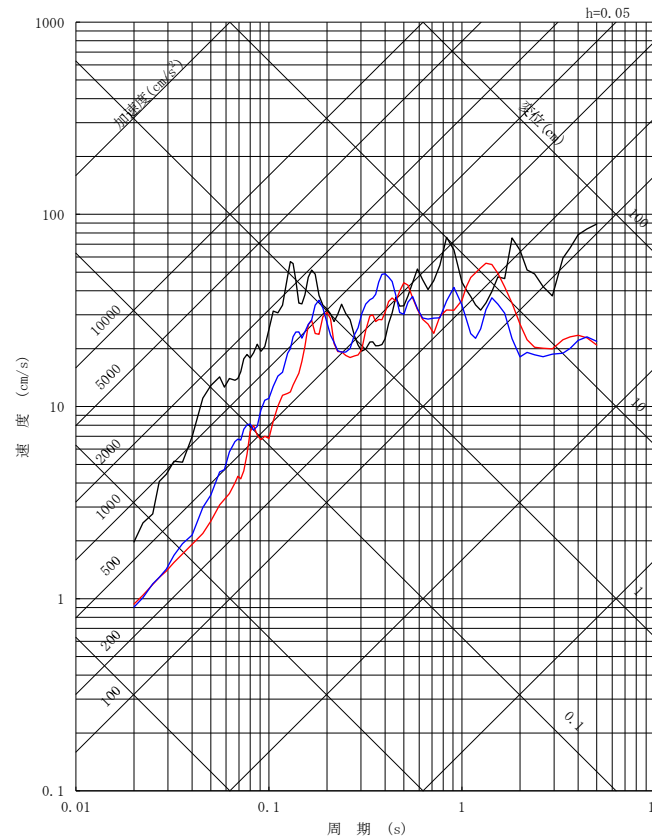
断層モデル手法による基準地震動S_sの妥当性確認(2/7)

■ S_s-11: F1断層～北方陸域の断層～塩ノ平地震断層による地震 (短周期レベルの不確かさ, 破壊開始点1)

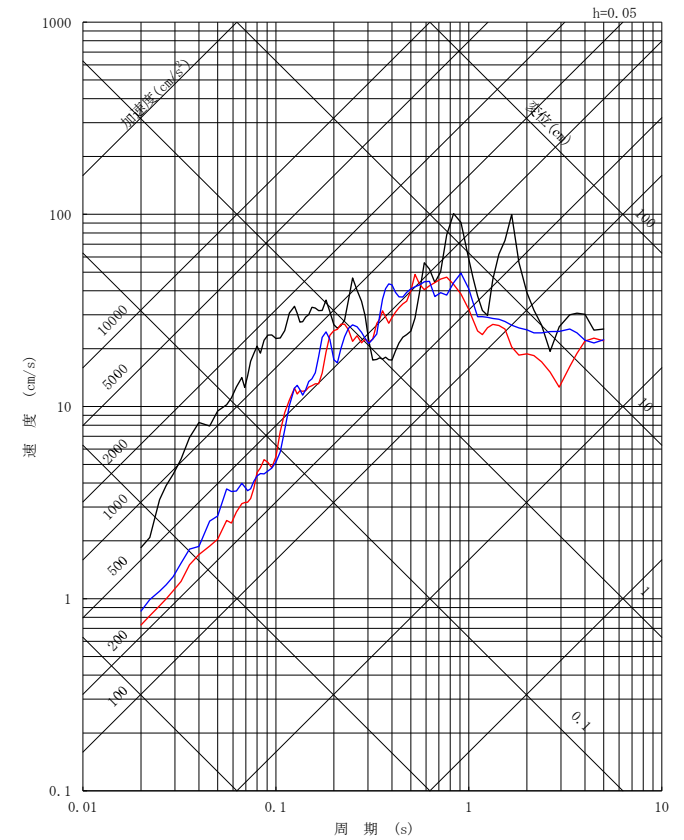
— EGF法
— SGF法(SGF法用地盤モデル)
— SGF法(標準応答スペクトル用地盤モデル)



NS方向



EW方向



UD方向

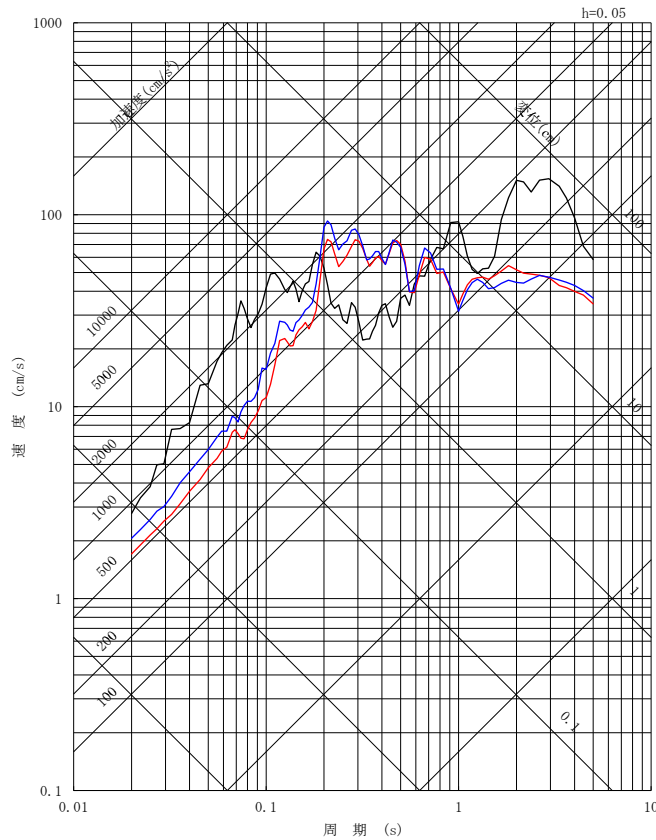
擬似速度応答スペクトル

- ・標準応答スペクトル用地盤モデルを用いたSGF法の評価結果は、従来のSGF法用地盤モデルを用いたSGF法の評価結果とほぼ同等であり、EGF法で策定した基準地震動の妥当性を改めて確認した。
- ・従って、EGF法で策定した基準地震動S_s-11の変更の必要はない。

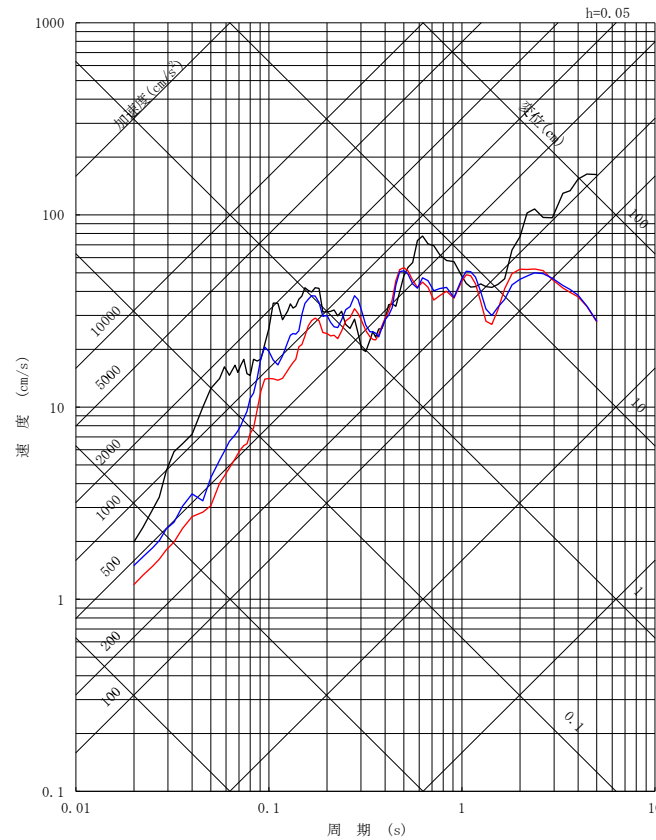
断層モデル手法による基準地震動Ssの妥当性確認(3/7)

■ Ss-12: F1断層～北方陸域の断層～塩ノ平地震断層による地震 (短周期レベルの不確かさ, 破壊開始点2)

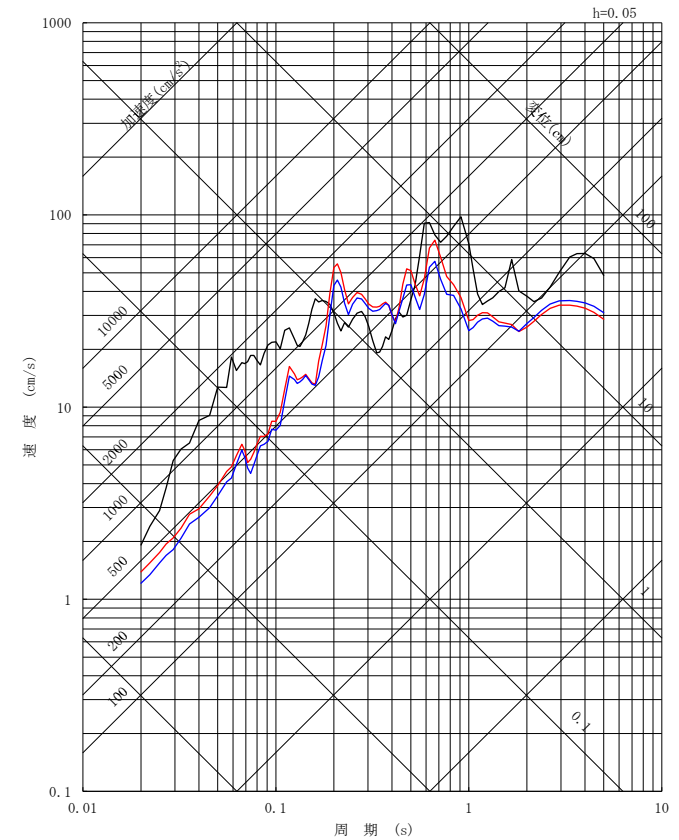
— EGF法
— SGF法(SGF法用地盤モデル)
— SGF法(標準応答スペクトル用地盤モデル)



NS方向



EW方向



UD方向

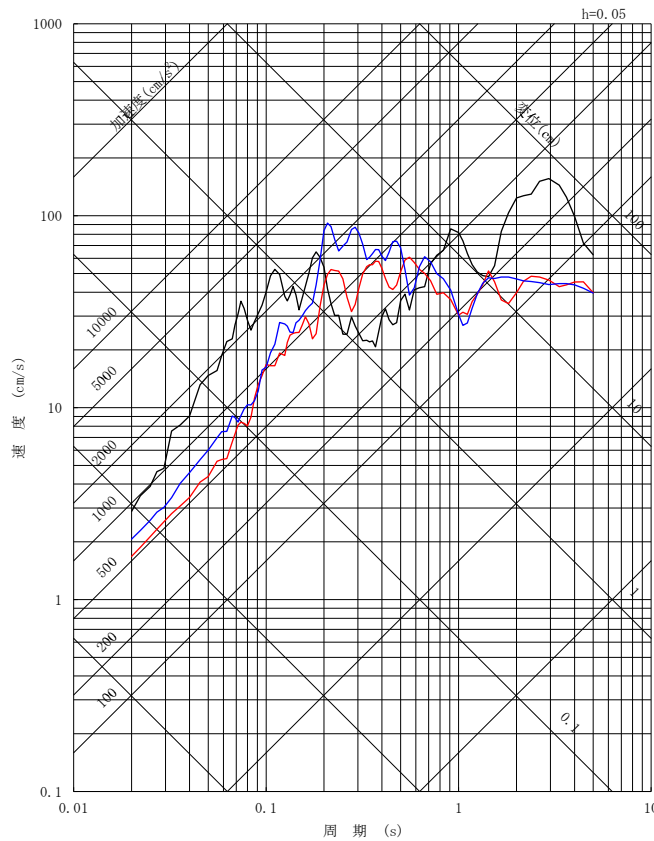
擬似速度応答スペクトル

- ・標準応答スペクトル用地盤モデルを用いたSGF法の評価結果は、従来のSGF法用地盤モデルを用いたSGF法の評価結果とほぼ同等であり、EGF法で策定した基準地震動の妥当性を改めて確認した。
- ・従って、EGF法で策定した基準地震動Ss-12の変更の必要はない。

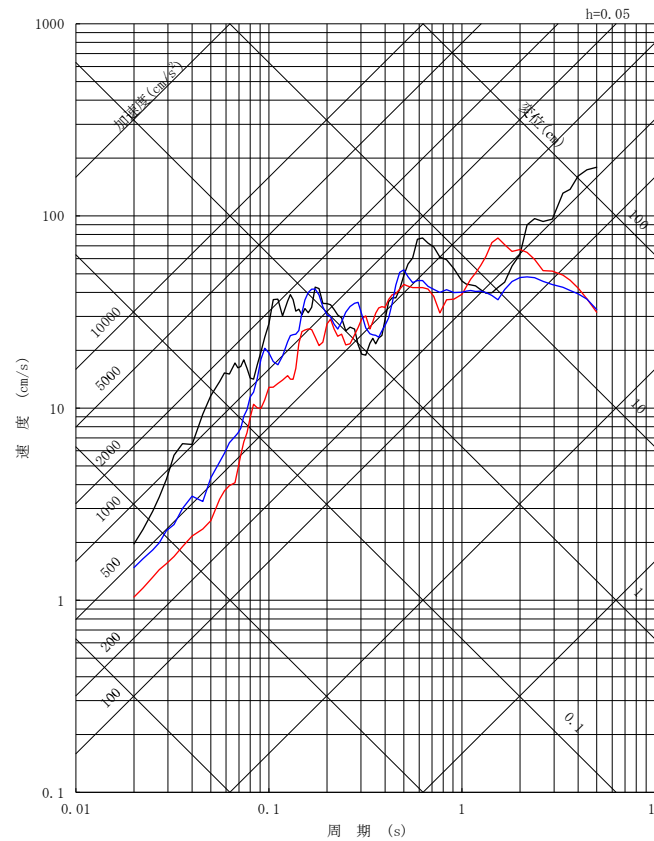
断層モデル手法による基準地震動S_sの妥当性確認(4/7)

■ S_s-13: F1断層～北方陸域の断層～塩ノ平地震断層による地震 (短周期レベルの不確かさ, 破壊開始点3)

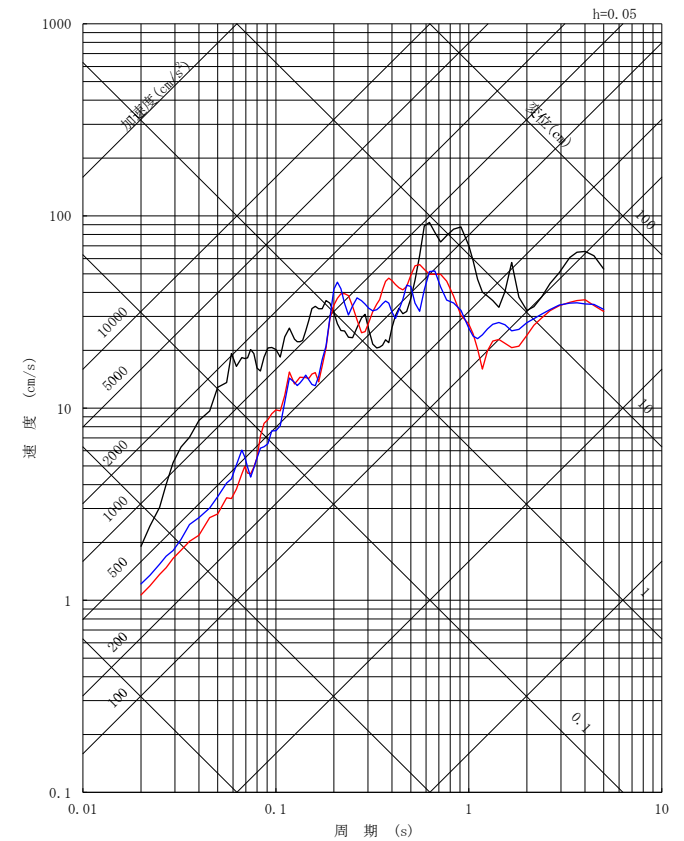
— EGF法
— SGF法 (SGF法用地盤モデル)
— SGF法 (標準応答スペクトル用地盤モデル)



NS方向



EW方向



UD方向

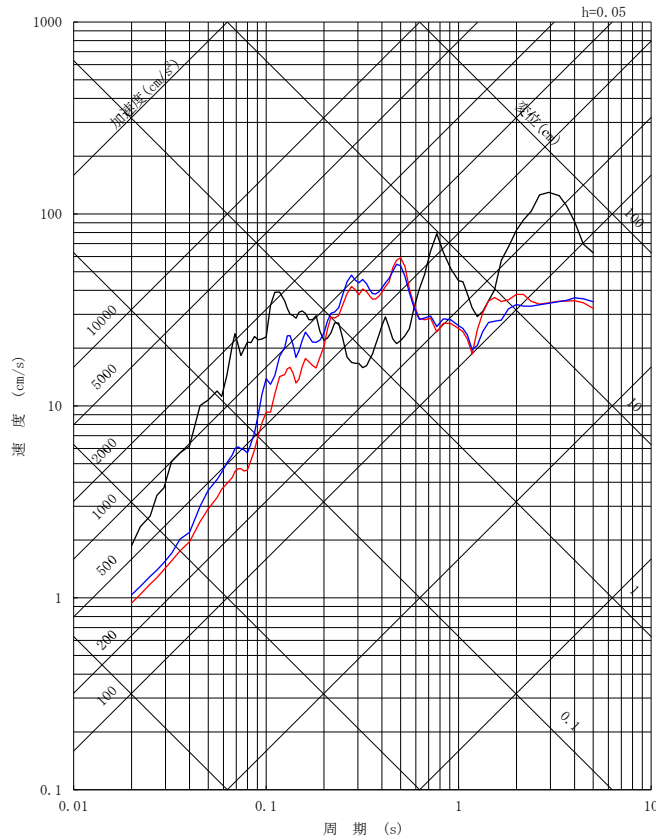
擬似速度応答スペクトル

- ・標準応答スペクトル用地盤モデルを用いたSGF法の評価結果は、従来のSGF法用地盤モデルを用いたSGF法の評価結果とほぼ同等であり、EGF法で策定した基準地震動の妥当性を改めて確認した。
- ・従って、EGF法で策定した基準地震動S_s-13の変更の必要はない。

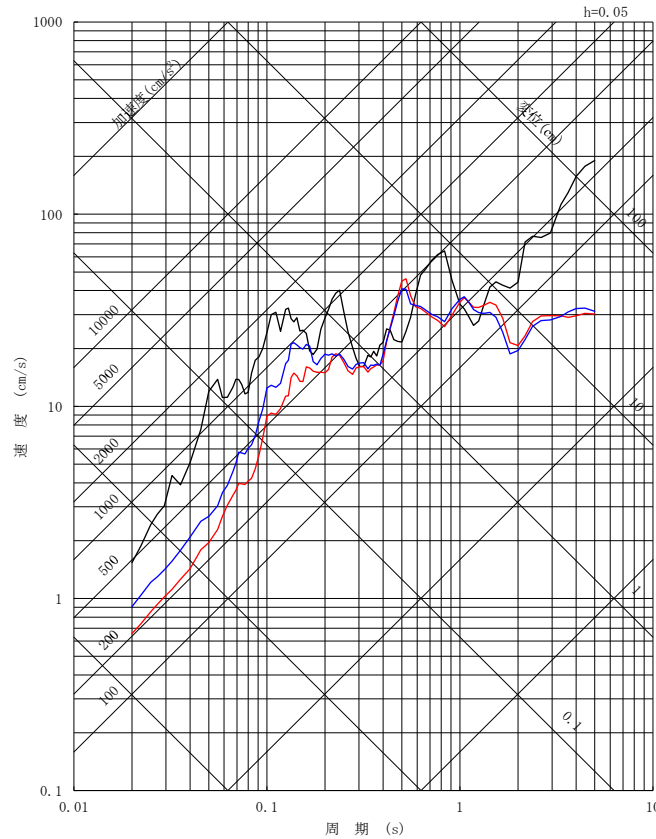
断層モデル手法による基準地震動S_sの妥当性確認(5/7)

■ S_s-14: F1断層～北方陸域の断層～塩ノ平地震断層による地震 (断層傾斜角の不確かさ, 破壊開始点2)

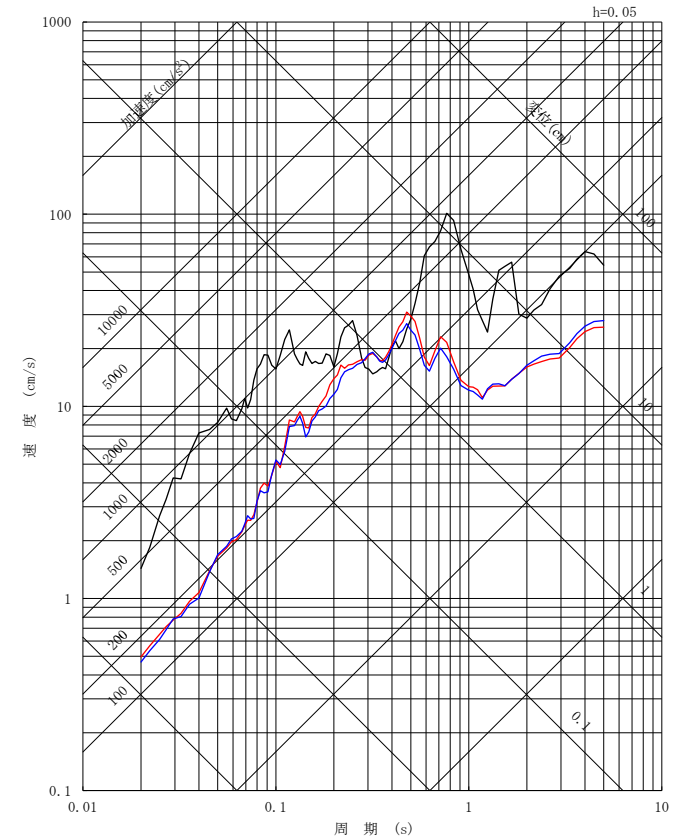
— EGF法
— SGF法(SGF法用地盤モデル)
— SGF法(標準応答スペクトル用地盤モデル)



NS方向



EW方向



UD方向

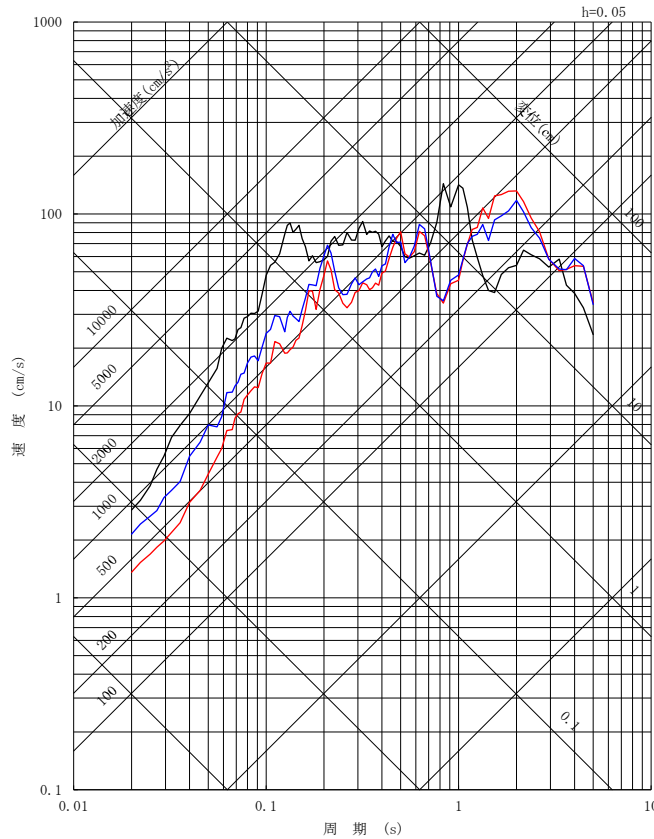
擬似速度応答スペクトル

- ・標準応答スペクトル用地盤モデルを用いたSGF法の評価結果は、従来のSGF法用地盤モデルを用いたSGF法の評価結果とほぼ同等であり、EGF法で策定した基準地震動の妥当性を改めて確認した。
- ・従って、EGF法で策定した基準地震動S_s-14の変更の必要はない。

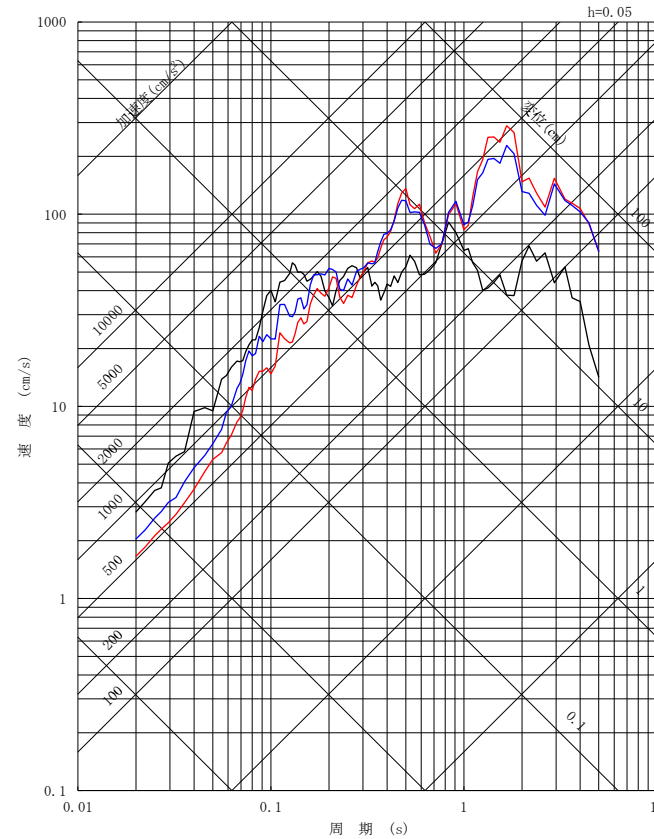
断層モデル手法による基準地震動S_sの妥当性確認(6/7)

■ S_s-21: 2011年東北地方太平洋沖型地震 (短周期レベルの不確かさ)

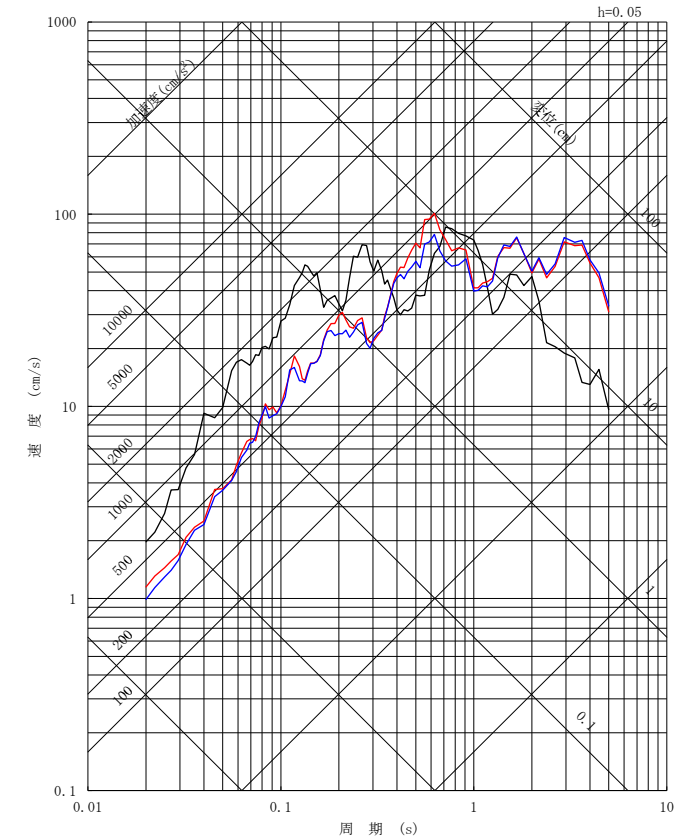
— EGF法
— SGF法(SGF法用地盤モデル)
— SGF法(標準応答スペクトル用地盤モデル)



NS方向



EW方向



UD方向

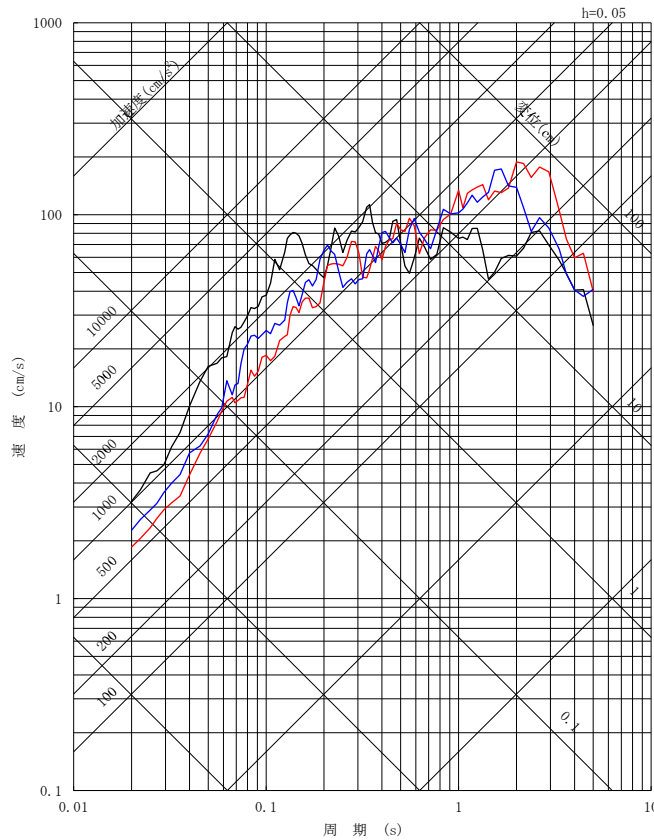
擬似速度応答スペクトル

- 標準応答スペクトル用地盤モデルを用いたSGF法の評価結果は、従来のSGF法用地盤モデルを用いたSGF法の評価結果とほぼ同等であり、EGF法で策定した基準地震動の妥当性を改めて確認した。
- 従って、EGF法で策定した基準地震動S_s-21の変更の必要はない。

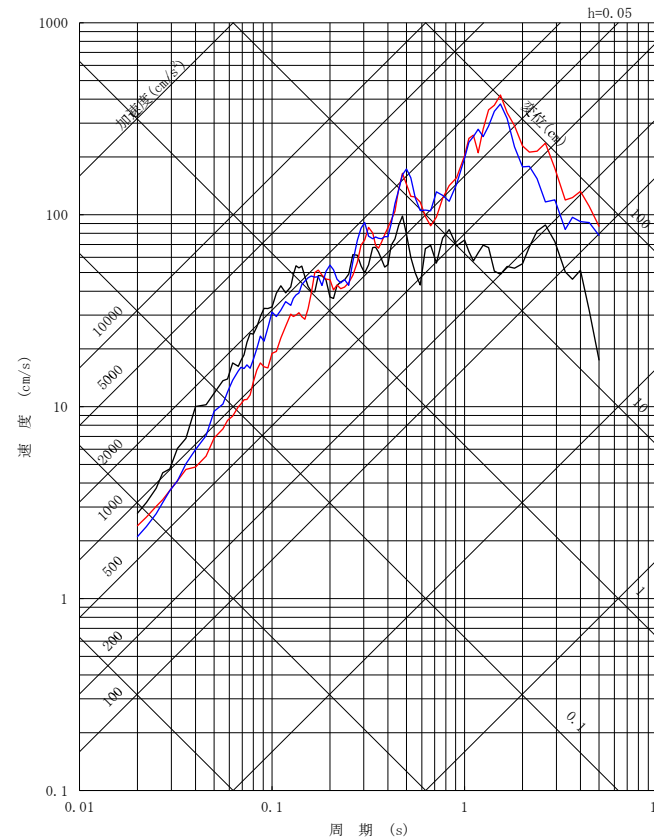
断層モデル手法による基準地震動S_sの妥当性確認(7/7)

■ S_s-22: 2011年東北地方太平洋沖型地震 (SMGA位置と短周期レベルの不確かさの重畳)

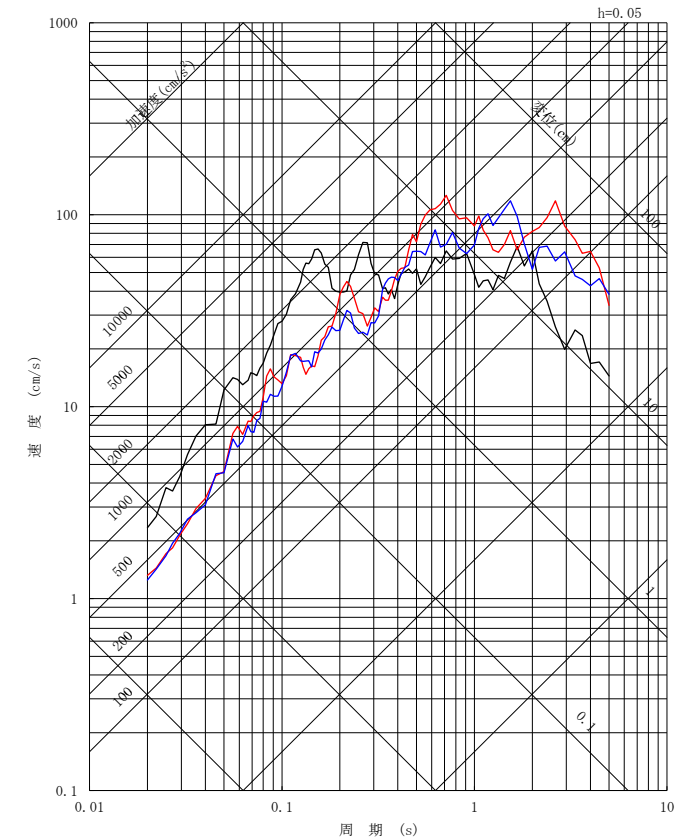
— EGF法
— SGF法(SGF法用地盤モデル)
— SGF法(標準応答スペクトル用地盤モデル)



NS方向



EW方向



UD方向

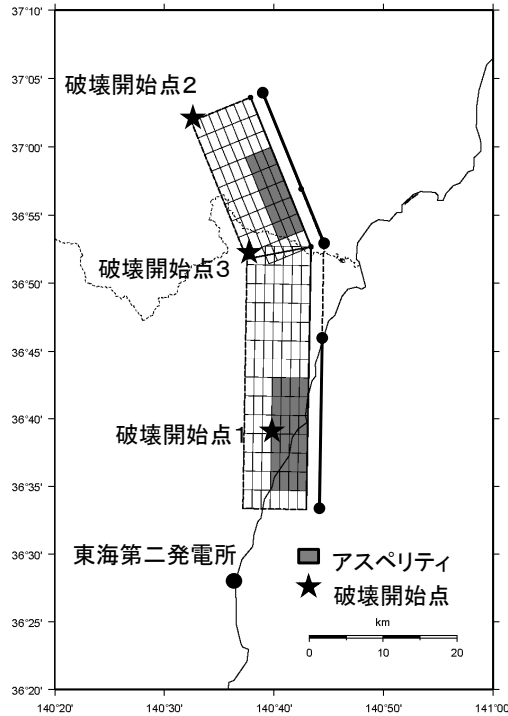
擬似速度応答スペクトル

- ・標準応答スペクトル用地盤モデルを用いたSGF法の評価結果は、従来のSGF法用地盤モデルを用いたSGF法の評価結果とほぼ同等であり、EGF法で策定した基準地震動の妥当性を改めて確認した。
- ・従って、EGF法で策定した基準地震動S_s-22の変更の必要はない。

参考 既往のSGF法とEGF法の比較: 内陸地殻内地震(1/2)

■評価条件

経験的グリーン関数法に用いる要素地震の妥当性確認のため、基本震源モデルに対し、統計的グリーン関数法による地震動評価を実施する。震源モデル及び評価に用いる地盤モデルを示す。

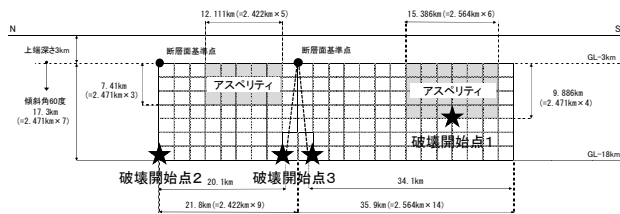


主な計算条件

- 地震基盤への鉛直入射を仮定し、一次元波動論に基づき解放基盤表面における地震波を作成する。
- 要素地震のスペクトル特性、経時特性ともBoore(1983)を用いる。
- Dan et al.(1989)の手法により波形合成を行う。

統計的グリーン関数法の評価に用いる地盤モデル

上面深度		層厚 (m)	密度 (g/cm ³)	Vs (m/s)	Vp (m/s)	hs	hp	備考
G.L.(m)	EL.(m)							
0	8	378	—	—	—	—	—	▼解放基盤表面 EL.-370m
-378	-370	107	1.85	790	2000	0.02 (Q=25)	0.01 (Q=50)	▼地震基盤 EL.-677m
-485	-477	200	1.96	840	2110			
-685	-677	—	2.63	2750	4740	Q=110f ^{0.69}	Q=110f ^{0.69}	



