

泊 発 電 所

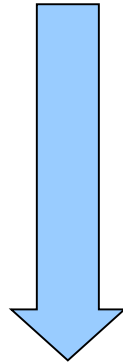
敷地ごとに震源を特定して策定する 地震動について

令和3年3月19日
北海道電力株式会社

1. 敷地周辺の地震発生状況	11
1.1 敷地周辺の被害地震	12
1.2 敷地周辺の地震活動	14
2. 敷地周辺の活断層の分布	15
3. 敷地地盤の振動特性	17
3.1 解放基盤表面の設定	18
3.2 地震動評価に用いる地下構造モデルの設定	22
3.3 敷地地盤の振動特性に関する検討	34
3.4 地震動評価に用いる地下構造モデルの検討	47
4. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動	48
4.1 検討用地震の選定	49
4.2 地震発生層の設定	55
4.3 検討用地震の地震動評価	59
(1) 尻別川断層による地震	64
(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震	87
(3) 積丹半島北西沖の断層による地震	113
(4) F_B-2 断層による地震	149
5. 参考資料	189
5.1 積丹半島北西沖の断層による地震の比較	190
5.2 F_B-2 断層による地震の比較	196
5.3 平成30年北海道胆振東部地震に関する検討	200
参考文献	207

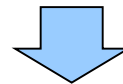
既往評価(平成27年12月25日審査会合)からの変更点について

- 平成27年12月25日の第314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について説明を行っており、概ね妥当な検討がなされているとの評価をいただいた。
 - 「敷地周辺の地震発生状況」、「敷地周辺の活断層の分布」を踏まえ、敷地に大きな影響を及ぼすと考えられる地震を検討用地震として選定
 - ・尻別川断層による地震
 - ・F_S-10断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震
 - ・F_B-2断層による地震
 - 検討用地震の地震動評価は、「応答スペクトルに基づく地震動評価」および「断層モデルを用いた手法による地震動評価」の双方を実施

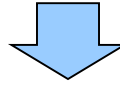


- 既往評価(平成27年12月25日審査会合)以降における審査会合での指摘事項や新たな知見、他社の審査実績
 - 平成29年7月28日審査会合において、積丹半島北西沖に断層を仮定し、地震動を想定することとした。これに対し、「より安全側の評価となるよう検討すること」との指摘
 - 平成29年7月28日審査会合における「検討用地震の地震動評価に用いているレシピを最新のものに対応させること」との指摘
 - 地震調査委員会「レシピ」の見直し
 - 平成30年北海道胆振東部地震の発生、他社の審査実績等

- 審査会合での指摘事項や新たな知見、他社の審査実績を踏まえ、既往評価から以下を変更している。
 - 積丹半島西岸の地形および地質・地質構造に関する評価を踏まえ、積丹半島北西沖の断層による地震を敷地ごとに震源を特定して策定する地震動として考慮することとし、安全側の評価となるよう地震動評価を実施
 - 検討用地震について、地震調査委員会「レシピ」(2020)を考慮した断層パラメータが既往の地震動評価に与える影響について検討した上で、地震動評価を実施
 - 敷地周辺で発生した被害地震である平成30年北海道胆振東部地震を「敷地周辺の被害地震」において考慮する等、新たな知見を反映
 - 応答スペクトルに基づく地震動評価における地震規模の算定方法について整理する等、他社の審査実績を反映



既往評価(平成27年12月25日審査会合)からの変更点について



- 敷地に大きな影響を及ぼすと考えられる地震として、以下の4つの地震を検討用地震として選定している。
- 平成30年北海道胆振東部地震については、マグニチュードー震央距離図の関係等から、敷地に影響を及ぼす地震ではない。
- 選定している4つの検討用地震について、前頁を踏まえた整理結果を示す。

【尻別川断層による地震】

- 既往の地震動評価で用いている断層パラメータの設定方法と地震調査委員会「レシピ」(2020)による断層パラメータの設定方法は同じである。

【 F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震】

- 既往の地震動評価で用いている断層パラメータの設定方法と地震調査委員会「レシピ」(2020)による断層パラメータの設定方法に差異が生じる。
- ただし、主要な断層パラメータを比較した結果、既往の地震動評価で用いている断層パラメータの方が、地震調査委員会「レシピ」(2020)による断層パラメータよりも地震動評価に与える影響が大きい。
- ⇒既往の設定方法を採用する。

【積丹半島北西沖の断層による地震】

- 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動として考慮し、断層位置等を安全側に設定した上で、地震調査委員会「レシピ」(2020)により地震動評価を実施する。
- 平成29年7月28日審査会合における地震動評価と比較を行い、より安全側の評価となっていることを確認している。(参考資料5.1)

【 F_B-2 断層による地震】

- 既往の地震動評価で用いている断層パラメータの設定方法と地震調査委員会「レシピ」(2020)による断層パラメータの設定方法に差異が生じる。
- 主要な断層パラメータを比較した結果、地震調査委員会「レシピ」(2020)による断層パラメータの方が、既往の地震動評価で用いている断層パラメータよりも地震動評価に与える影響が大きいと考えられる。
- ⇒地震調査委員会「レシピ」(2020)を採用し、地震動評価を実施する。
- 平成27年12月25日審査会合における地震動評価と比較を行い、安全側の評価となっていることを確認している。(参考資料5.2)

積丹半島北西沖の断層による地震の対応に関する概要

○既往の地震動評価(平成27年12月25日審査会合)では、各種調査・検討の結果、敷地および敷地近傍を含む積丹半島西岸には、活構造は認められないと判断されることから、積丹半島北西沖に断層を考慮していない。

○平成28年7月1日現地調査を踏まえて、主に積丹半島の海岸地形についての整理および追加の調査・検討を実施し、地震性隆起地域との特徴の差異について説明してきたが、平成29年3月10日審査会合において、積丹半島北西沖には、下に凸状の海底面形状等も認められることから地震性隆起の可能性は否定できないとの指摘を受けた。

○平成29年3月10日審査会合を踏まえて、平成29年7月28日審査会合において、敷地および敷地近傍を含む積丹半島西岸には活構造を示唆する特徴は認められないことから、活構造が存在する可能性は十分小さいと考えられるものの、安全側の判断として、測線iにおいて下に凸状の海底面形状が認められる位置に断層を仮定し、当該断層による地震動を想定することとした。

○積丹半島北西沖に仮定した断層による地震は、敷地に大きな影響を及ぼすと考えられることから、検討用地震として選定する。

○積丹半島西岸の地形および地質・地質構造に関する評価を踏まえ、「孤立した短い活断層」として地震動を評価する。

○断層の位置については、敷地に近く安全側となるように断層面を設定する。

○断層の設定自体が不確かさを考慮した十分安全側なものとなっていることを踏まえ、断層の走向については、得られている情報に基づく比較検討により影響の大きいものを選定する。

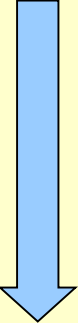
○断層パラメータは、地震調査委員会「レシピ」に基づき設定する。

○地震動評価における不確かさも考慮することとし、検討ケースを設定する。



活断層の仮定位置

地震調査委員会レシピ(2020)の対応に関する概要

- 
- 既往の地震動評価(平成27年12月25日審査会合)では、地震調査委員会「レシピ」(2009)を用いて、検討用地震の地震動評価における断層パラメータを設定している。
 - 地震調査委員会「レシピ」は、2016年6月、2016年12月、2017年4月および2020年3月に順次見直しが行われている。
 - 地震調査委員会「レシピ」(2020)は、2016年6月、2016年12月、2017年4月の見直しも反映されている最新の地震動予測手法である。
 - 地震調査委員会「レシピ」(2020)は、地震調査委員会「レシピ」(2009)と比較して主に以下が変更されている。
 - 震源断層が80kmを超え断層幅と平均すべり量が飽和する断層にも対応できるように見直し
 - ・震源断層の面積と地震モーメントの関係について、入倉・三宅(2001)の適用範囲を変更、Murotani et al. (2015)を追加
 - その他、スラブ内地震のための手法を新たに追加、地下構造モデルの作成の変更
 - 平成29年7月28日審査会合における「検討用地震の地震動評価に用いているレシピを最新のものに対応させること」との指摘を踏まえて、地震調査委員会「レシピ」(2020)における震源断層の面積と地震モーメントの関係を地震動評価に考慮する。
 - 地震調査委員会「レシピ」(2020)を考慮した場合を含めた複数の方法により断層パラメータを評価し、主要な断層パラメータの比較から、地震動評価に与える影響が大きいと考えられる方法を採用する。
 - ただし、尻別川断層による地震および積丹半島北西沖の断層による地震については、地震調査委員会「レシピ」(2009)による断層パラメータの設定方法と地震調査委員会「レシピ」(2020)による断層パラメータの設定方法は同じである。

【1. 敷地周辺の地震発生状況】

○敷地周辺で過去に発生した被害地震

- 敷地での震度がV程度以上と推定される地震: 1993年北海道南西沖地震
- 震度Vに準ずる地震(震度IVの領域): 1792年後志の地震, 1905年神威岬沖の地震, 1940年神威岬沖の地震

○敷地周辺の地震活動

- 気象庁で観測された地震の震央分布および震源鉛直分布から敷地周辺の地震活動状況を整理



【2. 敷地周辺の活断層の分布】

○敷地周辺の活断層の分布

- 文献調査等に基づき, 敷地および敷地周辺の活断層の分布を把握
- 敷地に震度V程度以上の影響を及ぼすおそれのある活断層による地震: 神威海脚西側の断層, F_D-1 断層~岩内堆北方の断層, F_S-10 断層~岩内堆東撓曲~岩内堆南方背斜, 寿都海底谷の断層, F_A-2 断層, F_B-2 断層および黒松内低地帯の断層



1章・2章の整理を踏まえ, 4章の「検討用地震の選定」において, 地震動評価に用いる検討用地震を選定する。



【3. 敷地地盤の振動特性】

○解放基盤表面の設定

➢ボーリング孔で実施したPS検層結果等から、敷地に広く分布する神恵内層を解放基盤表面として設定

○地震動評価に用いる地下構造モデルの設定

➢敷地内・敷地周辺の調査結果・地震観測記録および他機関評価結果等に基づき地下構造モデルを設定

○敷地地盤の振動特性に関する検討

➢設定した地下構造モデルを用いて地震動評価を実施するにあたり、敷地内・敷地周辺で実施した調査結果も踏まえて、敷地地盤の振動特性に関する検討を実施

【地震観測記録を用いた検討】

泊発電所の地震観測記録を分析し、地震の到来方向や敷地地盤の傾斜構造等による特異な増幅がないことを確認

【解析による検討】

敷地の傾斜構造や地震波の入射角・入射方向等による振動特性への影響を地下構造を考慮した地盤モデルを用いて検討し、敷地地盤の特異な増幅がないことを確認

また、泊発電所を含む敷地周辺の深部地下構造をモデル化した2次元FEM解析により、特異な増幅がないことを確認

○地震動評価に用いる地下構造モデルの検討

➢敷地全体モデルを地震動評価に用いる地下構造モデルとして採用

4章の「地震動評価」では、3章の検討結果を反映した地下構造モデルを用いる。



【4. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動】(1/2)

○検討用地震の選定

「1. 敷地周辺の地震発生状況」、「2. 敷地周辺の活断層の分布」を踏まえ、敷地に特に大きな影響を及ぼすと考えられる地震を選定

【内陸地殻内地震】

- 尻別川断層による地震
- F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震
- 積丹半島北西沖の断層による地震

【内陸地殻内地震(日本海東縁部の地震)】

- F_B-2 断層による地震



○基本震源モデルの設定

➢内陸地殻内地震

【尻別川断層による地震】(4.3(1))

震源断層が地震発生層の上端から下端まで広がっており、断層幅と同じ断層長さを持つと仮定し、長さ22.6kmを基本震源モデルの断層長さとして設定

【 F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震】(4.3(2))

地質調査結果を踏まえ、基本震源モデルの断層長さとして100.4kmと設定

【積丹半島北西沖の断層による地震】

(4.3(3))

震源断層が地震発生層の上端から下端まで広がっており、断層幅と同じ断層長さを持つと仮定し、長さ22.6kmを基本震源モデルの断層長さとして設定

➢内陸地殻内地震(日本海東縁部の地震)

【 F_B-2 断層による地震】(4.3(4))

地質調査結果を踏まえ、基本震源モデルの断層長さとして98.7kmと設定



【4. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動】(2/2)

○地震動評価(審査ガイドに従い、種々の不確かさを考慮して評価)

➤内陸地殻内地震

【尻別川断層による地震】(4.3(1))

・応答スペクトルに基づく評価
Noda et al. (2002) により評価を実施

・断層モデルを用いた手法による評価
短周期領域は統計的グリーン関数法、長周期領域は理論的手法(波数積分法)を用いて評価し、それぞれを組み合わせることによって評価するハイブリッド合成法を用いて実施

【 F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震】(4.3(2))

・応答スペクトルに基づく評価
Noda et al. (2002) により評価を実施

・断層モデルを用いた手法による評価
短周期領域は統計的グリーン関数法、長周期領域は理論的手法(波数積分法)を用いて評価し、それぞれを組み合わせることによって評価するハイブリッド合成法を用いて実施

【積丹半島北西沖の断層による地震】(4.3(3))

・応答スペクトルに基づく評価
Noda et al. (2002) により評価を実施

・断層モデルを用いた手法による評価
短周期領域は統計的グリーン関数法、長周期領域は理論的手法(波数積分法)を用いて評価し、それぞれを組み合わせることによって評価するハイブリッド合成法を用いて実施

➤内陸地殻内地震(日本海東縁部の地震)

【 F_B-2 断層による地震】(4.3(4))

・応答スペクトルに基づく評価
Noda et al. (2002) により評価を実施

・断層モデルを用いた手法による評価
短周期領域は統計的グリーン関数法、長周期領域は理論的手法(波数積分法)を用いて評価し、それぞれを組み合わせることによって評価するハイブリッド合成法を用いて実施
また、経験的グリーン関数法による評価も実施

1. 敷地周辺の地震発生状況

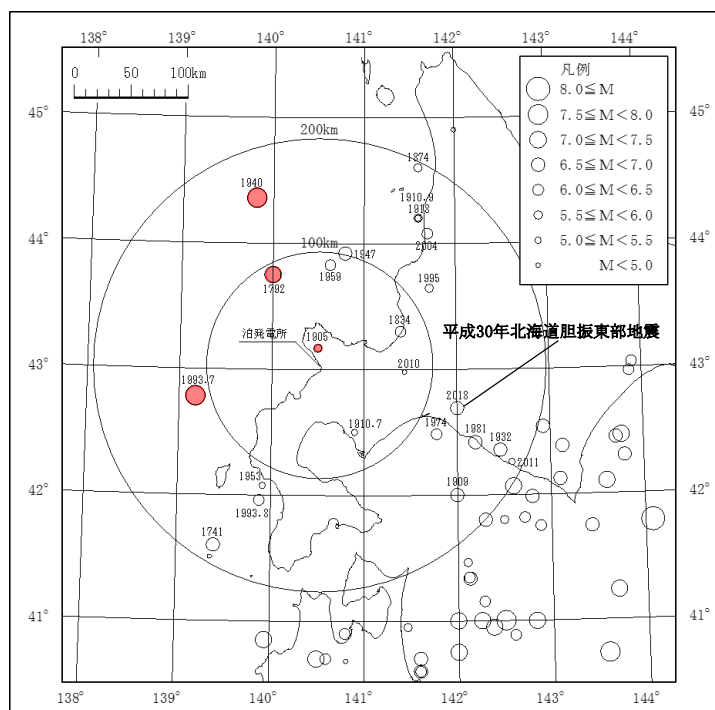
1. 敷地周辺の地震発生状況

1.1 敷地周辺の被害地震

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

被害地震

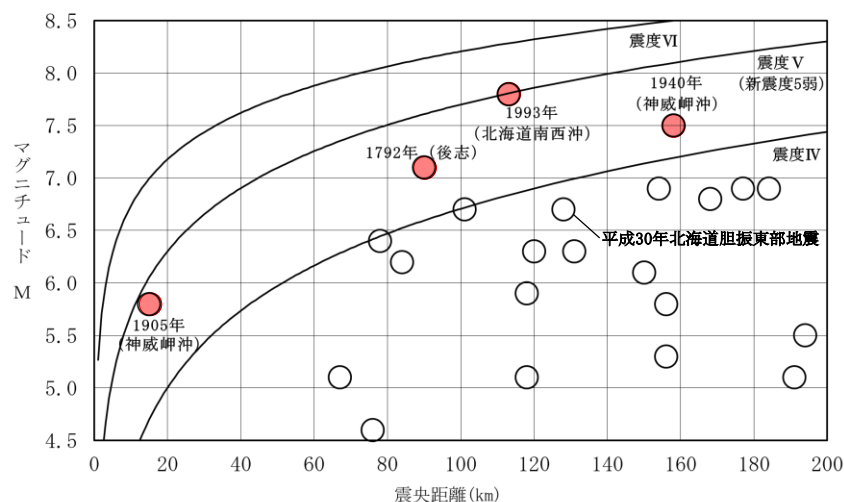
敷地周辺の被害地震の震央分布



※敷地から200km程度以内の被害地震

1884年以前 宇佐美ほか(2013)
 1885年～1922年 赤野・宇津カタログ(2001)
 ただし、1905年神威岬沖の地震については、「日本附近におけるおもな地震の規模表」による
 1923年以降 気象庁地震カタログ
 ただし、平成30年北海道胆振東部地震については、気象庁ホームページによる

敷地周辺の被害地震のマグニチュード－震央距離図



IV, V, VIは旧気象庁震度階級で、震度の境界線は村松(1969), 勝又ほか(1971)による

敷地に影響を及ぼす地震

地震の名称	マグニチュードM	震央距離Δ (km)
1792年後志	7.1	90
1905年神威岬沖	5.8	15
1940年神威岬沖	7.5	158
1993年北海道南西沖地震	7.8	113

※上記の震央位置は、左記の震央分布図に赤丸として示す。

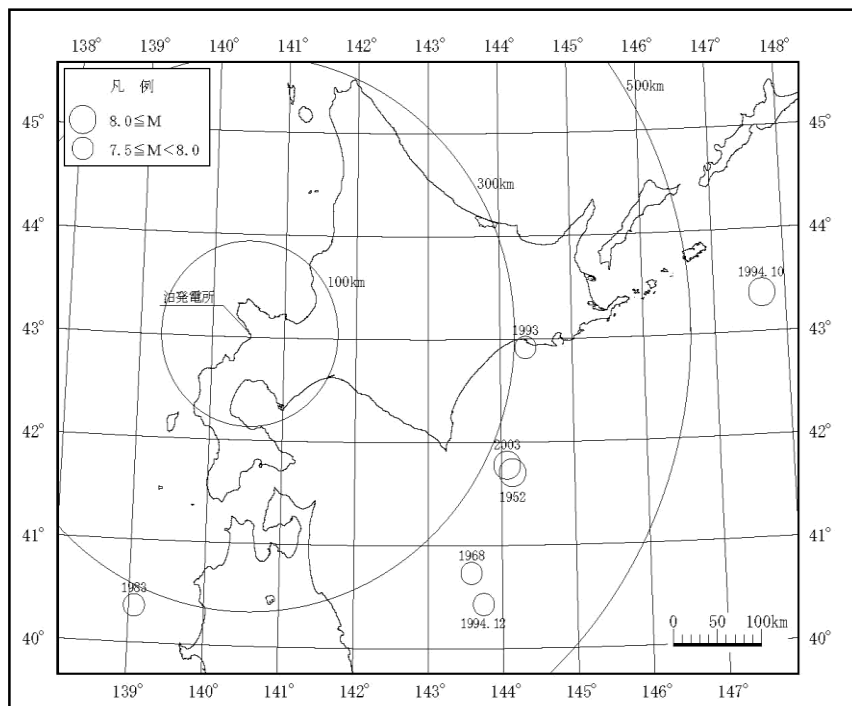
- 敷地での震度がV程度以上と推定される地震として、1993年北海道南西沖地震がある。また、震度IVの領域にあって震度Vに準ずる地震として、1792年後志の地震、1905年神威岬沖の地震および1940年神威岬沖の地震がある。
- 平成30年北海道胆振東部地震については、マグニチュード－震央距離図の関係から、敷地に影響を及ぼす地震ではない。

1.1 敷地周辺の被害地震

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

被害地震

北海道周辺の主な被害地震の震央分布



※敷地から200km以遠のM7.5以上の主な被害地震

1884年以前 宇佐美ほか(2013)
 1885年～1922年 茅野・宇津カタログ(2001)
 1923年以降 気象庁地震カタログ

北海道周辺の主な被害地震

地震の名称	マグニチュードM	震央距離Δ (km)
1952年十勝沖地震	8.2	334
1968年十勝沖地震	7.9	361
1983年日本海中部地震	7.7	320
1993年釧路沖地震	7.5	313
1994年北海道東方沖地震	8.2	583
1994年三陸はるか沖地震	7.6	395
2003年十勝沖地震	8.0	325

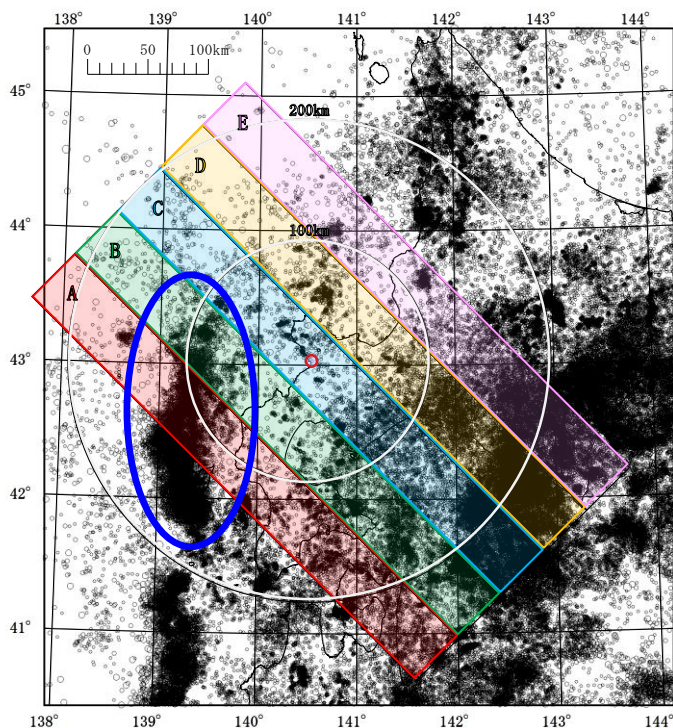
○敷地から300km以上離れているが、北海道周辺で以下のようなM7.5以上の地震が発生している。

- ・日本海海域
日本海東縁部において1983年日本海中部地震が発生している。
- ・太平洋海域
プレート間地震である1952年十勝沖地震、1968年十勝沖地震、1994年三陸はるか沖地震および2003年十勝沖地震並びに海洋プレート内地震である1993年釧路沖地震および1994年北海道東方沖地震が発生している。

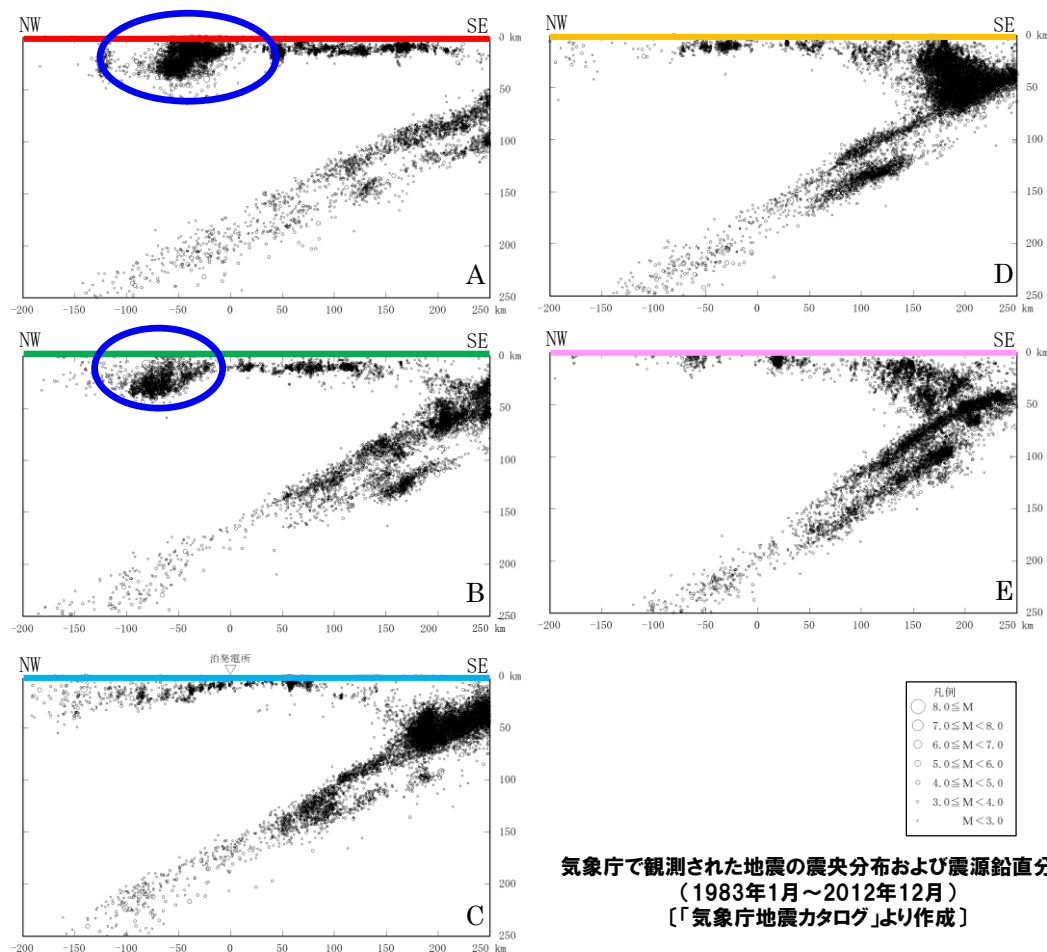
1.2 敷地周辺の地震活動

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

敷地周辺の地震活動



○ : 1993年北海道南西沖地震の本震および余震
○ : 泊発電所



気象庁で観測された地震の震央分布および震源鉛直分布
 (1983年1月～2012年12月)
 [「気象庁地震カタログ」より作成]

- 敷地周辺の内陸側は、地震の発生頻度が低い。
- 日本海側では、1993年北海道南西沖地震の本震および余震がみられる。
- 太平洋側では、地震の発生頻度が高く、震源は太平洋プレートの沈み込みに沿って分布しており、陸に近づくにつれて深くなっている。
- 太平洋プレートの沈み込みに伴う地震は、敷地周辺では、約150km以深で発生している。

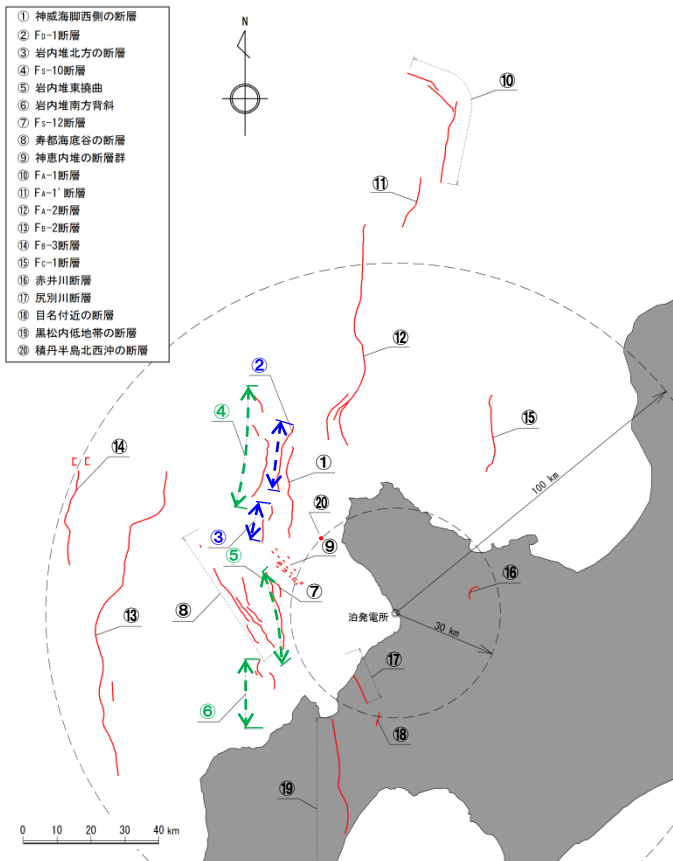
2. 敷地周辺の活断層の分布

2. 敷地周辺の活断層の分布

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

敷地周辺の活断層分布

- ① 神威海脚西側の断層
- ② F_D-1断層
- ③ 岩内堆北方の断層
- ④ F_S-10断層
- ⑤ 岩内堆東撓曲
- ⑥ 岩内堆南方背斜
- ⑦ F_S-12断層
- ⑧ 寿都海底谷の断層
- ⑨ 神恵内堆の断層群
- ⑩ F_A-1断層
- ⑪ F_A-1'断層
- ⑫ F_A-2断層
- ⑬ F_B-3断層
- ⑭ F_C-1断層
- ⑮ 赤井川断層
- ⑯ 尻別川断層
- ⑰ 目名付近の断層
- ⑱ 黒松内低地帯の断層
- ⑳ 積丹半島北西沖の断層



○F_D-1断層および岩内堆北方の断層については、調査結果に基づき、「F_D-1断層～岩内堆北方の断層」を一括して評価する。また、F_S-10断層、岩内堆東撓曲および岩内堆南方背斜については、調査結果に基づき、「F_S-10断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜」までを連動の対象として評価する。

○なお、F_A-1断層およびF_A-1'断層については、調査結果に基づき一括して評価するものの、敷地から100km以遠にあり、断層長さ48km、マグニチュード7.6であることから敷地に大きな影響を及ぼすものではない。

敷地周辺の主な活断層

断層の名称	断層長さ (km)	マグニチュード ^{※1} M	震央距離 Δ(km)
①神威海脚西側の断層	31.5	7.3	48
②F _D -1断層～③岩内堆北方の断層	39	7.5	51
④F _S -10断層～⑤岩内堆東撓曲～⑥岩内堆南方背斜	98	8.2	42
⑦F _S -12断層 ^{※2}	6.7	6.2	34
⑧寿都海底谷の断層	42	7.5	47
⑨神恵内堆の断層群 ^{※2}	—	—	34
⑫F _A -2断層	65	7.9	81
⑬F _B -2断層	101	8.2	85
⑭F _B -3断層	45	7.6	99
⑮F _C -1断層	27	7.2	59
⑯赤井川断層 ^{※2}	5	6.0	23
⑰尻別川断層 ^{※2}	16	6.8	22
⑱目名付近の断層 ^{※2}	5	6.0	31
⑲黒松内低地帯の断層	51	7.7	58
⑳積丹半島北西沖の断層 ^{※2, ※3}	—	—	30

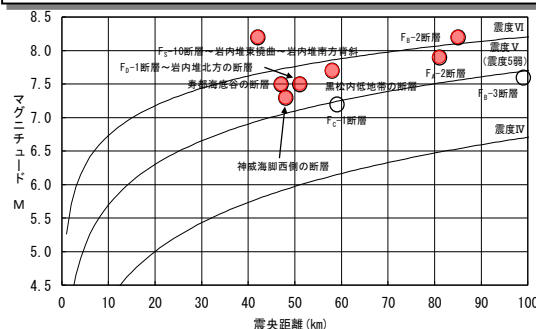
※1: マグニチュードは松田(1975)による断層長さとの関係式による

※2: 孤立した短い活断層として評価する

※3: 安全側の判断として、積丹半島北西沖に断層を仮定

※: 赤字は、敷地に震度V程度以上の影響を及ぼすおそれのある活断層

敷地周辺の活断層から想定される地震のマグニチュード—震央距離図



IV, V, VIは旧気象庁震度階級で、震度の境界線は村松(1969), 勝又ほか(1971)による

○敷地に震度V程度以上の影響を及ぼすおそれのある活断層による地震として神威海脚西側の断層、F_D-1断層～岩内堆北方の断層、F_S-10断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜、寿都海底谷の断層、F_A-2断層、F_B-2断層および黒松内低地帯の断層による地震がある。

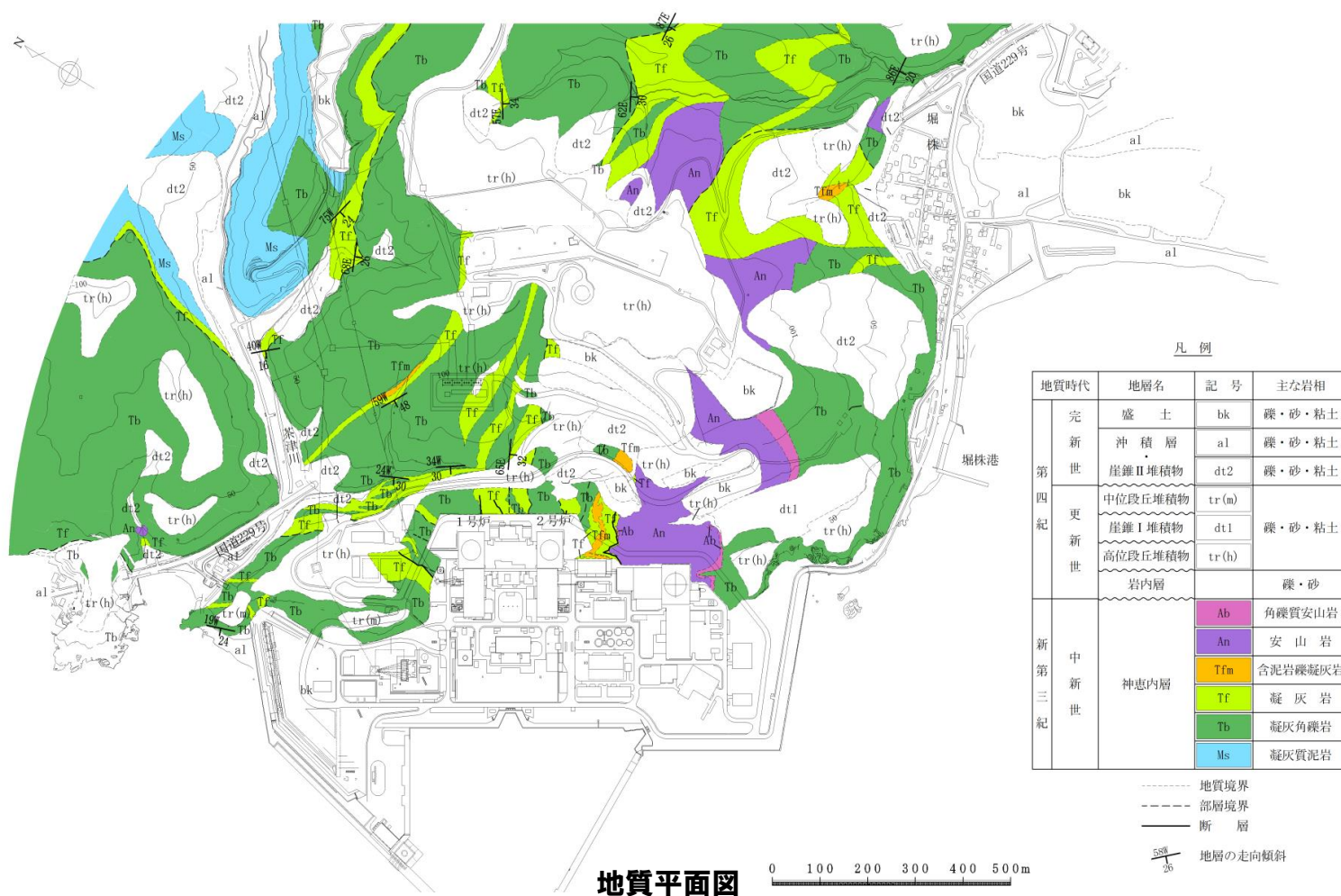
3. 敷地地盤の振動特性

3.1 解放基盤表面の設定

再掲 (H27.12.25審査会合資料)

解放基盤表面の設定

- 敷地に広く分布する神恵内層は、ボーリング孔で実施したPS検層結果等により、S波速度が0.7km/s以上であることから、この神恵内層(原子炉建屋基礎底面付近)を解放基盤表面として設定する。
- 1・2号原子炉建屋基礎底面位置(標高+2.3m)のS波速度は、1.4km/s程度、3号原子炉建屋基礎底面位置(標高+2.8m)のS波速度は、1.8km/s程度である。

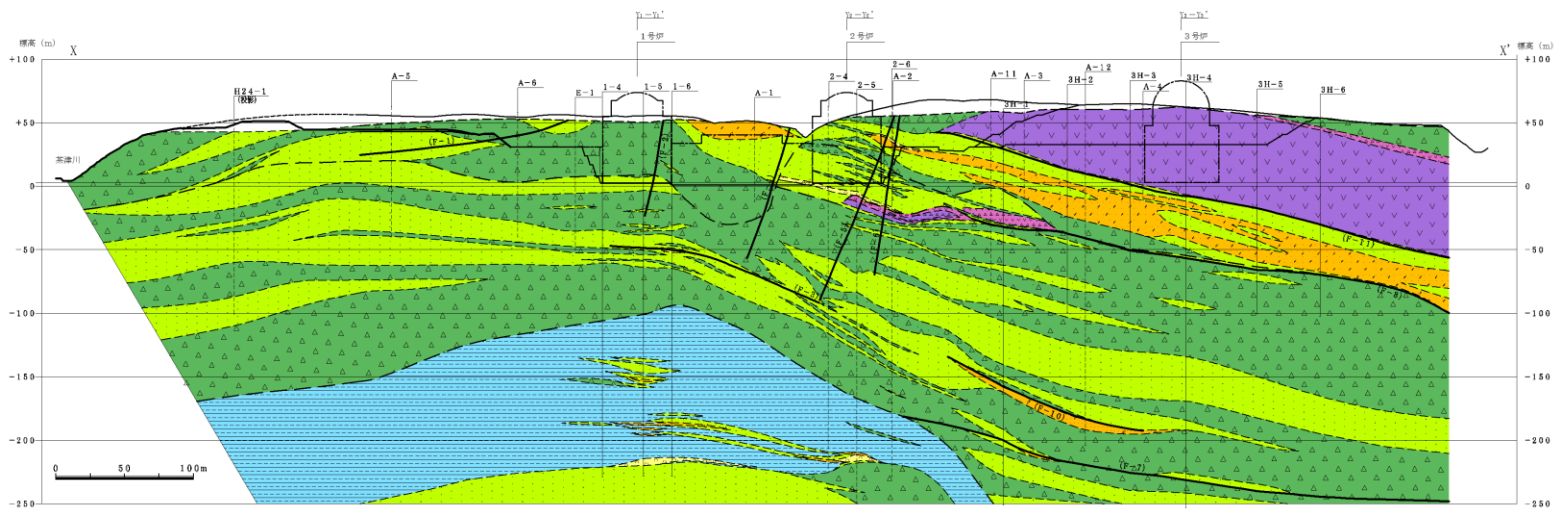


3. 敷地地盤の振動特性

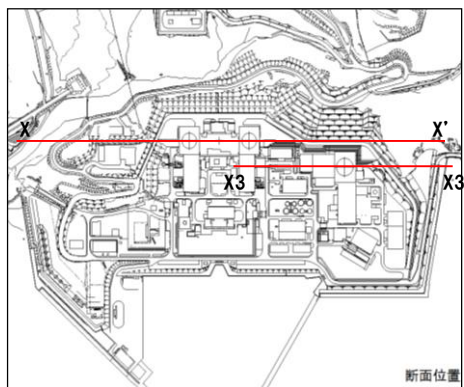
3.1 解放基盤表面の設定

再掲 (H27.12.25審査会合資料)

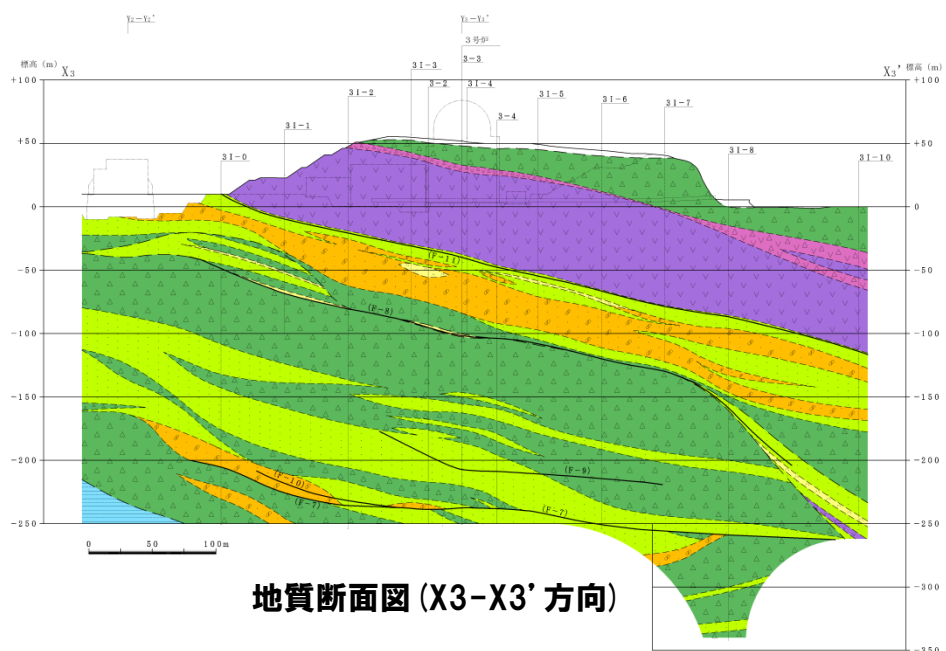
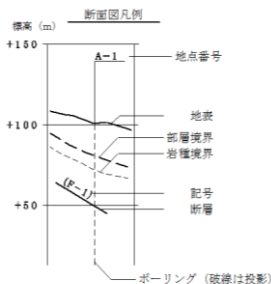
地質断面図



地質断面図 (X-X' 方向)



岩種区分凡例																	
地層名	岩種区分																
段丘堆積物、崖線堆積物 岩内層等	<table border="1"> <tr><td>□</td><td>礫・砂・粘土</td></tr> <tr><td>△</td><td>角礫質安山岩</td></tr> <tr><td>▽</td><td>安山岩</td></tr> <tr><td>◇</td><td>含泥岩礫質灰岩</td></tr> <tr><td>■</td><td>軽石凝灰岩</td></tr> <tr><td>□</td><td>凝灰岩</td></tr> <tr><td>○</td><td>凝灰角礫岩</td></tr> <tr><td>□</td><td>凝灰質泥岩</td></tr> </table>	□	礫・砂・粘土	△	角礫質安山岩	▽	安山岩	◇	含泥岩礫質灰岩	■	軽石凝灰岩	□	凝灰岩	○	凝灰角礫岩	□	凝灰質泥岩
□	礫・砂・粘土																
△	角礫質安山岩																
▽	安山岩																
◇	含泥岩礫質灰岩																
■	軽石凝灰岩																
□	凝灰岩																
○	凝灰角礫岩																
□	凝灰質泥岩																
神意内層																	



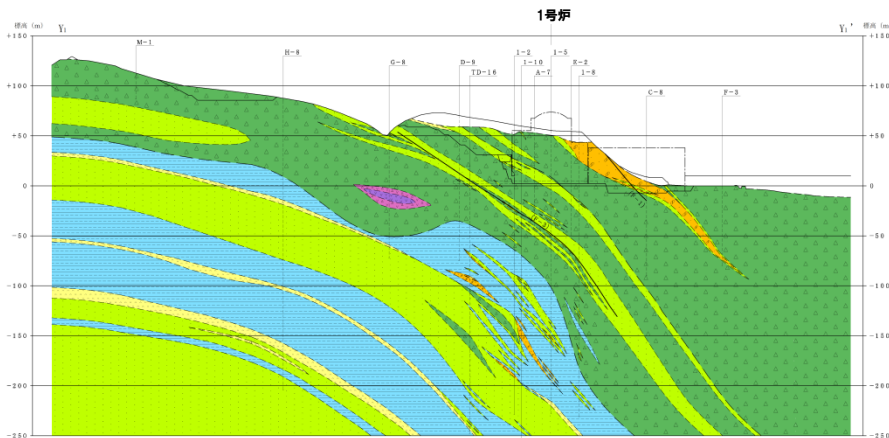
地質断面図 (X3-X3' 方向)

3. 敷地地盤の振動特性

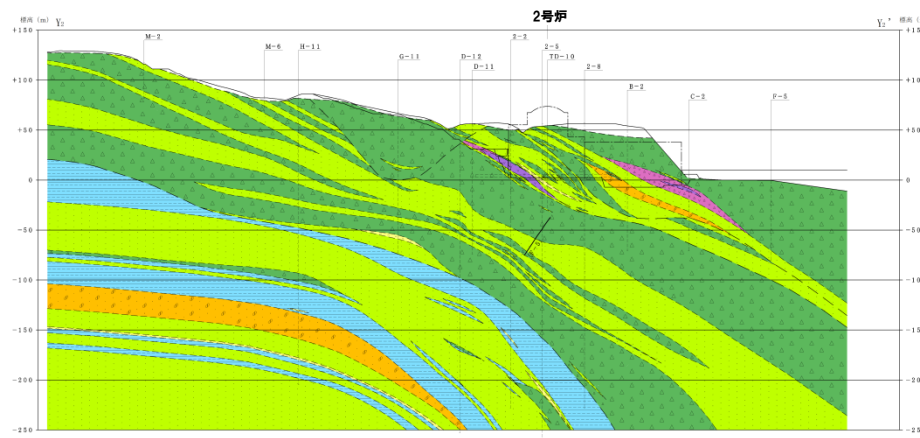
3.1 解放基盤表面の設定

再掲 (H27.12.25審査会合資料)

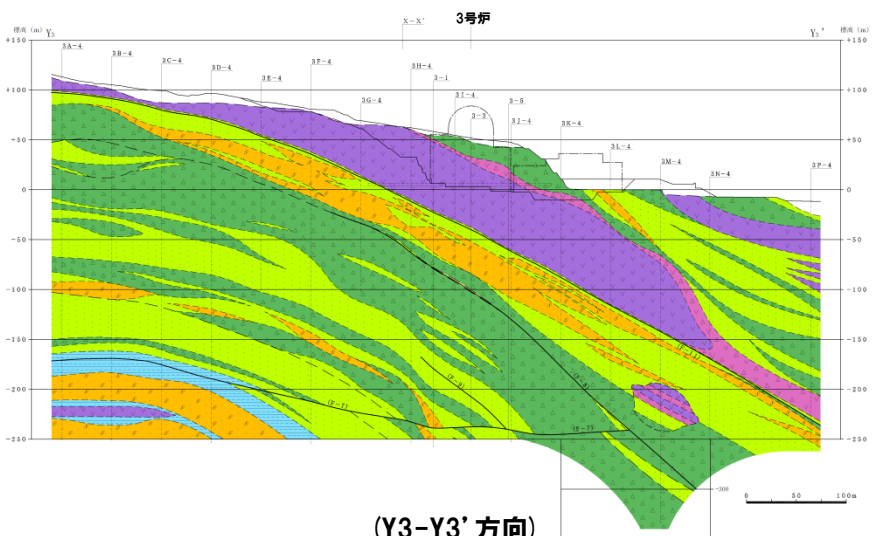
地質断面図



(Y1-Y1' 方向)



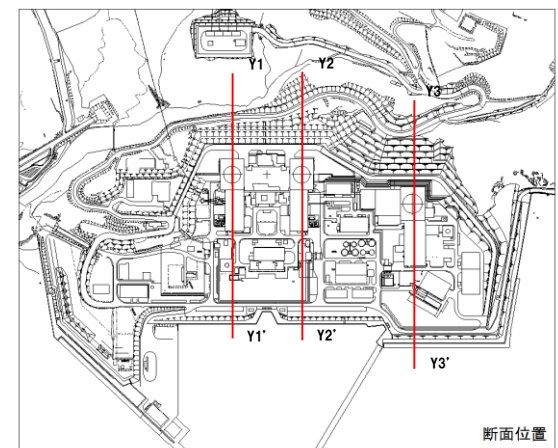
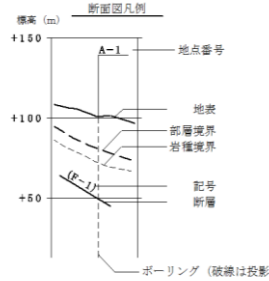
(Y2-Y2' 方向)



(Y3-Y3' 方向)

岩種区分凡例

地層名	岩種区分
設丘堆積物、崖堆積物 岩内層等	砂・砂・粘土
神恵内層	角礫質安山岩
	安山岩
	含泥岩礫質凝灰岩
	礫石凝灰岩
	凝灰岩
	凝灰角礫岩
	凝灰質泥岩



断面位置

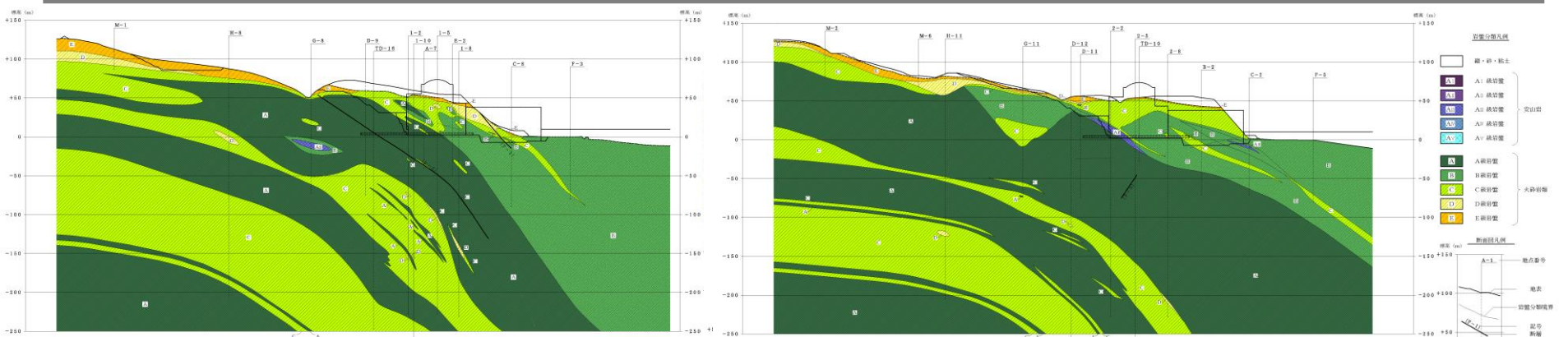
地質断面図 (Y-Y' 方向)

3. 敷地地盤の振動特性

3.1 解放基盤表面の設定

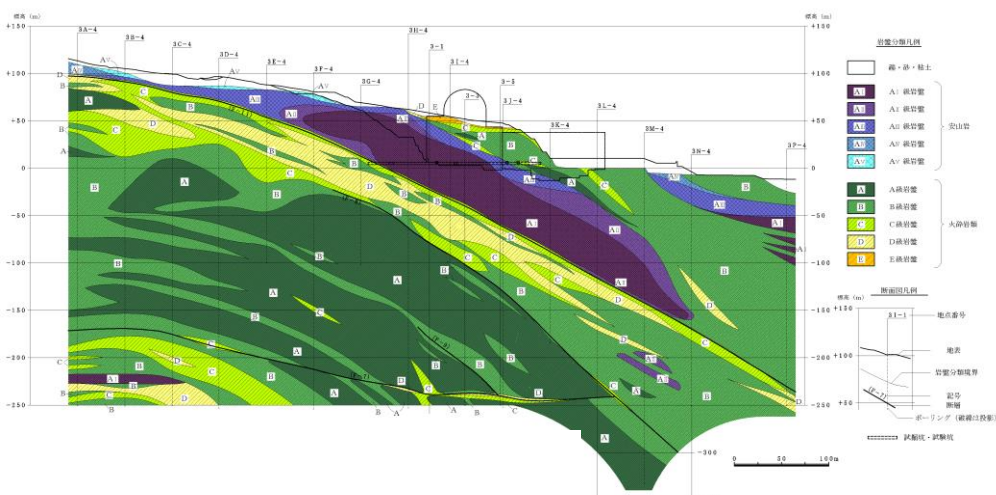
再掲 (H27.12.25審査会合資料)

岩盤分類図

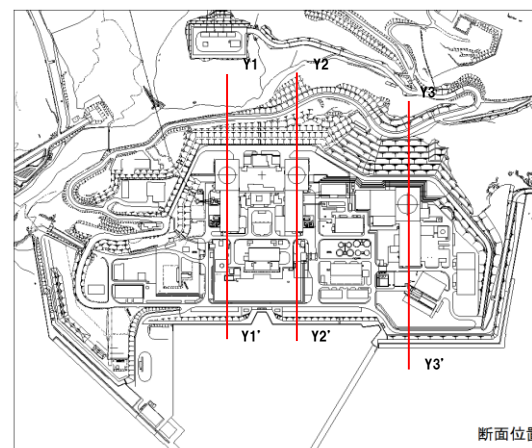


(Y1-Y1' 方向)

(Y2-Y2' 方向)



(Y3-Y3' 方向)



断面位置

- 1・2号炉付近については、標高-250m程度までのボーリング孔を利用したPS検層結果から、主体となる岩盤(岩級A~C)のS波速度は、A級1.5km/s、B級1.3km/s、C級1.1km/s程度である。
- 3号炉付近については、3号炉側の地盤上部に分布する安山岩(岩級A I ~A III)のS波速度は、A I 級1.8km/s、A II 級1.7km/s、A III 級1.4km/s、火砕岩類(岩級A~D)のS波速度は、A級1.4km/s、B級1.3km/s、C級1.2km/s、D級1.1km/sである。

3.2 地震動評価に用いる地下構造モデルの設定

再掲 (H27.12.25審査会合資料)

地下構造モデルの設定方法(統計的グリーン関数法)

○敷地内・敷地周辺の調査結果・地震観測記録を活用して設定

○調査結果等がない場合、他機関の地下構造モデル等に基づき設定

- ①標高 0m～ -250m : 地震観測点におけるボーリング調査・地震観測記録による同定解析
 ②標高 -250m～ -990m : 1号機原子炉建屋位置におけるボーリング調査
 ③標高 -990m～-2000m : 弾性波探査・文献
 ④標高-2000m～ : 他機関の地下構造モデル

標高 (m)	層厚 (m)		密度 ρ (g/cm ³)	S波速度 Vs (m/s)	P波速度 Vp (m/s)	Q値
0～ -56	56	地震観測点 PS 検層結果	地震観測点 ボーリングデータ	地震観測記録による同定解析結果 (初期値はPS 検層結果)		地震観測記録による 同定解析結果を基に 安全側に設定
-56～ -250	194					
-250～ -430	180	1号機原子炉建屋 PS 検層結果	1号機原子炉建屋 ボーリングデータ	1号機原子炉建屋 PS 検層結果		標高-250m 以浅 の設定値を用いる
-430～ -990	560					
-990～ -2000	1010	弾性波 探査結果	$\rho = 0.31Vp^{1/4}$ 物理探査 ハンドブック (1999)	Vp と Vs の関係式 により設定 太田ほか(1985)	弾性波 探査結果	
-2000 ～	—	—	防災科学技術研究所(2005)			

3.2 地震動評価に用いる地下構造モデルの設定

再掲 (H27.12.25審査会合資料)

地下構造モデルの設定(標高0m～標高-250m)

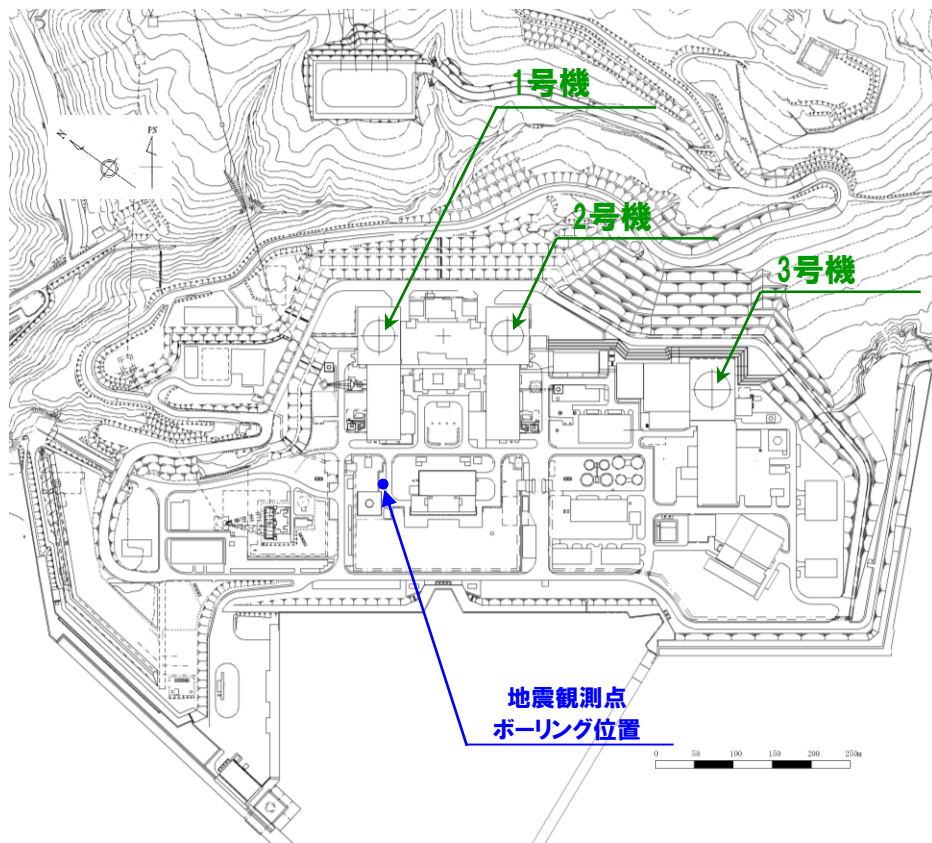
○標高0m～-250mについては、以下の赤枠に示した方法により地盤モデルの諸元を設定している。次頁以降に設定に用いた検討結果を示す。

標高 (m)	層厚 (m)	密度 ρ (g/cm ³)	S波速度 Vs (m/s)	P波速度 Vp (m/s)	Q値
0～ -56	56	地震観測点 ボーリングデータ	地震観測記録による同定解析結果 (初期値は PS 検層結果)	地震観測記録による同定解析結果 (初期値は PS 検層結果)	地震観測記録による同定解析結果を基に 安全側に設定
-56～ -250	194				
-250～ -430	180	1号機原子炉建屋 ボーリングデータ	1号機原子炉建屋 PS 検層結果	1号機原子炉建屋 PS 検層結果	標高-250m 以浅 の設定値を用いる
-430～ -990	560				
-990～ -2000	1010	$\rho = 0.31Vp^{1/4}$ 物理探査 ハンドブック (1999)	Vp と Vs の関係式 により設定 太田ほか(1985)	弾性波 探査結果	
-2000 ～	—	—	防災科学技術研究所(2005)		

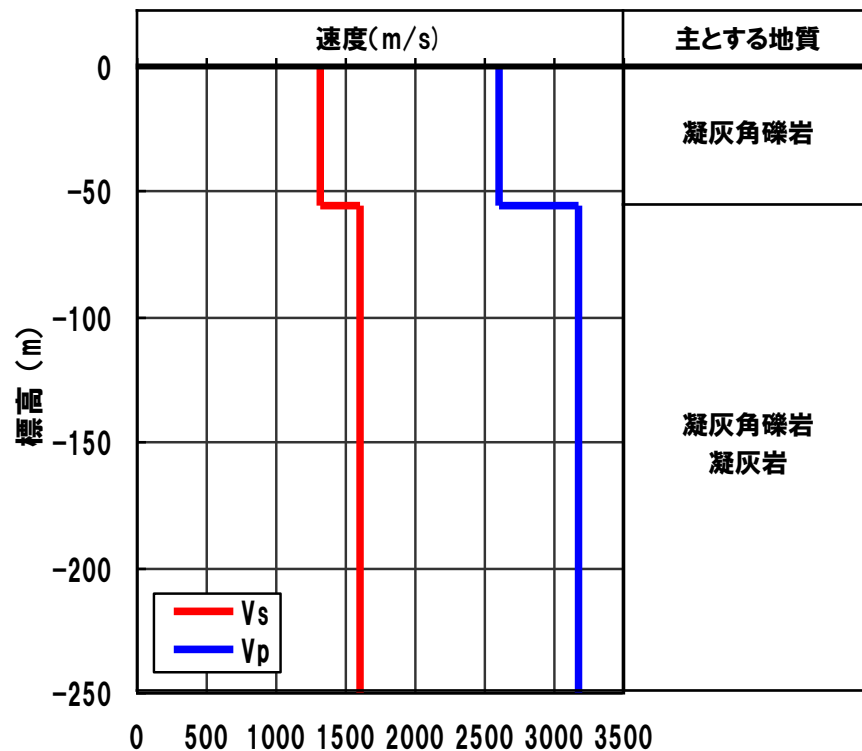
3.2 地震動評価に用いる地下構造モデルの設定

再掲 (H27.12.25審査会合資料)

地震観測点PS検層結果



ボーリング位置図



地震観測点PS検層結果

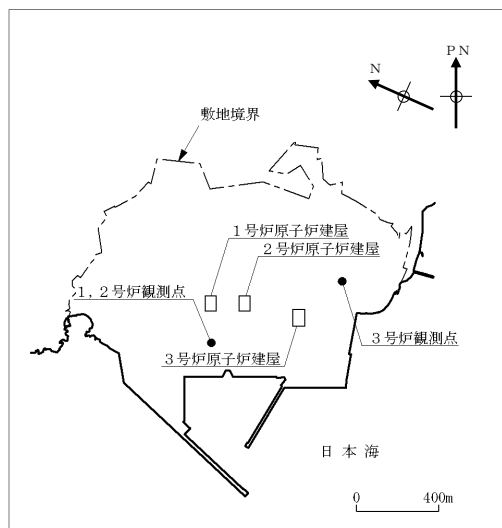
3.2 地震動評価に用いる地下構造モデルの設定

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

地震観測記録を用いた地盤の同定解析

○標高0m~-250mは地震観測記録を用いた同定解析により地下構造モデル(P波速度, S波速度)を設定[初期値はPS検層結果]

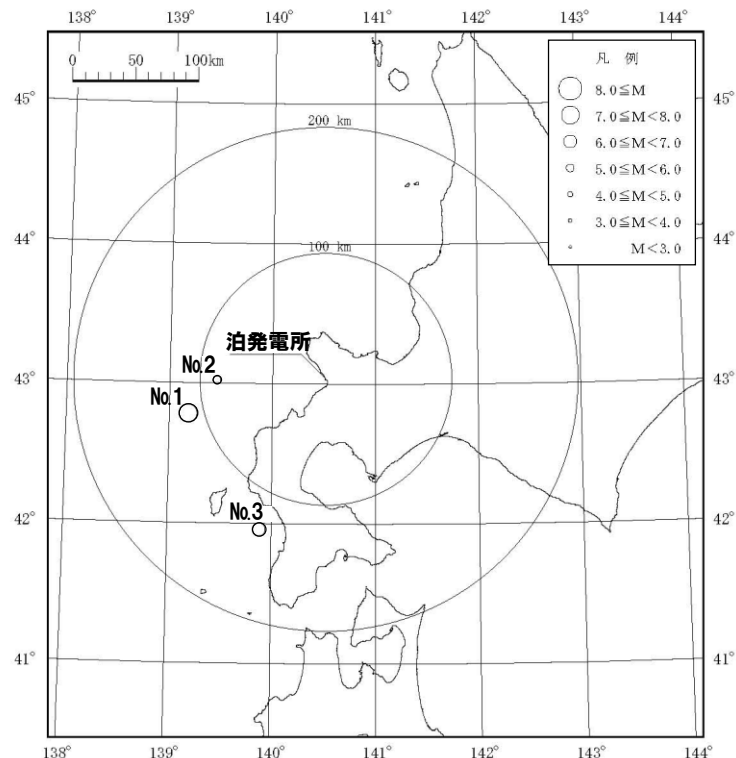
同定解析に用いた地震観測記録



配置図

標高(m)	1, 2号炉観測点	
	地震計	地層
+64		
+56		
+10		
+2.3		埋戻し土
-90		
-250		神恵内層

地震計の設置レベル



No	発生年月日	震央位置		深さ(km)	マグニチュード M	震央距離(km)	地名(地震名)
		東経(°)	北緯(°)				
1	1993. 7.12	139.180°	42.782°	35	7.8	113	北海道南西沖 (1993年北海道南西沖地震)
2	1993. 7.12	139.457°	43.022°	35	5.4	86	北海道南西沖 (1993年北海道南西沖地震・余震)
3	1993. 8. 8	139.882°	41.958°	24	6.3	131	北海道南西沖 (1993年北海道南西沖地震・最大余震)

※ 1, 2号炉観測点で観測

※ 地震の諸元は気象庁地震カタログ

3.2 地震動評価に用いる地下構造モデルの設定

再掲 (H27.12.25審査会合資料)

地震観測記録を用いた地盤の同定解析

- 標高0m~-250mのP波速度, S波速度および減衰定数について, 地震観測記録の観測点間のフーリエ振幅スペクトル比に適合するように同定
- 解析手法は, 佐藤他(1994)による
- 密度はボーリングデータ, 層厚および層数はPS検層結果に基づき設定
- P波速度およびS波速度の初期値はPS検層結果に基づき設定
- 減衰定数は周波数依存型減衰

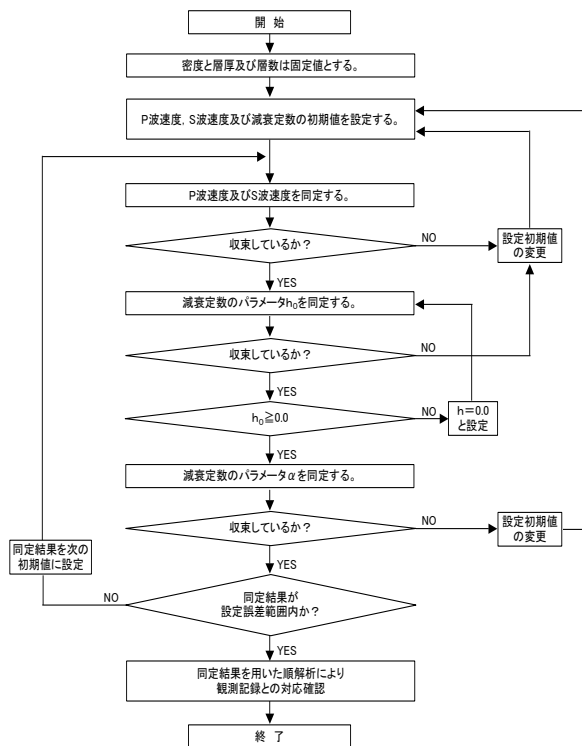
$$h(f) = h_0 \times f^{-\alpha}$$

f : 周波数

h₀ : 1Hzにおける減衰定数

α : 周波数依存の度合い

標高(m)	層厚(m)	S波速度(m/s)	P波速度(m/s)	密度(g/cm ³)	観測点
+ 10					○ 標高+10m
+ 2.3	10	480	1250	1.8	○ 標高+ 2.3m
± 0.0					
	56	1320	2600	2.1	
- 56					
					○ 標高- 90m
- 90					
	194	1600	3170	2.2	
-250					○ 標高-250m