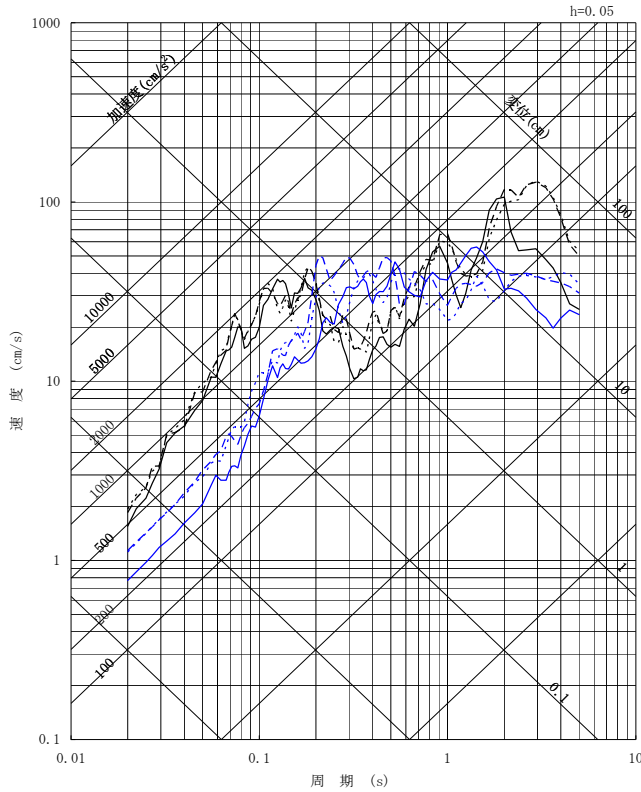
基本震源モデル

参考 既往のSGF法とEGF法の比較: 内陸地殻内地震(2/2)

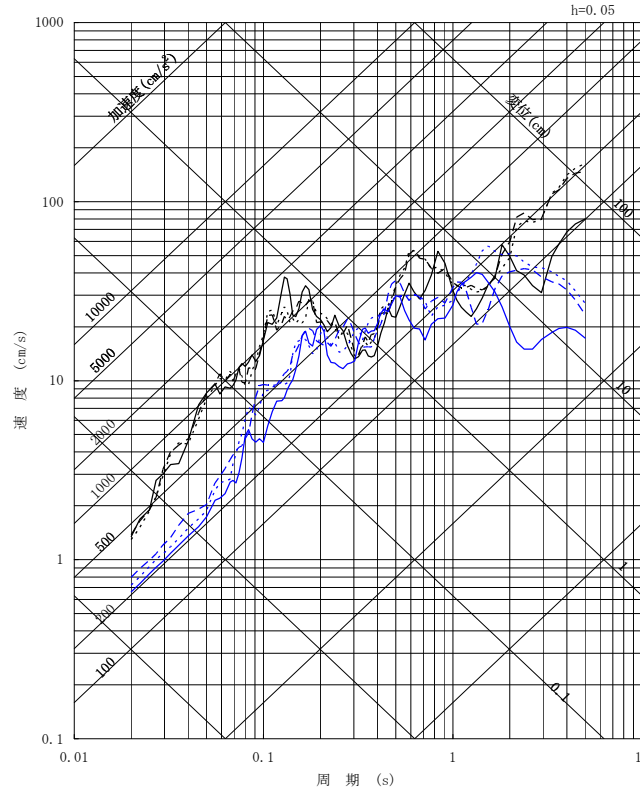
■基本震源モデルによる地震動評価結果の応答スペクトル

基本震源モデルに対し、経験的グリーン関数法による評価結果と統計的グリーン関数法による評価結果を比較する。

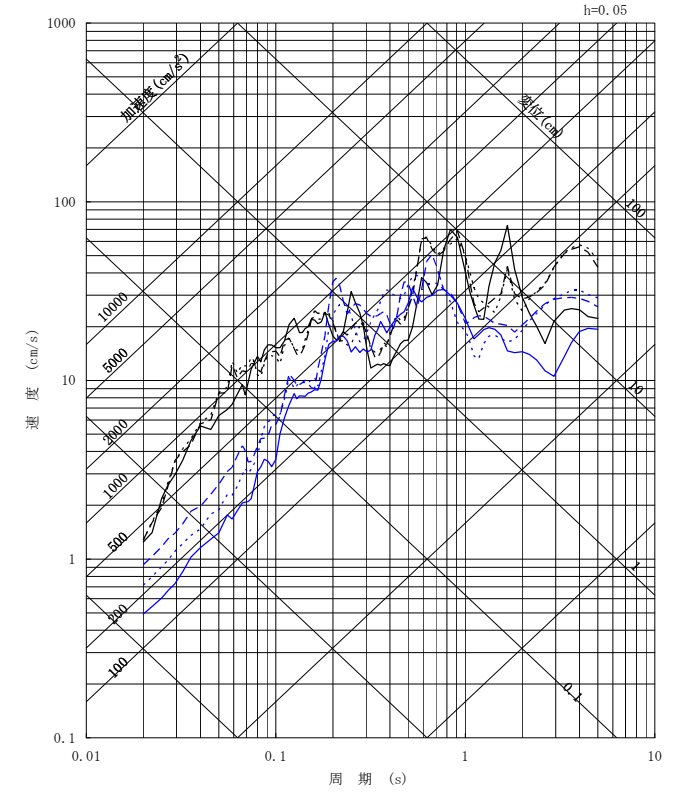
経験的グリーン関数法 破壊開始点1 ——— 破壊開始点2 - - - 破壊開始点3 - - - -
 統計的グリーン関数法 破壊開始点1 ——— 破壊開始点2 - - - 破壊開始点3 - - - -



NS方向



EW方向

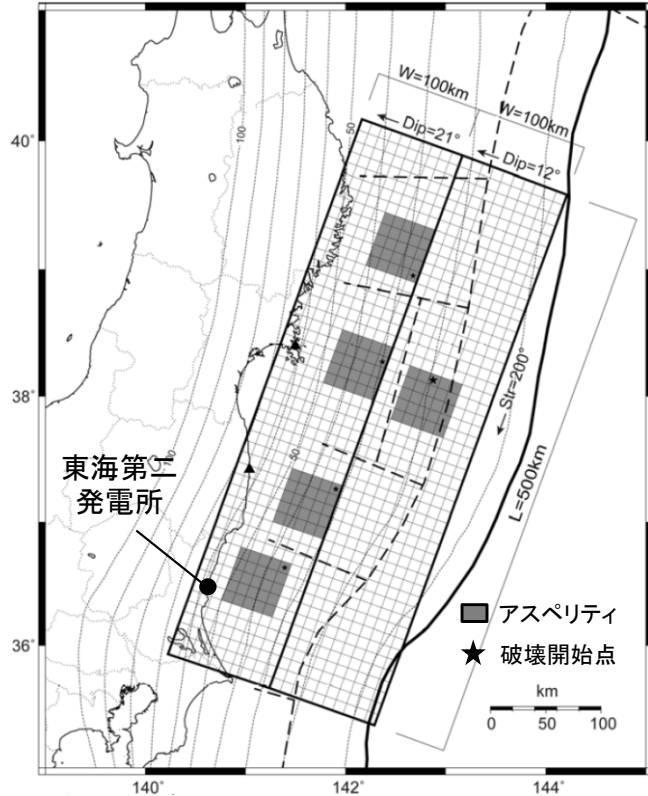


UD方向

- 統計的グリーン関数法による評価結果について、周期0.3~1秒程度から長周期側において経験的グリーン関数法による評価結果と概ね整合している。
- 短周期側における評価結果の差異は、経験的グリーン関数法において f_{max} の補正無しで評価したことにより、要素地震の f_{max} の特性がそのまま合成結果に現れたためと考えられる。

参考 既往のSGF法とEGF法の比較:プレート間地震(1/2)

■基本震源モデルに対して統計的グリーン関数法による評価を行う。



背景の太線は日本海溝、破線は海溝型地震の発生領域

震源モデル

統計的グリーン関数法の評価に用いる地盤モデル

上面深度		層厚 (m)	密度 (g/cm ³)	Vs (m/s)	Vp (m/s)	hs	hp	備考
G.L. (m)	EL. (m)							
0	8	378	—	—	—	—	—	▼解放基盤表面 EL.-370m
-378	-370	107	1.85	790	2000	0.02 (Q=25)	0.01 (Q=50)	▼地震基盤 EL.-677m
-485	-477	200	1.96	840	2110			
-685	-677	—	2.63	2750	4740	Q=110f ^{0.69}	Q=110f ^{0.69}	

主な計算条件

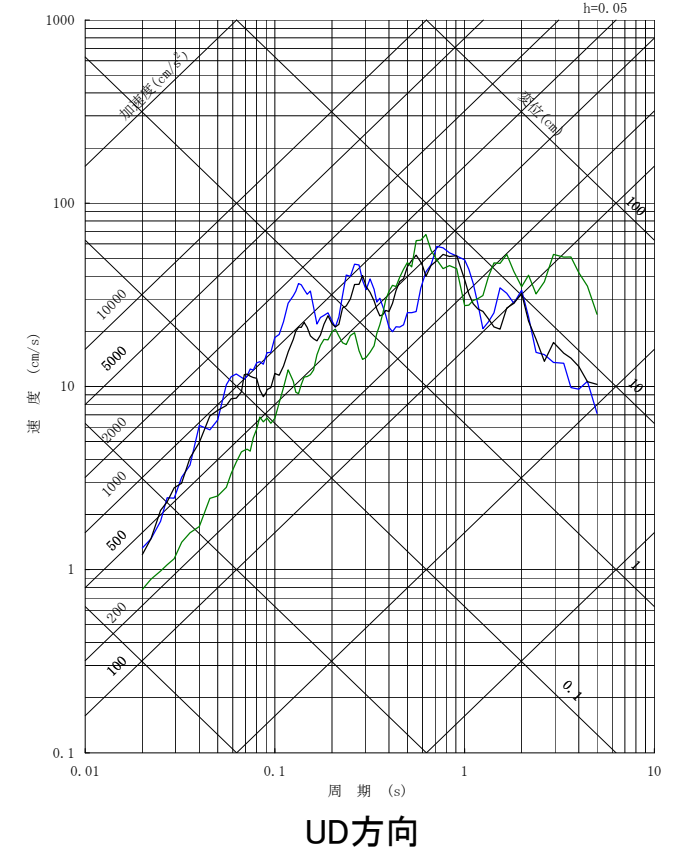
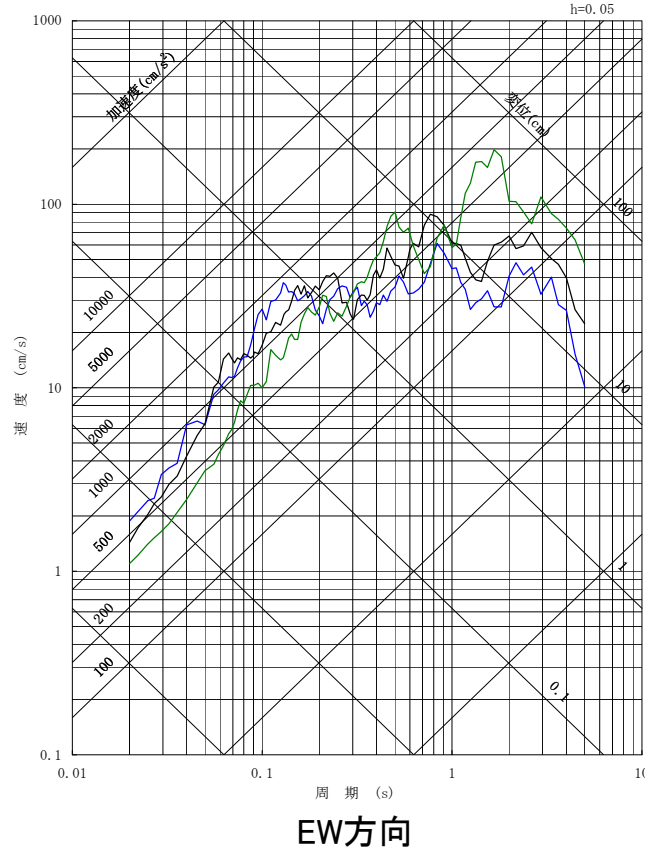
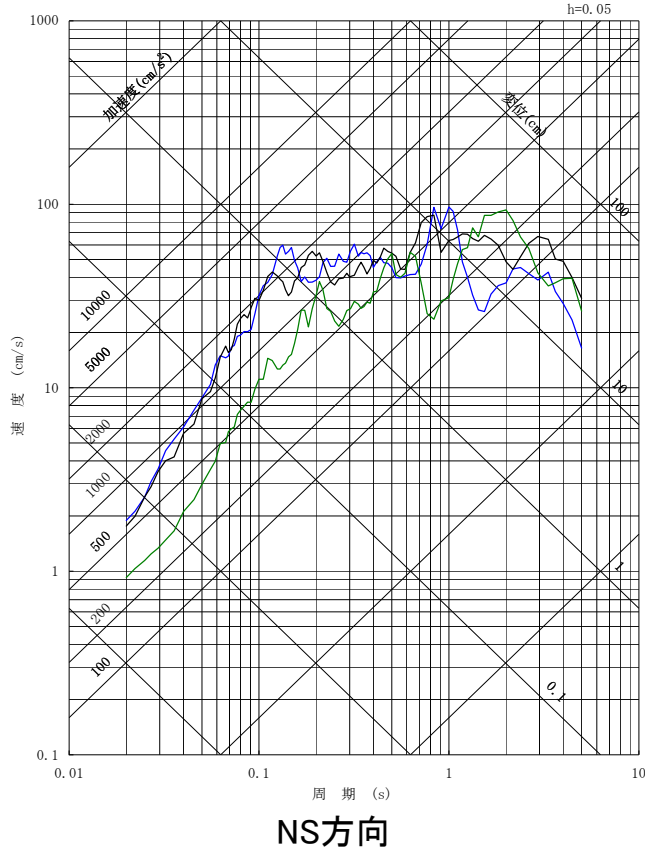
審査会合	地盤モデル	入射方法	鉛直成分の計算方法	f _{max}	放射特性係数の補正
第243回 (諸井他(2013))	耐震バックチェックで用いた地盤モデル	斜め入射	地震基盤においてSV波の平行成層地盤に対する斜め入射により算出する。	13.5Hz	短周期成分を一定値(SV波, SH波で各0.445)とし、長周期成分を理論値とし、その間是对数軸上で線形補間した値とする。
第336回	耐震バックチェックで用いた地盤モデル	鉛直入射	地震基盤において耐専スペクトルの鉛直/水平の応答スペクトル比を水平方向(SV波)のフーリエスペクトルに乗じて算出する。	13.5Hz	短周期成分を一定値(SV波, SH波で各0.445)とし、長周期成分を理論値とし、その間是对数軸上で線形補間した値とする。
今回	統計的グリーン関数法の評価に用いる地盤モデル	鉛直入射	地震基盤において耐専スペクトルの鉛直/水平の応答スペクトル比を水平方向(SV波)のフーリエスペクトルに乗じて算出する。	13.5Hz	短周期成分を一定値(SV波, SH波で各0.445)とし、長周期成分を理論値とし、その間是对数軸上で線形補間した値とする。

参考 既往のSGF法とEGF法の比較:プレート間地震(2/2)

断層モデルを用いた手法による地震動評価結果と東北地方太平洋沖地震の解放基盤波の比較

基本震源モデルを対象に、断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(統計的グリーン関数法及び経験的グリーン関数法)と東北地方太平洋沖地震の解放基盤波とを比較する。

— 統計的グリーン関数法
— 経験的グリーン関数法
— 東北地方太平洋沖地震の解放基盤波



- 統計的グリーン関数法による評価結果について、経験的グリーン関数法による評価結果と概ね整合しているものの、短周期側はどの成分も統計的グリーン関数法による評価結果の方が小さい。
- 短周期側における評価結果の差異は、経験的グリーン関数法において f_{max} の補正無しで評価したことにより、要素地震の f_{max} の特性がそのまま合成結果に現れたためと考えられる。
- どの成分も経験的グリーン関数法を用いた方が観測記録との対応がよいことを確認した。

まとめ

- 今回、大深度ボーリングデータや大深度地震計を含む鉛直アレイ地震観測記録等を精査し、既許可審査では取り入れていなかった新しい知見や考え方を取り入れて、標準応答スペクトル用地盤モデルを新たに設定した。
- 既往の地震動評価のうち断層モデル手法による基準地震動 S_s に対し、今回新たに設定した標準応答スペクトル用地盤モデルを用いて、その妥当性を改めて確認した。
- 標準応答スペクトル用地盤モデルを用いた統計的グリーン関数法の評価結果により、経験的グリーン関数法により策定した基準地震動($S_s-11\sim14,21,22$)の妥当性を改めて確認していることから、基準地震動($S_s-11\sim14,21,22$)を変更する必要はない。
- 既許可審査において、経験的グリーン関数法による地震動評価に対する妥当性確認のために用いていた統計的グリーン関数法用地盤モデルについては、標準応答スペクトル用地盤モデルに更新することとする。

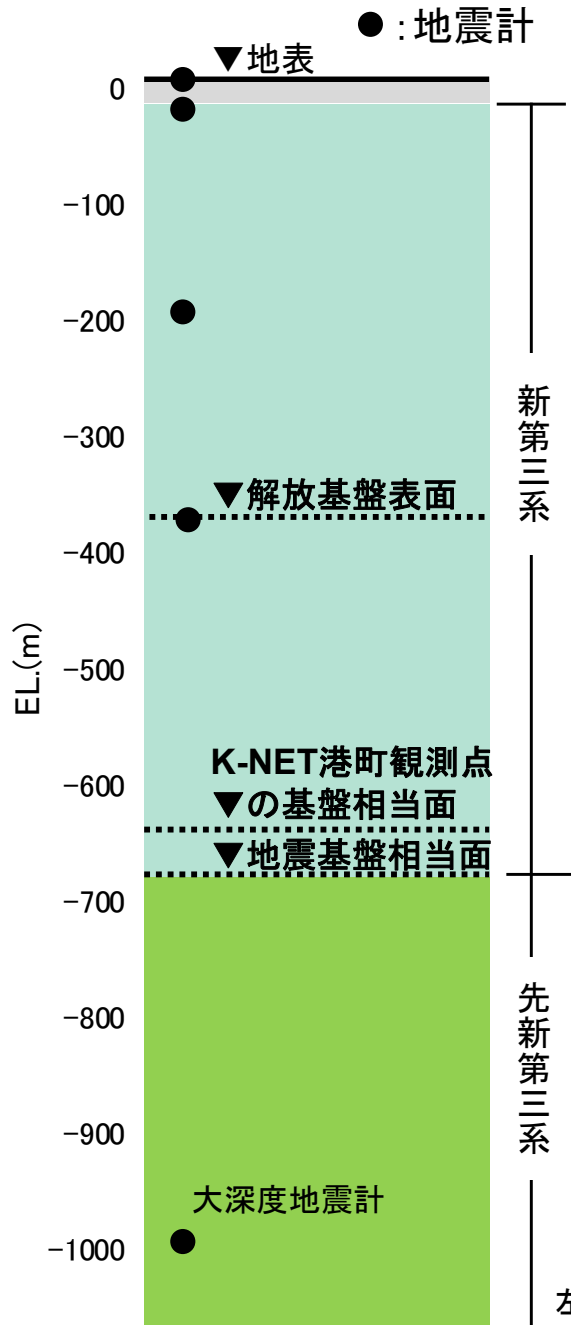
標準応答スペクトル用地盤モデル

	上端標高 (m)	S波速度 (m/s)	P波速度 (m/s)	密度 (g/cm ³)	減衰定数	
					水平	鉛直
解放基盤 表面	-370.0	790	2000	1.85	$0.061f^{-1.05}$ ($f \leq 6.78$) 0.008 ($f > 6.78$)	$0.264f^{-1.05}$ ($f \leq 31.74$) 0.007 ($f > 31.74$)
	-476.0	835	2124	1.89	$0.058f^{-1.05}$ ($f \leq 6.78$) 0.008 ($f > 6.78$)	$0.249f^{-1.05}$ ($f \leq 31.74$) 0.007 ($f > 31.74$)
	-566.0	904	2205	2.00	$0.054f^{-1.05}$ ($f \leq 6.78$) 0.007 ($f > 6.78$)	$0.240f^{-1.05}$ ($f \leq 31.74$) 0.006 ($f > 31.74$)
地震基盤 相当面	-655.0	947	2256	2.07	$0.051f^{-1.05}$ ($f \leq 6.78$) 0.007 ($f > 6.78$)	$0.234f^{-1.05}$ ($f \leq 31.74$) 0.006 ($f > 31.74$)
	-679.0	2200	4800	2.65	$0.013f^{-0.21}$ ($f \leq 1.31$) 0.012 ($f > 1.31$)	$0.004f^{-0.23}$ ($f \leq 16.46$) 0.002 ($f > 16.46$)

統計的グリーン関数法用地盤モデル
(左記モデルに更新)

上端標高 (m)	S波速度 (m/s)	P波速度 (m/s)	密度 (g/cm ³)	減衰定数	
				水平	鉛直
-370.0	790	2000	1.85	0.02	0.01
-477.0	840	2110	1.96		
-677.0	2750	4740	2.63		

3. 標準応答スペクトルの取入れに伴う基準地震動 S_s-31 （留萌波）の位置づけ



■既往の地震動評価のうち、「敷地ごとに震源を特定せず策定する地震動」の「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」（以降、留萌波）に基づく基準地震動 S_s-31 （留萌波）について、標準応答スペクトルの取入れに伴う見直し可否を以下のとおり検討する。

■モデル設定の着眼点

留萌用地盤モデルの検討では、K-NET港町観測点の基盤層が $V_s938\text{m/s}$ の層であったことから、敷地の速度構造に照らし第四系下部更新統～新第三系鮮新統（以降、新第三系）までの深さの範囲に着目している。一方、標準応答スペクトル用地盤モデルの検討では、標準応答スペクトルが $V_s2200\text{m/s}$ 以上の地震基盤相当面で定義されていることから、更に先新第三系の深さまで着目する範囲を広げている。このようにモデル設定に際しては着目する地層区分及び深さの範囲の違いを踏まえたそれぞれの目的に応じて検討を行っている。まずこの点を整理し、その上で基準地震動 S_s-31 （留萌波）の見直し可否を判断する。

①速度構造の設定

留萌用地盤モデルと標準応答スペクトル用地盤モデルの考え方を整理して両者を比較する。

②減衰定数の設定

留萌用地盤モデルと標準応答スペクトル用地盤モデルの考え方を整理して両者を比較する。

③基準地震動 S_s-31 （留萌波）の見直し可否

以上の検討内容を踏まえて、基準地震動 S_s-31 （留萌波）の位置づけを改めて整理し、見直し可否を判断する。

左図： 東海第二発電所敷地地盤のイメージ図

①速度構造の設定

■留萌用地盤モデルの速度構造の考え方

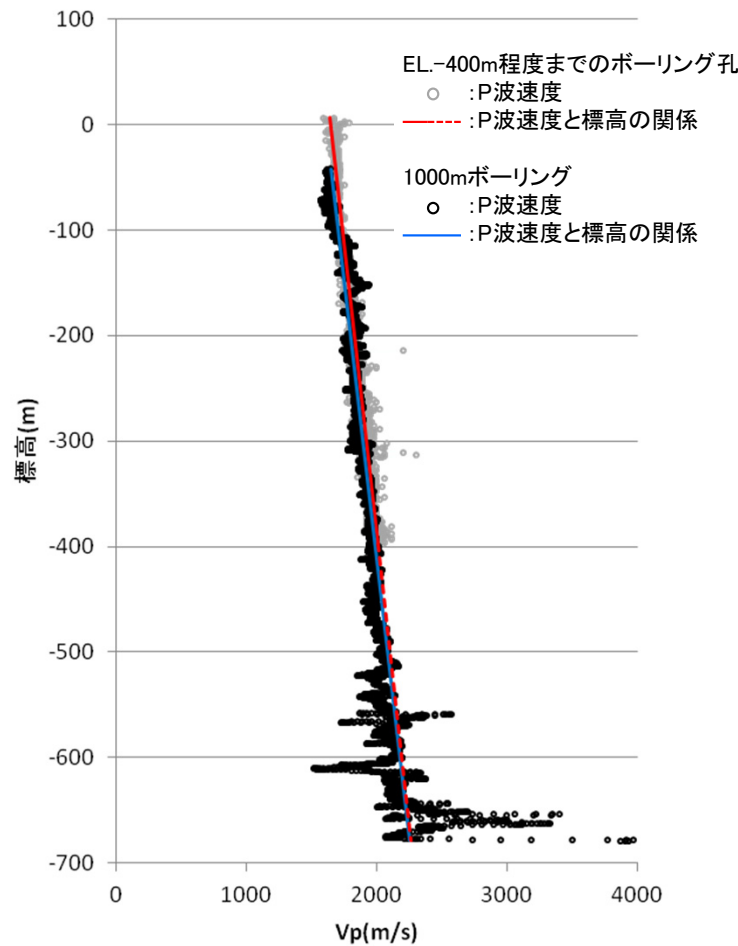
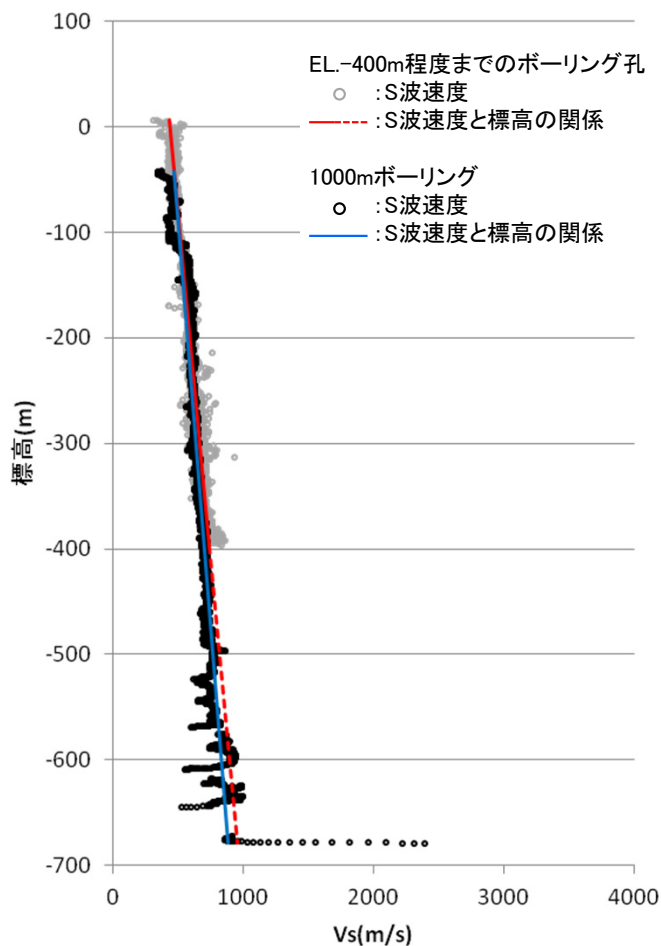
- ・留萌波の検討においては、K-NET港町観測点における基盤地震動に敷地の地盤特性を考慮する必要がある。具体的には、基盤地震動を推定した基盤層に相当する層を検討し、その層に基盤地震動を入力して解放基盤表面まで引き上げることで、敷地の地盤物性を考慮する。
- ・東海第二発電所敷地に分布する新第三系の久米層の地盤速度は、物理探査等の調査結果から、深度に依存して漸増する一次関数の式(標高依存式)で表現できる。この特徴を踏まえ、より適切な基盤相当層を検討すべく、既に設定済であった統計的グリーン関数法用地盤モデルとは別に、より層区分を細分化する等の検討を行い、留萌波の検討に特化した新たな地盤モデルを設定することとした。
- ・地盤速度や密度の値については細分化した層区分に対して上述の標高依存式により算出することとした。基盤相当面については、K-NET港町観測点における基盤層と同値となる $V_s938\text{m/s}$ として、この標高依存式を用いて、EL.-655m位置に設定した。

■標準応答スペクトル用地盤モデルの速度構造の考え方

- ・標準応答スペクトルに基づく検討においては、 $V_s2200\text{m/s}$ 以上の地震基盤相当面で定義された標準応答スペクトルに敷地の地盤特性を考慮する必要がある。具体的には、標準応答スペクトルに適合するよう作成した模擬地震波を、地震基盤相当面に入力して解放基盤表面まで引き上げることで、敷地の地盤物性を考慮する。
- ・標準応答スペクトルが定義されている地震基盤相当面($V_s2200\text{m/s}$ 以上)に相当する敷地での層を検討する観点から、地震基盤相当面以深(先新第三系)まで掘削している大深度ボーリングデータに着目し、既許可の地盤モデルから地震基盤相当面以深の速度構造について再度検討を行い、標準応答スペクトルに基づく地震動評価のための新たな地盤モデルを設定することとした。
- ・地震基盤相当面については、既往の物理探査結果との比較により妥当性を確認した上で、大深度ボーリングデータのサスペンション法の結果に準拠し、 $V_s2200\text{m/s}$ として、EL.-679m位置に設定した。
- ・地震基盤相当面以浅(新第三系)については、留萌用地盤モデルと同様、細分化した層区分に対して標高依存式を用いて設定した。

地震基盤相当面以浅(新第三系)の速度構造の設定(2つの地盤モデル共通)(1/2)

- ・東海第二発電所敷地に分布する新第三系の久米層の地盤速度は、深度方向に増大する傾向を示す。
- ・標高-400m程度まで掘削した5孔のボーリング孔で実施したPS検層によって得られた地盤速度と1000mボーリングで実施したPS検層によって得られた地盤速度を以下に示す。また併せて、それぞれのPS検層結果から得られる標高と地盤速度の関係を示す。
- ・標高-400m程度まで掘削した5孔のボーリング孔で実施したPS検層データを基に作成した地盤速度と標高の関係は、1000mボーリングで実施したPS検層結果と整合的であり、久米層における地盤速度は、標高-400m程度まで掘削した5孔のボーリング孔で実施したPS検層データを基に作成した地盤速度と標高の関係より求める。



久米層における
地盤速度と標高の関係

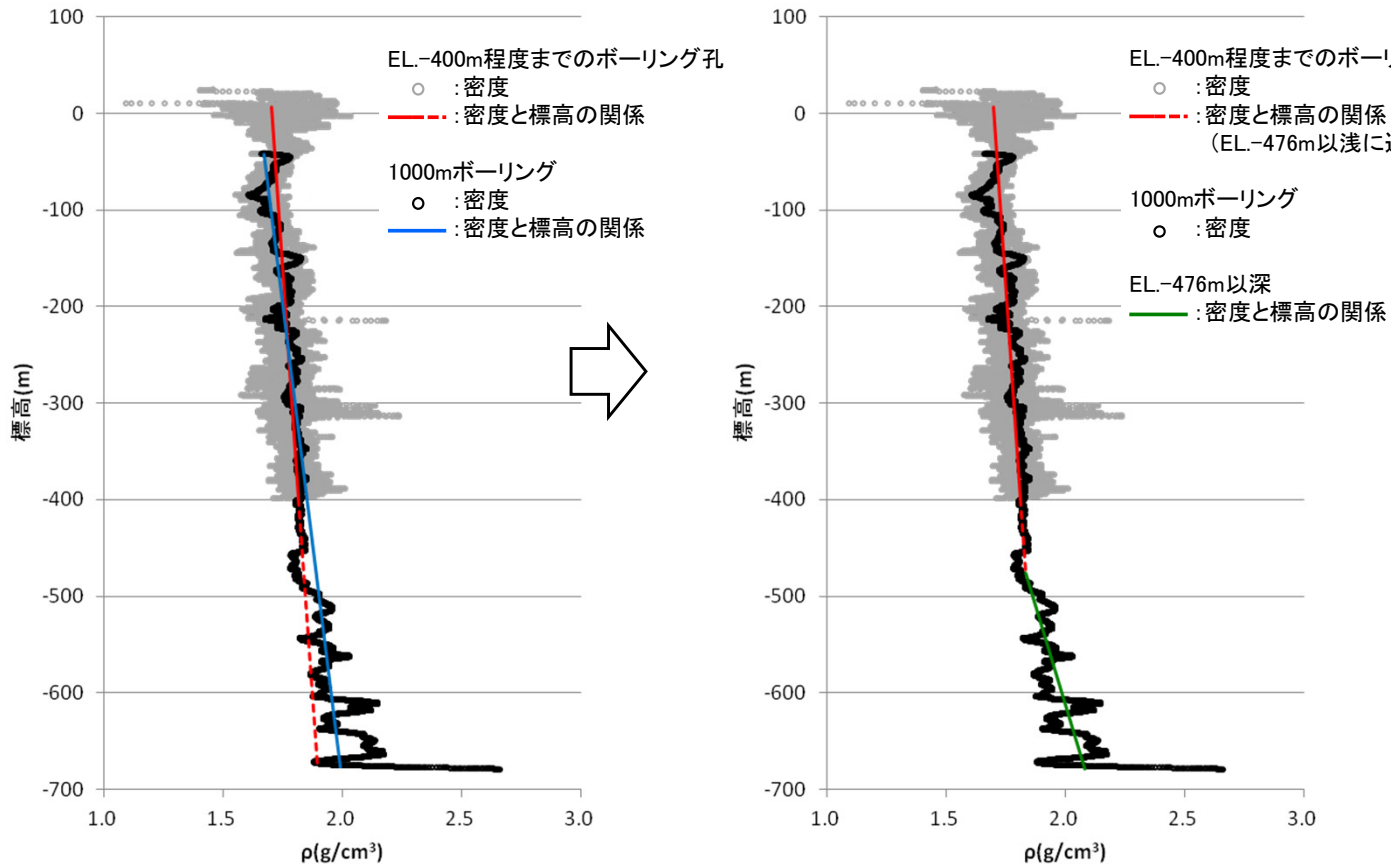
$$V_s = 0.433 - 7.71 \times 10^{-4} \cdot Z$$

$$V_p = 1.65 - 9.09 \times 10^{-4} \cdot Z$$

ここで、 V_s : S波速度 (km/s)
 V_p : P波速度 (km/s)
 Z : 標高 (m)

地震基盤相当面以浅(新第三系)の速度構造の設定(2つの地盤モデル共通)(2/2)

- ・東海第二発電所敷地に分布する新第三系の久米層の密度は、深度方向に増大する傾向を示す。
- ・標高-400m程度まで掘削した5孔のボーリング孔で実施した密度検層によって得られた密度と1000mボーリングで実施した密度検層によって得られた密度を以下に示す。また併せて、それぞれの密度検層結果から得られる標高と密度の関係を示す。
- ・標高-400m程度まで掘削した5孔のボーリング孔で実施した密度検層データを基に作成した密度と標高の関係は、1000mボーリングで実施した密度検層結果とEL.-500m程度まで整合的であるが、EL.-500m以深では密度と標高の関係より密度検層データが大きくなる。
- ・1000mボーリング結果によると、EL.-476m以深では砂質泥岩層と乱堆積物層との互層が見られることより、EL.-476mを境に密度と標高の関係を変えることとした。



久米層における
密度と標高の関係

$$\rho = 1.702 - 2.828 \times 10^{-4} \cdot Z$$

(EL.-476m 以浅)

$$\rho = 1.253 - 1.220 \times 10^{-3} \cdot Z$$

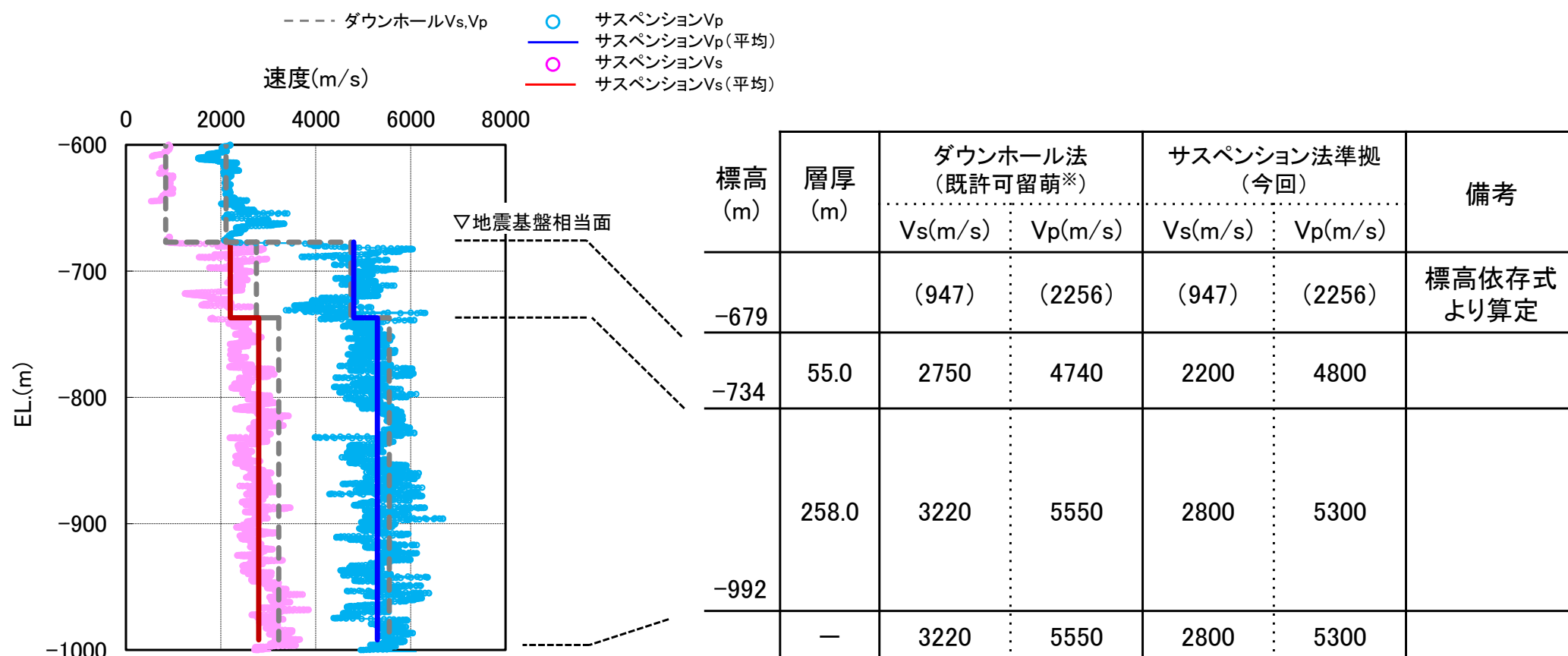
(EL.-476m 以深)