標高(m)	層厚(m)	S波速度(m/s)	P波速度(m/s)	密度(g/cm ³)	観測点
+ 10					○ 標高+10m
+ 2.3	10	480	1250	1.8	○ 標高+ 2.3m
± 0.0					
	56	1175	2660	2.1	
- 56					
					○ 標高- 90m
- 90					
	194	1935	3230	2.2	
-250					○ 標高-250m

同定解析に用いた地盤モデル[初期値]

P波速度, S波速度および減衰定数の同定解析手順

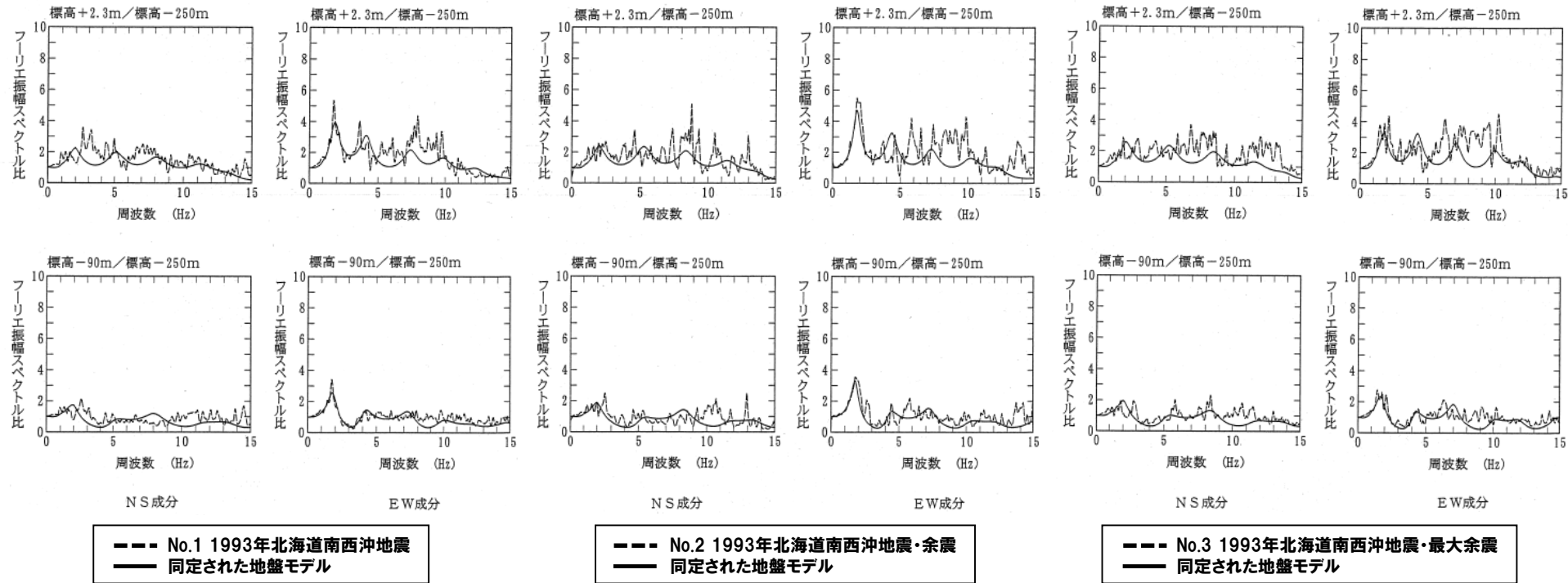
同定解析結果による地盤モデル

3. 敷地地盤の振動特性

3.2 地震動評価に用いる地下構造モデルの設定

再掲 (H27.12.25審査会合資料)

地震観測記録を用いた地盤の同定解析(フーリエ振幅スペクトル比)



同定結果(No.1 1993年北海道南西沖地震)

同定結果(No.2 1993年北海道南西沖地震・余震)

同定結果(No.3 1993年北海道南西沖地震・最大余震)

○3地震について成分毎に同定された地盤モデルによるフーリエ振幅スペクトル比は、観測記録のフーリエ振幅比と傾向は対応している。

3.2 地震動評価に用いる地下構造モデルの設定

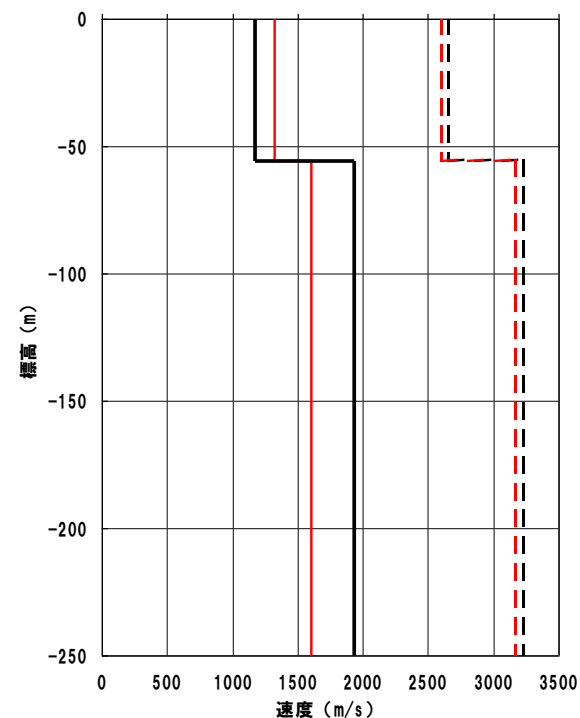
再掲 (H27.12.25審査会合資料)

地震観測記録を用いた地盤の同定解析

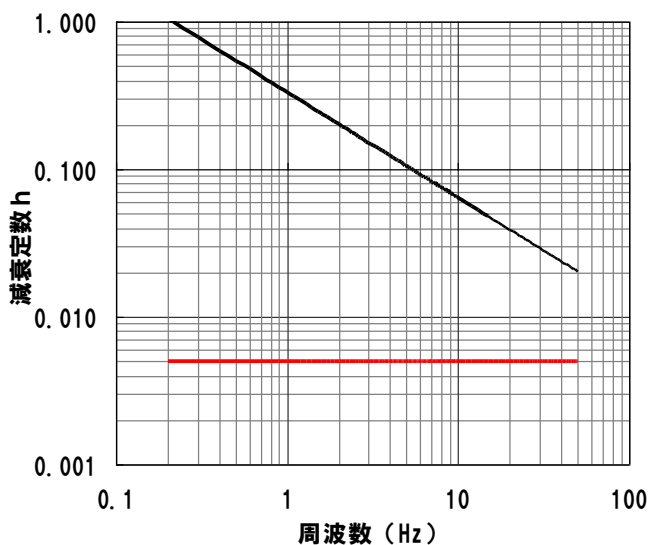
P波速度, S波速度

減衰定数h(水平)

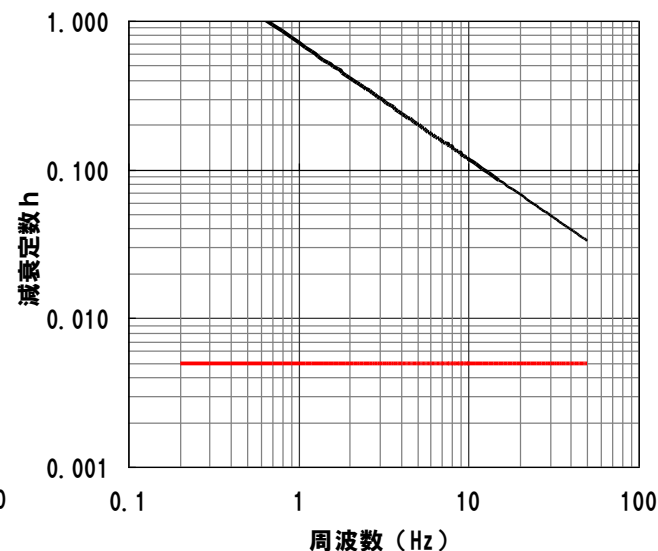
減衰定数h(鉛直)



— 同定解析結果(S波速度)
 - - - 同定解析結果(P波速度)
 — PS検層結果(S波速度)
 - - - PS検層結果(P波速度)



— 同定解析結果($h(f)=0.33 \times f^{-0.71}$)
 — Q値100($h=0.005$)



— 同定解析結果($h(f)=0.72 \times f^{-0.79}$)
 — Q値100($h=0.005$)

- 同定解析によるP波速度・S波速度の傾向は、PS検層結果と概ね整合
- 同定解析によるP波速度・S波速度を用いて、標高-250m以浅の地下構造モデルを設定

- 同定解析により得られた減衰定数は大きめの値となっている
- 地下構造モデルの設定では、同定解析により得られた減衰定数を基に、地震動評価上安全側にQ値=100(減衰定数 $h=0.005$)としている

3.2 地震動評価に用いる地下構造モデルの設定

再掲 (H27.12.25審査会合資料)

地下構造モデルの設定方法(標高-250m～標高-990m)

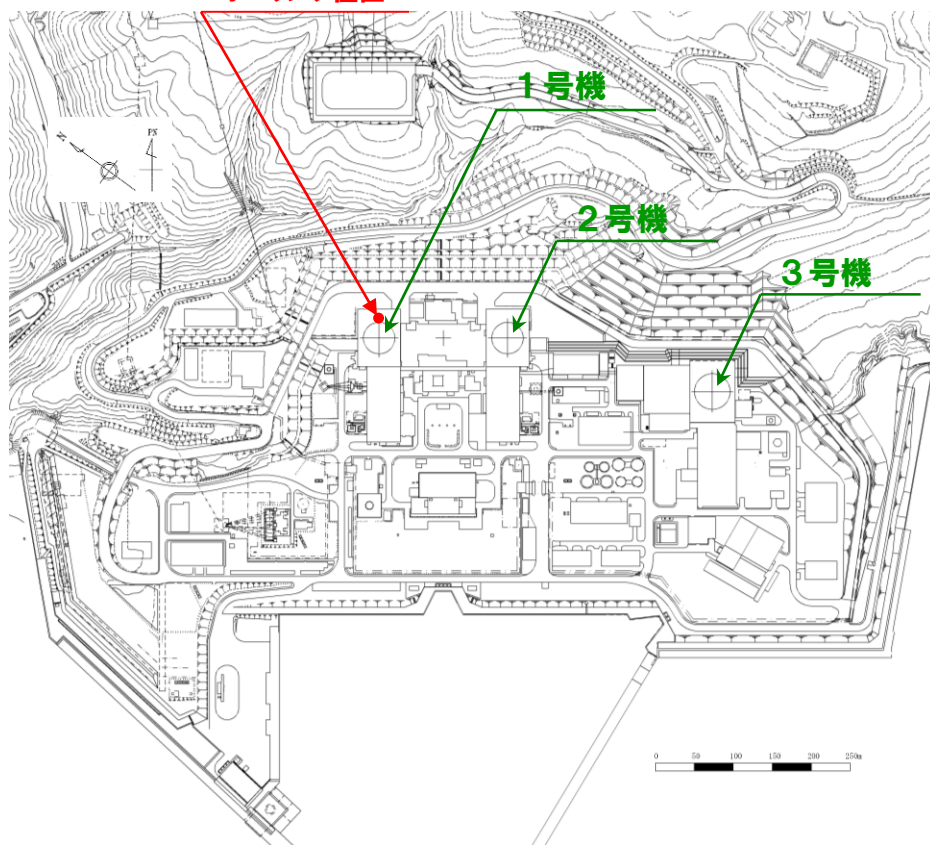
○標高-250m～-990mについては、以下の赤枠に示した方法により地盤モデルの諸元を設定している。次頁以降に設定に用いた検討結果を示す。

標高 (m)	層厚 (m)	密度 ρ (g/cm ³)	S波速度 Vs (m/s)	P波速度 Vp (m/s)	Q値	
0～ -56	56	地震観測点 ボーリングデータ	地震観測記録による同定解析結果 (初期値は PS 検層結果)	地震観測記録による同定解析結果 (初期値は PS 検層結果)	地震観測記録による 同定解析結果を基に 安全側に設定	
-56～ -250	194					地震観測点 PS 検層結果
-250～ -430	180	1号機原子炉建屋 ボーリングデータ	1号機原子炉建屋 PS 検層結果	1号機原子炉建屋 PS 検層結果	標高-250m 以浅 の設定値を用いる	
-430～ -990	560					1号機原子炉建屋 PS 検層結果
-990～ -2000	1010	弾性波 探査結果	$\rho = 0.31Vp^{1/4}$ 物理探査 ハンドブック (1999)	Vp と Vs の関係式 により設定 太田ほか(1985)	弾性波 探査結果	標高-250m 以浅 の設定値を用いる
-2000 ～	—	—	防災科学技術研究所(2005)			

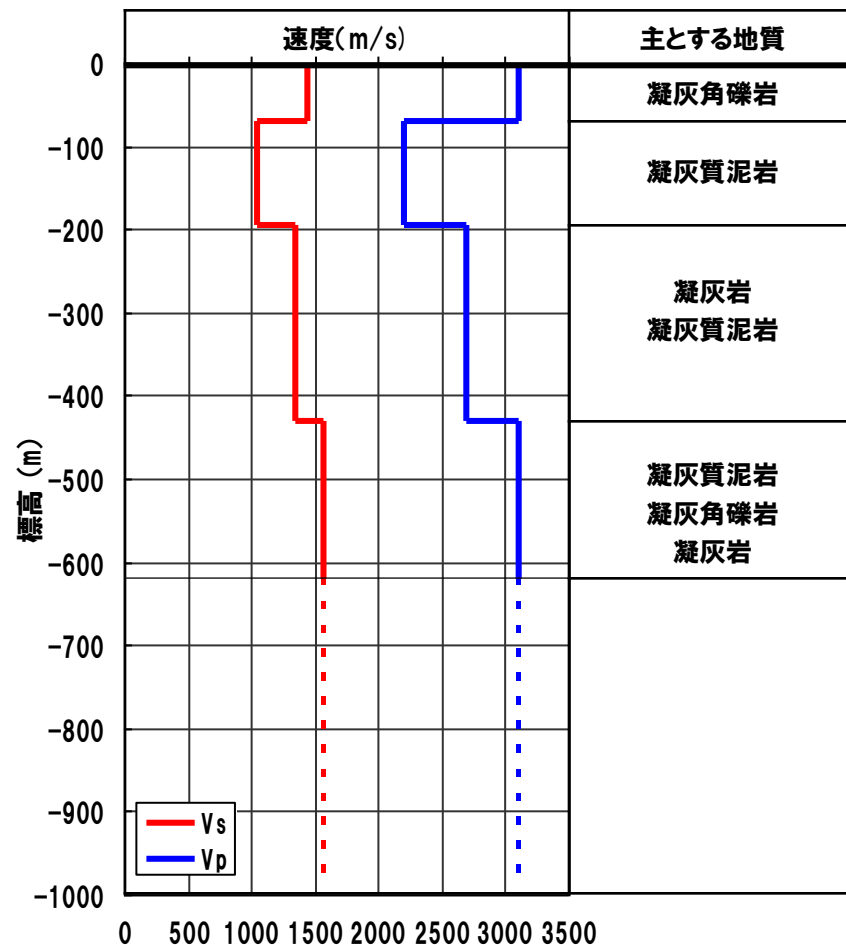
3.2 地震動評価に用いる地下構造モデルの設定

再掲 (H27.12.25審査会合資料)

1号機原子炉建屋PS検層結果

1号機原子炉建屋
ボーリング位置

ボーリング位置図



1号機原子炉建屋PS検層結果

○地下構造モデルの設定においては、PS検層結果の最下層(標高-430m~-620m)のP波速度3100m/sが弾性波探査によるP波速度3000m/s層(～標高-990m)と整合していることを確認し、標高-990mまで続くものとして設定している。

3.2 地震動評価に用いる地下構造モデルの設定

再掲 (H27.12.25審査会合資料)

地下構造モデルの設定方法(標高-990m~標高-2000m)

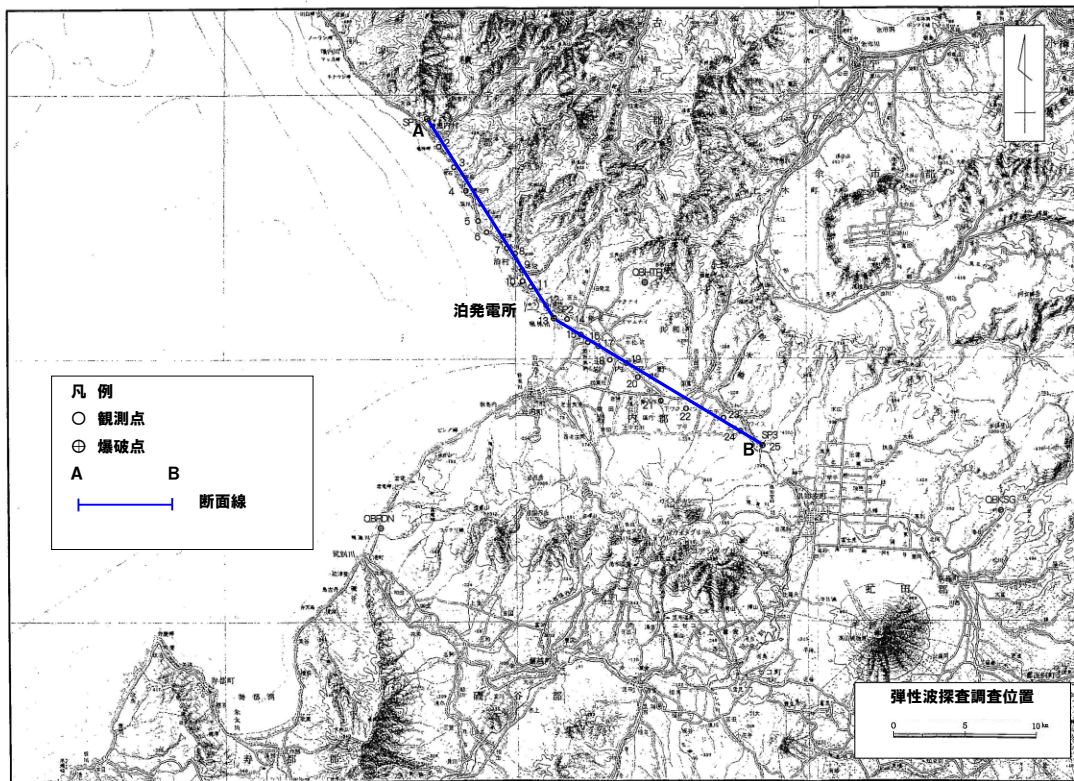
○標高-990m~-2000mについては、以下の赤枠に示した方法により地盤モデルの諸元を設定している。次頁以降に設定に用いた検討結果を示す。

標高 (m)	層厚 (m)	密度 ρ (g/cm ³)	S波速度 Vs (m/s)	P波速度 Vp (m/s)	Q値
0~ -56	56	地震観測点 ボーリングデータ	地震観測記録による同定解析結果 (初期値は PS 検層結果)	地震観測記録による同定解析結果 (初期値は PS 検層結果)	地震観測記録による 同定解析結果を基に 安全側に設定
-56~ -250	194				
-250~ -430	180	1号機原子炉建屋 ボーリングデータ	1号機原子炉建屋 PS 検層結果	1号機原子炉建屋 PS 検層結果	標高-250m 以浅 の設定を用いる
-430~ -990	560				
-990~ -2000	1010	$\rho = 0.31Vp^{1/4}$ 物理探査 ハンドブック (1999)	Vp と Vs の関係式 により設定 太田ほか(1985)	弾性波 探査結果	標高-250m 以浅 の設定を用いる
-2000 ~	-	-	防災科学技術研究所(2005)		

3.2 地震動評価に用いる地下構造モデルの設定

再掲 (H27.12.25審査会合資料)

敷地周辺で実施した弾性波探査結果

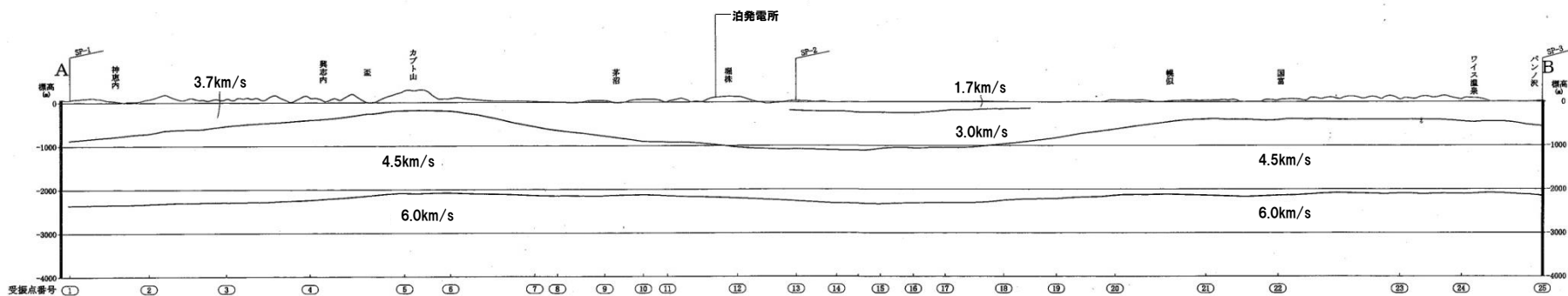


測線長 : 約33km

観測点数 : 25点

観測点間隔 : 中央部約1km, 周辺部約2km

○ 標高-2200mで地震基盤とみなせるP波速度6.0km/sの層がみられるものの、後段で示す地震発生層の検討結果を踏まえて、標高-2000mを地震基盤と設定する。



3.2 地震動評価に用いる地下構造モデルの設定

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

統計的グリーン関数法に用いた地下構造モデル

○PS検層結果、弾性波探査結果等を基に、敷地の地震観測記録に基づき設定

標高 (m)	層厚 (m)	密度 ρ (g/cm^3)	S波速度 V_s (m/s)	P波速度 V_p (m/s)	Q値
0~-56	56	2.1	1175	2660	100
-56~-250	194	2.2	1935	3230	100
-250~-430	180	1.9	1350	2700	100
-430~-990	560	1.9	1560	3100	100
-990~-2000 ^{*1}	1010	2.5	2400	4500	100
-2000 ^{*1} ~	-	2.8 ^{*2}	3500 ^{*2}	6400 ^{*2}	150 ^{*2}

◁ 解放基盤表面相当

◁ 地震基盤相当

※1 弾性波探査結果から標高-2200mが地震基盤(地震発生層上端)と考えられるが、安全側に-2000mに設定

※2 -2000m以深の物性値については(独)防災科学技術研究所(2005)による

理論的手法(波数積分法)に用いた地下構造モデル

- 標高-2000m以浅については、統計的グリーン関数法に用いる地下構造モデルと同様
- 内陸地殻内地震の評価に用いる地下構造モデルの標高-2000m以深については、(独)防災科学技術研究所(2005)による強震動評価において作成された地下構造モデルを参考に設定
- 内陸地殻内地震(日本海東縁部の地震)の評価に用いる地下構造モデルの標高-2000m以深については、(独)防災科学技術研究所(2005)による強震動評価において作成された地下構造モデルおよび1993年北海道南西沖地震の知見であるMendoza and Fukuyama(1996)を参考に設定

内陸地殻内地震

標高 (m)	層厚 (m)	密度 ρ (g/cm^3)	S波速度 V_s (m/s)	P波速度 V_p (m/s)	Q値
0~-56	56	2.1	1175	2660	100
-56~-250	194	2.2	1935	3230	100
-250~-430	180	1.9	1350	2700	100
-430~-990	560	1.9	1560	3100	100
-990~-2000 ^{*1}	1010	2.5	2400	4500	100
-2000 ^{*1} ~-20000	18000	2.8 ^{*2}	3500 ^{*2}	6400 ^{*2}	150 ^{*2}
-20000 ^{*2} ~-30000	10000	3.0 ^{*2}	3800 ^{*2}	6900 ^{*2}	150 ^{*2}
-30000 ^{*2} ~	-	3.4 ^{*2}	4500 ^{*2}	8000 ^{*2}	600 ^{*2}

◁ 解放基盤表面相当

◁ 地震基盤相当

※1 弾性波探査結果から標高-2200mが地震基盤(地震発生層上端)と考えられるが、安全側に-2000mに設定

※2 (独)防災科学技術研究所(2005)による

内陸地殻内地震(日本海東縁部の地震)

標高 (m)	層厚 (m)	密度 ρ (g/cm^3)	S波速度 V_s (m/s)	P波速度 V_p (m/s)	Q値
0~-56	56	2.1	1175	2660	100
-56~-250	194	2.2	1935	3230	100
-250~-430	180	1.9	1350	2700	100
-430~-990	560	1.9	1560	3100	100
-990~-2000 ^{*1}	1010	2.5	2400	4500	100
-2000 ^{*1} ~-5000	3000	2.8 ^{*2}	3500 ^{*2}	6400 ^{*2}	150 ^{*2}
-5000 ^{*3} ~-40000	35000	2.9 ^{*3}	3800 ^{*3}	6900 ^{*2}	150 ^{*2}
-40000 ^{*3} ~	-	3.4 ^{*2}	4500 ^{*2}	8000 ^{*2}	600 ^{*2}

◁ 解放基盤表面相当

◁ 地震基盤相当

※1 弾性波探査結果から標高-2200mが地震基盤(地震発生層上端)と考えられるが、安全側に-2000mに設定

※2 (独)防災科学技術研究所(2005)による

※3 Mendoza and Fukuyama(1996)による

3.3 敷地地盤の振動特性に関する検討

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

- 敷地内・敷地周辺の調査結果・地震観測記録等を活用して設定した地下構造モデルを用いて地震動評価を実施するにあたり、敷地地盤の振動特性を以下の検討フローに基づき検討した。

【地下構造に関する調査結果】

- 地震基盤とみなせるP波速度6.0km/sの層は、敷地周辺では標高-2200m程度で大局的には平坦
- 敷地は、凝灰角礫岩および凝灰岩等を主体(3号炉側に一部安山岩が分布)とした地質構造であり、ほぼ海岸線に平行する走向で、海山方向へ傾斜する傾斜構造
- 敷地地盤は硬質で、速度構造に極端なコントラストのある部分が存在していない

【地震観測記録を用いた検討】

【① Noda et al. (2002) による応答スペクトルとの比較検討】

- ・観測された地震の特異な増幅特性の有無を確認
- ・深部地盤を含めた敷地における増幅特性の有無を確認

【② 地震の到来方向による影響検討】

- ・地震の到来方向による特異な増幅特性の有無を確認することで、敷地地盤の傾斜構造による特異な増幅特性の有無を確認

【③ 安山岩等による影響検討】

- ・3号炉側に分布する安山岩等を含む観測点間のフーリエスペクトル比を評価し、安山岩等による特異な増幅特性の有無を確認

【④ 1号炉観測点と3号炉観測点との比較】

- ・号機間の増幅特性の差異を確認

【解析による検討】

【地質構造を考慮した解析による検討】

【⑤ 傾斜構造、入射角、入射方位角による影響検討】

- ・傾斜構造、入射角、入射方位角が伝達関数へ与える影響を確認

【⑥ 観測記録と解析による検討の比較】

- ・2次元地盤モデルにより解析的に評価した伝達関数の妥当性確認

【深部凹構造による振動特性に関する検討】

【⑦ フォーカシングに関する検討】

- ・泊発電所敷地を含む領域のレンズ状の凹構造による特異な増幅特性の有無を確認

【地震動評価に用いる地下構造モデルの検討】

【地震動評価に用いる地下構造モデルの検討】

- ・敷地地盤の地質構造による特性を踏まえた地震動評価モデルを設定
- ・地震動評価に用いる地下構造モデルの妥当性確認

※平成30年北海道胆振東部地震については、敷地において観測記録が得られており、敷地地盤の振動特性に関する検討結果(平成26年3月12日審査会合)に影響を与えるものではないことを確認している。(参考資料5.3)

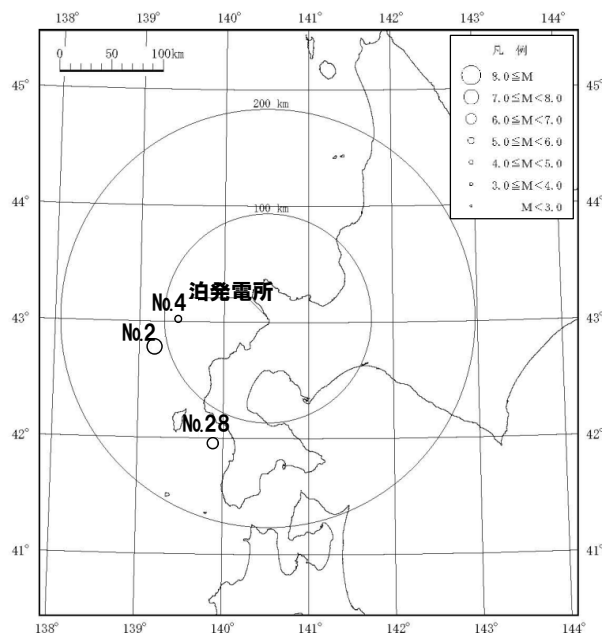
3.3 敷地地盤の振動特性に関する検討

一部加筆修正 (H26.3.12審査会合資料)

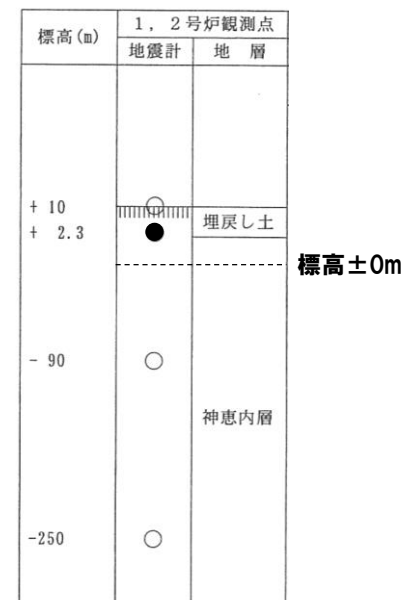
① Noda et al. (2002) による応答スペクトルとの比較検討

○1993年北海道南西沖地震およびその余震, 最大余震について, 標高±0mから上部の影響を取り除いた応答スペクトルとNoda et al. (2002) による応答スペクトルとの比較を実施した。

No.	年月日	震央位置		深さ (km)	マグニ チュード M	震央 距離 (km)	地名 (地震名)
		東経(°)	北緯(°)				
2	1993. 7.12	139.180°	42.782°	35	7.8	113	北海道南西沖 (1993年北海道南西沖地震)
4	1993. 7.12	139.457°	43.022°	35	5.4	86	北海道南西沖 (1993年北海道南西沖地震・余震)
28	1993. 8. 8	139.882°	41.958°	24	6.3	131	北海道南西沖 (1993年北海道南西沖地震・最大余震)



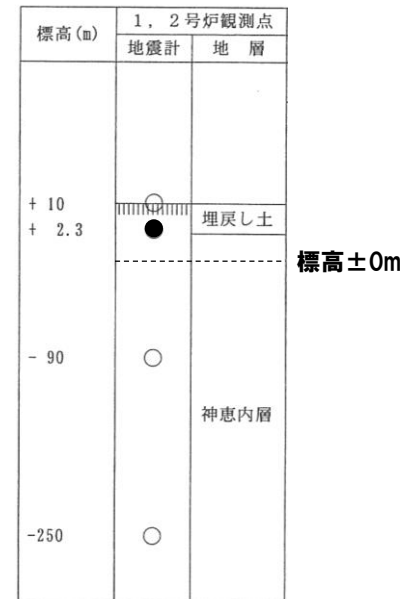
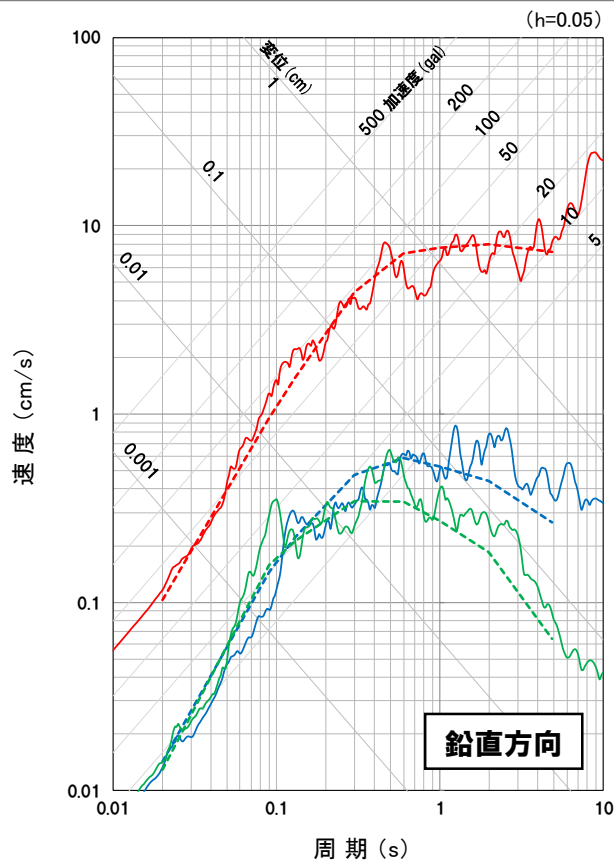
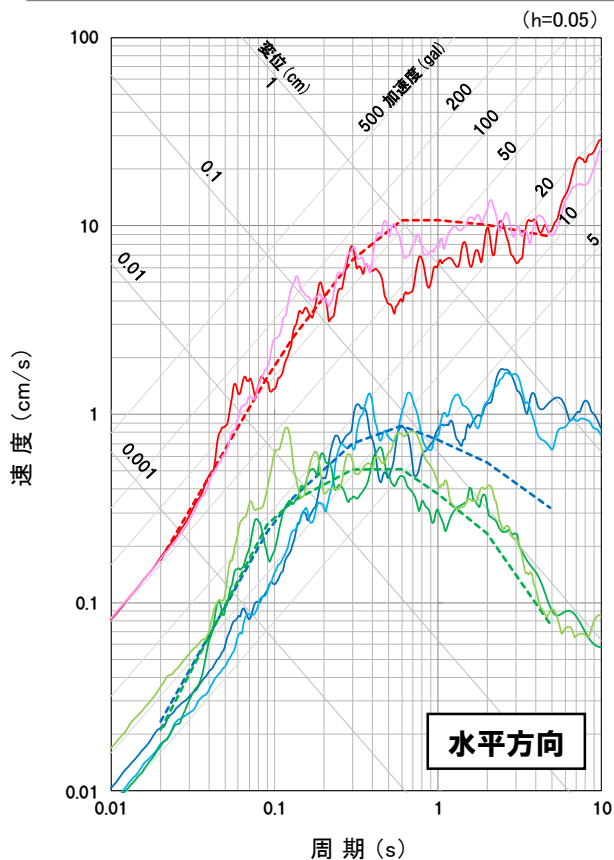
※ 1, 2号炉観測点で観測
 ※ 地震の諸元は気象庁地震カタログ



3.3 敷地地盤の振動特性に関する検討

一部加筆修正 (H26.3.12審査会合資料)

① Noda et al. (2002) による応答スペクトルとの比較検討



- 1993年北海道南西沖地震(M7.8, Δ=113km)
- 標高±0m(NS方向)※1
 - 標高±0m(EW方向)※1
 - - - Noda et al.(2002)※2
- 1993年北海道南西沖地震・余震(M5.4, Δ=86km)
- 標高±0m(NS方向)※1
 - 標高±0m(EW方向)※1
 - - - Noda et al.(2002)※2
- 1993年北海道南西沖地震・最大余震(M6.3, Δ=131km)
- 標高±0m(NS方向)※1
 - 標高±0m(EW方向)※1
 - - - Noda et al.(2002)※2

- 1993年北海道南西沖地震(M7.8, Δ=113km)
- 標高±0m(UD方向)※1
 - - - Noda et al.(2002)※2
- 1993年北海道南西沖地震・余震(M5.4, Δ=86km)
- 標高±0m(UD方向)※1
 - - - Noda et al.(2002)※2
- 1993年北海道南西沖地震・最大余震(M6.3, Δ=131km)
- 標高±0m(UD方向)※1
 - - - Noda et al.(2002)※2

※1 標高±0mより上部の地盤の影響を取り除いた応答スペクトル
 ※2 Noda et al.(2002)による応答スペクトルは、Vs=1.4km/s, Vp=2.7km/sとして算定

○Noda et al.(2002)による
 応答スペクトルと概ね同様の
 傾向にある。

3.3 敷地地盤の振動特性に関する検討

一部加筆修正 (H26.3.12審査会合資料)

② 地震の到来方向による影響検討

○1, 2号炉観測点, 3号炉観測点における地震観測記録を用いて, 鉛直アレー観測点間の応答スペクトルの比およびフーリエスペクトルの比による分析を行い, 地震の到来方向による特異な増幅傾向の有無および敷地地盤の傾斜構造による特異な増幅傾向の有無について確認する。

検討対象地震の諸元

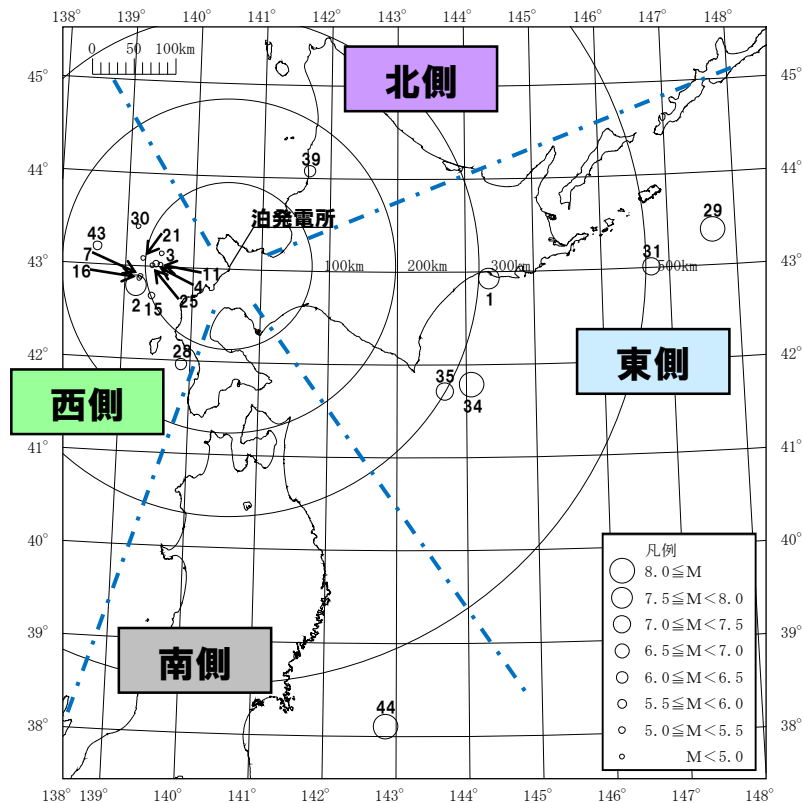
1, 2号炉観測点

No.	方位	地名または地震名	M	震央距離 (km)	最大加速度(Gal) 1, 2号炉観測点 (標高+2.3m)		
					NS	EW	UD
44	南	東北地方太平洋沖地震	9.0	583	3	2	2
1	東	1993年釧路沖地震	7.5	313	11	5	7
34		2003年十勝沖地震	8.0	325	7	8	6
29		1994年北海道東方沖地震	8.2	583	4	5	4
35		十勝沖	7.1	299	3	3	2
31		根室半島沖	7.0	506	2	1	1
39	北	留萌支庁南部	6.1	150	1	2	1
2	西	1993年北海道南西沖地震	7.8	113	49	54	35
28		1993年北海道南西沖地震最大余震	6.3	131	7	5	4
4		積丹半島北西沖	5.4	86	5	11	4
15		北海道南西沖	5.2	98	3	5	2
30		1999年積丹半島北西沖	4.5	116	2	1	2
25		積丹半島北西沖	3.8	90	2	4	1
43		北海道南西沖	5.8	158	2	3	1
7		北海道南西沖	4.8	106	2	2	1
21		積丹半島北西沖	4.3	102	2	4	2
16		北海道南西沖	4.7	107	1	2	1
3		積丹半島北西沖	4.7	81	1	2	1
11	積丹半島北西沖	4.1	81	1	2	0.4	

3号炉観測点

No.	方位	地名または地震名	M	震央距離(km)	最大加速度(Gal) 3号炉観測点 (標高+2.3m)		
					NS	EW	UD
44	南	東北地方太平洋沖地震	9.0	583	2	2	2
34	東	2003年十勝沖地震	8.0	325	9	8	7
35		十勝沖	7.1	299	3	3	3
31		根室半島沖	7.0	506	1	1	1
39		留萌支庁南部	6.1	150	1	1	1
43	北	北海道南西沖	5.8	158	1	1	1
30	西	1999年積丹半島北西沖	4.5	116	0.5	0.2	1

検討対象地震の震央分布図



凡例

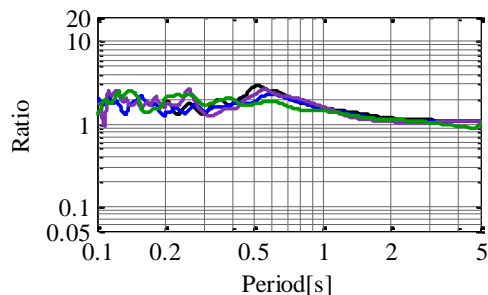
- 8.0 ≦ M
- 7.5 ≦ M < 8.0
- 7.0 ≦ M < 7.5
- 6.5 ≦ M < 7.0
- 6.0 ≦ M < 6.5
- 5.5 ≦ M < 6.0
- 5.0 ≦ M < 5.5
- M < 5.0

3.3 敷地地盤の振動特性に関する検討

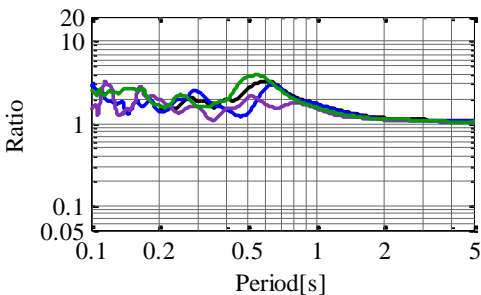
一部加筆修正 (H26.3.12審査会合資料)

② 地震の到来方向による影響検討

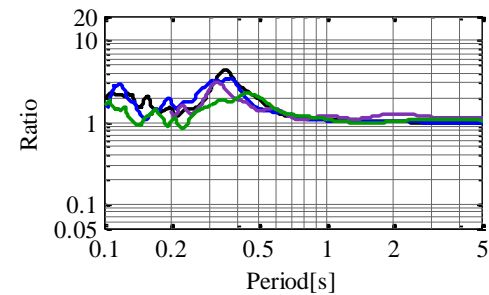
〔到来方向別〕鉛直アレー観測点間のフーリエスペクトル比(1, 2号炉観測点)



NS方向



EW方向

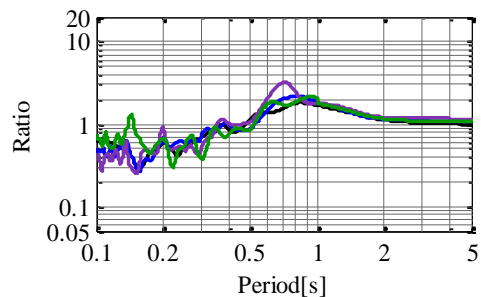


UD方向

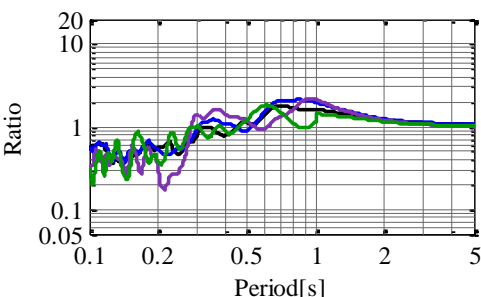
標高+2.3m/標高-250m

— 南 — 東 — 北 — 西

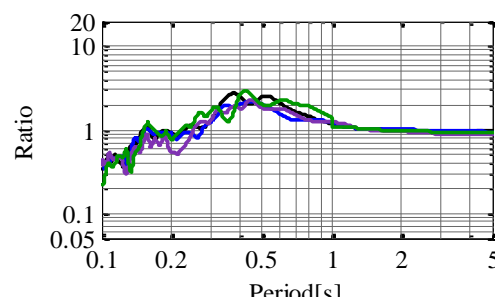
〔到来方向別〕鉛直アレー観測点間のフーリエスペクトル比(3号炉観測点)



NS方向



EW方向



UD方向

標高+2.3m/標高-250m

— 南 — 東 — 北 — 西

○1, 2号炉観測点および3号炉観測点において、地震の到来方向による特異な増幅傾向および敷地地盤の傾斜構造による特異な増幅傾向はみられないものと考えられる。

3.3 敷地地盤の振動特性に関する検討

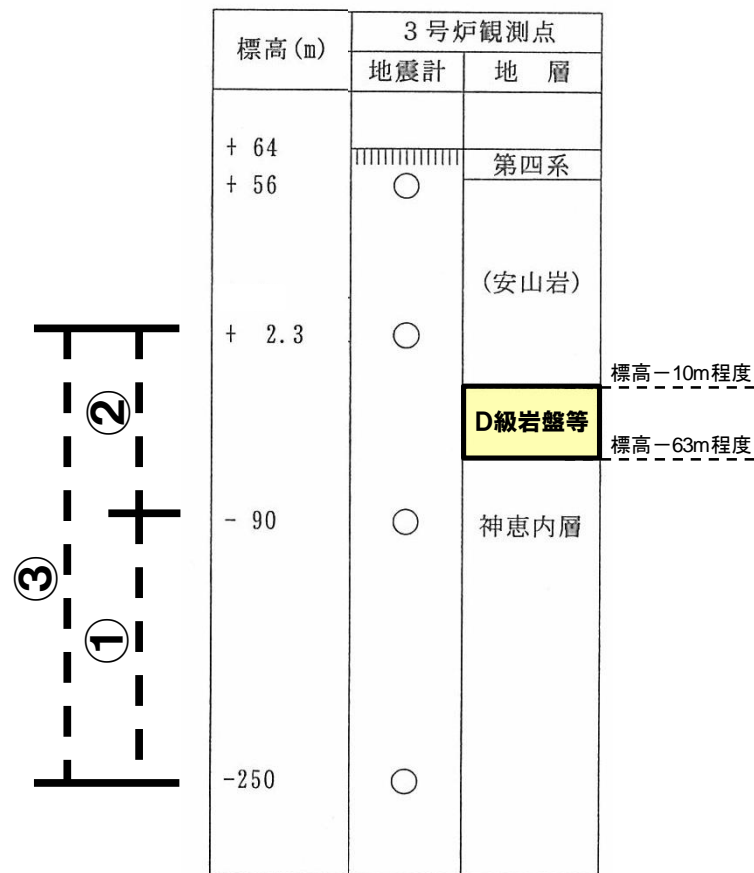
一部加筆修正 (H26.3.12審査会合資料)

③ 安山岩等による影響検討

○3号炉観測点における地震観測記録を用いて、鉛直アレー観測点間のフーリエスペクトルの比による地盤の増幅特性に関する分析を行い、3号炉側の地盤に分布している安山岩およびD級岩盤による特異な増幅傾向の有無について確認する。

3号炉観測点における地質の状況

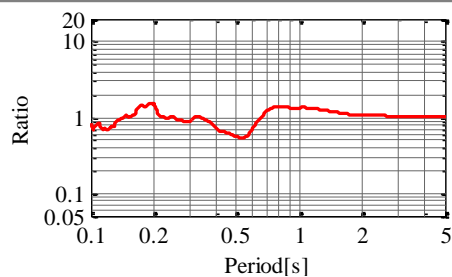
○3号炉観測点では、安山岩は、標高+58m程度から標高-10m程度に分布している。また、標高-10m程度から標高-63m程度の間D級岩盤を含む相対的に速度の低い層が分布しており、3号原子炉建屋直下の安山岩以深と同様の構成となっている。



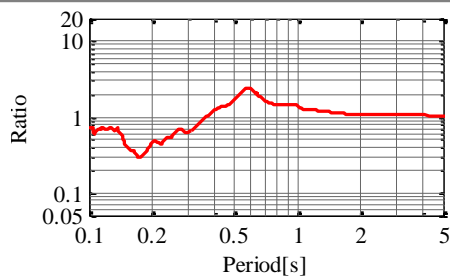
3.3 敷地地盤の振動特性に関する検討

一部加筆修正 (H26.3.12審査会合資料)

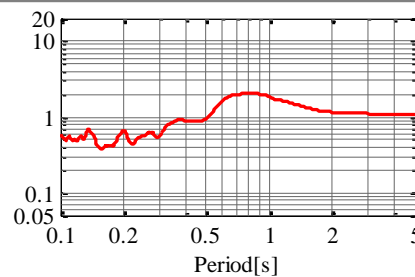
③ 安山岩等による影響検討



① 標高-90m/標高-250m



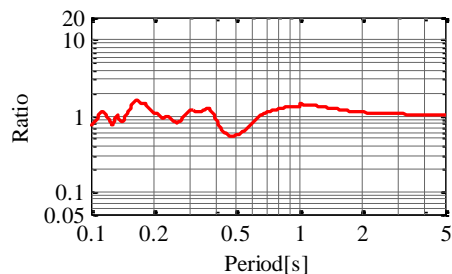
② 標高+2.3m/標高-90m



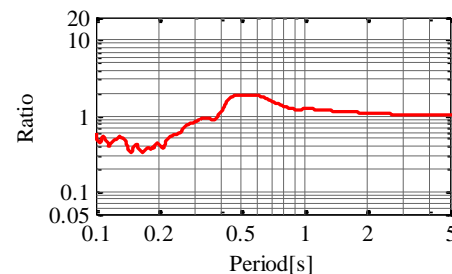
③ 標高+2.3m/標高-250m

NS方向

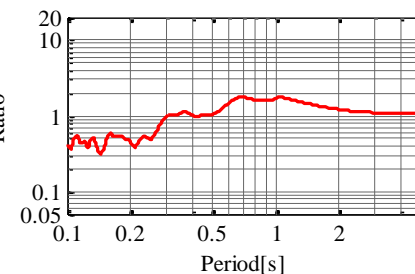
— フーリエスペクトル比平均



① 標高-90m/標高-250m



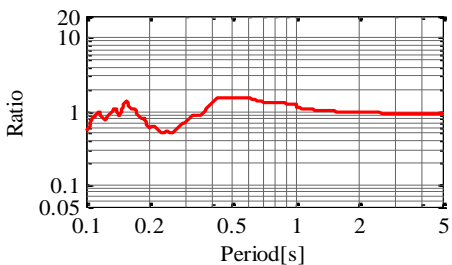
② 標高+2.3m/標高-90m



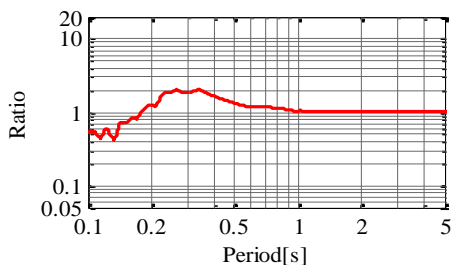
③ 標高+2.3m/標高-250m

EW方向

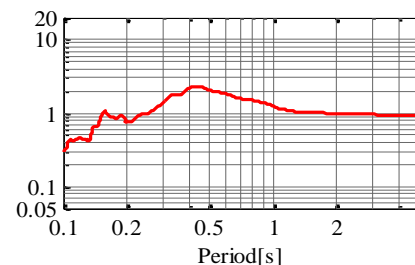
— フーリエスペクトル比平均



① 標高-90m/標高-250m



② 標高+2.3m/標高-90m



③ 標高+2.3m/標高-250m

UD方向

— フーリエスペクトル比平均

○3号炉側の地盤に分布している安山岩およびD級岩盤により短周期側の地震動が増幅しないことを確認した。

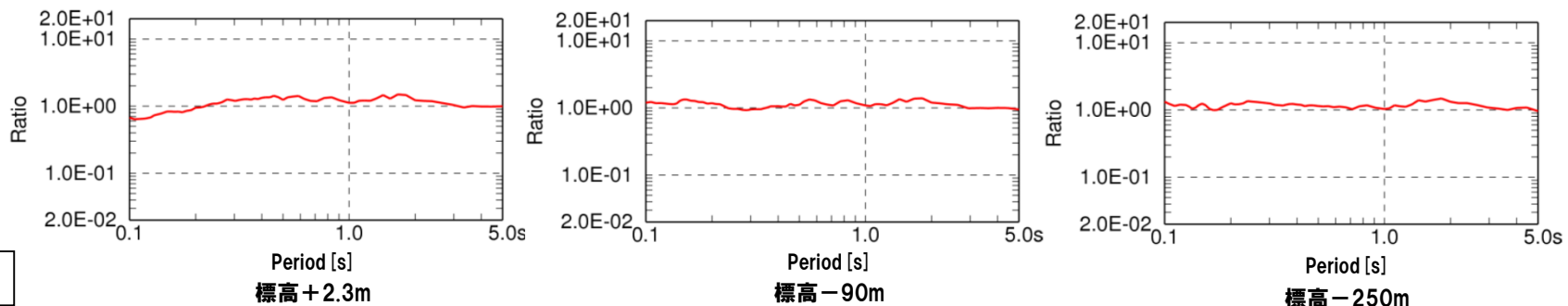
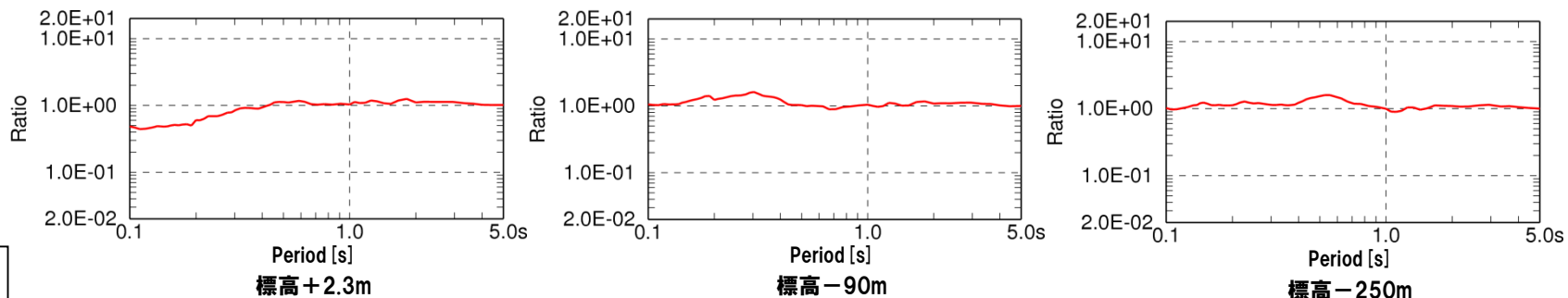
3.3 敷地地盤の振動特性に関する検討

一部加筆修正 (H26.3.12審査会合資料)

④ 1号炉観測点と3号炉観測点との比較

○1, 2号炉および3号炉の両観測点で観測された7地震の地震記録に基づき, 同深度観測点の応答スペクトルの比較を行い, 両観測点の地震動の関係を確認する。

深度別応答スペクトル比



※ 深度別応答スペクトル比
(3号炉観測点/1, 2号炉観測点)の平均

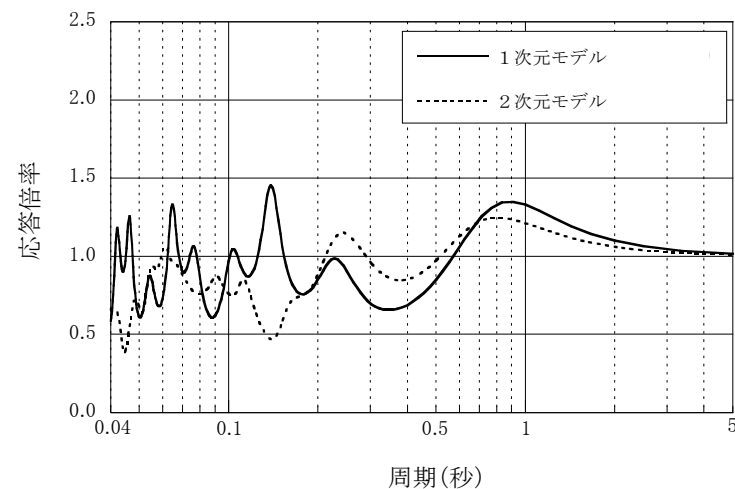
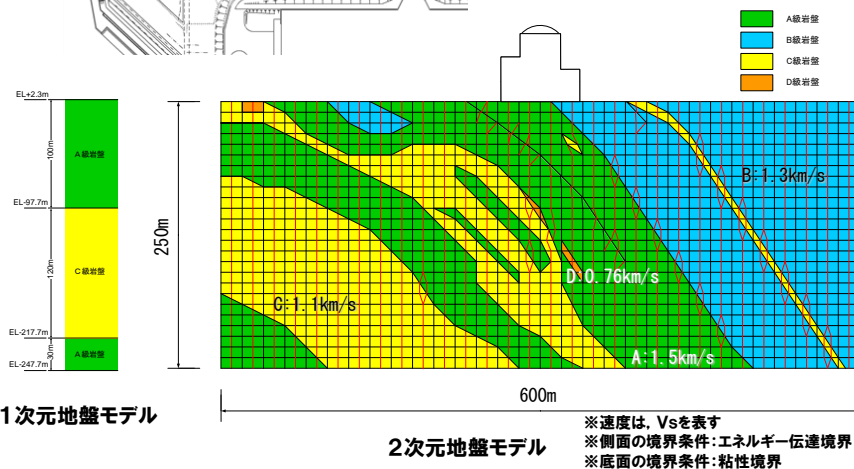
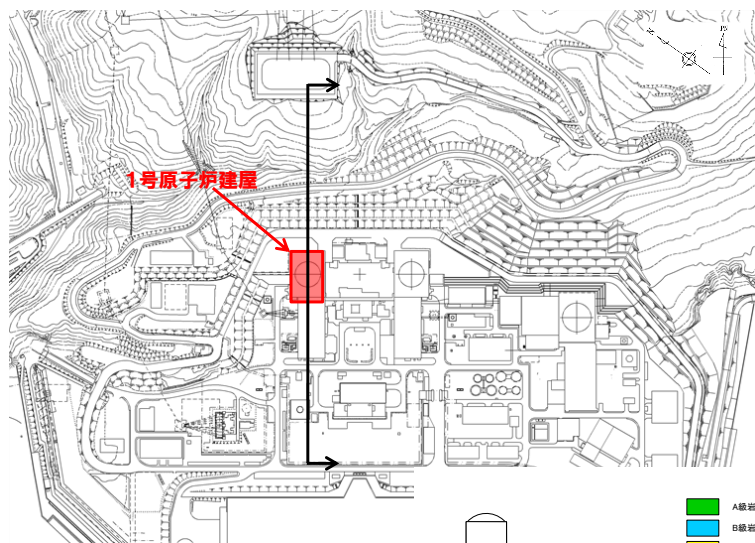
- 1, 2号炉観測点および3号炉観測点の応答スペクトル比より, 標高-250m観測点および標高-90m観測点では, 両観測点の応答スペクトルは, ほぼ同程度と考えられる。
- また, 標高+2.3m観測点では, 安山岩中である3号炉観測点の短周期側の地震動が増幅しないものと考えられる。

3.3 敷地地盤の振動特性に関する検討

一部加筆修正 (H26.3.12審査会合資料)

⑤ 傾斜構造, 入射角, 入射方位角による影響検討

○傾斜構造となっている1号原子炉建屋を通る海山断面について, 1次元地盤モデルおよび2次元地盤モデルの伝達関数は, ほぼ同程度か, 短周期側で1次元地盤モデルの伝達関数が大きめとなっていることから, 敷地地盤の傾斜構造による振動特性の影響は若干あると思われるが, 地震動評価に大きな影響を及ぼすものではないと考えられる。



1号炉心直下 伝達関数

地盤物性値

	密度 ρ (g/cm^3)	S波速度 V_s (km/s)	P波速度 V_p (km/s)	Q値
A級岩盤	2.2	1.5	3.2	100
B級岩盤	2.1	1.3	2.7	100
C級岩盤	1.9	1.1	2.4	100
D級岩盤	1.9	0.76	1.7	100

3.3 敷地地盤の振動特性に関する検討

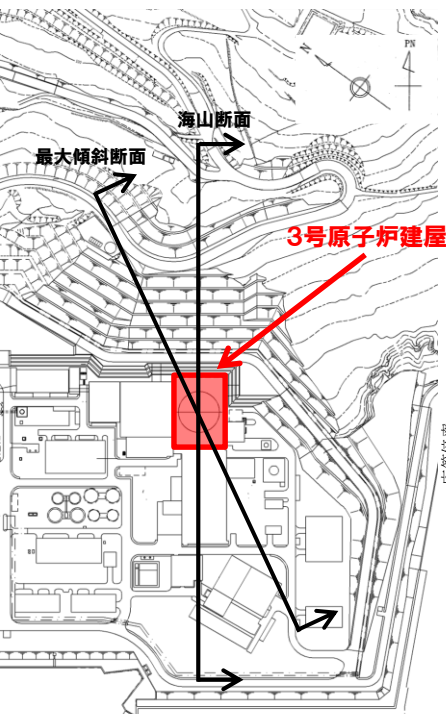
一部加筆修正 (H26.3.12審査会合資料)

⑤ 傾斜構造, 入射角, 入射方位角による影響検討

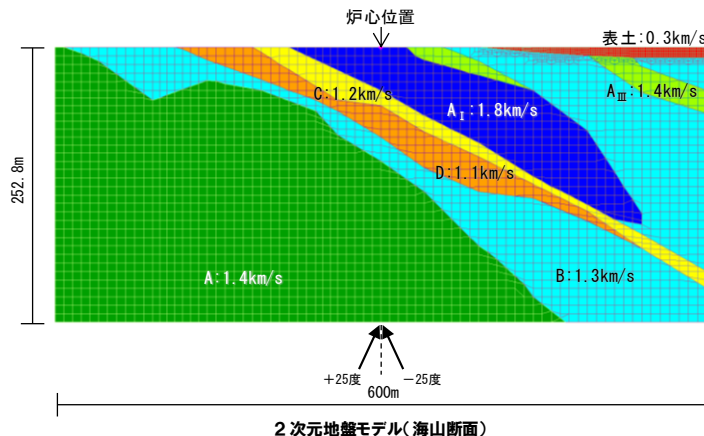
○3号炉地盤における振動特性について、海山断面モデルと最大傾斜断面モデルの2次元地盤モデルを用いて伝達関数を比較した結果、海山断面と最大傾斜断面には特異な増幅特性はみられず、ほぼ同様の振動特性を示している。

地盤物性値

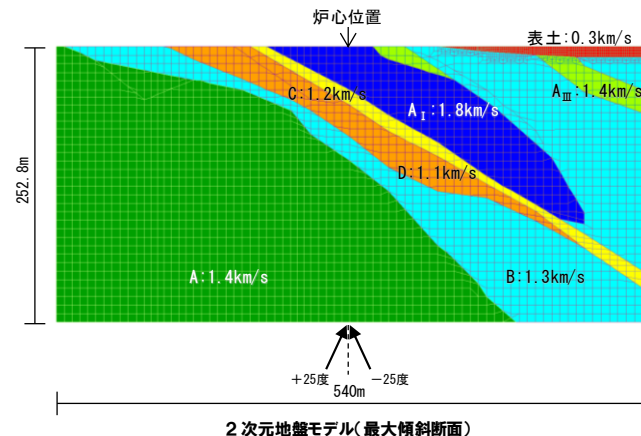
	密度 ρ (g/cm^3)	S波速度 V_s (km/s)	P波速度 V_p (km/s)	Q値
A _I 級岩盤	2.67	1.8	3.8	100
A _{III} 級岩盤	2.62	1.4	2.9	100
A級岩盤	2.20	1.4	3.0	100
B級岩盤	2.19	1.3	2.7	100
C級岩盤	2.01	1.2	2.5	100
D級岩盤	1.81	1.1	2.4	100
表土	1.81	0.3	0.73	50



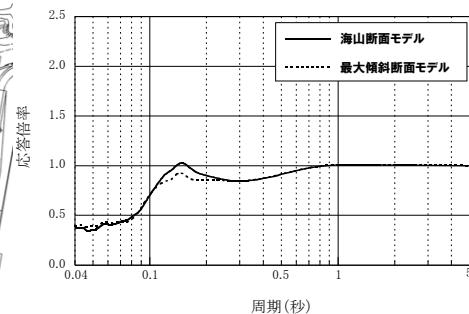
3号炉地盤モデル(断面位置)



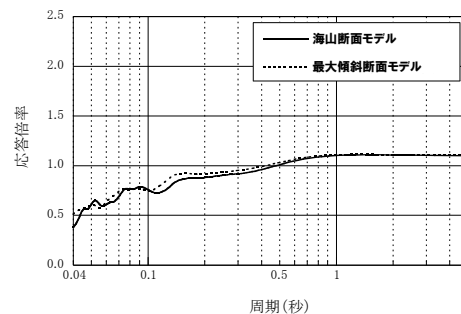
2次元地盤モデル(海山断面)



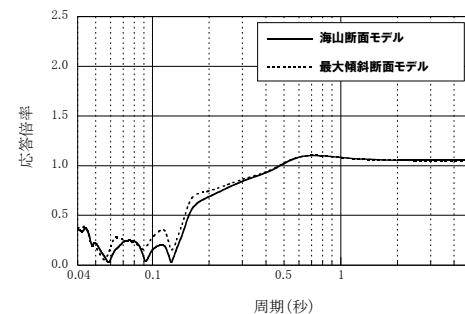
2次元地盤モデル(最大傾斜断面)



3号炉心直下 伝達関数(鉛直入射)



3号炉心直下 伝達関数(+25度)