ここで、 ρ : 密度 (g/cm³)
Z: 標高 (m)

地震基盤相当面以深(先新第三系)の速度構造の設定(標準応答スペクトル用地盤モデル)

■EL.-679m以深(先新第三系)

- ・地震基盤相当面以深では、大深度ボーリングのダウンホール法とサスペンション法との結果で差が生じていることから速度構造を再検討する。今回は、サスペンション法に準拠して速度構造を設定する。具体的には、ダウンホール法における同一層内で、サスペンション法のVs, Vpをそれぞれ平均して求めた値を用いる。
- ・地震基盤相当面位置は、Vs2200m/s以上に相当する敷地での層の上面としてEL.-679m(Vs2200m/s)に設定する。
- ・**上記の通り設定した速度構造**について、既往の物理探査結果との比較により妥当性を確認する。



※ 既許可においては、地盤モデルの層区分との対応が明確なダウンホール法のVs, Vp値を設定

2つの地盤モデルにおける速度構造の設定及び比較

■留萌用地盤モデルと標準応答スペクトル用地盤モデル, それぞれの速度構造の設定について, 比較して以下に示す。

【速度構造の設定】

- ① 両モデル共通: 層区分については概ね100m程度を目安に設定した。
- ② 両モデル共通: 上層との連続性を考慮し, 上層(地表(EL.8m))からEL.-372mで観測した地震記録をもとに地盤同定解析を行い設定)と同じ値を設定した。
- ③ 両モデル共通: 調査結果に基づく標高依存式より, 当該層の中心位置の値を算出した。
- ③' 標準応答スペクトル用地盤モデル: 調査結果に基づく標高依存式より, 当該層の中心位置の値を算出した。
- ④ 留萌用地盤モデル: 敷地におけるK-NET港町観測点の基盤相当面位置については, K-NET港町観測点における基盤層と同値となるVs938m/sとして, 調査結果に基づく標高依存式を用いてEL.-655mに設定した。Vp, 密度の値についてはEL.-655m位置において標高依存式から得られる値を設定した。
- ⑤ 標準応答スペクトル用地盤モデル: 大深度ボーリングデータのサスペンション法の結果に準拠し, ダウンホール法における同一層内で, サスペンション法のVs, Vpをそれぞれ平均して求めた値を設定した。

留萌用地盤モデルの速度構造				標準応答スペクトル用地盤モデルの速度構造				
解放基盤表面	上端 標高(m)	S波速度 (m/s)	P波速度 (m/s)	密度 (g/cm ³)	上端 標高(m)	S波速度 (m/s)	P波速度 (m/s)	密度 (g/cm ³)
	① -370.0	② 790	2000	1.85	① -370.0	② 790	2000	1.85
	-476.0	③ 835	2124	1.89	-476.0	③ 835	2124	1.89
K-NET 港町観測点の 基盤相当面	-566.0	904	2205	2.00	-566.0	904	2205	2.00
	④ -655.0	938	2245	2.05	-655.0	③' 947	2256	2.07
					⑤ -679.0	2200	4800	2.65

④ : 留萌波の評価に特化した物性値

地震基盤相当面

・地震基盤相当面以浅(新第三系)では, 留萌用地盤モデルと標準応答スペクトル用地盤モデルの速度構造の基本的な考え方は同じであるが, 留萌用地盤モデルの速度構造については, 新第三系の久米層の地盤速度が深度に依存して漸増する一次関数式(標高依存式)で表現できる特徴があることから, この標高依存式を用いて, 留萌波の入力位置となる基盤相当面をK-NET港町観測点における基盤層と同値となるVs938m/sとしてEL.-655mに設定しており, 留萌波の検討に特化したモデルとなっている。

・留萌波の地震動評価においては, 地盤速度が標高依存式で表現できる特徴を反映し, この評価に特化した留萌用地盤モデルの速度構造を用いることが適切である。

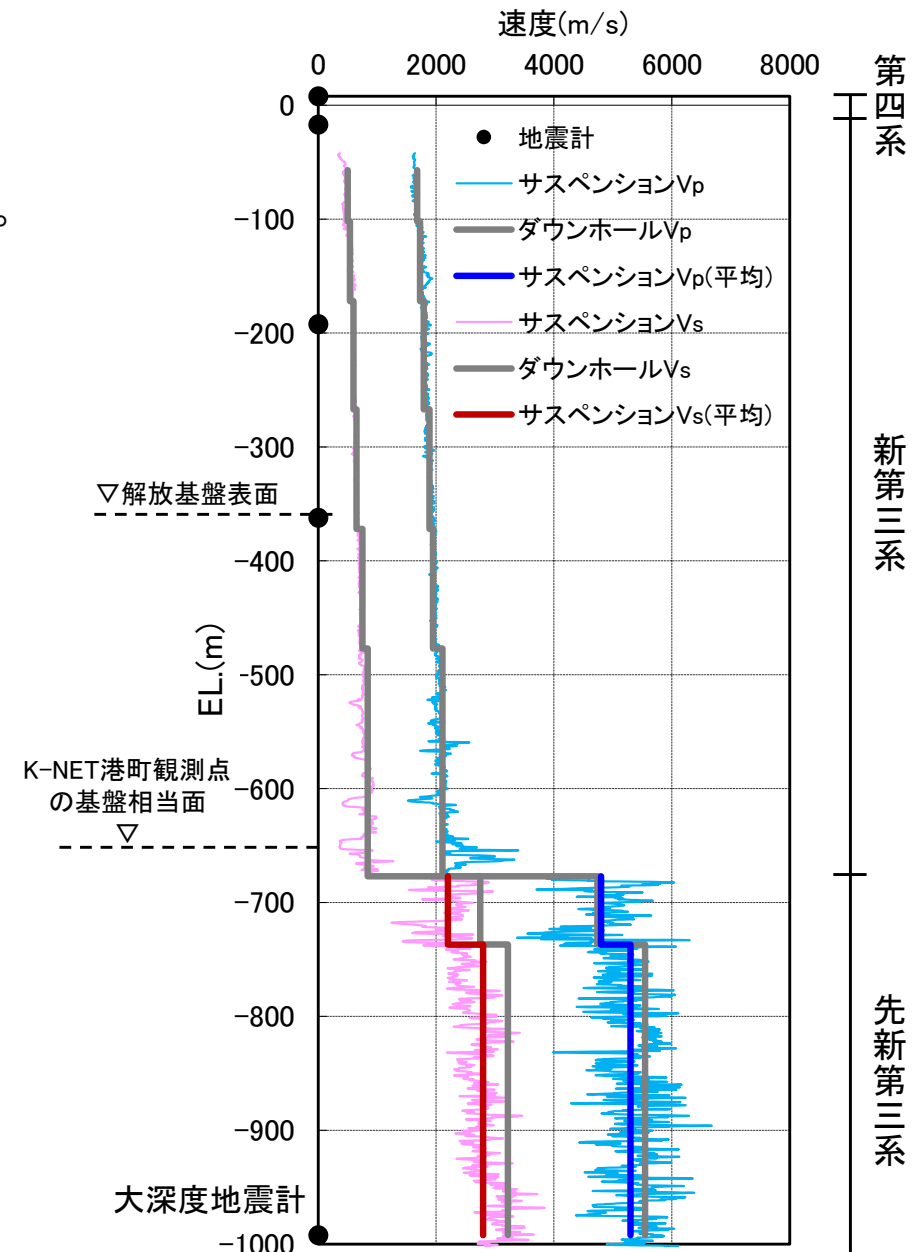
②減衰定数の設定: 減衰定数の設定(留萌用地盤モデル)(1/2)

■留萌用地盤モデルの検討の着眼点

検討に用いる留萌波が $V_s 938\text{m/s}$ の基盤層で推定されていることから、敷地の新第三系の地盤速度の特徴を踏まえ基盤相当面を新第三系内のEL.-655mに $V_s 938\text{m/s}$ として設定している。検討範囲が新第三系に留まることから、新第三系内における伝播特性に着目して検討を行っている。

■新第三系の特徴を踏まえた減衰定数の考え方

- ・新第三系の速度構造については、前述のとおり、地盤速度が物理探査等の調査結果から深度に依存して漸増する一次関数の式(標高依存式)で表現でき、明瞭な速度コントラストが見られないという特徴がある。
- ・新第三系内以浅には地表(第四系)を含む4点の鉛直アレイ地震計があり、そのうち3点は新第三系内に設置している。
- ・この新第三系内に設置している3点の地震計による3ペアの伝達関数(EL.-17m/EL.-192m, EL.-17m/EL.-372m, EL.-192m/EL.-372m)を含め、伝達関数の組合せとして最大となる6ペアの伝達関数を考慮した同定解析から得られた新第三系の区間の減衰定数を一括で求めている。
- ・新第三系の連続性を考慮して、上記で求めた減衰定数を新第三系の下端まで一律に設定している。



大深度ボーリングのPS検層結果の例

減衰定数の設定(留萌用地盤モデル)(2/2)


■留萌用地盤モデルの減衰定数を以下に示す。

地表～地下深部までの地盤モデル

EL. (m)	層厚 (m)	地層	S波速度 (m/s)	P波速度 (m/s)	密度 (g/cm ³)	減衰定数	
						水平	鉛直
8.0	2.5	第四系	130	280	1.71	0.236f ^{-0.752}	0.203f ^{-0.21}
5.5							
1.0							
-7.0							
-15.0	8.0	第四系	478	1509	1.82	0.236f ^{-0.752}	0.203f ^{-0.21}
-106.0							
-168.0							
-260.0							
-368.0	108.0	新第三系	756	2256	1.82	0.072f ^{-0.931}	0.203f ^{-0.93}
-476.0							
-566.0							
-655.0							
-679.0	24.0	先新第三系	947	2256	2.07	0.072f ^{-0.931}	0.203f ^{-0.93}
-734.0							
-992.0							
-734.0	258.0	先新第三系	3220	5550	2.78	0.022	0.001f ^{1.000}
-992.0							
-992.0	-	-	3220	5550	2.78	0.022	0.001f ^{1.000}

留萌用地盤モデル※

EL. (m)	層厚 (m)	S波速度 (m/s)	P波速度 (m/s)	密度 (g/cm ³)	減衰定数	
					水平	鉛直
-370.0	-	-	-	-	-	-
-476.0	106.0	790	2000	1.85	0.072f ^{-0.931}	0.203f ^{-0.93}
-566.0	90.0	835	2124	1.89		
-655.0	89.0	904	2205	2.00		
-655.0	-	938	2245	2.05	-	-

▼解放基盤表面

 ▼K-NET
 港町観測点の
 基盤相当面

▽出力位置
 ▽入力位置

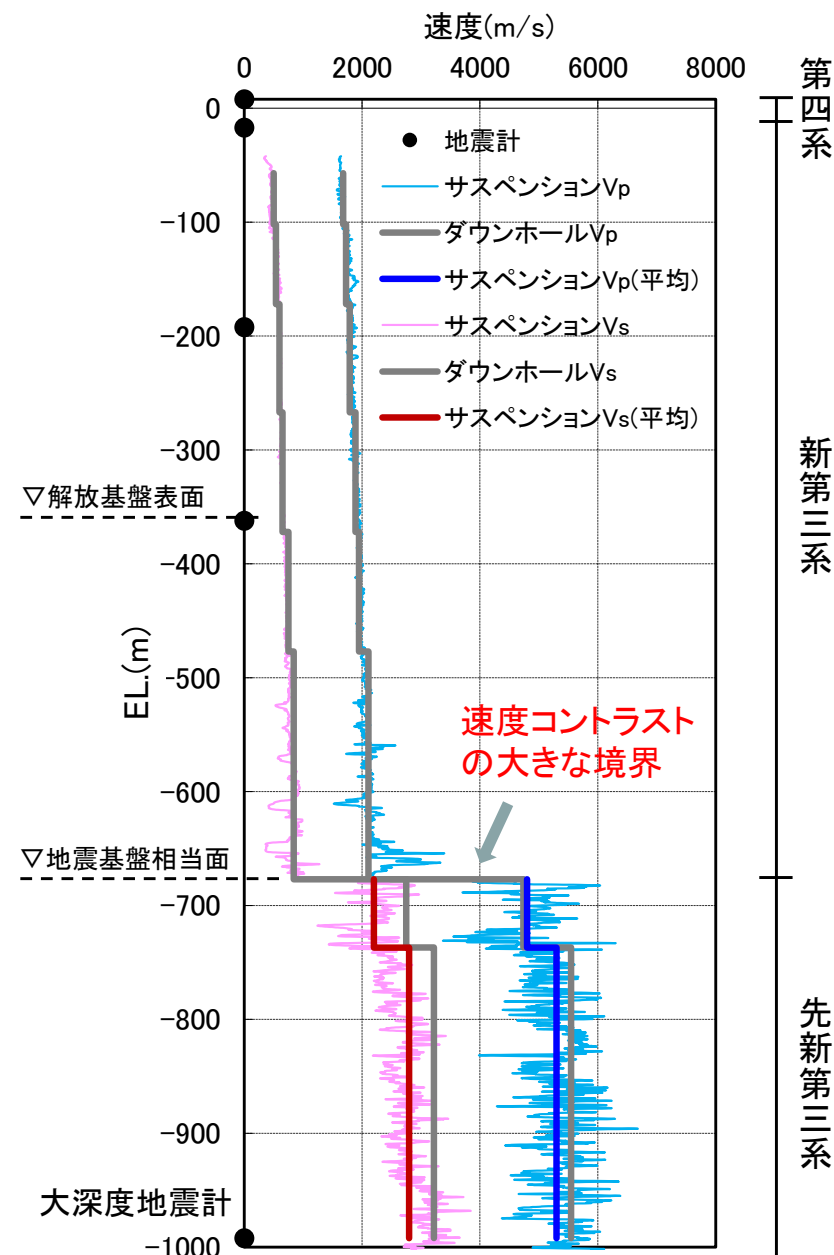
※ 留萌用地盤モデルの設定の詳細については、補足説明資料②に示す。

■標準応答スペクトル用地盤モデルの検討の着眼点

標準応答スペクトルが $V_s 2200\text{m/s}$ 以上となる地震基盤相当面で定義されていることから、検討範囲が新第三系から先新第三系にわたる。速度コントラストの大きな境界が含まれることから、地震基盤相当面以深から解放基盤表面までの広範囲における地震波の伝播特性に着目して検討を行っている。

■深部地下構造の特徴を踏まえた減衰定数の設定の考え方

- ・新第三系と先新第三系の間には地震基盤相当面を含む速度コントラストの大きな境界が存在することから、この2つの層を地震波が伝播する過程で増幅特性が大きく変化することが想定され、この増幅特性を適切に評価することが重要である。
- ・敷地においては先新第三系のEL.-992m位置に大深度地震計を設置して観測を行っていることから、このデータと浅部の鉛直アレイ地震計を組み合わせることで速度コントラストの大きな境界を伝播した際の増幅特性について、観測記録を用いた確認が可能となる。
- ・速度コントラストの大きな境界が含まれる、鉛直アレイ地震計(EL.-372m)と大深度地震計(EL.-992m)のペア間の伝達関数を考慮した広範囲の同定解析により、新第三系と先新第三系の減衰定数を、細分化した層区分毎にそれぞれ求めている。



大深度ボーリングのPS検層結果の例

3. 標準応答スペクトルの取入れに伴う基準地震動Ss-31(留萌波)の位置づけ ②減衰定数の設定 減衰定数の設定(標準応答スペクトル用地盤モデル)(2/2)

■標準応答スペクトル用地盤モデルの減衰定数を以下に示す。

地表～地下深部までの地盤モデル

EL. (m)	層厚 (m)	S波速度 (m/s)	P波速度 (m/s)	密度 (g/cm ³)	減衰定数h(f)	
					水平	鉛直
8.0	2.5	130	280	1.71	$0.921f^{-1.32}$ ($f \leq 18.74$)	$1.170f^{-0.91}$ ($f \leq 19.45$)
					0.019 ($f > 18.74$)	0.079 ($f > 19.45$)
5.5	4.5	151	403	1.71	$0.793f^{-1.32}$ ($f \leq 18.74$)	$0.813f^{-0.91}$ ($f \leq 19.45$)
					0.017 ($f > 18.74$)	0.055 ($f > 19.45$)
1.0	8.0	308	1589	1.66	$0.389f^{-1.32}$ ($f \leq 18.74$)	$0.206f^{-0.91}$ ($f \leq 19.45$)
					0.008 ($f > 18.74$)	0.014 ($f > 19.45$)
-7.0	8.0	478	1509	1.82	$0.250f^{-1.32}$ ($f \leq 18.74$)	$0.217f^{-0.91}$ ($f \leq 19.45$)
					0.005 ($f > 18.74$)	0.015 ($f > 19.45$)
-15.0	2.0	477	1753	1.69	$0.102f^{-1.05}$ ($f \leq 6.78$)	$0.301f^{-1.05}$ ($f \leq 31.74$)
					0.014 ($f > 6.78$)	0.008 ($f > 31.74$)
-17.0	89.0	477	1753	1.69	$0.102f^{-1.05}$ ($f \leq 6.78$)	$0.301f^{-1.05}$ ($f \leq 31.74$)
					0.014 ($f > 6.78$)	0.008 ($f > 31.74$)
-106.0	62.0	557	1742	1.74	$0.087f^{-1.05}$ ($f \leq 6.78$)	$0.303f^{-1.05}$ ($f \leq 31.74$)
					0.012 ($f > 6.78$)	0.008 ($f > 31.74$)
-168.0	24.0	669	2067	1.78	$0.072f^{-1.05}$ ($f \leq 6.78$)	$0.256f^{-1.05}$ ($f \leq 31.74$)
					0.010 ($f > 6.78$)	0.007 ($f > 31.74$)
-192.0	68.0	669	2067	1.78	$0.072f^{-1.05}$ ($f \leq 6.78$)	$0.256f^{-1.05}$ ($f \leq 31.74$)
					0.010 ($f > 6.78$)	0.007 ($f > 31.74$)
-260.0	108.0	756	2256	1.82	$0.064f^{-1.05}$ ($f \leq 6.78$)	$0.234f^{-1.05}$ ($f \leq 31.74$)
					0.009 ($f > 6.78$)	0.006 ($f > 31.74$)
-368.0	2.0	790	2000	1.85	$0.061f^{-1.05}$ ($f \leq 6.78$)	$0.264f^{-1.05}$ ($f \leq 31.74$)
					0.008 ($f > 6.78$)	0.007 ($f > 31.74$)
-370.0	2.0	790	2000	1.85	$0.061f^{-1.05}$ ($f \leq 6.78$)	$0.264f^{-1.05}$ ($f \leq 31.74$)
					0.008 ($f > 6.78$)	0.007 ($f > 31.74$)
-372.0	104.0	790	2000	1.85	$0.061f^{-1.05}$ ($f \leq 6.78$)	$0.264f^{-1.05}$ ($f \leq 31.74$)
					0.008 ($f > 6.78$)	0.007 ($f > 31.74$)
-476.0	90.0	835	2124	1.89	$0.058f^{-1.05}$ ($f \leq 6.78$)	$0.249f^{-1.05}$ ($f \leq 31.74$)
					0.008 ($f > 6.78$)	0.007 ($f > 31.74$)
-566.0	89.0	904	2205	2.00	$0.054f^{-1.05}$ ($f \leq 6.78$)	$0.240f^{-1.05}$ ($f \leq 31.74$)
					0.007 ($f > 6.78$)	0.006 ($f > 31.74$)
-655.0	24.0	947	2256	2.07	$0.051f^{-1.05}$ ($f \leq 6.78$)	$0.234f^{-1.05}$ ($f \leq 31.74$)
					0.007 ($f > 6.78$)	0.006 ($f > 31.74$)
-679.0	55.0	2200	4800	2.65	$0.013f^{-0.21}$ ($f \leq 1.31$)	$0.004f^{-0.23}$ ($f \leq 16.46$)
					0.012 ($f > 1.31$)	0.002 ($f > 16.46$)
-734.0	258.0	2800	5300	2.78	$0.010f^{-0.21}$ ($f \leq 1.31$)	$0.004f^{-0.23}$ ($f \leq 16.46$)
					0.009 ($f > 1.31$)	0.002 ($f > 16.46$)
-992.0	-	2800	5300	2.78	$0.010f^{-0.21}$ ($f \leq 1.31$)	$0.004f^{-0.23}$ ($f \leq 16.46$)
					0.009 ($f > 1.31$)	0.002 ($f > 16.46$)

第四系

新第三系

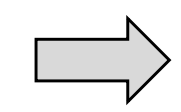
先新第三系

標準応答スペクトル用地盤モデル※

EL. (m)	L. n	層厚 (m)	S波速度 (m/s)	P波速度 (m/s)	密度 (g/cm ³)	減衰定数h(f)		出力位置 ▽
						水平	鉛直	
-370.0						$0.061f^{-1.05}$ ($f \leq 6.78$)	$0.264f^{-1.05}$ ($f \leq 31.74$)	▽
		2.0	790	2000	1.85	0.008 ($f > 6.78$)	0.007 ($f > 31.74$)	
-372.0						$0.061f^{-1.05}$ ($f \leq 6.78$)	$0.264f^{-1.05}$ ($f \leq 31.74$)	
		104.0	790	2000	1.85	0.008 ($f > 6.78$)	0.007 ($f > 31.74$)	
-476.0						$0.058f^{-1.05}$ ($f \leq 6.78$)	$0.249f^{-1.05}$ ($f \leq 31.74$)	
		90.0	835	2124	1.89	0.008 ($f > 6.78$)	0.007 ($f > 31.74$)	
-566.0						$0.054f^{-1.05}$ ($f \leq 6.78$)	$0.240f^{-1.05}$ ($f \leq 31.74$)	
		89.0	904	2205	2.00	0.007 ($f > 6.78$)	0.006 ($f > 31.74$)	
-655.0						$0.051f^{-1.05}$ ($f \leq 6.78$)	$0.234f^{-1.05}$ ($f \leq 31.74$)	▽
		24.0	947	2256	2.07	0.007 ($f > 6.78$)	0.006 ($f > 31.74$)	
-679.0						$0.013f^{-0.21}$ ($f \leq 1.31$)	$0.004f^{-0.23}$ ($f \leq 16.46$)	▽
		-	2200	4800	2.65	0.012 ($f > 1.31$)	0.002 ($f > 16.46$)	

解放基盤表面

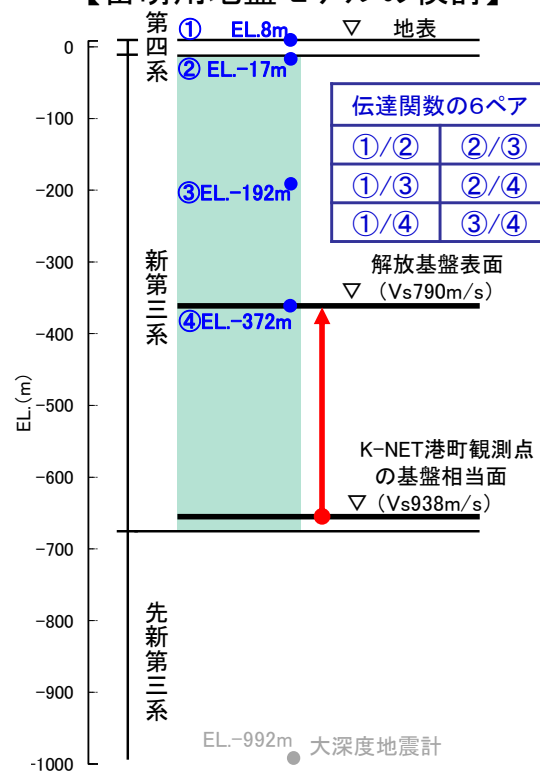
地震基盤相当面



※ 標準応答スペクトル用地盤モデルの設定の詳細については、補足説明資料①に示す。

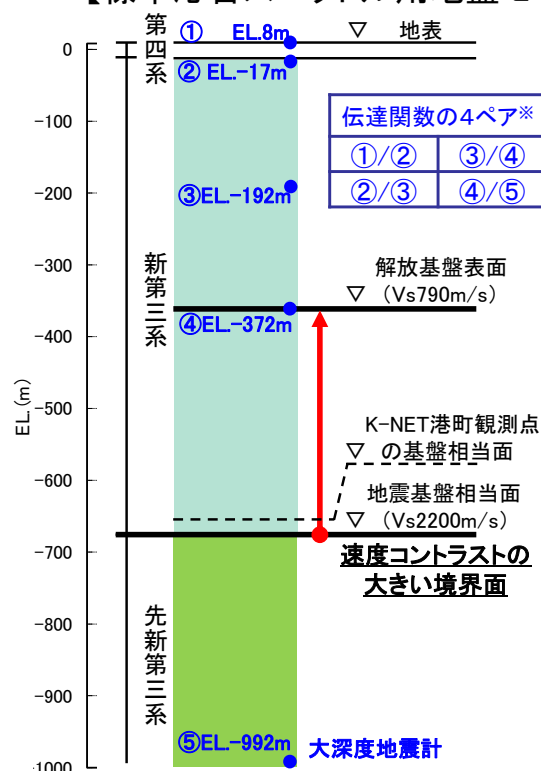
留萌波の検討に用いる減衰定数の設定及び比較

【留萌用地盤モデルの検討】



- ・評価対象: 留萌波の検討
- ・入力位置: 新第三系内
- ・出力位置: 新第三系内
- ・速度コントラストの小さな新第三系について、4点(①~④)の地震計のペアとして最大となる6個の伝達関数を考慮して同定解析を実施
⇒ 新第三系内の減衰定数を一律に設定

【標準応答スペクトル用地盤モデルの検討】



- ・評価対象: 標準応答スペクトルに基づく検討
- ・入力位置: 先新第三系上面
- ・出力位置: 新第三系内
- ・速度コントラストの大きな境界が含まれる、④EL.-372m地震計と⑤大深度地震計のペア間の伝達関数を考慮して同定解析を実施
⇒ 新第三系と先新第三系の減衰定数を、細分化した層区分毎にそれぞれ設定

標準応答スペクトル用地盤モデルで設定した減衰定数を用いて留萌波の検討を行う場合、K-NET港町観測点の基盤相当面(破線)を浅く切り出して検討することとなる。

↑: 地震動評価に用いる範囲(始点:入力位置, 終点:出力位置) ●: 同定解析に用いる地震計

- 留萌波の検討に当たり、敷地における速度構造や地震計設置状況を踏まえ、減衰定数の与え方について以下の2つの方法を比較する。
 - 新第三系内における地震波の伝播特性に着目し、新第三系内3点(②~④)を含む合計4点(①~④)の地震計を用いた多数の伝達関数に基づく同定解析結果を踏まえ、新第三系としての減衰定数を一律に設定する方法(留萌用地盤モデル)
 - 大きな速度コントラストの影響を含む、⑤大深度地震計と④EL.-372m地震計間の伝達関数を考慮した広範囲の同定解析により、細分化した層区分毎に新第三系、先新第三系の減衰定数を設定したうえで、該当する層を切り出す方法(標準応答スペクトル用地盤モデル)
- 留萌波の地震動評価においては、敷地の地盤増幅特性を考慮する範囲が速度コントラストの小さい新第三系内に留まることから、**新第三系内における地震波の伝播特性に着目して実施した同定解析を踏まえ、新第三系としての減衰定数を一律に設定する上記①の方法を採用することが適切であり、留萌用地盤モデルの減衰定数の設定を見直す必要はない。**
- なお、標準応答スペクトルに基づく地震動評価においては新第三系とは地盤速度が大きく異なる先新第三系に入力することから、計算に用いる減衰定数も速度コントラストの大きな境界面の影響を適切に評価できるよう求めた上記②で対応することが適切である。

③基準地震動Ss-31(留萌波)の見直し要否

■基準地震動Ss-31の見直し要否

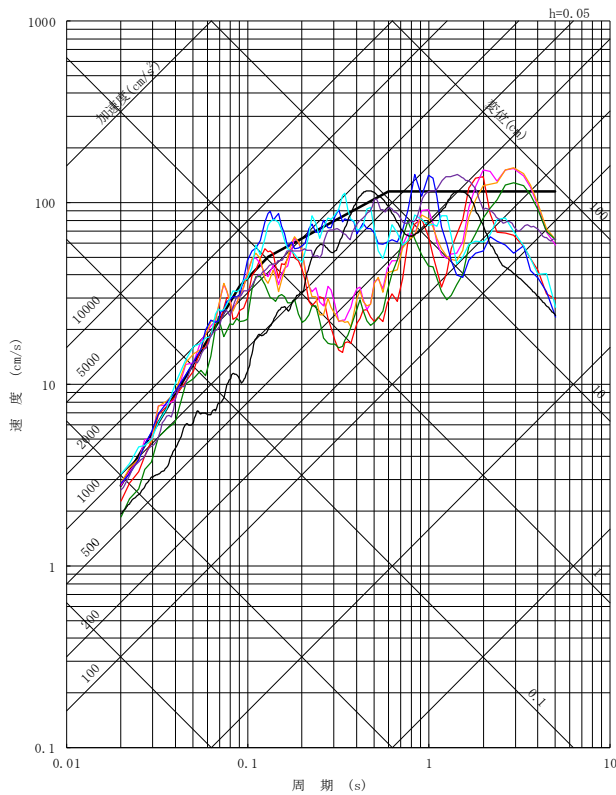
- ・以上の整理結果を踏まえると、留萌波の地震動評価と標準応答スペクトルに基づく地震動評価では検討の着眼点が異なることから、地震動評価結果の大小に関わらず、検討目的に対応するよう留萌波の評価においては留萌用地盤モデルを用いることが適切である。
- ・従って、今回、標準応答スペクトルの取入れに伴い新たに地盤モデルを設定したとしても、留萌用地盤モデルを用いて策定した基準地震動Ss-31を見直す必要はない。

備考：参考に、標準応答スペクトル用地盤モデルを用いて留萌波の評価を行った場合の結果を補足説明資料③に示すが、留萌用地盤モデルによる評価結果とほぼ同等となることを確認している。

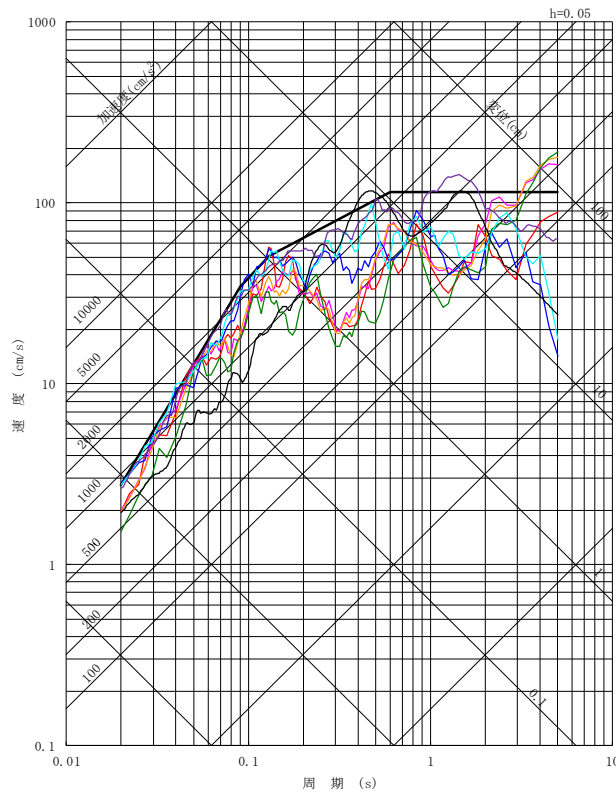
4. 基準地震動S_sの策定(1/2)

■ 標準応答スペクトルに基づき策定した地震動を基準地震動S_s-32とし、既許可の全ての基準地震動と合わせて下記に示す。

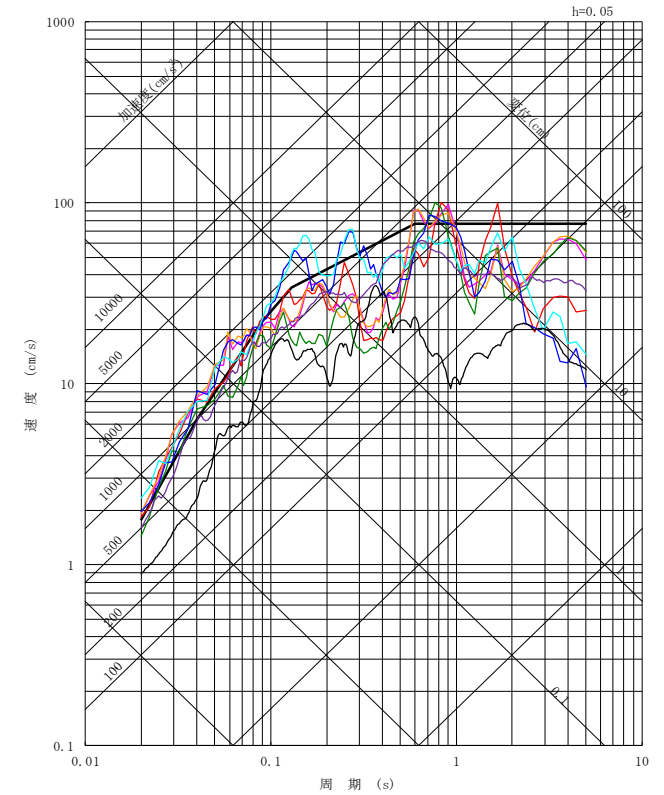
- S_s-D1 応答スペクトル手法による基準地震動
- S_s-11 F1断層～北方陸域の断層～塩ノ平地震断層による地震(短周期レベルの不確かさ, 破壊開始点1)
- S_s-12 F1断層～北方陸域の断層～塩ノ平地震断層による地震(短周期レベルの不確かさ, 破壊開始点2)
- S_s-13 F1断層～北方陸域の断層～塩ノ平地震断層による地震(短周期レベルの不確かさ, 破壊開始点3)
- S_s-14 F1断層～北方陸域の断層～塩ノ平地震断層による地震(断層傾斜角の不確かさ, 破壊開始点2)
- S_s-21 2011年東北地方太平洋沖型地震(短周期レベルの不確かさ)
- S_s-22 2011年東北地方太平洋沖型地震(SMGA位置と短周期レベルの不確かさの重畳)
- S_s-31 2004年北海道留萌支庁南部地震の検討結果に保守性を考慮した地震動
- S_s-32 標準応答スペクトルに基づき策定した地震動



NS方向



EW方向



UD方向

4. 基準地震動S_sの策定(2/2)

■ 基準地震動S_sの最大加速度の一覧を示す。

基準地震動		最大加速度(cm/s ²)		
		NS方向	EW方向	UD方向
S _s -D1	応答スペクトル手法による基準地震動	870		560
S _s -11	F1断層～北方陸域の断層～塩ノ平地震断層による地震 (短周期レベルの不確かさ, 破壊開始点1)	717	619	579
S _s -12	F1断層～北方陸域の断層～塩ノ平地震断層による地震 (短周期レベルの不確かさ, 破壊開始点2)	871	626	602
S _s -13	F1断層～北方陸域の断層～塩ノ平地震断層による地震 (短周期レベルの不確かさ, 破壊開始点3)	903	617	599
S _s -14	F1断層～北方陸域の断層～塩ノ平地震断層による地震 (断層傾斜角の不確かさ, 破壊開始点2)	586	482	451
S _s -21	2011年東北地方太平洋沖型地震 (短周期レベルの不確かさ)	901	887	620
S _s -22	2011年東北地方太平洋沖型地震 (SMGA位置と短周期レベルの不確かさの重畳)	1009	874	736
S _s -31	2004年北海道留萌支庁南部地震の検討結果に保守性を考慮した地震動	610		280
S _s -32	標準応答スペクトルに基づき策定した地震動	829		499

- S. Noda, 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, OECD-NEA Workshop on the Relations Between Seismological DATA and Seismic Engineering, Oct. 16-18, Istanbul.
- 加藤研一・宮腰勝義・武村雅之・井上大栄・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.
- 信岡大・川里健・生玉真也(2012): 人工振源を用いた軟岩サイトにおけるQ値測定, 物理探査学会第127回学術講演会論文集, pp. 102-105
- 佐藤智美・川瀬博・佐藤俊明(1994): 表層地盤の影響を取り除いた工学的基礎波の統計的スペクトル特性—仙台地域のボアホールで観測された多数の中小地震記録を用いた解析—, 日本建築学会構造系論文集, pp. 79-89
- 原子力規制委員会(2021): 第5回原子力規制委員会 資料1 標準応答スペクトルの規制への取り入れのための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—改正案に対する意見募集の結果及びこれを踏まえた修正並びに今後の対応—
- 福島美光・翠川三郎(1994): 周波数依存性を考慮した表層地盤の平均的な Q^{-1} 値とそれに基づく地盤増幅率の評価, 日本建築学会構造系論文集, 第460号, pp. 37-46
- 木下繁夫・大池美保(2002): 関東地域の堆積層—基盤系におけるS波の減衰特性 —0.5~16Hz—, 地震第2輯, 第55巻, 19-31頁
- 武村雅之・池浦友則・高橋克也・石田寛・大島豊(1993): 堆積地盤における地震波減衰特性と地震動評価, 日本建築学会構造系論文報告集, 第446号, 1-11
- 佐藤浩章・金谷守・大島靖樹(2006): 減衰定数の下限値を考慮したスペクトル比の逆解析による同定手法の提案: 岩盤における鉛直アレイ記録への適用と減衰特性の評価, 日本建築学会構造系論文集, 第604号, pp. 55-62
- R. Fukushima, H. Nakahara, and T. Nishimura(2016): Estimating S-Wave Attenuation in Sediments by Deconvolution Analysis of KiK-net Borehole Seismograms, Bulletin of the Seismological Society of America, Vol. 106, No. 2. pp. 552-559, <https://doi.org/10.1785/0120150059>
- 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N13007

- ① 標準応答スペクトルに基づく地震動評価のための地盤モデル
(第1053回(令和4年6月10日)審査会合資料の再掲)
 - (1) 新たな地盤モデルの設定について
 - (2) 速度構造と地震基盤相当面位置の設定
 - (3) 減衰定数の設定
 - (4) まとめ

- ② 2004年北海道留萌支庁南部地震の検討に用いた地盤モデル
(第409回(平成28年10月14日)審査会合資料及び
第291回(平成27年11月6日)審査会合資料の再掲)

- ③ 基準地震動 S_s-31 (留萌波)に関する参考検討

(1) 新たな地盤モデルの設定について

■新たな知見等を踏まえた地盤モデルの設定

- ・ 既許可の留萌用地盤モデルの検討では、K-NET港町観測点の基盤に相当する層が $V_s 938\text{m/s}$ の層であったことから、地震基盤相当面以浅に着目していた。
- ・ 一方、今回の検討では、標準応答スペクトルが $V_s 2200\text{m/s}$ 以上となる地震基盤相当面で定義されていることから、地震基盤相当面以深まで掘削している大深度ボーリングデータや地震観測記録を精査する必要があると考え、物理探査結果との整合性の確認や既許可審査以降も蓄積されている地震観測記録等、下表で示す既許可審査では取り入れていなかった新しい知見や考え方を整理した上で今回取り入れることにより、地盤モデルの精度を向上させ、標準応答スペクトルに基づく地震動評価のための地盤モデルを新たに設定する。

■今回取り入れた新たな知見や考え方

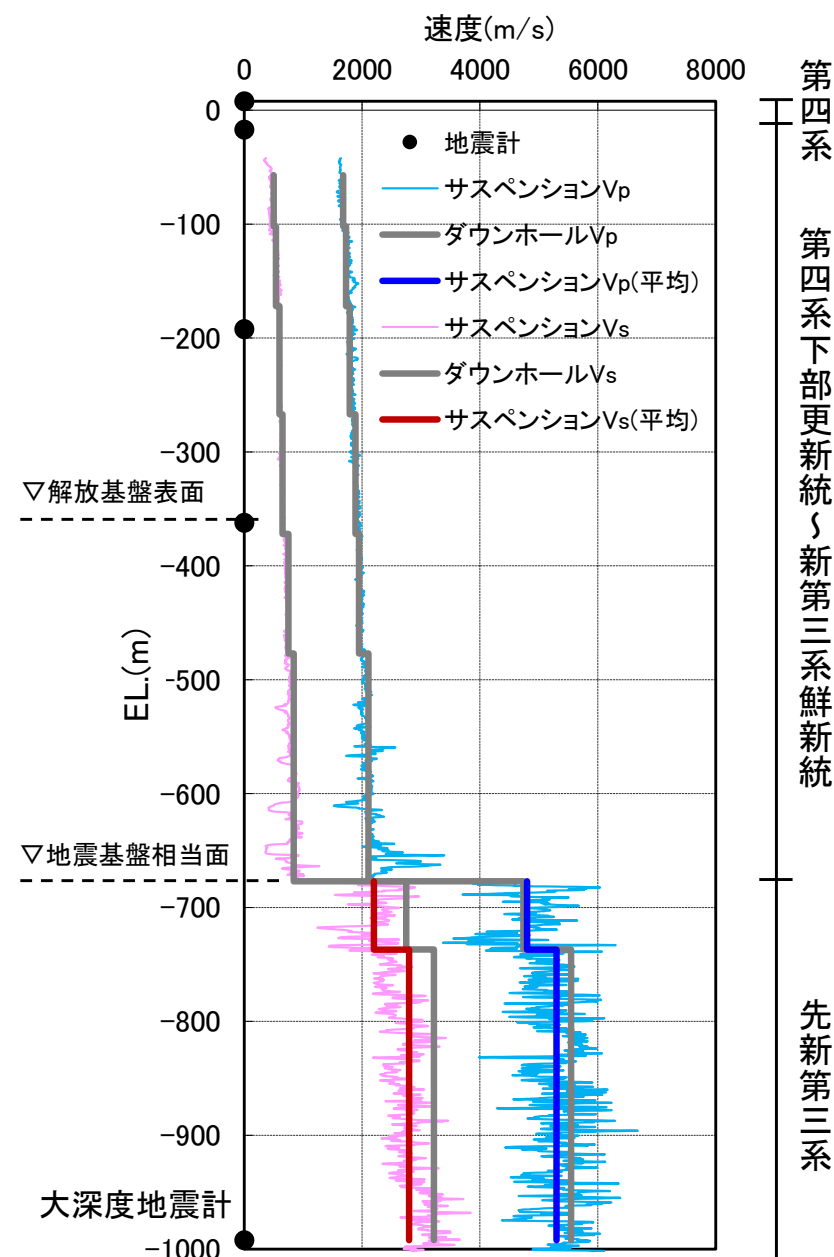
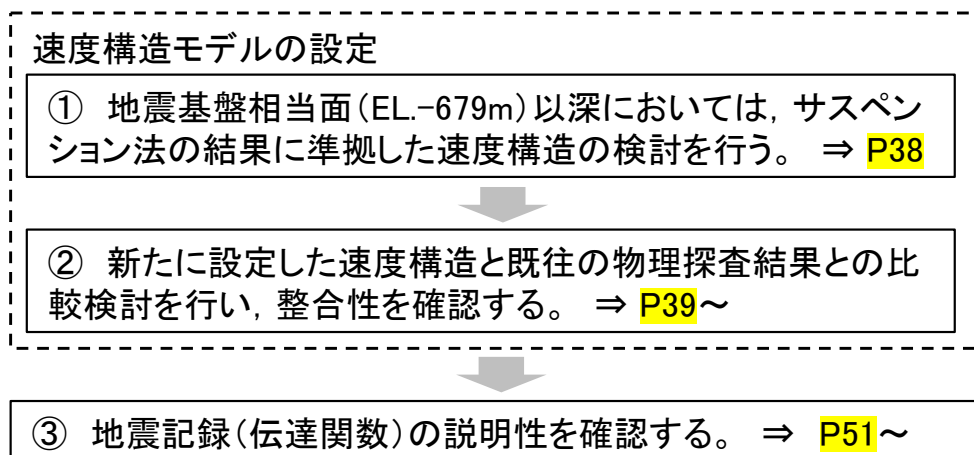
設定	新たな知見	新たな考え方	既許可 (留萌用地盤モデル)	今回
速度構造	地震基盤相当面で定義された標準応答スペクトル	大深度ボーリングデータに着目した深部速度構造の再検討	大深度ボーリングのダウンホール法に基づいて設定	地震基盤相当面以深まで掘削している大深度ボーリングデータに着目し、既往の物理探査結果との比較により妥当性を確認した上で、サスペンション法に準拠して新たに設定 ⇒ 新たに設定した速度構造について地震観測記録の説明性も確認
減衰定数	敷地における地震観測記録の蓄積	大深度地震計を含む鉛直アレイ地震観測記録を用いた地盤同定解析の適用範囲の拡大	地震基盤相当面位置(EL.-679m)～大深度地震計設置位置(EL.-992m)	地表～大深度地震計設置位置(EL.-992m) ⇒ 地震基盤相当面位置から解放基盤表面位置までの増幅特性を直接的に評価
		地盤同定解析に用いる、内陸地殻内地震の評価に特化した目標伝達関数の設定	海溝型地震と内陸地殻内地震を含めて地盤同定解析の目標伝達関数を設定	標準応答スペクトルに基づく地震動評価という目的に合わせ、内陸地殻内地震のみで地盤同定解析の目標伝達関数を設定 ⇒ 目標伝達関数の精度向上
	減衰定数の下限を示す評価事例の蓄積	減衰定数の下限を考慮した減衰モデルの高度化	振動数依存モデル	振動数依存+減衰定数の下限考慮モデル ⇒ 増幅特性の評価における、より広帯域での精度向上

(2) 速度構造と地震基盤相当面位置の設定

■ 深部速度構造の再検討

- 既許可の留萌用地盤モデルの検討では、K-NET港町観測点の基盤層 ($V_s 938\text{m/s}$)に相当する敷地での層を検討する観点から、地震基盤以浅のボーリングデータに着目して速度構造の検討を行っている。
- 一方、今回の検討では、標準応答スペクトルが定義されている地震基盤相当面 ($V_s 2200\text{m/s}$ 以上)に相当する敷地での層を検討する観点から、地震基盤相当面以深まで掘削している大深度ボーリングのデータに着目して速度構造の検討を行う。
- 地震基盤相当面以深では、大深度ボーリングのダウンホール法とサスペンション法との結果で差が生じていることから速度構造を再検討することとし、既往の物理探査結果との比較により妥当性を確認した上で、標準応答スペクトルの地震動評価に用いる新たな速度構造モデルとして設定する。
- 地震基盤相当面位置は、 $V_s 2200\text{m/s}$ 以上に相当する敷地での層の上面としてEL.-679mに設定する。
- 速度構造モデルの設定については、後述する減衰定数の設定と合わせて、地震観測記録の説明性の観点においてその妥当性を確認する。

■ 新たな速度構造モデルの設定とその妥当性確認は下記の流れで行う。

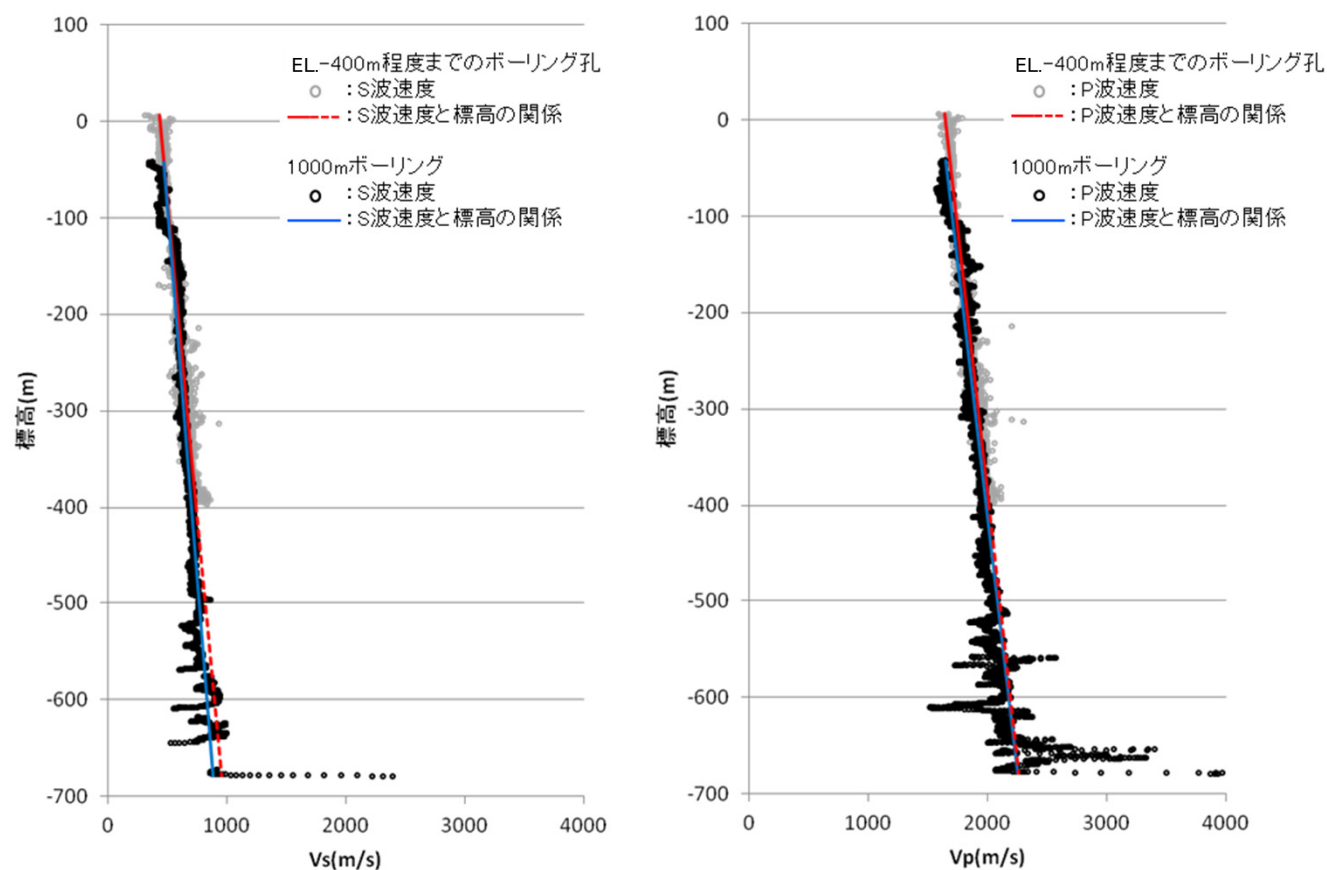


大深度ボーリングのPS検層結果の例

地震基盤相当面(EL.-679m)以浅の速度構造の設定

■EL.-679m以浅(解放基盤表面～新第三系鮮新統下端)

- ・Vs, Vpとも深くなるにつれ値が漸増する構造であり, また複数の調査結果と整合していることから, 2004年北海道留萌支庁南部地震の検討においては, 解放基盤表面からEL.-679m(新第三系鮮新統下端)までの速度構造を標高依存式により設定している。
- ・標準応答スペクトルによる地震動の検討に際しても, 解放基盤表面からEL.-679m(新第三系鮮新統下端)までの速度構造は, 既許可の2004年北海道留萌支庁南部地震の検討で用いたものを採用する。



久米層における
地盤速度と標高の関係

$$V_s = 0.433 - 7.71 \times 10^{-4} \cdot Z$$

$$V_p = 1.65 - 9.09 \times 10^{-4} \cdot Z$$

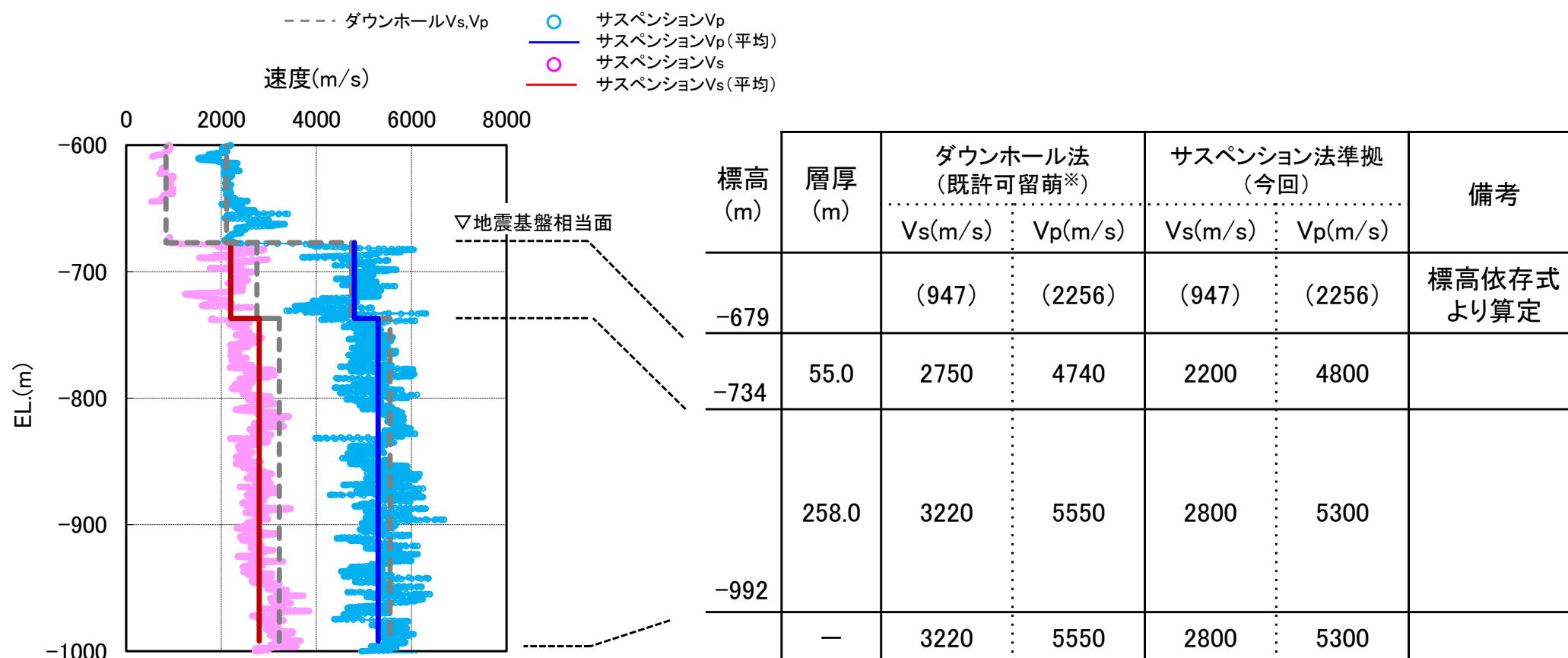
ここで, Vs: S波速度 (km/s)
Vp: P波速度 (km/s)
Z: 標高 (m)

図は第409回審査会合資料より抜粋

地震基盤相当面(EL.-679m)以深の速度構造の設定

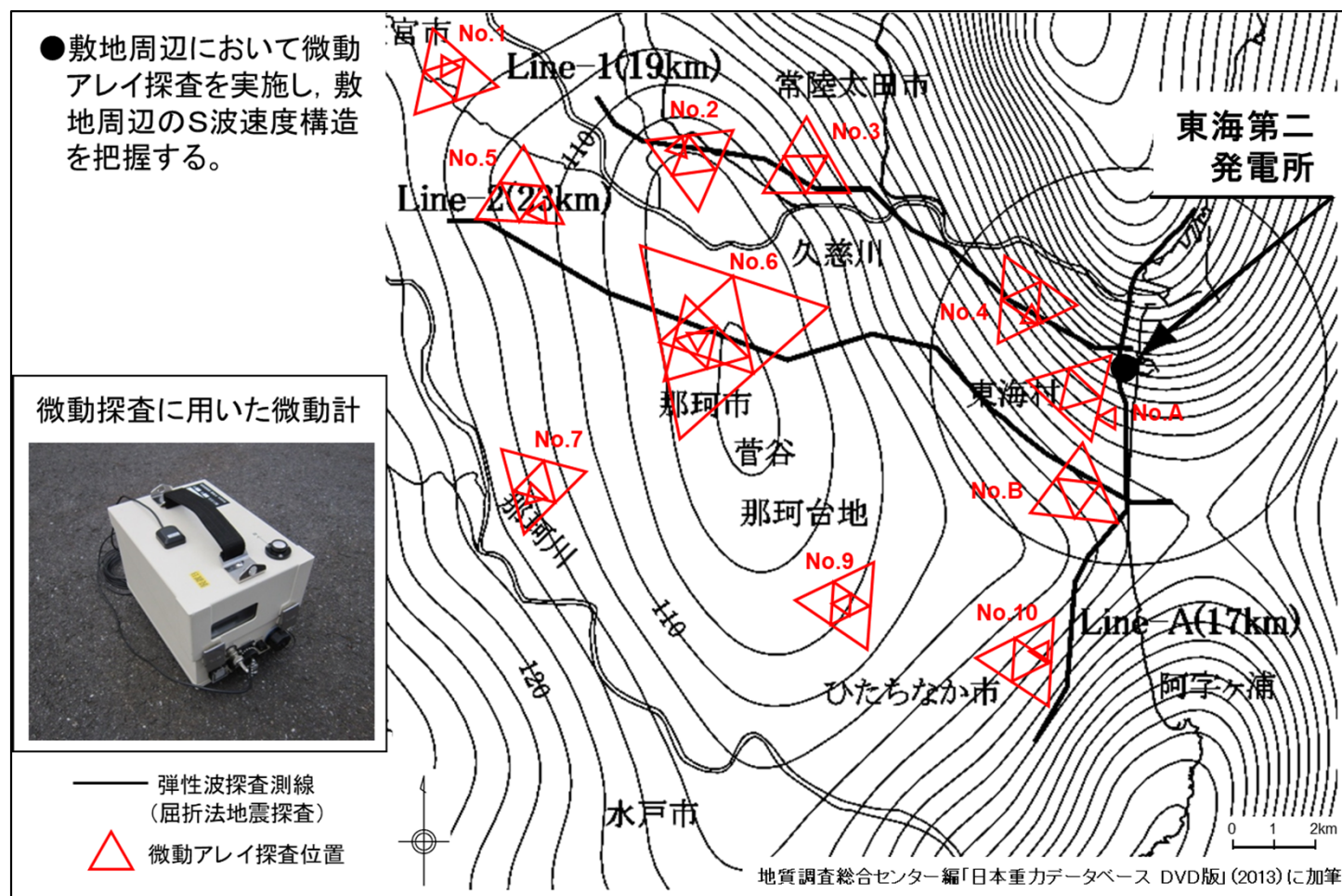
■EL.-679m以深(先新第三系)

- ・地震基盤相当面以深では、大深度ボーリングのダウンホール法とサスペンション法との結果で差が生じていることから速度構造を再検討する。今回は、サスペンション法に準拠して速度構造を設定する。具体的には、ダウンホール法における同一層内で、サスペンション法の V_s 、 V_p をそれぞれ平均して求めた値を用いる。
- ・地震基盤相当面位置は、 V_s 2200m/s以上に相当する敷地での層の上面としてEL.-679m(V_s 2200m/s)に設定する。
- ・次頁以降では、今回新たに設定する速度構造について、既往の物理探査結果との比較により妥当性を確認する。



※ 既許可においては、地盤モデルの層区分との対応が明確なダウンホール法の V_s 、 V_p 値を設定

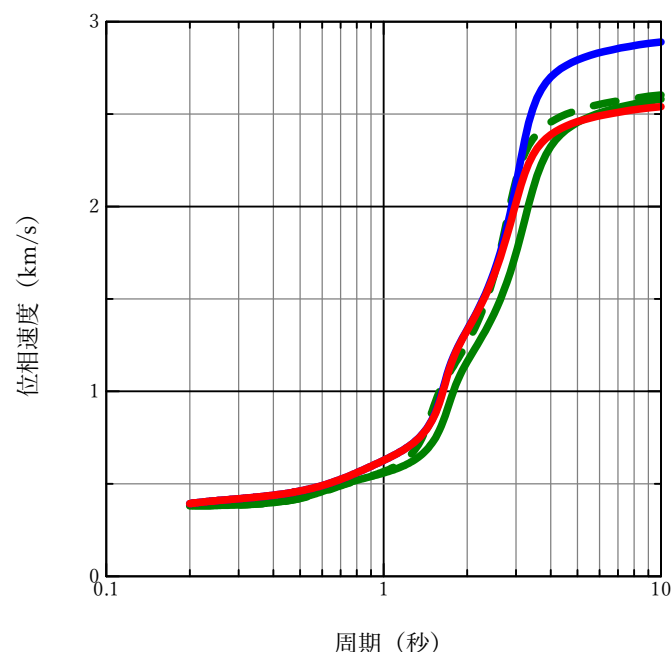
- 既許可の地下構造審査において、敷地内で実施している微動アレイ探査については、アレイサイズ(底辺長)が約470m以下と小さい。
- 一方、敷地周辺では、重力異常域と地下構造の関係性を把握するため、屈折法地震探査及び微動アレイ探査を実施しており、この時実施した微動アレイ探査の底辺長は4kmないし2kmであることから地下数kmまで探査範囲が及んでいる。また、これらの探査結果に基づいて3次元地下構造モデルを作成している。
- そこで、この3次元地下構造モデルにおける敷地での位相速度の分散曲線と、既許可の留萌用地盤モデル、今回設定した地盤モデルの位相速度の分散曲線を比較し、関係を整理する。



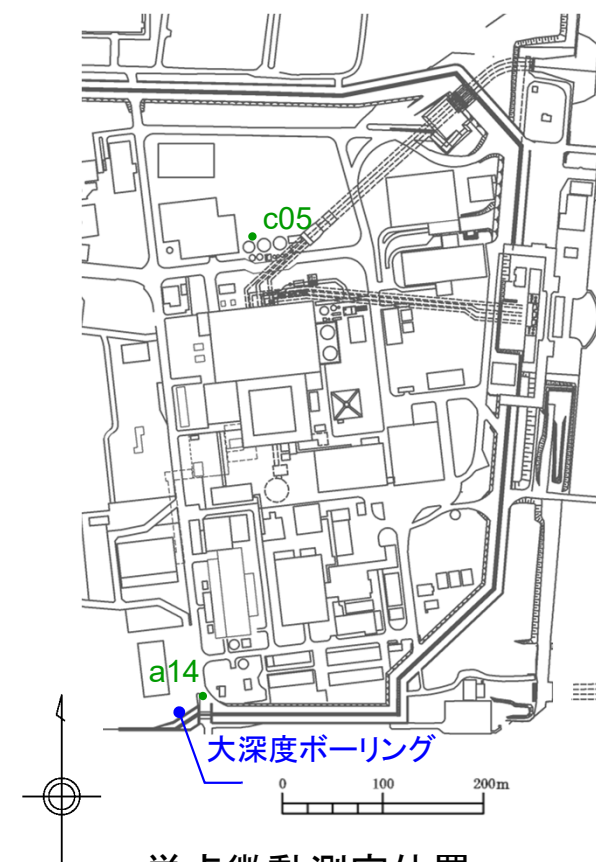
図は第338回審査会合資料より抜粋

■ 微動探査等に基づく3次元地下構造モデルから敷地（大深度ボーリング位置に近いa14地点及び既許可の審査時において実施した微動アレイ探査位置のc05地点）での情報を切り出した1次元モデルによる位相速度の分散曲線と、既許可の留萌用地盤モデル、今回設定した地盤モデルの位相速度の分散曲線を比較し、関係を整理する。

- 微動探査等に基づく3次元地下構造モデルから切り出した1次元モデルの位相速度の分散曲線（a14地点）
- - 微動探査等に基づく3次元地下構造モデルから切り出した1次元モデルの位相速度の分散曲線（c05地点）
- 既許可の留萌用地盤モデルの位相速度の分散曲線
- サスペンション法に準拠して今回設定した地盤モデルの位相速度の分散曲線



各モデルの位相速度の分散曲線に関する比較



単点微動測定位置

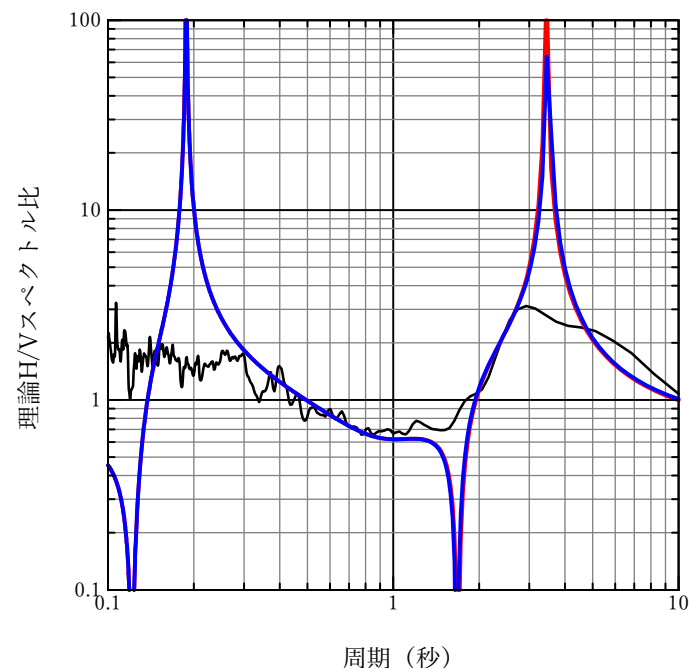
今回設定した地盤モデルと微動探査等に基づく3次元地下構造モデルから切り出した1次元モデルの位相速度の分散曲線は、全周期帯において、良く整合していることを確認した。なお、周期3秒よりも長周期側において既許可の留萌用地盤モデルの位相速度が他の地盤モデルの位相速度と比較して速くなっているが、これは地震基盤相当面以深における速度構造の違いによるものであり、地盤モデルのうち地震基盤相当面以浅の層のみを用いた既許可の2004年北海道留萌支庁南部地震の地震動評価結果には影響しない。

既往の各種物理探査結果との関係：H/Vスペクトル比

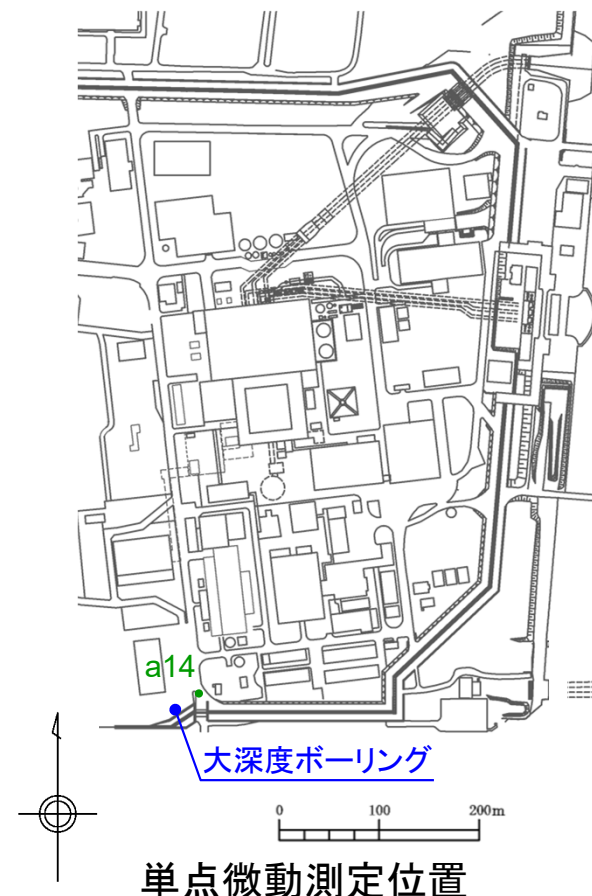
■既許可の地下構造審査においては、敷地内における基盤の広がり把握するため、敷地内で単点微動測定を実施し、H/Vスペクトル比の空間分布を検討している。

■大深度ボーリング位置に最も近いa14地点でのH/Vスペクトル比と、既許可の留萌用地盤モデル、今回設定した地盤モデルのレイリー波の理論H/Vを比較し、関係を整理する。

— 微動H/V(a14地点)
— 既許可の留萌用地盤モデルの理論H/V
— サスペンション法に準拠して今回設定した地盤モデルの理論H/V



探査によるH/Vと2つのモデルの理論H/Vに関する比較
(理論H/Vはレイリー波の基本モードによる)



単点微動測定位置

H/Vスペクトル比に関してはモデルの違いが明瞭には現れず、ほぼ同じ形状を示しており、どちらもa14地点の微動H/Vスペクトル比のピークと同じ周期帯にピークが生じていることを確認した。

既往の物理探査結果(探査結果に基づいて作成した3次元地下構造モデルから切り出した1次元モデルの位相速度の分散曲線、単点微動のH/Vスペクトル比)との比較により、今回設定した速度構造の妥当性を確認した。

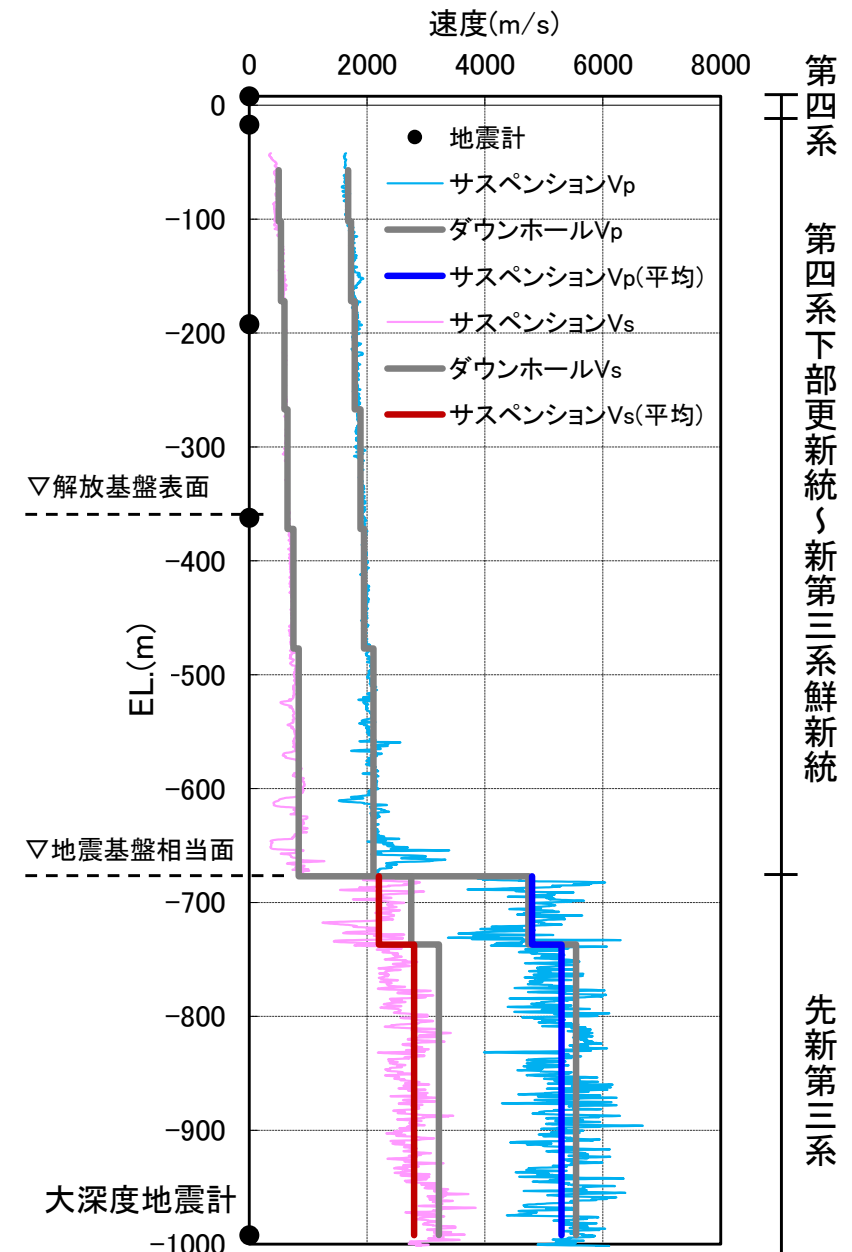
(3) 減衰定数の設定：方針

■大深度地震計を含む鉛直アレイ地震観測記録を用いて減衰定数を設定する。

- ・大深度地震計は地震基盤相当面より深い位置(EL.-992m)に設置されており、他の鉛直アレイ地震観測記録と併用することで、地震基盤相当面から解放基盤表面までの地震波の伝播の状況を直接調べることができる。そこで、大深度地震計を含めた鉛直アレイ地震観測記録の伝達関数の逆解析により、減衰定数(Q値)を求める。
- ・伝達関数の逆解析による減衰定数の同定範囲は地表面からEL.-992mの範囲とする。
- ・地盤の減衰定数は一般に振動数依存が認められ、高振動数になるほど減衰定数が低下する性質があるが、それには下限が存在すると考えられることから(例えば佐藤他(2006))、減衰定数の同定に際しては、減衰定数の下限を考慮する。

参考 既許可での評価方法との比較

項目		2004年北海道留萌支庁南部地震の検討	本検討
設定方法	地表～解放基盤表面	EL.-372m以浅の地震観測記録による同定解析	大深度地震観測記録を含めた同定解析
	解放基盤表面～地震基盤相当面	上記結果うち、第四系下部更新統～新第三系鮮新統の値を設定	
	地震基盤相当面以深	大深度地震観測記録を含めた同定解析	
減衰定数のモデル		振動数依存(下限考慮なし)	振動数依存(下限考慮あり)



大深度ボーリングのPS検層結果の例

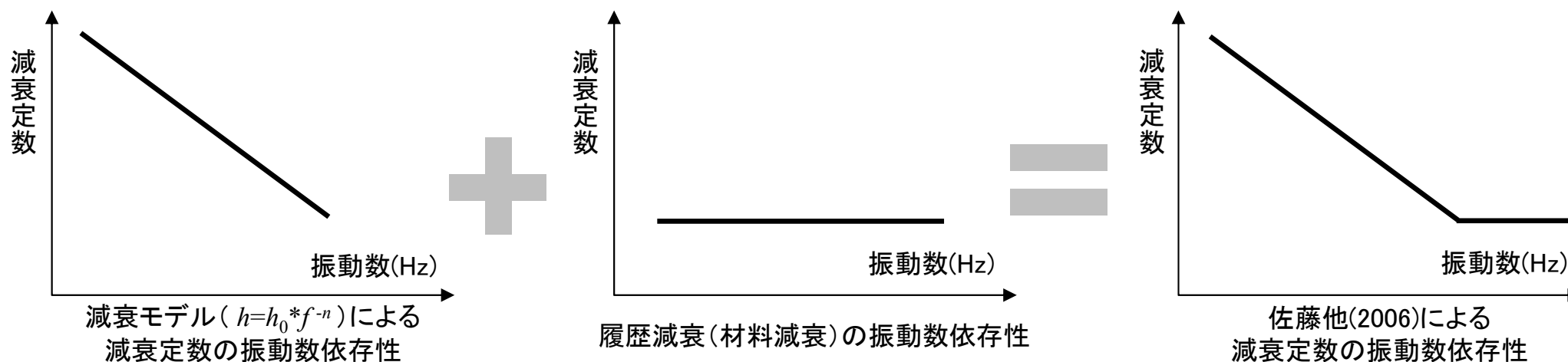
減衰モデルの考え方

■地震動評価に用いる減衰定数の設定に関する知見の整理

- ・伝達関数の逆解析に関する既往研究(例えば福島・翠川(1994))では, 対象とする振動数帯域で減衰定数が振動数の負のべき乗に比例する関数モデル($h=h_0*f^{-n}$)を用いている。
- ・一方, 減衰定数の関数モデルを設定しないで同定を行った木下・大池(2002)によれば, 減衰定数にはある振動数から下限値が存在し, それより高振動数側で振動数依存性が見られなくなることを示している。
- ・高振動数帯で減衰定数が一定となる要因として, 振動数に依存しない微小ひずみの履歴減衰(材料減衰)の存在が指摘されている(例えば武村他(1993), 佐藤他(2006))。
- ・最近の研究として, 複数のKiK-net観測点を対象に地震波のデコンボリューションを用いる方法により減衰定数を推定したFukushima et al.(2016)においても, 木下・大池(2002)と同様, 減衰定数の下限値の存在が示されている。