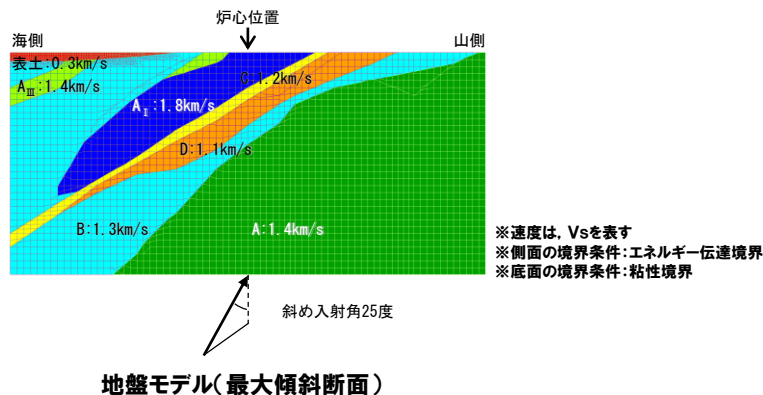
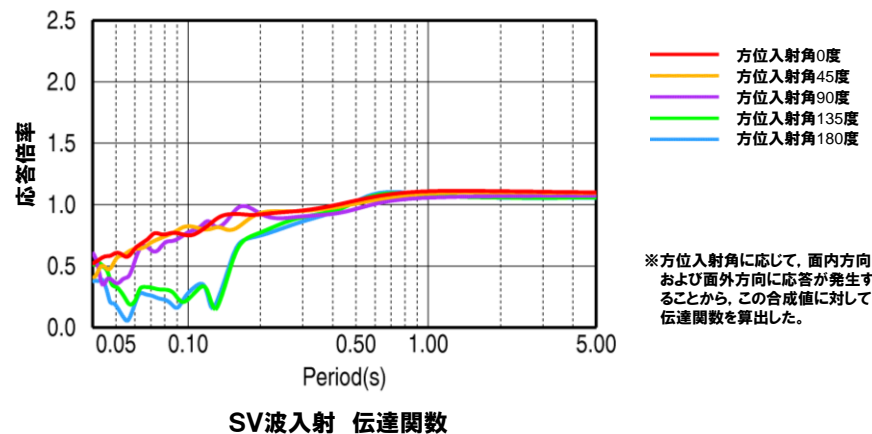
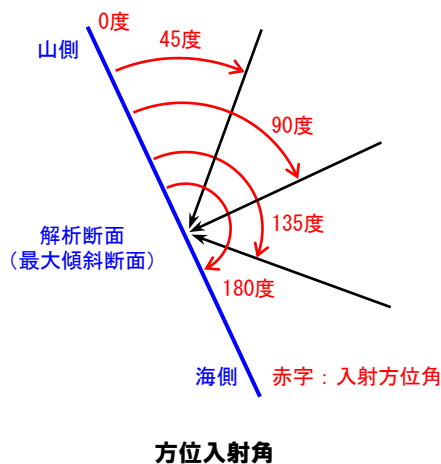
3号炉心直下 伝達関数(-25度)

3.3 敷地地盤の振動特性に関する検討

一部加筆修正 (H26.3.12審査会合資料)

⑤ 傾斜構造, 入射角, 入射方位角による影響検討

○3号原子炉建屋を通る最大傾斜断面の2次元地盤モデルを用いて, 入射角および方位入射角を同時に考慮し, SV波におけるモデル下端に対する炉心直下地表面の伝達関数(2E/2E)を算出して比較検討した結果, 方位入射を全周に亘って考慮した場合, 振動特性に違いはあるものの, 方位入射の影響により応答が大きく増幅する傾向はみられない。



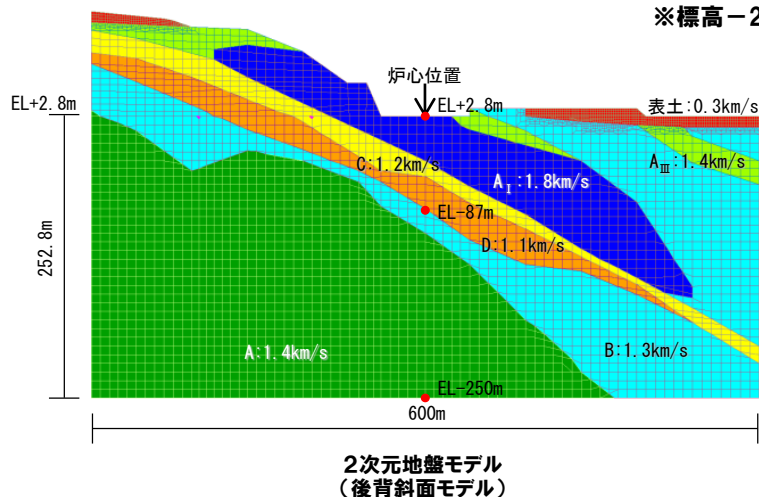
3.3 敷地地盤の振動特性に関する検討

一部加筆修正 (H26.3.12審査会合資料)

⑥ 観測記録と解析による検討の比較

○3号原子炉建屋を通る海山断面に3号炉後背斜面を考慮した2次元地盤モデルを用いて、地震計設置位置に対応する伝達関数($E+F/E+F^*$)と観測記録より得られる伝達関数($E+F/E+F$)を比較検討した結果、3号炉2次元地盤モデルは、解析上、ピーク値等の特性が顕著に表れる傾向にあるが、観測記録の特徴を概ね捉えられているものと考えられる。

※標高-250m位置のE+Fは、境界条件(粘性境界)による影響が小さいことから、モデル下端でのE+Fとした。

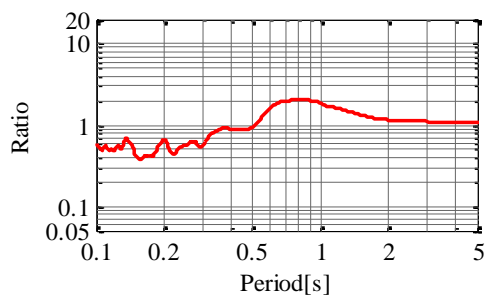


※速度は、 V_s を表す
 ※側面の境界条件:エネルギー伝達境界
 ※底面の境界条件:粘性境界
 ※入射角は、鉛直入射とする

地盤物性値

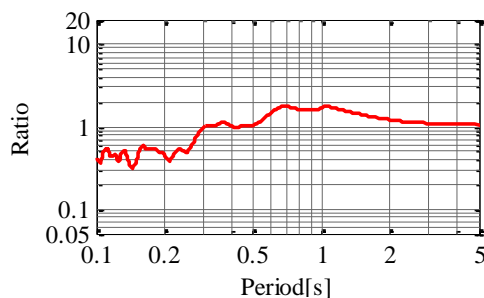
	密度 ρ (g/cm^3)	S波速度 V_s (km/s)	P波速度 V_p (km/s)	Q値
A _I 級岩盤	2.67	1.8	3.8	100
A _{III} 級岩盤	2.62	1.4	2.9	100
A級岩盤	2.20	1.4	3.0	100
B級岩盤	2.19	1.3	2.7	100
C級岩盤	2.01	1.2	2.5	100
D級岩盤	1.81	1.1	2.4	100
表土	1.81	0.3	0.73	50

観測記録による伝達関数



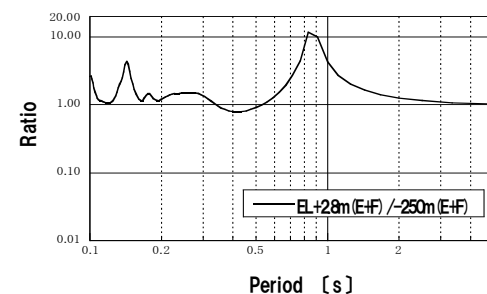
NS方向

3号観測点 フーリエスペクトル比(標高+2.3m/-250m)



EW方向

3号炉地盤モデルによる伝達関数



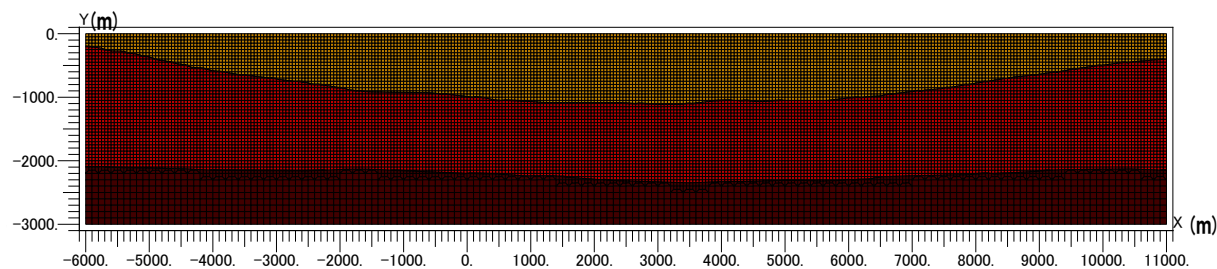
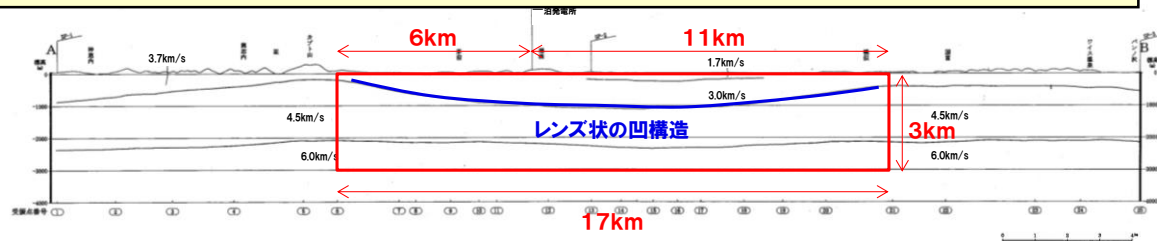
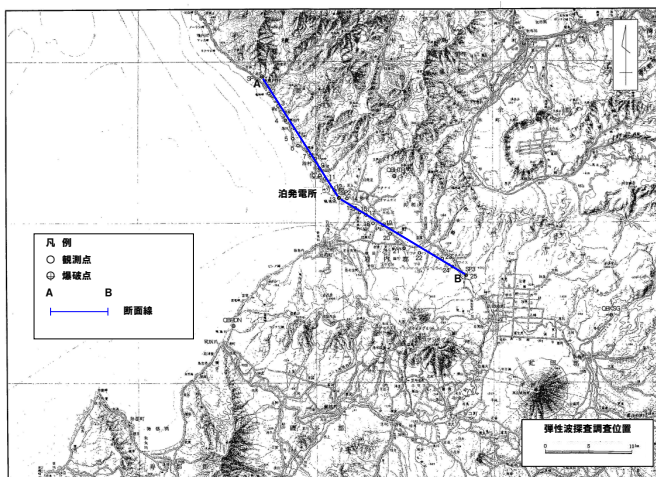
3号炉地盤モデル(後背斜面モデル)伝達関数

3.3 敷地地盤の振動特性に関する検討

一部加筆修正 (H26.3.12審査会合資料)

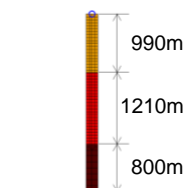
⑦ フォーカシングに関する検討

○泊発電所敷地を含む領域のP波速度3.0km/s層と4.5km/s層の境界において、緩やかな傾斜ではあるがレンズ状の凹構造の地盤がみられることから、敷地周辺で実施した弾性波探査結果による断面を用いて2次元地盤モデルによる解析検討を実施した。

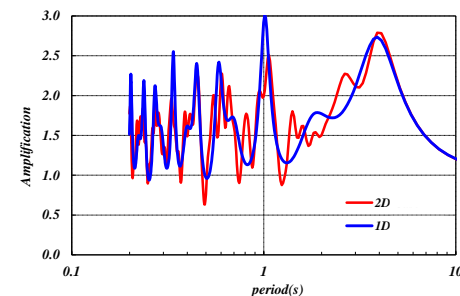


↑ 泊発電所
2次元FEMモデル

	P波速度 Vp(m/s)	S波速度 Vs(m/s)	密度 ρ(g/cm ³)	Q値
	3000	1300	2.3	100
	4500	2400	2.5	100
	6000	3700	2.7	150
—	6000	3700	2.7	150



泊発電所位置
1次元モデル



伝達関数

○2次元FEMモデルと1次元モデルを比較した結果、泊発電所位置での水平方向の伝達関数は同様の傾向となっており、レンズ状の凹構造による特異な傾向はみられない。

3.4 地震動評価に用いる地下構造モデルの検討

再掲 (H27.12.25審査会合資料)

敷地地盤の振動特性に関する検討 まとめ

- 地震動評価に用いる地下構造モデルとして、敷地全体に分布する火砕岩類に基づいた1次元モデルを設定した。
- しかしながら、敷地全体に傾斜構造がみられること、3号炉地盤に安山岩およびD級岩盤が局所的に存在することから、観測記録を用いた振動特性に関する検討、および、2次元FEMにより敷地地盤をモデル化し、振動特性に関する検討を実施した。

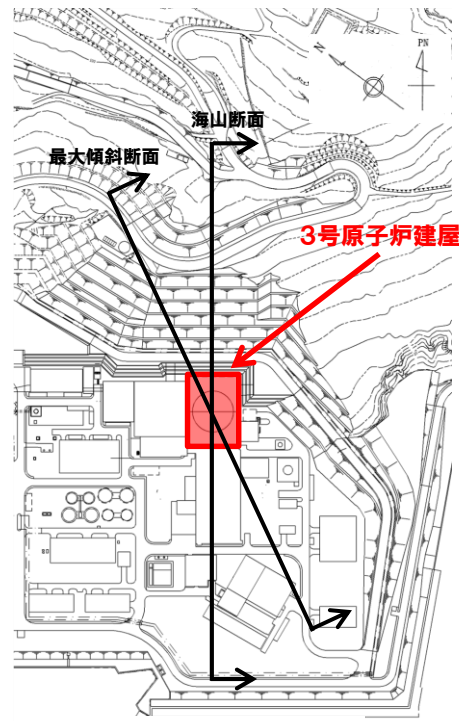
- 敷地地盤の構造の特徴(傾斜構造、安山岩等の分布)を踏まえ、振動特性評価を実施した結果、地質構造の特徴、入射方向等による振動特性への影響はみられるものの、特異な増幅はみられないことを確認した。
- 特に安山岩により短周期側の応答が低減されることを確認した。

地震動評価モデルへの展開

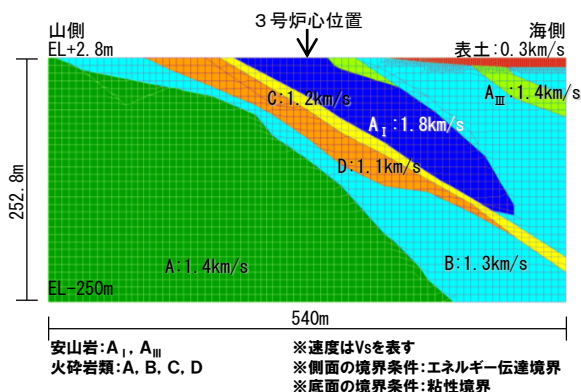
- 地震動評価に用いる地盤モデルは、安全側の配慮として、「3号炉地盤に局所的に存在する安山岩による応答の低減効果」を考慮しない。



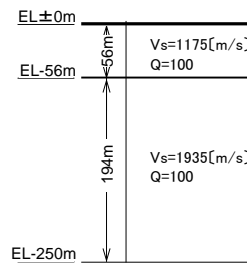
- 2次元FEMにより敷地地盤をモデル化した最大傾斜断面モデルの伝達関数は、1次元モデル(敷地全体モデル)の伝達関数と比較して、概ね同程度以下となっている。
- 敷地全体に分布する火砕岩類に基づいた1次元モデル(敷地全体モデル)を安全側のモデルとして採用する。



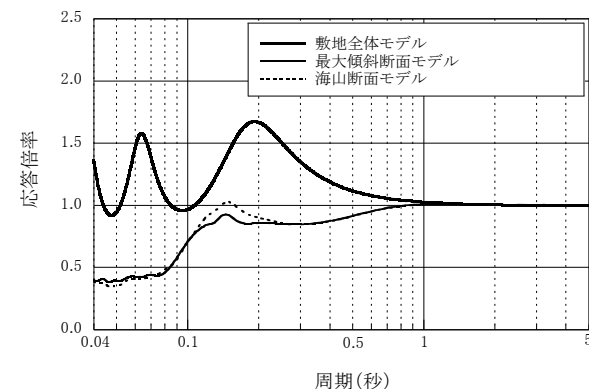
3号炉地盤モデル(断面位置)



3号炉地盤モデル(最大傾斜断面)



敷地全体モデル



各地盤モデルによる伝達関数

4. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動

4.1 検討用地震の選定

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

検討用地震の選定方針

< 敷地に大きな影響を及ぼす地震の選定 >

- 被害地震および活断層による地震を以下の地震発生様式毎に分類し、敷地に大きな影響を及ぼす地震を選定

内陸地殻内地震

内陸地殻内地震(日本海東縁部の地震)*

海洋プレート内地震

プレート間地震

火山性の地震

< 敷地に与える影響を比較 >

- 地震発生様式毎に距離減衰式を用いて、敷地で想定される地震動を比較
- 距離減衰式には、Noda et al. (2002) を使用

< 検討用地震の選定 >

- 地震発生様式を考慮して敷地に特に大きな影響を及ぼすと考えられる地震を検討用地震として選定

応答スペクトルに基づく地震動評価

断層モデルを用いた手法による地震動評価

※地震調査委員会(2003)における北海道北西沖から佐渡島北方沖にかかる領域の地震を対象とする。日本海東縁部で発生する地震は、防災科学技術研究所他によって行われたひずみ集中帯の重点的調査観測・研究プロジェクトおよび染井ほか(2010)において、内陸地殻内地震と震源特性について類似性が指摘されていることから、内陸地殻内地震として分類し、1993年北海道南西沖地震の震源域等の知見を地震動評価において考慮することとして、内陸地殻内地震(日本海東縁部の地震)とする。

4.1 検討用地震の選定

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

敷地に大きな影響を及ぼす地震の選定

○地震の分類

「1. 敷地周辺の地震発生状況」および「2. 敷地周辺の活断層の分布」で整理した被害地震および活断層を「内陸地殻内地震」、
「内陸地殻内地震(日本海東縁部の地震)」、「海洋プレート内地震およびプレート間地震」、「火山性の地震」に分類する。

○敷地に大きな影響を及ぼす地震の選定

気象庁震度階級関連解説表によると、地震により建物等に被害が発生するのは震度5弱(1996年以前は、震度V)程度以上であることから、敷地に大きな影響を及ぼす地震として、敷地周辺における揺れが震度5弱(震度V)程度以上のものを選定する。

● 木造建物(住宅)の状況

震度階級	木造建物(住宅)	
	耐震性が高い	耐震性が低い
5弱	—	壁などに軽微なひび割れ・亀裂がみられることがある。
5強	—	壁などにひび割れ・亀裂がみられることがある。
6弱	壁などに軽微なひび割れ・亀裂がみられることがある。	壁などのひび割れ・亀裂が多くなる。 壁などに大きなひび割れ・亀裂が入ることがある。 瓦が落下したり、建物が傾いたりすることがある。倒れるものもある。
6強	壁などにひび割れ・亀裂がみられることがある。	壁などに大きなひび割れ・亀裂が入るものが多くなる。 傾くものや、倒れるものが多くなる。
7	壁などのひび割れ・亀裂が多くなる。 まれに傾くことがある。	傾くものや、倒れるものがさらに多くなる。

(注1) 木造建物(住宅)の耐震性により2つに区分けた。耐震性は、建築年代の新しいものほど高い傾向があり、概ね昭和56年(1981年)以前は耐震性が低く、昭和57年(1982年)以降には耐震性が高い傾向がある。しかし、構法の違いや壁の配置などにより耐震性に幅があるため、必ずしも建築年代が古いというだけで耐震性の高低が決まるものではない。既存建築物の耐震性は、耐震診断により把握することができる。

(注2) この表における木造の壁のひび割れ、亀裂、損壊は、土壁(割り竹下地)、モルタル仕上げ(ラス、金網下地を含む)を想定している。下地の弱い壁は、建物の変形が少ない状況でも、モルタル等が剥離し、落下しやすくなる。

(注3) 木造建物の被害は、地震の際の地震動の周期や継続時間によって異なる。平成20年(2008年)岩手・宮城内陸地震のように、震度に比べ建物被害が少ない事例もある。

● 鉄筋コンクリート造建物の状況

震度階級	鉄筋コンクリート造建物	
	耐震性が高い	耐震性が低い
5強	—	壁、梁(はり)、柱などの部材に、ひび割れ・亀裂が入ることがある。
6弱	壁、梁(はり)、柱などの部材に、ひび割れ・亀裂が入ることがある。	壁、梁(はり)、柱などの部材に、ひび割れ・亀裂が多くなる。
6強	壁、梁(はり)、柱などの部材に、ひび割れ・亀裂が多くなる。	壁、梁(はり)、柱などの部材に、斜めやX状のひび割れ・亀裂がみられることがある。 1階あるいは中間階の柱が崩れ、倒れるものがある。
7	壁、梁(はり)、柱などの部材に、ひび割れ・亀裂がさらに多くなる。 1階あるいは中間階が変形し、まれに傾くものがある。	壁、梁(はり)、柱などの部材に、斜めやX状のひび割れ・亀裂が多くなる。 1階あるいは中間階の柱が崩れ、倒れるものが多くなる。

(注1) 鉄筋コンクリート造建物では、建築年代の新しいものほど耐震性が高い傾向があり、概ね昭和56年(1981年)以前は耐震性が低く、昭和57年(1982年)以降は耐震性が高い傾向がある。しかし、構造形式や平面的、立面的な耐震壁の配置により耐震性に幅があるため、必ずしも建築年代が古いというだけで耐震性の高低が決まるものではない。既存建築物の耐震性は、耐震診断により把握することができる。

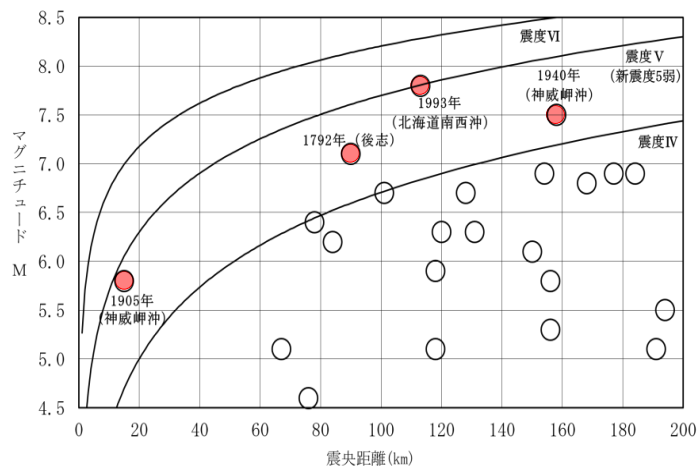
(注2) 鉄筋コンクリート造建物は、建物の主体構造に影響を受けていない場合でも、軽微なひび割れがみられることがある。

気象庁震度階級関連解説表
気象庁、消防庁(2009)より抜粋

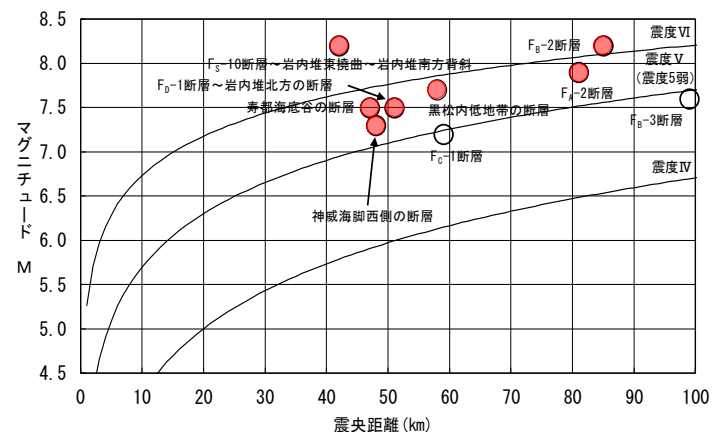
地震の分類

○敷地に大きな影響を及ぼす地震

気象庁震度階級関連解説表より震度5弱(1996年以前は、震度V)程度以上の地震を発生様式別に分類して選定する。



敷地周辺の被害地震のマグニチュード-震央距離図



敷地周辺の活断層から想定される地震のマグニチュード-震央距離図

○内陸地殻内地震

被害地震については、地震の規模と震央距離との関係から敷地での震度がV程度以上と推定される内陸地殻内地震はみられないが、震度IVの領域にあって震度Vに準ずる地震として1792年後志の地震および1905年神威岬沖の地震がある。

また、敷地に影響を及ぼすおそれのある活断層による地震として、神威海脚西側の断層、寿都海底谷の断層、黒松内低地帯の断層、F_A-2断層、F_S-10～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜およびF_D-1断層～岩内堆北方の断層による地震がある。

○内陸地殻内地震(日本海東縁部の地震)

被害地震については、地震の規模と震央距離との関係から敷地での震度がV程度以上と推定される日本海東縁部の地震として、1993年北海道南西沖地震がある。また、震度IVの領域にあって震度Vに準ずる地震として1940年神威岬沖の地震がある。

敷地に影響を及ぼすおそれのある活断層による地震としてF_B-2断層による地震がある。

○プレート間地震および海洋プレート内地震

敷地での震度がV程度以上と推定されるプレート間地震および海洋プレート内地震はみられない。

なお、過去に2003年十勝沖地震のようなプレート間地震および1993年釧路沖地震のような海洋プレート内の地震が発生しているが、敷地から300km以上で発生した地震であり、敷地に影響を及ぼすような地震ではない。

また、太平洋プレートの沈み込みに伴う地震は、敷地周辺では約150km以上で発生している。

これらのことから、敷地周辺で発生するプレート間地震および海洋プレート内地震は、敷地に及ぼす影響が内陸地殻内地震および日本海東縁部の地震を上回るものではないと考えられる。

○火山性の地震

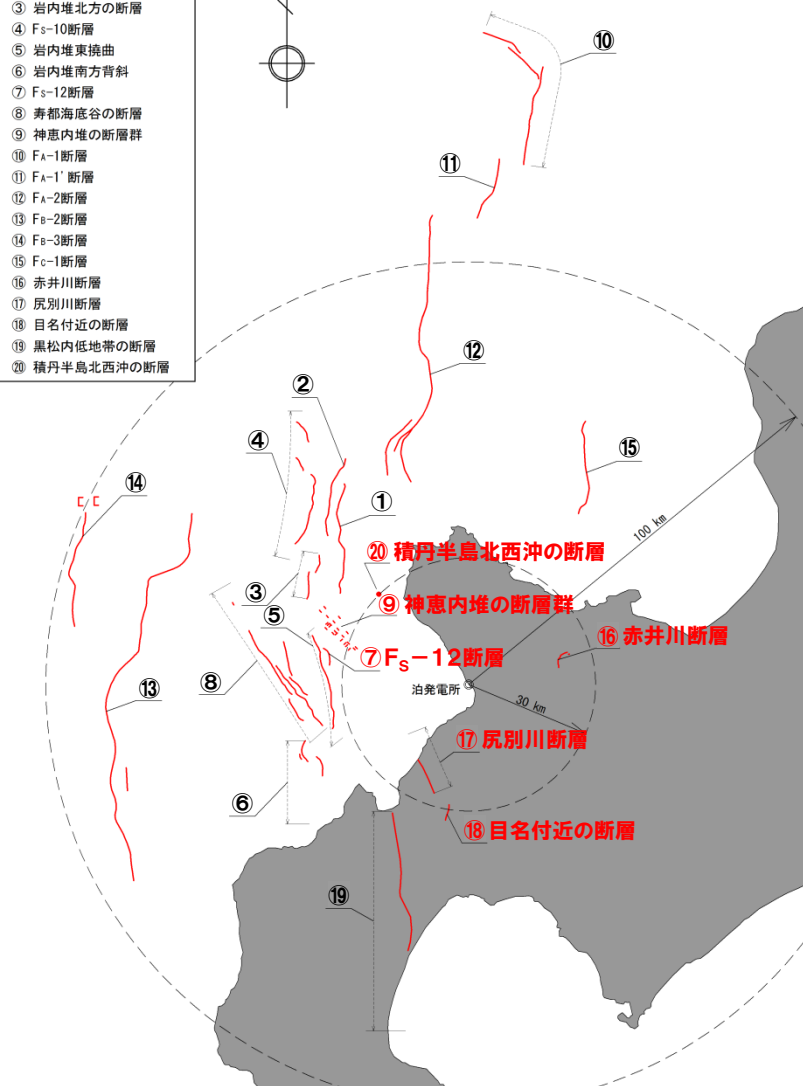
被害地震については、敷地周辺で過去に有珠山の噴火に関連すると想定されている1910年有珠山の地震が発生しているが、マグニチュード5.1、震央距離67kmの地震であり、敷地において震度IV未満の地震と推定されることから、敷地に影響を及ぼすような地震ではない。

4.1 検討用地震の選定

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

孤立した短い活断層の取り扱い

- ① 神威海脚西側の断層
- ② F_a-1断層
- ③ 岩内堆北方の断層
- ④ F_s-10断層
- ⑤ 岩内堆東横曲
- ⑥ 岩内堆南方背斜
- ⑦ F_s-12断層
- ⑧ 寿都海底谷の断層
- ⑨ 神恵内堆の断層群
- ⑩ F_a-1断層
- ⑪ F_a-1'断層
- ⑫ F_a-2断層
- ⑬ F_b-2断層
- ⑭ F_b-3断層
- ⑮ F_c-1断層
- ⑯ 赤井川断層
- ⑰ 尻別川断層
- ⑱ 目名付近の断層
- ⑳ 積丹半島北西沖の断層



【敷地内および敷地周辺の地質・地質構造調査に係る審査ガイド】

○孤立した短い活断層については、地表で認められる活断層長さが震源断層の長さを示さないことから、対象地域での地震発生層の厚さ、重力異常や地質断層を参考とした地下構造、地質構造を十分に考慮して、断層長さが設定される必要がある。



※地震発生層の上端深さを2km、下端深さを18km、その厚さを16kmとし、断層傾斜角45°を仮定した場合、地震発生層を飽和した震源断層の断層幅は、22.6kmとなる。したがって、ここでは、断層長さが22.6km以下の活断層を『孤立した短い活断層』として整理する。

○審査ガイドを踏まえて、ここでは、断層長さが22.6km以下の活断層を『孤立した短い活断層』として整理する。

断層の名称	断層長さ (km)	マグニチュード ^{※1} M	震央距離 Δ(km)
⑦F _s -12断層	6.7	6.2	34
⑨神恵内堆の断層群	—	—	34
⑯赤井川断層	5	6.0	23
⑰尻別川断層	16	6.8	22
⑱目名付近の断層	5	6.0	31
⑳積丹半島北西沖の断層	—	—	30

※1: マグニチュードは松田(1975)による断層長さ地震のマグニチュードの関係式による

※: 左図赤字は、孤立した短い活断層として整理する活断層

4.1 検討用地震の選定

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

検討用地震の選定

- 敷地に影響を及ぼす地震の発生様式は、内陸地殻内地震であり、逆断層を想定している。
- 地震の規模と震央距離との関係から選定された内陸地殻内地震(「孤立した短い活断層」を含む。)および内陸地殻内地震(日本海東縁部の地震)について、Noda et al. (2002) の手法を用い、応答スペクトルに基づく地震動評価を行い、敷地に特に大きな影響を及ぼすと考えられる地震を検討用地震として選定する。
- なお、評価にあたっては、Noda et al. (2002) による内陸地殻内地震の補正係数は、考慮しない。

検討用地震選定のための内陸地殻内地震の諸元

名称		断層長さ (km)	傾斜方向※1	マグニチュードM	震央距離 Δ (km)	等価震源距離 (km)	
内陸地殻内地震	1905年神威岬沖の地震	—	—	5.8	15	16	
	1792年後志の地震	—	—	7.1	90	92	
	神威海脚西側の断層による地震	31.5	西傾斜	7.3 ※2	48	53	
	F _D -1断層～岩内堆北方の断層による地震※3	39	—	7.5 ※2	51	57	
	寿都海底谷の断層による地震	42	概ね東傾斜	7.5 ※2	47	54	
	黒松内低地帯の断層による地震	51	西傾斜	7.7 ※2	58	66	
	F _A -2断層による地震	65	西傾斜	7.9 ※2	81	90	
	F _S -10断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震※3	98	西傾斜	8.2 ※2	42	67	
	孤立した短い活断層	赤井川断層による地震	22.6 (5) ※4	—	7.1 ※2	23	29
		目名付近の断層による地震	22.6 (5) ※4	西傾斜	7.1 ※2	31	36
		F _S -12断層による地震	22.6 (6.7) ※4	西傾斜	7.1 ※2	34	38
		尻別川断層による地震	22.6 (16) ※4	西傾斜	7.1 ※2	22	28
		神恵内堆の断層群による地震	22.6 (—) ※4	—	7.1 ※2	34	38
		積丹半島北西沖の断層による地震	22.6 (—) ※4	東傾斜	7.1 ※2	30	35
東縁部の地震	1940年神威岬沖の地震	—	—	7.5	158	159	
	1993年北海道南西沖地震	—	—	7.8	113	122	
	F _B -2断層による地震	101	西傾斜	8.2 ※2	85	100	

※1 地質調査結果および各種知見より傾斜方向を推定

※2 活断層による地震のマグニチュードは、松田(1975)による断層長さ地震のマグニチュードの関係式による

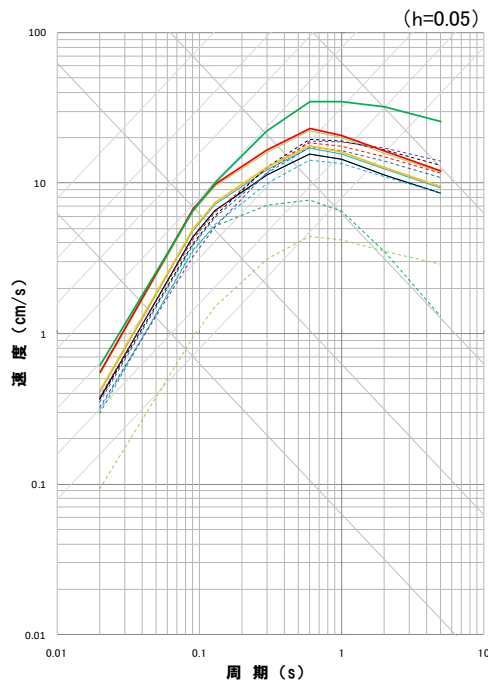
※3 一括もしくは連動の対象として評価

※4 ()内は、地質調査結果に基づく断層長さ

4.1 検討用地震の選定

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

内陸地殻内地震の応答スペクトルの比較



「尻別川断層による地震」

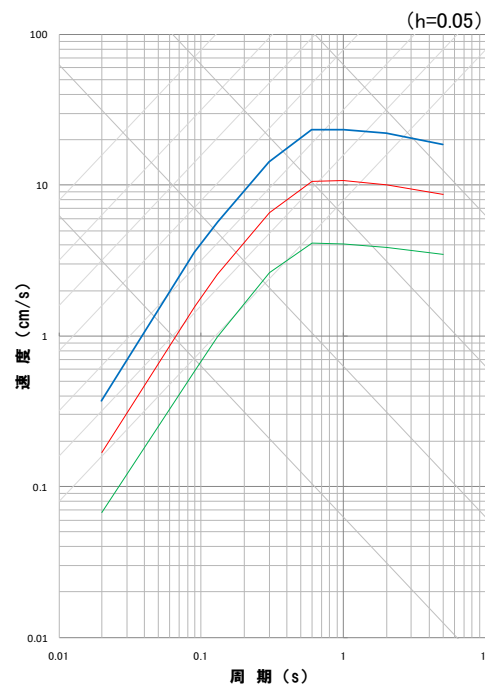
および「 F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震」の応答スペクトルが全周期帯で他の評価結果を包絡していることから、上記の2地震を検討用地震として選定する。

また、「積丹半島北西沖の断層による地震」の応答スペクトルが比較的大きく、断層の傾斜方向が敷地側であることから、この地震についても、上記の2地震に加えて検討用地震として選定する。

- 1905年神威岬沖の地震
- 1792年後志の地震
- 神威海脚西側の断層による地震
- F_D-1 断層～岩内堆北方の断層による地震
- 寿都海底谷の断層による地震
- 黒松内低地帯の断層による地震
- F_A-2 断層による地震
- F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震
- 赤井川断層による地震
- 目名付近の断層による地震
- F_S-12 断層による地震
- 尻別川断層による地震
- 神恵内堆の断層群による地震
- 積丹半島北西沖の断層による地震

※ Noda et al. (2002) による応答スペクトルは、 $V_s=1.4\text{km/s}$ として算定

内陸地殻内地震(日本海東縁部の地震)の応答スペクトルの比較



「 F_B-2 断層による地震」の応答スペクトルが全周期帯で他の評価結果を包絡していることから、上記の地震を検討用地震として選定する。

- 1940年神威岬沖の地震
- 1993年北海道南西沖地震
- F_B-2 断層による地震

※ Noda et al. (2002) による応答スペクトルは、 $V_s=1.4\text{km/s}$ として算定

4.2 地震発生層の設定

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

地震発生層の設定(内陸地殻内地震)

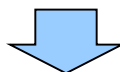
○地震発生層の設定にあたっては、敷地周辺で実施した弾性波探査結果、微小地震分布等を総合的に判断して設定する。

○敷地周辺で実施した弾性波探査結果
地震基盤とみなせる層の上端深さ 2.2km

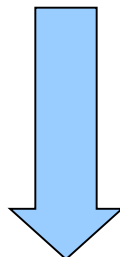
○地震調査委員会(2014) ※黒松内低地断層帯の評価を参照
地震発生層上端深さ : 2km
地震発生層下端深さ : 15km

○敷地周辺のキュリー点深度(大久保(1984))
地震発生層の下端の目安とされる、キュリー点深度の1.5倍の深度:約10~15km

○微小地震分布(敷地周辺におけるD10-D90評価)
D10:3.9km, D90:13.8km



○敷地周辺の地震発生層
上端深さ3km程度、下端深さ15km程度と想定



※上端深さについては、地震動評価においては2.2kmと考えられるが、地震調査委員会(2014)を踏まえ、2kmと設定

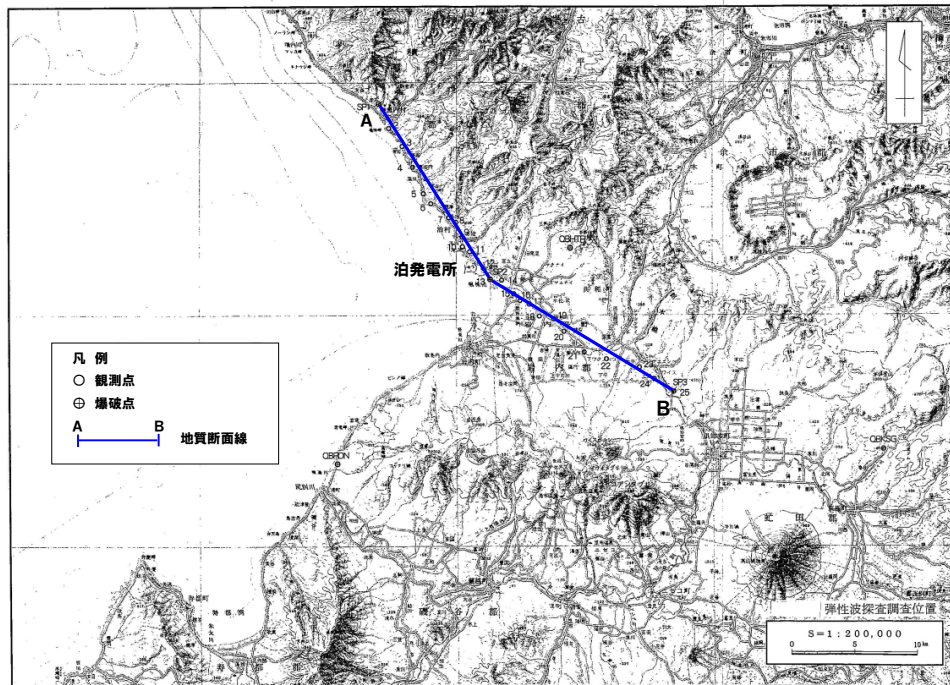
※下端深さについては、孤立した短い活断層において、傾斜角45°を仮定した場合、 $M_0 = 7.5 \times 10^{18} \text{N}\cdot\text{m}$ を下回ることから、これを上回るように安全側に18kmと設定

○地震動評価においては、安全側に上端深さ2km、下端深さ18kmと設定
(地震発生層厚さ16km)

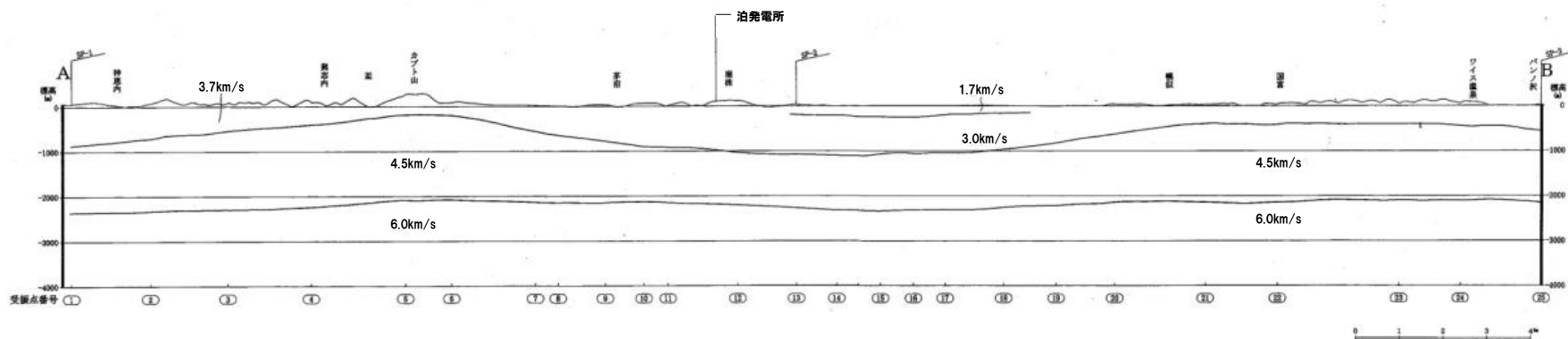
4.2 地震発生層の設定

再掲 (H27.12.25審査会合資料)

敷地周辺で実施した弾性波探査結果



○地震基盤とみなせる層の上端深さ
 標高-2200mで地震基盤とみなせるP波速度
 6km/s(S波速度3.7km/s相当)の層に到達

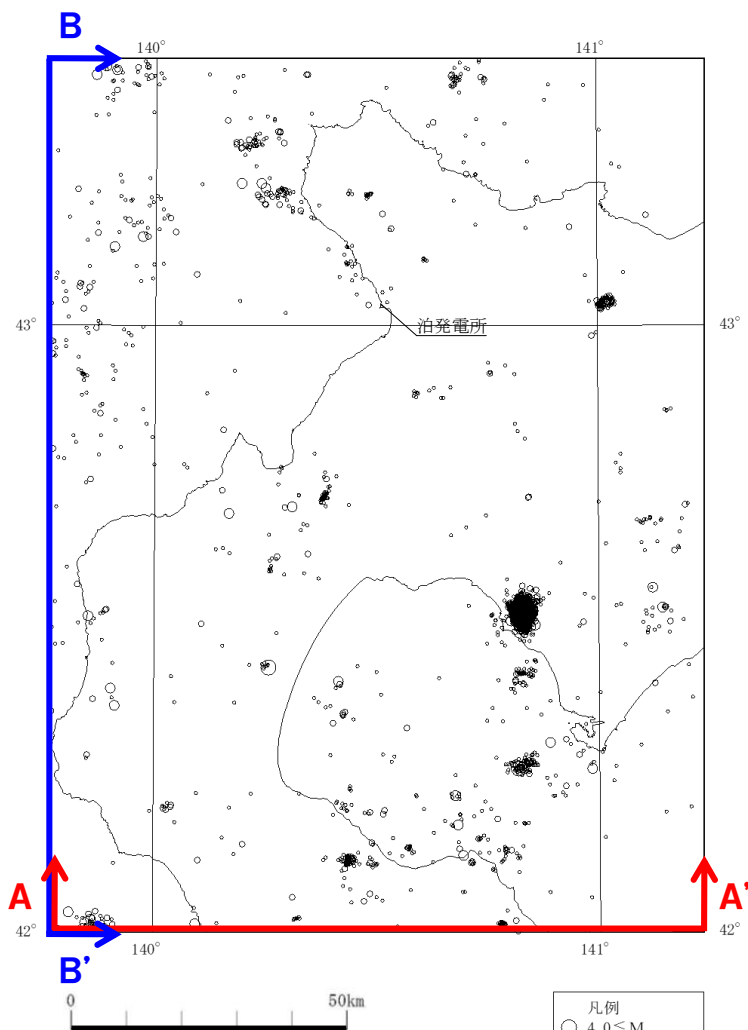


4. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動

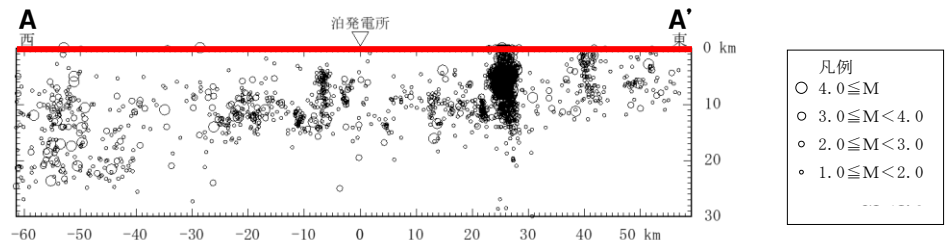
4.2 地震発生層の設定

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

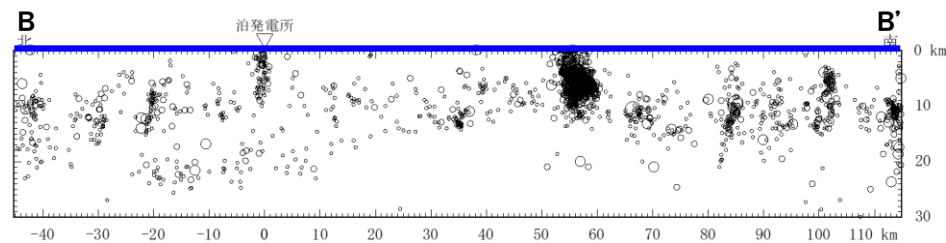
敷地周辺におけるD10-D90評価



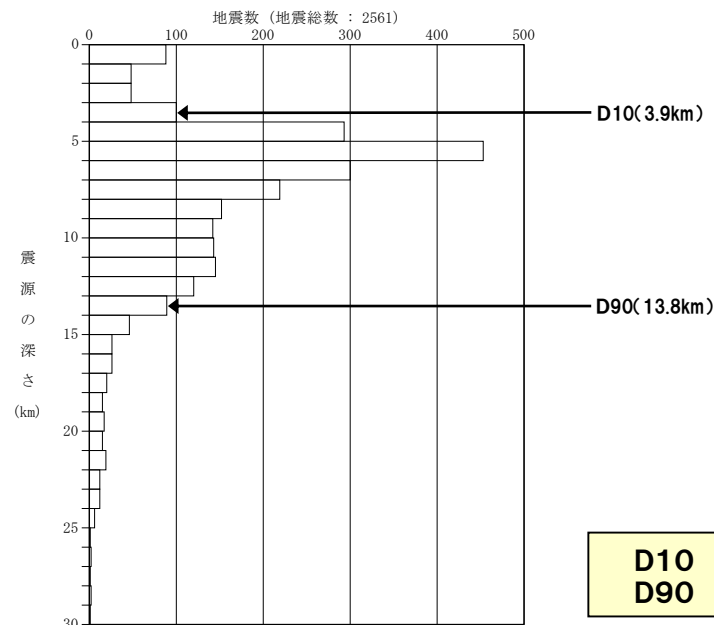
気象庁で観測された地震の震央分布および震源鉛直分布
(深さ30km以浅, M ≥ 1)
(1983年1月~2012年12月)
[「気象庁地震カタログ」より作成]



鉛直方向震源分布(A-A'断面)



鉛直方向震源分布(B-B'断面)



4.3 検討用地震の地震動評価

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

検討用地震の地震動評価手法

検討用地震の地震動評価は、「応答スペクトルに基づく地震動評価」および「断層モデルを用いた手法による地震動評価」の双方を実施

○基本震源モデルの設定にあたっては、複数の方法により断層パラメータを評価し、主要な断層パラメータの比較から、地震動評価に与える影響が大きいと考えられる方法を採用する。

○応答スペクトルに基づく地震動評価手法について

- 解放基盤表面における水平および鉛直方向の地震動評価ができること、震源の拡がりを考慮できること、地震観測記録を用いて諸特性(地域特性等)を考慮できることから、Noda et al.(2002)の方法を用いる。
- 内陸地殻内地震については、内陸地殻内で発生した適切な地震観測記録が得られていないことから、Noda et al.(2002)の方法に従って求めた地盤増幅率を用いて応答スペクトルを補正する。なお、内陸地殻内地震の補正係数は安全側に考慮しない。
- 内陸地殻内地震(日本海東縁部の地震)については、日本海東縁部で発生した1993年北海道南西沖地震等の地震観測記録が得られていることから、観測記録を基にNoda et al.(2002)による応答スペクトルに対する比率を求め、日本海東縁部の地震の補正係数として用いる。
- 地震規模は、松田式により算定するが、異なる関係式により算定した結果も踏まえて評価する。

○断層モデルを用いた手法による地震動評価手法について

- 評価する断層の近傍で発生した地震で要素地震として適切な観測記録が得られていないことから※、短周期側を統計的グリーン関数法(Dan et al.(1989)), 長周期側を理論的手法(波数積分法)を適用したハイブリッド合成法により評価する。
- PS検層結果、弾性波探査結果等を基に、敷地の地震観測記録に基づき設定した地下構造モデルを用いて評価する。
- なお、地震動評価においては、プラントノースを基準としたNS、EW方向として評価する。

※「尻別川断層による地震」、「 F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震」および「積丹半島北西沖の断層による地震」については、断層近傍で発生した地震が観測されていない。また、「 F_B-2 断層による地震」については、断層近傍で発生した地震の観測記録について、要素地震として適切な観測記録ではないことを確認しているものの、 F_B-2 断層の位置する日本海東縁部で発生した1993年北海道南西沖地震およびその余震について、敷地で地震観測記録が得られていることから、審査会合でのコメントを踏まえ、地震規模等を再度確認した上で、この地震観測記録を要素地震とする経験的グリーン関数法を用いた地震動評価を実施する。

4. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動

4.3 検討用地震の地震動評価

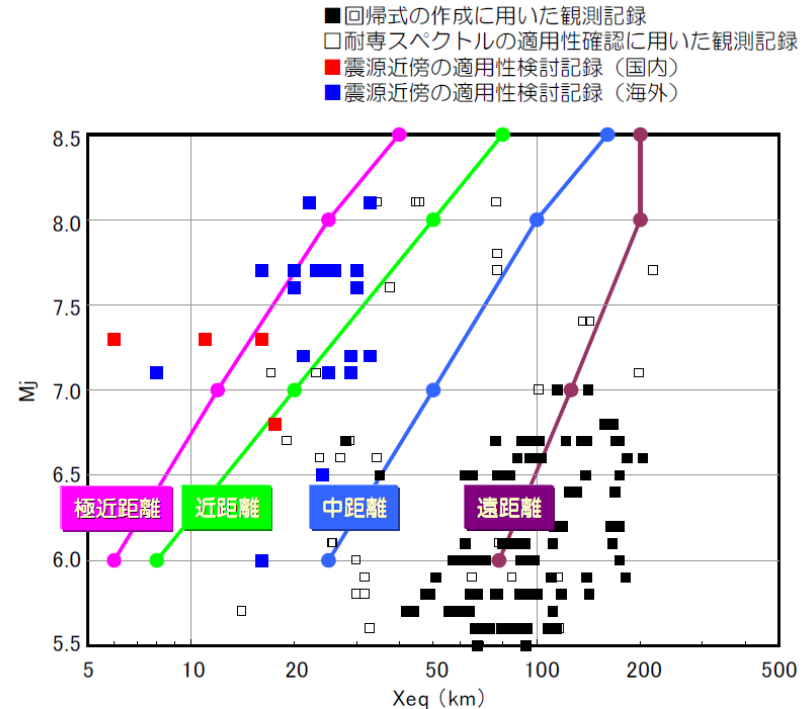
Noda et al. (2002)について

○応答スペクトルに基づく地震動評価で用いているNoda et al. (2002)は、国内で観測された地震観測記録に基づき、下表のとおり、極近距離、近距離、中距離、遠距離毎にマグニチュード(M)と等価震源距離(X_{eq})に応じてコントロールポイントを定めている。

Noda et al. (2002) のコントロールポイント

	M	X_{eq} (km)	コントロールポイントの座標 pS_v (cm/s)							
			A	B	C	D	E	F	G	H
			T_A (s)	T_B (s)	T_C (s)	T_D (s)	T_E (s)	T_F (s)	T_G (s)	T_H (s)
			0.02	0.09	0.13	0.30	0.60	1.00	2.00	5.00
極近距離	8.5	40	1.62	18.44	27.32	47.87	68.05	64.66	53.52	40.06
	8	25	1.69	20.05	28.96	48.22	67.80	65.25	52.51	38.35
	7	12	1.40	17.20	24.84	33.86	43.42	36.42	25.15	17.85
	6	6	1.04	12.82	18.51	21.84	23.17	17.41	9.64	3.88
近距離	8.5	80	0.73	7.36	11.43	22.92	34.79	32.58	27.60	21.96
	8	50	0.67	7.45	11.17	20.05	28.65	27.06	22.70	17.19
	7	20	0.78	9.44	13.64	19.10	24.83	20.69	14.46	10.37
	6	8	0.77	9.45	13.65	16.23	17.18	12.73	7.16	2.89
中距離	8.5	160	0.26	2.22	3.67	9.45	15.17	14.83	13.64	12.26
	8	100	0.32	3.08	4.86	10.27	16.04	14.96	12.73	10.37
	7	50	0.23	2.65	4.01	6.02	7.64	6.68	4.87	3.64
	6	25	0.21	2.49	3.60	4.54	4.84	3.98	2.07	0.86
遠距離	8.5	200	0.18	1.44	2.43	6.87	11.17	11.17	10.67	10.04
	8	200	0.10	0.80	1.35	3.82	6.21	6.21	5.93	5.58
	7	125	0.046	0.43	0.70	1.34	1.81	1.59	1.26	1.05
	6	78	0.041	0.45	0.65	0.95	1.03	0.80	0.49	0.22

pS_v の値は、減衰定数5%の擬似速度応答スペクトルの絶対値



Noda et al. (2002) の地震データの比較 (東京電力(2009))

○Noda et al. (2002) の検討データ

- マグニチュード(M): $5.5 \leq M \leq 7.0$
- 震源深さ(h): $h \leq 60\text{km}$
- 等価震源距離(X_{eq}): $28\text{km} \leq X_{eq} \leq 202\text{km}$

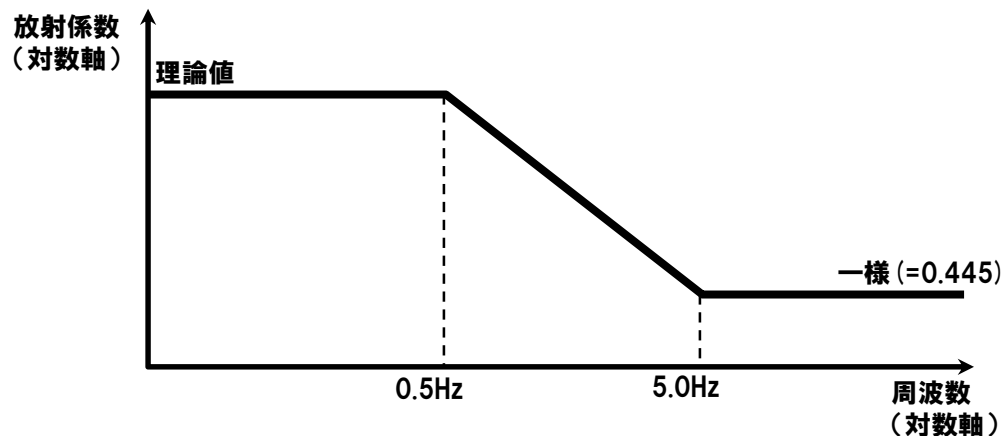
○観測記録を用いて距離減衰式の適用性について検討した際に用いた地震の諸元

- マグニチュード(M): $5.4 \leq M \leq 8.1$
- 震源深さ(h): $h \leq 60\text{km}$
- 等価震源距離(X_{eq}): $14\text{km} \leq X_{eq} \leq 218\text{km}$

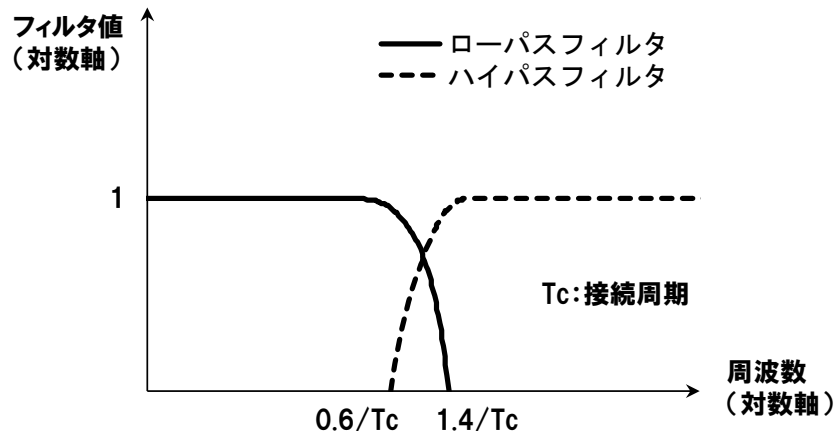
4.3 検討用地震の地震動評価

断層モデルを用いた手法について(放射係数およびマッチングフィルター)

- 放射係数は, Kamae and Irikura(1992)および香川(2004)を参考に, 以下のとおり設定している。
 - 0.5Hz以下:Aki and Richards(1980)により, 要素断層とサイトの位置関係およびすべり方向により算定
 - 5.0Hz以上:Boore and Boatwright(1984)による等方的な値
 - 0.5~5Hz:両対数軸上で直線補間



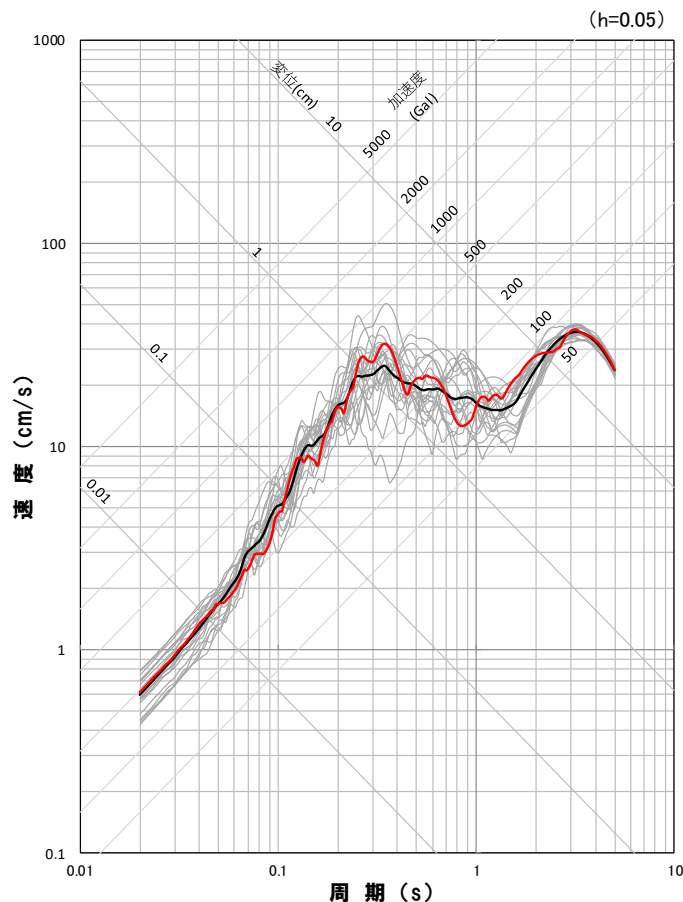
- ハイブリッド合成時のフィルターは, 遷移周期帯で相補的に低減するマッチングフィルターを用いる。



4.3 検討用地震の地震動評価

断層モデルを用いた手法について(代表波の選定)

○統計的グリーン関数法による地震動評価においては、要素地震の位相の乱数を変えて21通りの波形合成を行い、21波の応答スペクトルの平均値との残差が最小となるものを代表波として選定する。例として、尻別川断層による地震(基本震源モデル)の代表波の選定について以下に示す。



— 地震動評価結果(21波)
 — 21波平均
 — 代表波

尻別川断層による地震(基本震源モデル)

代表波の選定例

4.3 検討用地震の地震動評価

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

不確かさを考慮する断層パラメータ

不確かさを考慮する断層パラメータの基本的な考え方

○不確かさを考慮したモデルにおける断層パラメータの設定については、基本震源モデルと同じ設定方法により設定する。

○不確かさを考慮するパラメータ

- | | | |
|---|---|--|
| <ul style="list-style-type: none"> ① 断層傾斜角 ② 応力降下量 ③ 破壊伝播速度* | } | <p>認識論的不確かさに分類されるもので、
事前の詳細な調査や経験式等に基づき設定できるもの</p> |
| <ul style="list-style-type: none"> ④ アスペリティの位置 ⑤ 破壊開始点 | } | <p>偶然的な不確かさに分類されるもので、
事前の詳細な調査や経験式からは特定が困難なもの</p> |

※破壊伝播速度は、断層長さが長い断層の地震動評価において影響が大きいと考えられることから、「F_S-10断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震」、「F_B-2断層による地震」の地震動評価において、不確かさを考慮する。



○不確かさの重畳について

- 「事前の詳細な調査や経験式等に基づき設定できるもの」については、それぞれ独立させて不確かさを考慮する。
- 「事前の詳細な調査や経験式からは特定が困難なもの」については、事前に把握することが困難であるため、「事前の詳細な調査や経験式等に基づき設定できるもの」と重畳させて考慮する。

(1) 尻別川断層による地震

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

(尻別川断層による地震)断層パラメータの設定フロー

○地震調査委員会「レシピ」(2009, 2020)に基づき設定
(地震調査委員会「レシピ」(2009)と地震調査委員会「レシピ」(2020)において、尻別川断層による地震の断層パラメータの設定方法は同じである。)

地質調査結果等

- ・地質調査結果
- ・「孤立した短い活断層」
- ・地震発生層上下端深さ

「断層モデルを用いた手法」

巨視的パラメータ

断層長さL[km]

断層幅W[km]

松田(1975)

断層面積S[km²]

入倉・三宅(2001)

地震モーメントM₀[Nm]

式(1)

平均応力降下量Δσ
[MPa]

「応答スペクトルに基づく手法」

マグニチュードM

等価震源距離X_{eq}震源断層の拡がり
を考慮

壇ほか(2001)

短周期レベルA[Nm/s²]

関係式

(地震調査委員会(2009, 2020))

$$\Delta\sigma = \frac{7}{16} \frac{M_0}{(S/\pi)^{1.5}} \quad \text{式(1)}$$

$$\Delta\sigma_a = \left(\frac{S}{S_a} \right) \Delta\sigma \quad \text{式(2)}$$

$$A = 4\pi \sqrt{\frac{S_a}{\pi}} \Delta\sigma_a \beta^2 \quad \text{式(3)}$$

微視的パラメータ

アスペリティの面積S_a[km²]アスペリティ応力降下量Δσ_a[MPa]

その他のパラメータ

その他のパラメータ

破壊形式・破壊開始点等

中村・宮武(2000)

すべり速度時間関数

Boore(1983)

経時特性

式(2)・(3)

4.3 検討用地震の地震動評価

(1) 尻別川断層による地震

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

(尻別川断層による地震)震源パラメータの設定根拠

	基本震源モデルのパラメータ設定根拠	不確かさを考慮したモデルのパラメータ設定
断層長さ	地質調査結果により断層長さは16kmである。ただし、地震動評価における基本震源モデルとしては、震源断層が地震発生層の上端から下端まで広がっており断層幅と同じ断層長さをもつ断層面を仮定して、断層長さ22.6kmと設定。	断層の傾斜角の不確かさを考慮することに伴い、断層長さ32.0kmを考慮。
断層幅	地震発生層上下端深さ及び断層の傾斜角に基づき、断層幅22.6kmと設定。	断層の傾斜角の不確かさを考慮することに伴い、断層幅32.0kmを考慮。
断層の傾斜角	当社及び他機関の地質調査結果を踏まえた黒松内低地断層帯の傾斜角から60°程度と想定されるが、地震調査委員会(2009, 2020)を踏まえ45°と設定。	地震規模(地震モーメント)が大きくなるように30°と設定。
アスペリティの位置, 数	地質調査結果に基づき評価した断層長さ16kmの中央位置が基本と考えているが、安全側の評価として、地質調査結果に基づき評価した活断層の範囲内で、敷地に近い位置の地表付近に1個設定する。	
各アスペリティの応力降下量, 平均すべり量	地震調査委員会(2009, 2020)に基づき設定。	応力降下量について十分な知見が得られていないことから、安全評価上、2007年新潟県中越沖地震の知見を踏まえ、地震調査委員会(2009, 2020)による値の1.5倍の応力降下量を考慮。
破壊開始点	破壊の進行方向が敷地へ向かうようにアスペリティ下端中央に設定。	基本震源モデルとは異なる複数の位置に設定。

4.3 検討用地震の地震動評価

(1) 尻別川断層による地震

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

(尻別川断層による地震)傾斜角の設定

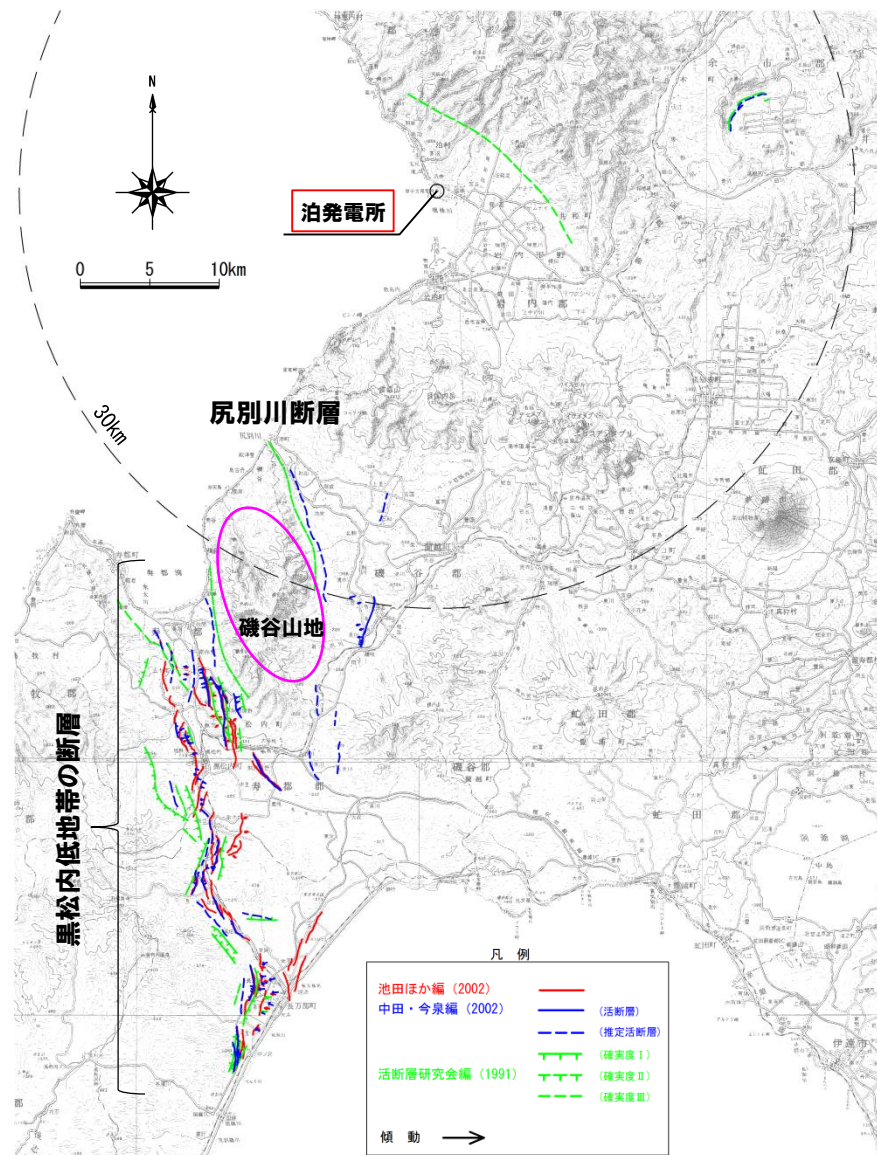
- 尻別川断層の断層モデルにおける傾斜角は、近接する黒松内低地帯の断層の特徴等を踏まえて設定した。
- 尻別川断層は、NNW-SSE走向で西側隆起の逆断層と推定される。
- 黒松内低地帯の断層は、N-S走向およびNW-SE走向で西側隆起の逆断層とされている。
- 両断層は、磯谷山地を挟み、比較的近接した位置に分布する。
- 両断層が分布する北海道南西部は、太平洋プレートの沈み込みにより東西圧縮の応力場にあるため、そこに分布する活断層は、ほぼ南北の走向を持つ逆断層が多いとされている。
- 当社地表地質踏査結果では、尻別川周辺の地質構造は、新第三系上部中新統の磯谷層および新第三系鮮新統～第四系下部更新統の尻別川層との地質境界付近に急傾斜構造(約 80°)が認められる。



- 尻別川断層は、黒松内低地帯の断層と大局的に走向および傾斜の向きが同様であること、比較的近接した位置であること、応力場が同様と考えられることおよび急傾斜を呈する地質構造が認められることから、黒松内低地帯の断層と同様に傾斜角は比較的高角であると考えられる。
- 以上より、当社の判断として尻別川断層の傾斜角は 60° 程度と想定している。



- しかしながら、尻別川断層の傾斜角に関する直接的な知見がないことを踏まえ、安全側の判断として、地震調査委員会(2009, 2020)において、逆断層で一般的に想定される 45° と設定する。



敷地周辺陸域の文献断層分布図

4.3 検討用地震の地震動評価

(1) 尻別川断層による地震

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

(尻別川断層による地震)検討用地震の地震動評価

地震動評価の検討ケース

震源モデル	断層長さ (km)	断層幅 (km)	断層の傾斜角 (°)	アスぺリティ 位置	破壊開始点	応力降下量	備考
(地質調査結果)	16	—	—	—	—	—	○地質調査結果により断層長さ16km ○地震動評価は基本震源モデルにて代表
基本震源モデル	22.6	22.6	45	敷地に近い 位置の地表 付近 ^{※1}	アスぺリティ下端中央	地震調査委員会 (2009, 2020)	○地震調査委員会(2009, 2020)等を 参考に、震源断層が地震発生層の上端から 下端まで拡がっており、断層幅と同じ断層 長さをもつ断層面を仮定し、断層長さ22.6km を考慮したモデル ○M7.2, Xeq=28km ^{※2}
			アスぺリティ下端端部				
			巨視的断層面下端中央				
			巨視的断層面下端端部				
不確かさ考慮モデル (断層の傾斜角)	32.0	32.0	30	敷地に近い 位置の地表 付近 ^{※1}	アスぺリティ下端中央	地震調査委員会 (2009, 2020)	○基本震源モデルの傾斜角について、不確 かさを考慮して30°としたモデル ○M7.3, Xeq=34km ^{※2}
			アスぺリティ下端端部				
			巨視的断層面下端中央				
			巨視的断層面下端端部				
不確かさ考慮モデル (応力降下量)	22.6	22.6	45	敷地に近い 位置の地表 付近 ^{※1}	アスぺリティ下端中央	地震調査委員会 (2009, 2020) ×1.5	○基本震源モデルの応力降下量について、 不確かさを考慮してアスぺリティと背景領域 の応力降下量をいずれも1.5倍したモデル
			アスぺリティ下端端部				
			巨視的断層面下端中央				
			巨視的断層面下端端部				

□ : 不確かさを考慮して設定するパラメータ (認識論的な不確かさ)

□ : 全てのケースにおいて共通的に考慮するパラメータ (偶発的な不確かさ)

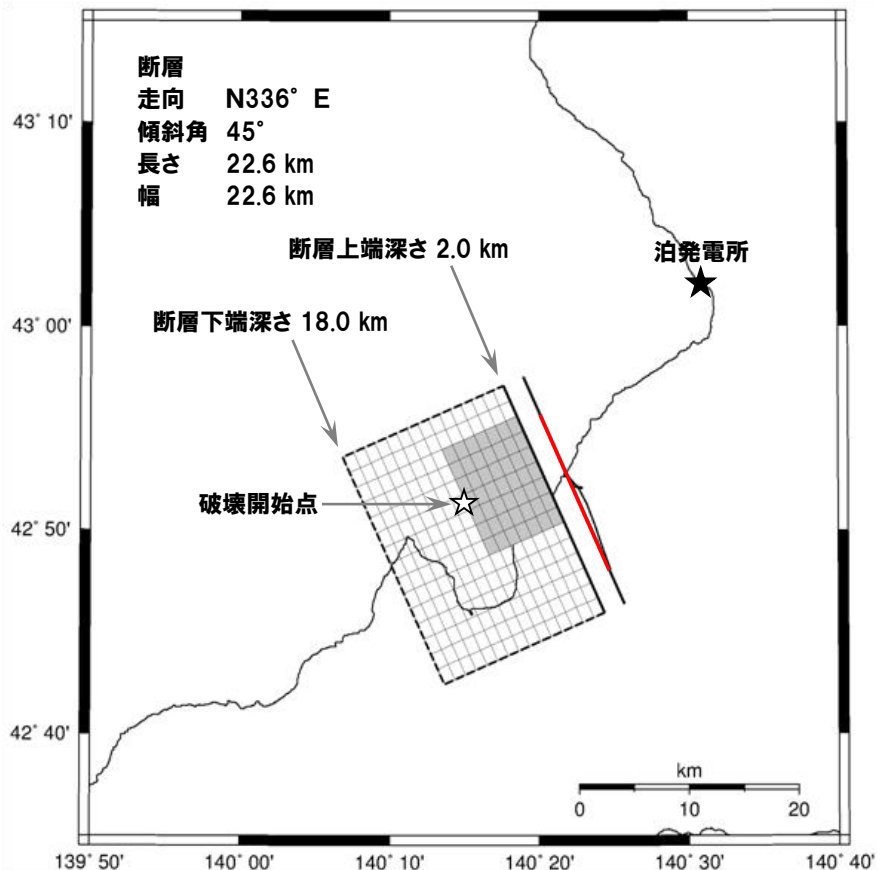
※1 地質調査結果に基づき評価した断層長さ16kmの中央位置が基本と考えているが、安全側の評価として、地質調査結果に基づき評価した活断層の範囲内で、敷地に近い位置の地表付近に1個設定

※2 応答スペクトルに基づく地震動評価に用いる諸元

4.3 検討用地震の地震動評価 (1) 尻別川断層による地震

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

(尻別川断層による地震)震源モデル図, 断層パラメータ(基本震源モデル)



— 地質調査結果に基づき評価した活断層範囲

基本震源モデル

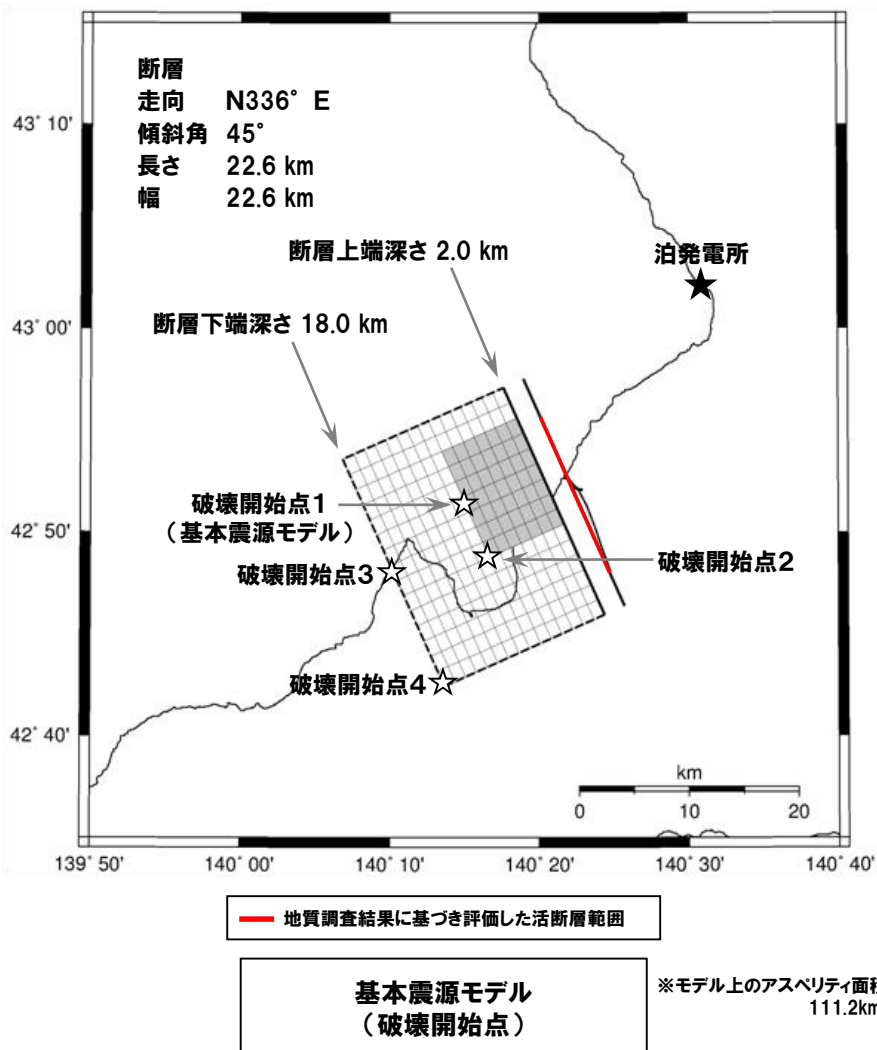
※モデル上のアスペリティ面積
111.2km²

項目	設定値	設定方法	
断層原点 (地表トレース原点)	北緯 42.773° 東経 140.428°	地質調査結果による尻別川断層両端より均等に延長して定めたモデル地表トレース南端	
走向	N336° E	地質調査結果による断層南端～北端	
傾斜角	45°	地震調査委員会(2009, 2020)を参考に 45° と設定	
断層長さ	22.6km	L=W と設定	
断層幅	22.6km	断層上下端深さと傾斜角より設定	
断層面積	510.8km ²	S=L×W	
断層上端深さ	2km	調査結果等を踏まえて設定	
断層下端深さ	18km	調査結果等を参考に設定	
地震モーメント	1.45E+19N・m	M ₀ = {S / (4.24 × 10 ⁻¹¹) } ² (入倉・三宅(2001))	
モーメントマグニチュード	6.7	LogM ₀ (N・m) = 1.5 × M _w + 9.1	
平均応力降下量	3.1MPa	Δσ = (7/16) × M ₀ / R ³	
剛性率	3.43E+10N/m ²	μ = ρ × β ² , ρ = 2.8g/cm ³ ; 防災科研(2005)に基づき設定	
平均すべり量	82.8cm	D = M ₀ / (μ × S)	
S波速度	3.5km/s	β = 3.5km/s; 防災科研(2005)に基づき設定	
破壊伝播速度	2.5km/s	V _R = 0.72 × β km/s (Geller(1976))	
破壊伝播様式	破壊開始点から同心円状	地震調査委員会(2009, 2020)に基づき設定	
破壊開始点	アスペリティ下端中央	破壊の進行方向が敷地へ向かうように破壊開始点を設定	
短周期レベル	1.29E+19N・m/s ²	A = 2.46 × 10 ¹⁰ × (M ₀ × 10 ⁷) ^{1/3}	
高周波遮断特性	6Hz	地震調査委員会(2009, 2020)に基づき設定	
Q値	110 ^{f^{0.69}}	Q = 110 × f ^{0.69} (佐藤ほか(1994))	
アスペリティ	位置	敷地に近い位置の地表付近	
	数	1 個	
	総面積	110.4km ²	S _a = π × r ² , r = (7 × π / 4) × {M ₀ / (A × R)} × β ² , R = (S / π) ^{0.5}
	平均すべり量	165.7cm	D _a = γ _D × D
	地震モーメント	6.28E+18N・m	M _{0a} = μ × S _a × D _a
背景領域	応力降下量	14.2MPa	Δσ _a = (7/16) × M ₀ / (r ² × R)
	地震モーメント	8.24E+18N・m	M _{0b} = M ₀ - M _{0a}
	面積	400.3km ²	S _b = S - S _a
	平均すべり量	60.0cm	D _b = M _{0b} / (μ × S _b)
実効応力	2.4MPa	σ _b = (D _b / W _b) × (π ^{0.5} / D _a) × r × Σ γ _i ² × σ _a	

4.3 検討用地震の地震動評価 (1) 尻別川断層による地震

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

(尻別川断層による地震)震源モデル図, 断層パラメータ(基本震源モデル(破壊開始点))

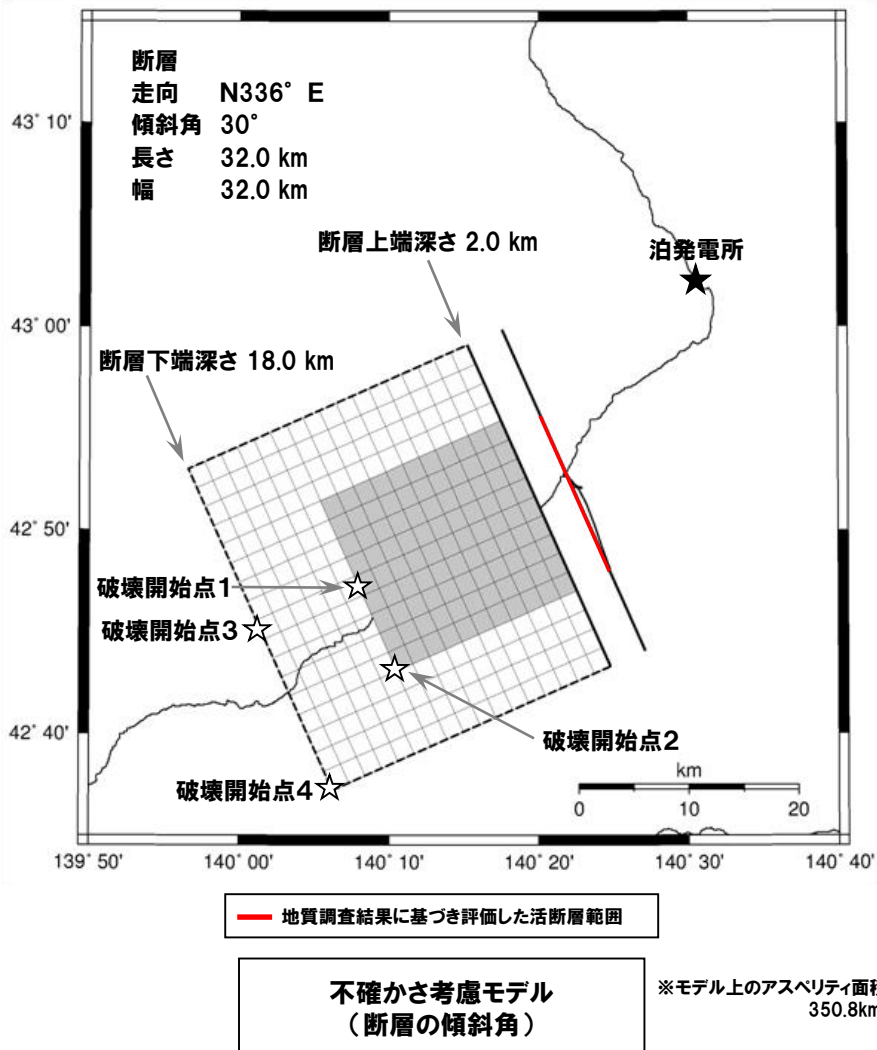


項目	設定値	設定方法	
断層原点 (地表トレス原点)	北緯 42.773° 東経 140.428°	地質調査結果による尻別川断層両端より均等に延長して定めたモデル地表トレス南端	
走向	N336° E	地質調査結果による断層南端～北端	
傾斜角	45°	地質調査委員会(2009, 2020)を参考に45°と設定	
断層長さ	22.6km	L=Wと設定	
断層幅	22.6km	断層上下端深さと傾斜角より設定	
断層面積	510.8km ²	S=L×W	
断層上端深さ	2km	調査結果等を踏まえて設定	
断層下端深さ	18km	調査結果等を参考に設定	
地震モーメント	1.45E+19N・m	M ₀ = (S / (4.24 × 10 ⁻¹¹)) ² (入倉・三宅(2001))	
モーメントマグニチュード	6.7	LogM ₀ (N・m) = 1.5 × M _w + 9.1	
平均応力降下量	3.1MPa	Δσ = (7/16) × M ₀ / R ³	
剛性率	3.43E+10N/m ²	μ = ρ × β ² , ρ = 2.8g/cm ³ ; 防災科研(2005)に基づき設定	
平均すべり量	82.8cm	D = M ₀ / (μ × S)	
S波速度	3.5km/s	β = 3.5km/s; 防災科研(2005)に基づき設定	
破壊伝播速度	2.5km/s	V _b = 0.72 × β km/s (Geller(1976))	
破壊伝播様式	破壊開始点から同心円状	地質調査委員会(2009, 2020)に基づき設定	
破壊開始点	アスペリテティ下端中央 (破壊開始点1)	破壊の進行方向が敷地へ向かうように破壊開始点を設定	
	アスペリテティ下端端部 (破壊開始点2)		
	巨視的断層面下端中央 (破壊開始点3)		
	巨視的断層面下端端部 (破壊開始点4)		
短周期レベル	1.29E+19N・m/s ²	A = 2.46 × 10 ¹⁰ × (M ₀ × 10 ⁷) ^{1/3}	
高周波遮断特性	6Hz	地質調査委員会(2009, 2020)に基づき設定	
Q値	110 ^{f^{0.69}}	Q = 110 × f ^{0.69} (佐藤ほか(1994))	
アスペリテティ	位置	敷地に近い位置の地表付近	地質調査結果に基づき評価した活断層の範囲で、敷地に近い位置の地表付近に設定
	数	1個	1セグメントに1個設定
	総面積	110.4km ²	S _a = π × r ² , r = (7 × π / 4) × {M ₀ / (A × R)} × β ² , R = (S / π) ^{0.5}
	平均すべり量	165.7cm	D _a = γ _a × D
	地震モーメント	6.28E+18N・m	M _{0a} = μ × S _a × D _a
背景領域	応力降下量	14.2MPa	Δσ _a = (7/16) × M ₀ / (r ² × R)
	地震モーメント	8.24E+18N・m	M _{0b} = M ₀ - M _{0a}
	面積	400.3km ²	S _b = S - S _a
	平均すべり量	60.0cm	D _b = M _{0b} / (μ × S _b)
	実効応力	2.4MPa	σ _a = (D _b / W _b) × (π ^{0.5} / D _a) × r × Σ γ _i ³ × σ _a

4.3 検討用地震の地震動評価 (1) 尻別川断層による地震

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

(尻別川断層による地震)震源モデル図, 断層パラメータ(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角))

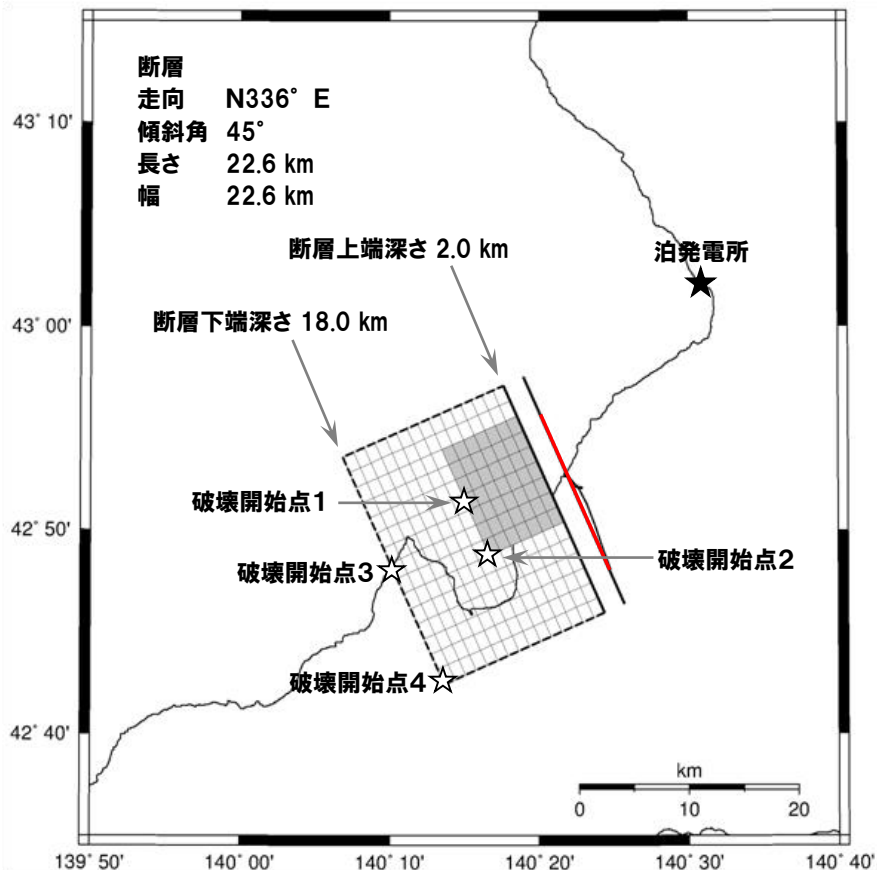


項目	設定値	設定方法	
断層原点 (地表トレス原点)	北緯 42.734° 東経 140.451°	地質調査結果による尻別川断層両端より均等に延長して定めたモデル地表トレス南端	
走向	N336° E	地質調査結果による断層南端～北端	
傾斜角	30°	不確かさを考慮し, 念のため 30° と設定	
断層長さ	32.0km	L=W と設定	
断層幅	32.0km	断層上下端深さと傾斜角より設定	
断層面積	1024.0km ²	S=L×W	
断層上端深さ	2km	調査結果等を踏まえて設定	
断層下端深さ	18km	調査結果等を参考に設定	
地震モーメント	5.83E+19N・m	M ₀ = (S / (4.24 × 10 ⁻¹¹)) ^{2/3} × 入倉・三宅(2001))	
モーメントマグニチュード	7.1	LogM ₀ (N・m) = 1.5 × M _w + 9.1	
平均応力降下量	4.3MPa	Δσ = (7/16) × M ₀ / R ³	
剛性率	3.43E+10N/m ²	μ = ρ × β ² , ρ = 2.8g/cm ³ : 防災科研(2005)に基づき設定	
平均すべり量	166.1cm	D = M ₀ / (μ × S)	
S波速度	3.5km/s	β = 3.5km/s: 防災科研(2005)に基づき設定	
破壊伝播速度	2.5km/s	V _R = 0.72 × β km/s (Geller(1976))	
破壊伝播様式	破壊開始点から同心円状	地震調査委員会(2009, 2020)に基づき設定	
破壊開始点	アスペリティ下端中央 (破壊開始点1)	破壊の進行方向が敷地へ向かうように破壊開始点を設定	
	アスペリティ下端端部 (破壊開始点2)		
	巨視的断層面下端中央 (破壊開始点3)		
	巨視的断層面下端端部 (破壊開始点4)		
短周期レベル	2.06E+19N・m/s ²	A = 2.46 × 10 ¹⁰ × (M ₀ × 10 ⁷) ^{1/3}	
高周波遮断特性	6Hz	地震調査委員会(2009, 2020)に基づき設定	
Q値	110f ^{0.69}	Q = 110 × f ^{0.69} (佐藤ほか(1994))	
アスペリティ	位置	敷地に近い位置の地表付近	
	数	1個	1セグメントに1個設定
	総面積	352.0km ²	S _a = π × r ² , r = (7 × π / 4) × {M ₀ / (A × R)} × β ² , R = (S / π) ^{0.5}
	平均すべり量	332.1cm	D _a = γ _a × D
背景領域	地震モーメント	4.01E+19N・m	M _{0a} = μ × S _a × D _a
	応力降下量	12.6MPa	Δσ _a = (7/16) × M _{0a} / (r ² × R)
	地震モーメント	1.82E+19N・m	M _{0b} = M ₀ - M _{0a}
	面積	672.0km ²	S _b = S - S _a
	平均すべり量	79.1cm	D _b = M _{0b} / (μ × S _b)
実効応力	1.8MPa	σ _b = (D _b / W _b) × (π ^{0.5} / D _a) × r × Σ γ _i ³ × σ _a	

4.3 検討用地震の地震動評価 (1) 尻別川断層による地震

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

(尻別川断層による地震)震源モデル図, 断層パラメータ(不確かさ考慮モデル(応力降下量))



— 地質調査結果に基づき評価した活断層範囲

不確かさ考慮モデル
(応力降下量)
震源モデル図は基本震源モデルと同様

※モデル上のアスペリティ面積
111.2km²

項目	設定値	設定方法	
断層原点 (地表トレス原点)	北緯 42.773° 東経 140.428°	地質調査結果による尻別川断層両端より均等に延長して定めたモデル地表トレス南端	
走向	N336° E	地質調査結果による断層南端～北端	
傾斜角	45°	地質調査委員会(2009, 2020)を参考に45°と設定	
断層長さ	22.6km	L=Wと設定	
断層幅	22.6km	断層上下端深さと傾斜角より設定	
断層面積	510.8km ²	S=L×W	
断層上端深さ	2km	調査結果等を踏まえて設定	
断層下端深さ	18km	調査結果等を参考に設定	
地震モーメント	1.45E+19N・m	$M_0 = \{S / (4.24 \times 10^{-11})\}^2 \times (\text{入倉・三宅}(2001))$	
モーメントマグニチュード	6.7	$\text{Log} M_0 (\text{N} \cdot \text{m}) = 1.5 \times M_w + 9.1$	
平均応力降下量	3.1MPa	$\Delta \sigma = (7/16) \times M_0 / R^3$	
剛性率	3.43E+10N/m ²	$\mu = \rho \times \beta^2$, $\rho = 2.8 \text{g/cm}^3$: 防災科研(2005)に基づき設定	
平均すべり量	82.8cm	$D = M_0 / (\mu \times S)$	
S波速度	3.5km/s	$\beta = 3.5 \text{km/s}$: 防災科研(2005)に基づき設定	
破壊伝播速度	2.5km/s	$V_R = 0.72 \times \beta \text{km/s}$ (Geller(1976))	
破壊伝播様式	破壊開始点から同心円状	地質調査委員会(2009, 2020)に基づき設定	
破壊開始点	アスペリティ下端中央 (破壊開始点1)	破壊の進行方向が敷地へ向かうように破壊開始点を設定	
	アスペリティ下端端部 (破壊開始点2)		
	巨視的断層面下端中央 (破壊開始点3)		
	巨視的断層面下端端部 (破壊開始点4)		
短周期レベル	1.29E+19N・m/s ²	$A = 2.46 \times 10^{10} \times (M_0 \times 10^7)^{1/3}$	
高周波遮断特性	6Hz	地質調査委員会(2009, 2020)に基づき設定	
Q値	110 ^{f^{0.69}}	$Q = 110 \times f^{0.69}$ (佐藤ほか(1994))	
アスペリティ	位置	敷地に近い位置の地表付近	
	数	1個	1セグメントに1個設定
	総面積	110.4km ²	$S_a = \pi \times r^2$, $r = (7 \times \pi / 4) \times \{M_0 / (A \times R)\} \times \beta^2$, $R = (S / \pi)^{0.5}$
	平均すべり量	165.7cm	$D_a = \gamma_a \times D$
背景領域	地震モーメント	6.28E+18N・m	$M_{0a} = \mu \times S_a \times D_a$
	応力降下量	21.2MPa	$\Delta \sigma_a = 1.5 \times (7/16) \times M_{0a} / (r^2 \times R)$
	地震モーメント	8.24E+18N・m	$M_{0b} = M_0 - M_{0a}$
	面積	400.3km ²	$S_b = S - S_a$
背景領域	平均すべり量	60.0cm	$D_b = M_{0b} / (\mu \times S_b)$
	実効応力	3.6MPa	$\sigma_b = (D_b / W_b) \times (\pi^{0.5} / D_a) \times r \times \sum \gamma_i^3 \times \sigma_a$

4.3 検討用地震の地震動評価

(1) 尻別川断層による地震

(尻別川断層による地震) 応答スペクトルに基づく地震動評価に用いる地震規模の評価
(孤立した短い活断層に用いる地震規模の評価)

- 応答スペクトルに基づく地震動評価に用いる地震規模については、松田(1975)により算定するが、安全側に設定した断層面に基づく地震モーメントを用いた武村(1990)により算定したケースと比較したうえで設定する。
- 尻別川断層は孤立した短い活断層として扱うこととしており、孤立した短い活断層として設定する基本震源モデルでは、松田(1975)による地震規模Mと武村(1990)による地震規模Mは同程度だが、不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)では、両者に大きな差異がある。
- これを踏まえ、孤立した短い活断層として想定すべき地震規模M等を確認したうえで応答スペクトルに基づく地震動評価に用いる地震規模Mを設定する。

孤立した短い活断層による地震の規模

地震動評価ケース	断層長さ (km)	傾斜角 (°)	断層幅 (km)	地震 モーメント (N・m)	地震規模M	
					松田式※1	武村式※2
基本震源モデル	22.6	45	22.6	1.45×10^{19}	7.1	7.2
不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)	32.0	30	32.0	5.83×10^{19}	7.3	7.7

※1: 松田(1975)による断層長ささと地震規模Mの関係式により算定

※2: 武村(1990)による地震モーメントと地震規模Mの関係式により算定

4.3 検討用地震の地震動評価

(1) 尻別川断層による地震

(尻別川断層による地震)応答スペクトルに基づく地震動評価に用いる地震規模の評価 (孤立した短い活断層に用いる地震規模の評価)

- 地震調査委員会「レシピ」(2020)および入倉・三宅(2001)では、地震モーメント $M_0=7.5 \times 10^{18} \text{N} \cdot \text{m}$ を閾値として、これ以上の M_0 となる地震を断層幅が飽和する地震(断層破壊が地震発生層全体に拡がり、地表地震断層が現れる地震)としている。
- $M_0=7.5 \times 10^{18} \text{N} \cdot \text{m}$ に相当する断層面積は 368km^2 となる。

Step 3. Seismic Moment M_0

Seismic Moment is estimated from the empirical relation,

M_0 vs Rupture Area ($S = LW$)

$$S = 2.23 \times 10^{-15} \times M_0^{2/3}$$

for $M_0 < 7.5 \times 10^{25}$ dyne-cm

$$S = 4.24 \times 10^{-11} \times M_0^{1/2}$$

for $M_0 \geq 7.5 \times 10^{25}$ dyne-cm

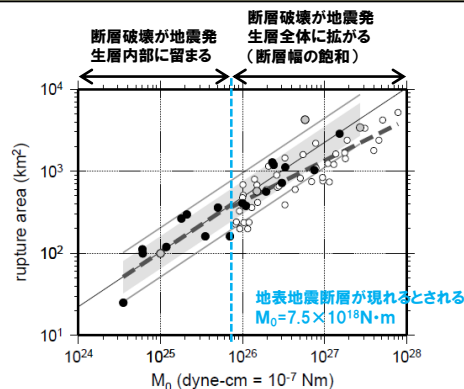


図 8 震源特性化の手続き-その1: 巨視的断層パラメータの設定。

Step 1 は断層長さ L を定義, Step 2 は断層長さ L と断層幅 W の関係 (太点線), Step 3 は断層面積 ($S=LW$) と地震モーメント M_0 の関係 (太点線) を与える. この結果, シナリオ地震の地震モーメントが与えられる.

断層面積と地震モーメント M_0 との関係(入倉・三宅(2001)に加筆)



- 断層面積 368km^2 となる断層長さは 19.2km (断層長さ=断層幅を仮定)となり、松田(1975)による地震規模 M は 7.0 である。
- 地震モーメント $M_0=7.5 \times 10^{18} \text{N} \cdot \text{m}$ での武村(1990)による地震規模 M は 7.0 である。
- ⇒孤立した短い活断層の地震規模は、 $M7.0$ 程度と考えられる。

孤立した短い活断層による地震の規模

地震動評価ケース	地震モーメント ($\text{N} \cdot \text{m}$)	断層面積 (km^2)	断層長さ (=断層幅) (km)	地震規模 M	
				松田式*1	武村式*2
$M_0=7.5 \times 10^{18} \text{N} \cdot \text{m}$ の場合	7.5×10^{18}	368	19.2	7.0	7.0

*1: 松田(1975)による断層長さ L と地震規模 M の関係式により算定

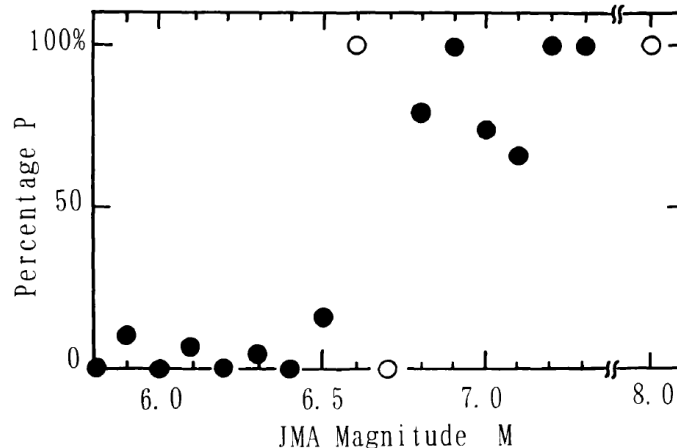
*2: 武村(1990)による地震モーメント M_0 と地震規模 M の関係式により算定

4.3 検討用地震の地震動評価

(1) 尻別川断層による地震

(尻別川断層による地震) 応答スペクトルに基づく地震動評価に用いる地震規模の評価
(孤立した短い活断層に用いる地震規模の評価)

- 武村(1998)では、地殻内地震の性質として地震規模と地表断層の出現との関係を大局的に把握するため、地震規模Mと地表断層との関連性がある地震の発生率Pを整理しており、 $M \leq 6.5$ の地震と $M \geq 6.8$ の地震では様子が異なるとしている。
- 武村(1998)によると、地震規模M7.2以上の地震は、全ての地震において地表断層との関連性が認められる。
- 孤立した短い活断層に相当する、地表断層としてその全容を表すまでには至っていない地震(震源の規模が推定できない地震)は、地震規模Mが6.8~7.2程度と考えられ、地震調査委員会「レシピ」(2020)および入倉・三宅(2001)から想定される孤立した短い活断層の地震規模と同程度である。



地表断層を特定するパーセンテージと
地震規模Mとの関係(武村(1998))

4.3 検討用地震の地震動評価

(1) 尻別川断層による地震

(尻別川断層による地震)応答スペクトルに基づく地震動評価に用いる地震規模の評価
(孤立した短い活断層に用いる地震規模の評価)

○地震調査委員会「レシピ」(2020)および入倉・三宅(2001), 武村(1998)を踏まえると, 孤立した短い活断層の地震規模は, M6.8~7.2程度と考えられる。

【基本震源モデル】

○基本震源モデル(L=W=22.6km)による地震規模は, 松田(1975)による地震規模がM7.1, 武村(1990)による地震規模がM7.2であり, 孤立した短い活断層の地震規模(M6.8~7.2程度)と同程度となっている。

【不確かさ考慮モデル】

○不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)(L=W=32.0km)による地震規模は, 松田(1975)による地震規模がM7.3, 武村(1990)による地震規模がM7.7である。

○松田(1975)による地震規模Mは, 孤立した短い活断層の地震規模(M6.8~7.2程度)と比較して同程度となっているが, 武村(1990)による地震規模Mは, 孤立した短い活断層の地震規模や松田(1975)による地震規模Mから大きく乖離しており, 孤立した短い活断層の地震規模として適切に求められていないと考えられる。

孤立した短い活断層による地震の規模

地震動評価ケース	地震モーメント(N・m)	断層面積(km ²)	断層長さ(=断層幅)(km)	地震規模M	
				松田式*1	武村式*2
M ₀ =7.5×10 ¹⁸ N・mの場合	7.5×10 ¹⁸	368	19.2	7.0	7.0
基本震源モデル	1.45×10 ¹⁹	510.8	22.6	7.1	7.2
不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)	5.83×10 ¹⁹	1024.0	32.0	7.3	7.7

※1:松田(1975)による断層長さと地震規模Mの関係式により算定

※2:武村(1990)による地震モーメントと地震規模Mの関係式により算定

4.3 検討用地震の地震動評価

(1) 尻別川断層による地震

(尻別川断層による地震) 応答スペクトルに基づく地震動評価に用いる地震規模の評価
(孤立した短い活断層に用いる地震規模の評価)

○不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)($L=W=32.0\text{km}$)による地震規模が孤立した短い活断層の地震規模として適切に求められていないと考えられる。

- 断層幅は地震発生層を飽和した震源断層を考慮して設定しており、微小地震分布等を総合的に判断して想定される地震発生層下端深さ15kmを安全側に18kmとして、基本震源モデルにおいて $M_0=7.5 \times 10^{18}\text{N}\cdot\text{m}$ を上回るように設定している。
- 不確かさ考慮モデルにおいては、地震発生層下端深さが15kmでも $M_0=2.54 \times 10^{19}\text{N}\cdot\text{m}$ となり、 $M_0=7.5 \times 10^{18}\text{N}\cdot\text{m}$ を上回るが、地震発生層下端を基本震源モデルで設定した18kmをそのまま採用している。



○地震発生層下端深さ15kmによる地震発生層厚さ13kmと仮定し、断層の傾斜角を 30° ($L=W=26.0\text{km}$)として地震規模を評価すると、松田(1975)による地震規模はM7.2、武村(1990)による地震規模はM7.4となる。
 ⇒地震発生層厚さを13kmとして地震規模を評価すると、やや大きめではあるものの、孤立した短い活断層の地震規模と整合する傾向にある。



○不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)($L=W=32.0\text{km}$)による地震規模M7.7は、断層幅の設定に用いている地震発生層を大きく設定していることが影響していると考えられる。



○不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)($L=W=32.0\text{km}$)による地震規模Mは、孤立した短い活断層の地震規模や松田(1975)による地震規模Mおよび断層幅を見直した地震規模から大きく乖離しており、孤立した短い活断層の地震規模としては採用しない。

4.3 検討用地震の地震動評価

(1) 尻別川断層による地震

(尻別川断層による地震) 応答スペクトルに基づく地震動評価に用いる地震規模の評価
(孤立した短い活断層に用いる地震規模の評価)

- 基本震源モデルにおいては、松田(1975)および武村(1990)による地震規模Mが、孤立した短い活断層の地震規模(M6.8~7.2程度)と同程度であり、適切に評価できていると考えられるため、武村(1990)によるM7.2を採用する。
- 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)においては、松田(1975)による地震規模Mが、基本震源モデルの地震規模Mを上回るとともに孤立した短い活断層としての地震規模を安全側かつ適切に評価できており、武村(1990)による地震規模Mは、孤立した短い活断層としての地震規模Mから大きく乖離しているため、松田(1975)によるM7.3を採用する。
- 以上を踏まえ、孤立した短い活断層である尻別川断層による地震については、基本震源モデルはM7.2、不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)はM7.3として評価する。

尻別川断層による地震の諸元

地震動評価ケース	地震規模M		Xeq (km)
	松田式※1	武村式※2	
基本震源モデル	7.1	<u>7.2</u>	28
不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)	<u>7.3</u>	(7.7)	34

※1: 松田(1975)による断層長さと地震規模Mの関係式により算定

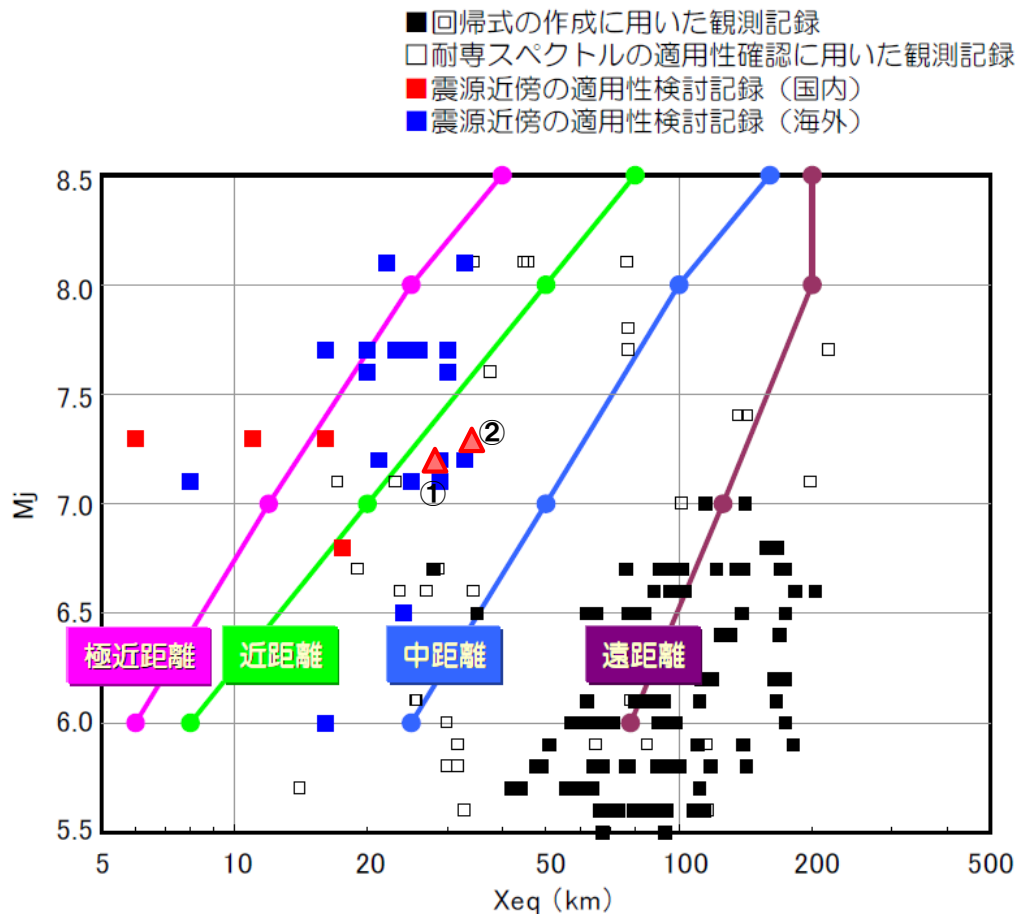
※2: 武村(1990)による地震モーメントと地震規模Mの関係式により算定

4.3 検討用地震の地震動評価

(1) 尻別川断層による地震

(尻別川断層による地震) Noda et al. (2002) の適用性の検討

○尻別川断層による地震について, Noda et al. (2002) による方法の適用性を検討した結果, 適用範囲内にあることを確認した。

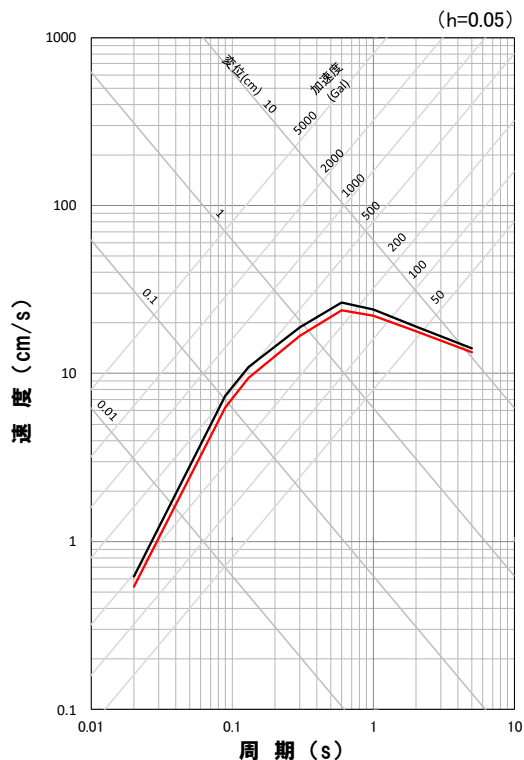


Noda et al. (2002) による方法の適用性(東京電力(2009)に加筆)

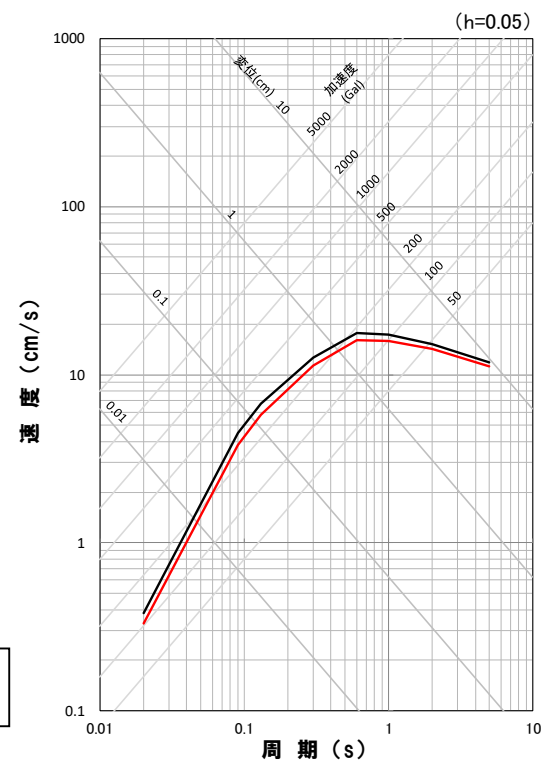
4.3 検討用地震の地震動評価 (1) 尻別川断層による地震

(尻別川断層による地震)応答スペクトルに基づく地震動評価結果

	コントロールポイント $\rho S_V(\text{cm/s})$							
	T_A (s)	T_B (s)	T_C (s)	T_D (s)	T_E (s)	T_F (s)	T_G (s)	T_H (s)
	0.02	0.09	0.13	0.30	0.60	1.00	2.00	5.00
基本震源モデル 水平方向	0.62	7.40	10.96	18.76	26.35	24.03	19.10	14.16
不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角) 水平方向	0.54	6.30	9.42	16.75	23.83	22.07	17.93	13.46
基本震源モデル 鉛直方向	0.38	4.50	6.71	12.70	17.68	17.25	15.14	11.81
不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角) 鉛直方向	0.33	3.83	5.76	11.35	15.99	15.84	14.22	11.23



応答スペクトル図(水平方向)



応答スペクトル図(鉛直方向)

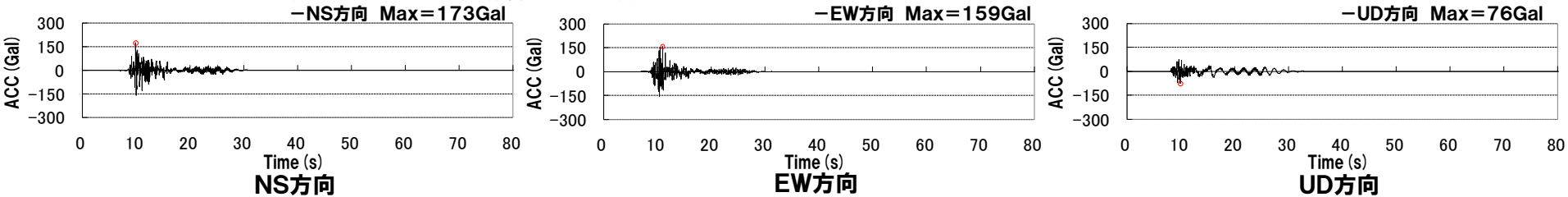
— 基本震源モデル
— 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)

※ 基本モデル(M7.2, $X_{eq}=28\text{km}$)の評価結果は、不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)(M7.3, $X_{eq}=34\text{km}$)の評価結果を包絡していることから、基本モデルの評価結果で代表させる。

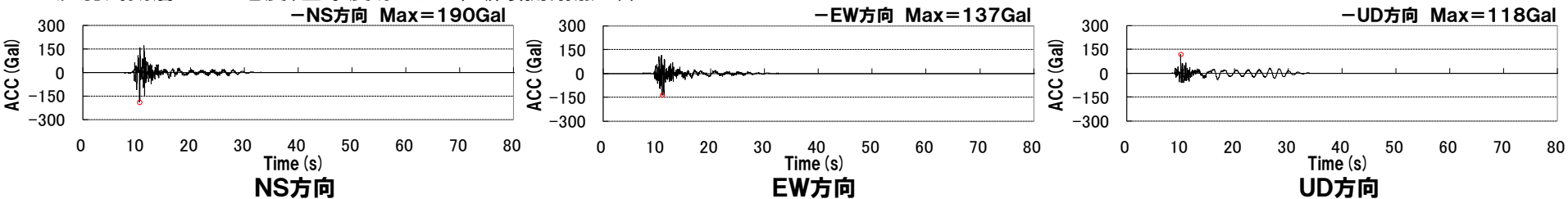
4.3 検討用地震の地震動評価 (1) 尻別川断層による地震

(尻別川断層による地震)断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (基本震源モデル)

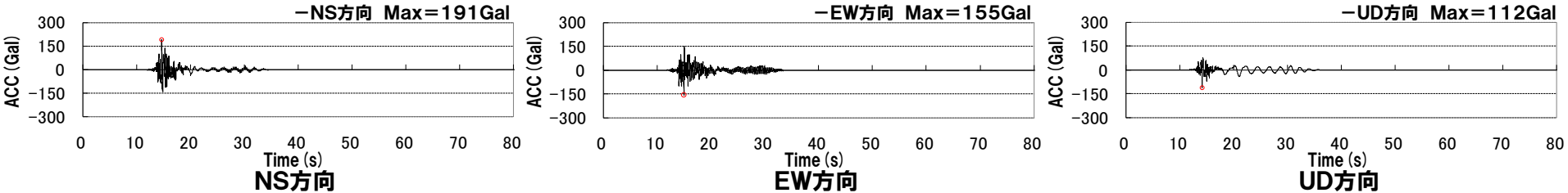
尻別川断層による地震(基本震源モデル, 破壊開始点1))



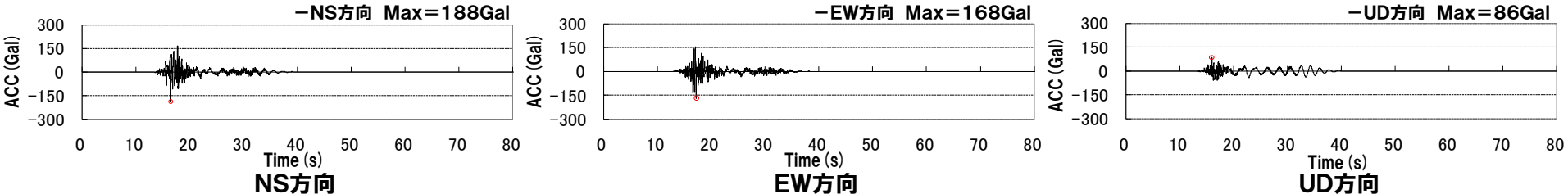
尻別川断層による地震(基本震源モデル, 破壊開始点2))



尻別川断層による地震(基本震源モデル, 破壊開始点3))



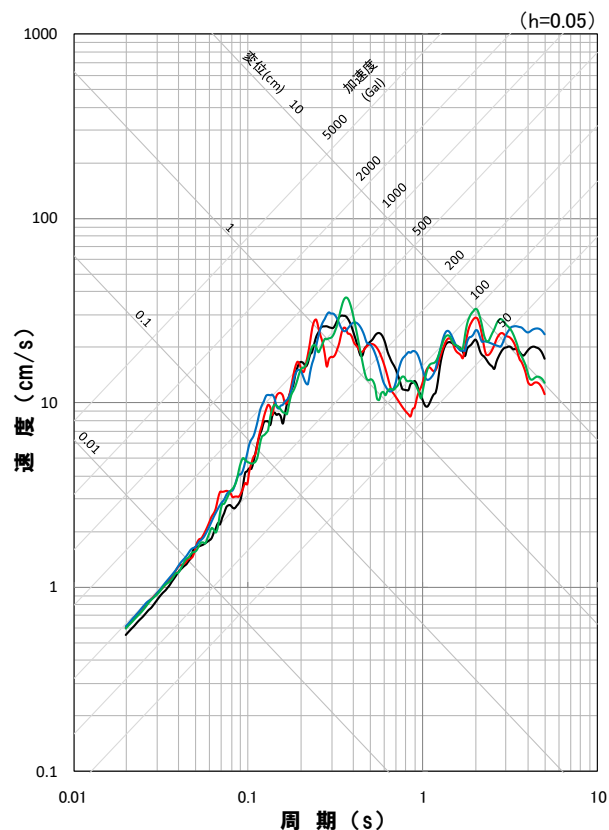
尻別川断層による地震(基本震源モデル, 破壊開始点4))



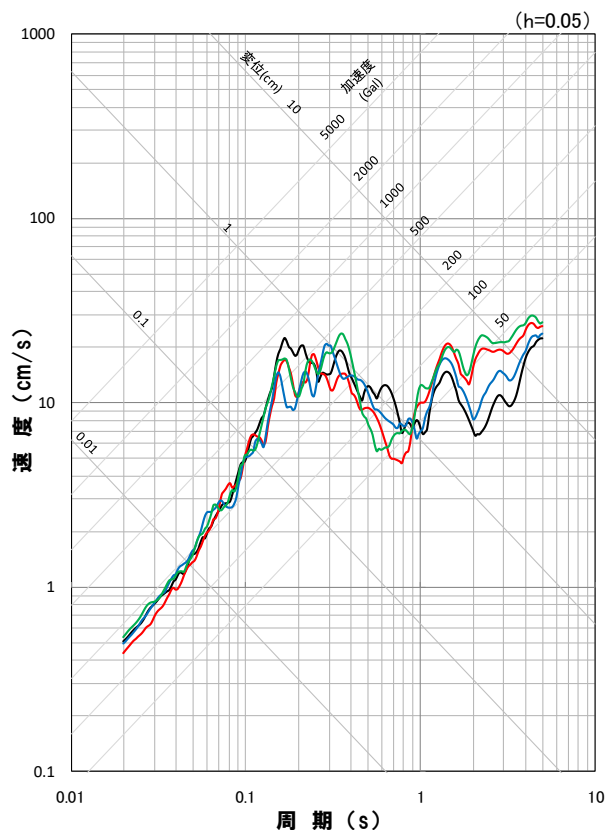
4.3 検討用地震の地震動評価 (1) 尻別川断層による地震

再掲 (H27.12.25審査会合資料)

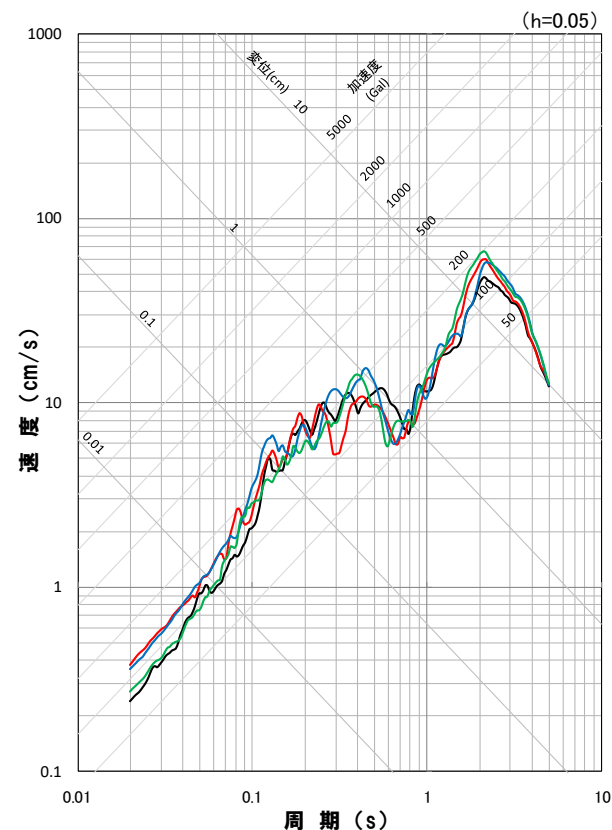
(尻別川断層による地震)断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (基本震源モデル)



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



応答スペクトル図(UD方向)

地震動評価結果

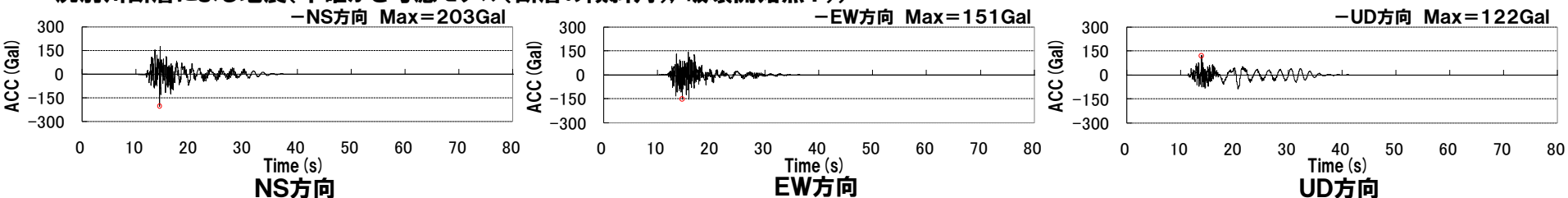
- 基本震源モデル,破壊開始点1
- 基本震源モデル,破壊開始点2
- 基本震源モデル,破壊開始点3
- 基本震源モデル,破壊開始点4

※ハイブリッド合成法における接続周期:1秒

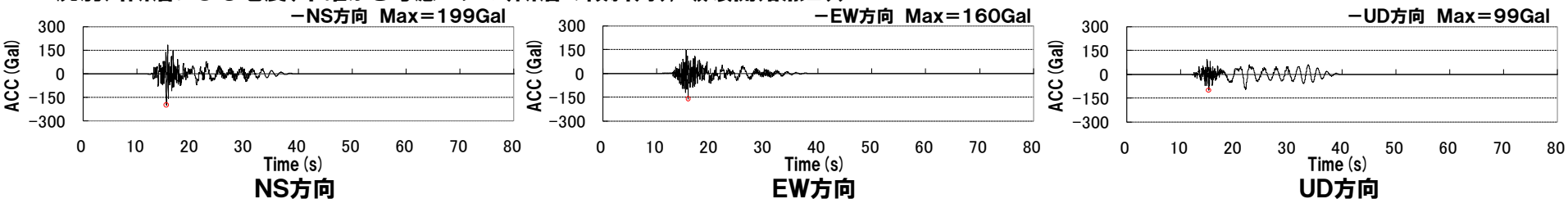
4.3 検討用地震の地震動評価 (1) 尻別川断層による地震

(尻別川断層による地震)断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角))

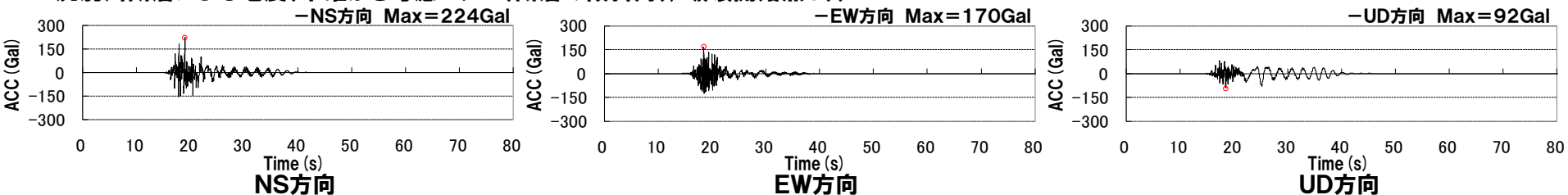
尻別川断層による地震(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角), 破壊開始点1))



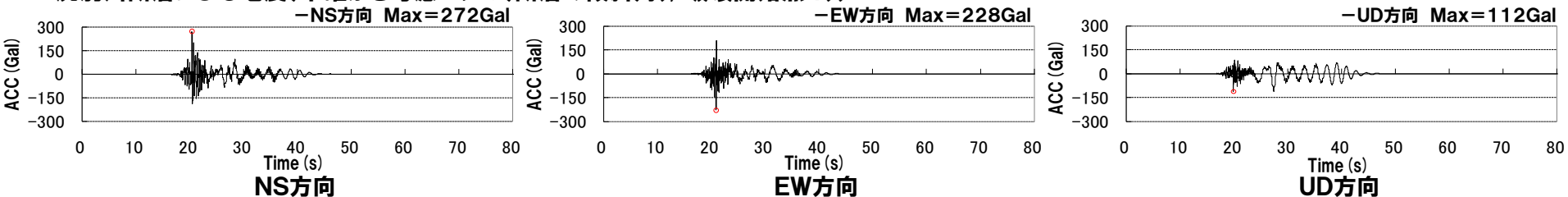
尻別川断層による地震(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角), 破壊開始点2))



尻別川断層による地震(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角), 破壊開始点3))



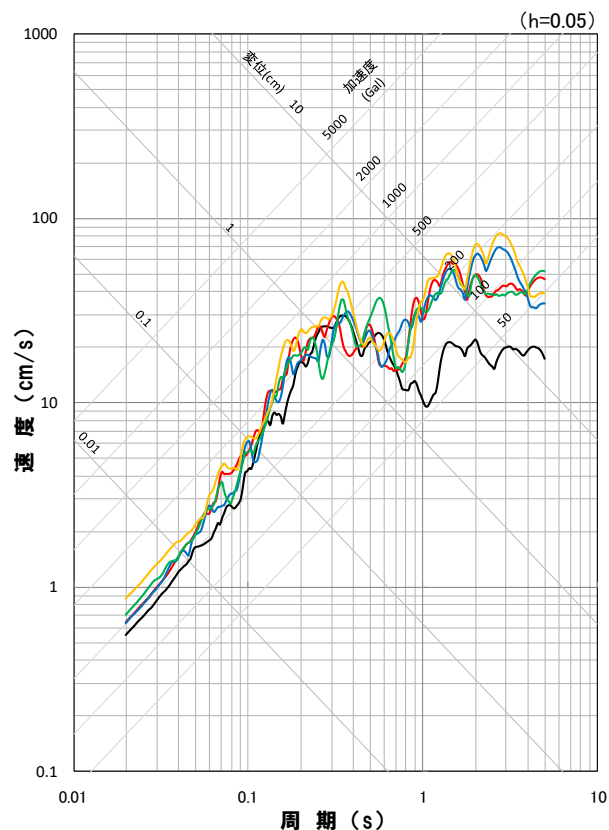
尻別川断層による地震(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角), 破壊開始点4))



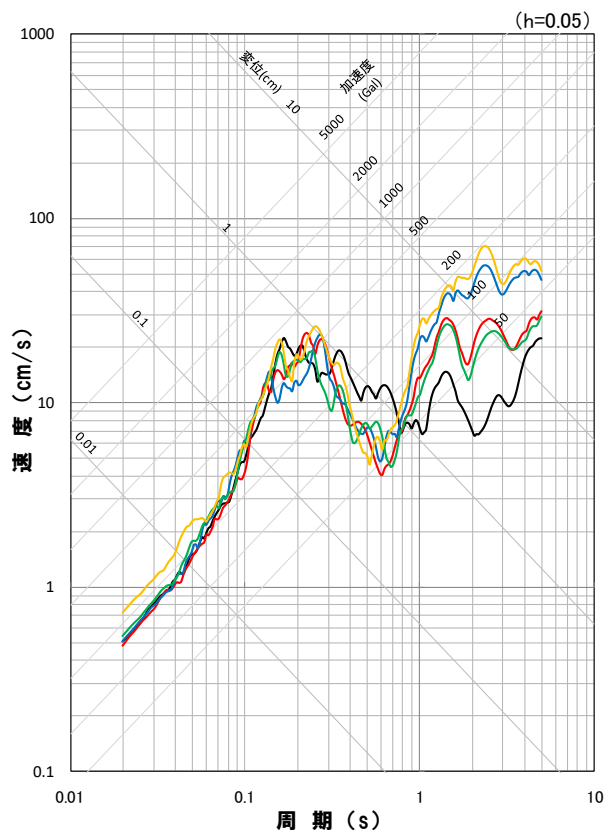
4.3 検討用地震の地震動評価 (1) 尻別川断層による地震

再掲 (H27.12.25審査会合資料)

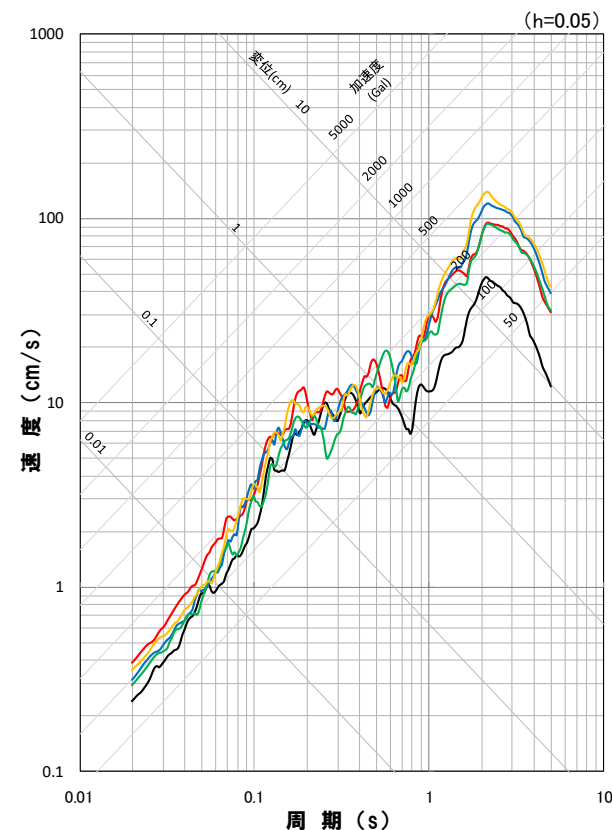
(尻別川断層による地震)断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角))