以上のように, 減衰定数の下限を示す評価事例が蓄積されてきたことから, 減衰定数の同定に際しては, 振動数依存性と高振動数帯での下限を考慮する。



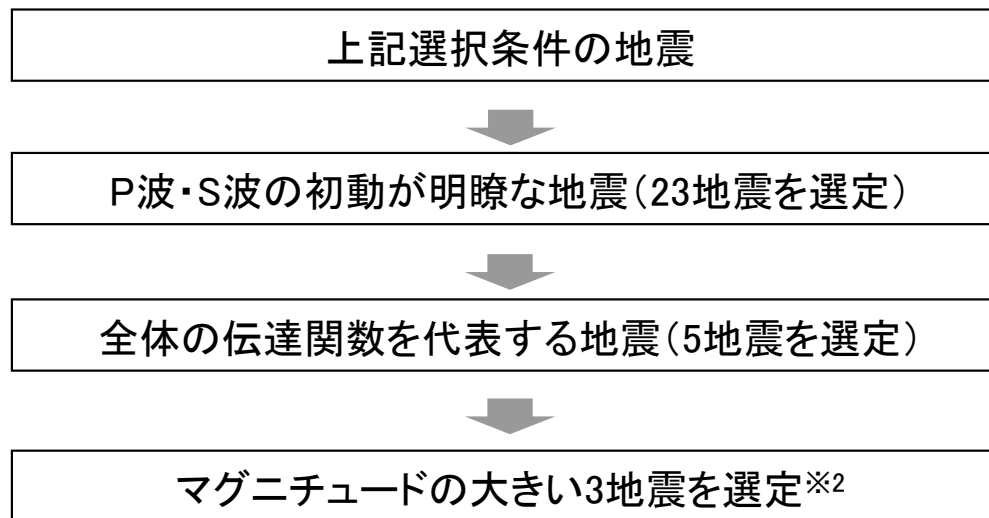
逆解析に用いる減衰モデルのイメージ図

地盤同定解析に用いる地震の選定

- 地盤同定解析に用いる検討対象地震については、標準応答スペクトルの策定において対象とされた地震同様、内陸地殻内地震とし、具体的には下記に示す手順に従って選定する。

【検討対象地震の選定条件】

- ・地震発生様式 : 内陸地殻内地震
- ・対象期間^{※1} : 2012年8月～2019年1月
- ・震源深さ : 25km以浅



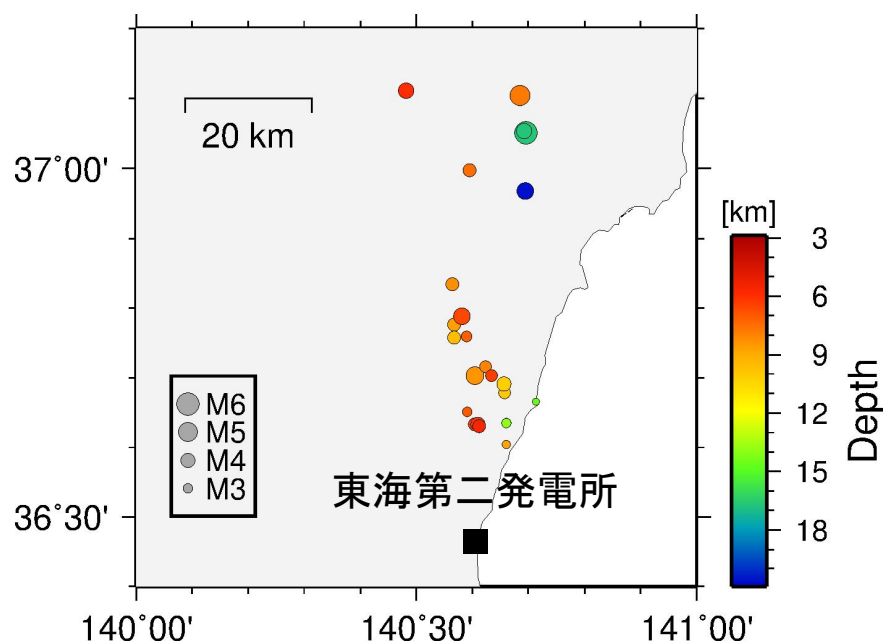
地盤同定解析に用いる地震の選定フロー

※1 検討対象とした地震記録は、大深度地震観測開始時期の2012年から地盤同定解析を開始した2019年までのものとした。

※2 比較的規模の大きい地震を選定することで、振幅が大きく、また広帯域の振動数成分が含まれることになる。その結果、S/Nが大きくなり、地盤同定解析に用いる伝達関数の精度が高まる。

地盤同定解析に用いる地震の選定： 23地震の選定

- 2012年8月～2019年1月に観測した地震から、ノイズや機器の不具合による影響のないデータを選定し、P波・S波の初動が明瞭に見られた下記に示す23地震を選定する。
- 2015年以降に解放基盤表面以浅の地震計の一部が連続して故障したこと等により、結果として、検討に用いる地震観測記録が2014年以前に偏っているが、2011年東北地方太平洋沖地震をきっかけに活発化した福島県南部から茨城県北部にかけての地震活動により、今回の地盤同定解析に用いる地震の選定にあたり十分な記録が得られていること、時間経過とともに地震活動が沈静化傾向にあることを確認している。



選定した23地震の震央分布図

23地震の諸元

No.	発震日時		震央位置		マグニチュード	震源深さ (km)	震央距離 (km)
			緯度(度)	経度(度)			
1	2012/08/10	07:18	36.7590	140.5900	3.2	7.2	32.6
2	2012/11/12	00:12	36.6350	140.6600	3.0	13.9	19.4
3	2013/01/13	02:54	36.6510	140.5910	3.1	7.0	20.6
4	2013/01/15	09:08	36.6040	140.6600	2.9	8.8	16.1
5	2013/01/31	23:53	36.7030	140.6040	4.7	8.4	26.0
6	2013/02/24	13:55	36.9680	140.6940	4.5	20.6	56.0
7	2013/04/25	16:16	37.1110	140.4820	4.2	6.0	72.5
8	2013/06/04	13:09	36.7580	140.5670	3.7	9.6	32.6
9	2013/07/12	03:18	36.7760	140.5670	3.8	8.7	34.6
10	2013/07/23	12:02	37.1040	140.6850	5.2	7.8	71.2
11	2013/08/14	09:45	36.6330	140.6040	3.8	6.3	18.6
12	2013/08/14	14:31	36.6330	140.6100	4.1	6.3	18.6
13	2013/08/19	11:22	36.6310	140.6120	3.8	5.7	18.3
14	2013/09/20	02:25	37.0510	140.6950	5.9	16.7	65.0
15	2013/09/26	14:44	36.7160	140.6230	3.6	8.0	27.8
16	2013/09/27	07:37	37.0530	140.6920	4.2	16.7	65.6
17	2013/11/12	03:28	36.7030	140.6338	3.6	6.4	26.4
18	2014/01/09	04:08	36.7885	140.5810	4.6	6.6	35.9
19	2014/03/27	14:20	36.8345	140.5643	3.8	8.3	41.1
20	2014/04/01	01:15	36.6780	140.6570	3.6	10.0	24.0
21	2014/07/03	07:57	36.6910	140.6560	4.0	10.2	25.4
22	2014/08/08	03:47	36.6660	140.7130	2.5	14.6	24.2
23	2014/11/17	08:59	36.9970	140.5950	3.8	7.5	59.0

地盤同定解析に用いる地震の選定結果 (Transverse方向)

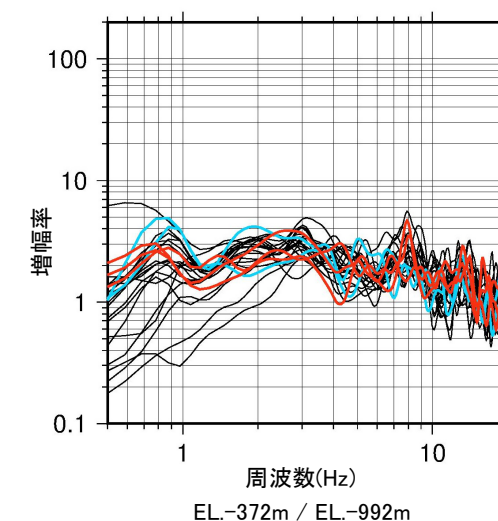
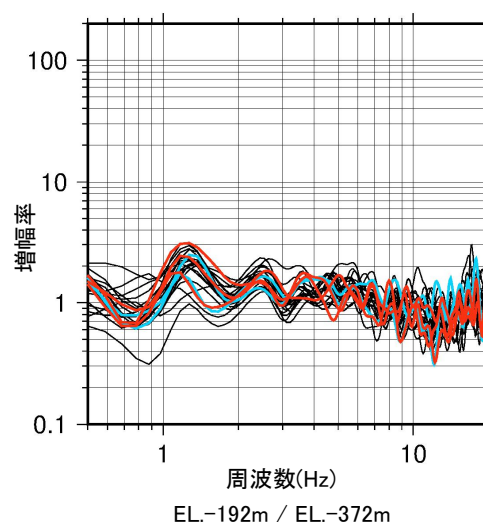
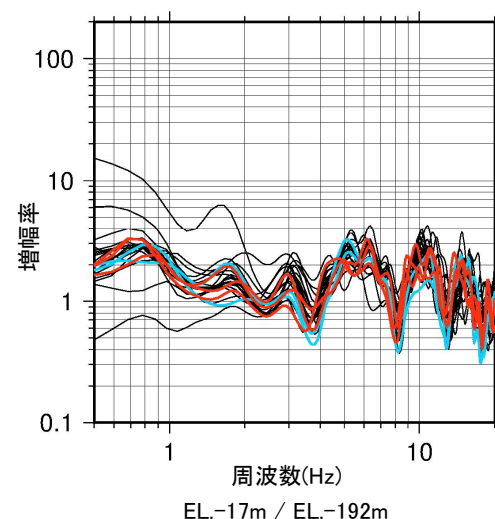
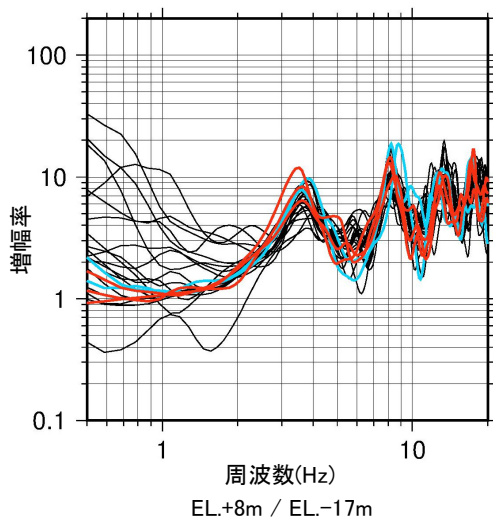
■P波・S波の初動が明瞭に見られた23地震の伝達関数を比較して、全体の伝達関数を代表する地震を5地震選定し、このうちマグニチュードが大きい3地震を地盤同定解析に用いる地震に選定する。

伝達関数を代表する5地震

No.	発震日時		震央位置		マグニチュード	震源深さ (km)	震央距離 (km)
			緯度(度)	経度(度)			
5	2013/01/31	23:53	36.7030	140.6040	4.7	8.4	26.0
6	2013/02/24	13:55	36.9680	140.6940	4.5	20.6	56.0
14	2013/09/20	02:25	37.0510	140.6950	5.9	16.7	65.0
18	2014/01/09	04:08	36.7885	140.5810	4.6	6.6	35.9
21	2014/07/03	07:57	36.6910	140.6560	4.0	10.2	25.4

網掛け：地盤同定解析に用いる3地震

— 選定した5地震のうち、地盤同定解析に用いる3地震
— 選定した5地震のうち、地盤同定解析に用いない2地震
— 残りの18地震



備考

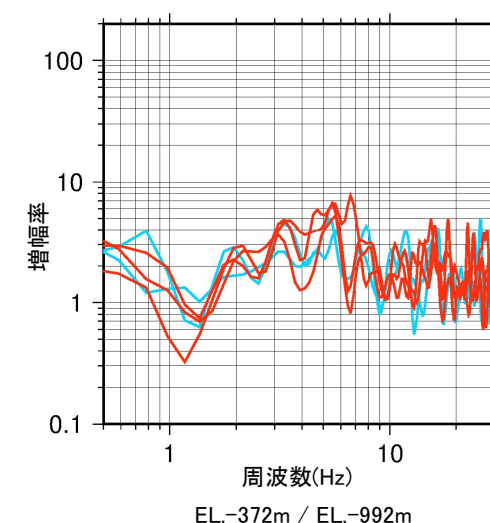
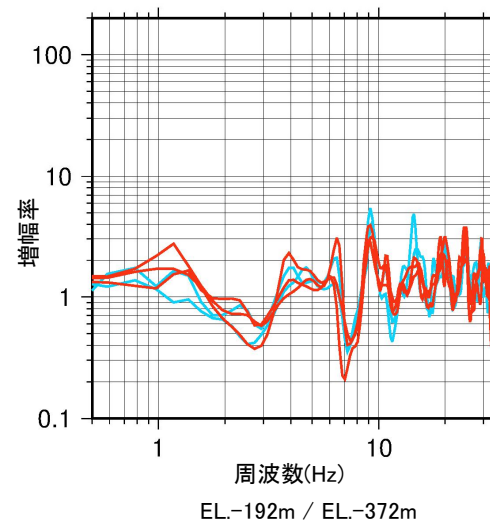
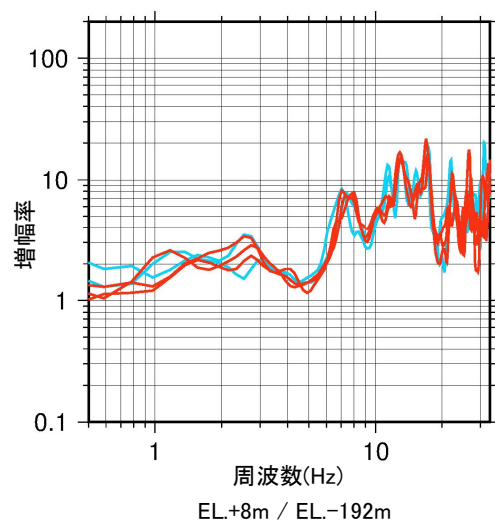
伝達関数は、0.5HzのParzen windowで平滑化。

23地震の伝達関数 (Transverse方向)

- ・P波・S波の初動が明瞭に見られた23地震の伝達関数については、3Hz以下の周波数帯では、イベント毎のばらつきが大きいものの3Hz以上の周波数帯では小さくなっている。
- ・全体の伝達関数を代表するよう5地震を選定した段階で、3Hz以下も含めた全周波数帯において伝達関数のばらつきは小さくなり、地盤同定解析に用いる3地震と他の2地震の伝達関数に大きな差はない。

- UD方向の地盤同定解析に用いる地震は、Transverse方向の地盤同定解析に用いた地震と同じものを用いる。
- UD方向の伝達関数に関して、Transverse方向の検討で選定した5地震と地盤同定解析に用いる3地震の伝達関数を比較して下に示す。

— 選定した5地震のうち、地盤同定解析に用いる3地震
— 選定した5地震のうち、地盤同定解析に用いない2地震



選定した5地震の伝達関数(UD方向)

備考

- ・伝達関数は、0.5HzのParzen windowで平滑化。
- ・UD方向のEL.-17mの地震計は故障のため欠測。現在は復旧済。

UD方向の伝達関数についても、Transverse方向同様、5地震を選定した段階で、全周波数帯において伝達関数のばらつきは小さく、地盤同定解析に用いる3地震と他の2地震の伝達関数に大きな差はない。

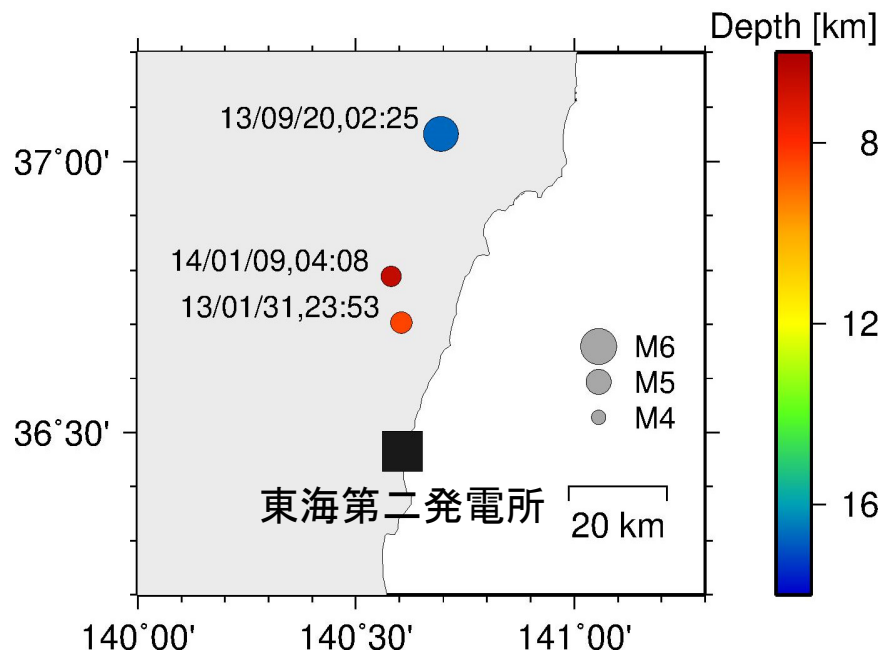
地盤同定解析に用いる3地震について

■前頁までの検討により、地盤同定解析に用いる3地震の伝達関数について、以下のとおり整理する。

- ・P波, S波初動の明瞭な23地震選定の段階では、およそ3Hz以下の低周波数帯でばらつきは大きいものの、3Hz以上の高周波数帯では小さくなり、更に、全体を代表する5地震を選定した段階で全周波数帯でばらつきは小さくなる。
- ・全体を代表する5地震の伝達関数では、Transverse方向, UD方向とも伝達関数の違いは小さいことを確認した上で、マグニチュードの大きい3地震を地盤同定解析に用いる地震として選定する。

23地震全体の伝達関数の中から代表性のあるものとして5地震の伝達関数を選定し、それらの伝達関数に大きな差はないことを確認している。従って、検討に用いる3地震の選定プロセスの段階で、3地震以外の地震の記録での検証を行い、最終的に用いる3地震の記録の妥当性を確認している。

■地盤同定解析に用いる3地震の諸元を下記に示す。



検討対象3地震の諸元

No.	発震日時		震央位置		マグニチュード	震源深さ (km)	震央距離 (km)
			緯度(度)	経度(度)			
5	2013/01/31	23:53	36.7030	140.6040	4.7	8.4	26.0
14	2013/09/20	02:25	37.0510	140.6950	5.9	16.7	65.0
18	2014/01/09	04:08	36.7885	140.5810	4.6	6.6	35.9

検討対象3地震の震央分布図

解析条件及び探索範囲(1/2)

- Q値を対象に地盤同定解析を行う。
- Q値の上限(減衰定数の下限)を考慮したバイリニア型のモデルを用いる。また、Q値のS波速度(Vs), P波速度(Vp)依存を考慮する。

- ① 地表(EL.8m)からEL.-372mで観測した地震記録をもとに地盤同定解析を行い設定した地盤モデルを用いる。
- ② 概ね100m程度を目安に層厚を設定する。
- ③ EL.-372m ~ -476mの地盤物性については、上層との連続性を考慮し、上層と同じ値を設定する。
- ④ EL.-476m ~ -679mの地盤物性については、調査結果に基づく標高依存式より算出する。
- ⑤ EL.-679m以深のS波速度及びP波速度については、1000mボーリングにおけるPS検層(サスペンション法)結果、密度については1000mボーリングにおける密度検層結果を基に設定する。
- ⑥ 地表(EL.8m)からEL.-992mで観測した地震記録をもとに地盤同定解析を行う。

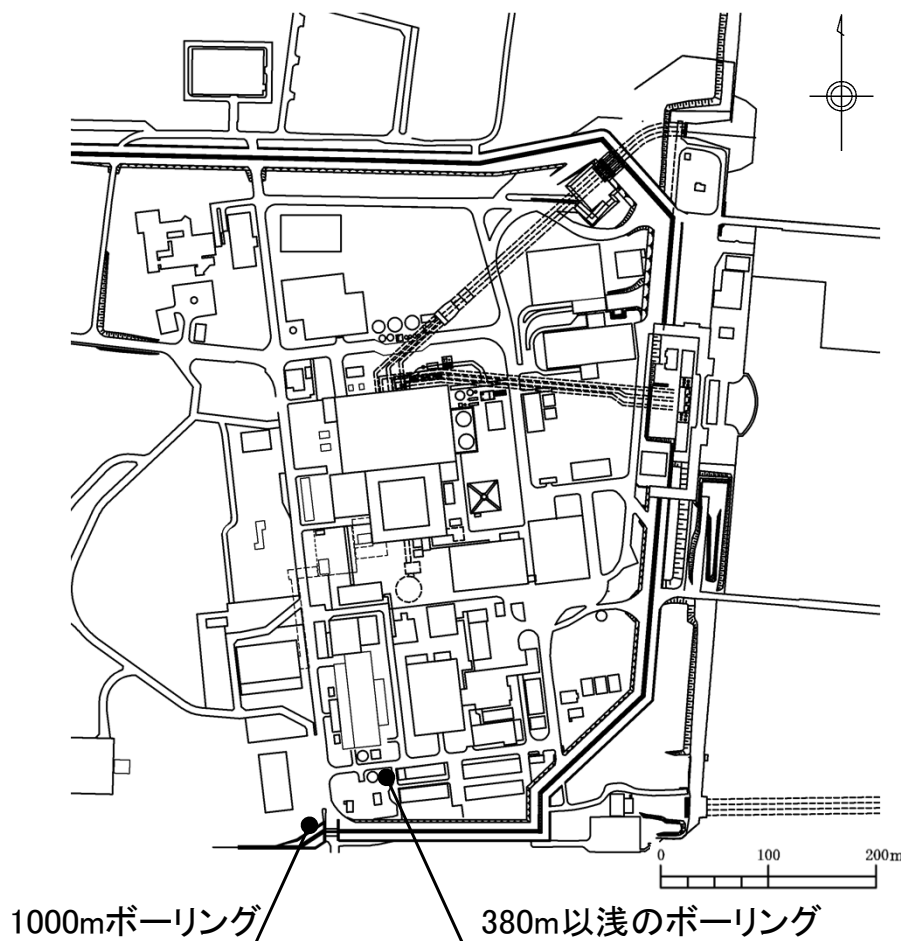
同定解析における探索範囲

固定パラメータ						探索範囲					
EL. (m)	層厚 (m)	地層	S波速度 (m/s)	P波速度 (m/s)	密度 (g/cm ³)	Q=(Vs/n)(f/f0) ^α			Q=(Vp/n)(f/f0) ^α		
						水平			鉛直		
						n	α	fo	n	α	fo
● 8.0	2.5	第四系	① 130	280	1.71	⑥ 1-50	0.0-1.5	1.0-20.0	1-200	0.0-1.5	1.0-33.3
5.5	4.5		151	403							
1.0	8.0		308	1589							
-7.0	8.0		478	1509							
● -15.0	2.0	第四系 下部更新統 ~ 新第三系 鮮新統	477	1753	1.69	10-80	0.0-1.5	1.0-20.0	10-320	0.0-1.5	1.0-33.3
● -17.0	89.0		557	1742							
● -106.0	62.0		669	2067							
● -168.0	24.0		669	2067							
● -192.0	68.0	第四系 下部更新統 ~ 新第三系 鮮新統	756	2256	1.82	10-80	0.0-1.5	1.0-20.0	10-320	0.0-1.5	1.0-33.3
● -260.0	108.0		790	2000							
▽解放基盤表面 -368.0	2.0		790	2000							
● -370.0	2.0		790	2000							
● -372.0	104.0	先新第三系	② 790	③ 2000	1.85	10-100	0.0-1.5	1.0-20.0	10-400	0.0-1.5	1.0-33.3
● -476.0	90.0		835	2124							
● -566.0	89.0		904	④ 2205							
● -655.0	24.0		947	2256							
▽地震基盤相当面 -679.0	55.0	先新第三系	⑤ 2200	4800	2.65	10-100	0.0-1.5	1.0-20.0	10-400	0.0-1.5	1.0-33.3
● -734.0	258.0		2800	5300							
● -992.0	-		2800	5300							

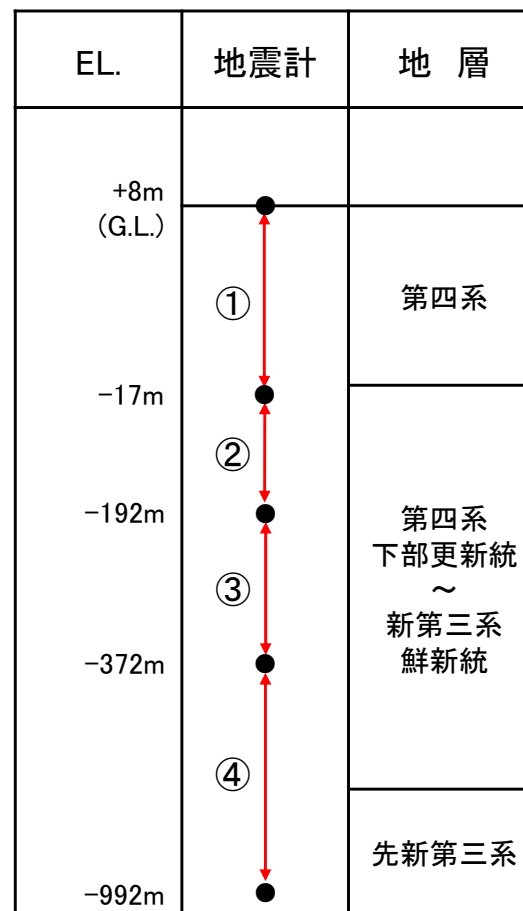
●: 地震計位置
網掛け: 第409回審査会合の2004年北海道留萌支庁南部地震の検討に用いた値と異なる箇所

解析条件及び探索範囲(2/2)

- 地震計間の伝達関数には、①EL.+8m/EL.-17m、②EL.-17m/EL.-192m、③EL.-192m/EL.-372m、④EL.-372m/EL.-992mの4ペアを用いる。
- 前述した3地震の観測記録の伝達関数を同時にフィッティングさせてQ値を同定する。フィッティングに際しては3地震それぞれの入射角も未知数として同定対象とする。
- 逆解析については5回の試行を行い、そのうち最小の解を結果とする。



地震計の設置位置



地震計の設置深さ

入射角

No.	地震	入射角探索範囲*	
		Transverse 方向	UD 方向
5	2013/01/31	55-65	60-70
14	2013/09/20	30-40	45-55
18	2014/01/09	25-35	55-65

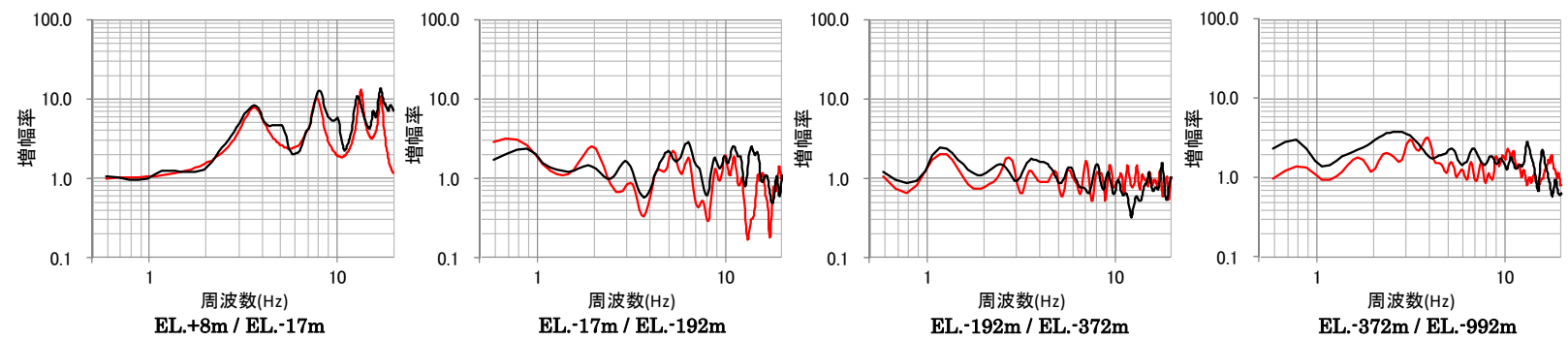
※震源と観測点の位置関係及びEL.-992mの地震計のUD方向-Transverse方向のオービットに基づき設定。

観測伝達関数と理論伝達関数の比較 (Transverse方向)

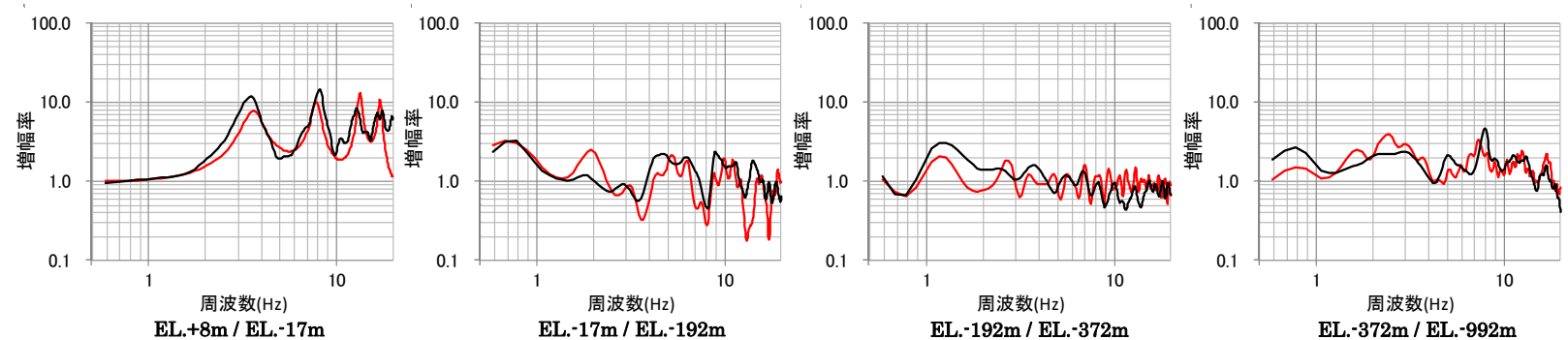
■ 観測記録の伝達関数と同定結果の伝達関数を下記に示す。同定結果は観測記録を再現している。

— 同定結果
— 観測記録

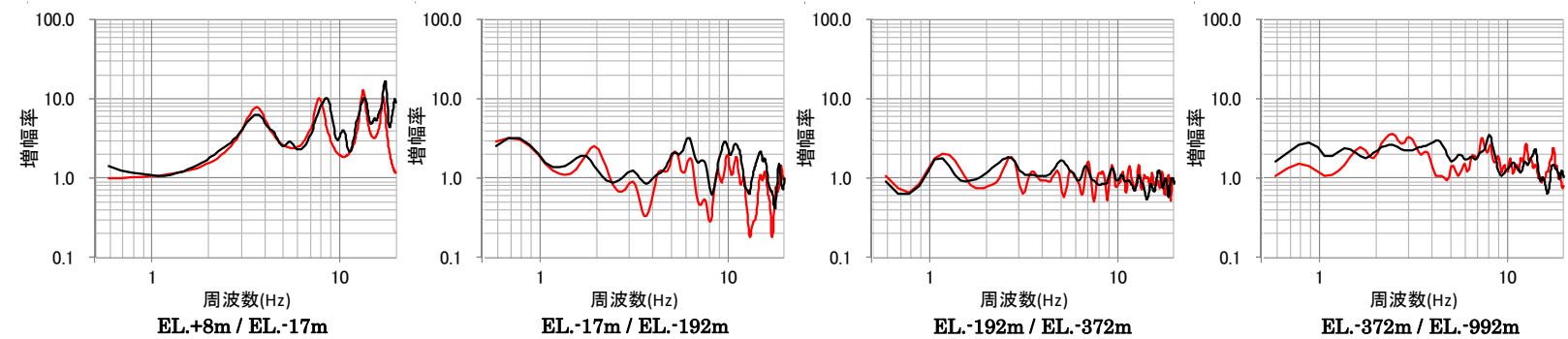
2013年1月31日
入射角: 55.63°



2013年9月20日
入射角: 30.22°



2014年1月9日
入射角: 34.30°



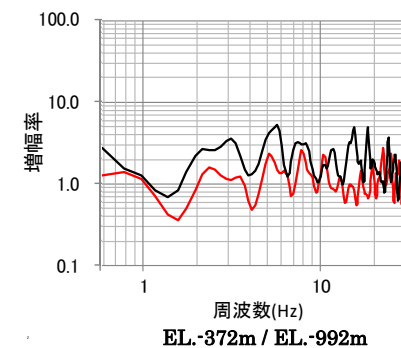
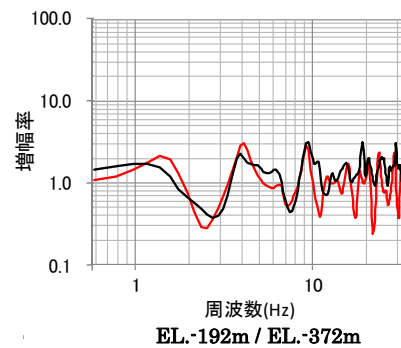
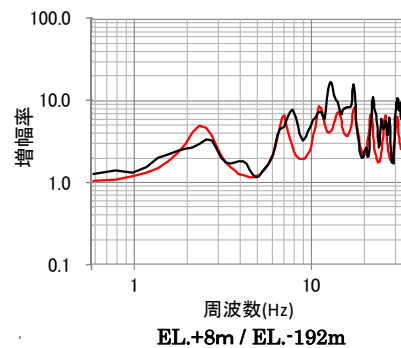
観測記録の伝達関数と同定結果の伝達関数

備考
対象周波数: 0.5~20Hz。地震観測記録の伝達関数は、0.5HzのParzen windowで平滑化。

観測伝達関数と理論伝達関数の比較(UD方向)

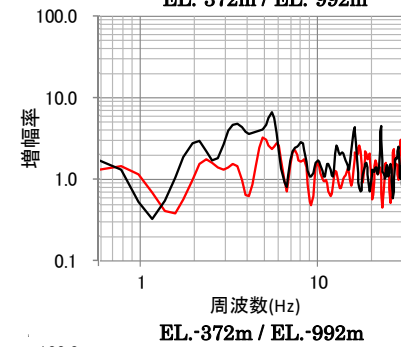
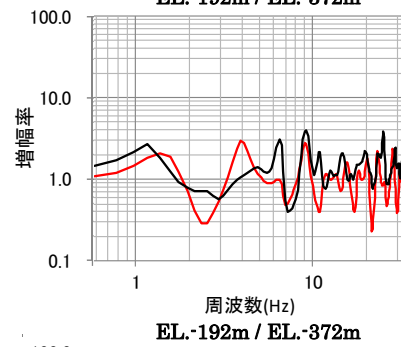
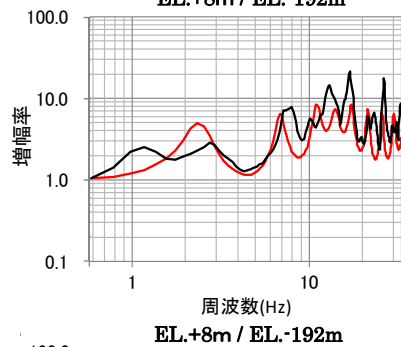
■ 観測記録の伝達関数と同定結果の伝達関数を下記に示す。同定結果は観測記録を再現している。

2013年1月31日
入射角: 60.74°

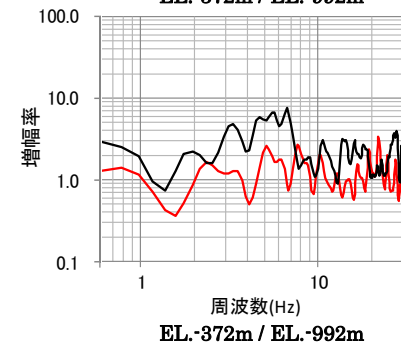
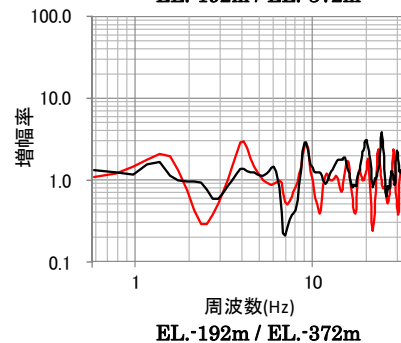
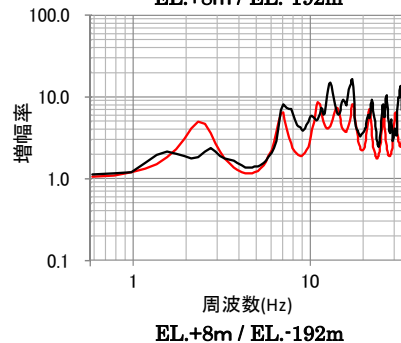


— 同定結果
— 観測記録

2013年9月20日
入射角: 45.27°



2014年1月9日
入射角: 55.99°



観測記録の伝達関数と同定結果の伝達関数



以上より、今回新たに設定した速度構造及び同定した減衰定数は、観測記録の伝達関数をよく再現しており、地震観測記録の説明性の観点において新しい地盤モデルの妥当性について確認した。