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



応答スペクトル図(UD方向)

地震動評価結果

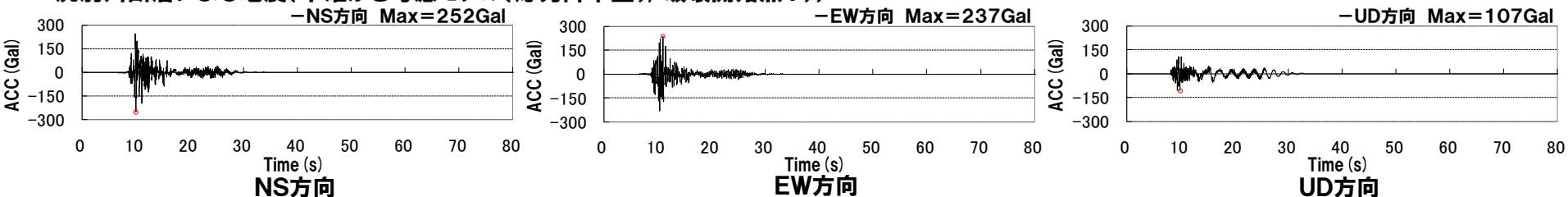
- 基本震源モデル,破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角),破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角),破壊開始点2
- 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角),破壊開始点3
- 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角),破壊開始点4

※ハイブリッド合成法における接続周期: 1秒

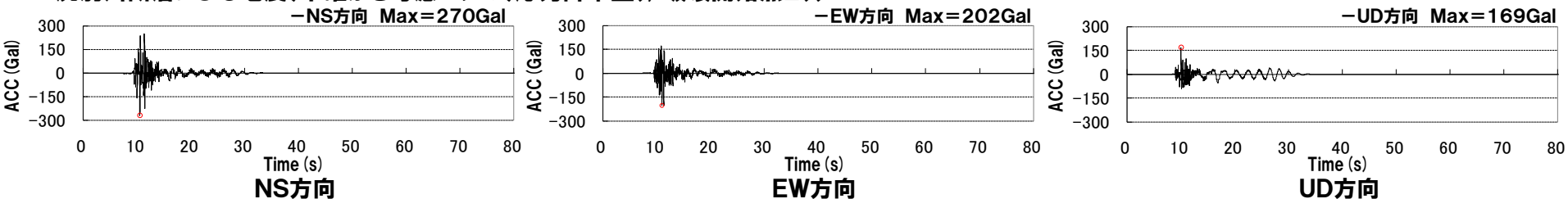
4.3 検討用地震の地震動評価 (1) 尻別川断層による地震

(尻別川断層による地震)断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (不確かさ考慮モデル(応力降下量))

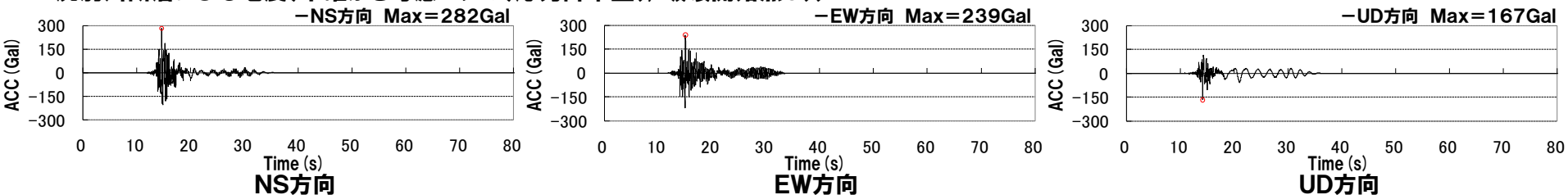
尻別川断層による地震(不確かさ考慮モデル(応力降下量), 破壊開始点1))



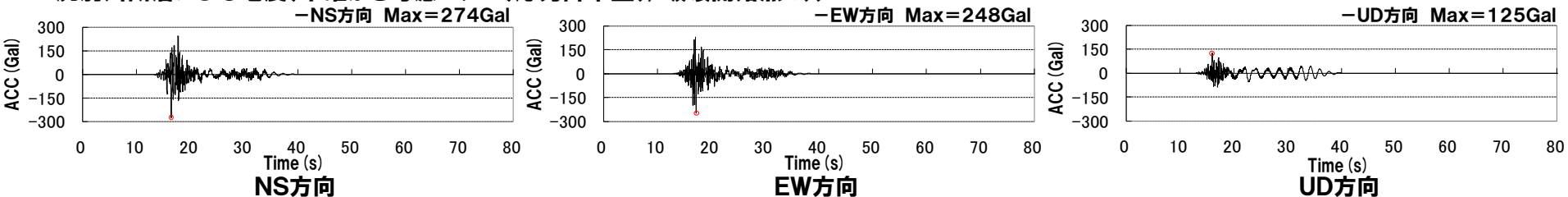
尻別川断層による地震(不確かさ考慮モデル(応力降下量), 破壊開始点2))



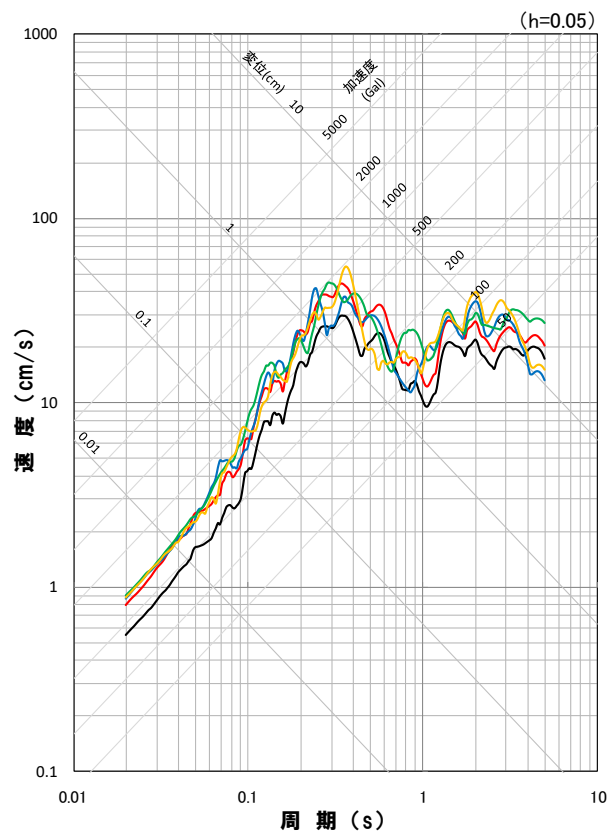
尻別川断層による地震(不確かさ考慮モデル(応力降下量), 破壊開始点3))



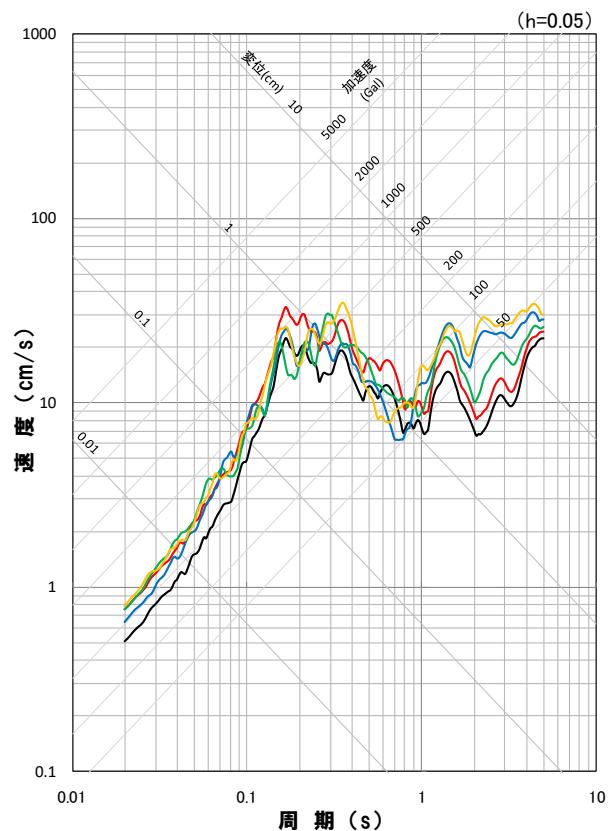
尻別川断層による地震(不確かさ考慮モデル(応力降下量), 破壊開始点4))



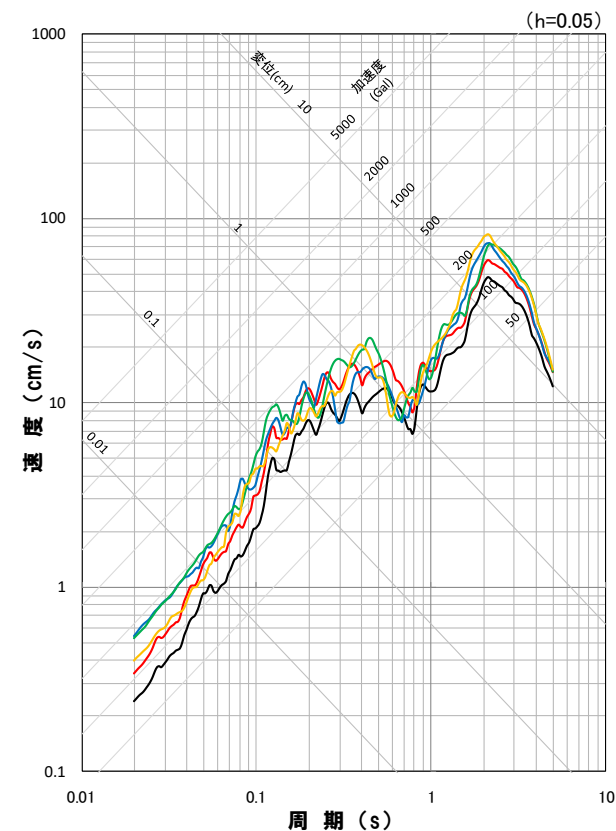
(尻別川断層による地震)断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (不確かさ考慮モデル(応力降下量))



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



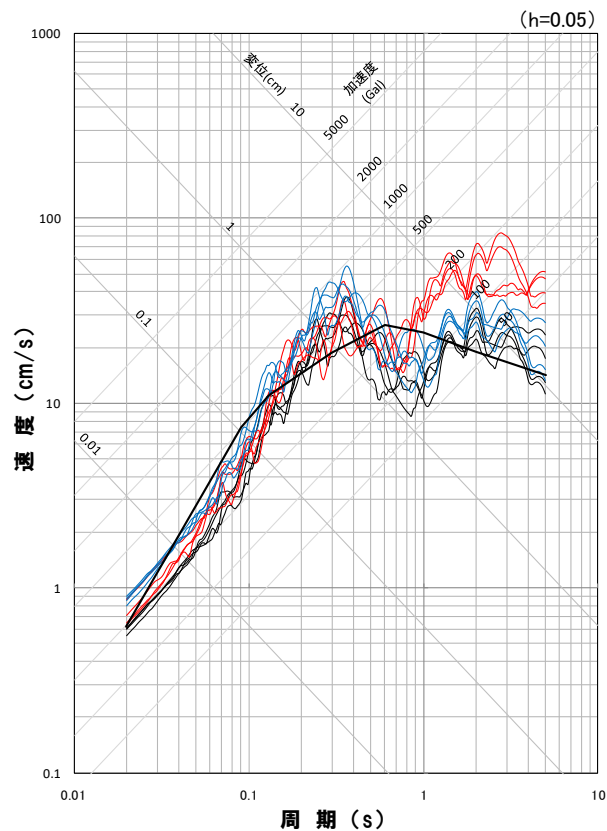
応答スペクトル図(UD方向)

地震動評価結果

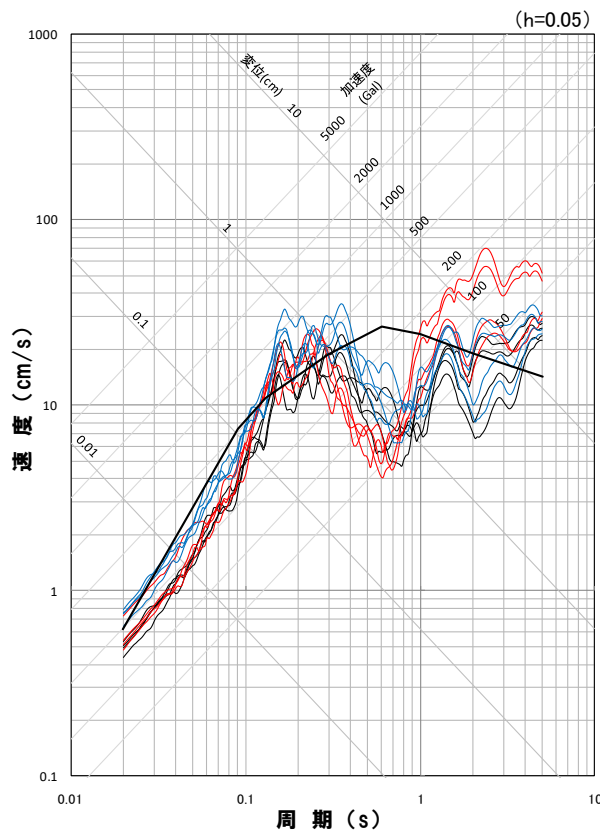
- 基本震源モデル,破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(応力降下量),破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(応力降下量),破壊開始点2
- 不確かさ考慮モデル(応力降下量),破壊開始点3
- 不確かさ考慮モデル(応力降下量),破壊開始点4

※ハイブリッド合成法における接続周期: 1秒

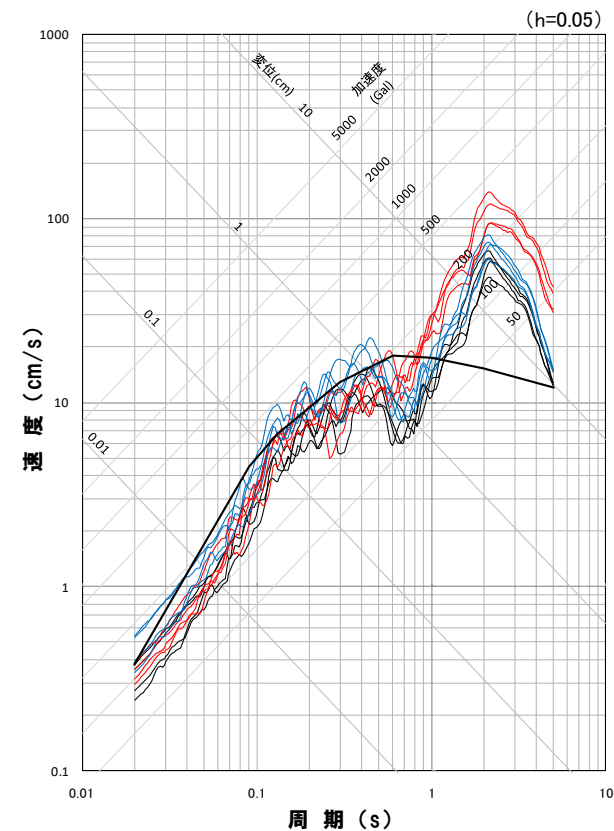
(尻別川断層による地震)地震動評価結果



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



応答スペクトル図(UD方向)

地震動評価結果

- 基本震源モデル
- 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)
- 不確かさ考慮モデル(応力降下量)

※太線は応答スペクトルに基づく地震動評価結果

(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

(F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震)断層パラメータの設定方法

- F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震について、断層幅に対する断層長さの比が5以上であることを踏まえた複数の方法で主要な断層パラメータを設定し、地震動レベルに与える影響の大きい地震モーメントおよび短周期レベルに着目して採用する方法を選定する。
- 方法2(既往の設定方法)は、方法4と比べて地震モーメントが同程度で、短周期レベルが大きくなっている。なお、方法1はアスペリティ面積比(15～27%程度)が31%と若干大きくなっており、方法3は地震モーメントおよび短周期レベルが方法2より小さくなっている。
- ⇒方法2(既往の設定方法)を採用する。

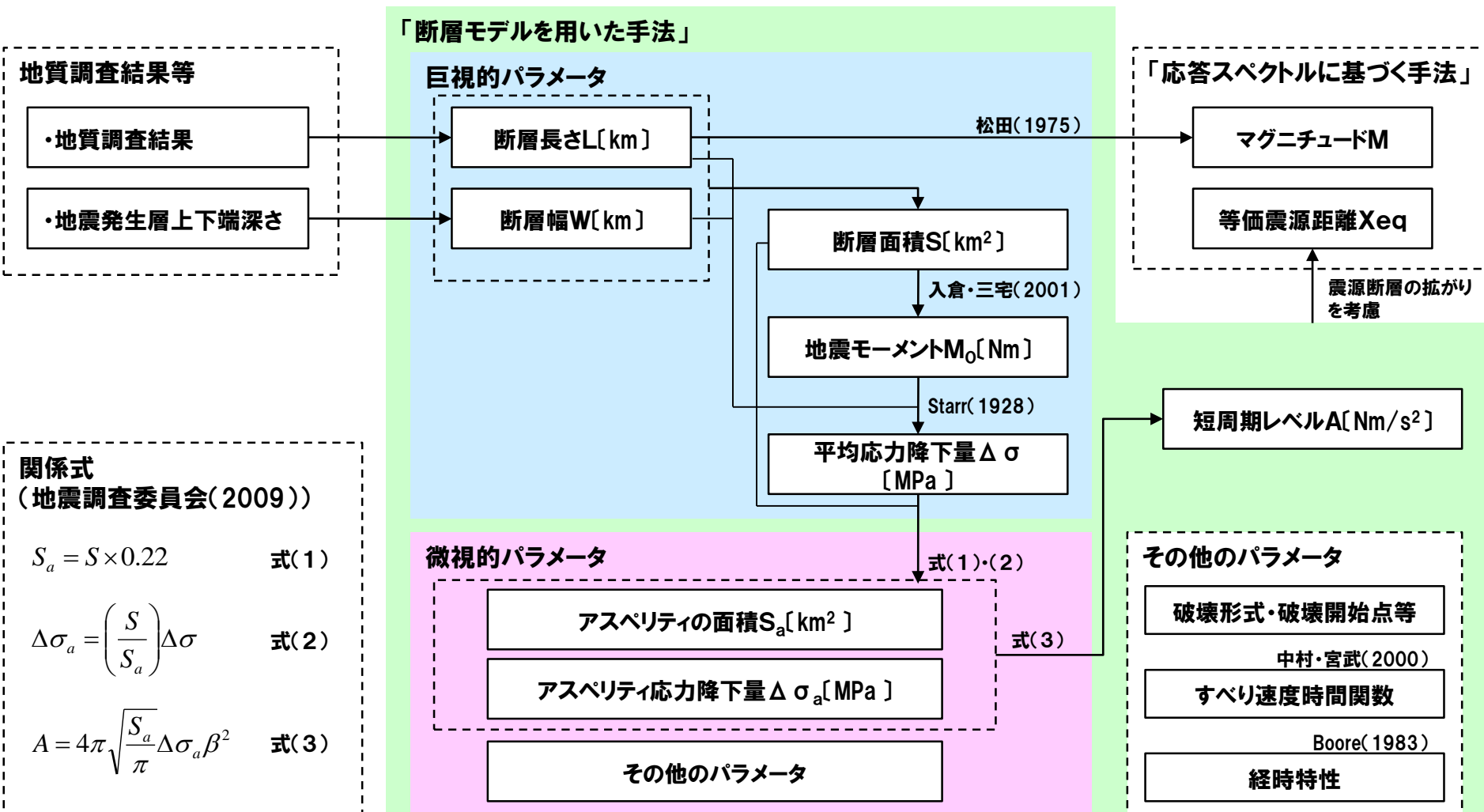
	方法1	方法2 (既往設定方法)	方法3	方法4
	地震調査委員会(2009) ただし、 ・平均応力降下量は無限長縦ずれ断層の式 (Starr (1928))	地震調査委員会(2009) ただし、 ・平均応力降下量は無限長縦ずれ断層の式 (Starr (1928)) ・アスペリティ面積比は22% (Somerville et al. (1999))	壇ほか(2015)	地震調査委員会(2020) ・地震モーメントは Murotani et al. (2015) ・平均応力降下量は Fujii and Matsu'ura (2000) ・アスペリティ面積比は22% (Somerville et al. (1999))
断層長さ	100.4km	100.4km	100.4km	100.4km
断層幅	18.5km	18.5km	18.5km	18.5km
断層面積	1817.9km ²	1817.9km ²	1817.9km ²	1817.9km ²
地震モーメント	1.84E+20N・m	1.84E+20N・m	1.78E+20N・m	1.82E+20N・m
平均応力降下量	4.5MPa	4.5MPa	2.4MPa	3.1MPa
短周期レベル	3.01E+19N・m/s ²	3.59E+19N・m/s ²	2.48E+19N・m/s ²	2.45E+19N・m/s ²
アスペリティ面積	566.0km ²	399.9km ²	233.3km ²	399.9km ²
アスペリティ応力降下量	14.6MPa	20.6MPa	18.7MPa	14.1MPa
アスペリティ面積比	0.31	0.22	0.13	0.22

(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

(F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震)断層パラメータの設定フロー

- 地震調査委員会「レシピ」(2009)に基づき設定
- 断層幅に対して断層長さが長いことから平均応力降下量については、無限長縦ずれ断層の式であるStarr(1928)に基づき設定
- また、アスペリティ面積をSomerville et al.(1999)に基づき、震源断層全体の面積の22%で設定



(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

(F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震) 震源パラメータの設定根拠

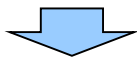
	基本震源モデルのパラメータ設定根拠	不確かさを考慮したモデルのパラメータ設定
断層幅	地震発生層上下端深さ及び断層の傾斜角に基づき、断層幅18.5kmと設定。	断層の傾斜角の不確かさを考慮することに伴い、断層幅22.6kmを考慮。
断層の傾斜角	当社の地質調査結果から傾斜角を60°と設定。	地震規模(地震モーメント)が大きくなるように45°と設定。
破壊伝播速度	地震調査委員会(2009)に基づき設定 $V_r=0.72V_s$	宮腰ほか(2003)の知見を参考に設定 $V_r=0.87V_s$
アスペリティの位置, 数	地質調査結果等に基づき評価した活断層の範囲内で、敷地に近い位置の地表付近に4個設定する。	
各アスペリティの応力降下量, 平均すべり量	地震調査委員会(2009)に基づき設定。	応力降下量について十分な知見が得られていないことから、安全評価上、2007年新潟県中越沖地震の知見を踏まえ、地震調査委員会(2009)による値の1.5倍の応力降下量を考慮。
破壊開始点	破壊の進行方向が敷地へ向かうようにアスペリティ下端中央に設定。	基本震源モデルとは異なる複数の位置に設定。

(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震

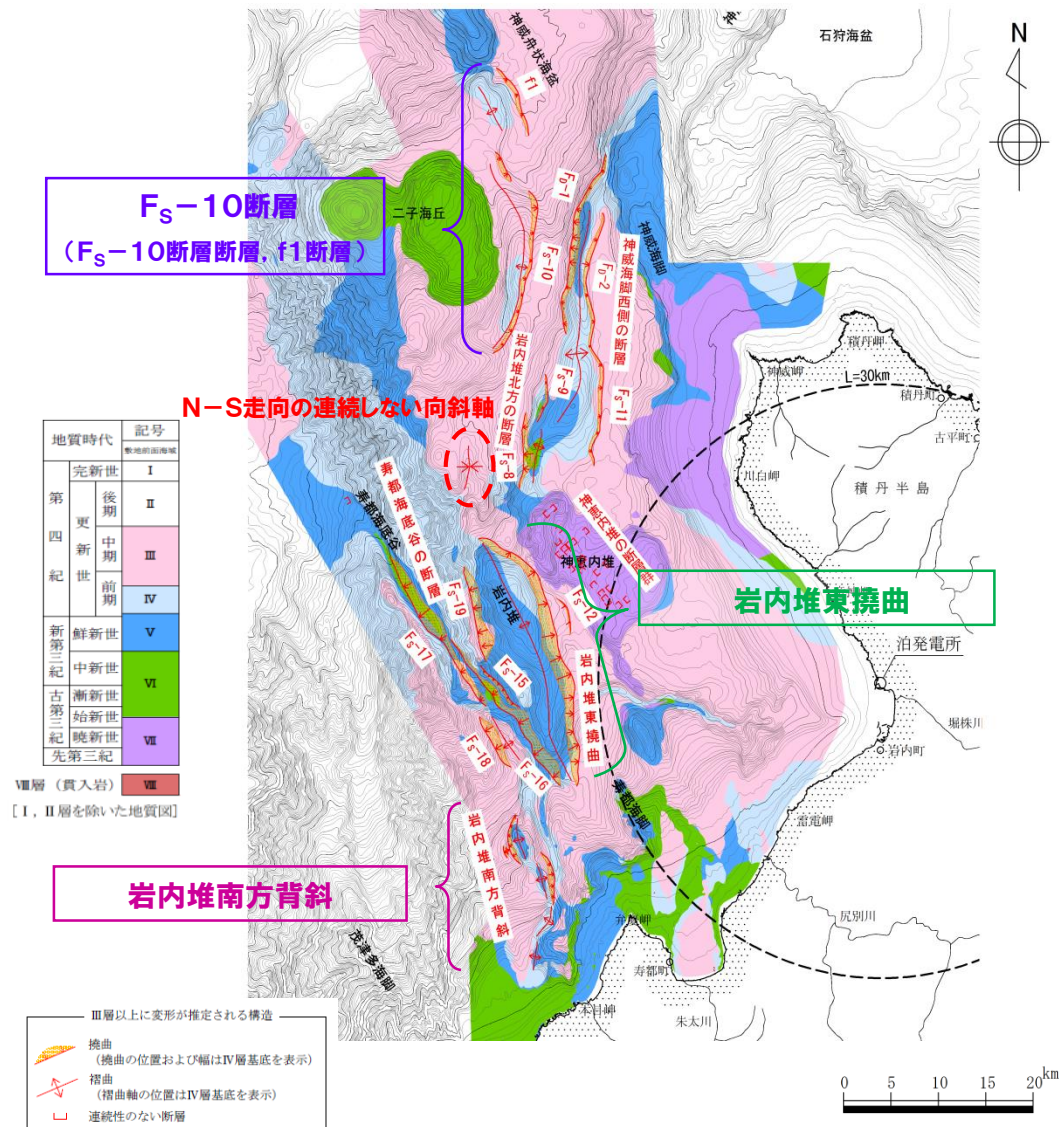
再掲 (H27.12.25審査会合資料)

(F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震) 傾斜角の設定

- 敷地前面海域で連動を考慮する断層は、 F_S-10 断層(F_S-10 断層, f1断層), 岩内堆東撓曲および岩内堆南方背斜である。
- F_S-10 断層(F_S-10 断層, f1断層)および岩内堆東撓曲は、大局的にN-S走向で西側隆起の構造と推定される。
- F_S-10 断層と岩内堆東撓曲の間には、長さの短い連続しない向斜軸が認められる。
- 岩内堆東撓曲の南西方には、大局的に西傾斜の伏在断層が推定される岩内堆南方背斜が分布する。
- これらの構造については、連続しないものの、ほぼ同走向で西傾斜の構造が断続的に分布すること等から、安全評価上、連動の対象として評価している。
- 敷地前面海域で連動を考慮する断層の断層モデルにおける傾斜角は、当社海上音波探査記録の検討を踏まえて設定した。



- 敷地前面海域で連動を考慮する断層の傾斜角は、断層の主部である F_S-10 断層および岩内堆東撓曲の海上音波探査記録から、比較的高角であると考えられる。
- したがって、断層モデルの傾斜角には 60° を設定した。



敷地前面海域における震源として考慮する活断層分布図

(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

(F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震) 検討用地震の地震動評価

地震動評価の検討ケース

震源モデル	断層長さ (km)	断層幅 (km)	断層の傾斜角 (°)	破壊伝播速度 (km/s)	アスペリティ 位置	破壊開始点	応力降下量	備考
(地質調査結果)	98	-	-	-	-	-	-	○地質調査結果により断層長さ98km ○地震動評価は基本震源モデルにて代表
基本震源モデル	100.4	18.5	60	0.72Vs	敷地に近い 位置の地表 付近	北断層:アスペリティ下端中央 南断層:アスペリティ下端中央 北断層:アスペリティ下端端部 南断層:アスペリティ下端端部 北断層:巨視的断層面下端端部 南断層:巨視的断層面下端端部	地震調査委員会 (2009)	○地質調査結果を基に、矩形断層面を設定し、断層長さ100.4kmを考慮したモデル ○M8.2(L=100.4km), $X_{eq}=46\text{km}^*$ ○基本震源モデルに破壊開始点の不確かさを考慮したモデル
不確かさ考慮モデル (断層の傾斜角)	100.0	22.6	45	0.72Vs	敷地に近い 位置の地表 付近	北断層:アスペリティ下端中央 南断層:アスペリティ下端中央 北断層:アスペリティ下端端部 南断層:アスペリティ下端端部 北断層:巨視的断層面下端端部 南断層:巨視的断層面下端端部	地震調査委員会 (2009)	○基本震源モデルの傾斜角について、不確かさを考慮して45°としたモデル ○M8.3(L=100.0km), $X_{eq}=49\text{km}^*$
不確かさ考慮モデル (応力降下量)	100.4	18.5	60	0.72Vs	敷地に近い 位置の地表 付近	北断層:アスペリティ下端中央 南断層:アスペリティ下端中央 北断層:アスペリティ下端端部 南断層:アスペリティ下端端部 北断層:巨視的断層面下端端部 南断層:巨視的断層面下端端部	地震調査委員会 (2009) ×1.5	○基本震源モデルの応力降下量について、不確かさを考慮してアスペリティと背景領域の応力降下量をいずれも1.5倍したモデル
不確かさ考慮モデル (破壊伝播速度)	100.4	18.5	60	0.87Vs	敷地に近い 位置の地表 付近	北断層:アスペリティ下端中央 南断層:アスペリティ下端中央 北断層:アスペリティ下端端部 南断層:アスペリティ下端端部 北断層:巨視的断層面下端端部 南断層:巨視的断層面下端端部	地震調査委員会 (2009)	○基本震源モデルの破壊伝播速度について、不確かさを考慮して0.87Vsとしたモデル

:不確かさを考慮して設定するパラメータ (認識論的な不確かさ)

:全てのケースにおいて共通的に考慮するパラメータ (偶然的な不確かさ)

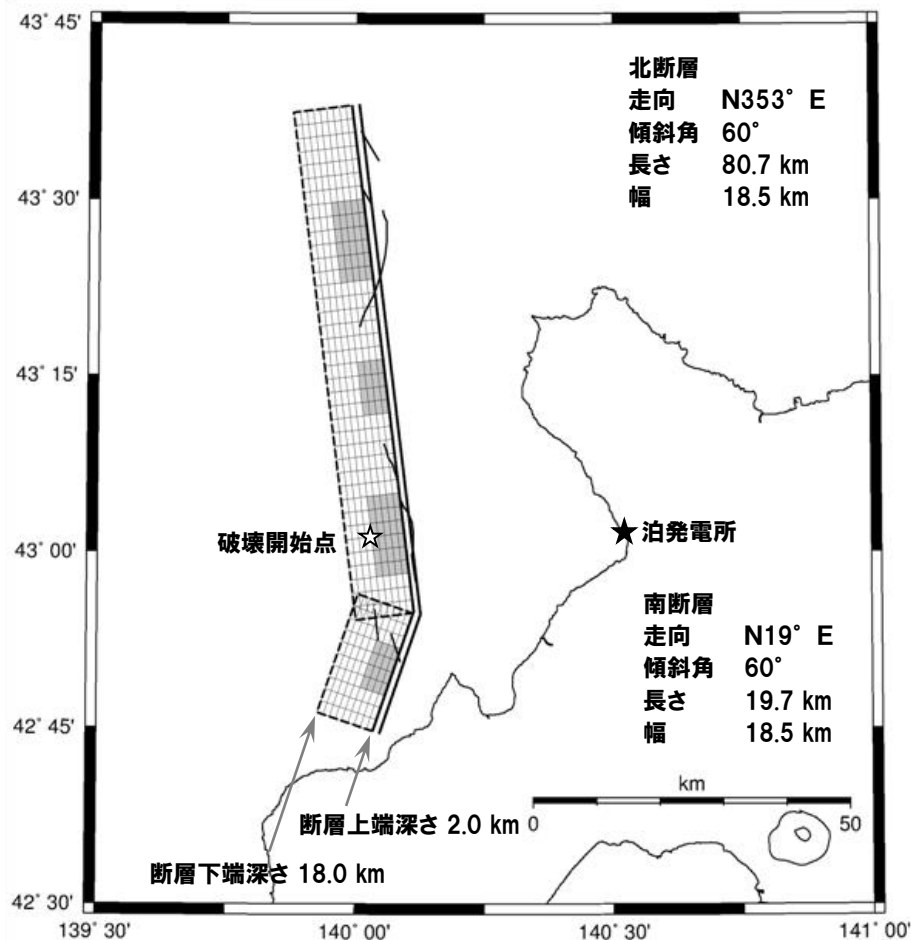
※ 応答スペクトルに基づく地震動評価に用いる諸元

4.3 検討用地震の地震動評価

(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

(F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震)
震源モデル図, 断層パラメータ(基本震源モデル)



基本震源モデル

※モデル上のアスベリティ面積
396.6km²

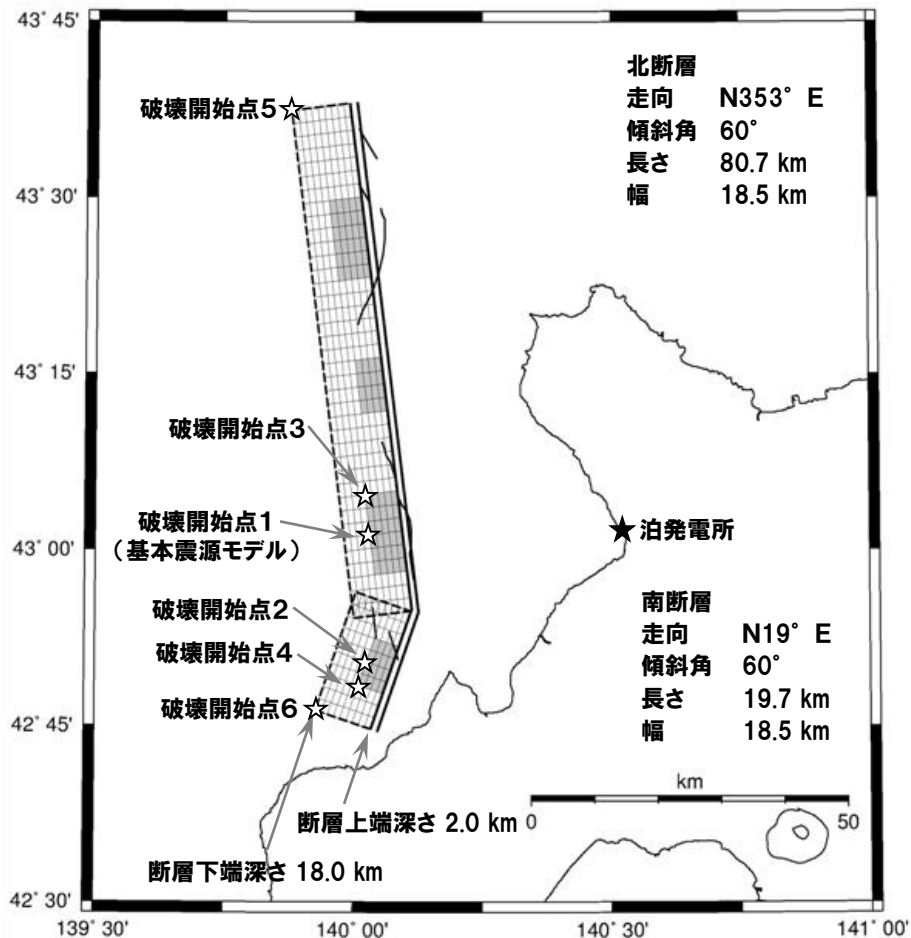
項目	設定値	設定方法
断層原点 (地表トレス原点)	北緯 42.912° 東経 140.127° 北緯 42.741° 東経 140.047°	地質調査結果による北断層南端 地質調査結果による南断層南端
走向	北断層: N353° E 南断層: N19° E	地質調査結果による北断層の南端～北端 地質調査結果による南断層の南端～北端
傾斜角	60°	当社の地質調査結果を踏まえ 60° に設定
断層長さ	100.4km(80.7km+19.7km)	地質調査結果に基づき矩形断層として設定
断層幅	18.5km	断層上下端深さと傾斜角より設定
控除面積	39.5km ²	$\Delta S = W^2 \times \cos \delta \times \tan [(\theta_s - \theta_w) / 2]$
断層面積	1817.9km ²	$S = L \times W - \Delta S$
断層上端深さ	2km	調査結果等を踏まえて設定
断層下端深さ	18km	調査結果等を参考に設定
地震モーメント	1.84E+20N・m	$M_0 = (S / (4.24 \times 10^{-11}))^{2/3}$ (入倉・三宅(2001))
モーメントマグニチュード	7.4	$\text{Log} M_0 (\text{N} \cdot \text{m}) = 1.5 \times M_w + 9.1$
平均応力降下量	4.5MPa	$\Delta \sigma = 8 / (3 \times \pi) \times M_0 / (L \times W_{\text{max}}^2)$
剛性率	3.43E+10N/m ²	$\mu = \rho \times \beta^2$, $\rho = 2.8 \text{g/cm}^3$: 防災科研(2005)に基づき設定
平均すべり量	294.8cm	$D = M_0 / (\mu \times S)$
S波速度	3.5km/s	$\beta = 3.5 \text{km/s}$: 防災科研(2005)に基づき設定
破壊伝播速度	2.5km/s	$V_R = 0.72 \times \beta \text{ km/s}$ (Geller(1976))
破壊伝播様式	破壊開始点から同心円状	地質調査委員会(2009)に基づき設定
破壊開始点	北断層アスベリティ下端中央	破壊の進行方向が敷地へ向かうように破壊開始点を設定
短周期レベル	3.59E+19N・m/s ²	$A = 4 \times \pi \times (S_w / \pi)^{0.5} \times \Delta \sigma_s \times \beta^2$
高周波速断特性	6Hz	地質調査委員会(2009)に基づき設定
Q値	110 ^{0.69}	$Q = 110 \times f^{0.69}$ (佐藤ほか(1994))
全アスベリティ	位置	敷地に近い位置の地表付近
	数	4個
	総面積	399.9km ²
	平均すべり量	589.6cm
背斜領域	地震モーメント	8.09E+19N・m
	応力降下量	20.6MPa
	地震モーメント	1.03E+20N・m
	面積	1418.0km ²
	平均すべり量	211.7cm
実効応力	4.1MPa	

4.3 検討用地震の地震動評価

(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

(F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震) 震源モデル図, 断層パラメータ(基本震源モデル(破壊開始点))



基本震源モデル
(破壊開始点)

※モデル上のアスペリティ面積
396.6km²

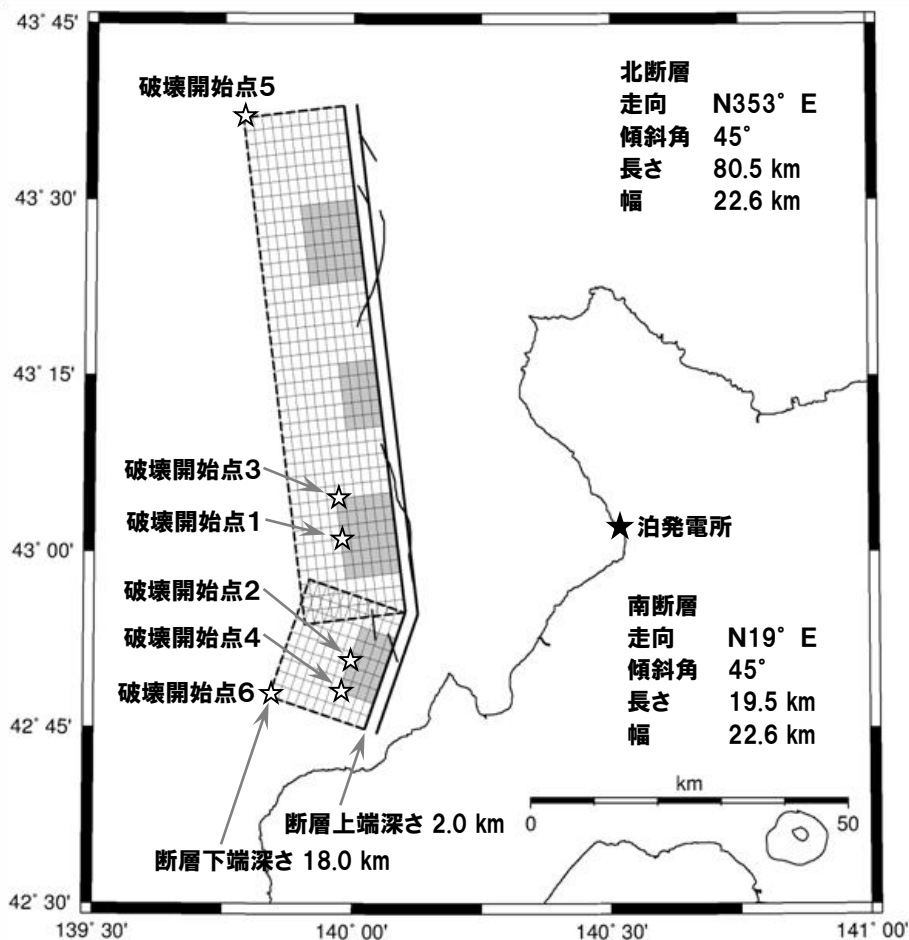
項目	設定値	設定方法
断層原点 (地表トレス原点)	北緯 42.912° 東経 140.127° 北緯 42.741° 東経 140.047°	地質調査結果による北断層南端 地質調査結果による南断層南端
走向	北断層: N353° E 南断層: N19° E	地質調査結果による北断層の南端～北端 地質調査結果による南断層の南端～北端
傾斜角	60°	当社の地質調査結果を踏まえ 60° に設定
断層長さ	100.4km(80.7km+19.7km)	地質調査結果に基づき矩形断層として設定
断層幅	18.5km	断層上下端深さと傾斜角より設定
控除面積	39.5km ²	$\Delta S = W^2 \times \cos \delta \times \tan \delta \times (\theta_s - \theta_w) / 2$
断層面積	1817.9km ²	$S = L \times W - \Delta S$
断層上端深さ	2km	調査結果等を踏まえて設定
断層下端深さ	18km	調査結果等を参考に設定
地震モーメント	1.84E+20N・m	$M_0 = (S / (4.24 \times 10^{-11}))^2 \times (\text{入倉・三宅(2001)})$
モーメントマグニチュード	7.4	$\text{Log} M_0 (\text{N} \cdot \text{m}) = 1.5 \times M_w + 9.1$
平均応力降下量	4.5MPa	$\Delta \sigma = 8 / (3 \times \pi) \times M_0 / (L \times W_{\text{max}}^2)$
剛性率	3.43E+10N/m ²	$\mu = \rho \times \beta^2$, $\rho = 2.8\text{g/cm}^3$: 防災科研(2005)に基づき設定
平均すべり量	294.8cm	$D = M_0 / (\mu \times S)$
S波速度	3.5km/s	$\beta = 3.5\text{km/s}$: 防災科研(2005)に基づき設定
破壊伝播速度	2.5km/s	$V_R = 0.72 \times \beta \text{ km/s}$ (Geller(1976))
破壊伝播様式	破壊開始点から同心円状	地質調査委員会(2009)に基づき設定
破壊開始点	北断層アスペリティ下端中央 (破壊開始点1)	破壊の進行方向が敷地へ向かうように破壊開始点を設定
	南断層アスペリティ下端中央 (破壊開始点2)	
	北断層アスペリティ下端端部 (破壊開始点3)	
	南断層アスペリティ下端端部 (破壊開始点4)	
	北断層巨視的断層面下端端部 (破壊開始点5)	
	南断層巨視的断層面下端端部 (破壊開始点6)	
短周期レベル	3.59E+19N・m/s ²	$A = 4 \times \pi \times (S_0 / \pi)^{0.5} \times \Delta \sigma_s \times \beta^2$
高周波数断特性	6Hz	地質調査委員会(2009)に基づき設定
Q値	110 ^{0.69}	$Q = 110 \times f^{0.69}$ (佐藤ほか(1994))
アスペリティ	位置	敷地に近い位置の地表付近
	数	4個
	総面積	399.9km ²
	平均すべり量	589.6cm
	地震モーメント	8.09E+19N・m
背景領域	応力降下量	20.6MPa
	地震モーメント	1.03E+20N・m
	面積	1418.0km ²
	平均すべり量	211.7cm
	実効応力	4.1MPa

4.3 検討用地震の地震動評価

(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

(F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震) 震源モデル図, 断層パラメータ(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角))



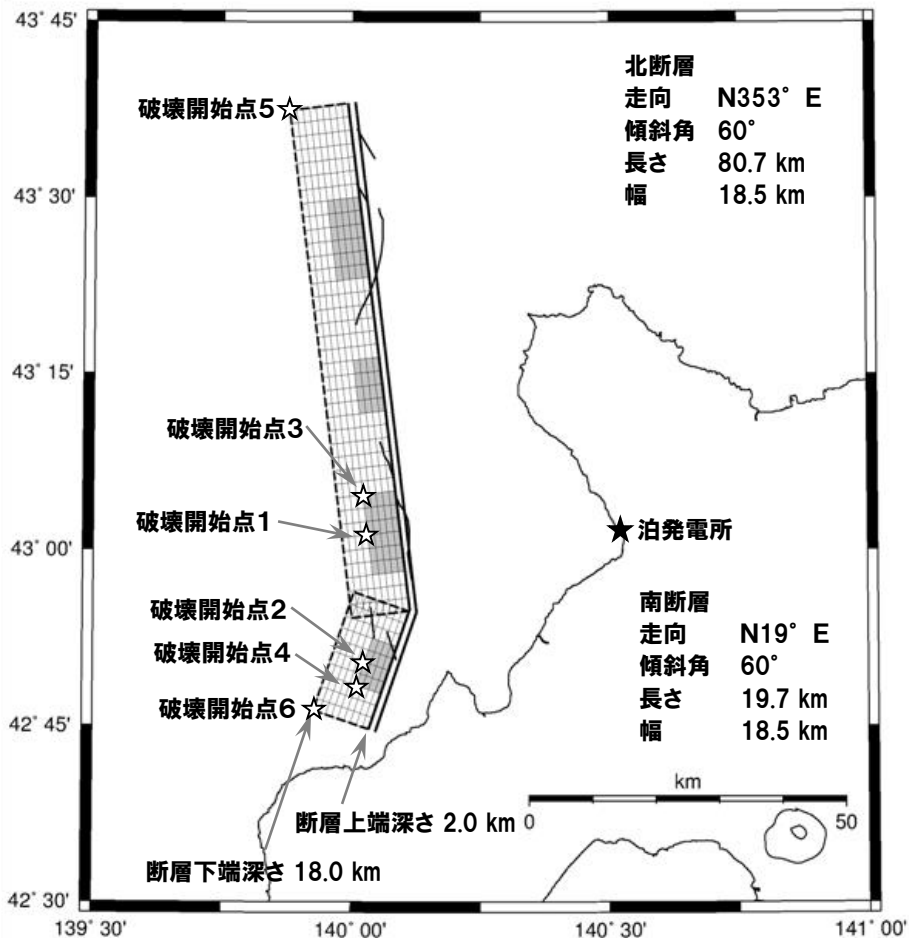
項目	設定値	設定方法	
断層原点 (地表トレス原点)	北緯 42.912° 東経 140.127° 北緯 42.741° 東経 140.047°	地質調査結果による北断層南端 地質調査結果による南断層南端	
走向	北断層: N353° E 南断層: N19° E	地質調査結果による北断層の南端～北端 地質調査結果による南断層の南端～北端	
傾斜角	45°	不確かさを考慮し, 念のため 45° と設定	
断層長さ	100.0km (80.5km+19.5km)	地質調査結果に基づき矩形断層として設定	
断層幅	22.6km	断層上下端深さと傾斜角より設定	
控除面積	83.4km ²	$\Delta S = W^2 \times \cos \delta \times \tan [(\theta_s - \theta_w) / 2]$	
断層面積	2176.6km ²	$S = L \times W - \Delta S$	
断層上端深さ	2km	調査結果等を踏まえて設定	
断層下端深さ	18km	調査結果等を参考に設定	
地震モーメント	2.64E+20N・m	$M_0 = (S / (4.24 \times 10^{-11}))^2$ (入倉・三宅(2001))	
モーメントマグニチュード	7.5	$\text{Log} M_0 (\text{N} \cdot \text{m}) = 1.5 \times M_w + 9.1$	
平均応力降下量	4.4MPa	$\Delta \sigma = 8 / (3 \times \pi) \times M_0 / (L \times W_{\text{max}}^2)$	
剛性率	3.43E+10N/m ²	$\mu = \rho \times \beta^2$, $\rho = 2.8 \text{g/cm}^3$: 防災科研(2005)に基づき設定	
平均すべり量	353.0cm	$D = M_0 / (\mu \times S)$	
S波速度	3.5km/s	$\beta = 3.5 \text{km/s}$: 防災科研(2005)に基づき設定	
破壊伝播速度	2.5km/s	$V_R = 0.72 \times \beta \text{ km/s}$ (Geller(1976))	
破壊伝播様式	破壊開始点から同心円状	地質調査委員会(2009)に基づき設定	
破壊開始点	北断層アスペリティ下端中央 (破壊開始点1)	破壊の進行方向が敷地へ向かうように破壊開始点を設定	
	南断層アスペリティ下端中央 (破壊開始点2)		
	北断層アスペリティ下端端部 (破壊開始点3)		
	南断層アスペリティ下端端部 (破壊開始点4)		
	北断層巨視的断層面下端端部 (破壊開始点5)		
	南断層巨視的断層面下端端部 (破壊開始点6)		
短周期レベル	3.78E+19N・m/s ²	$A = 4 \times \pi \times (S_0 / \pi)^{0.5} \times \Delta \sigma_s \times \beta^2$	
高周波数断特性	6Hz	地質調査委員会(2009)に基づき設定	
Q値	110 ^{0.69}	$Q = 110 \times f^{0.69}$ (佐藤ほか(1994))	
アスペリティ	位置	敷地に近い位置の地表付近	地質調査結果を踏まえた上で, 敷地に近い位置の地表付近に設定
	数	4個	地質調査結果を踏まえた上で, 4個設定
	総面積	478.9km ²	$S_0 = 0.22 \times S$
	平均すべり量	706.0cm	$D_s = \gamma_D \times D$
	地震モーメント	1.16E+20N・m	$M_{0s} = \mu \times S_s \times D_s$
背景領域	応力降下量	19.9MPa	$\Delta \sigma_s = (S / S_0) \times \Delta \sigma$
	地震モーメント	1.48E+20N・m	$M_{0s} = M_0 - M_{0s}$
	面積	1697.8km ²	$S_0 = S - S_s$
	平均すべり量	253.4cm	$D_0 = M_{00} / (\mu \times S_0)$
	実効応力	3.6MPa	$\sigma_s = (D_s / W_0) \times (\pi^{0.5} / D_s) \times r \times \Sigma \gamma^2 \times \sigma_s$

4.3 検討用地震の地震動評価

(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

(F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震) 震源モデル図, 断層パラメータ(不確かさ考慮モデル(応力降下量))



不確かさ考慮モデル
 (応力降下量)
 震源モデル図は基本震源モデルと同様

※モデル上のアスベリティ面積 396.6km²

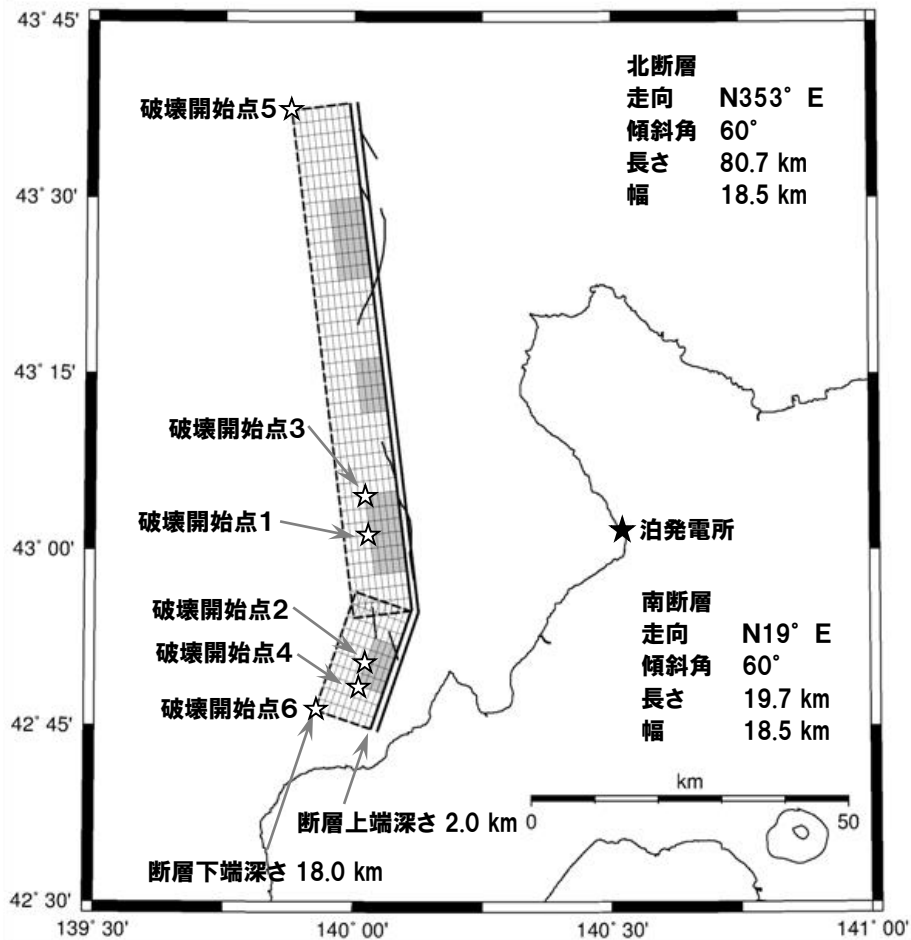
項目	設定値	設定方法	
断層原点 (地表トレス原点)	北緯 42.912° 東経 140.127° 北緯 42.741° 東経 140.047°	地質調査結果による北断層南端 地質調査結果による南断層南端	
走向	北断層: N353° E 南断層: N19° E	地質調査結果による北断層の南端～北端 地質調査結果による南断層の南端～北端	
傾斜角	60°	当社の地質調査結果を踏まえ 60° に設定	
断層長さ	100.4km(80.7km+19.7km)	地質調査結果に基づき矩形断層として設定	
断層幅	18.5km	断層上下端深さと傾斜角より設定	
控除面積	39.5km ²	$\Delta S = W^2 \times \cos \delta \times \tan \{ (\theta_s - \theta_w) / 2 \}$	
断層面積	1817.9km ²	$S = L \times W - \Delta S$	
断層上端深さ	2km	調査結果等を踏まえて設定	
断層下端深さ	18km	調査結果等を参考に設定	
地震モーメント	1.84E+20N・m	$M_0 = (S / (4.24 \times 10^{-11}))^2$ (入倉・三宅(2001))	
モーメントマグニチュード	7.4	$\text{Log} M_0 (\text{N} \cdot \text{m}) = 1.5 \times M_w + 9.1$	
平均応力降下量	4.5MPa	$\Delta \sigma = 8 / (3 \times \pi) \times M_0 / (L \times W_{\text{max}}^2)$	
剛性率	3.43E+10N/m ²	$\mu = \rho \times \beta^2$, $\rho = 2.8 \text{g/cm}^3$: 防災科研(2005)に基づき設定	
平均すべり量	294.8cm	$D = M_0 / (\mu \times S)$	
S波速度	3.5km/s	$\beta = 3.5 \text{km/s}$: 防災科研(2005)に基づき設定	
破壊伝播速度	2.5km/s	$V_R = 0.72 \times \beta \text{ km/s}$ (Geller(1976))	
破壊伝播様式	破壊開始点から同心円状	地質調査委員会(2009)に基づき設定	
破壊開始点	北断層アスベリティ下端中央 (破壊開始点1) 南断層アスベリティ下端中央 (破壊開始点2) 北断層アスベリティ下端端部 (破壊開始点3) 南断層アスベリティ下端端部 (破壊開始点4) 北断層巨視的断層面下端端部 (破壊開始点5) 南断層巨視的断層面下端端部 (破壊開始点6)	破壊の進行方向が敷地へ向かうように破壊開始点を設定	
短周期レベル	5.38E+19N・m/s ²	$A = 4 \times \pi \times (S_w / \pi)^{0.5} \times \Delta \sigma_s \times \beta^2$	
高周波数断特性	6Hz	地質調査委員会(2009)に基づき設定	
Q値	110 ^{0.69}	$Q = 110 \times \rho^{0.69}$ (佐藤ほか(1994))	
アスベリティ	位置	敷地に近い位置の地表付近	
	数	4 個	
	総面積	399.9km ²	$S_a = 0.22 \times S$
	平均すべり量	589.6cm	$D_a = \gamma_p \times D$
	地震モーメント	8.09E+19N・m	$M_{0a} = \mu \times S_a \times D_a$
背景領域	応力降下量	31.0MPa	$\Delta \sigma_s = 1.5 \times (S / S_0) \times \Delta \sigma$
	地震モーメント	1.03E+20N・m	$M_{0s} = M_0 - M_{0a}$
	面積	1418.0km ²	$S_0 = S - S_a$
	平均すべり量	211.7cm	$D_0 = M_{0s} / (\mu \times S_0)$
	実効応力	6.2MPa	$\sigma_s = (D_0 / W_0) \times (\pi^{0.5} / D_0) \times r \times \sum \gamma_i^2 \times \sigma_s$

4.3 検討用地震の地震動評価

(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

(F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震) 震源モデル図, 断層パラメータ(不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度))



不確かさ考慮モデル
 (破壊伝播速度)
 震源モデル図は基本震源モデルと同様

※モデル上のアスベリティ面積
 396.6km²

項目	設定値	設定方法
断層原点 (地表トレス原点)	北緯 42.912° 東経 140.127° 北緯 42.741° 東経 140.047°	地質調査結果による北断層南端 地質調査結果による南断層南端
走向	北断層: N353° E 南断層: N19° E	地質調査結果による北断層の南端～北端 地質調査結果による南断層の南端～北端
傾斜角	60°	当社の地質調査結果を踏まえ 60° に設定
断層長さ	100.4km(80.7km+19.7km)	地質調査結果に基づき矩形断層として設定
断層幅	18.5km	断層上下端深さと傾斜角より設定
控除面積	39.5km ²	$\Delta S = W^2 \times \cos \delta \times \tan \{ (\theta_s - \theta_w) / 2 \}$
断層面積	1817.9km ²	$S = L \times W - \Delta S$
断層上端深さ	2km	調査結果等を踏まえて設定
断層下端深さ	18km	調査結果等を参考に設定
地震モーメント	1.84E+20N・m	$M_0 = (S / (4.24 \times 10^{-11}))^2$ (入倉・三宅(2001))
モーメントマグニチュード	7.4	$\text{Log} M_0 (\text{N} \cdot \text{m}) = 1.5 \times M_w + 9.1$
平均応力降下量	4.5MPa	$\Delta \sigma = 8 / (3 \times \pi) \times M_0 / (L \times W_{\text{max}}^2)$
剛性率	3.43E+10N/m ²	$\mu = \rho \times \beta^2$, $\rho = 2.8 \text{g/cm}^3$: 防災科研(2005)に基づき設定
平均すべり量	294.8cm	$D = M_0 / (\mu \times S)$
S波速度	3.5km/s	$\beta = 3.5 \text{km/s}$: 防災科研(2005)に基づき設定
破壊伝播速度	3.0km/s	$V_R = 0.87 \times \beta \text{ km/s}$
破壊伝播様式	破壊開始点から同心円状	地質調査委員会(2009)に基づき設定
破壊開始点	北断層アスベリティ下端中央 (破壊開始点1)	破壊の進行方向が敷地へ向かうように破壊開始点を設定
	南断層アスベリティ下端中央 (破壊開始点2)	
	北断層アスベリティ下端端部 (破壊開始点3)	
	南断層アスベリティ下端端部 (破壊開始点4)	
	北断層巨視的断層面下端端部 (破壊開始点5)	
	南断層巨視的断層面下端端部 (破壊開始点6)	
短周期レベル	3.59E+19N・m/s ²	$A = 4 \times \pi \times (S_0 / \pi)^{0.5} \times \Delta \sigma_s \times \beta^2$
高周波速断特性	6Hz	地質調査委員会(2009)に基づき設定
Q値	110 ^{0.69}	$Q = 110 \times f^{0.69}$ (佐藤ほか(1994))
アスベリティ	位置	敷地に近い位置の地表付近
	数	4個
	総面積	399.9km ²
	平均すべり量	589.6cm
	地震モーメント	8.09E+19N・m
背景領域	応力降下量	20.6MPa
	地震モーメント	1.03E+20N・m
	面積	1418.0km ²
	平均すべり量	211.7cm
	実効応力	4.1MPa

4.3 検討用地震の地震動評価

(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震)
応答スペクトルに基づく地震動評価に用いる地震規模の評価

- 応答スペクトルに基づく地震動評価に用いる地震規模については、松田(1975)により算定するが、安全側に設定した断層面に基づく地震モーメントを用いた武村(1990)により算定したケースと比較したうえで設定する。
- F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震については、基本震源モデルはM8.2、不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)はM8.3として評価する。

 F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震の諸元

地震動評価ケース	地震規模M		Xeq (km)
	松田式※1	武村式※2	
基本震源モデル	<u>8.2</u>	<u>8.2</u>	46
不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)	8.2	<u>8.3</u>	49

※1: 松田(1975)による断層長さ L と地震規模Mの関係式により算定

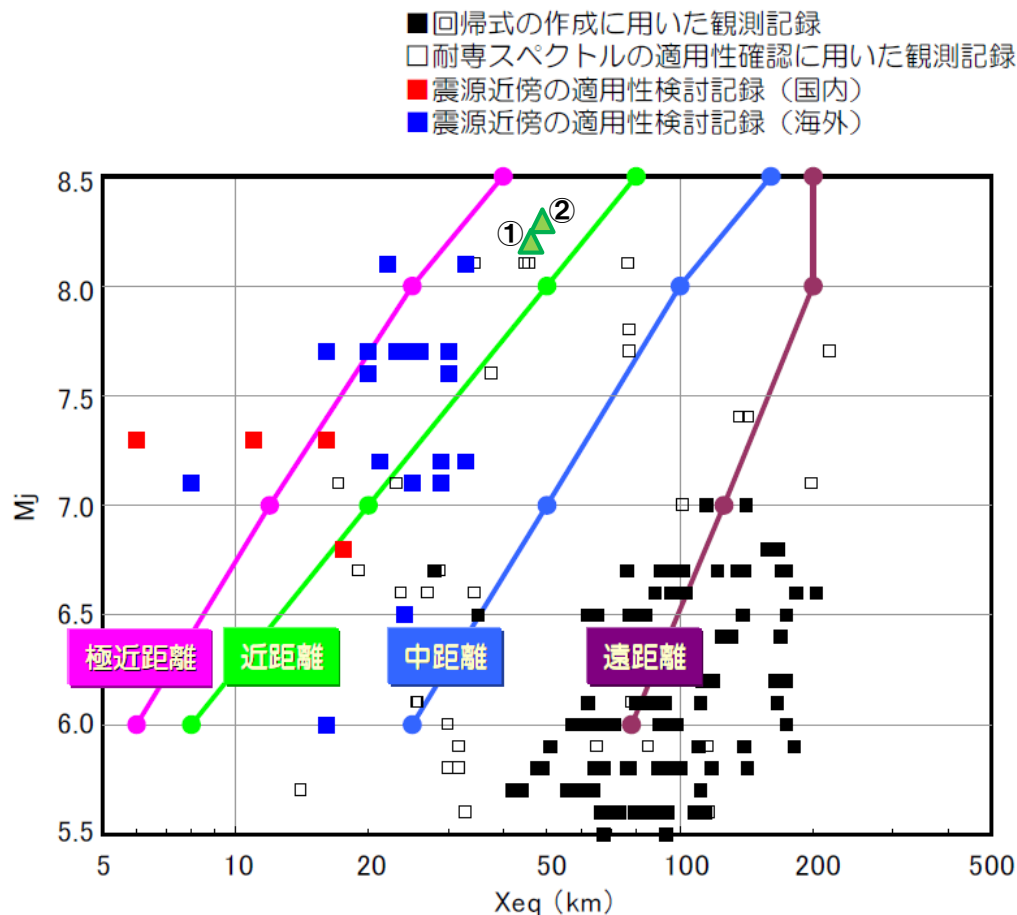
※2: 武村(1990)による地震モーメント M_0 と地震規模Mの関係式により算定

4.3 検討用地震の地震動評価

(2) F_S -10断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(F_S -10断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震)

Noda et al. (2002) の適用性の検討

○ F_S -10断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震について、Noda et al. (2002) による方法の適用性を検討した結果、適用範囲内にあることを確認した。



▲ F_S -10断層～岩内堆東撓曲
～岩内堆南方背斜による地震

① F_S -10断層～岩内堆東撓曲
～岩内堆南方背斜による地震
(基本震源モデル(M8.2, Xeq=46km))

② F_S -10断層～岩内堆東撓曲
～岩内堆南方背斜による地震
(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)
(M8.3, Xeq=49km))

Noda et al. (2002) による方法の適用性(東京電力(2009)に加筆)

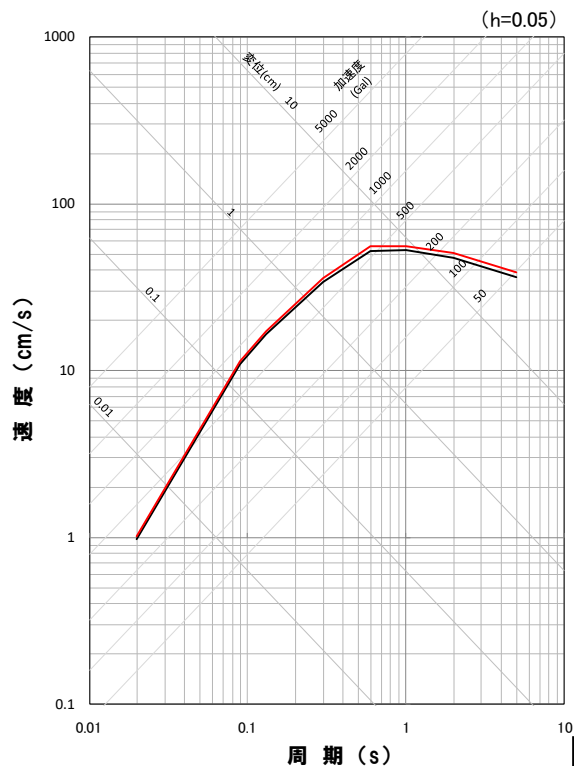
4.3 検討用地震の地震動評価

(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震

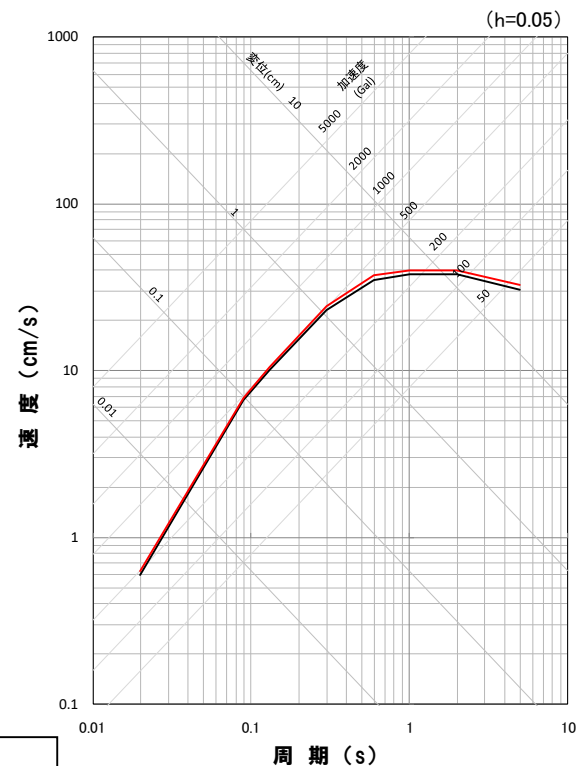
一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

(F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震) 応答スペクトルに基づく地震動評価結果

	コントロールポイント pS_V (cm/s)							
	T_A (s)	T_B (s)	T_C (s)	T_D (s)	T_E (s)	T_F (s)	T_G (s)	T_H (s)
	0.02	0.09	0.13	0.30	0.60	1.00	2.00	5.00
基本震源モデル 水平方向	0.98	10.95	16.53	34.17	52.31	52.57	47.60	36.60
不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角) 水平方向	1.02	11.33	17.18	35.96	55.39	55.59	50.44	39.00
基本震源モデル 鉛直方向	0.60	6.66	10.12	23.14	35.10	37.74	37.74	30.53
不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角) 鉛直方向	0.62	6.90	10.52	24.35	37.16	39.91	39.98	32.54

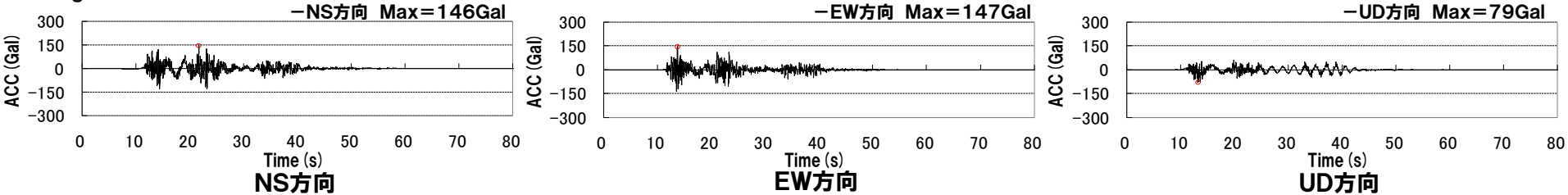
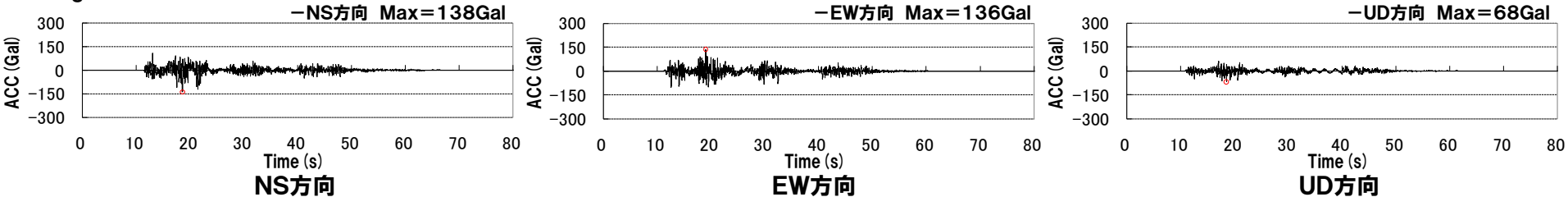
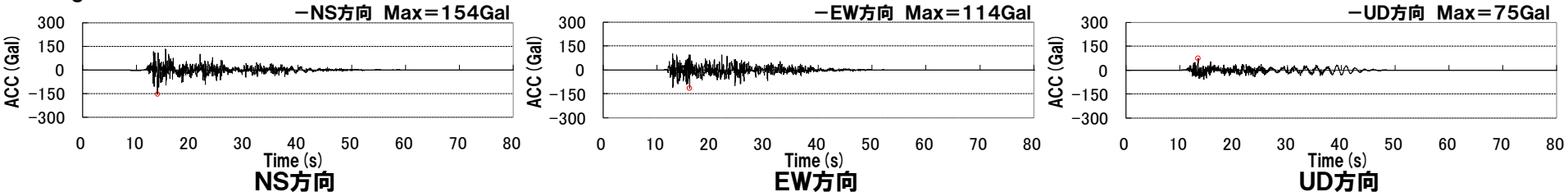
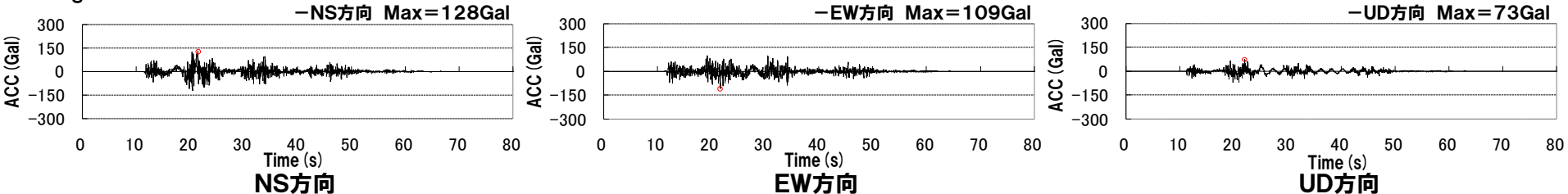


— 基本震源モデル
— 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)



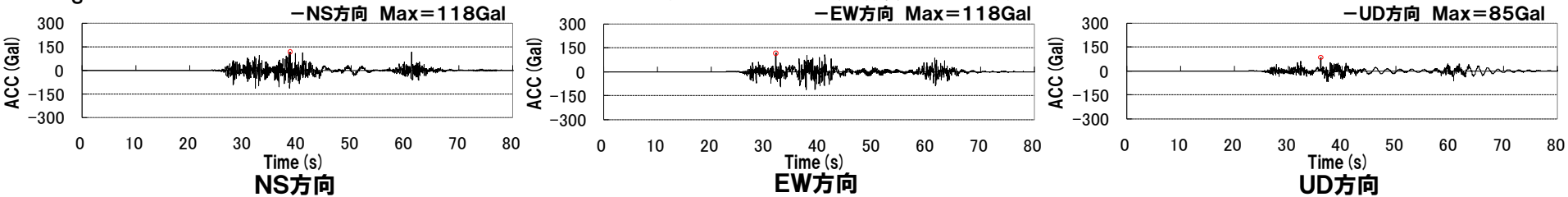
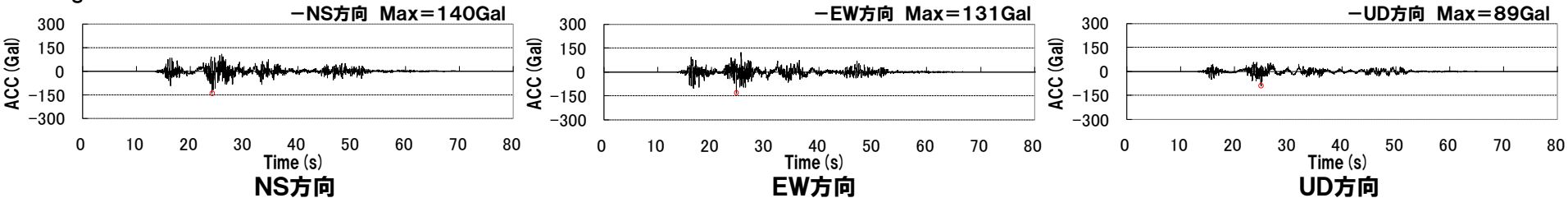
(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震

(F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震)
断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(基本震源モデル)

 F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(基本震源モデル, 破壊開始点1)) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(基本震源モデル, 破壊開始点2)) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(基本震源モデル, 破壊開始点3)) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(基本震源モデル, 破壊開始点4))

(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震

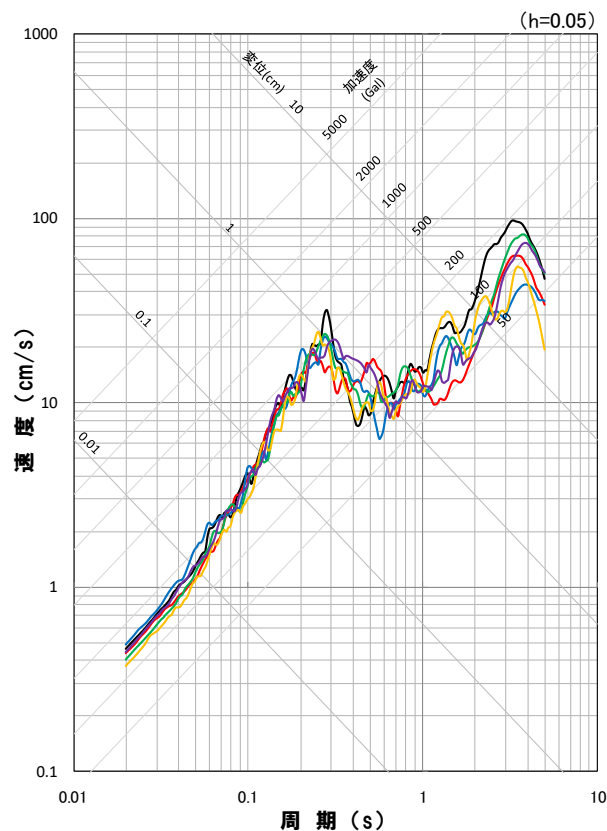
(F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震)
断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(基本震源モデル)

 F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(基本震源モデル, 破壊開始点5) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(基本震源モデル, 破壊開始点6)

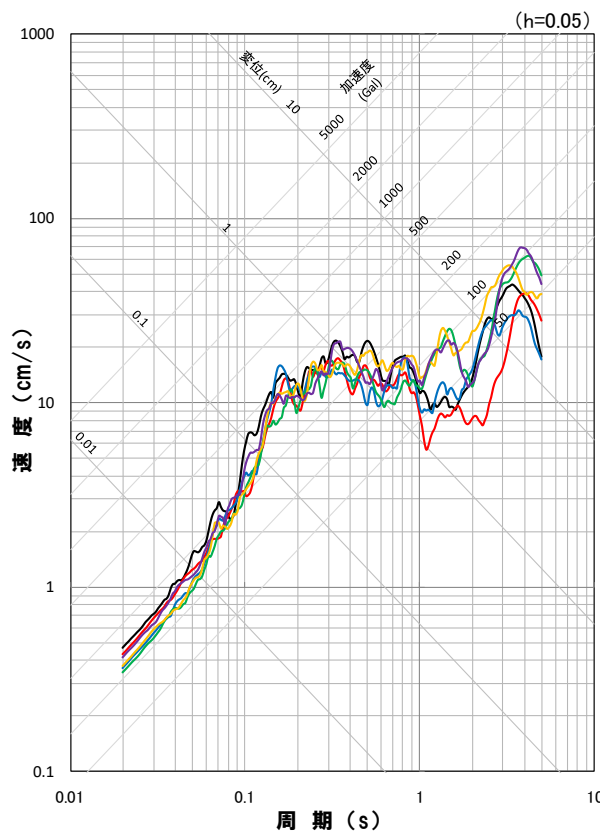
(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震

再掲 (H27.12.25審査会合資料)

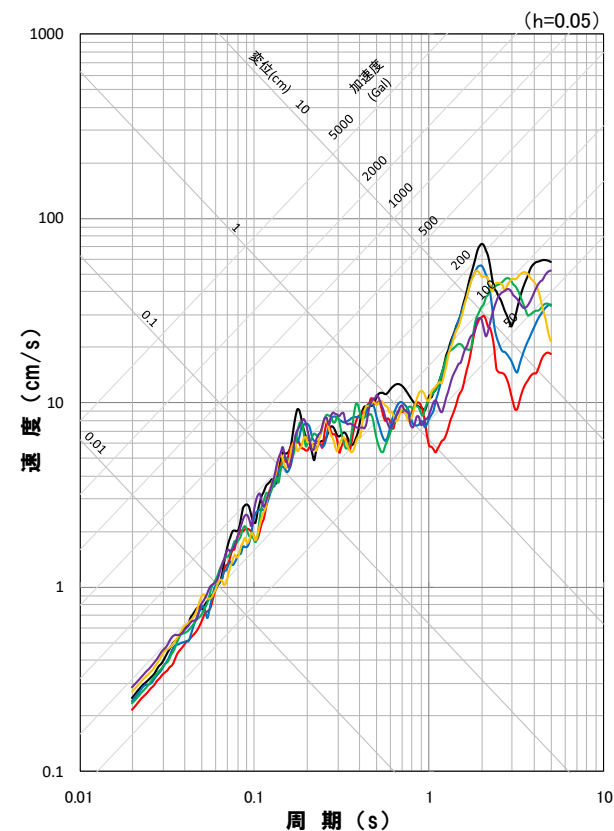
(F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震)
断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(基本震源モデル)



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



応答スペクトル図(UD方向)

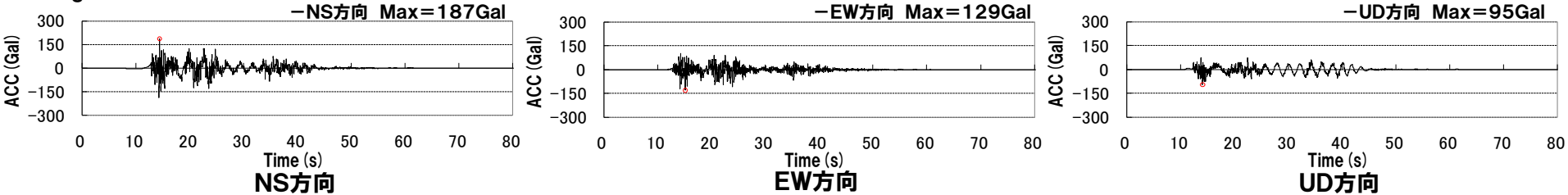
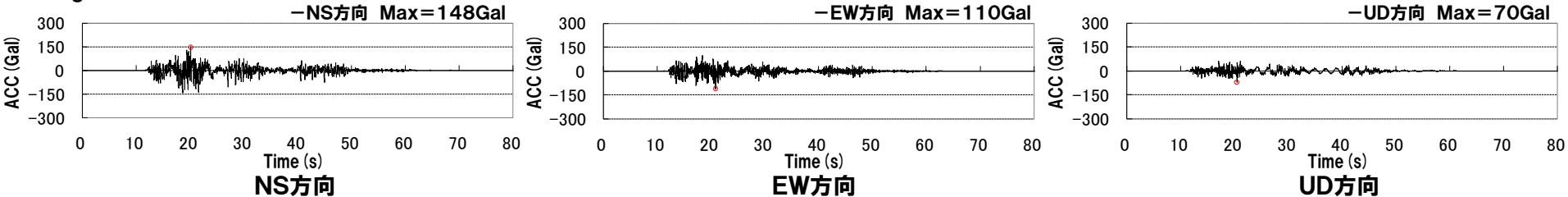
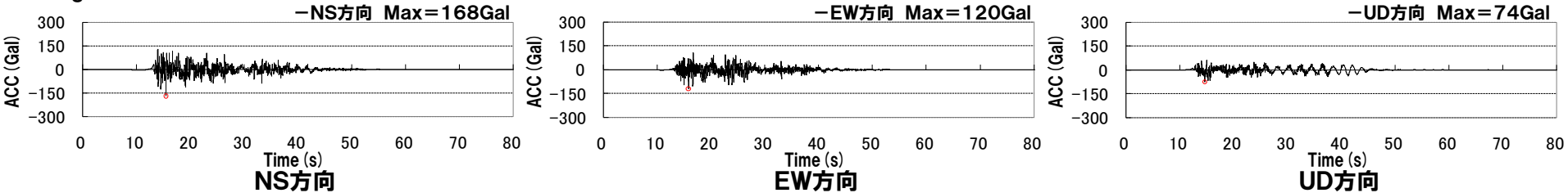
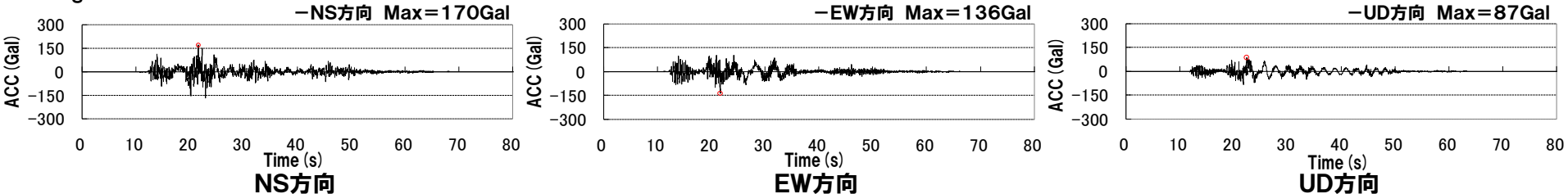
地震動評価結果

- | | |
|------------------|------------------|
| — 基本震源モデル,破壊開始点1 | — 基本震源モデル,破壊開始点2 |
| — 基本震源モデル,破壊開始点3 | — 基本震源モデル,破壊開始点4 |
| — 基本震源モデル,破壊開始点5 | — 基本震源モデル,破壊開始点6 |

※ハイブリッド合成法における接続周期:1秒

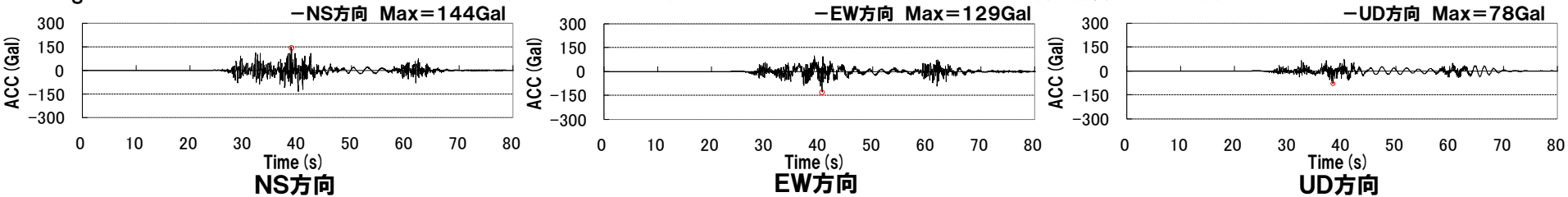
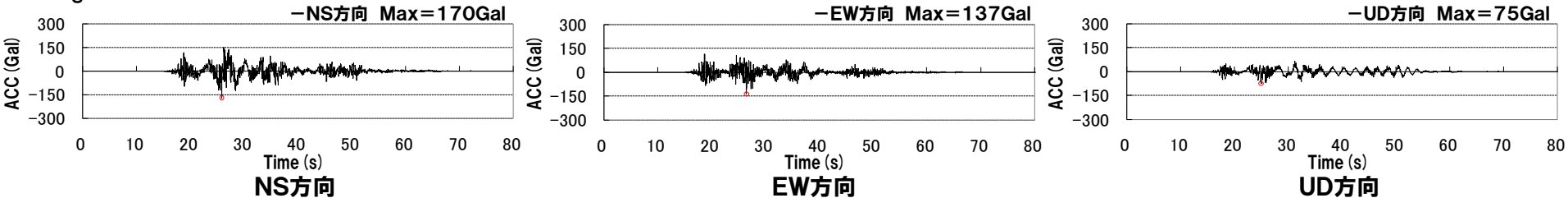
(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震)

断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角))

 F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角), 破壊開始点1)) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角), 破壊開始点2)) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角), 破壊開始点3)) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角), 破壊開始点4))

(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震)

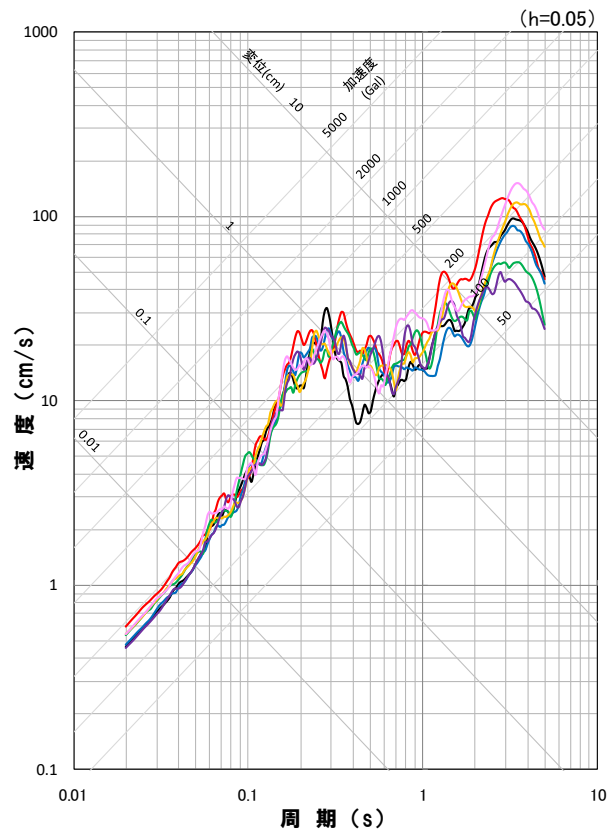
断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角))

 F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角), 破壊開始点5)) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角), 破壊開始点6))

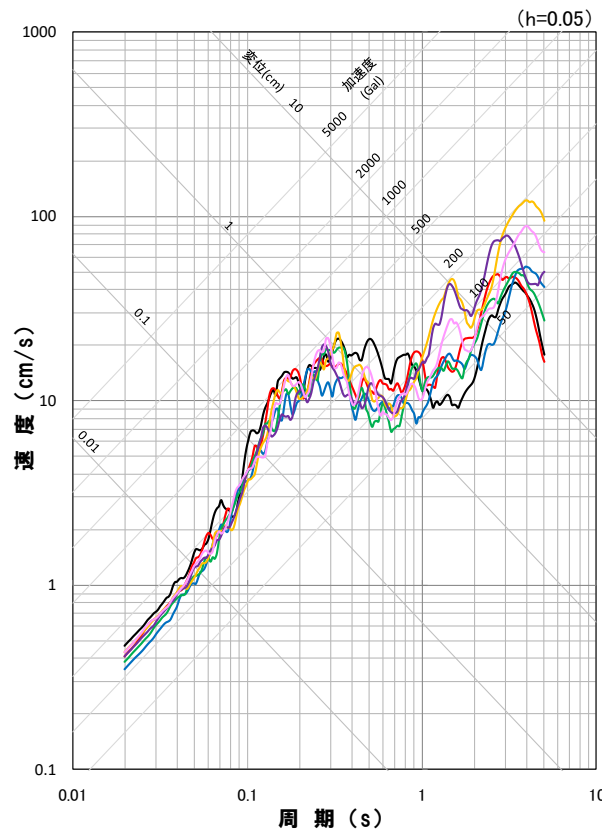
(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震

再掲 (H27.12.25審査会合資料)

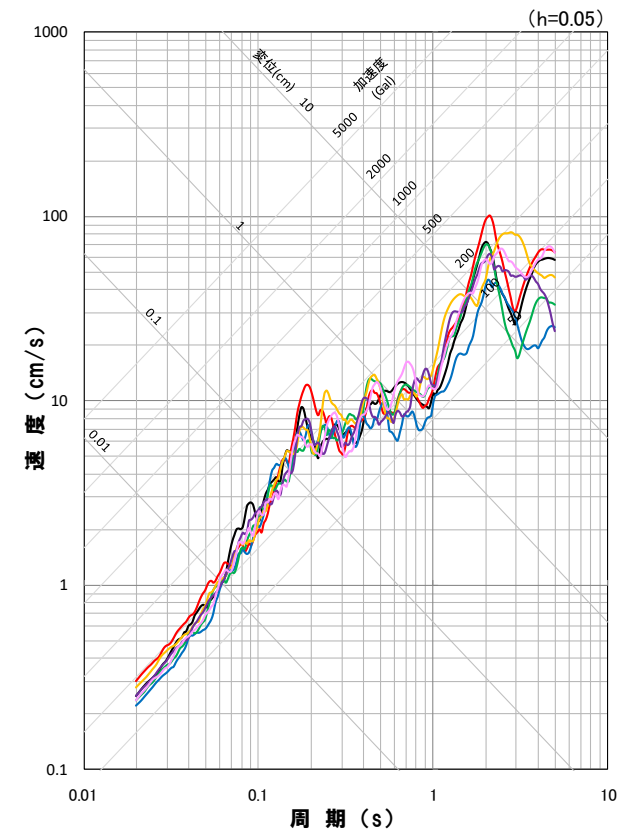
(F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震)
断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角))



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



応答スペクトル図(UD方向)

地震動評価結果

— 基本震源モデル,破壊開始点1

— 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角),破壊開始点1

— 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角),破壊開始点3

— 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角),破壊開始点5

— 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角),破壊開始点2

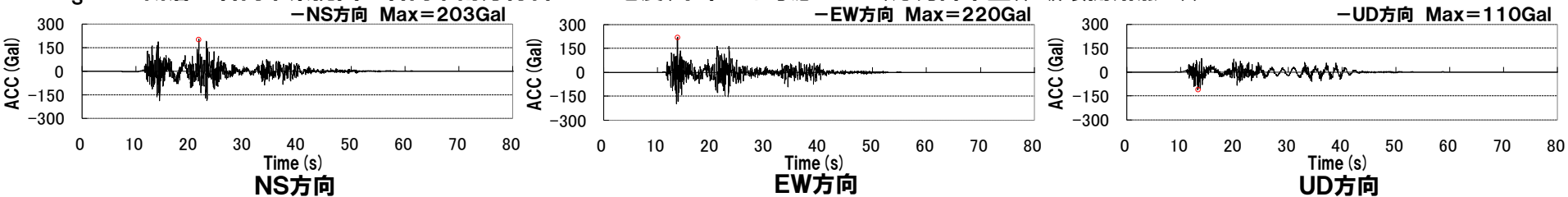
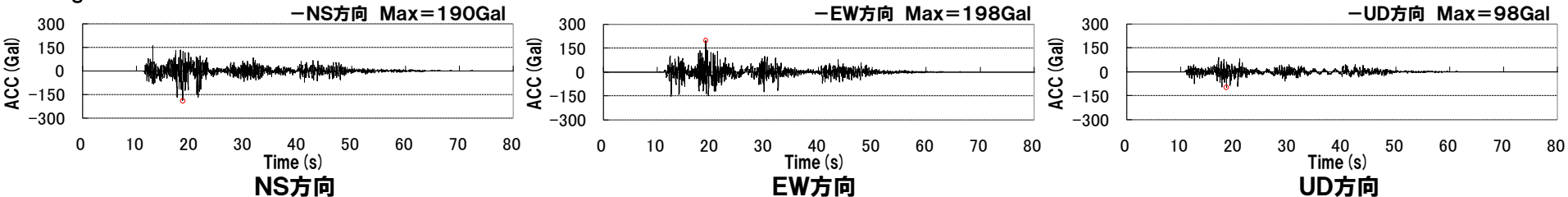
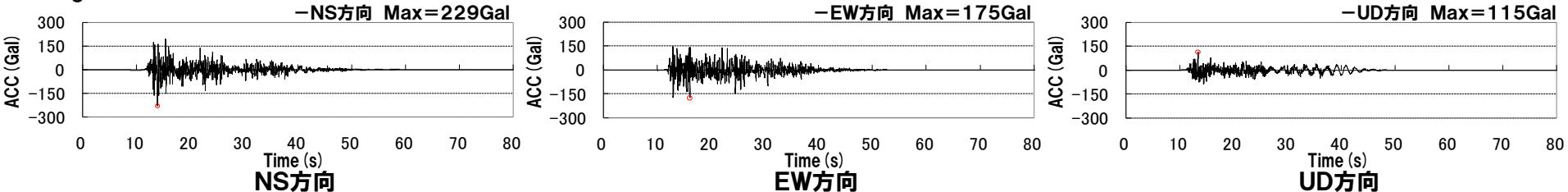
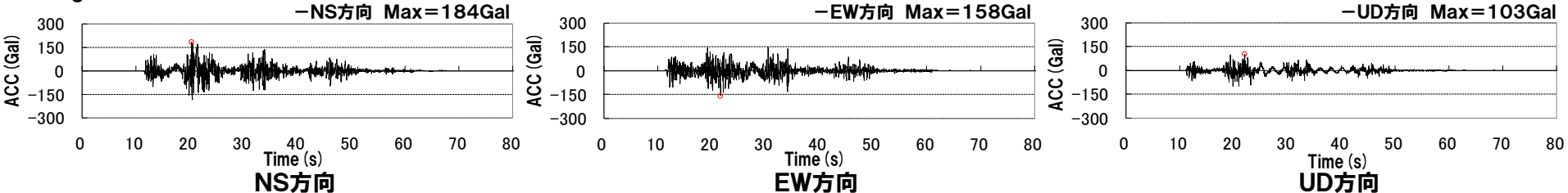
— 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角),破壊開始点4

— 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角),破壊開始点6

※ハイブリッド合成法における接続周期:1秒

(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震

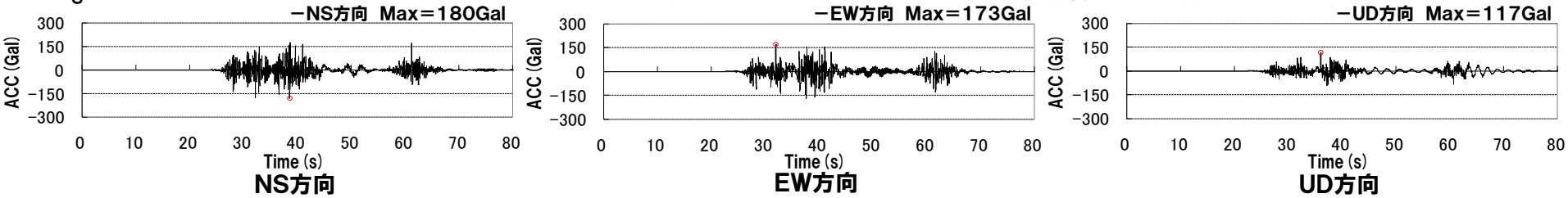
(F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震)
断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(不確かさ考慮モデル(応力降下量))

 F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(不確かさ考慮モデル(応力降下量), 破壊開始点1)) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(不確かさ考慮モデル(応力降下量), 破壊開始点2)) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(不確かさ考慮モデル(応力降下量), 破壊開始点3)) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(不確かさ考慮モデル(応力降下量), 破壊開始点4))

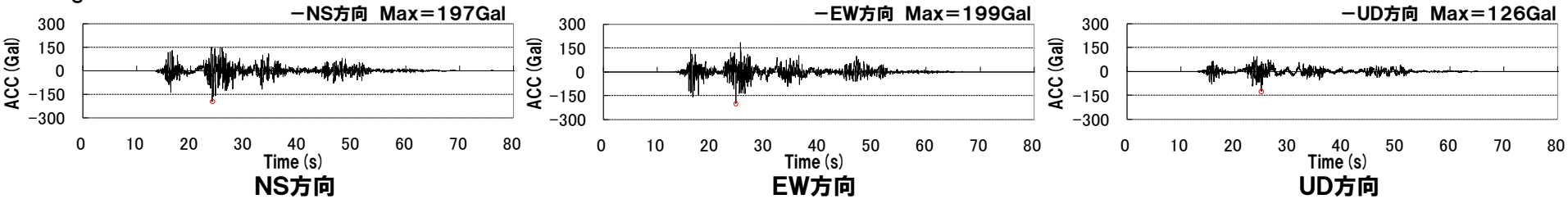
(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震

(F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震)
断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(不確かさ考慮モデル(応力降下量))

F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(不確かさ考慮モデル(応力降下量), 破壊開始点5))



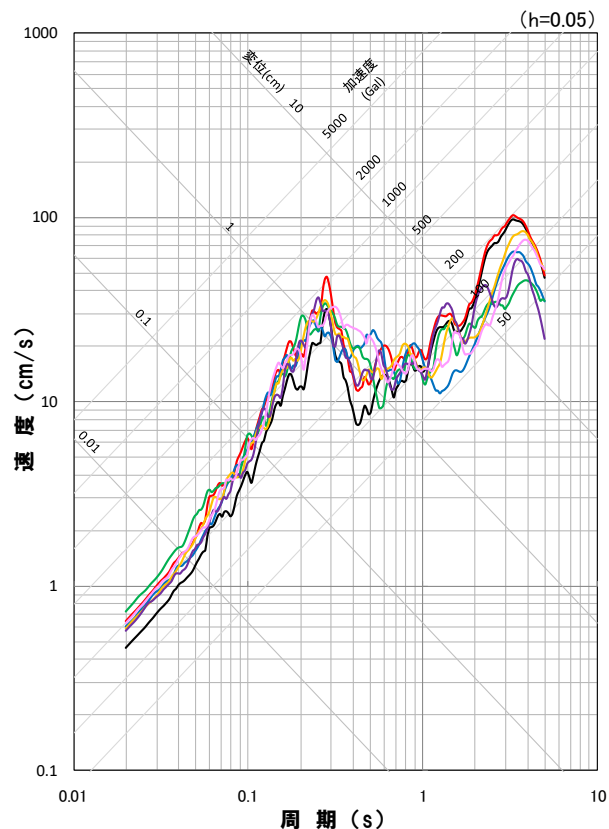
F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(不確かさ考慮モデル(応力降下量), 破壊開始点6))



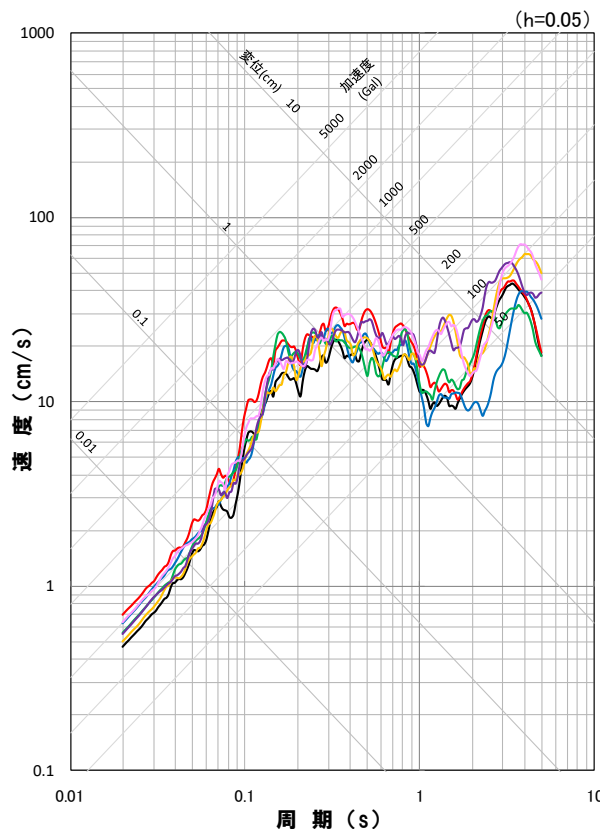
(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震

再掲 (H27.12.25審査会合資料)

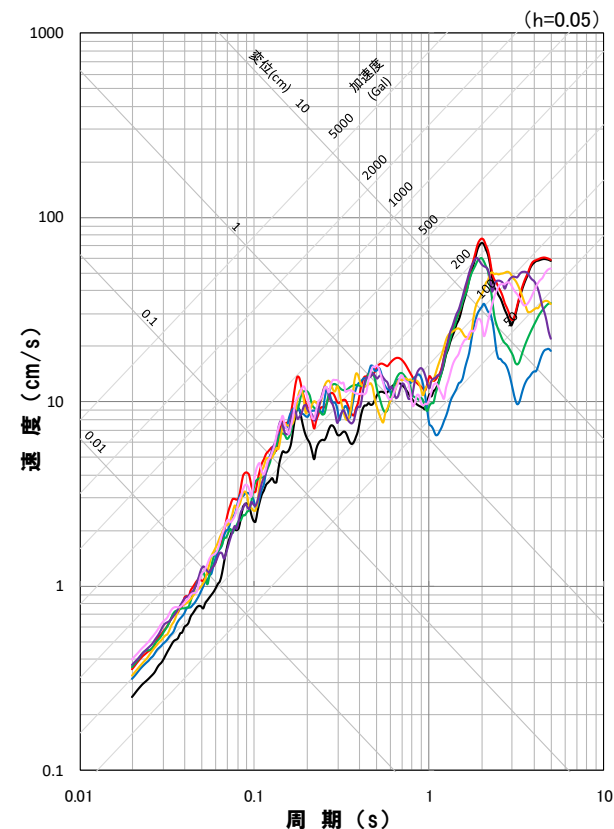
(F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震)
断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(不確かさ考慮モデル(応力降下量))



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



応答スペクトル図(UD方向)

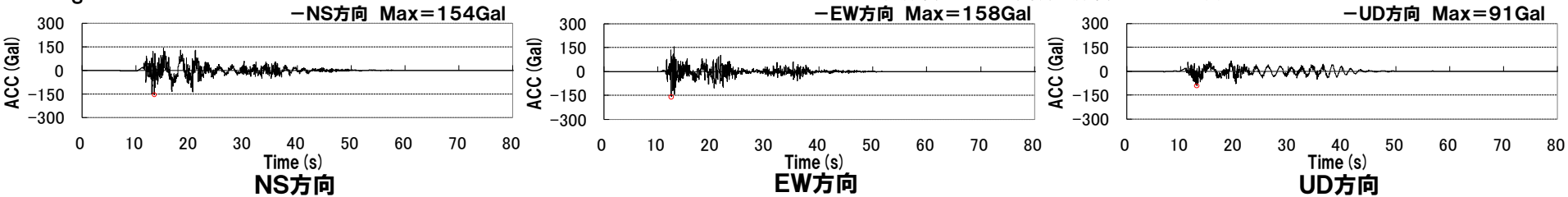
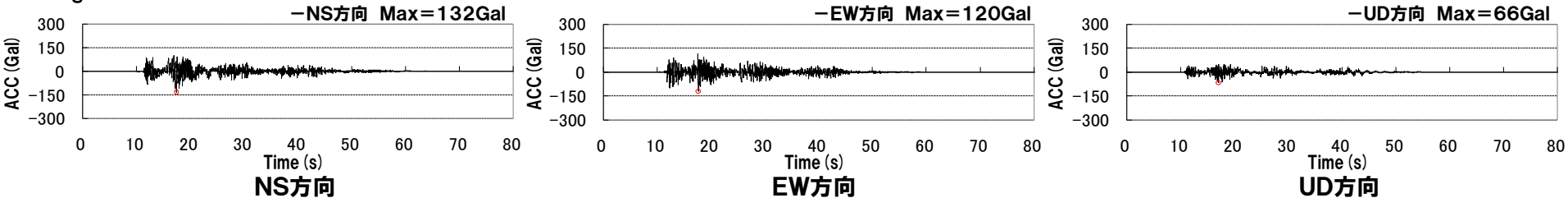
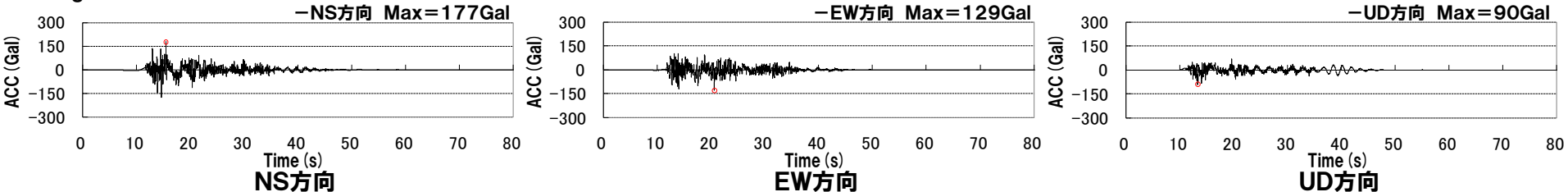
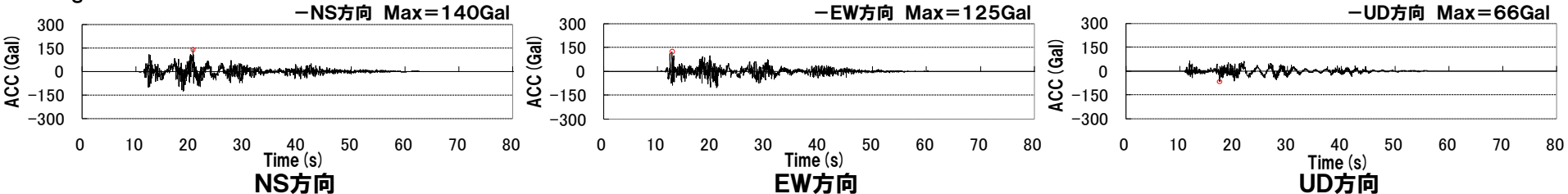
地震動評価結果

- 基本震源モデル,破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(応力降下量),破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(応力降下量),破壊開始点3
- 不確かさ考慮モデル(応力降下量),破壊開始点5
- 不確かさ考慮モデル(応力降下量),破壊開始点2
- 不確かさ考慮モデル(応力降下量),破壊開始点4
- 不確かさ考慮モデル(応力降下量),破壊開始点6

※ハイブリッド合成法における接続周期:1秒

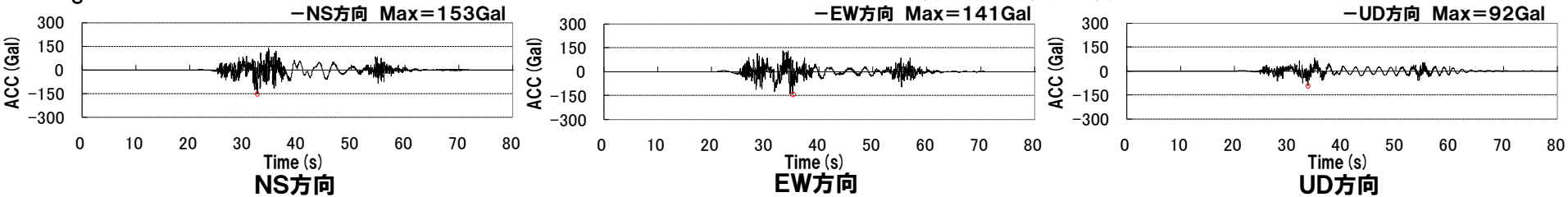
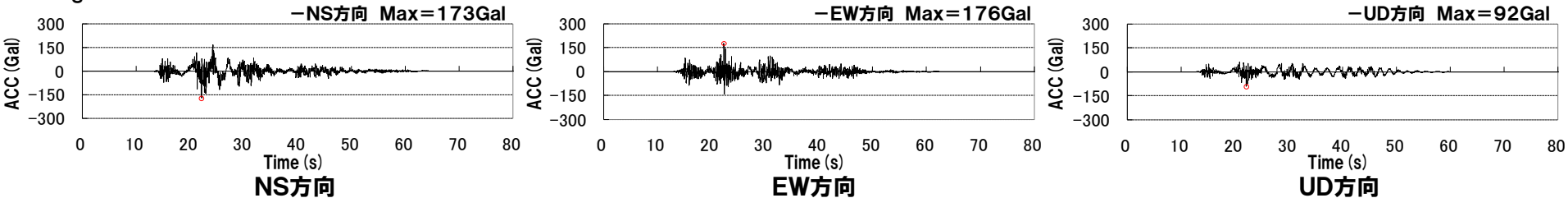
(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震)

断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度))

 F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度), 破壊開始点1)) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度), 破壊開始点2)) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度), 破壊開始点3)) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度), 破壊開始点4))

(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震)

断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度))

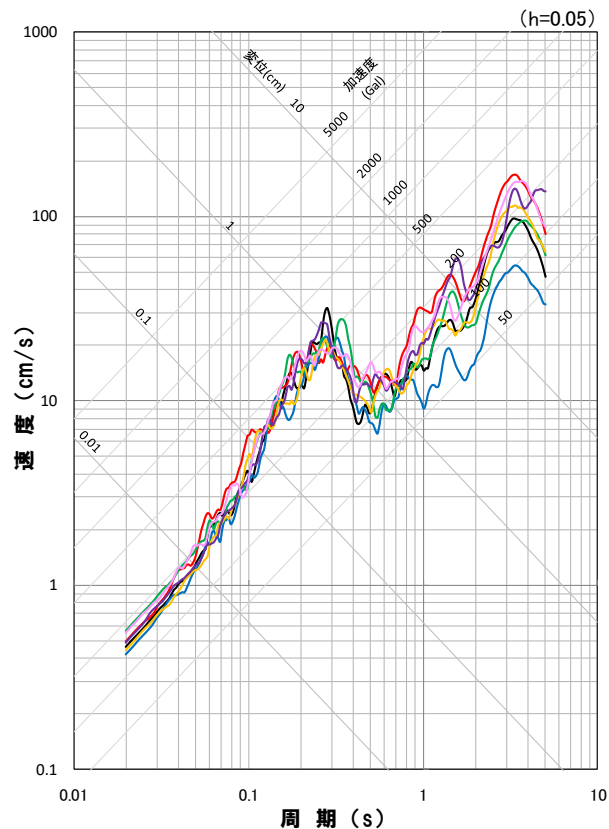
 F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度), 破壊開始点5)) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震(不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度), 破壊開始点6))

(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震

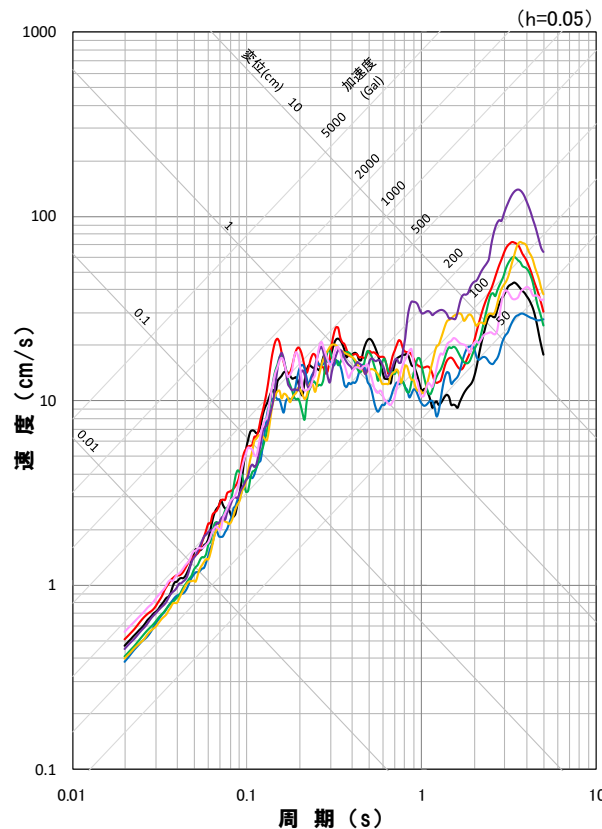
再掲 (H27.12.25審査会合資料)

(F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震)

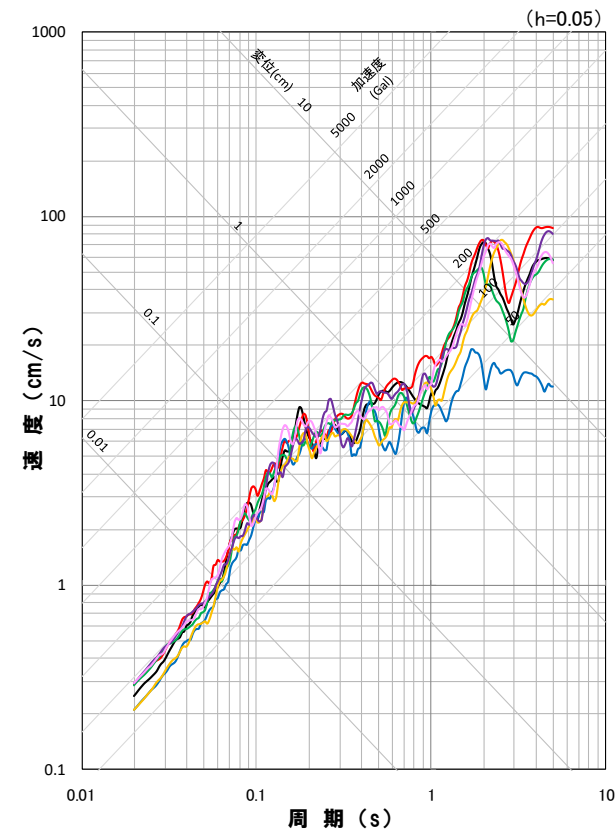
断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度))



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



応答スペクトル図(UD方向)

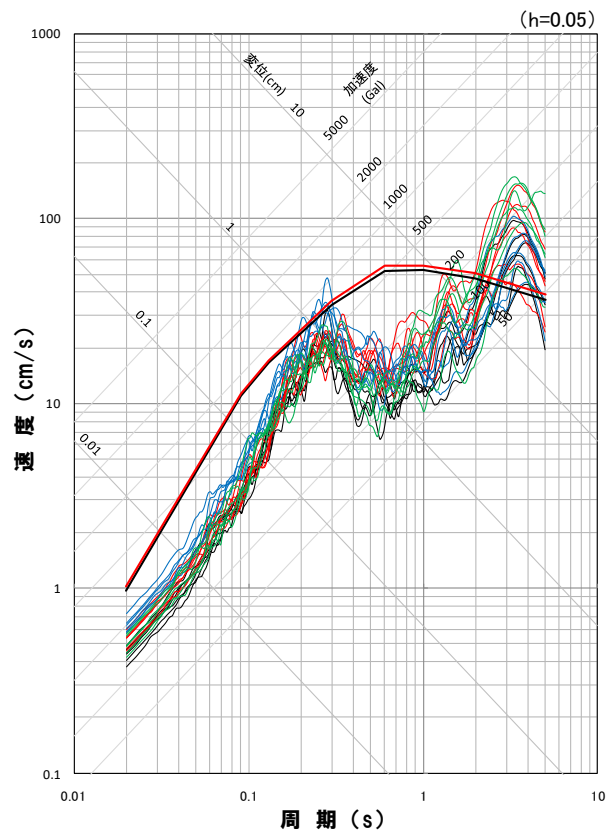
地震動評価結果

- 基本震源モデル,破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度),破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度),破壊開始点3
- 不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度),破壊開始点5
- 不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度),破壊開始点2
- 不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度),破壊開始点4
- 不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度),破壊開始点6

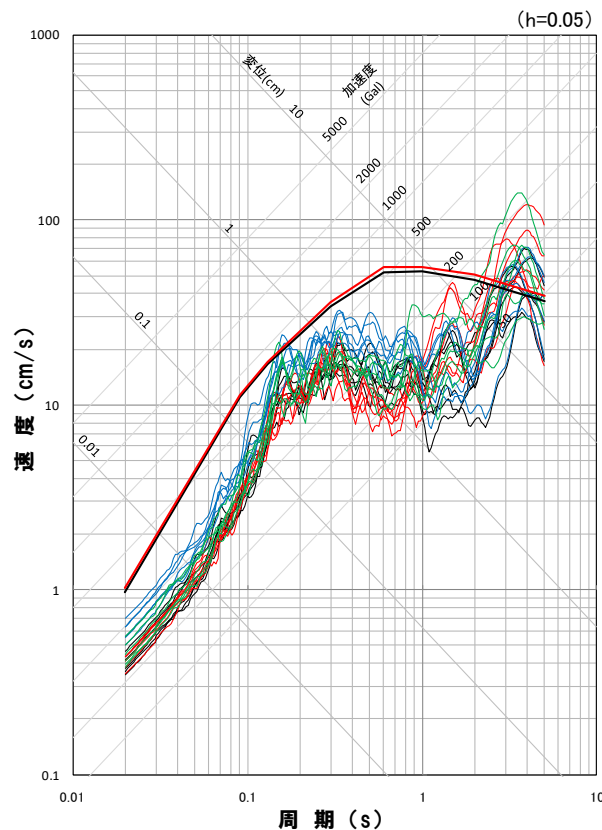
※ハイブリッド合成法における接続周期:1秒

(2) F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震

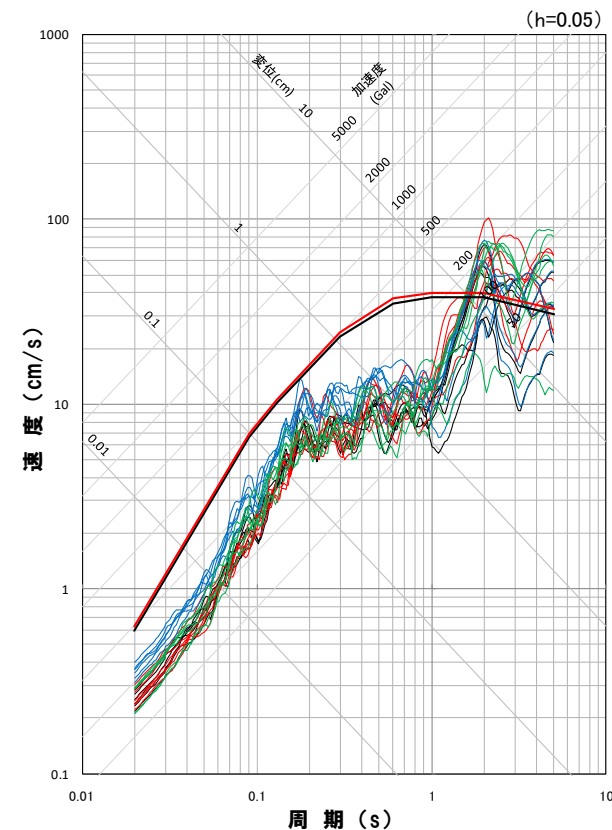
一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

(F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震)
地震動評価結果

応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



応答スペクトル図(UD方向)

地震動評価結果

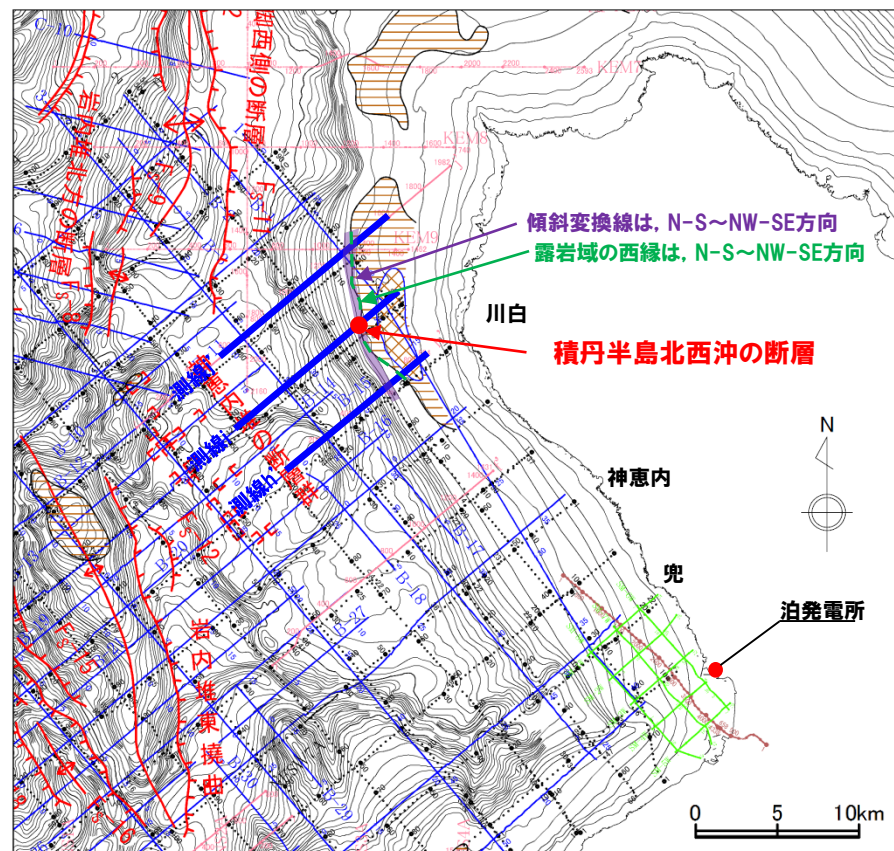
- 基本震源モデル
- 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)
- 不確かさ考慮モデル(応力降下量)
- 不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度)

※太線は応答スペクトルに基づく地震動評価結果

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震)積丹半島西岸の地形および地質・地質構造の評価結果

- 敷地および敷地近傍を含む積丹半島西岸には、活構造を示唆する特徴は認められないことから、活構造が存在する可能性は十分小さいと考えられるものの、安全側の判断として、測線*i*において下に凸状の海底面形状が認められる位置に規模の小さい断層を仮定し(隣接する測線*j*, *h'*には連続しない)、当該断層による地震動を想定
- 走向はN-S~NW-SE
 - ・測線*i*付近の露岩域の西縁はN-S~NW-SE方向
 - ・測線*i*付近の大陸棚外縁から大陸斜面への傾斜変換線はN-S~NW-SE方向
- 傾斜方向は東傾斜
 - ・約8Ma以降、積丹半島周辺の応力場は「東西圧縮」
 - ・測線*i*において認められる下に凸状の海底面形状は、相対的に陸側が高く、露岩域の西縁に位置



— 後期更新世以降の活動を考慮する断層及び褶曲 —

- 後期更新世以降の活動を考慮する断層
- 向斜軸
- 背斜軸

- 2 音波探査測線 (北海道電力株式会社, 1980年) (水リ放電, シングルチャンネル)
- B-1 音波探査測線 (北海道電力株式会社, 1997年) (エアガン(GIガン), マルチチャンネル) (チャープソナー, シングルチャンネル)
- SM-1W 音波探査測線 (北海道電力株式会社, 2006年) (ブローカーガン, マルチチャンネル) (ブローカー, マルチチャンネル)
- EW1A 音波探査測線 (北海道電力株式会社, 2012年) (エアガン, マルチチャンネル)
- H25 音波探査測線及び反射法地震探査測線 (北海道電力株式会社, 2013年) (油圧インパクタ及びブローカーガン, マルチチャンネル)

- 露岩域
- 音響的層相1-1分布域

位置図

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震)地震動評価方針

【断層面の設定】

○断層を仮定

- ・敷地および敷地近傍を含む積丹半島西岸には、活構造を示唆する特徴は認められないことから、活構造が存在する可能性は十分小さいと考えられるものの、安全側の判断として、測線iにおいて下に凸状の海底面形状が認められる位置に断層を仮定し、当該断層による地震動を想定することとする。

○「孤立した短い活断層」として設定

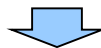
- ・積丹半島西岸の地形および地質・地質構造に関する評価を踏まえ、安全側に「孤立した短い活断層」として地震動を評価する。
⇒地震動評価における基本震源モデルとしては、内陸地殻内地震の地震発生層として設定している上端深さ2km、下端深さ18km、その厚さ16kmおよび断層傾斜角45°を考慮し、震源断層が地震発生層を飽和する断層幅と同じ断層長さをもつ断層面を仮定して、断層長さ22.6kmと設定する。

○断層位置を安全側に設定

- ・断層の位置については、測線iの情報のみであり、断層の位置を設定するための十分な情報が得られていないことから、測線iを含む範囲の中で、断層位置が敷地に近く安全側となるよう、測線iから敷地側に断層面を設定する。

○以上を踏まえ、断層の走向については比較検討により代表を選定

- ・測線i以外の隣接する測線には活構造を仮定しうる状況は認められず、1点のみの情報から拡張して設定した断層であり、断層の設定自体が不確かさを考慮した十分安全側なものとなっていることを踏まえ、断層の走向については、得られている情報に基づく比較検討により影響の大きいものを選定する。



【地震動評価】

- 断層パラメータは、地震調査委員会「レシピ」に基づき設定する。
- 地震動評価における不確かさも考慮することとし、検討ケースを設定する。

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震)地質・地質構造に関する評価を踏まえた断層の位置の設定

○測線iにおいて下に凸状の海底面形状が認められる位置に積丹半島北西沖に断層を仮定し、当該断層による地震動を想定する。

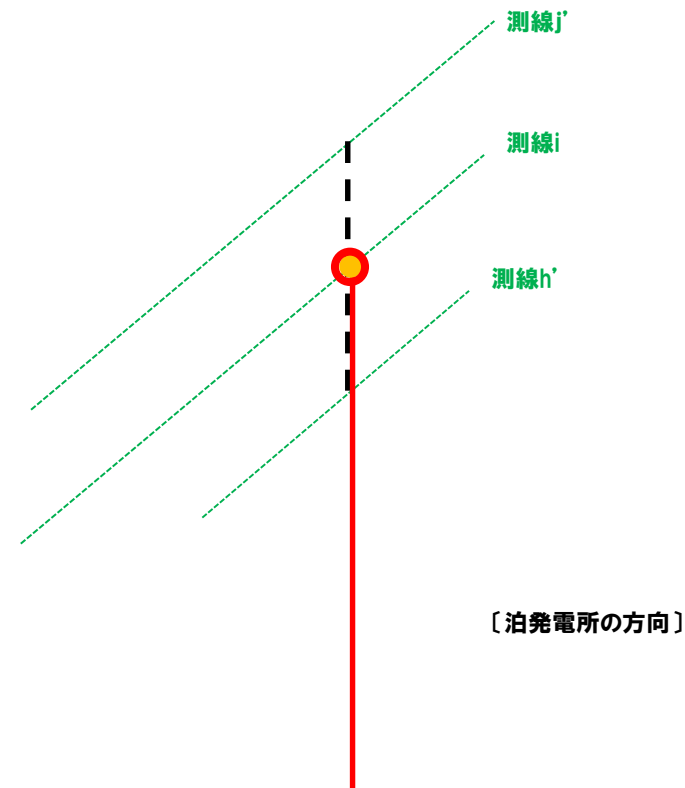
【断層の位置】

○測線iにおいて下に凸状の海底面形状(●)が認められるものの、隣接する測線j', h'には連続しないことから、測線j'～測線h'間において、断層を仮定する。(黒破線)

○ただし、その位置については、測線i(●)の情報のみであり、断層の位置を設定するための十分な情報が得られていないことから、測線iを含む範囲の中で、断層位置が敷地に近く安全側となるよう、測線i(○)から敷地側に断層面を設定する。(赤線)

【アスペリティの位置】

○アスペリティの位置は、測線iにおいて下に凸状の海底面形状が認められることを踏まえ、測線iを含む範囲の中で敷地に近く安全側となるよう測線iから敷地側に設定する。



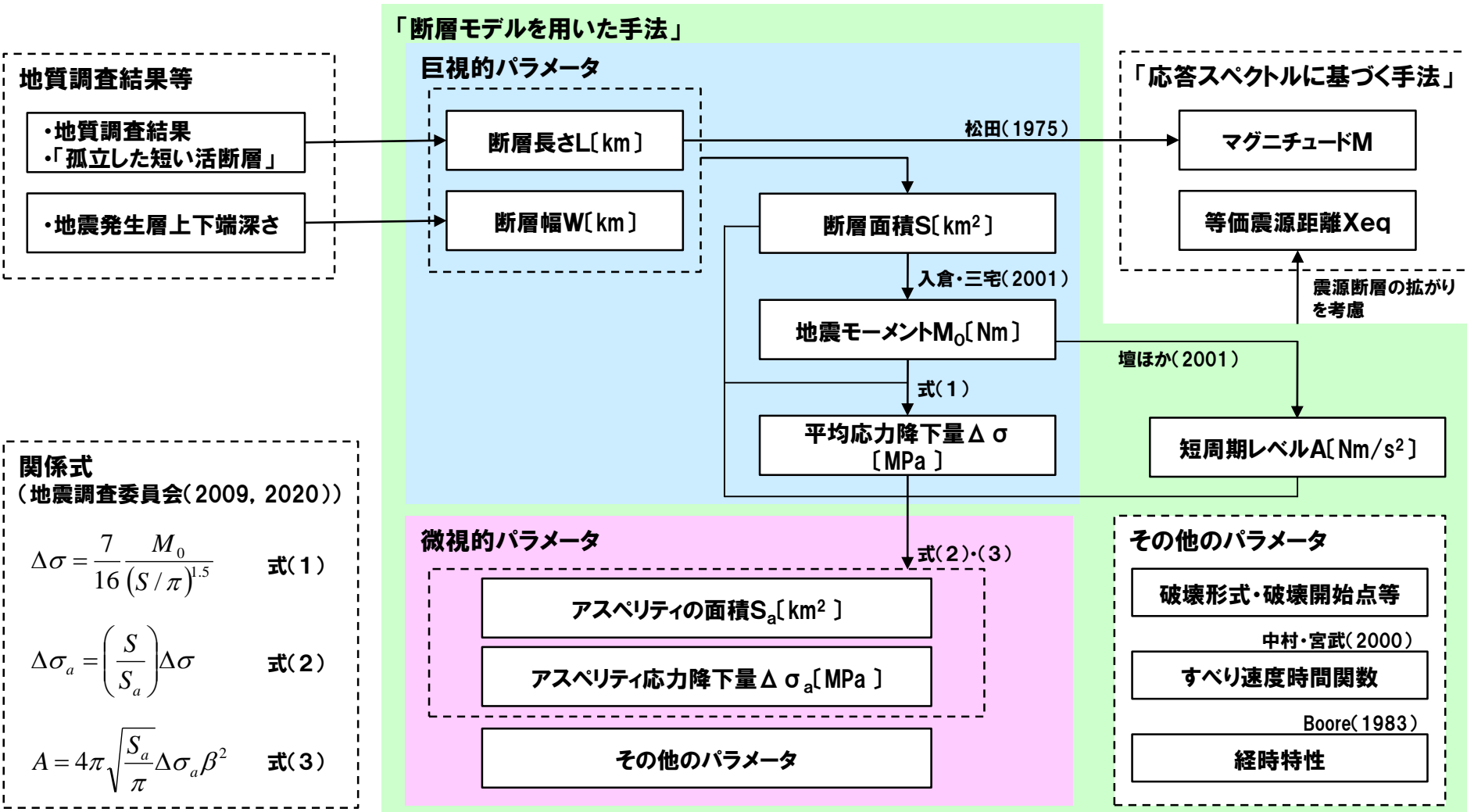
断層位置のイメージ

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震)断層パラメータの設定フロー

○地震調査委員会「レシピ」(2009, 2020)に基づき設定

(地震調査委員会「レシピ」(2009)と地震調査委員会「レシピ」(2020)において、積丹半島北西沖の断層による地震の断層パラメータの設定方法は同じである。)