備考

・対象周波数: 0.5~33Hz。地震観測記録の伝達関数は、0.5HzのParzen windowで平滑化。 ・UD方向のEL.-17mの地震計は故障のため欠測。現在は復旧済。

地盤モデルの設定結果

■Q値の同定結果及び標準応答スペクトルに基づく地震動評価のために新たに設定した地盤モデルを下表に示す。

新たに設定した地盤モデル (減衰定数hは $Q=1/(2h)$ の関係より算定)

固定パラメータ						同定結果 (f: 周波数 (Hz))							
EL. (m)	層厚 (m)	地層	S波速度 (m/s)	P波速度 (m/s)	密度 (g/cm ³)	$Q=(V_s/n)(f/f_0)^{-\alpha}$			$Q=(V_p/n)(f/f_0)^{-\alpha}$			減衰定数h(f)	
						水平			鉛直			水平	鉛直
						n	α	f ₀	n	α	f ₀		
●	8.0	第四系	130	280	1.71	5	1.32	18.74	44	0.91	19.45	$0.921f^{-1.32}$ (f ≤ 18.74)	$1.170f^{-0.91}$ (f ≤ 19.45)
	5.5											0.019 (f > 18.74)	0.079 (f > 19.45)
	4.5											$0.793f^{-1.32}$ (f ≤ 18.74)	$0.813f^{-0.91}$ (f ≤ 19.45)
	1.0											0.017 (f > 18.74)	0.055 (f > 19.45)
	-7.0											$0.389f^{-1.32}$ (f ≤ 18.74)	$0.206f^{-0.91}$ (f ≤ 19.45)
	8.0		308	1589	1.66							0.008 (f > 18.74)	0.014 (f > 19.45)
	8.0		478	1509	1.82							$0.250f^{-1.32}$ (f ≤ 18.74)	$0.217f^{-0.91}$ (f ≤ 19.45)
												0.005 (f > 18.74)	0.015 (f > 19.45)
●	2.0		477	1753	1.69							$0.102f^{-1.05}$ (f ≤ 6.78)	$0.301f^{-1.05}$ (f ≤ 31.74)
	-17.0											0.014 (f > 6.78)	0.008 (f > 31.74)
	89.0		557	1742	1.74							$0.087f^{-1.05}$ (f ≤ 6.78)	$0.303f^{-1.05}$ (f ≤ 31.74)
	-106.0											0.012 (f > 6.78)	0.008 (f > 31.74)
●	24.0		669	2067	1.78							$0.072f^{-1.05}$ (f ≤ 6.78)	$0.256f^{-1.05}$ (f ≤ 31.74)
	-168.0											0.010 (f > 6.78)	0.007 (f > 31.74)
	68.0		756	2256	1.82	13	1.05	6.78	28	1.05	31.74	$0.064f^{-1.05}$ (f ≤ 6.78)	$0.234f^{-1.05}$ (f ≤ 31.74)
	-260.0											0.009 (f > 6.78)	0.006 (f > 31.74)
▽解放基盤表面	108.0	第四系下部更新統	790	2000	1.85							$0.061f^{-1.05}$ (f ≤ 6.78)	$0.264f^{-1.05}$ (f ≤ 31.74)
	-368.0	新第三系鮮新統										0.008 (f > 6.78)	0.007 (f > 31.74)
	2.0		790	2000	1.85							$0.061f^{-1.05}$ (f ≤ 6.78)	$0.264f^{-1.05}$ (f ≤ 31.74)
	-370.0												0.008 (f > 6.78)
●	104.0		790	2000	1.85							$0.061f^{-1.05}$ (f ≤ 6.78)	$0.264f^{-1.05}$ (f ≤ 31.74)
	-372.0												0.008 (f > 6.78)
	90.0		835	2124	1.89							$0.058f^{-1.05}$ (f ≤ 6.78)	$0.249f^{-1.05}$ (f ≤ 31.74)
	-476.0												0.008 (f > 6.78)
	89.0		904	2205	2.00							$0.054f^{-1.05}$ (f ≤ 6.78)	$0.240f^{-1.05}$ (f ≤ 31.74)
	-566.0												0.007 (f > 6.78)
▽地震基盤相当面	24.0		947	2256	2.07							$0.051f^{-1.05}$ (f ≤ 6.78)	$0.234f^{-1.05}$ (f ≤ 31.74)
	-655.0												0.007 (f > 6.78)
	55.0		2200	4800	2.65							$0.013f^{-0.21}$ (f ≤ 1.31)	$0.004f^{-0.23}$ (f ≤ 16.46)
	-679.0												0.012 (f > 1.31)
●	258.0	先新第三系	2800	5300	2.78	53	0.21	1.31	20	0.23	16.46	$0.010f^{-0.21}$ (f ≤ 1.31)	$0.004f^{-0.23}$ (f ≤ 16.46)
	-734.0												0.009 (f > 1.31)
	-992.0		2800	5300	2.78							0.009 (f > 1.31)	0.002 (f > 16.46)

●: 地震計位置

(4) まとめ(1/2)

(2) 速度構造と地震基盤相当面位置の設定

概要

標準応答スペクトルが定義されている地震基盤相当面 ($V_s 2200\text{m/s}$ 以上) に相当する敷地での層を検討する観点から、地震基盤相当面以深まで掘削している大深度ボーリングのデータに着目して速度構造の検討を行った。

- 解放基盤表面からEL.-679m(新第三系鮮新統下端)までの速度構造は、既許可の2004年北海道留萌支庁南部地震の検討で用いたものを採用した。
- EL.-679m以深においては、サスペンション法の結果に準拠した速度構造を新たに設定した。

地震基盤相当面位置は、 $V_s 2200\text{m/s}$ 以上に相当する敷地での層の上面としてEL.-679mに設定した。

新たに設定した速度構造については、既往の物理探査結果(探査結果に基づいて作成した3次元地下構造モデルから切り出した1次元モデルの位相速度の分散曲線、単点微動のH/Vスペクトル比)との整合性を確認した。(地震観測記録の説明性については「(3) 減衰定数の設定」で確認。)

(4) まとめ(2/2)

(3) 減衰定数の設定

概要

減衰定数に関する知見については、従来振動数が大きくなるにつれて減衰定数が小さくなることが指摘されていたところ、現在では下限の存在を示す評価事例が蓄積されてきたことから、減衰定数の同定に際しては下限を考慮することとした。

地盤同定解析に用いる地震については下記のとおり選定した。

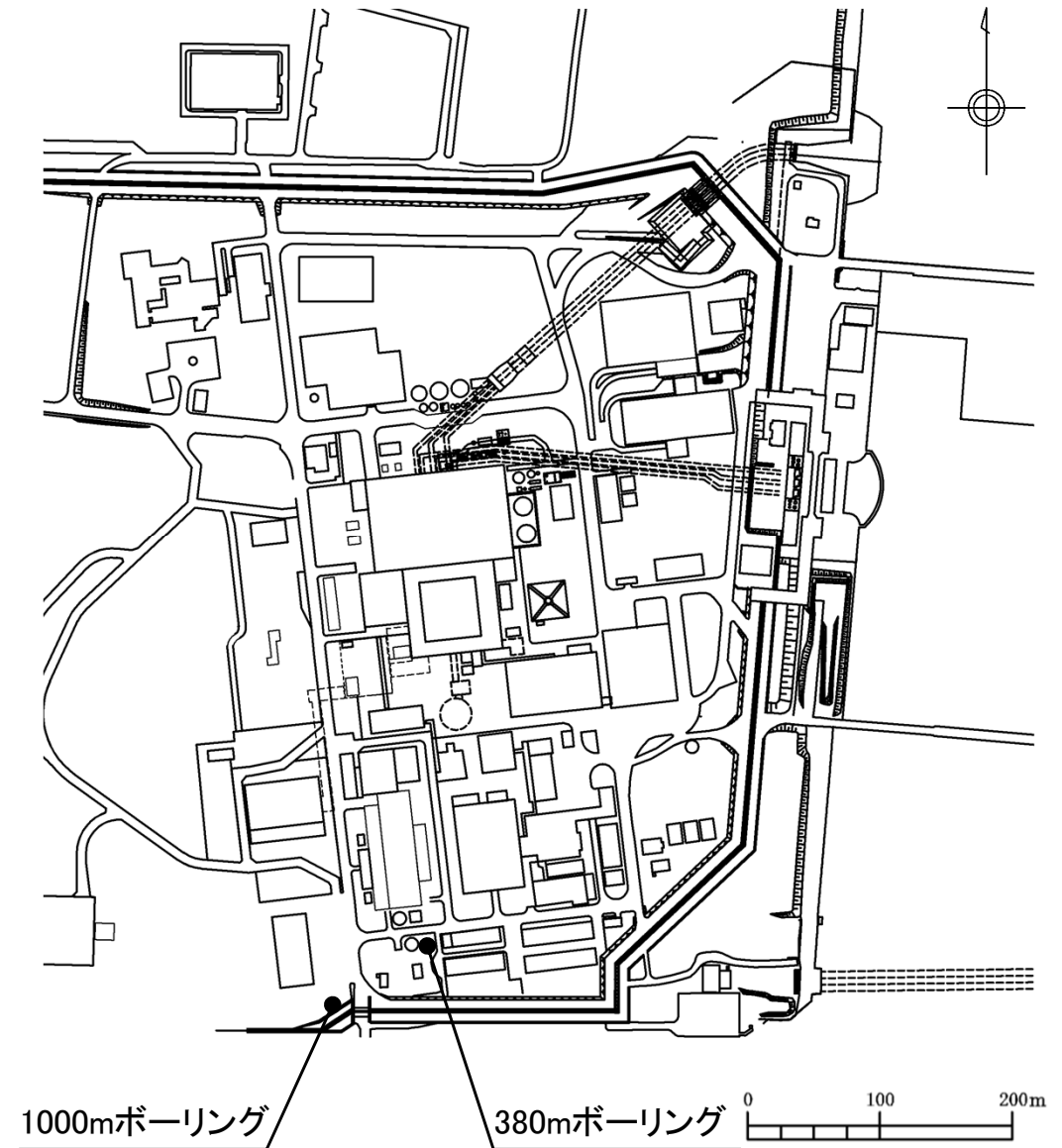
- ・ 地盤同定解析に用いる地震の候補として23地震を選定し、その23地震の伝達関数の比較を通して代表性のある5地震を選定した。この5地震の伝達関数に大きな差異は見られないことを確認した上で、最終的に3地震の伝達関数を用いた。
- ・ 以上のとおり、検討に用いる3地震の選定プロセスの段階で、3地震以外の地震の記録での検証を行い、最終的に用いる3地震の記録の妥当性を確認した。

地盤同定解析は、下記の条件で実施した。

- ・ Q値を対象に地盤同定解析を行った。減衰モデルについては、Q値の上限(減衰定数の下限)を考慮したバイリニア型のモデルを用いた。
- ・ Q値の同定範囲は、地表(EL.+8m)～大深度地震計設置位置(EL.-992m)とした。
- ・ 選定した3地震の伝達関数を同時にフィッティングさせて逆解析した。

今回新たに設定した速度構造及び減衰定数について、地震観測記録の説明性の観点においてその妥当性を確認した。

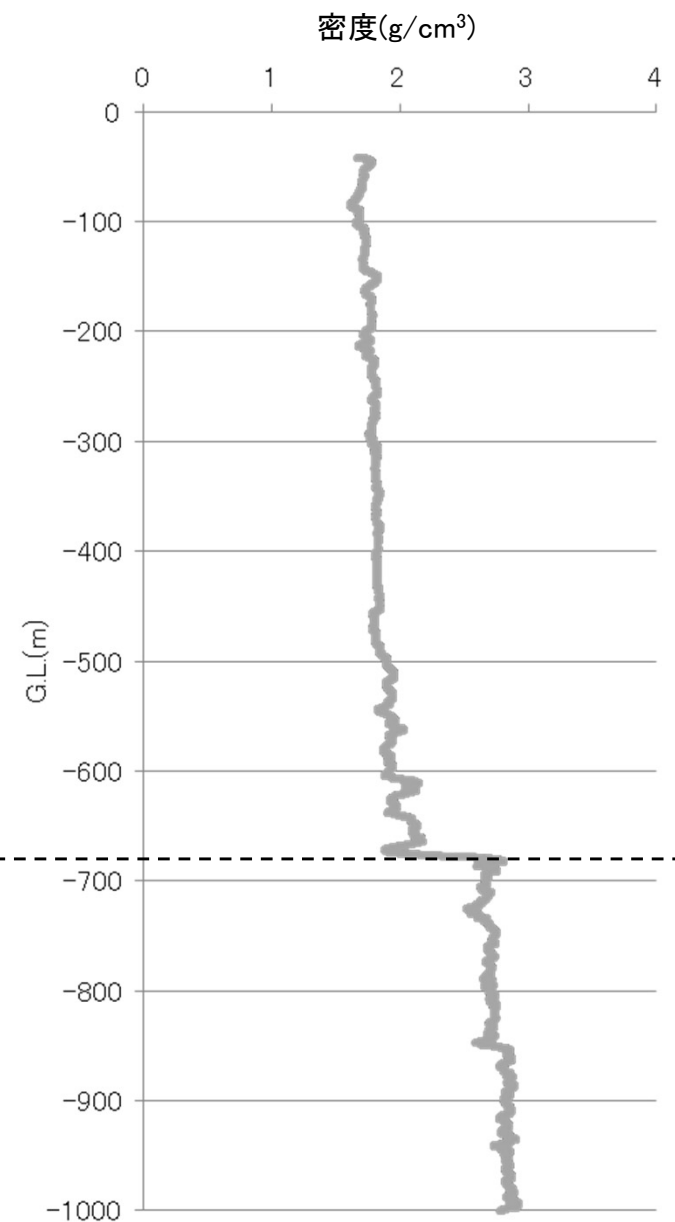
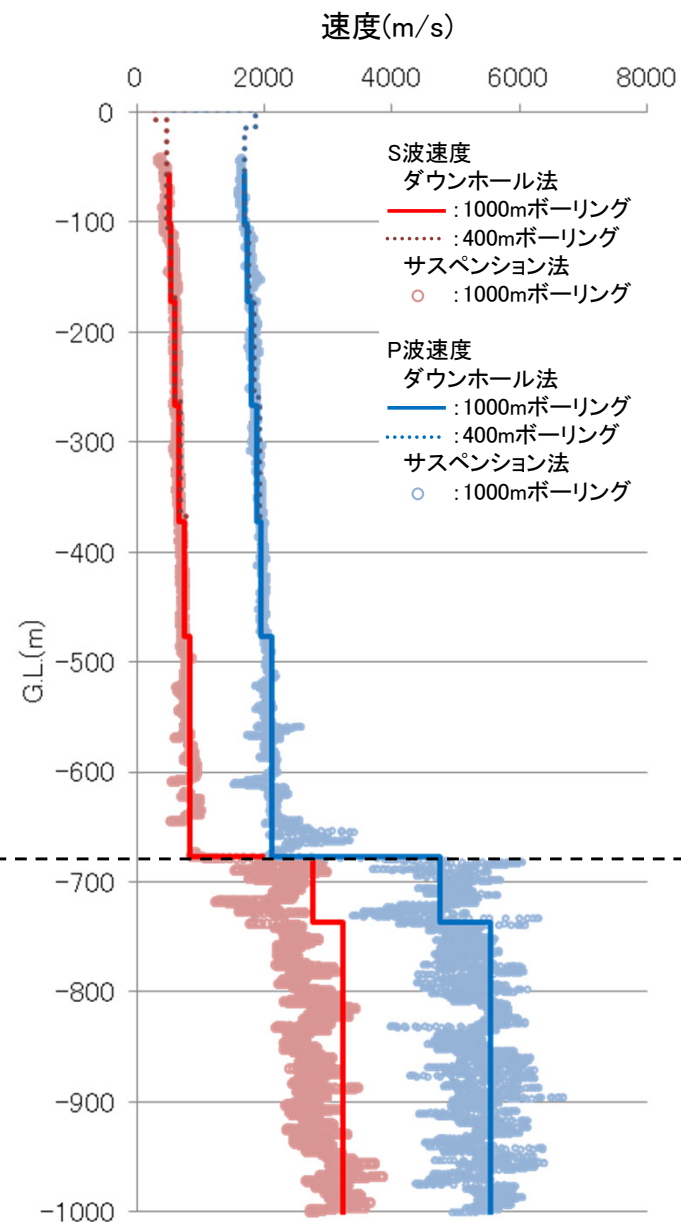
- ・第338回審査会合において、東海第二発電所で実施した1000mボーリングによる調査結果に基づく地盤モデルについて説明した。
- ・その後、1000mボーリング孔に設置している地震計による地震観測記録の中から、ノイズや機器の不具合等による影響のないデータを選定し、解放基盤表面以深の地盤モデルについて再検討を実施した。



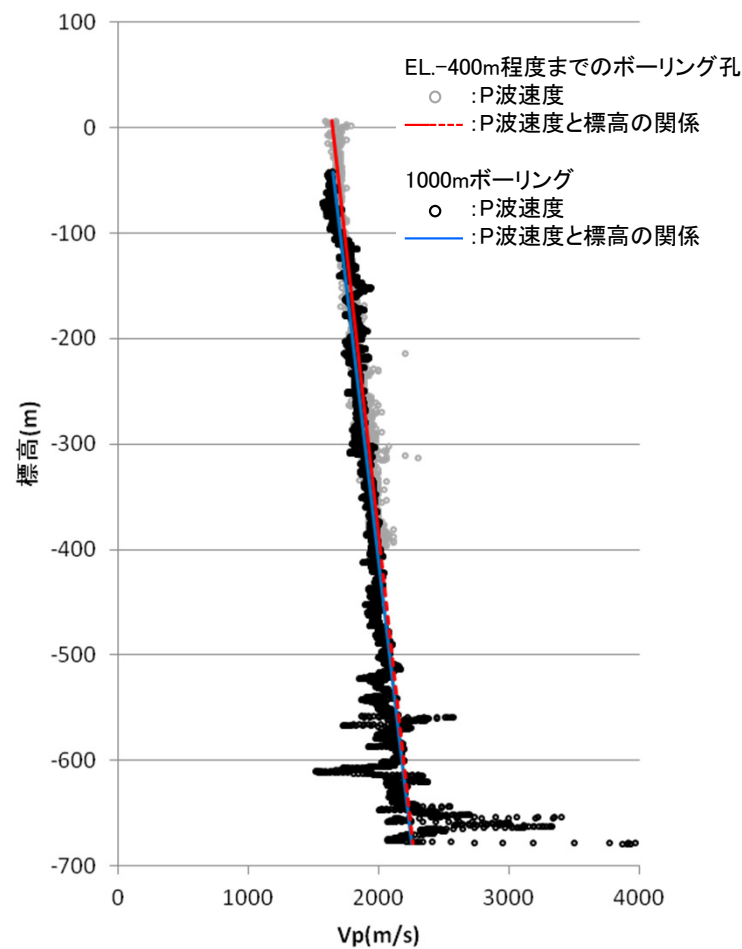
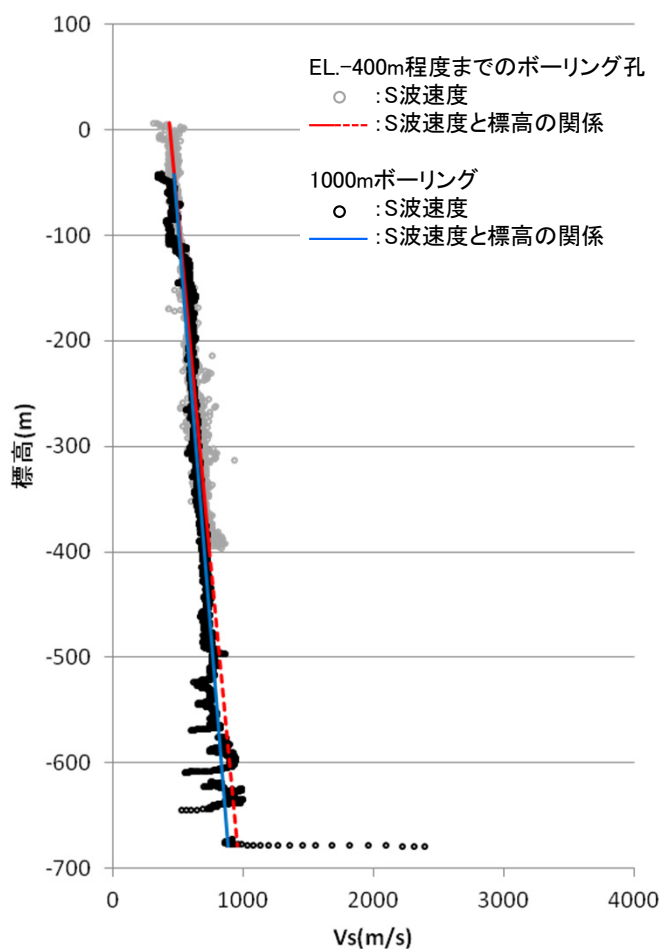
地盤モデルの検討に用いた
ボーリング位置(平面)

【1000mボーリング】

G.L. (m)	S波速度 (m/s)	P波速度 (m/s)	減衰定数		地層
			水平	鉛直	
-65	—	—			新第三系
-110	500	1680			
-180	540	1730			
-275	600	1790	—	—	
-380	650	1890			
-485	750	1950			先新第三系
-685	840	2110	0.0246	0.0103	
-745	2750	4740	0.0725	0.0397	
-1000	3220	5550	0.0154	0.0102	
-1000	—	—	—	—	



- ・東海第二発電所敷地に分布する新第三系の久米層の地盤速度は、深度方向に増大する傾向を示す。
- ・標高-400m程度まで掘削した5孔のボーリング孔で実施したPS検層によって得られた地盤速度と1000mボーリングで実施したPS検層によって得られた地盤速度を以下に示す。また併せて、それぞれのPS検層結果から得られる標高と地盤速度の関係を示す。
- ・標高-400m程度まで掘削した5孔のボーリング孔で実施したPS検層データを基に作成した地盤速度と標高の関係は、1000mボーリングで実施したPS検層結果と整合的であり、久米層における地盤速度は、標高-400m程度まで掘削した5孔のボーリング孔で実施したPS検層データを基に作成した地盤速度と標高の関係より求める。



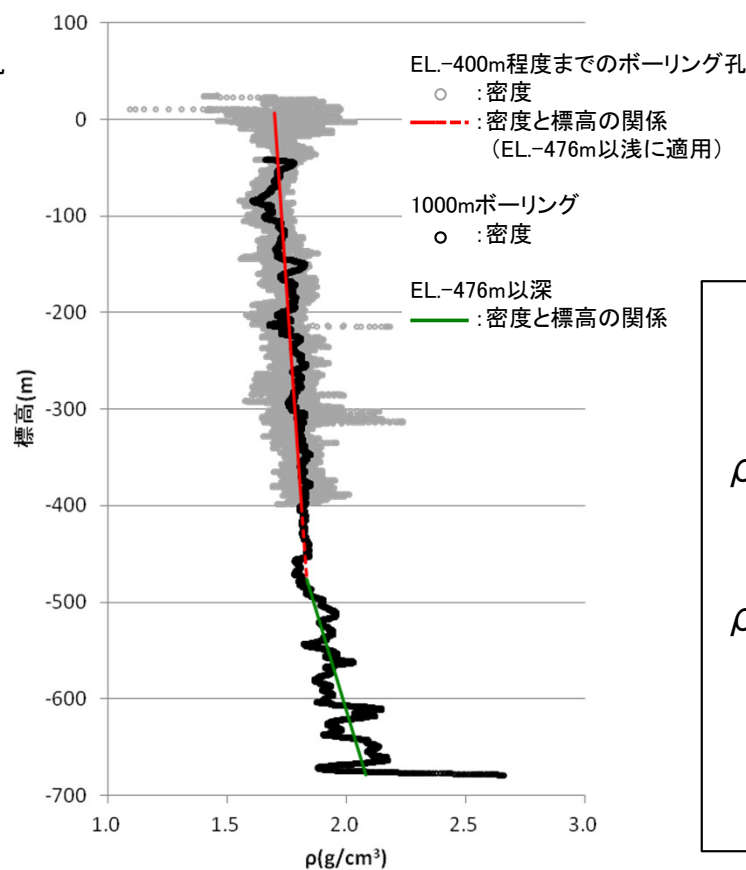
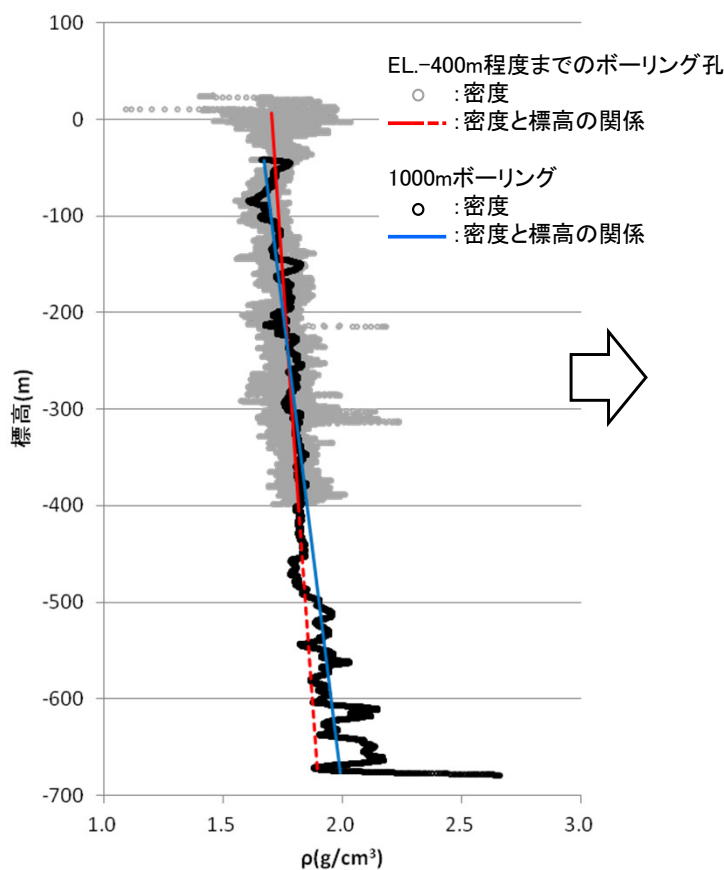
久米層における
地盤速度と標高の関係

$$V_s = 0.433 - 7.71 \times 10^{-4} \cdot Z$$

$$V_p = 1.65 - 9.09 \times 10^{-4} \cdot Z$$

ここで、 V_s : S波速度 (km/s)
 V_p : P波速度 (km/s)
 Z : 標高 (m)

- ・東海第二発電所敷地に分布する新第三系の久米層の密度は、深度方向に増大する傾向を示す。
- ・標高-400m程度まで掘削した5孔のボーリング孔で実施した密度検層によって得られた密度と1000mボーリングで実施した密度検層によって得られた密度を以下に示す。また併せて、それぞれの密度検層結果から得られる標高と密度の関係を示す。
- ・標高-400m程度まで掘削した5孔のボーリング孔で実施した密度検層データを基に作成した密度と標高の関係は、1000mボーリングで実施した密度検層結果とEL.-500m程度まで整合的であるが、EL.-500m以深では密度と標高の関係より密度検層データが大きくなる。
- ・1000mボーリング結果によると、EL.-476m以深では砂質泥岩層と乱堆積物層との互層が見られることより、EL.-476mを境に密度と標高の関係を変えることとした。



久米層における 密度と標高の関係

$$\rho = 1.702 - 2.828 \times 10^{-4} \cdot Z$$

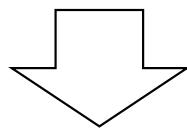
(EL.-476m 以浅)

$$\rho = 1.253 - 1.220 \times 10^{-3} \cdot Z$$

(EL.-476m 以深)

ここで、 ρ : 密度 (g/cm^3)
Z : 標高 (m)

- ① EL.-372m以浅の地盤モデルは、地表(EL.8m)からEL.-372mで観測した地震記録をもとに地盤同定解析を行い設定した地盤モデルを用いた。
【第291回審査会合】
- ② 概ね100m程度を目安に層厚を設定した。
- ③ EL.-372m ~ -476mの地盤物性については、上層との連続性を考慮し、上層と同じ値を設定した。
- ④ EL.-476m ~ -679mの地盤物性については、調査結果に基づく標高依存式より算出した。
- ⑤ EL.-372 ~ -679mの新第三系(久米層)の減衰定数は、上層との連続性を考慮し、上層と同じ値を設定した。
- ⑥ EL.-679m以深のS波速度及びP波速度については、1000mボーリングにおけるPS検層(ダウンホール法)結果、密度については1000mボーリングにおける密度検層結果を基に設定した。
- ⑦ EL.-679m以深の減衰定数は仮定した。



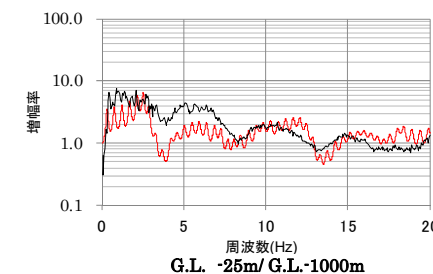
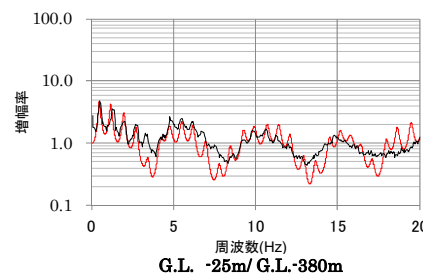
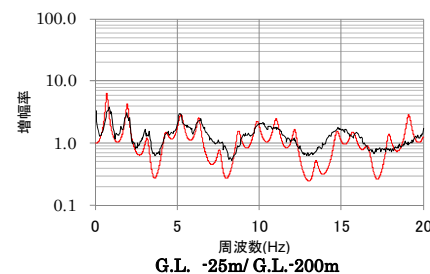
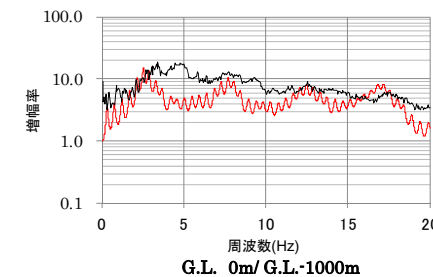
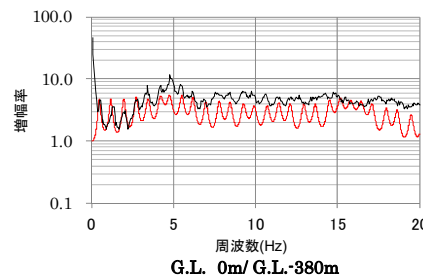
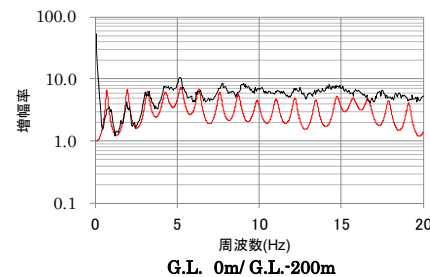
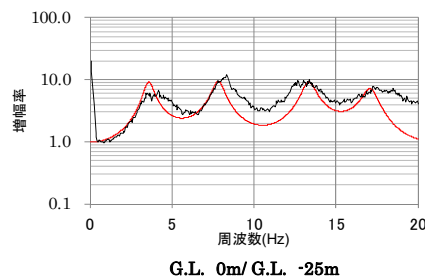
- 初期地盤モデルの理論伝達関数と観測記録による伝達関数を比較する

設定した初期地盤モデル

EL. (m)	層厚 (m)	地層	密度 (g/cm ³)	S波速度 (m/s)	P波速度 (m/s)	減衰定数								
						水平	鉛直							
▼ 8.0	① 2.5	第四系	1.71	130	280	0.236f ^{-0.752}	0.203f ^{-0.21}							
5.5	4.5			151	403									
1.0	8.0			308	1589									
-7.0	8.0			478	1509									
-15.0	2.0			新第三系	1.69			477	1753	0.072f ^{-0.931}	0.203f ^{-0.93}			
▼ -17.0	89.0	1.74	557			1742								
-106.0	62.0													
-168.0	24.0													
▼ -192.0	68.0						1.78	669	2067					
-260.0	108.0											1.82	756	2256
-368.0	2.0													
▽ -370.0	2.0													
▼ -372.0	② 104.0	先新第三系	2.65	790	2000	0.072f ^{-0.931}	0.203f ^{-0.93}							
-476.0	90.0			③ 1.85	835			2124						
-566.0	89.0			④ 2.00	904			2205						
-655.0	24.0			2.07	947			2256						
△ -679.0	⑥ 55.0			2.78	3220			5550	⑦ 0.010	0.010				
-734.0	258.0	2.78	3220	5550										
▼ -992.0	-	2.78	3220	5550										

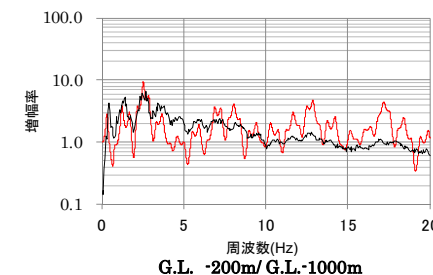
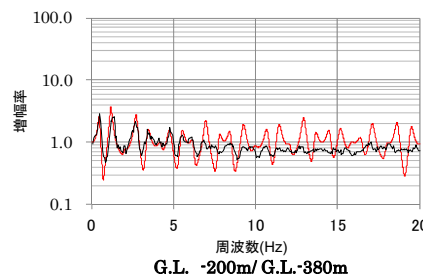
▼:地震計位置 ▽:解放基盤表面 △:地震基盤

- ・初期地盤モデルによる理論伝達関数を算出し、地震観測記録による伝達関数と比較した。
- ・初期地盤モデルと地震観測記録による伝達関数のピークとトラフは整合しており、初期地盤モデルの層厚と地盤速度の設定は妥当であり、地盤同定解析では減衰定数を解析対象とする。



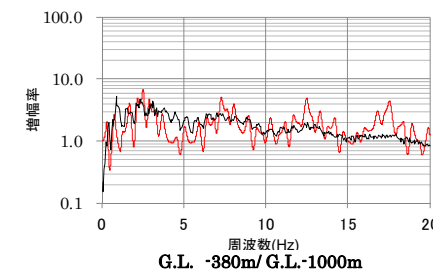
— 初期地盤モデル
— 観測記録の平均

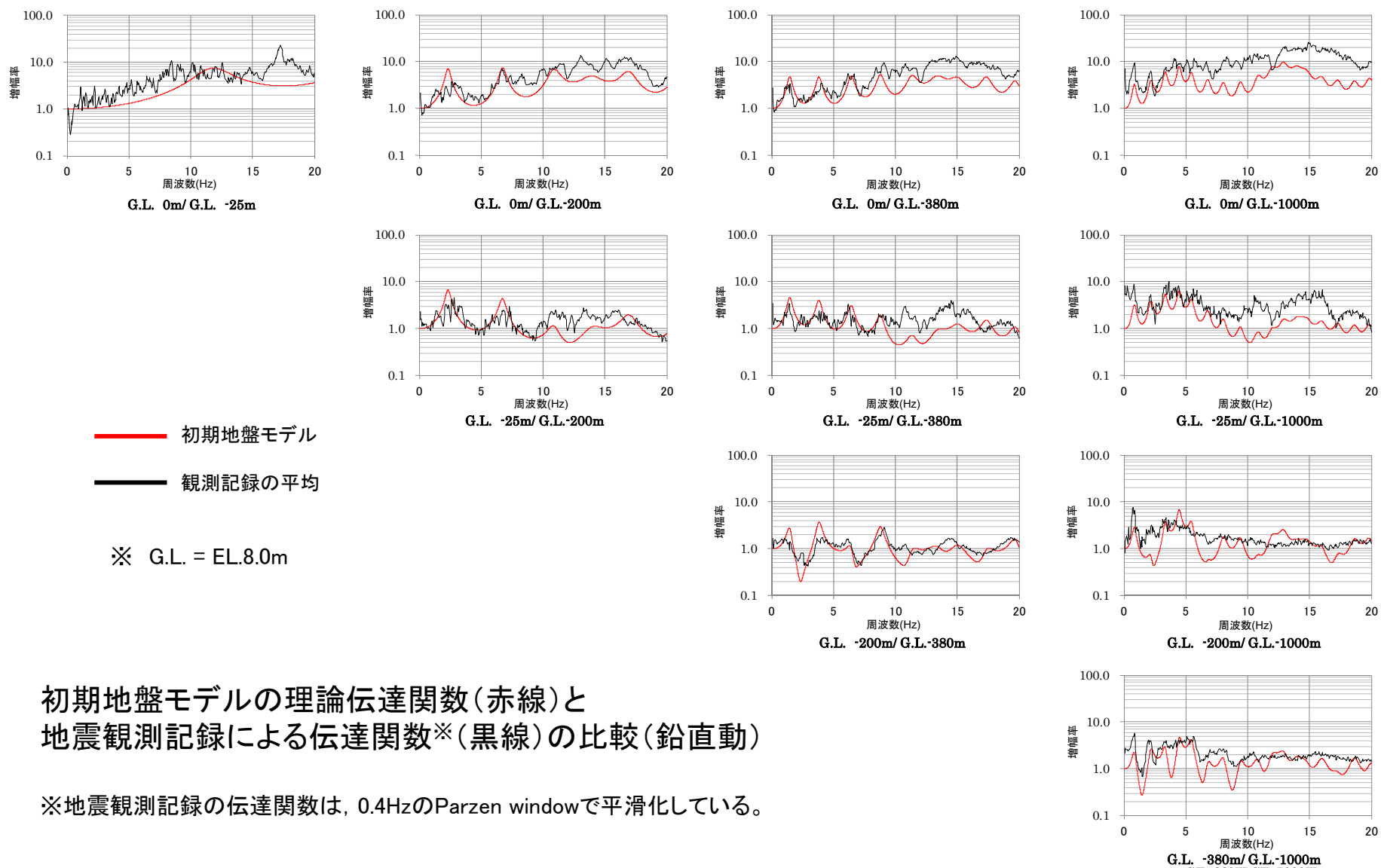
※ G.L. = EL.8.0m



初期地盤モデルの理論伝達関数(赤線)と
地震観測記録による伝達関数※(黒線)の比較(水平動)