(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震)基本震源モデルの震源パラメータの設定根拠

	基本震源モデルのパラメータ設定根拠
断層長さ	地質調査結果により「孤立した短い活断層」として地震動を評価する。地震動評価における基本震源モデルとしては、震源断層が地震発生層の上端から下端まで拡がっており、断層幅と同じ断層長さをもつ断層面を仮定して、断層長さ22.6kmと設定。
断層幅	地震発生層上下端深さ及び断層の傾斜角に基づき、断層幅22.6kmと設定。
断層の傾斜角	当社の調査結果を踏まえた敷地前面海域にあるFs-10断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜が比較的高角であることから高角の断層を想定することが適切と考えられるが、地震調査委員会(2009, 2020)を踏まえ45°と設定。
アスペリティの位置, 数	地質調査結果より十分な情報が得られていないことから、安全側の評価として測線iから敷地側に配置することとし、地表付近に1個設定する。
各アスペリティの応力降下量, 平均すべり量	地震調査委員会(2009, 2020)に基づき設定。
破壊開始点	アスペリティ下端中央に設定。

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

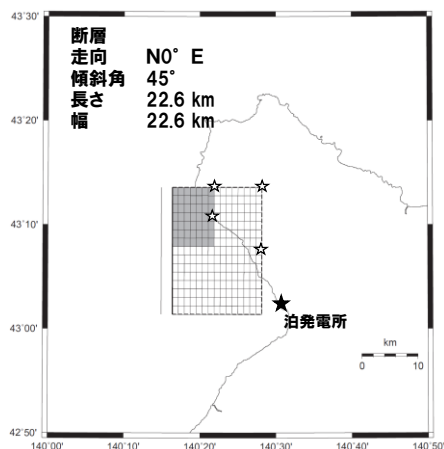
(積丹半島北西沖の断層による地震)震源モデルの走向の設定①

- 震源モデルの走向は、地質調査結果より、露岩域の西縁がN-S(約 0°)~NW-SE(約 40°)を呈していること、大陸棚外縁から大陸斜面への傾斜変換線がN-S(約 0°)~NW-SE(約 40°)を呈していることから、N-S(0°)~NW-SE(40°)と考えられる。
- N-S方向からNW-SE方向の震源モデルを用いて、等価震源距離および地震動を比較して、基本震源モデルの走向を設定する。
- 検討に用いる震源モデルは、地質調査結果を踏まえた走向 0° 、走向 40° および中間の走向 20° モデルを考慮し、さらにその中間の走向 10° および走向 30° の5ケースとした。

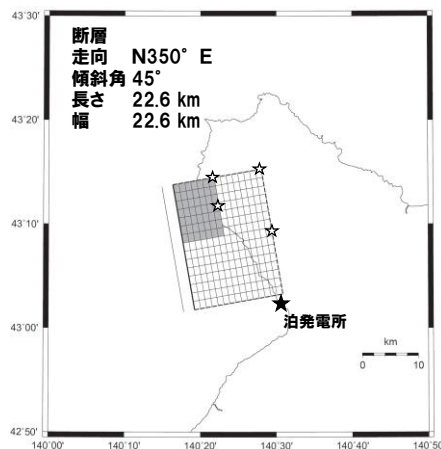
4. 3 検討用地震の地震動評価

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

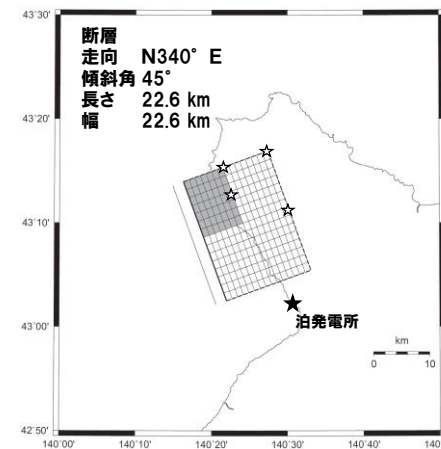
(積丹半島北西沖の断層による地震)震源モデルの走向の設定②



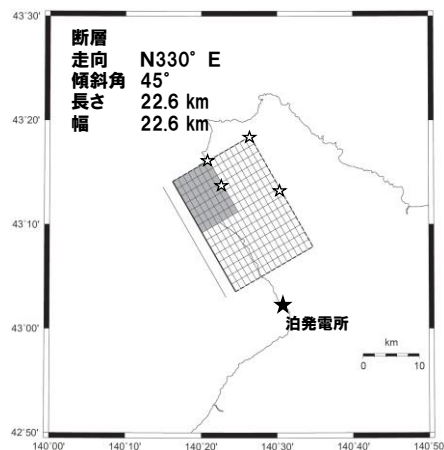
N-S(N0° E(走向0° モデル))



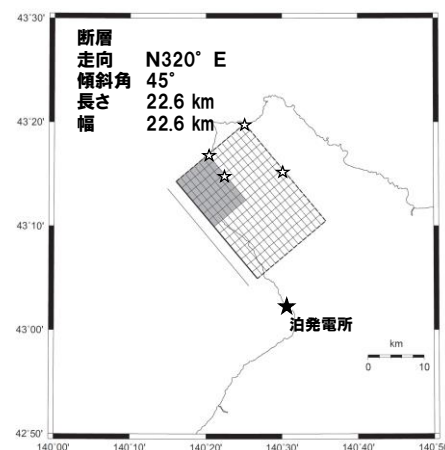
N350° E(走向10° モデル)



N340° E(走向20° モデル)



N330° E(走向30° モデル)



N320° E(走向40° モデル)

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震)震源モデルの走向の設定③

○N-S方向からNW-SE方向において震源モデルを設定した場合の泊発電所における等価震源距離を評価した。その結果走向40°の距離が最も大きく、走向0°から走向30°は同じである。

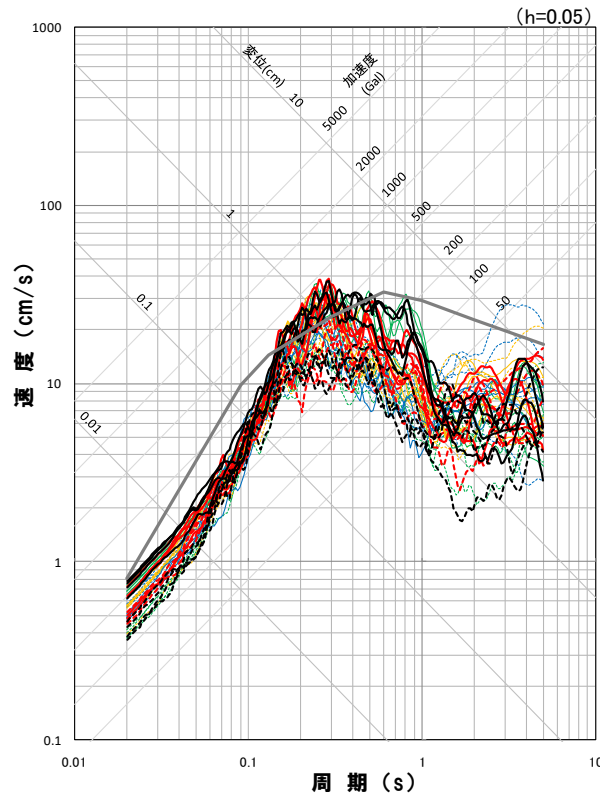
震源モデル	等価震源距離 Xeq(km)
走向0°	21
走向10°	21
走向20°	21
走向30°	21
走向40°	23

4. 3 検討用地震の地震動評価

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

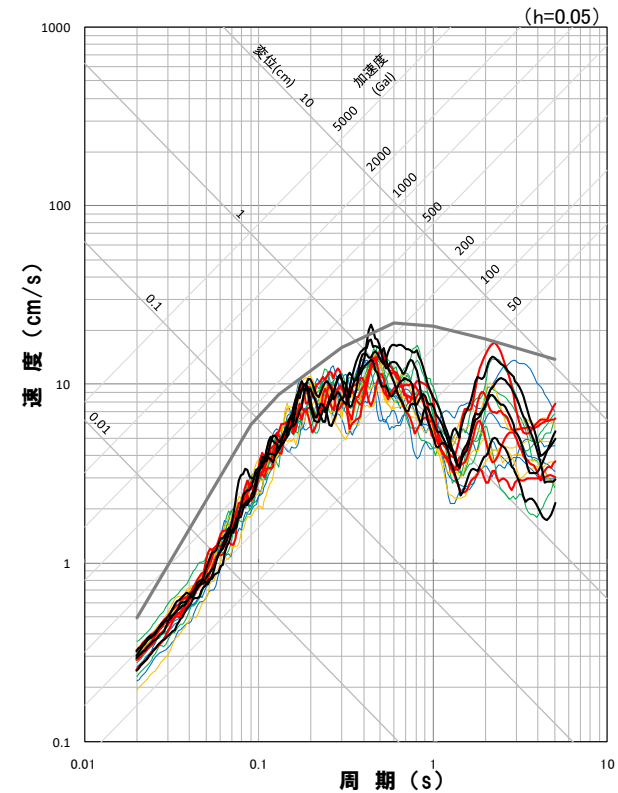
(積丹半島北西沖の断層による地震)震源モデルの走向の設定④

- N-S方向からNW-SE方向に震源モデルを設定した場合の断層モデルを用いた手法による地震動を比較した結果、水平方向、鉛直方向とも走向 0° の地震動が他の地震動と同等以上の傾向となっている。
- 断層モデルを用いた手法による地震動とNoda et al. (2002)による応答スペクトルを比較した結果、水平方向の周期0.1~0.5秒を除き、Noda et al. (2002)による応答スペクトルが断層モデルを用いた手法による地震動を概ね上回っていることを踏まえ、断層モデルを用いた手法による地震動がNoda et al. (2002)による応答スペクトルを上回る水平方向の周期0.1~0.5秒に着目すると、走向 0° の地震動が他の地震動と同等以上の傾向となっている。
- また、水平方向の周期0.2~0.3秒の一部において、走向 20° の地震動が大きくなっている。



応答スペクトル図(水平方向)

※灰太線は応答スペクトルに基づく地震動評価結果(M7.1, $X_{eq}=21\text{km}$)



応答スペクトル図(鉛直方向)

4.3 検討用地震の地震動評価

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震)震源モデルの走向の設定⑤

- N-S方向からNW-SE方向に震源モデルを設定した場合の断層モデルを用いた手法による地震動を用いて、応答スペクトル強さ(SI)を比較した結果、水平方向、鉛直方向とも走向0°が大きい。
- 水平方向において断層モデルを用いた手法による地震動がNoda et al. (2002)による応答スペクトルを上回る周期0.1~0.5秒の応答スペクトルを用いて、応答スペクトル強さ(SI)と同様の手法により評価した結果においても、水平方向、鉛直方向とも走向0°が大きい。
- なお、水平方向については、NS方向およびEW方向全体で比較している。

SI (周期0.1~2.5秒)

震源モデル	SI (cm)		
	水平方向		鉛直方向
	NS	EW	
走向0°	22.1	11.3	11.6
走向10°	22.0	11.2	10.8
走向20°	20.5	15.4	10.9
走向30°	16.8	17.8	10.5
走向40°	16.1	21.1	10.0

SI (周期0.1~0.5秒)

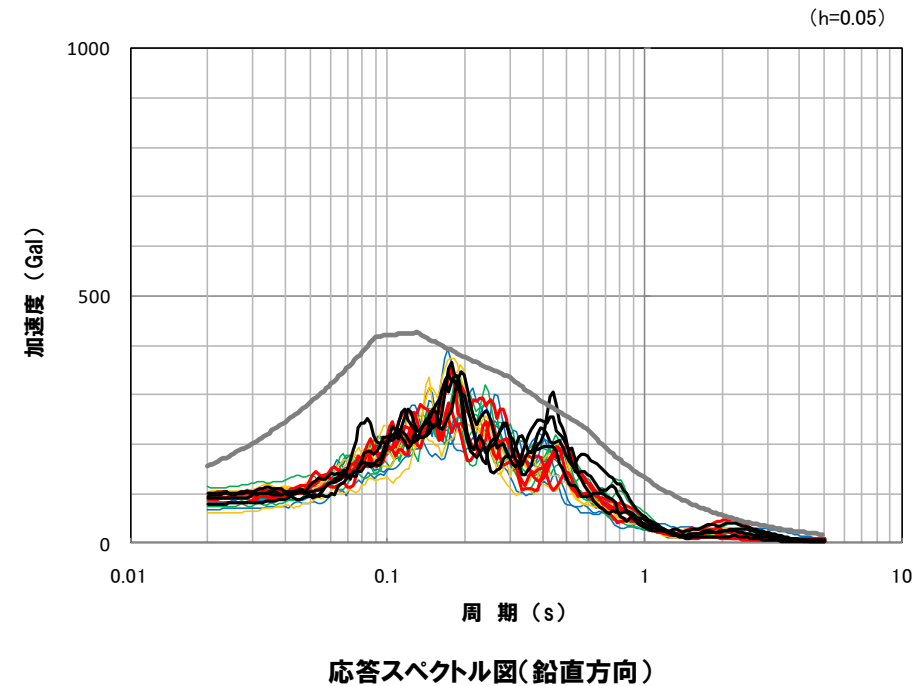
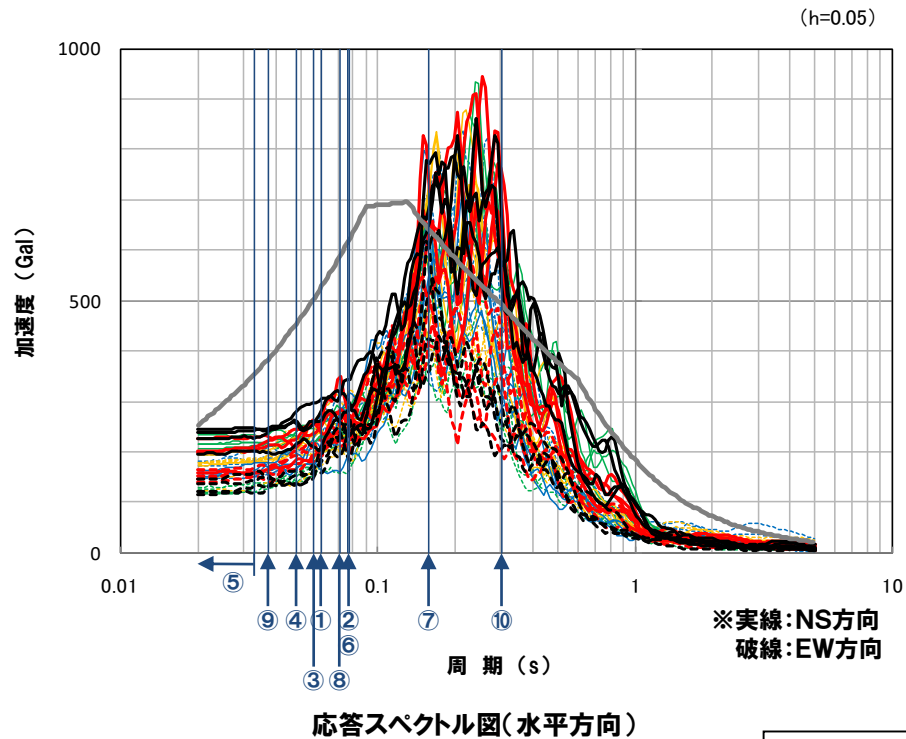
震源モデル	SI (cm)		
	水平方向		鉛直方向
	NS	EW	
走向0°	5.3	2.7	2.3
走向10°	5.1	2.7	2.0
走向20°	4.9	3.1	2.0
走向30°	4.1	3.3	2.0
走向40°	3.3	4.2	1.9

- 等価震源距離、断層モデルを用いた手法による地震動および応答スペクトル強さ(SI)を比較した結果から、基本震源モデルの走向は、断層モデルを用いた手法による地震動および応答スペクトル強さ(SI)が水平方向、鉛直方向ともに大きい走向0°とする。
- また、断層モデルを用いた手法による地震動の一部周期帯で走向20°が大きいことから、走向20°を走向の不確かさケースとして扱い考慮することとし、安全側に基本震源モデルと同じ不確かさを考慮する。

4. 3 検討用地震の地震動評価

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

【参考】走向による地震動評価結果の比較



主要設備固有周期

- ① 原子炉容器
- ② 蒸気発生器
- ③ 炉内構造物
- ④ 一次冷却材管
- ⑤ 余熱除去ポンプ
- ⑥ 余熱除去設備配管
- ⑦ 原子炉格納容器
- ⑧ 制御棒挿入性(制御棒駆動装置)
- ⑨ 制御棒挿入性(制御棒クラスター案内管)
- ⑩ 制御棒挿入性(燃料集合体)

地震動評価結果

- N-S(走向0°)
- 走向10°
- 走向20°
- 走向30°
- 走向40°

※灰太線は応答スペクトルに基づく地震動評価結果(M7.1, Xeq=21km)

4. 3 検討用地震の地震動評価

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震)震源パラメータの設定根拠

	基本震源モデルのパラメータ設定根拠	不確かさを考慮したモデルのパラメータ設定根拠
断層長さ	地質調査結果により「孤立した短い活断層」として地震動を評価する。地震動評価における基本震源モデルとしては、震源断層が地震発生層の上端から下端まで広がっており、断層幅と同じ断層長さをもつ断層面を仮定して、断層長さ22.6kmと設定。	断層の傾斜角の不確かさを考慮することに伴い、断層長さ32.0kmを考慮。
断層幅	地震発生層上下端深さ及び断層の傾斜角に基づき、断層幅22.6kmと設定。	断層の傾斜角の不確かさを考慮することに伴い、断層幅32.0kmを考慮。
断層の傾斜角	当社の調査結果を踏まえた敷地前面海域にあるFs-10断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜が比較的高角であることから高角の断層を想定することが適切と考えられるが、地震調査委員会(2009, 2020)を踏まえ45°と設定。	地震規模(地震モーメント)が大きくなるように30°と設定。
アスペリティの位置, 数	地質調査結果より十分な情報が得られていないことから、安全側の評価として測線iから敷地側に配置することとし、地表付近に1個設定する。	
各アスペリティの応力降下量, 平均すべり量	地震調査委員会(2009, 2020)に基づき設定。	応力降下量について十分な知見が得られていないことから、2007年新潟県中越沖地震の知見を踏まえ、地震調査委員会(2009, 2020)による値の1.5倍の応力降下量を考慮。
破壊開始点	アスペリティ下端中央に設定。	基本震源モデルとは異なる複数の位置に設定。

※走向20° ケースの震源パラメータはN-S(走向0°)と同様に設定する。

4.3 検討用地震の地震動評価

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震)地震動評価検討ケース

震源モデル	断層長さ (km)	断層幅 (km)	断層の傾斜角 (°)	アスペリティ 位置	破壊開始点	応力降下量	備考
(地質調査結果)	—	—	—	—	—	—	○地震動評価は基本震源モデルにて代表
基本震源モデル (走向0°, 走向20°) ^{※1}	22.6	22.6	45	敷地に近い 位置の地表 付近 ^{※2}	アスペリティ下端中央	地震調査委員会 (2009, 2020)	○地震調査委員会(2009, 2020)等を 参考に、震源断層が地震発生層の上端から 下端まで拡がっており、断層幅と同じ断層 長さをもつ断層面を仮定し、断層長さ22.6km を考慮したモデル ○M7.2, Xeq=21km ^{※3}
					アスペリティ下端端部		
					巨視的断層面下端中央		
					巨視的断層面下端端部		
不確かさ考慮モデル (断層の傾斜角) (走向0°, 走向20°) ^{※1}	32	32	30	敷地に近い 位置の地表 付近 ^{※2}	アスペリティ下端中央	地震調査委員会 (2009, 2020)	○基本震源モデルの傾斜角について、不確 かさを考慮して30°としたモデル ○M7.3, Xeq=17km ^{※3}
					アスペリティ下端端部		
					巨視的断層面下端中央		
					巨視的断層面下端端部		
不確かさ考慮モデル (応力降下量) (走向0°, 走向20°) ^{※1}	22.6	22.6	45	敷地に近い 位置の地表 付近 ^{※2}	アスペリティ下端中央	地震調査委員会 (2009, 2020) ×1.5	○基本震源モデルの応力降下量について、 不確かさを考慮してアスペリティと背景領域 の応力降下量をいずれも1.5倍したモデル
					アスペリティ下端端部		
					巨視的断層面下端中央		
					巨視的断層面下端端部		

□ : 不確かさを考慮して設定するパラメータ (認識論的な不確かさ)

□ : 全てのケースにおいて共通的に考慮するパラメータ (偶然的な不確かさ)

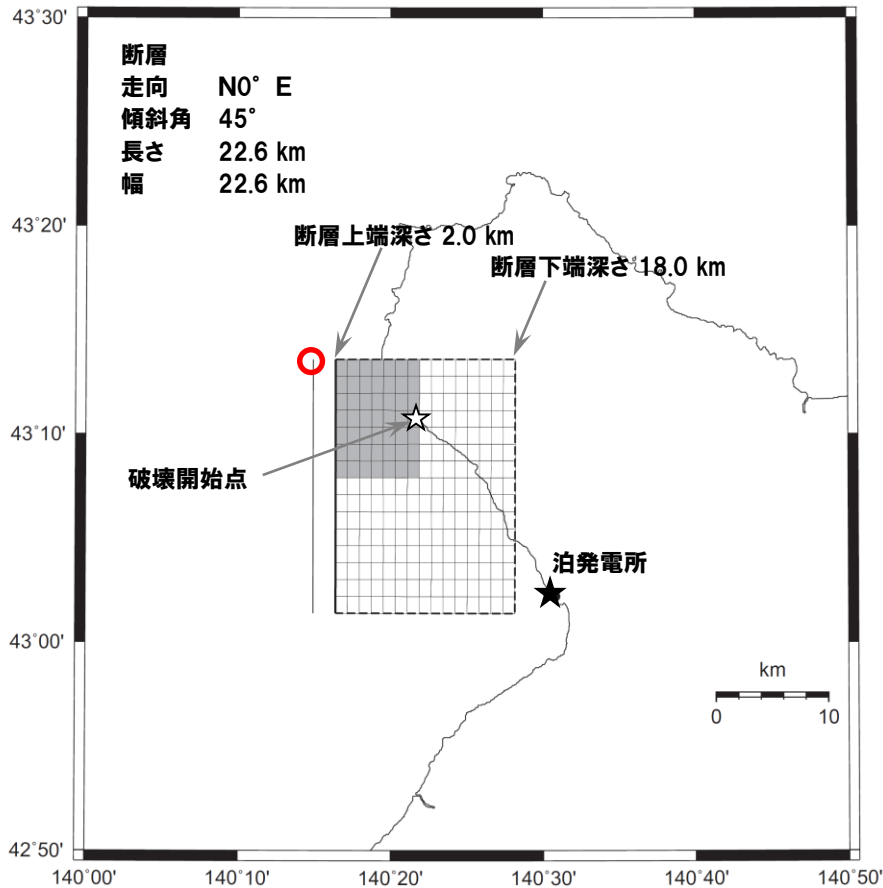
※1 地震動評価検討ケースは走向0°と走向20°で同一とする

※2 地質調査結果より十分な情報が得られていないことから、安全側の評価として測線iから敷地側に配置することとし、地表付近に1個設定

※3 応答スペクトルに基づく地震動評価に用いる諸元(走向0°と走向20°は同一)

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震)震源モデル図, 断層パラメータ(基本震源モデル(走向0°))



○ 地質調査結果に基づき仮定した断層位置

基本震源モデル(走向0°)

※モデル上のアスペリティ面積
111.2km²

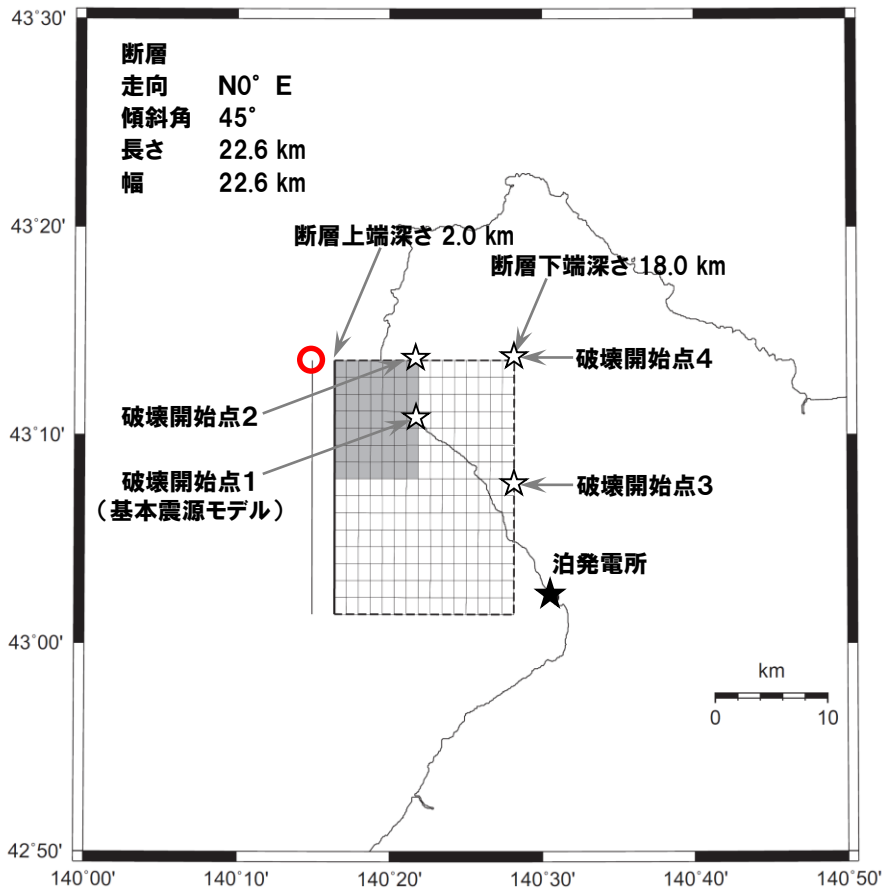
項目	設定値	設定方法	
断層原点 (地表トレス原点)	北緯 43.023° 東経 140.249°	積丹半島北西沖の断層位置(測線1)より敷地側に延長して定めたモデル地表トレス南端	
走向	N0° E	断層南端~北端	
傾斜角	45°	地震調査委員会(2009, 2020)を参考に45°と設定	
断層長さ	22.6km	L=Wと設定	
断層幅	22.6km	断層上下端深さと傾斜角より設定	
断層面積	510.8km ²	S=L×W	
断層上端深さ	2km	調査結果等を踏まえて設定	
断層下端深さ	18km	調査結果等を参考に設定	
地震モーメント	1.45E+19N・m	$M_0 = (S / (4.24 \times 10^{-11}))^2$ (入倉・三宅(2001))	
モーメントマグニチュード	6.7	$\text{Log} M_0 (\text{N} \cdot \text{m}) = 1.5 \times M_w + 9.1$	
平均応力降下量	3.1MPa	$\Delta \sigma = (7/16) \times M_0 / R^3$	
剛性率	3.43E+10N/m ²	$\mu = \rho \times \beta^2$, $\rho = 2.8\text{g/cm}^3$; 防災科研(2005)に基づき設定	
平均すべり量	82.8cm	$D = M_0 / (\mu \times S)$	
S波速度	3.5km/s	$\beta = 3.5\text{km/s}$; 防災科研(2005)に基づき設定	
破壊伝播速度	2.5km/s	$V_R = 0.72 \times \beta \text{ km/s}$ (Geller(1976))	
破壊伝播様式	破壊開始点から同心円状	地震調査委員会(2009, 2020)に基づき設定	
破壊開始点	アスペリティ下端中央	アスペリティ下端中央に破壊開始点を設定	
短周期レベル	1.29E+19N・m/s ²	$A = 2.46 \times 10^{10} \times (M_0 \times 10^7)^{1/3}$	
高周波遮断特性	6Hz	地震調査委員会(2009, 2020)に基づき設定	
Q値	110 ^{0.69}	$Q = 110 \times 10^{0.69}$ (佐藤ほか(1994))	
アスペリティ	位置	敷地に近い位置の地表付近	地質調査結果より十分な情報が得られていないことから、安全側の評価として測線iから敷地側に配置することとし、地表付近に1個設定
	数	1個	1セグメントに1個設定
	総面積	110.4km ²	$S_a = \pi \times r^2$, $r = (7 \times \pi / 4) \times \{M_0 / (A \times R)\} \times \beta^2$, $R = (S / \pi)^{0.5}$
	平均すべり量	165.7cm	$D_a = \gamma_D \times D$
	地震モーメント	6.28E+18N・m	$M_{0a} = \mu \times S_a \times D_a$
背景領域	応力降下量	14.2MPa	$\Delta \sigma_a = (7/16) \times M_{0a} / (r^3 \times R)$
	地震モーメント	8.24E+18N・m	$M_{0b} = M_0 - M_{0a}$
	面積	400.3km ²	$S_b = S - S_a$
	平均すべり量	60.0cm	$D_b = M_{0b} / (\mu \times S_b)$
	実効応力	2.4MPa	$\sigma_b = (D_b / W_b) \times (\pi^{0.5} / D_a) \times r \times \Sigma \gamma^2 \times \sigma_a$

4.3 検討用地震の地震動評価

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震)

震源モデル図、断層パラメータ(基本震源モデル(走向0°))(破壊開始点))



○ 地質調査結果に基づき仮定した断層位置

基本震源モデル(走向0°)
 (破壊開始点)

※モデル上のアスペリティ面積
 111.2km²

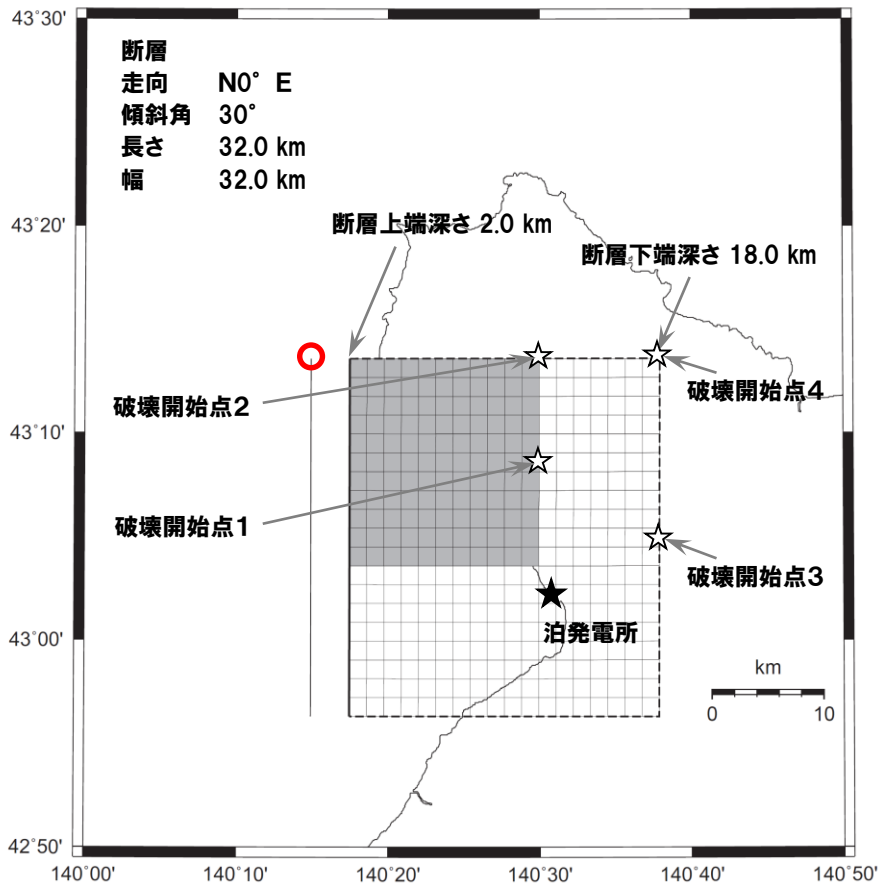
項目	設定値	設定方法	
断層原点 (地表トレス原点)	北緯 43.023° 東経 140.249°	積丹半島北西沖の断層位置(測線 i)より敷地側に延長して定めたモデル地表トレス南端	
走向	N0° E	断層南端～北端	
傾斜角	45°	地震調査委員会(2009, 2020)を参考に 45° と設定	
断層長さ	22.6km	L=W と設定	
断層幅	22.6km	断層上下端深さと傾斜角より設定	
断層面積	510.8km ²	S=L×W	
断層上端深さ	2km	調査結果等を踏まえて設定	
断層下端深さ	18km	調査結果等を参考に設定	
地震モーメント	1.45E+19N・m	M ₀ = (S / (4.24 × 10 ⁻¹¹)) ² (入倉・三宅(2001))	
モーメントマグニチュード	6.7	LogM ₀ (N・m) = 1.5 × M _w + 9.1	
平均応力降下量	3.1MPa	Δσ = (7/16) × M ₀ / R ³	
剛性率	3.43E+10N/m ²	μ = ρ × β ² , ρ = 2.8g/cm ³ ; 防災科研(2005)に基づき設定	
平均すべり量	82.8cm	D = M ₀ / (μ × S)	
S波速度	3.5km/s	β = 3.5km/s; 防災科研(2005)に基づき設定	
破壊伝播速度	2.5km/s	V _b = 0.72 × β km/s (Geller(1976))	
破壊伝播様式	破壊開始点から同心円状	地震調査委員会(2009, 2020)に基づき設定	
破壊開始点	アスペリティ下端中央 (破壊開始点1)	複数の位置に破壊開始点を設定	
	アスペリティ下端端部 (破壊開始点2)		
	巨視的断層面下端中央 (破壊開始点3)		
	巨視的断層面下端端部 (破壊開始点4)		
短周期レベル	1.29E+19N・m/s ²	A = 2.46 × 10 ¹⁰ × (M ₀ × 10 ⁷) ^{1/3}	
高周波減衰特性	6Hz	地震調査委員会(2009, 2020)に基づき設定	
Q値	110r ^{0.69}	Q = 110 × r ^{0.69} (佐藤ほか(1994))	
アスペリティ	位置	敷地に近い位置の地表付近	地質調査結果より十分な情報が得られていないことから、安全側の評価として測線 i から敷地側に配置することとし、地表付近に 1 個設定
	数	1 個	1 セグメントに 1 個設定
	総面積	110.4km ²	S _a = π × r ² , r = (7 × π / 4) × {M ₀ / (A × R)} × β ² , R = (S / π) ^{0.5}
	平均すべり量	165.7cm	D _a = γ _a × D
	地震モーメント	6.28E+18N・m	M _{0a} = μ × S _a × D _a
背景領域	応力降下量	14.2MPa	Δσ _a = (7/16) × M ₀ / (r ² × R)
	地震モーメント	8.24E+18N・m	M _{0b} = M ₀ - M _{0a}
	面積	400.3km ²	S _b = S - S _a
	平均すべり量	60.0cm	D _b = M _{0b} / (μ × S _b)
実効応力	2.4MPa	σ _b = (D _b / W _b) × (π ^{0.5} / D _b) × r × Σ γ _i ² × σ _a	

4.3 検討用地震の地震動評価

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震)

震源モデル図, 断層パラメータ(不確かさ考慮モデル(走向0°))(断層の傾斜角))



○ 地質調査結果に基づき仮定した断層位置

不確かさ考慮モデル(走向0°)
(断層の傾斜角)

※モデル上のアスペリティ面積
362.3km²

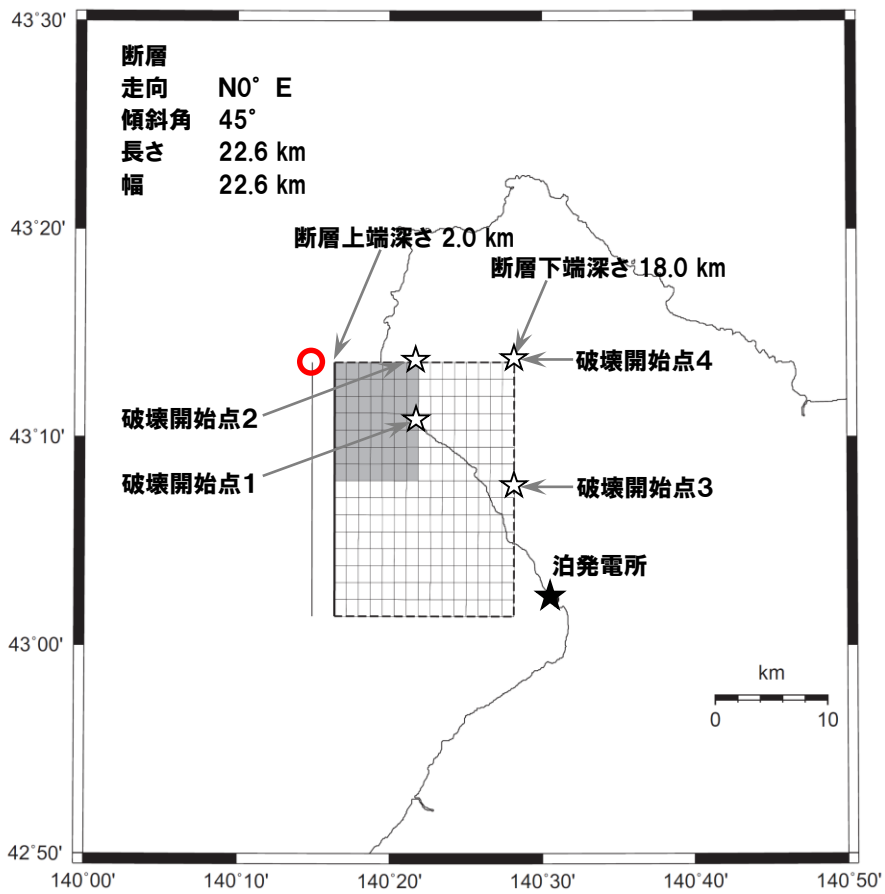
項目	設定値	設定方法	
断層原点 (地表トレス原点)	北緯 42.939° 東経 140.249°	積丹半島北西沖の断層位置(測線 i)より敷地側に延長して定めたモデル地表トレス南端	
走向	NO° E	断層南端～北端	
傾斜角	30°	不確かさを考慮し, 念のため 30° と設定	
断層長さ	32.0km	L=W と設定	
断層幅	32.0km	断層上下端深さと傾斜角より設定	
断層面積	1024.0km ²	S=L×W	
断層上端深さ	2km	調査結果等を踏まえて設定	
断層下端深さ	18km	調査結果等を参考に設定	
地震モーメント	5.83E+19N・m	M ₀ = (S / (4.24 × 10 ⁻¹¹)) ² (入倉・三宅(2001))	
モーメントマグニチュード	7.1	LogM ₀ (N・m) = 1.5 × M _w + 9.1	
平均応力降下量	4.3MPa	Δσ = (7/16) × M ₀ / R ³	
剛性率	3.43E+10N/m ²	μ = ρ × β ² , ρ = 2.8g/cm ³ ; 防災科研(2005)に基づき設定	
平均すべり量	166.1cm	D = M ₀ / (μ × S)	
S波速度	3.5km/s	β = 3.5km/s; 防災科研(2005)に基づき設定	
破壊伝播速度	2.5km/s	V _b = 0.72 × β km/s (Geller(1976))	
破壊伝播様式	破壊開始点から同心円状	地震調査委員会(2009, 2020)に基づき設定	
破壊開始点	アスペリティ下端中央 (破壊開始点1)	複数の位置に破壊開始点を設定	
	アスペリティ下端端部 (破壊開始点2)		
	巨視的断層面下端中央 (破壊開始点3)		
	巨視的断層面下端端部 (破壊開始点4)		
短周期レベル	2.06E+19N・m/s ²	A = 2.46 × 10 ¹⁰ × (M ₀ × 10 ⁷) ^{1/3}	
高周波遮断特性	6Hz	地震調査委員会(2009, 2020)に基づき設定	
Q値	110 ^{0.69}	Q = 110 × f ^{0.69} (佐藤ほか(1994))	
アスペリティ	位置	敷地に近い位置の地表付近	
	数	1 個	
	総面積	352.0km ²	S _a = π × r ² , r = (7 × π / 4) × {M ₀ / (A × R)} × β ² , R = (S / π) ^{0.5}
	平均すべり量	332.1cm	D _a = γ ₀ × D
	地震モーメント	4.01E+19N・m	M _{0a} = μ × S _a × D _a
背景領域	応力降下量	12.6MPa	Δσ _a = (7/16) × M ₀ / (r ² × R)
	地震モーメント	1.82E+19N・m	M _{0b} = M ₀ - M _{0a}
	面積	672.0km ²	S _b = S - S _a
	平均すべり量	79.1cm	D _b = M _{0b} / (μ × S _b)
実行応力	1.8MPa	σ _b = (D _b / W _b) × (π ^{0.5} / D _b) × r × Σ γ _i ² × σ _a	

4.3 検討用地震の地震動評価

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震)

震源モデル図, 断層パラメータ(不確かさ考慮モデル(走向0°))(応力降下量)



○ 地質調査結果に基づき仮定した断層位置

不確かさ考慮モデル(走向0°)
(応力降下量)
震源モデル図は基本震源モデル
(走向0°)と同様

※モデル上のアスペリティ面積
111.2km²

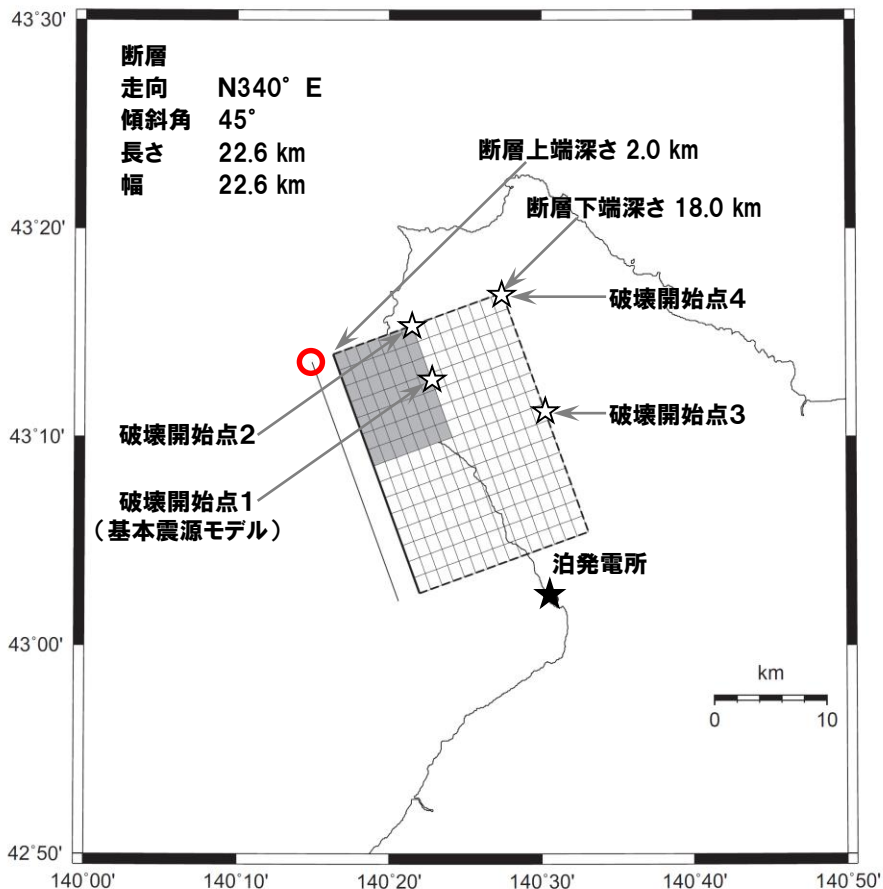
項目	設定値	設定方法	
断層原点 (地表トレス原点)	北緯 43.023° 東経 140.249°	積丹半島北西沖の断層位置(測線 i)より敷地側に延長して定めたモデル地表トレス南端	
走向	N0° E	断層南端~北端	
傾斜角	45°	地震調査委員会(2009, 2020)を参考に 45° と設定	
断層長さ	22.6km	L=W と設定	
断層幅	22.6km	断層上下端深さと傾斜角より設定	
断層面積	510.8km ²	S=L×W	
断層上端深さ	2km	調査結果等を踏まえて設定	
断層下端深さ	18km	調査結果等を参考に設定	
地震モーメント	1.45E+19N・m	M ₀ = (S / (4.24 × 10 ⁻¹¹)) ² (入倉・三宅(2001))	
モーメントマグニチュード	6.7	LogM ₀ (N・m) = 1.5×M _w + 9.1	
平均応力降下量	3.1MPa	Δσ = (7/16) × M ₀ / R ³	
剛性率	3.43E+10N/m ²	μ = ρ × β ² , ρ = 2.8g/cm ³ ; 防災科研(2005)に基づき設定	
平均すべり量	82.8cm	D = M ₀ / (μ × S)	
S波速度	3.5km/s	β = 3.5km/s; 防災科研(2005)に基づき設定	
破壊伝播速度	2.5km/s	V _b = 0.72 × β km/s (Geller(1976))	
破壊伝播様式	破壊開始点から同心円状	地震調査委員会(2009, 2020)に基づき設定	
破壊開始点	アスペリティ下端中央 (破壊開始点1)	複数の位置に破壊開始点を設定	
	アスペリティ下端端部 (破壊開始点2)		
	巨視的断層面下端中央 (破壊開始点3)		
	巨視的断層面下端端部 (破壊開始点4)		
短周期レベル	1.29E+19N・m/s ²	A = 2.46 × 10 ¹⁰ × (M ₀ × 10 ⁷) ^{1/3}	
高周波遮断特性	6Hz	地震調査委員会(2009, 2020)に基づき設定	
Q値	110 ^{0.69}	Q = 110 × f ^{0.69} (佐藤ほか(1994))	
アスペリティ	位置	敷地に近い位置の地表付近	
	数	1 個	
	総面積	110.4km ²	S _a = π × r ² , r = (7 × π / 4) × {M ₀ / (A × R)} × β ² , R = (S / π) ^{0.5}
	平均すべり量	165.7cm	D _a = γ ₀ × D
	地震モーメント	6.28E+18N・m	M _{0a} = μ × S _a × D _a
応力降下量	21.2MPa	Δσ _a = 1.5 × (7/16) × M ₀ / (r ² × R)	
背景領域	地震モーメント	8.24E+18N・m	M _{0b} = M ₀ - M _{0a}
	面積	400.3km ²	S _b = S - S _a
	平均すべり量	60.0cm	D _b = M _{0b} / (μ × S _b)
	実効応力	3.6MPa	σ _b = (D _b / W _b) × (π ^{0.5} / D _a) × r × Σ γ _i ² × σ _a

4.3 検討用地震の地震動評価

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震)

震源モデル図, 断層パラメータ(不確かさ考慮モデル(走向20°))(破壊開始点))



○ 地質調査結果に基づき仮定した断層位置

不確かさ考慮モデル(走向20°) (破壊開始点) ※モデル上のアスペリティ面積 111.2km²

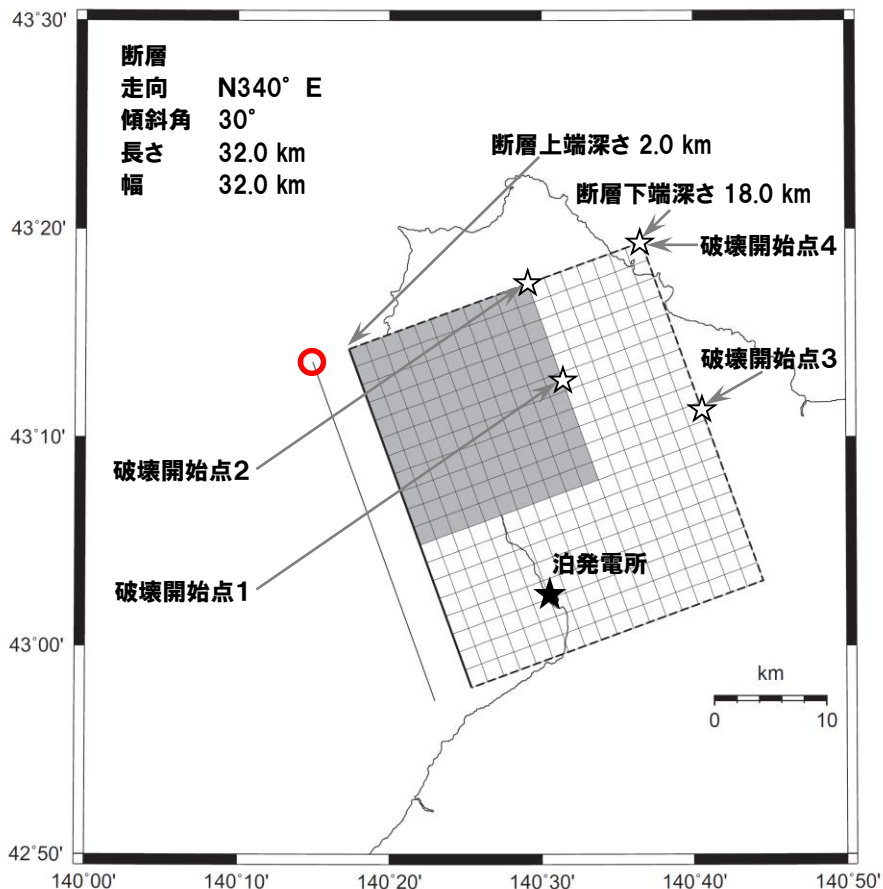
項目	設定値	設定方法	
断層原点 (地表トレス原点)	北緯 43.042° 東経 140.367°	積丹半島北西沖の断層位置(測線 i)より敷地側に延長して定めたモデル地表トレス南端	
走向	N340° E	断層南端～北端	
傾斜角	45°	地震調査委員会(2009, 2020)を参考に45°と設定	
断層長さ	22.6km	L=Wと設定	
断層幅	22.6km	断層上下端深さと傾斜角より設定	
断層面積	510.8km ²	S=L×W	
断層上端深さ	2km	調査結果等を踏まえて設定	
断層下端深さ	18km	調査結果等を参考に設定	
地震モーメント	1.45E+19N・m	M ₀ = {S / (4.24 × 10 ⁻¹¹)} ² (入倉・三宅(2001))	
モーメントマグニチュード	6.7	Log M ₀ (N・m) = 1.5 × M _w + 9.1	
平均応力降下量	3.1MPa	Δσ = (7/16) × M ₀ / R ³	
剛性率	3.43E+10N/m ²	μ = ρ × β ² , ρ = 2.8g/cm ³ : 防災科研(2005)に基づき設定	
平均すべり量	82.8cm	D = M ₀ / (μ × S)	
S波速度	3.5km/s	β = 3.5km/s: 防災科研(2005)に基づき設定	
破壊伝播速度	2.5km/s	V _b = 0.72 × β km/s (Geller(1976))	
破壊伝播様式	破壊開始点から同心円状	地震調査委員会(2009, 2020)に基づき設定	
破壊開始点	アスペリティ下端中央 (破壊開始点1)	複数の位置に破壊開始点を設定	
	アスペリティ下端端部 (破壊開始点2)		
	巨視的断層面下端中央 (破壊開始点3)		
	巨視的断層面下端端部 (破壊開始点4)		
短周期レベル	1.29E+19N・m/s ²	A = 2.46 × 10 ¹⁰ × (M ₀ × 10 ¹⁷) ^{1/3}	
高周波遮断特性	6Hz	地震調査委員会(2009, 2020)に基づき設定	
Q値	110 ^{f^{0.69}}	Q = 110 × f ^{0.69} (佐藤ほか(1994))	
アスペリティ	位置	敷地に近い位置の地表付近	地質調査結果より十分な情報が得られていないことから、安全側の評価として測線 i から敷地側に配置することとし、地表付近に1個設定
	数	1個	1セグメントに1個設定
	総面積	110.4km ²	S _a = π × r ² , r = (7 × π / 4) × {M ₀ / (A × R)} × β ² , R = (S / π) ^{0.5}
	平均すべり量	165.7cm	D _a = γ _a × D
背景領域	地震モーメント	6.28E+18N・m	M _{0a} = μ × S _a × D _a
	応力降下量	14.2MPa	Δσ _a = (7/16) × M ₀ / (r ² × R)
	地震モーメント	8.24E+18N・m	M _{0b} = M ₀ - M _{0a}
	面積	400.3km ²	S _b = S - S _a
	平均すべり量	60.0cm	D _b = M _{0b} / (μ × S _b)
	実効応力	2.4MPa	σ _b = (D _b / W _b) × (π ^{0.5} / D _b) × r × Σ γ _i ² × σ _a

4.3 検討用地震の地震動評価

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震)

震源モデル図, 断層パラメータ(不確かさ考慮モデル(走向20°))(断層の傾斜角))



○ 地質調査結果に基づき仮定した断層位置

不確かさ考慮モデル(走向20°)
(断層の傾斜角)

※モデル上のアスペリティ面積
362.3km²

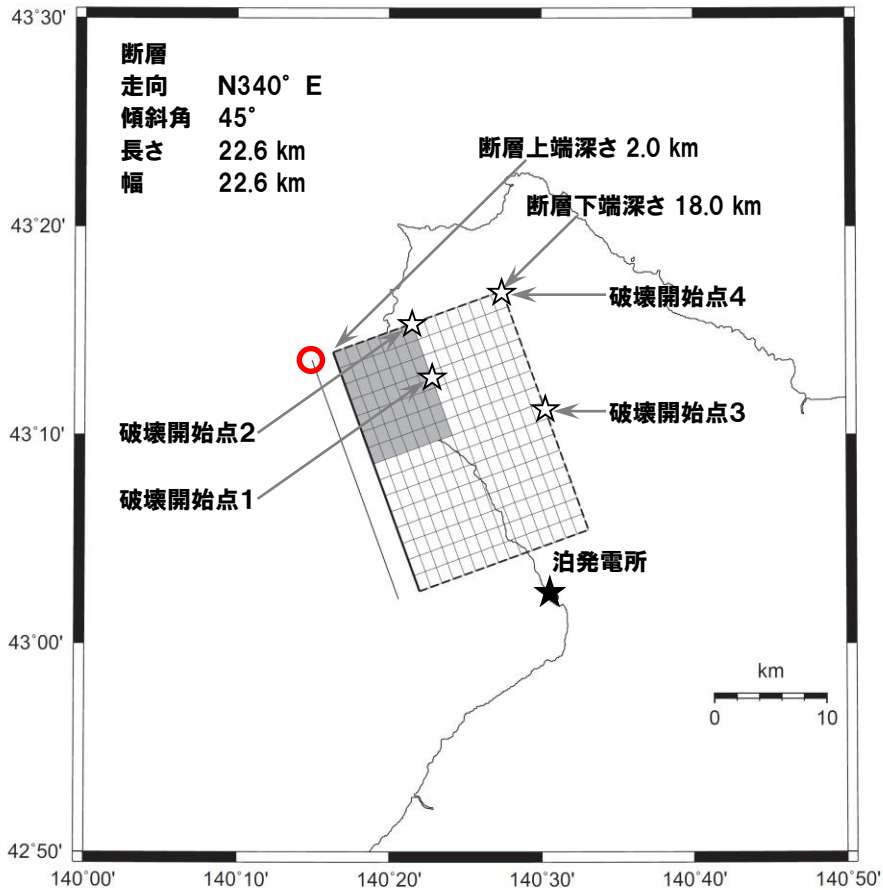
項目	設定値	設定方法	
断層原点 (地表トレス原点)	北緯 42.967° 東経 140.423°	積丹半島北西沖の断層位置(測線 i)より敷地側に延長して定めたモデル地表トレス南端	
走向	N340° E	断層南端~北端	
傾斜角	30°	不確かさを考慮し, 念のため 30° と設定	
断層長さ	32.0km	L=W と設定	
断層幅	32.0km	断層上下端深さと傾斜角より設定	
断層面積	1024.0km ²	S=L×W	
断層上端深さ	2km	調査結果等を踏まえて設定	
断層下端深さ	18km	調査結果等を参考に設定	
地震モーメント	5.83E+19N・m	M ₀ = (S / (4.24 × 10 ⁻¹¹)) ² (入倉・三宅(2001))	
モーメントマグニチュード	7.1	LogM ₀ (N・m) = 1.5 × M _w + 9.1	
平均応力降下量	4.3MPa	Δσ = (7/16) × M ₀ / R ³	
剛性率	3.43E+10N/m ²	μ = ρ × β ² , ρ = 2.8g/cm ³ :防災科研(2005)に基づき設定	
平均すべり量	166.1cm	D = M ₀ / (μ × S)	
S波速度	3.5km/s	β = 3.5km/s:防災科研(2005)に基づき設定	
破壊伝播速度	2.5km/s	V _R = 0.72 × β km/s (Geller(1976))	
破壊伝播様式	破壊開始点から同心円状	地震調査委員会(2009, 2020)に基づき設定	
破壊開始点	アスペリティ下端中央 (破壊開始点1)	複数の位置に破壊開始点を設定	
	アスペリティ下端端部 (破壊開始点2)		
	巨視的断層面下端中央 (破壊開始点3)		
	巨視的断層面下端端部 (破壊開始点4)		
短周期レベル	2.06E+19N・m/s ²	A = 2.46 × 10 ¹⁰ × (M ₀ × 10 ⁷) ^{1/3}	
高周波遮断特性	6Hz	地震調査委員会(2009, 2020)に基づき設定	
Q値	110 ^{0.69}	Q = 110 × f ^{0.69} (佐藤ほか(1994))	
アスペリティ	位置	敷地に近い位置の地表付近	地質調査結果より十分な情報が得られていないことから, 安全側の評価として測線 i から敷地側に配置することとし, 地表付近に 1 個設定
	数	1 個	1 セグメントに 1 個設定
	総面積	352.0km ²	S _a = π × r ² , r = (7 × π / 4) × (M ₀ / (A × R)) × β ² , R = (S / π) ^{0.5}
	平均すべり量	332.1cm	D _a = γ _p × D
背景領域	地震モーメント	4.01E+19N・m	M _{0a} = μ × S _a × D _a
	応力降下量	12.6MPa	Δσ _a = (7/16) × M ₀ / (r ² × R)
	地震モーメント	1.82E+19N・m	M _{0b} = M ₀ - M _{0a}
	面積	672.0km ²	S _b = S - S _a
背景領域	平均すべり量	79.1cm	D _b = M _{0b} / (μ × S _b)
	実行応力	1.8MPa	σ _b = (D _b / W _b) × (π ^{0.5} / D _a) × r × Σ γ _i ² × σ _a

4.3 検討用地震の地震動評価

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震)

震源モデル図, 断層パラメータ(不確かさ考慮モデル(走向20°))(応力降下量))



○ 地質調査結果に基づき仮定した断層位置

不確かさ考慮モデル(走向20°)
(応力降下量)
震源モデル図は不確かさ考慮モデル
(走向20°)と同様

※モデル上のアスペリティ面積
111.2km²

項目	設定値	設定方法	
断層原点 (地表トレス原点)	北緯 43.042° 東経 140.367°	積丹半島北西沖の断層位置(測線 i)より敷地側に延長して定めたモデル地表トレス南端	
走向	N340° E	断層南端~北端	
傾斜角	45°	地震調査委員会(2009, 2020)を参考に 45° と設定	
断層長さ	22.6km	L=W と設定	
断層幅	22.6km	断層上下端深さと傾斜角より設定	
断層面積	510.8km ²	S=L×W	
断層上端深さ	2km	調査結果等を踏まえて設定	
断層下端深さ	18km	調査結果等を参考に設定	
地震モーメント	1.45E+19N・m	M ₀ = [S / (4.24 × 10 ⁻¹¹)] ² (入倉・三宅(2001))	
モーメントマグニチュード	6.7	LogM ₀ (N・m) = 1.5 × M _w + 9.1	
平均応力降下量	3.1MPa	Δσ = (7/16) × M ₀ / R ³	
剛性率	3.43E+10N/m ²	μ = ρ × β ² , ρ = 2.8g/cm ³ :防災科研(2005)に基づき設定	
平均すべり量	82.8cm	D = M ₀ / (μ × S)	
S波速度	3.5km/s	β = 3.5km/s:防災科研(2005)に基づき設定	
破壊伝播速度	2.5km/s	V _R = 0.72 × β km/s (Geller(1976))	
破壊伝播様式	破壊開始点から同心円状	地震調査委員会(2009, 2020)に基づき設定	
破壊開始点	アスペリティ下端中央 (破壊開始点1)	複数の位置に破壊開始点を設定	
	アスペリティ下端端部 (破壊開始点2)		
	巨視的断層面下端中央 (破壊開始点3)		
	巨視的断層面下端端部 (破壊開始点4)		
短周期レベル	1.29E+19N・m/s ²	A = 2.46 × 10 ¹⁰ × (M ₀ × 10 ⁷) ^{1/3}	
高周波遮断特性	6Hz	地震調査委員会(2009, 2020)に基づき設定	
Q値	110 ^{0.69}	Q = 110 × f ^{0.69} (佐藤ほか(1994))	
アスペリティ	位置	敷地に近い位置の地表付近	地質調査結果より十分な情報が得られていないことから、安全側の評価として測線 i から敷地側に配置することとし、地表付近に 1 個設定
	数	1 個	1 セグメントに 1 個設定
	総面積	110.4km ²	S _a = π × r ² , r = (7 × π / 4) × {M ₀ / (A × R)} × β ² , R = (S / π) ^{0.5}
	平均すべり量	165.7cm	D _a = γ _p × D
	地震モーメント	6.28E+18N・m	M _{0a} = μ × S _a × D _a
背景領域	応力降下量	21.2MPa	Δσ _a = 1.5 × (7/16) × M ₀ / (r ² × R)
	地震モーメント	8.24E+18N・m	M _{0b} = M ₀ - M _{0a}
	面積	400.3km ²	S _b = S - S _a
	平均すべり量	60.0cm	D _b = M _{0b} / (μ × S _b)
実効応力	3.6MPa	σ _b = (D _b / W _b) × (π ^{0.5} / D _a) × r × Σ γ _i ² × σ _a	

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震)応答スペクトルに基づく地震動評価に用いる地震規模の評価

○孤立した短い活断層である積丹半島北西沖の断層による地震については、尻別川断層による地震と同様に、基本震源モデルはM7.2、不確かさ考慮モデルはM7.3として評価する。

積丹半島北西沖の断層による地震の諸元（走向0°と走向20°は同一）

地震動評価ケース	地震規模M		Xeq (km)
	松田式※1	武村式※2	
基本震源モデル	7.1	<u>7.2</u>	21
不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)	<u>7.3</u>	(7.7)	17

※1:松田(1975)による断層長さ地震規模Mの関係式により算定

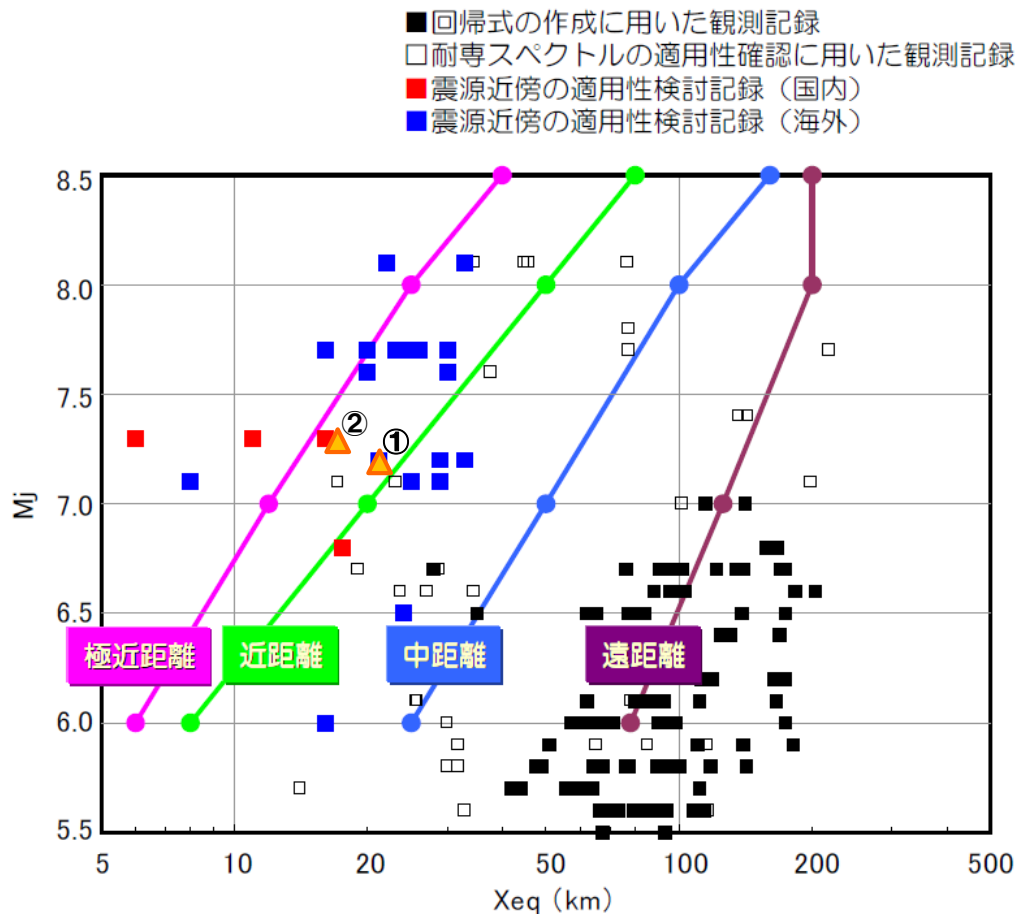
※2:武村(1990)による地震モーメントと地震規模Mの関係式により算定

4.3 検討用地震の地震動評価

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震) Noda et al. (2002) の適用性の検討

○積丹半島北西沖の断層による地震について、Noda et al. (2002) による方法の適用性を検討した結果、適用範囲内にあることを確認した。



▲ 積丹半島北西沖の断層による地震

- ① 積丹半島北西沖の断層による地震
 (基本震源モデル($M7.2$, $X_{eq}=21\text{km}$))
- ② 積丹半島北西沖の断層による地震
 (不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)
 ($M7.3$, $X_{eq}=17\text{km}$))