※地震観測記録の伝達関数は、0.4HzのParzen windowで平滑化している。





初期地盤モデルの理論伝達関数(赤線)と地震観測記録による伝達関数※(黒線)の比較(鉛直動)

※地震観測記録の伝達関数は、0.4HzのParzen windowで平滑化している。

●地盤モデルの同定結果

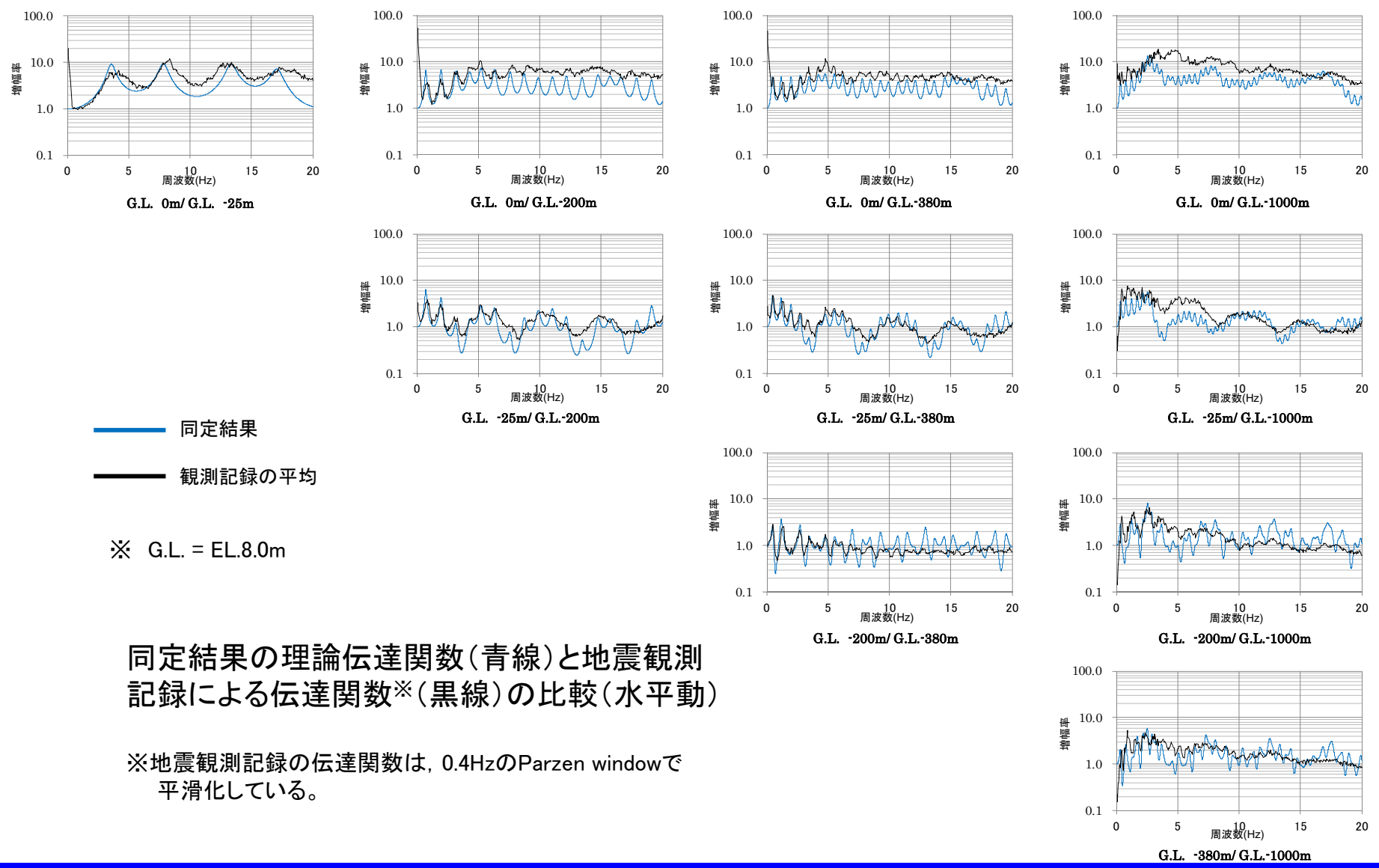
- ・地震観測記録から求めた伝達関数に、一次元波動論に基づく理論伝達特性を当てはめる逆解析により、地盤モデルを同定した。
- ・減衰定数の初期値は0.01(1%)と仮定した。
- ・解析手法は遺伝的アルゴリズムを用い、乱数の初期値を変えた5通りの計算結果の平均値を採用した。
- ・解析パラメータについては、山中・石田(1995)を参考に設定した。
- ・得られた結果を以下に示す。
 水平成分 $h(f)=0.022$
 鉛直成分 $h(f)=0.001 \times f^{-1.000}$

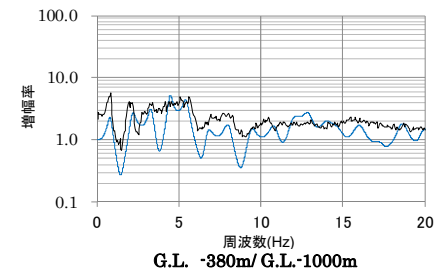
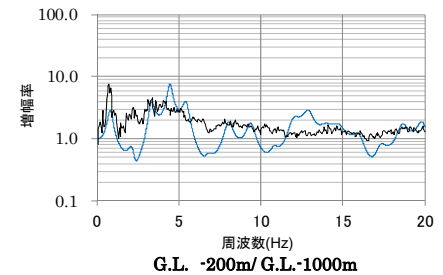
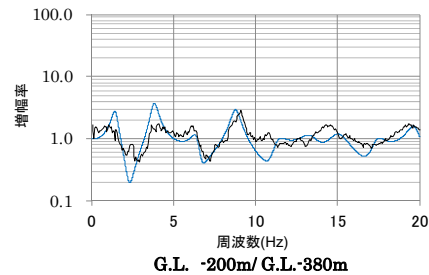
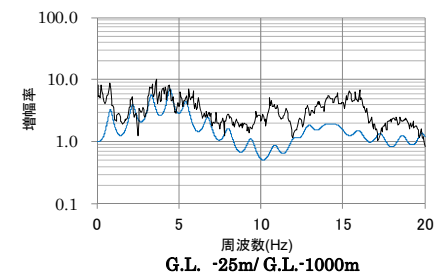
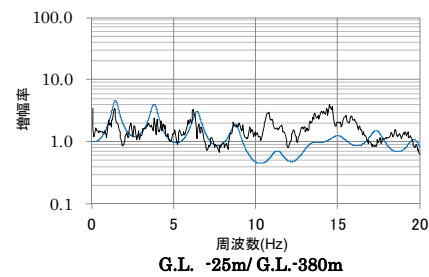
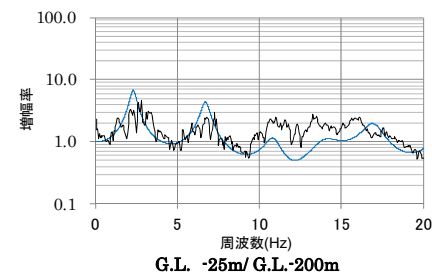
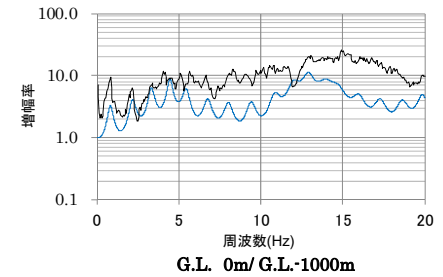
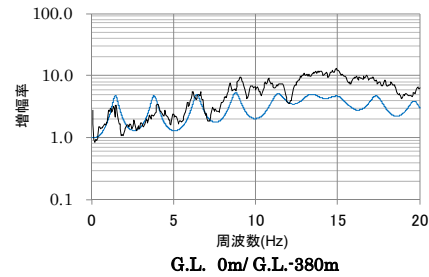
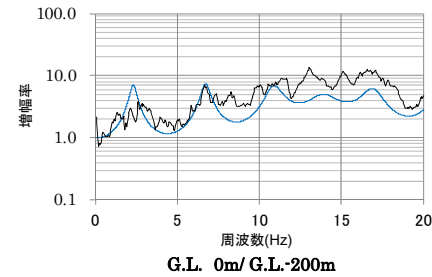
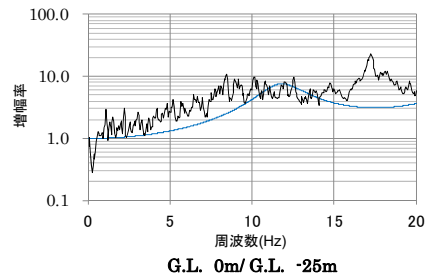
同定解析における初期値, 探索範囲, 同定結果

固定パラメータ						探索範囲		同定結果		
EL. (m)	層厚 (m)	地層	S波速度 (m/s)	P波速度 (m/s)	密度 (g/cm ³)	減衰定数 $h(f)=h_0 \times f^{-\alpha}$				
						水平	鉛直	水平	鉛直	
▼ 8.0	2.5	第四系	130	280	1.71	0.236f ^{-0.752}	0.203f ^{-0.21}	-		
5.5	4.5		151	403						
1.0	8.0		308	1589						1.66
-7.0	8.0		478	1509						1.82
▼ -15.0	2.0	新第三系	477	1753	1.69	0.072f ^{-0.931}	0.203f ^{-0.93}	-		
-17.0	89.0		557	1742						1.74
-106.0	62.0		669	2067						1.78
-168.0	24.0		756	2256						1.82
▼ -192.0	68.0	先新第三系	790	2000	1.85	0.072f ^{-0.931}	0.203f ^{-0.93}	-		
-260.0	108.0		790	2000						1.85
-368.0	2.0		835	2124						1.89
▽ -370.0	2.0		904	2205						2.00
▼ -372.0	104.0	先新第三系	947	2256	2.07	0.072f ^{-0.931}	0.203f ^{-0.93}	-		
-476.0	90.0		2750	4740						2.65
-566.0	89.0		3220	5550						2.78
-655.0	24.0		3220	5550						2.78
△ -679.0	55.0	先新第三系	2750	4740	2.65	-	-	h ₀ :0.001~1.000 α:0.000~1.000	h ₀ :0.022 α:0.000	
-734.0	258.0		3220	5550						2.78
▼ -992.0	-		3220	5550	2.78					

▼:地震計位置 ▽:解放基盤表面 △:地震基盤

h₀:0.001~1.000
α:0.000~1.000 : 同定対象





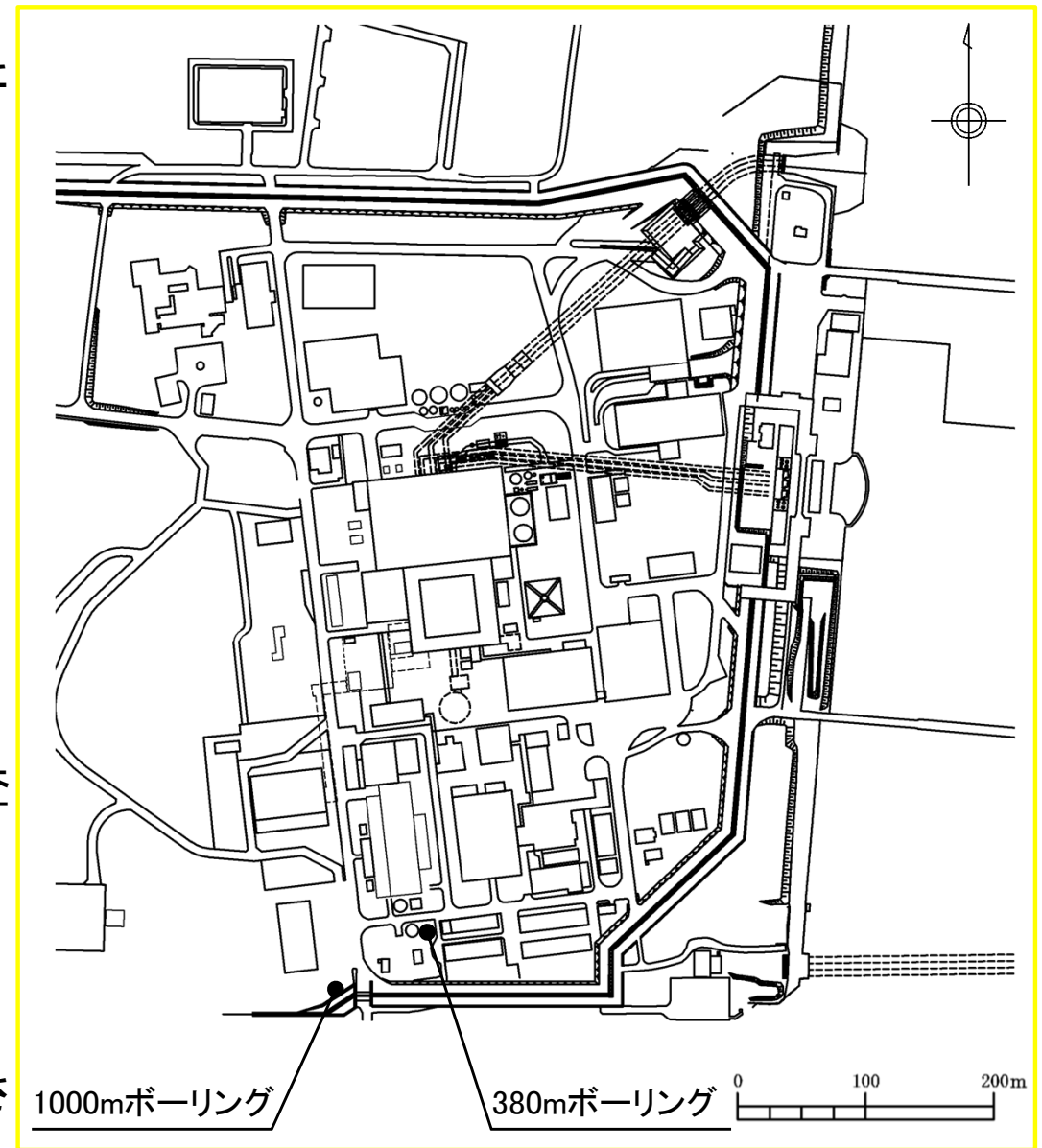
— 同定結果
— 観測記録の平均

※ G.L. = EL.8.0m

同定結果の理論伝達関数(青線)と地震観測記録による伝達関数※(黒線)の比較(鉛直動)

※地震観測記録の伝達関数は、0.4HzのParzen windowで平滑化している。

- 地震観測記録を用いた地震波の到来方向による検討や、地球物理学的調査に基づき作成した地下構造モデルによる解析的検討の結果より、東海第二発電所の地下構造は水平成層とみなせることを確認したので、地盤調査結果と地震観測記録を用いて、一次元波動論に基づき地盤モデルを設定する。
- 東海第二発電所の敷地では、1993年に深さ380m程度の解放基盤表面までを対象としたボーリング調査を実施するとともに、ボーリング孔を利用した鉛直アレイ地震観測を開始した。その後、2011年までに深さ1000m程度のボーリング調査を追加実施した。
- 解放基盤表面以浅については、ボーリング調査結果と地震観測記録を用いた地盤同定解析を実施した。
- 東海第二発電所敷地直下の地盤モデルは、解放基盤表面以浅を地震観測記録により同定した解析モデルを用い、解放基盤表面以深に深さ1000m程度のボーリング調査結果を組み合わせて設定することとした。



地盤モデルの検討に用いた
ボーリング位置(平面)

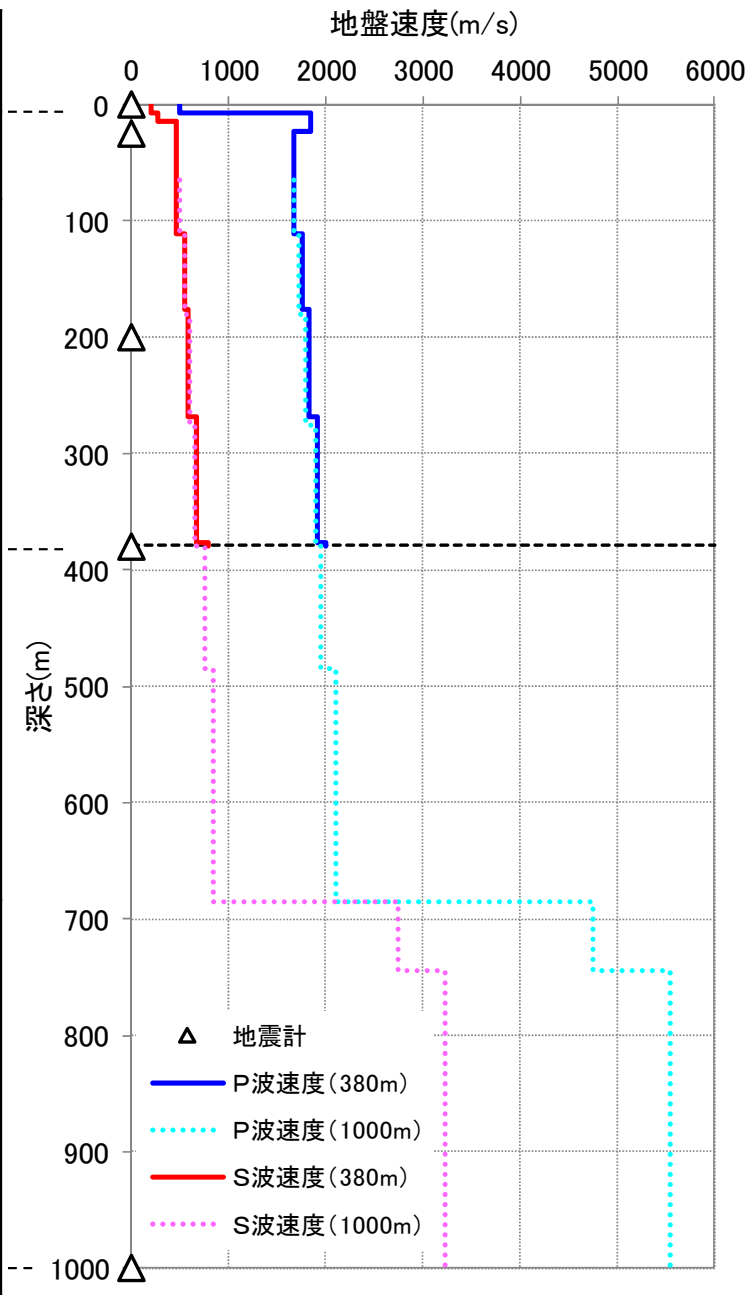
【380mボーリング】

【1000mボーリング】

上端深さ (m)	S波速度 (m/s)	P波速度 (m/s)	地層	上端深さ (m)	S波速度 (m/s)	P波速度 (m/s)	減衰定数		地層
							水平	鉛直	
0	210	500	第四系	—	—	—			—
7	280	1850							
15	470	1850							
23	460	1680	新第三系	65	500	1680			新第三系
114	540	1760		110	540	1730			
176	590	1830		180	600	1790			
268	670	1920		275	650	1890	—	—	
376	790	2000		380	750	1950			
380	—	—							
				485	840	2110	0.0246	0.0103	
				685	2750	4740	0.0725	0.0397	
				745	3220	5550	0.0154	0.0102	先新第三系
				1000	—	—	—	—	

※ G.L. = EL.8.0m

注) 1000mボーリングにおける65m以浅のS波速度とP波速度, 485m以浅の減衰定数は取得していない。



- ・検討対象期間 : 1996年6月～2011年6月
- ・検討対象地震数 : 164地震

No.	発震日時		震央位置		震源深さ (km)	マグニ チュード	震央距離 (km)
			緯度(度)	経度(度)			
1	1996/06/03	02:18	36.339	140.664	60	3.7	14
2	1996/06/08	16:14	36.474	140.611	56	4.0	2
3	1996/09/11	11:37	35.636	141.220	52	6.4	107
4	1996/10/07	06:03	36.393	140.930	35	4.3	30
5	1996/12/21	10:28	36.093	139.864	53	5.4	78
6	1997/04/11	08:30	36.362	140.540	54	4.1	13
7	1997/08/22	05:01	36.423	140.689	51	3.9	8
8	1997/10/20	23:12	36.314	140.917	43	4.1	32
9	1997/11/15	13:42	36.874	141.518	64	4.9	93
10	1998/01/22	05:11	36.515	140.590	59	3.8	6
11	1998/02/10	01:03	36.446	140.615	56	3.6	2
12	1998/02/24	18:41	36.398	141.055	46	4.1	41
13	1998/03/23	18:37	36.370	141.175	45	5.3	52
14	1998/04/09	02:44	36.952	140.891	94	4.6	60
15	1998/04/09	17:45	36.941	141.032	93	5.4	65
16	1998/04/11	19:07	36.438	140.663	55	4.3	5
17	1998/05/01	05:59	36.381	141.117	44	3.8	46
18	1998/06/05	16:55	36.583	141.073	47	3.9	44
19	1998/06/22	06:23	36.336	141.035	42	4.0	41
20	1998/06/24	23:52	36.122	140.106	73	4.6	59
21	1998/08/29	08:46	35.604	140.045	67	5.1	108
22	1998/11/01	03:01	36.459	140.603	56	3.9	1
23	1998/11/05	06:43	36.446	140.541	62	4.2	6
24	1998/11/16	17:25	36.374	141.418	46	4.2	73
25	1998/11/21	01:40	36.429	141.174	46	4.3	51
26	1998/12/17	21:49	36.076	141.376	41	4.9	81
27	1998/12/18	10:27	36.376	141.057	44	4.0	41
28	1999/01/02	01:20	36.219	141.692	52	5.0	101
29	1999/02/07	00:22	36.578	140.904	52	3.8	29
30	1999/03/19	19:33	36.377	140.974	45	4.0	34
31	1999/03/26	08:31	36.455	140.616	58	4.9	1
32	1999/04/25	21:27	36.461	140.630	58	5.1	2
33	1999/07/02	04:17	36.511	140.715	56	3.8	11
34	1999/07/15	07:56	35.924	140.461	56	4.9	61
35	1999/09/14	20:08	36.325	140.998	46	3.7	38
36	1999/09/25	03:05	36.736	141.532	41	4.4	88
37	1999/10/16	17:14	36.468	141.486	34	5.0	79
38	1999/10/19	22:16	36.444	141.518	46	4.7	81
39	2000/01/12	11:09	36.450	140.590	58	4.4	2
40	2000/01/28	20:28	36.598	141.113	48	4.5	48
41	2000/02/04	16:53	36.315	140.613	92	3.4	16
42	2000/03/04	12:35	36.458	140.607	56	3.7	0
43	2000/04/10	06:30	36.187	140.068	55	4.6	57

No.	発震日時		震央位置		震源深さ (km)	マグニ チュード	震央距離 (km)
			緯度(度)	経度(度)			
44	2000/05/16	19:40	36.442	140.712	51	4.6	9
45	2000/07/06	13:09	36.432	142.402	72	5.0	161
46	2000/07/21	03:39	36.522	141.097	49	6.0	44
47	2000/09/29	19:14	36.457	140.573	56	3.7	3
48	2000/10/04	20:00	36.455	140.632	56	4.0	2
49	2000/10/18	12:58	36.920	139.700	9	4.5	96
50	2000/10/23	17:44	36.458	140.617	56	3.9	1
51	2000/11/16	18:31	37.480	141.605	51	5.0	144
52	2000/11/26	16:30	36.555	140.437	100	3.7	19
53	2001/01/19	08:10	36.520	140.585	57	3.8	7
54	2001/01/29	09:59	36.502	140.483	53	3.7	12
55	2001/02/19	12:55	36.447	140.615	57	3.5	2
56	2001/03/06	14:32	36.628	140.980	52	4.6	38
57	2001/04/12	16:01	37.255	141.717	44	5.0	132
58	2001/05/25	15:55	35.748	140.693	50	4.8	79
59	2001/05/31	08:59	36.183	139.813	55	4.5	78
60	2001/06/01	07:01	36.433	140.670	52	3.5	6
61	2001/07/06	03:57	36.630	140.937	53	4.5	35
62	2001/07/20	06:02	36.167	139.825	56	4.8	78
63	2001/07/31	13:59	36.078	141.627	49	4.9	101
64	2001/08/20	19:42	36.460	140.608	55	4.0	0
65	2001/09/03	00:03	36.387	141.143	45	4.6	49
66	2001/09/04	23:54	36.750	141.502	45	5.2	86
67	2001/09/25	04:57	36.305	140.100	71	4.5	49
68	2001/10/02	17:19	44.250	141.817	41	5.4	177
69	2001/11/25	05:22	37.175	141.415	46	4.8	107
70	2002/01/29	08:45	37.763	141.825	39	4.8	180
71	2002/02/11	10:09	35.782	141.092	35	5.0	87
72	2002/02/12	22:44	36.585	141.085	48	5.5	45
73	2002/02/25	22:14	36.360	140.732	85	4.7	16
74	2002/03/09	12:57	37.103	141.128	51	4.5	85
75	2002/04/17	09:10	36.447	140.617	57	4.1	2
76	2002/06/14	11:42	36.212	139.980	57	4.9	63
77	2002/06/16	04:39	36.623	141.200	45	4.6	56
78	2002/06/16	11:38	36.517	140.587	60	3.8	7
79	2002/06/19	18:16	36.188	141.807	58	5.0	112
80	2002/07/13	21:45	35.995	140.127	65	4.8	67
81	2002/07/24	05:05	37.228	142.318	30	5.7	174
82	2002/07/27	17:58	36.453	140.620	58	4.5	1
83	2002/08/01	19:15	36.448	140.607	57	4.0	1
84	2002/08/15	04:16	36.438	140.618	57	4.1	3
85	2002/10/13	04:28	36.430	140.697	54	4.2	8
86	2002/10/16	13:04	35.832	140.905	34	4.8	75

No.	発震日時		震央位置		震源深さ (km)	マグニ チュード	震央距離 (km)
			緯度(度)	経度(度)			
87	2011/03/11	14:51	36.735	142.029	11	6.8	131
88	2011/03/11	14:54	36.717	140.576	9	5.7	28
89	2011/03/11	14:58	37.676	141.911	23	6.4	177
90	2011/03/11	15:05	37.521	141.626	17	5.9	148
91	2011/03/11	15:11	36.864	140.620	8	5.6	44
92	2011/03/11	15:12	37.205	141.660	27	6.1	125
93	2011/03/11	15:17	35.959	141.070	33	5.7	70
94	2011/03/11	15:57	35.854	141.186	23	6.1	86
95	2011/03/11	16:14	36.555	142.069	20	6.7	131
96	2011/03/11	16:28	36.905	141.870	26	6.2	123
97	2011/03/11	16:30	37.356	141.281	27	6.0	116
98	2011/03/11	16:44	36.314	141.944	57	5.6	121
99	2011/03/11	16:49	36.559	141.995	25	5.5	125
100	2011/03/11	16:54	37.672	141.689	29	5.5	165
101	2011/03/11	16:56	37.053	142.527	1	6.2	183
102	2011/03/11	17:04	37.285	142.157	19	6.0	165
103	2011/03/11	17:12	36.588	141.475	29	6.6	79
104	2011/03/11	17:19	36.167	141.752	18	6.8	108
105	2011/03/11	17:31	37.472	141.396	30	5.9	132
106	2011/03/11	17:40	37.425	141.318	27	6.1	124
107	2011/03/11	19:21	37.302	141.960	25	5.5	152
108	2011/03/11	20:00	37.715	141.740	44	5.5	171
109	2011/03/11	20:13	36.321	141.942	20	5.6	121
110	2011/03/11	20:20	36.827	141.473	25	5.5	87
111	2011/03/11	20:44	36.743	142.444	7	5.7	167
112	2011/03/11	20:46	36.083	141.197	39	5.6	68
113	2011/03/11	21:13	37.146	142.212	21	6.1	162
114	2011/03/11	22:16	36.443	141.857	20	5.7	112
115	2011/03/11	22:34	36.317	141.903	0	5.6	118
116	2011/03/11	23:56	36.059	141.574	9	5.8	98
117	2011/03/12	00:13	36.037	142.030	22	6.6	137
118	2011/03/12	00:19	36.338	142.064	15	6.4	132
119	2011/03/12	00:42	36.054	141.963	29	5.6	130
120	2011/03/12	03:11	37.135	142.046	16	6.1	148
121	2011/03/12	03:17	36.275	141.484	25	5.6	82
122	2011/03/12	03:59	36.986	138.598	8	6.7	189
123	2011/03/12	04:24	35.795	141.044	34	5.7	84
124	2011/03/12	04:31	36.949	138.572	1	5.9	190
125	2011/03/12	05:23	35.986	141.887	13	5.5	127

No.	発震日時		震央位置		震源深さ (km)	マグニ チュード	震央距離 (km)
			緯度(度)	経度(度)			
126	2011/03/12	05:25	37.025	141.790	9	5.5	123
127	2011/03/12	08:59	36.462	141.477	24	5.5	78
128	2011/03/12	09:45	36.205	141.958	19	5.6	125
129	2011/03/15	22:27	37.599	142.298	10	6.2	196
130	2011/03/16	05:30	35.285	141.224	24	5.8	142
131	2011/03/16	12:52	35.837	140.906	10	6.1	75
132	2011/03/16	13:14	37.535	141.581	25	5.6	147
133	2011/03/17	21:32	35.630	140.978	28	5.7	99
134	2011/03/17	21:54	36.738	141.309	47	5.7	70
135	2011/03/18	03:55	37.142	142.523	9	5.7	187
136	2011/03/19	18:56	36.784	140.571	5	6.1	36
137	2011/03/20	10:30	36.939	141.177	29	5.5	73
138	2011/03/22	12:38	35.264	141.237	37	5.9	145
139	2011/03/22	18:19	37.316	141.910	43	6.4	150
140	2011/03/22	21:04	36.231	141.627	48	5.9	95
141	2011/03/22	22:50	35.861	141.781	22	6.0	125
142	2011/03/23	00:03	35.875	141.763	23	5.8	123
143	2011/03/23	07:12	37.085	140.788	8	6.0	71
144	2011/03/23	07:13	37.035	140.769	1	5.8	65
145	2011/03/23	07:34	37.098	140.796	7	5.5	72
146	2011/03/23	07:36	37.063	140.771	7	5.8	68
147	2011/03/29	19:54	37.409	142.470	13	6.6	196
148	2011/03/30	14:29	36.124	142.471	80	6.3	172
149	2011/04/11	17:16	36.946	140.673	6	7.0	54
150	2011/04/11	17:17	36.891	140.715	9	5.7	48
151	2011/04/11	20:42	36.966	140.635	11	5.9	56
152	2011/04/12	07:26	36.819	138.606	0	5.6	183
153	2011/04/12	08:08	35.482	140.868	26	6.4	112
154	2011/04/12	14:07	37.053	140.643	15	6.4	65
155	2011/04/13	10:07	36.915	140.707	5	5.7	51
156	2011/04/14	15:08	35.517	142.465	28	6.0	198
157	2011/04/28	18:27	37.413	141.781	44	5.7	148
158	2011/05/14	08:35	37.328	141.628	41	5.9	132
159	2011/05/20	09:46	35.801	141.176	36	5.8	90
160	2011/05/22	07:06	35.730	140.644	48	5.5	82
161	2011/06/4	01:00	36.990	141.211	30	5.5	79
162	2011/06/9	19:38	36.497	140.971	13	5.7	33
163	2011/06/18	20:31	37.618	141.821	28	6.0	167
164	2011/06/21	17:49	35.760	141.474	21	5.5	111

●地盤モデルの同定結果(水平動)

- ・地震観測記録から求めた伝達関数に、一次元波動論に基づく理論伝達特性を当てはめる逆解析により、地盤モデルを同定した。
- ・初期値は、380mボーリングの調査結果とし、S波速度と減衰定数について同定した。
- ・解析手法は遺伝的アルゴリズムを用い、乱数の初期値を変えた5通りの計算結果の平均値を採用した。
- ・解析パラメータについては、山中・石田(1995)を参考に設定した。

同定解析における初期値, 探索範囲, 同定結果(水平動)

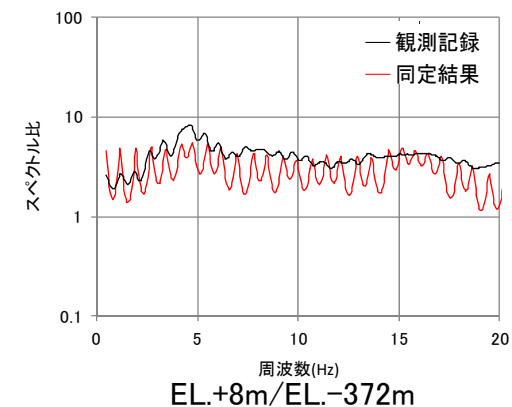
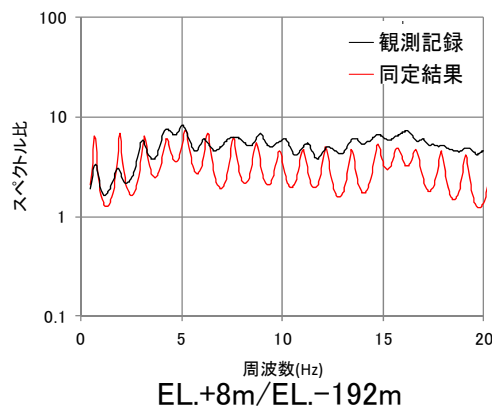
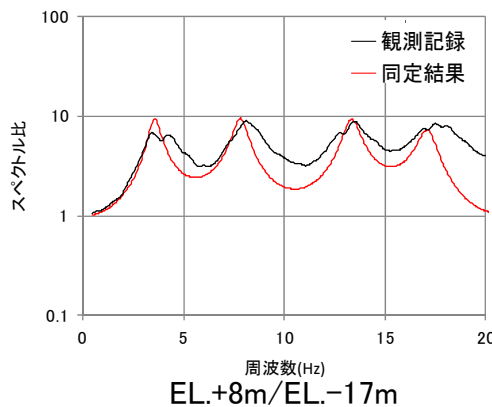
固定パラメータ					初期値	探索範囲		同定結果	
G.L. (m)	層厚 (m)	密度 (g/cm ³)	地層区分	地層	S波速度 (m/s)	S波速度	減衰 $h(f)=h_0 \times f^\alpha$	S波速度 (m/s)	減衰定数 $h(f)=h_0 \times f^\alpha$
▲ 0.0	2.5	1.71	砂	第四系	210	初期値の 0.6~1.2倍	$h_0: 0.010 \sim 1.000$ $\alpha: 0.00 \sim 1.00$	130	$h_0: 0.236$ $\alpha: 0.75$
-2.5	4.5							151	
-7.0	8.0	礫混じり砂	280		308				
-15.0	8.0	シルト	470		478				
-23.0	8.0	1.82	砂礫						
▲ -114.0	91.0	1.69	砂質 泥岩	新第三系	460	初期値の 0.8~1.2倍		477	$h_0: 0.072$ $\alpha: 0.93$
-176.0	62.0	1.74			540		557		
▲ -268.0	92.0	1.78			590		669		
-376.0	108.0	1.82			670		756		
▽	4.0	1.85			790			790	
▲ -380.0	—								

▲:地震計設置位置
▽:解放基盤表面

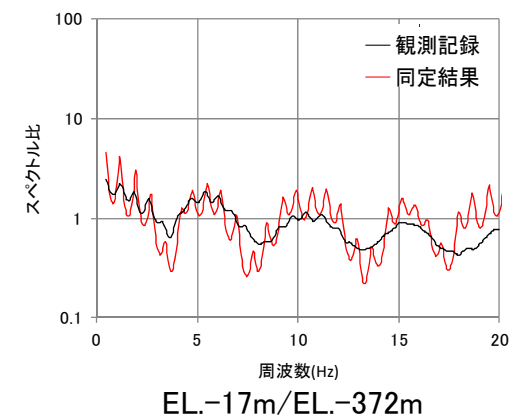
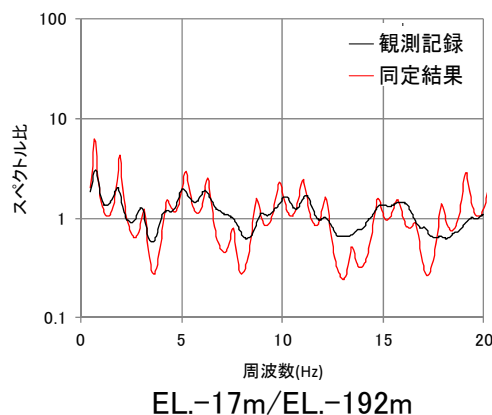
同定対象

※ G.L. = EL.8.0m

●地盤モデルの同定結果(水平動)

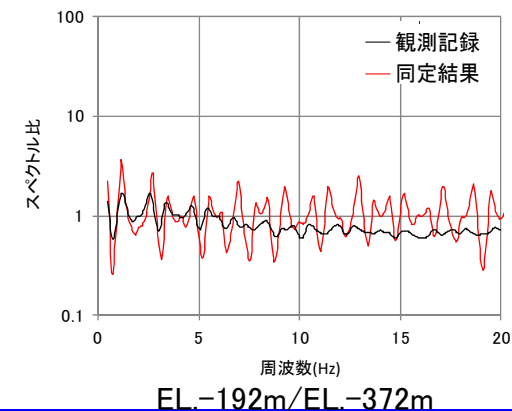


※ G.L. = EL.8.0m



地震観測記録による伝達関数※(黒線)と
同定結果の理論伝達関数(赤線)の比較

※地震観測記録の伝達関数は、0.4HzのParzen windowで
平滑化している。



●地盤モデルの同定結果(鉛直動)

- ・地震観測記録から求めた伝達関数に、一次元波動論に基づく理論伝達特性を当てはめる逆解析により、地盤モデルを同定した。
- ・初期値は、380mボーリングの調査結果とし、P波速度と減衰定数について同定した。
- ・解析手法は遺伝的アルゴリズムを用い、乱数の初期値を変えた5通りの計算結果の平均値を採用した。
- ・解析パラメータについては、山中・石田(1995)を参考に設定した。

同定解析における初期値, 探索範囲, 同定結果(鉛直動)

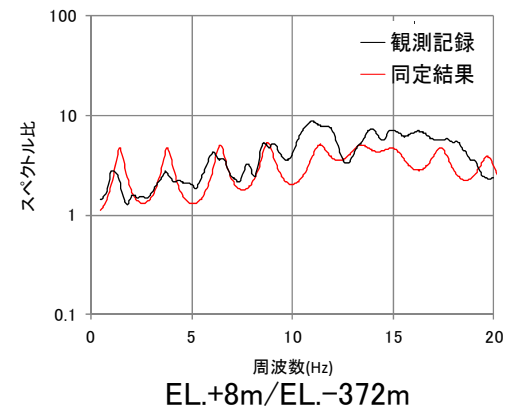
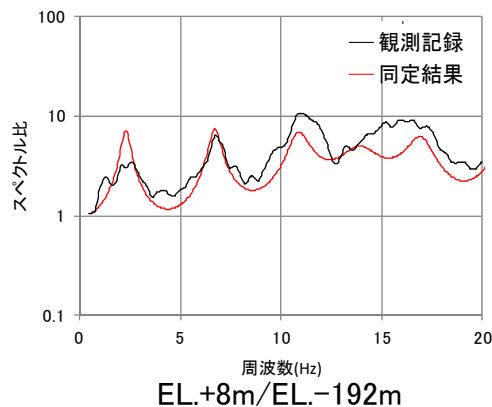
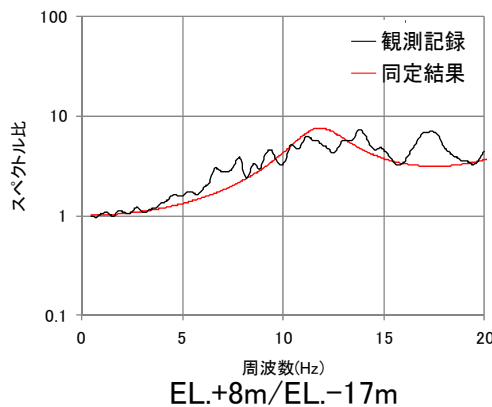
固定パラメータ					初期値	探索範囲		同定結果	
G.L. (m)	層厚 (m)	密度 (g/cm ³)	地層区分	地層	P波速度 (m/s)	P波速度	減衰 $h(f)=h_0 \times f^{-\alpha}$	P波速度 (m/s)	減衰定数 $h(f)=h_0 \times f^{-\alpha}$
▲ 0.0	2.5	1.71	砂	第四系	500	100~500 (m/s)	$h_0:0.010\sim1.000$ $\alpha:0.00\sim1.00$	280	$h_0:0.203$ $\alpha:0.21$
-2.5	4.5							403	
-7.0	8.0	礫混じり砂	1850		1589				
-15.0	8.0	シルト	1850		1509				
-23.0	8.0	1.82	砂礫	新第三系	1680	初期値の 0.8~1.2倍	1753	$h_0:0.203$ $\alpha:0.93$	
▲ -114.0	91.0	砂質 泥岩	1760						1742
-176.0	62.0		1830						2067
▲ -268.0	92.0	1.78	1920						2256
-376.0	108.0	1.82	2000	2000					
▽	4.0	1.85							
▲ -380.0	—	—	—	—	—	—	—	—	

▲:地震計設置位置
▽:解放基盤表面

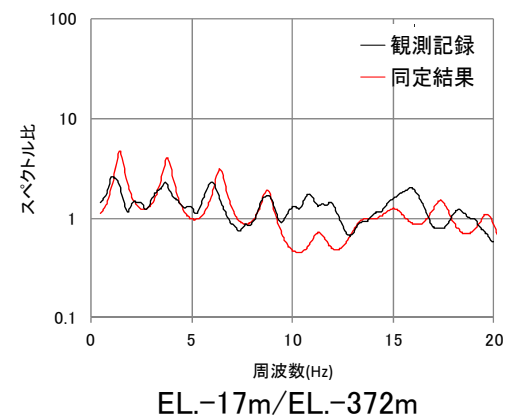
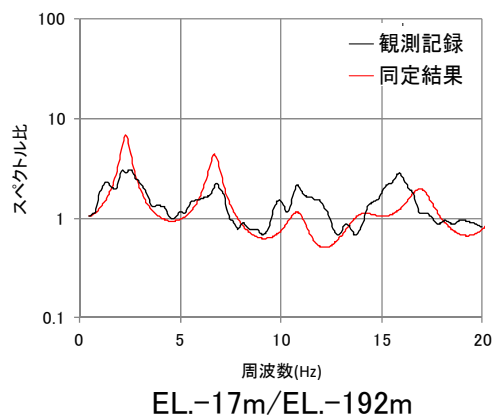
同定対象

※ G.L. = EL.8.0m

●地盤モデルの同定結果(鉛直動)

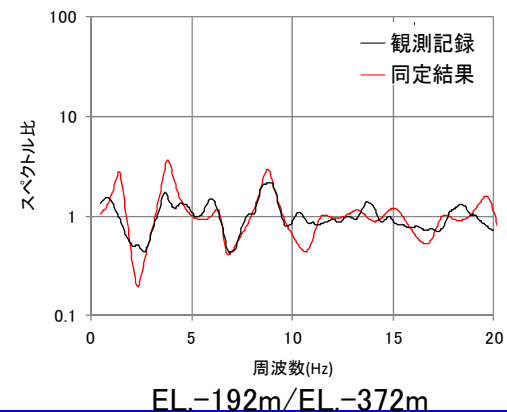


※ G.L. = EL.8.0m

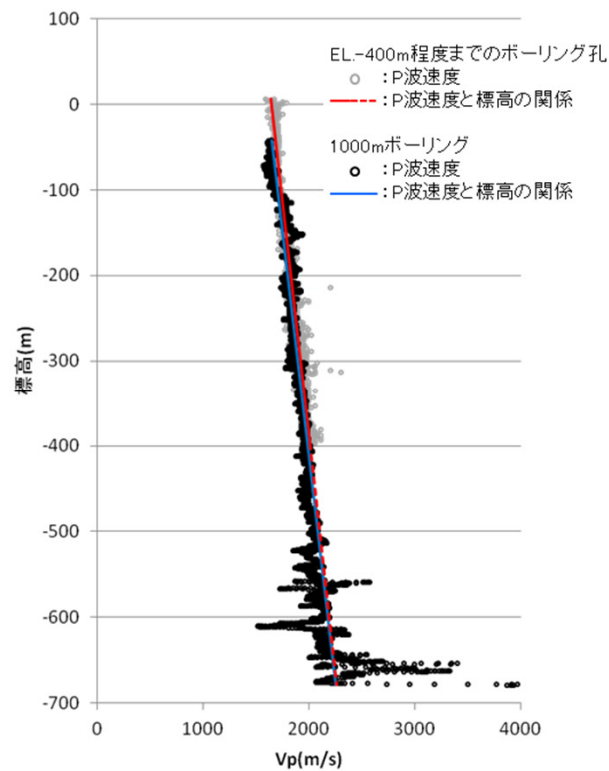
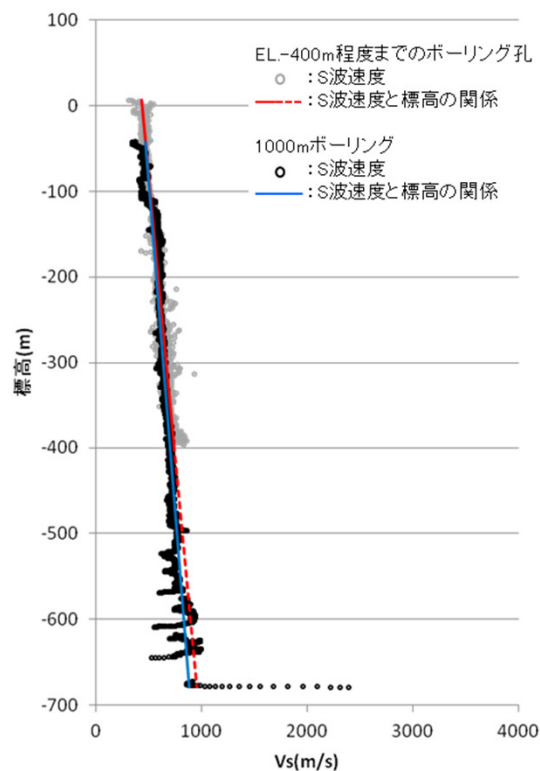


地震観測記録による伝達関数※(黒線)と
同定結果の理論伝達関数(赤線)の比較

※地震観測記録の伝達関数は、0.4HzのParzen windowで
平滑化している。



- 既許可審査における基準地震動S_s-31の検討経緯のとおり、留萌波の検討目的に応じて設定された留萌用地盤モデルを用いて策定した基準地震動S_s-31を見直す必要はないが、参考のため、基準地震動S_s-31(留萌波)に対し、今回新たに設定した標準応答スペクトル用地盤モデルを用いた結果との比較を改めて行う。
- 標準応答スペクトル用地盤モデルを用いた留萌波の検討に際し、K-NET港町観測点の基盤相当面位置(留萌波の基盤地震動の入力位置)については、敷地の当該層である新第三系の久米層の地盤速度が深度方向に増大する傾向を踏まえ、以下の2つのケースを評価し、基準地震動S_s-31と比較する。
 - ① K-NET港町観測点の基盤相当面位置をEL.-655m(V_s938m/s)とした場合との比較
(敷地の標高依存式に基づき、EL.-655m位置における物性値を再設定)
 - ② K-NET港町観測点の基盤相当面位置をEL.-655m(V_s947m/s)とした場合との比較
(K-NET港町観測点の基盤層のS波速度をやや上回る層であるEL.-655m(V_s947m/s)として設定)



久米層における 地盤速度と標高の関係

$$V_s = 0.433 - 7.71 \times 10^{-4} \cdot Z$$

$$V_p = 1.65 - 9.09 \times 10^{-4} \cdot Z$$

ここで、V_s: S波速度 (km/s)
V_p: P波速度 (km/s)
Z: 標高 (m)

- ① K-NET港町観測点の基盤相当面位置をEL.-655m(Vs938m/s)とした場合との比較
(敷地の標高依存式に基づき, EL.-655m 位置における物性値を再設定)

留萌用地盤モデル

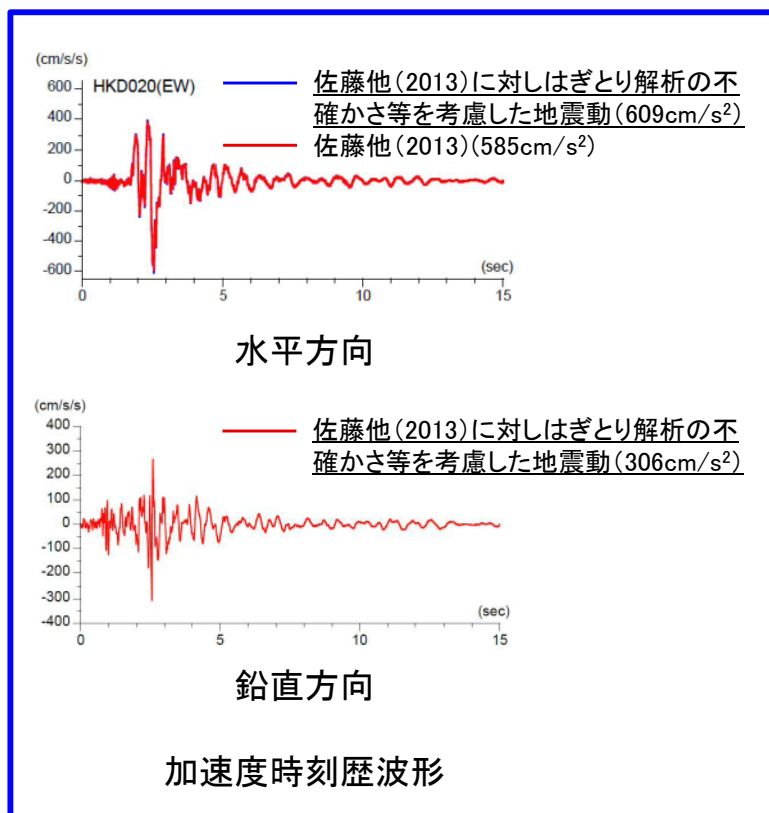
標準応答スペクトル用地盤モデル(参考検討①)

:留萌用地盤モデルと異なる物性値
 :敷地の標高依存式に基づき再設定した物性値

	上端 標高 (m)	S波速度 (m/s)	P波速度 (m/s)	密度 (g/cm ³)	減衰定数		上端 標高 (m)	S波速度 (m/s)	P波速度 (m/s)	密度 (g/cm ³)	減衰定数	
					水平	鉛直					水平	鉛直
解放基盤 表面	-370.0	790	2000	1.85	0.072f ^{0.93}	0.203f ^{-0.93}	-370.0	790	2000	1.85	0.061f ^{-1.05} (f≤6.78) 0.008 (f>6.78)	0.264f ^{-1.05} (f≤31.74) 0.007 (f>31.74)
	-476.0	835	2124	1.89			0.058f ^{-1.05} (f≤6.78) 0.008 (f>6.78)	0.249f ^{-1.05} (f≤31.74) 0.007 (f>31.74)				
K-NET 港町観測点の 基盤相当面	-566.0	904	2205	2.00			-566.0	904	2205	2.00	0.054f ^{-1.05} (f≤6.78) 0.007 (f>6.78)	0.240f ^{-1.05} (f≤31.74) 0.006 (f>31.74)
	-655.0	938	2245	2.05			-655.0	938	2245	2.05	0.051f ^{-1.05} (f≤6.78) 0.007 (f>6.78)	0.234f ^{-1.05} (f≤31.74) 0.006 (f>31.74)

■ 標準応答スペクトル用地盤モデルにおけるK-NET港町観測点の基盤相当面位置について、留萌用地盤モデルにおける設定と同様に、敷地の標高依存式に基づき、EL.-655m (Vs938m/s)として物性値を再設定した場合の地震動評価結果と、基準地震動Ss-31(留萌波)との比較を行う。

- ① K-NET港町観測点の基盤相当面位置をEL.-655m(V_s 938m/s)とした場合との比較
(敷地の標高依存式に基づき, EL.-655m 位置における物性値を再設定)



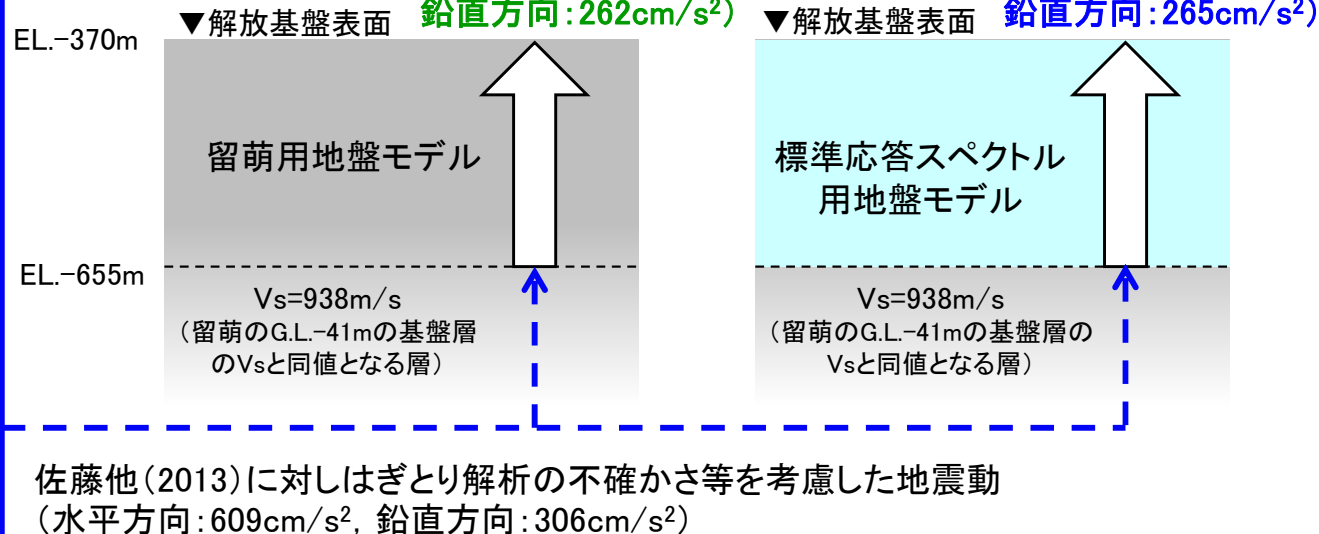
Ss-31
(水平方向: 610cm/s^2
鉛直方向: 280cm/s^2)

保守性を考慮

敷地の地盤特性を
考慮した基盤地震動
(水平方向: 598cm/s^2
鉛直方向: 262cm/s^2)

参考検討①

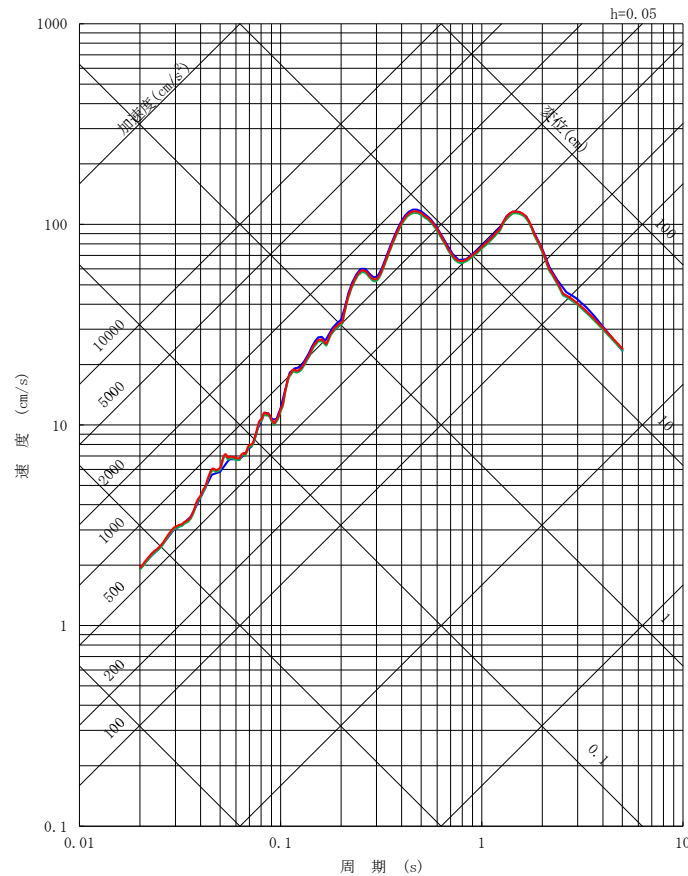
(水平方向: 604cm/s^2
鉛直方向: 265cm/s^2)



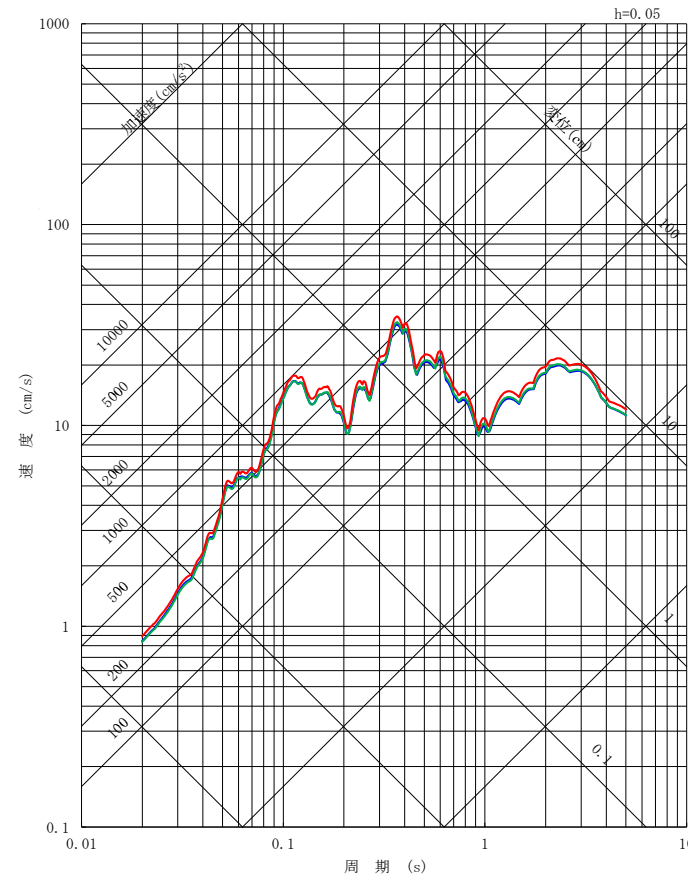
■ Ss-31(留萌波)のもとになった, 佐藤他(2013)に対しはぎとり解析の不確かさ等を考慮した地震動を標準応答スペクトル用地盤モデルに入力して解放基盤表面における地震動を評価する。

① K-NET港町観測点の基盤相当面位置をEL.-655m(V_s 938m/s)とした場合との比較 (敷地の標高依存式に基づき, EL.-655m 位置における物性値を再設定)

- Ss-31
- 佐藤他(2013)に対しはざとり解析の不確かさ等及び敷地の地盤特性を考慮した地震動(留萌用地盤モデルに入力)
- 参考検討結果①(佐藤他(2013)に対しはざとり解析の不確かさ等及び敷地の地盤特性を考慮した地震動(標準応答スペクトル用地盤モデルに入力(入力位置: V_s 938m/s層上面)))



水平方向



鉛直方向

擬似速度応答スペクトル

・参考検討結果①(佐藤他(2013)に対しはざとり解析の不確かさ等及び敷地の地盤特性を考慮した地震動を標準応答スペクトル用地盤モデルに入力した結果)は, 留萌用地盤モデルに入力した結果とほぼ同等であることを確認した。

- ② K-NET港町観測点の基盤相当面位置をEL.-655m(Vs947m/s)とした場合との比較
(K-NET港町観測点の基盤層のS波速度をやや上回る層であるEL.-655m (Vs947m/s)として設定)

留萌用地盤モデル

標準応答スペクトル用地盤モデル(参考検討②)

 :留萌用地盤モデルと異なる物性値

	上端 標高 (m)	S波速度 (m/s)	P波速度 (m/s)	密度 (g/cm ³)	減衰定数		上端 標高 (m)	S波速度 (m/s)	P波速度 (m/s)	密度 (g/cm ³)	減衰定数	
					水平	鉛直					水平	鉛直
解放基盤 表面	-370.0	790	2000	1.85	0.072f ^{0.93}	0.203f ^{-0.93}	-370.0	790	2000	1.85	0.061f ^{-1.05} (f≤6.78) 0.008 (f>6.78)	0.264f ^{-1.05} (f≤31.74) 0.007 (f>31.74)
	-476.0	835	2124	1.89			-476.0	835	2124	1.89	0.058f ^{-1.05} (f≤6.78) 0.008 (f>6.78)	0.249f ^{-1.05} (f≤31.74) 0.007 (f>31.74)
K-NET 港町観測点の 基盤相当面	-566.0	904	2205	2.00			-566.0	904	2205	2.00	0.054f ^{-1.05} (f≤6.78) 0.007 (f>6.78)	0.240f ^{-1.05} (f≤31.74) 0.006 (f>31.74)
	-655.0	938	2245	2.05			-655.0	947	2256	2.07	0.051f ^{-1.05} (f≤6.78) 0.007 (f>6.78)	0.234f ^{-1.05} (f≤31.74) 0.006 (f>31.74)

■ 標準応答スペクトル用地盤モデルにおけるK-NET港町観測点の基盤相当面位置について、K-NET港町観測点の基盤層のS波速度(Vs938m/s)をやや上回る層であるEL.-655m (Vs947m/s)として設定した場合の地震動評価結果と、基準地震動Ss-31(留萌波)との比較を行う。

- ② K-NET港町観測点の基盤相当面位置をEL.-655m(V_s 947m/s)とした場合との比較
(K-NET港町観測点の基盤層のS波速度をやや上回る層であるEL.-655m(V_s 947m/s)として設定)

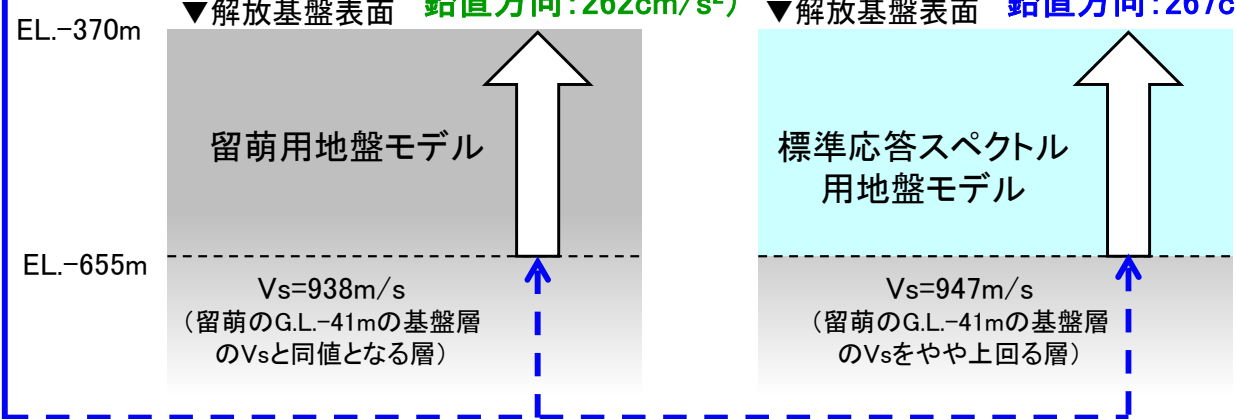
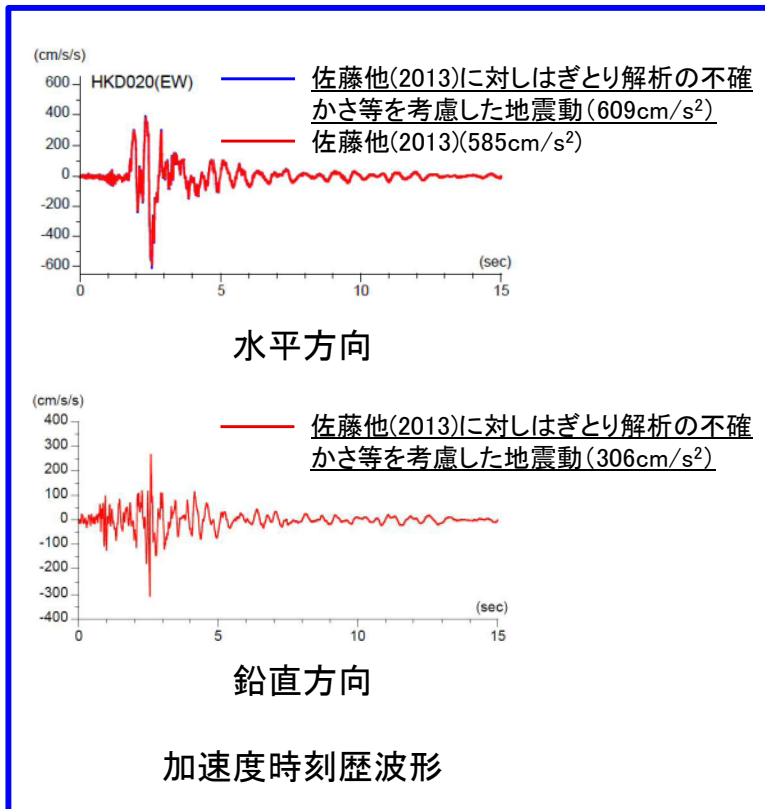
Ss-31
(水平方向: 610cm/s^2
鉛直方向: 280cm/s^2)

保守性を考慮

敷地の地盤特性を
考慮した基盤地震動
(水平方向: 598cm/s^2
鉛直方向: 262cm/s^2)

参考検討②

(水平方向: 612cm/s^2
鉛直方向: 267cm/s^2)

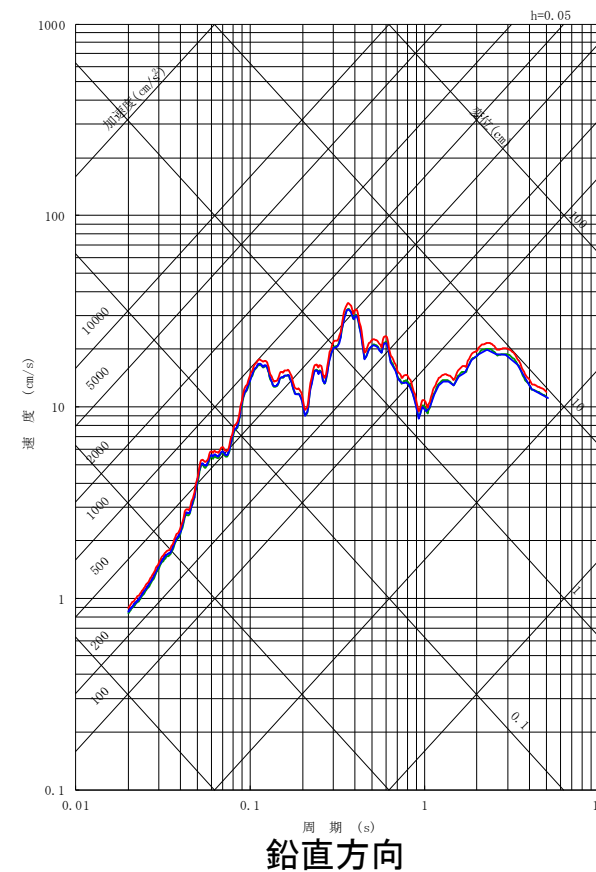
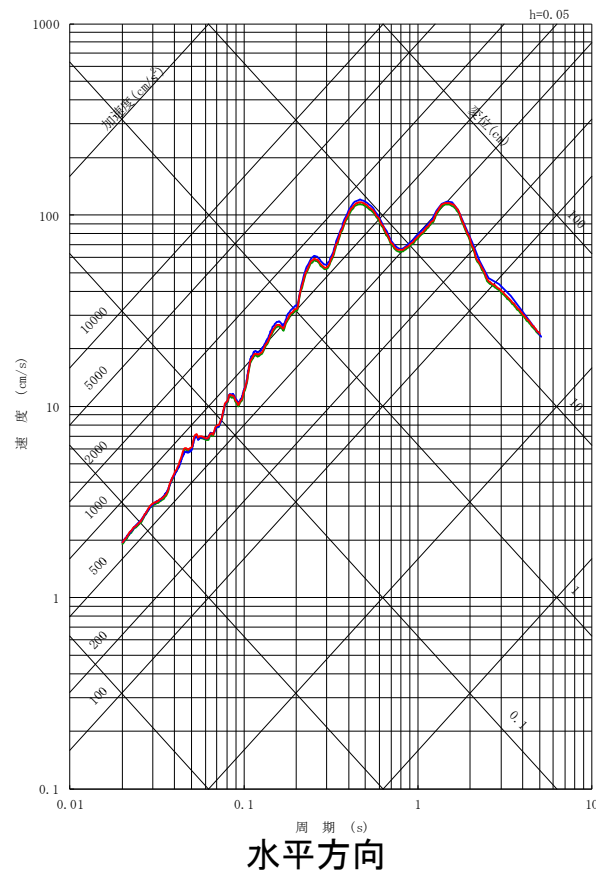


佐藤他(2013)に対しはざと解析の不確かさを考慮した地震動
(水平方向: 609cm/s^2 , 鉛直方向: 306cm/s^2)

■ Ss-31(留萌波)のもとになった、佐藤他(2013)に対しはざと解析の不確かさを考慮した地震動を標準応答スペクトル用地盤モデルに入力して解放基盤表面における地震動を評価する。

② K-NET港町観測点の基盤相当面位置をEL.-655m(V_s 947m/s)とした場合との比較 (K-NET港町観測点の基盤層のS波速度をやや上回る層であるEL.-655m(V_s 947m/s)として設定)

- Ss-31
- 佐藤他(2013)に対しはぎとり解析の不確かさ等及び敷地の地盤特性を考慮した地震動(留萌用地盤モデルに入力)
- 参考検討結果②
(佐藤他(2013)に対しはぎとり解析の不確かさ等及び敷地の地盤特性を考慮した地震動(標準応答スペクトル用地盤モデルに入力(入力位置: V_s 947m/s層上面)))



擬似速度応答スペクトル

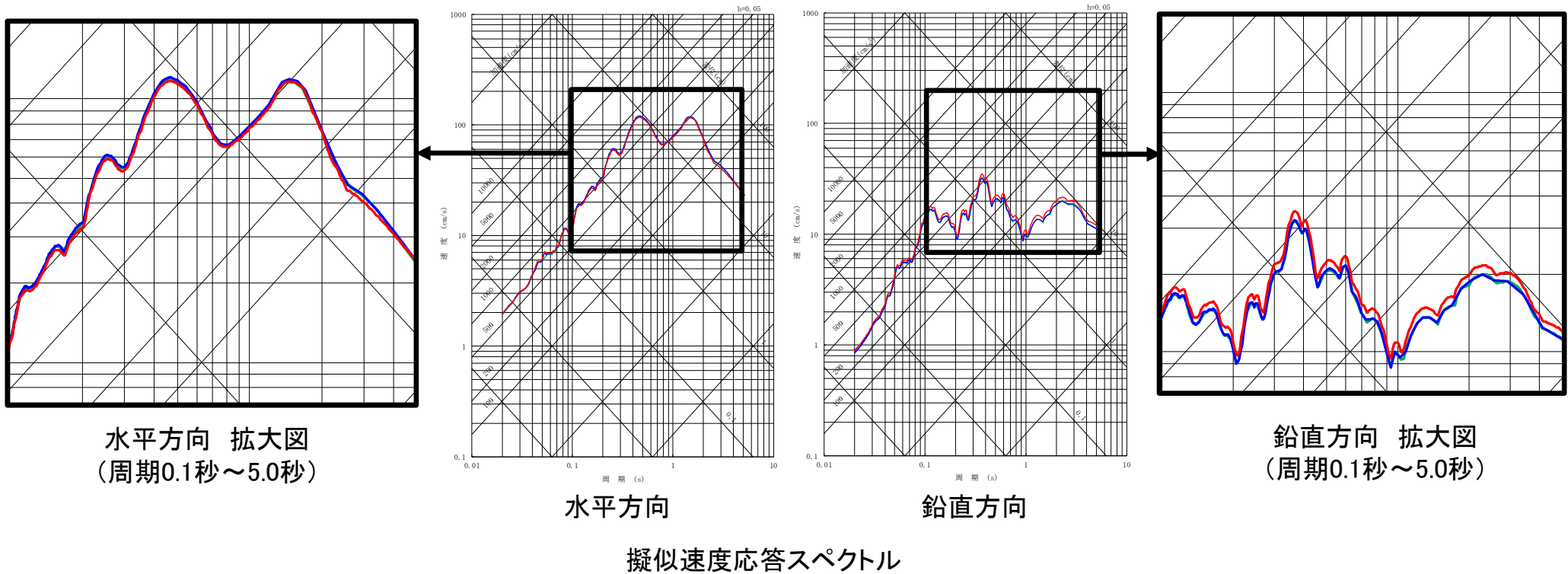
・参考検討結果②(佐藤他(2013)に対しはぎとり解析の不確かさ等及び敷地の地盤特性を考慮した地震動を標準応答スペクトル用地盤モデルに入力した結果)は、留萌用地盤モデルに入力した結果とほぼ同等であることを確認した。

■原子力施設の耐震設計においては、評価対象毎に、基準地震動及び弾性設計用地震動を用いた地震応答解析により地震力を算定し、水平方向、鉛直方向を適切に組み合わせて評価する。例えば、水平方向・鉛直方向の地震動を同時に入力して評価する場合や、水平方向・鉛直方向の地震動の応答の組合せにより評価する場合等がある。

組合せ方法	主な評価対象
水平方向・鉛直方向の同時入力	基礎地盤, 斜面, 土木構造物
水平方向・鉛直方向の組合せ係数法	建物・構築物
水平方向・鉛直方向の二乗和平方根	機器・配管系

■上記を踏まえ、原子力施設の耐震設計に当たり、水平方向、鉛直方向の地震動の組合せを総合的に勘案することが必要であることから、水平方向、鉛直方向の地震動の組合せに着目して、Ss-31及び参考検討結果①、②を対象として、改めて地震動レベルを比較する(次頁)。

- Ss-31
- 参考検討結果①
(佐藤他(2013)に対しはぎとり解析の不確かさ等及び敷地の地盤特性を考慮した地震動(標準応答スペクトル用地盤モデルに入力(入力位置:Vs938m/s層上面)))
- 参考検討結果②
(佐藤他(2013)に対しはぎとり解析の不確かさ等及び敷地の地盤特性を考慮した地震動(標準応答スペクトル用地盤モデルに入力(入力位置:Vs947m/s層上面)))



水平方向 拡大図
(周期0.1秒~5.0秒)

水平方向

鉛直方向

鉛直方向 拡大図
(周期0.1秒~5.0秒)

- ・水平方向, 鉛直方向の地震動の組合せに着目して, Ss-31及び参考検討結果①, ②を対象として, 改めて地震動レベルを比較すると, 水平方向においては, 参考検討結果①, ②ともにSs-31と概ね同程度, 鉛直方向においては, 参考検討結果①, ②ともにSs-31を全周期帯で下回っている。
- ・上記の比較結果より, 評価対象毎に水平方向, 鉛直方向の地震動を適切に組み合わせて耐震設計を行う観点から, 基準地震動Ss-31を見直す必要はないことを改めて確認した。