※ 走向 0° と走向 20° は同一

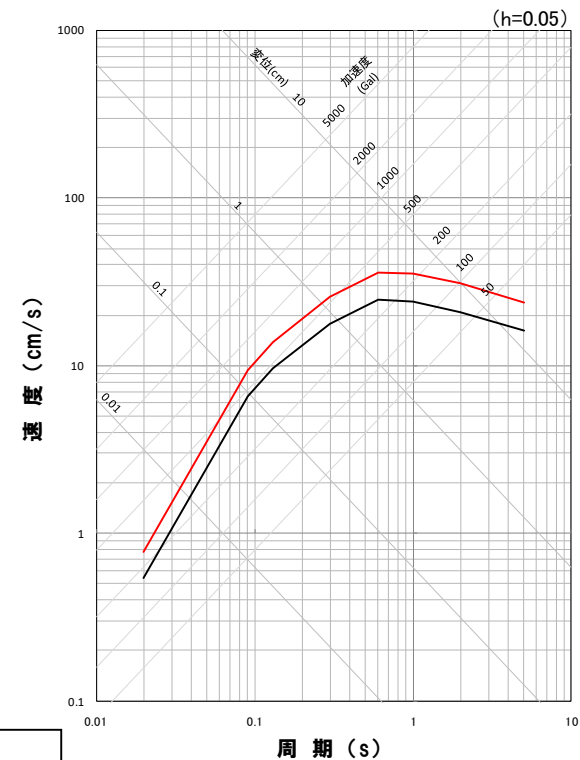
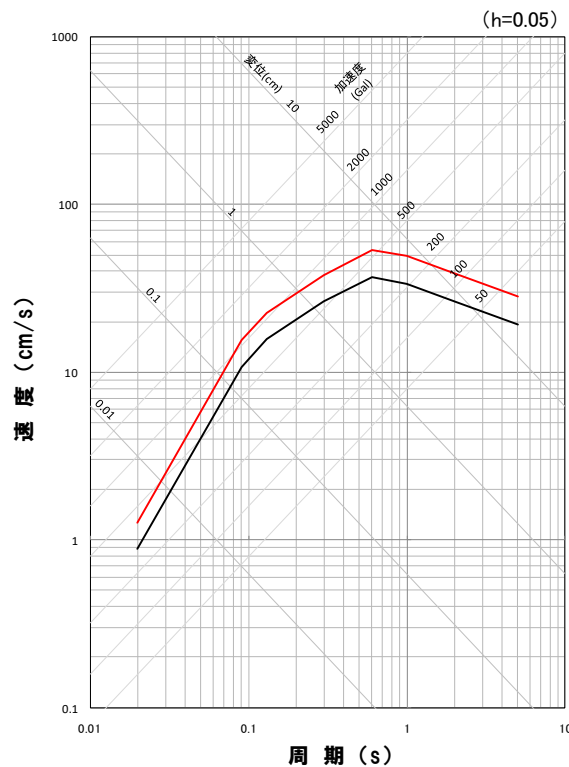
Noda et al. (2002) による方法の適用性(東京電力(2009)に加筆)

4. 3 検討用地震の地震動評価

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震) 応答スペクトルに基づく地震動評価結果

	コントロールポイント pS_V (cm/s)							
	T_A (s)	T_B (s)	T_C (s)	T_D (s)	T_E (s)	T_F (s)	T_G (s)	T_H (s)
	0.02	0.09	0.13	0.30	0.60	1.00	2.00	5.00
基本震源モデル 水平方向	0.89	10.78	15.80	26.40	36.96	33.56	26.40	19.32
不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角) 水平方向	1.27	15.52	22.68	37.94	53.22	49.22	38.96	28.39
基本震源モデル 鉛直方向	0.54	6.56	9.67	17.88	24.80	24.10	20.92	16.12
不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角) 鉛直方向	0.78	9.45	13.88	25.69	35.70	35.33	30.89	23.68



— 基本震源モデル
— 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)

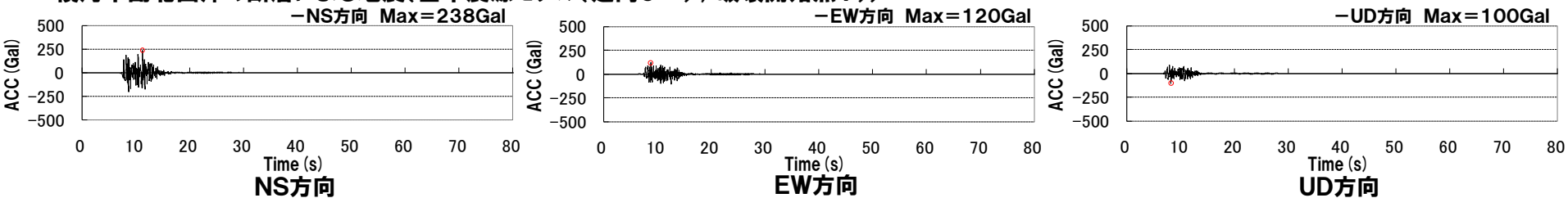
※応答スペクトルに基づく地震動評価結果は走向0°と走向20°は同一

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

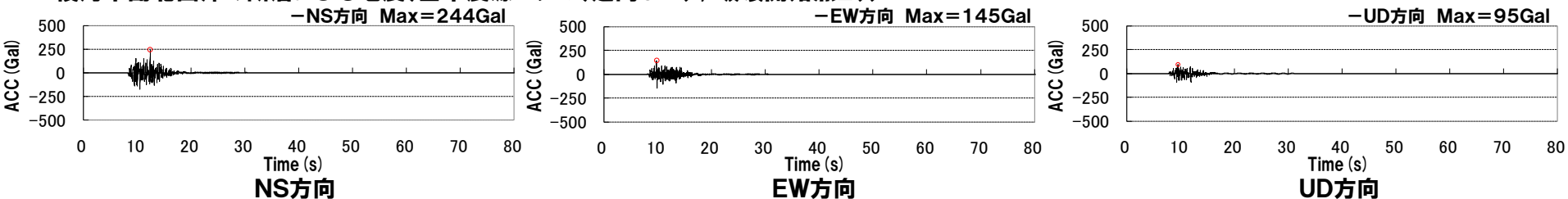
(積丹半島北西沖の断層による地震)

断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(基本震源モデル(走向0°))

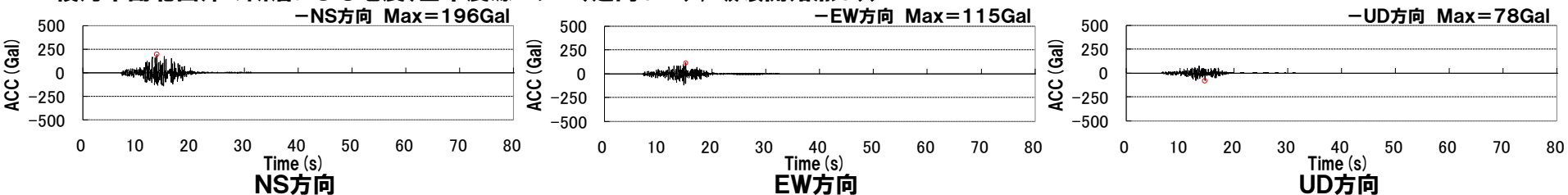
積丹半島北西沖の断層による地震(基本震源モデル(走向0°),破壊開始点1))



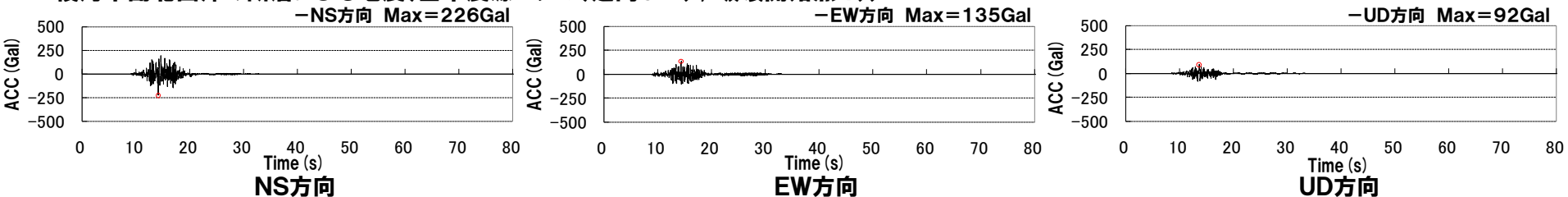
積丹半島北西沖の断層による地震(基本震源モデル(走向0°),破壊開始点2))



積丹半島北西沖の断層による地震(基本震源モデル(走向0°),破壊開始点3))



積丹半島北西沖の断層による地震(基本震源モデル(走向0°),破壊開始点4))

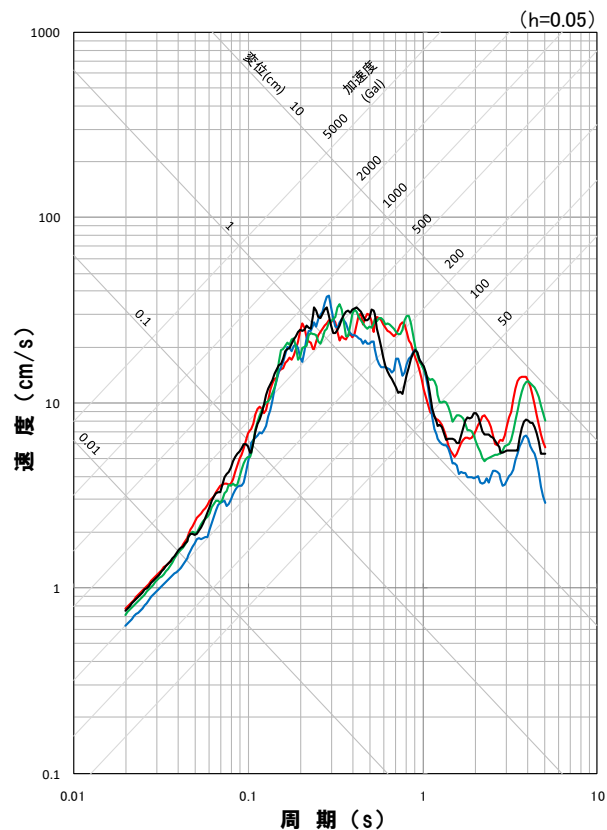


4.3 検討用地震の地震動評価

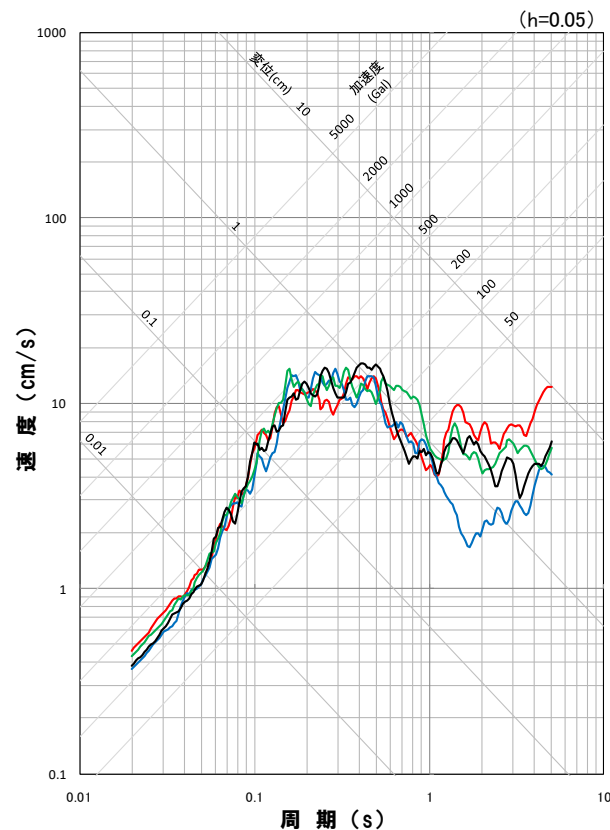
(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震)

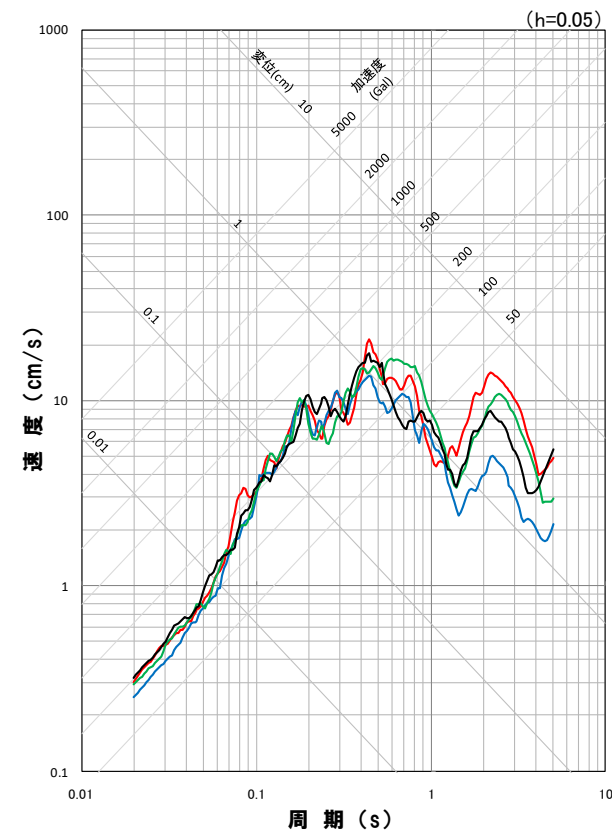
断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(基本震源モデル(走向0°))



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



応答スペクトル図(UD方向)

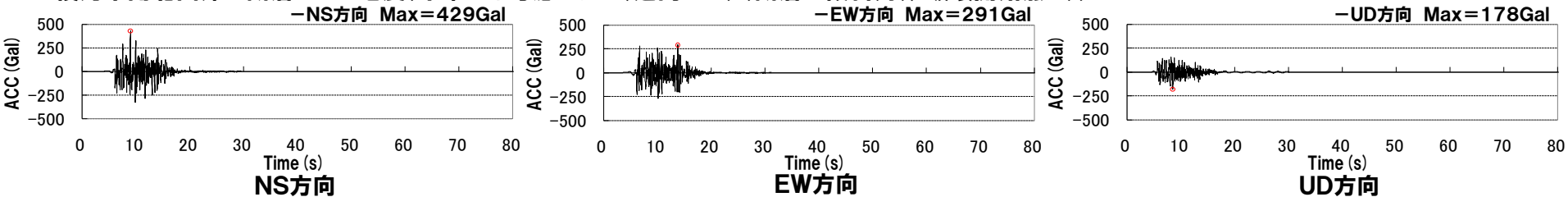
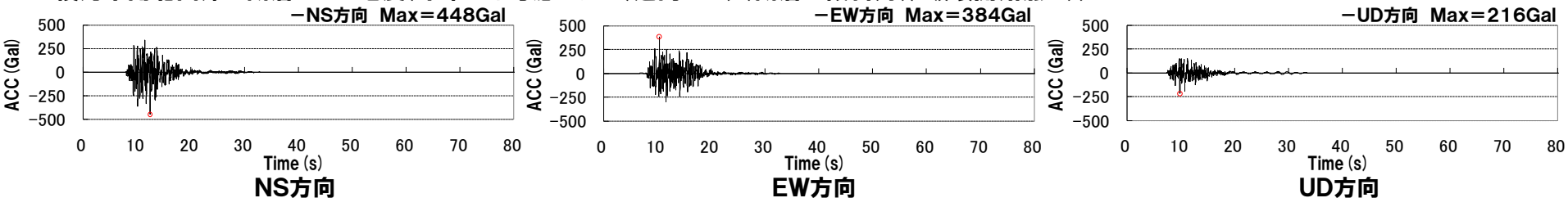
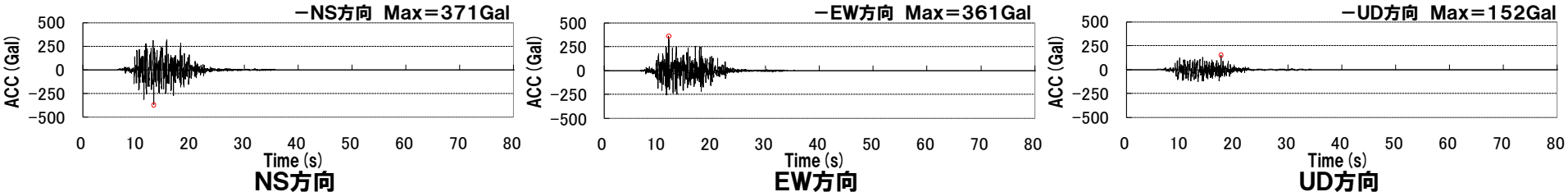
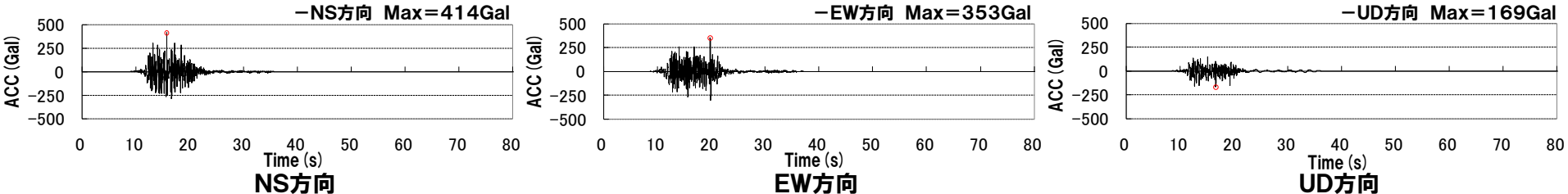
地震動評価結果

- 基本震源モデル(走向0°),破壊開始点1
- 基本震源モデル(走向0°),破壊開始点2
- 基本震源モデル(走向0°),破壊開始点3
- 基本震源モデル(走向0°),破壊開始点4

※ハイブリッド合成法における接続周期:1秒

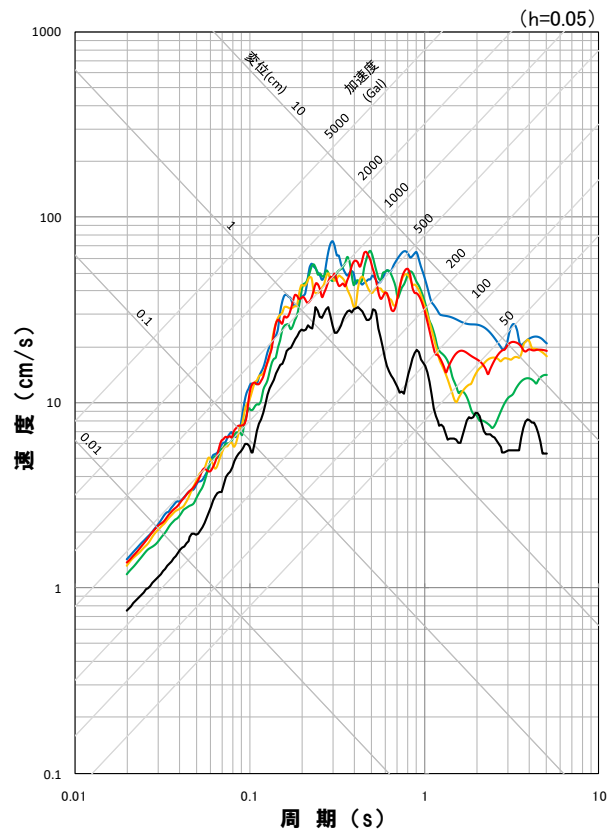
(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震)

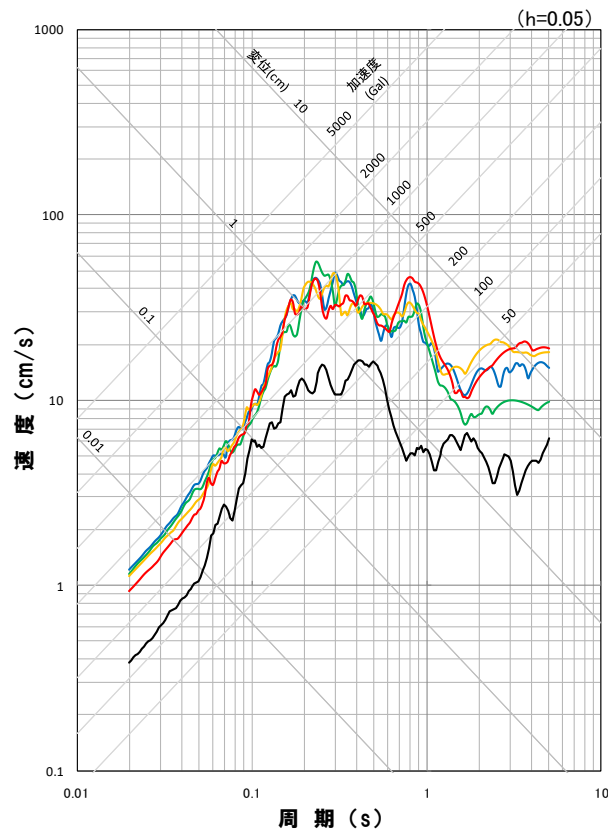
断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(不確かさ考慮モデル(走向 0°))(断層の傾斜角))積丹半島北西沖の断層による地震(不確かさ考慮モデル(走向 0°))(断層の傾斜角), 破壊開始点1))積丹半島北西沖の断層による地震(不確かさ考慮モデル(走向 0°))(断層の傾斜角), 破壊開始点2))積丹半島北西沖の断層による地震(不確かさ考慮モデル(走向 0°))(断層の傾斜角), 破壊開始点3))積丹半島北西沖の断層による地震(不確かさ考慮モデル(走向 0°))(断層の傾斜角), 破壊開始点4))

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

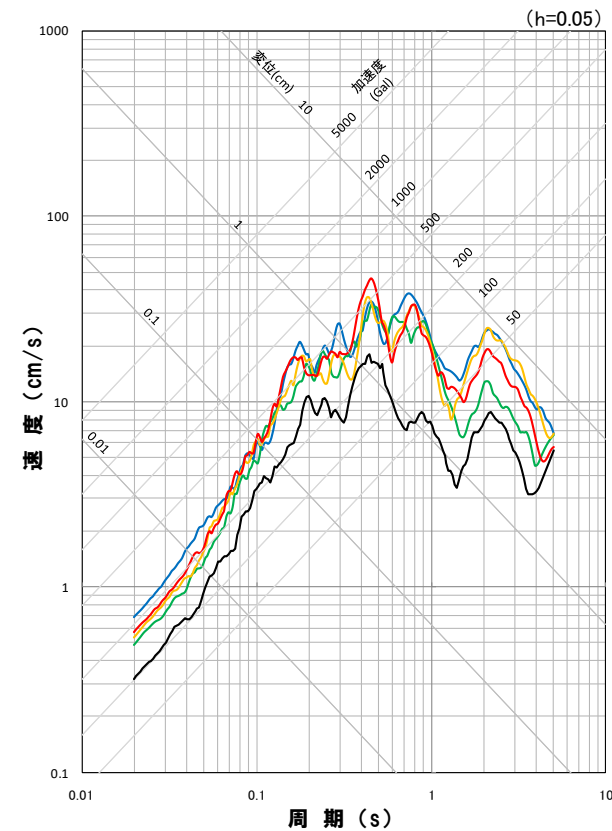
(積丹半島北西沖の断層による地震)

断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(不確かさ考慮モデル(走向 0°))(断層の傾斜角)

応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



応答スペクトル図(UD方向)

地震動評価結果

- 基本震源モデル(走向 0°),破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(走向 0°)(断層の傾斜角),破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(走向 0°)(断層の傾斜角),破壊開始点2
- 不確かさ考慮モデル(走向 0°)(断層の傾斜角),破壊開始点3
- 不確かさ考慮モデル(走向 0°)(断層の傾斜角),破壊開始点4

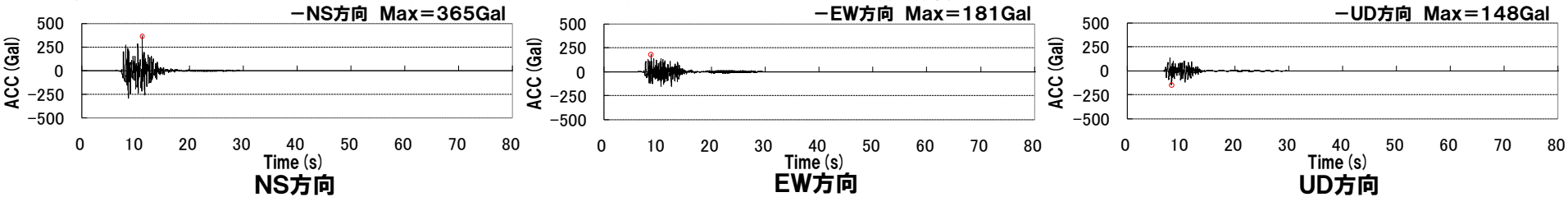
※ハイブリッド合成法における接続周期:1秒

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

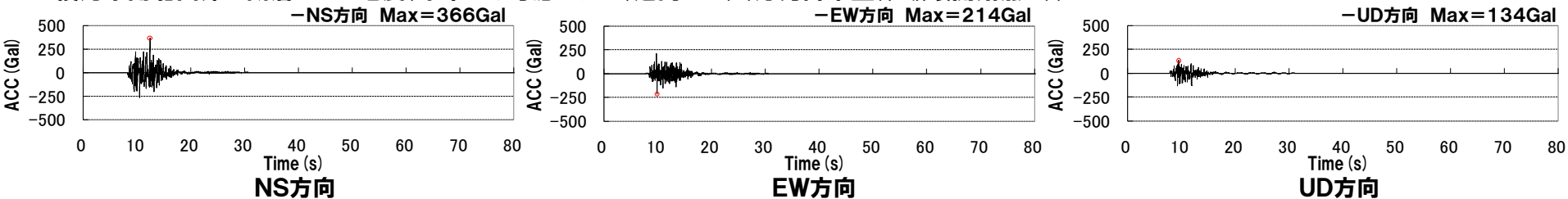
(積丹半島北西沖の断層による地震)

断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(不確かさ考慮モデル(走向0°))(応力降下量)

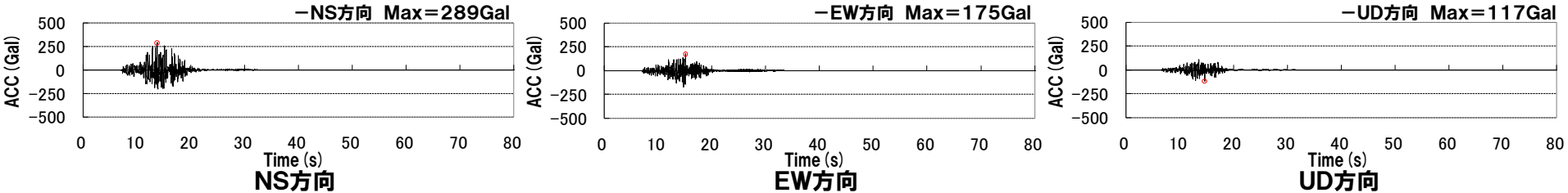
積丹半島北西沖の断層による地震(不確かさ考慮モデル(走向0°))(応力降下量), 破壊開始点1))



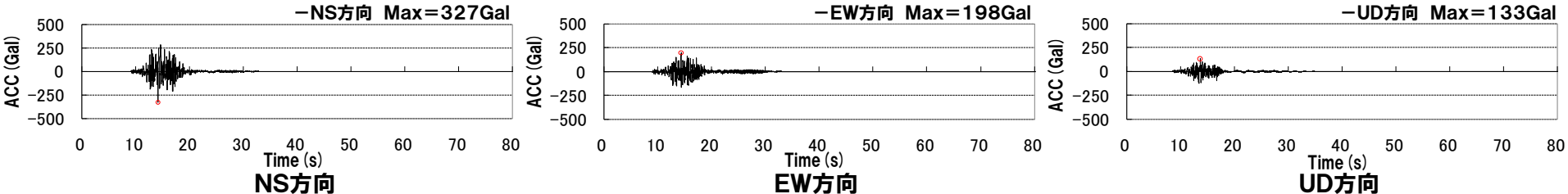
積丹半島北西沖の断層による地震(不確かさ考慮モデル(走向0°))(応力降下量), 破壊開始点2))



積丹半島北西沖の断層による地震(不確かさ考慮モデル(走向0°))(応力降下量), 破壊開始点3))



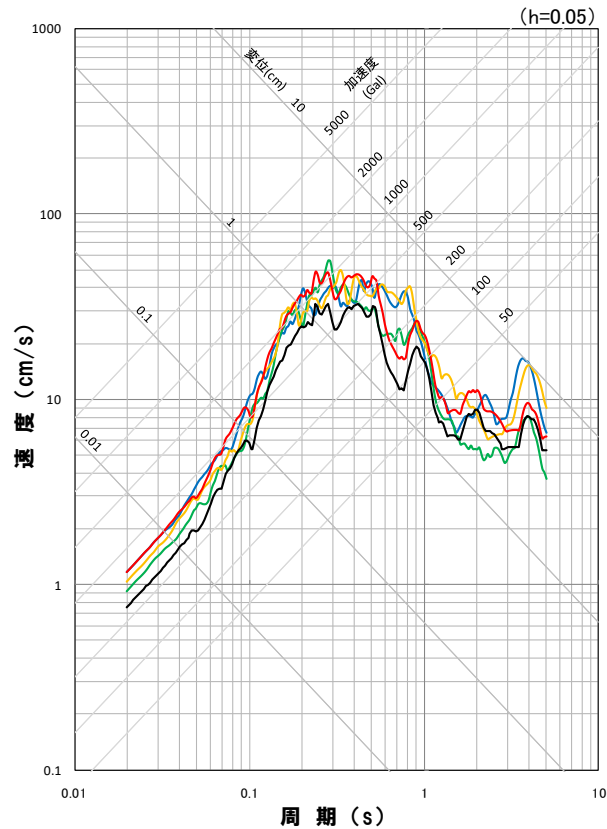
積丹半島北西沖の断層による地震(不確かさ考慮モデル(走向0°))(応力降下量), 破壊開始点4))



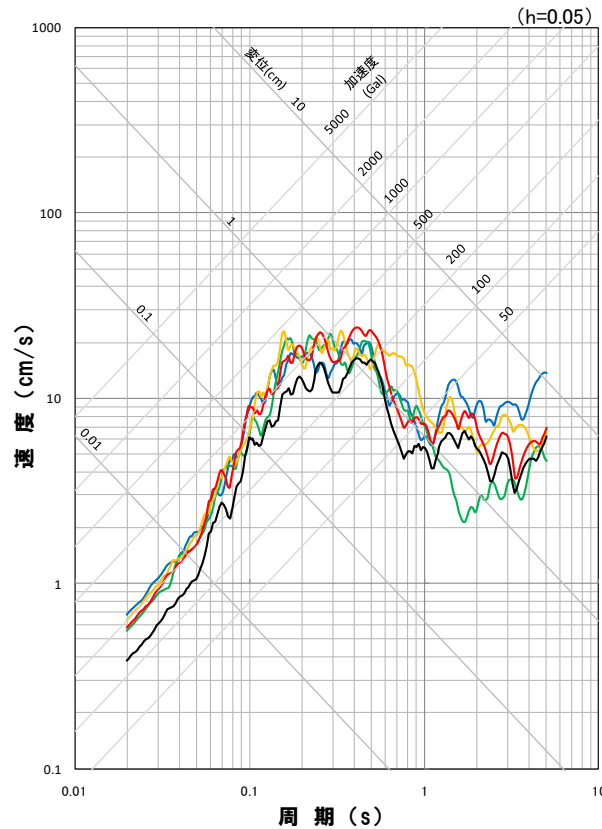
(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震)

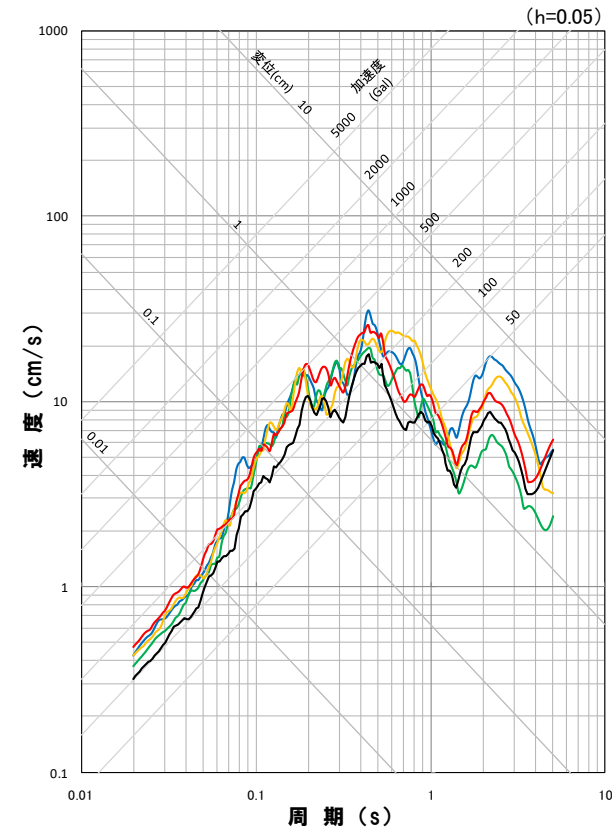
断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(不確かさ考慮モデル(走向0°))(応力降下量)



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



応答スペクトル図(UD方向)

地震動評価結果

- 基本震源モデル(走向0°),破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(走向0°)(応力降下量),破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(走向0°)(応力降下量),破壊開始点2
- 不確かさ考慮モデル(走向0°)(応力降下量),破壊開始点3
- 不確かさ考慮モデル(走向0°)(応力降下量),破壊開始点4

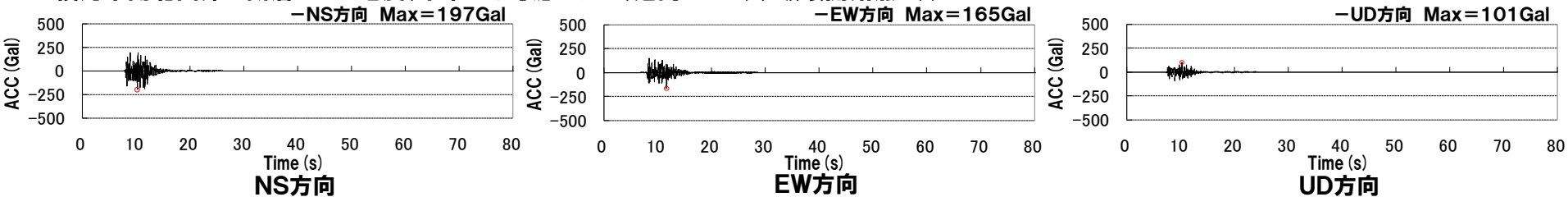
※ハイブリッド合成法における接続周期:1秒

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

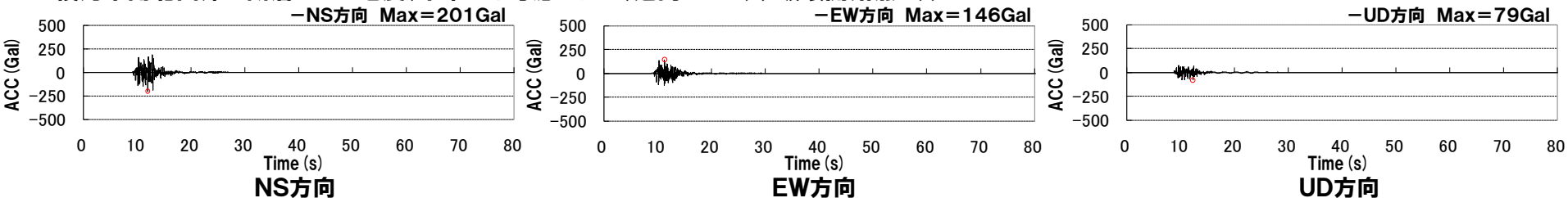
(積丹半島北西沖の断層による地震)

断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(不確かさ考慮モデル(走向20°))

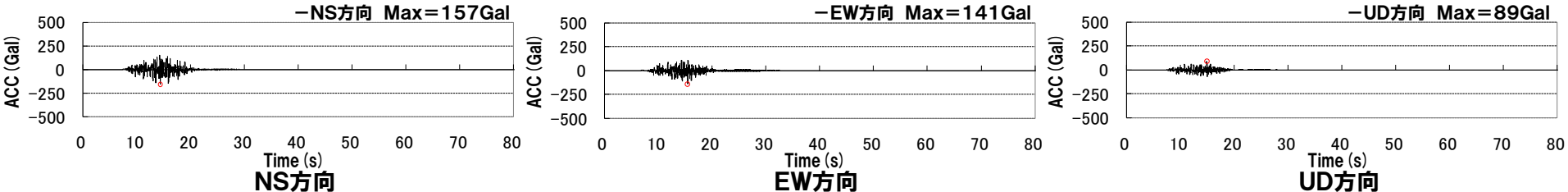
積丹半島北西沖の断層による地震(不確かさ考慮モデル(走向20°), 破壊開始点1))



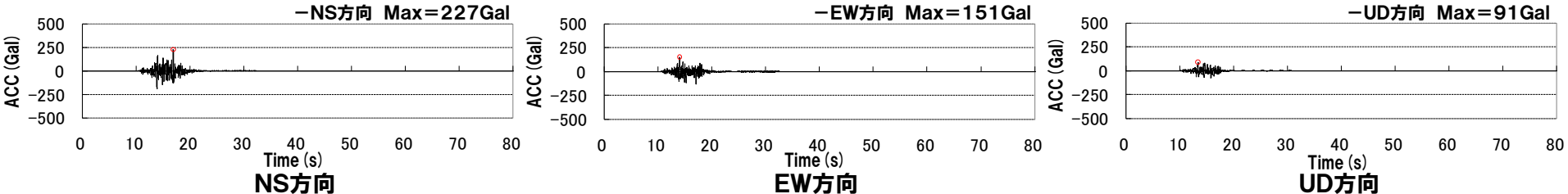
積丹半島北西沖の断層による地震(不確かさ考慮モデル(走向20°), 破壊開始点2))



積丹半島北西沖の断層による地震(不確かさ考慮モデル(走向20°), 破壊開始点3))



積丹半島北西沖の断層による地震(不確かさ考慮モデル(走向20°), 破壊開始点4))

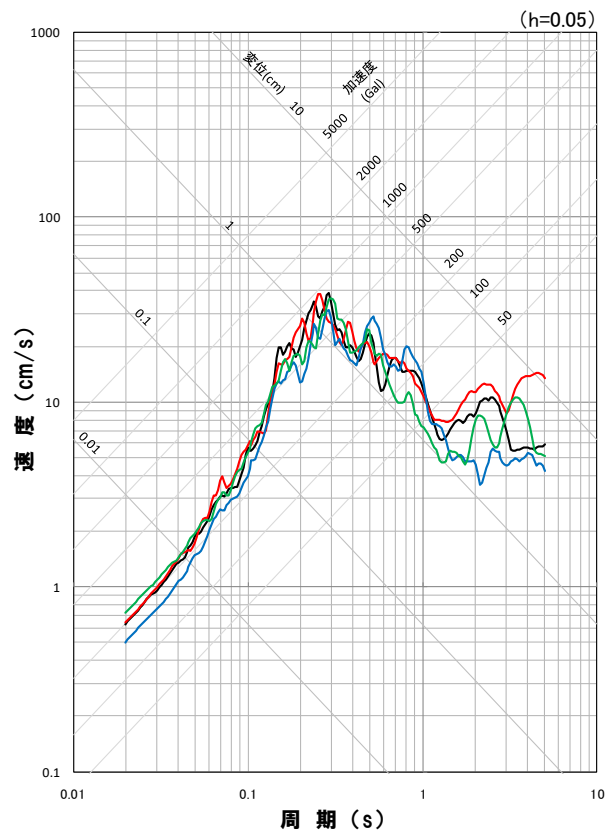


4.3 検討用地震の地震動評価

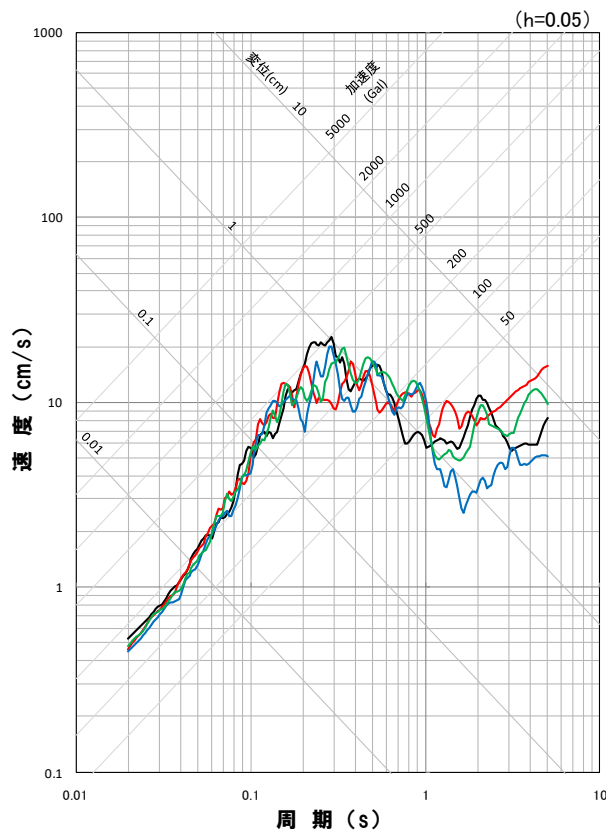
(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震)

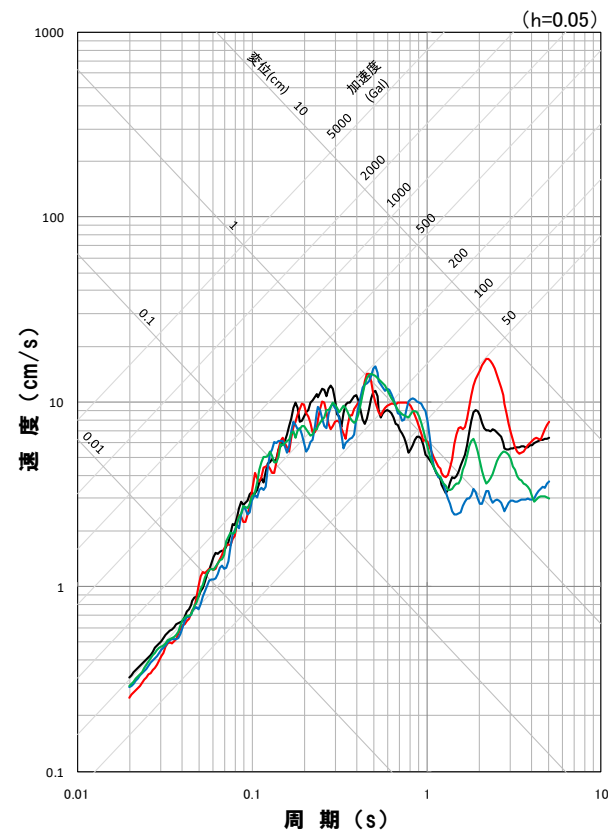
断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(不確かさ考慮モデル(走向20°))



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



応答スペクトル図(UD方向)

地震動評価結果

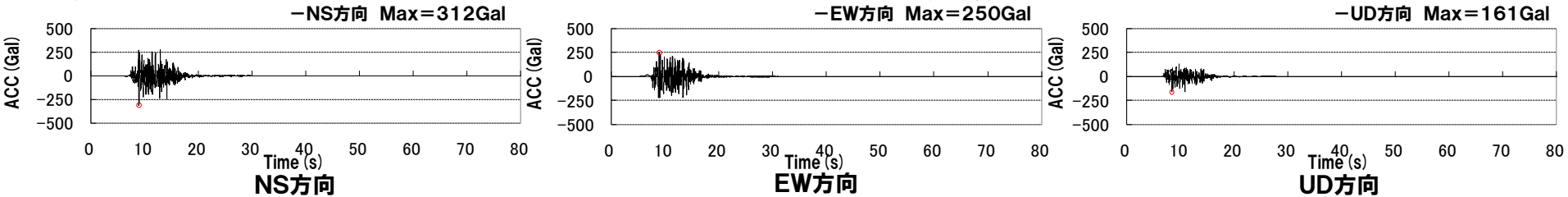
- 不確かさ考慮モデル(走向20°),破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(走向20°),破壊開始点2
- 不確かさ考慮モデル(走向20°),破壊開始点3
- 不確かさ考慮モデル(走向20°),破壊開始点4

※ハイブリッド合成法における接続周期:1秒

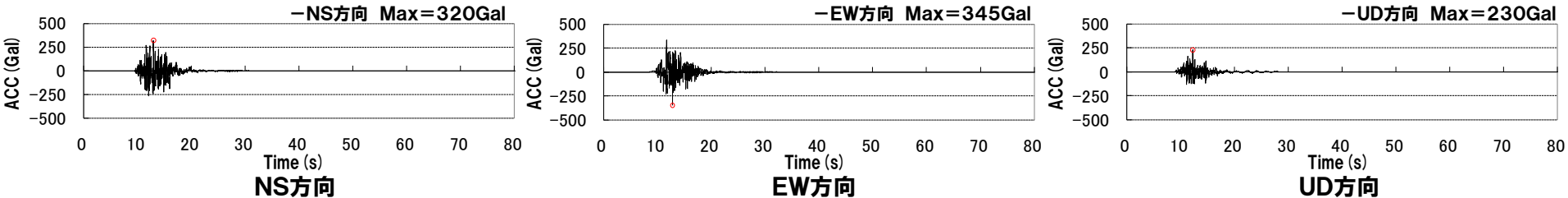
(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震)断層モデルを用いた手法による地震動評価結果
(不確かさ考慮モデル(走向 20°))(断層の傾斜角))

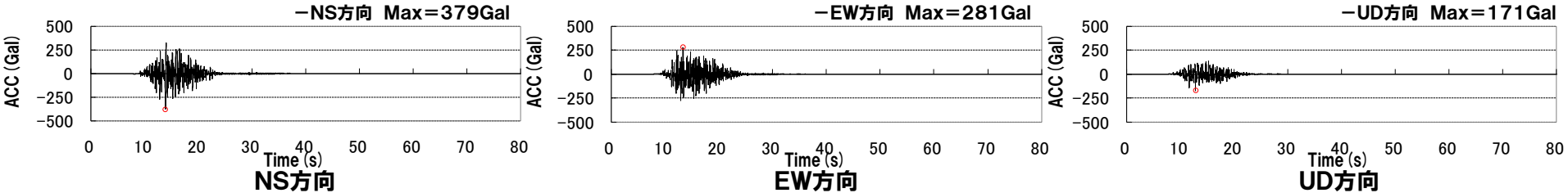
積丹半島北西沖の断層による地震(不確かさ考慮モデル(走向 20°))(断層の傾斜角), 破壊開始点1))



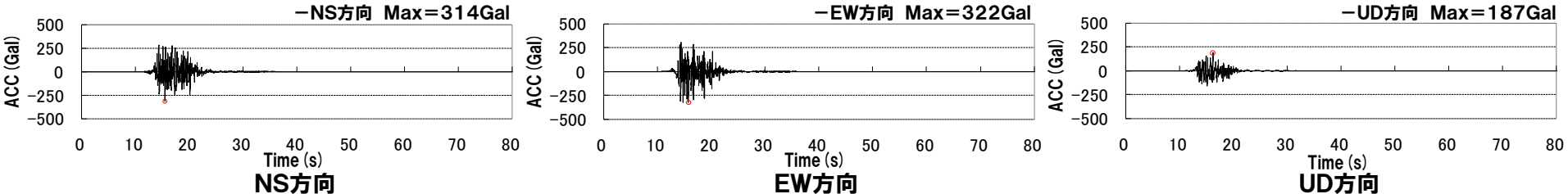
積丹半島北西沖の断層による地震(不確かさ考慮モデル(走向 20°))(断層の傾斜角), 破壊開始点2))



積丹半島北西沖の断層による地震(不確かさ考慮モデル(走向 20°))(断層の傾斜角), 破壊開始点3))



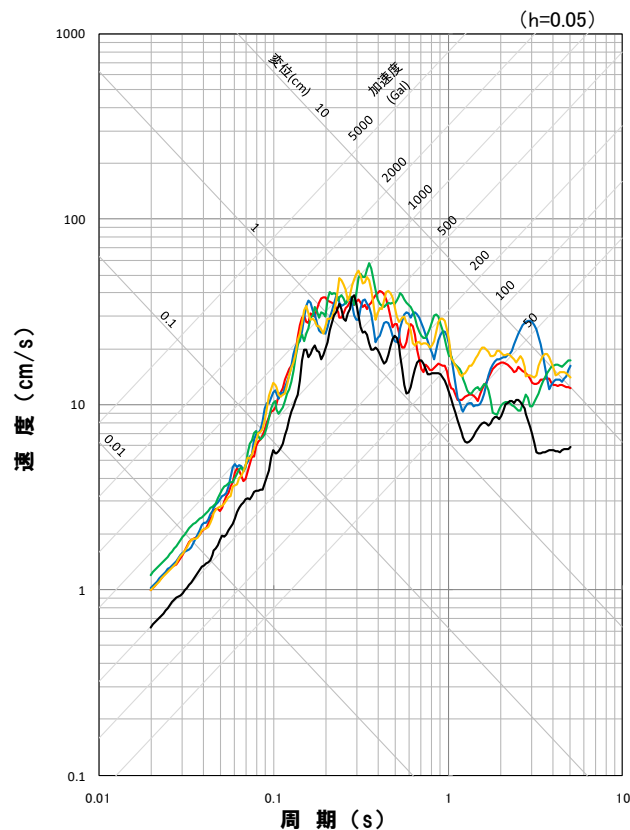
積丹半島北西沖の断層による地震(不確かさ考慮モデル(走向 20°))(断層の傾斜角), 破壊開始点4))



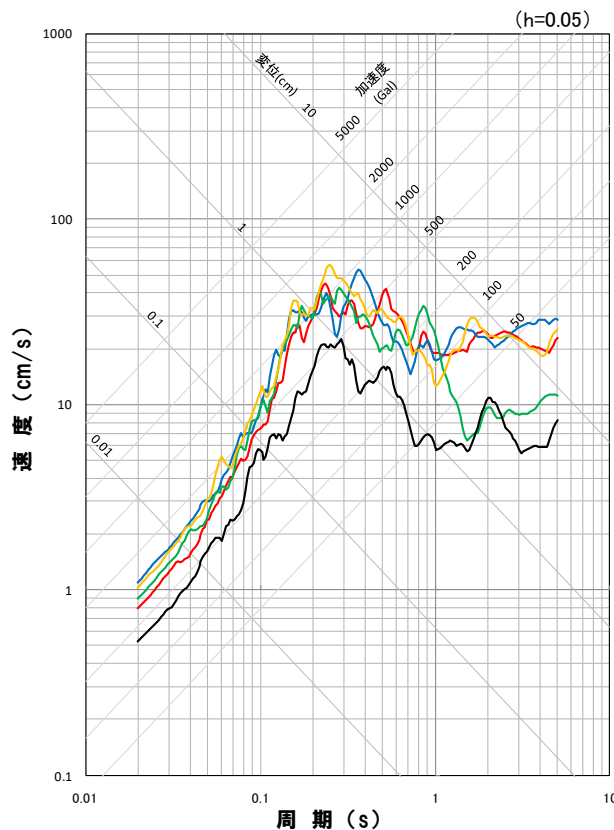
4.3 検討用地震の地震動評価

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

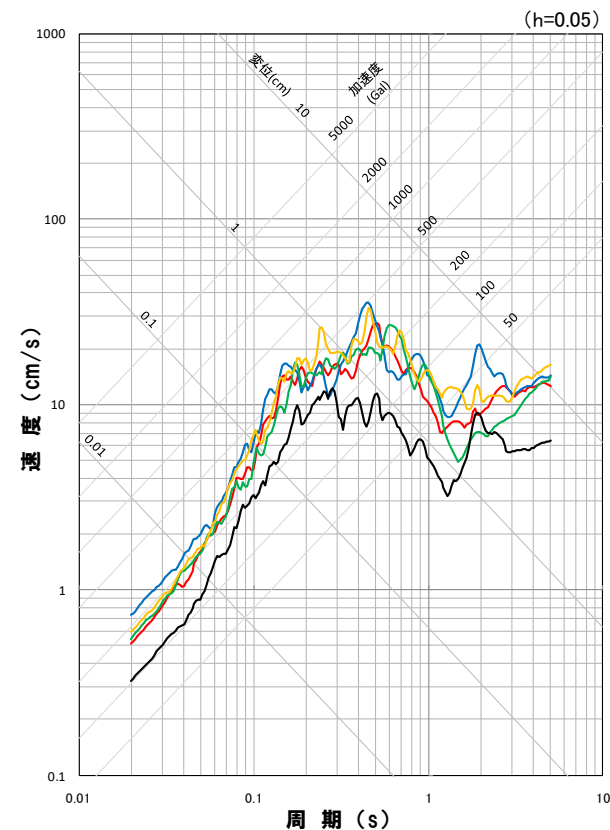
(積丹半島北西沖の断層による地震)断層モデルを用いた手法による地震動評価結果
(不確かさ考慮モデル(走向 20°))(断層の傾斜角)



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



応答スペクトル図(UD方向)

地震動評価結果

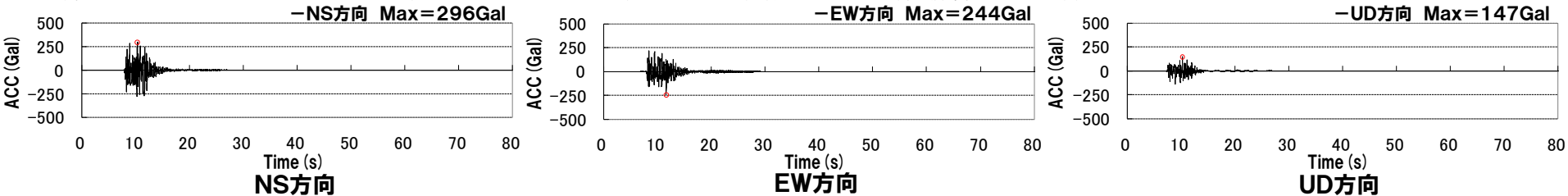
- 不確かさ考慮モデル(走向 20°),破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(走向 20°)(断層の傾斜角),破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(走向 20°)(断層の傾斜角),破壊開始点2
- 不確かさ考慮モデル(走向 20°)(断層の傾斜角),破壊開始点3
- 不確かさ考慮モデル(走向 20°)(断層の傾斜角),破壊開始点4

※ハイブリッド合成法における接続周期:1秒

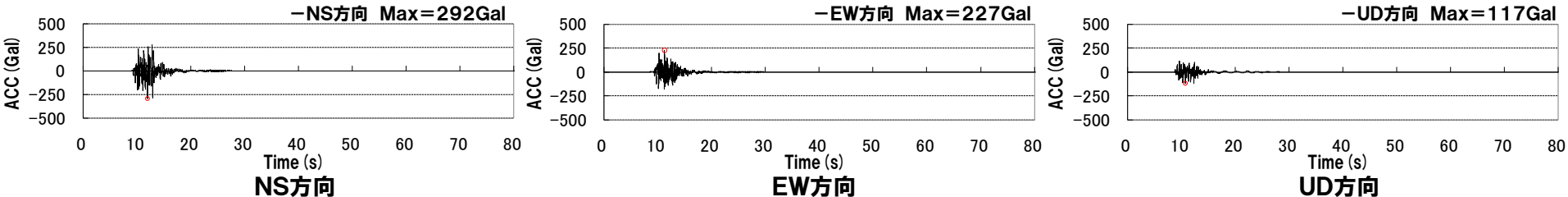
(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震)断層モデルを用いた手法による地震動評価結果
(不確かさ考慮モデル(走向 20°))(応力降下量)

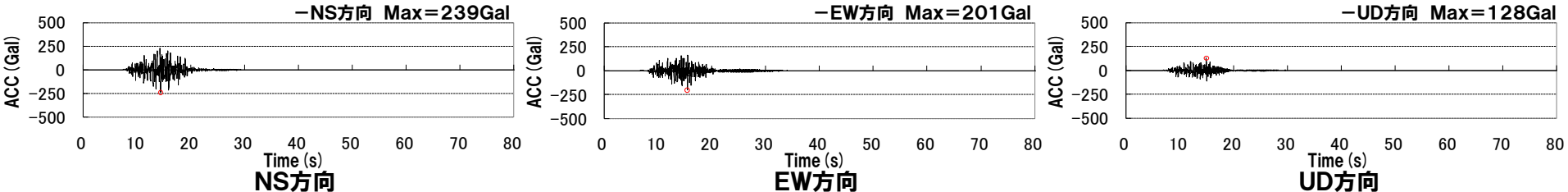
積丹半島北西沖の断層による地震(不確かさ考慮モデル(走向 20°))(応力降下量), 破壊開始点1))



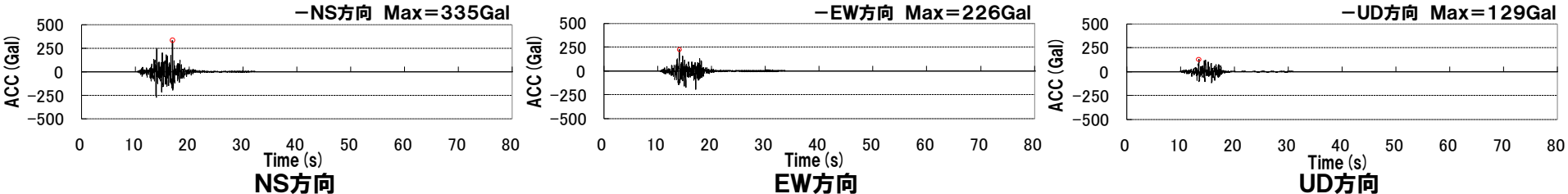
積丹半島北西沖の断層による地震(不確かさ考慮モデル(走向 20°))(応力降下量), 破壊開始点2))



積丹半島北西沖の断層による地震(不確かさ考慮モデル(走向 20°))(応力降下量), 破壊開始点3))



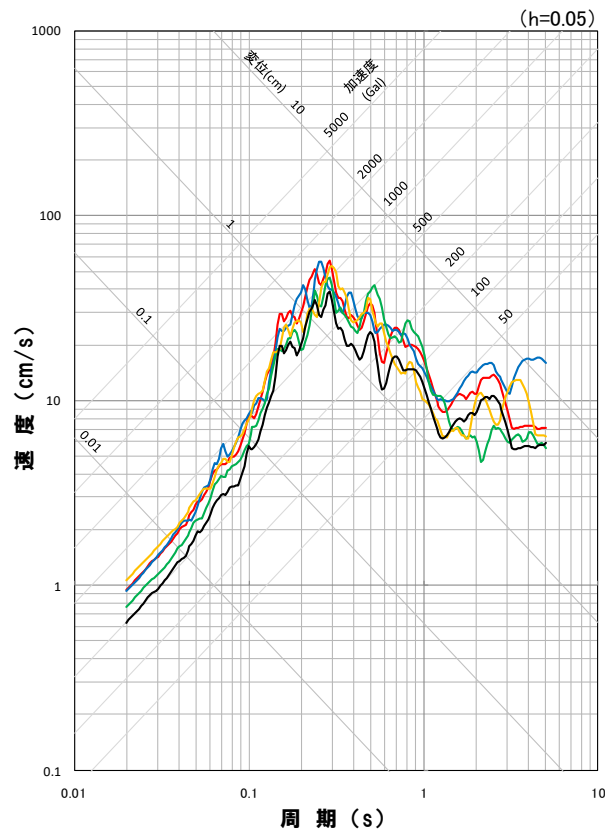
積丹半島北西沖の断層による地震(不確かさ考慮モデル(走向 20°))(応力降下量), 破壊開始点4))



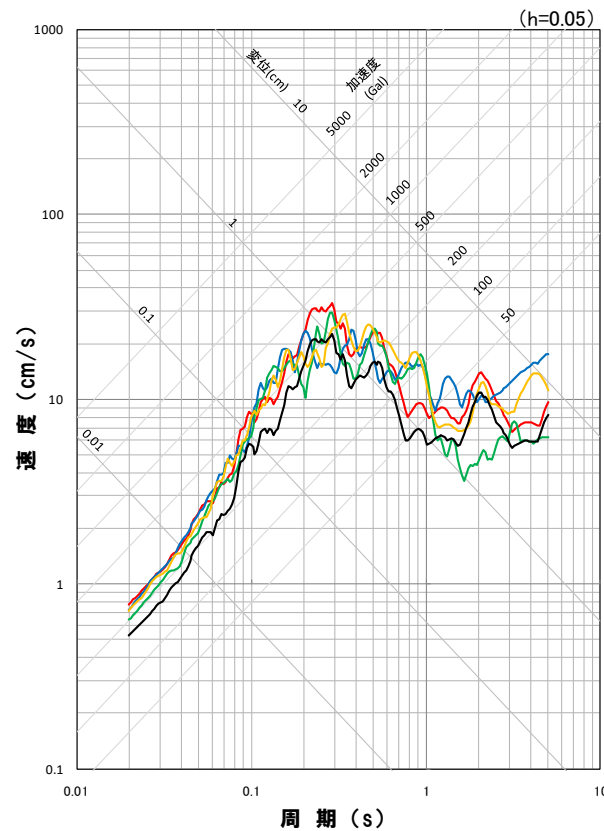
4.3 検討用地震の地震動評価

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

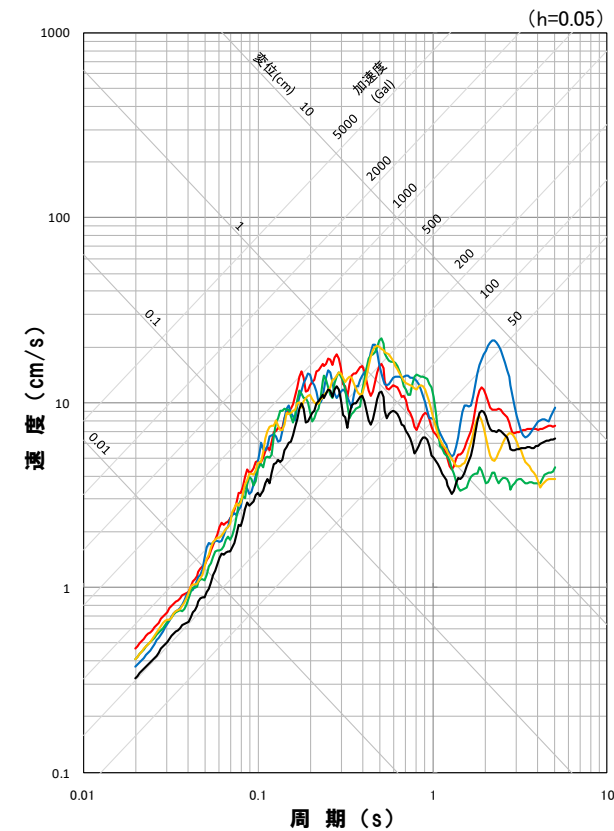
(積丹半島北西沖の断層による地震)断層モデルを用いた手法による地震動評価結果
(不確かさ考慮モデル(走向 20°))(応力降下量)



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



応答スペクトル図(UD方向)

地震動評価結果

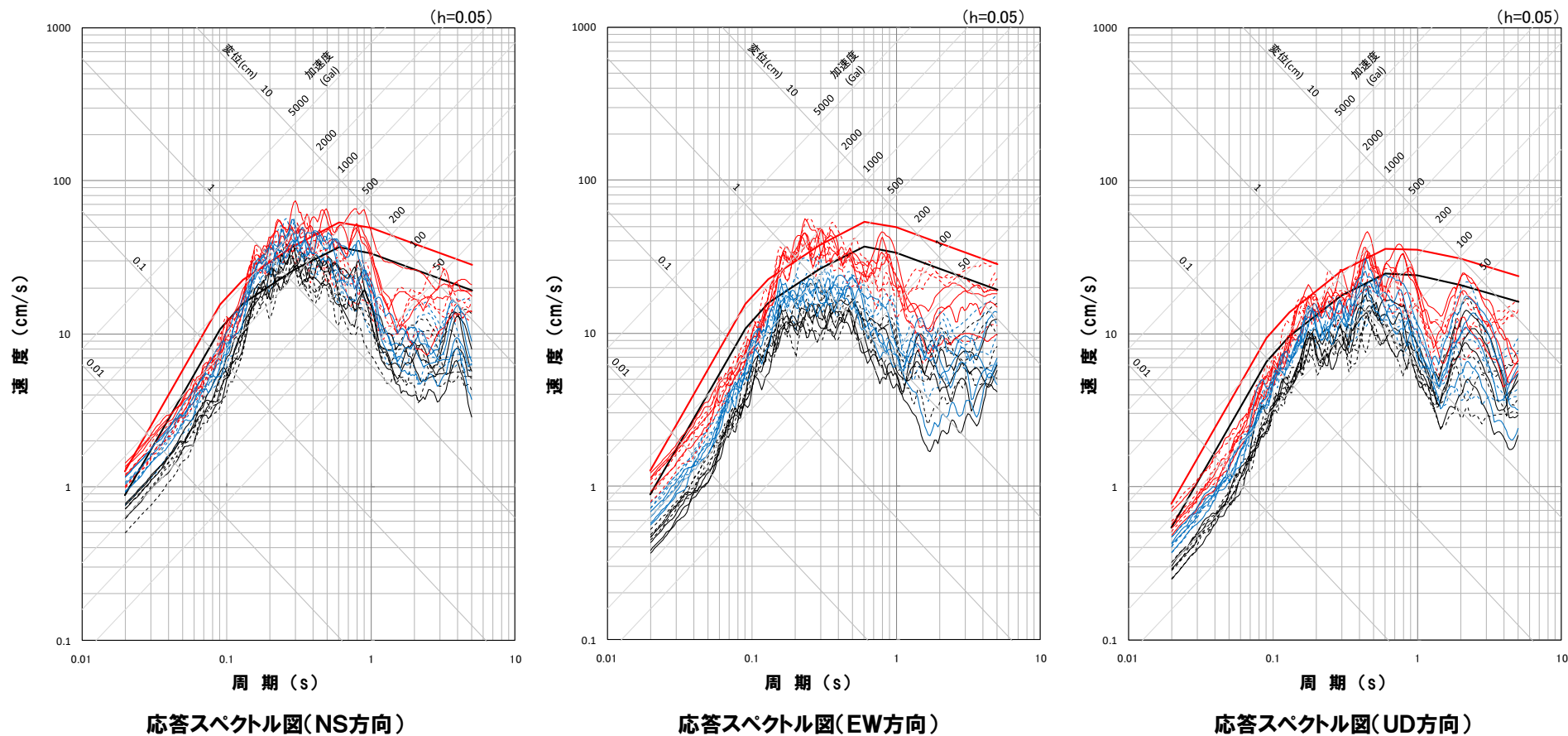
- 不確かさ考慮モデル(走向 20°),破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(走向 20°)(応力降下量),破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(走向 20°)(応力降下量),破壊開始点2
- 不確かさ考慮モデル(走向 20°)(応力降下量),破壊開始点3
- 不確かさ考慮モデル(走向 20°)(応力降下量),破壊開始点4

※ハイブリッド合成法における接続周期:1秒

4. 3 検討用地震の地震動評価

(3) 積丹半島北西沖の断層による地震

(積丹半島北西沖の断層による地震)地震動評価結果



地震動評価結果

— 基本震源モデル(走向0°)

— 不確かさ考慮モデル(走向0°)(断層の傾斜角)

— 不確かさ考慮モデル(走向0°)(応力降下量)

--- 不確かさ考慮モデル(走向20°)

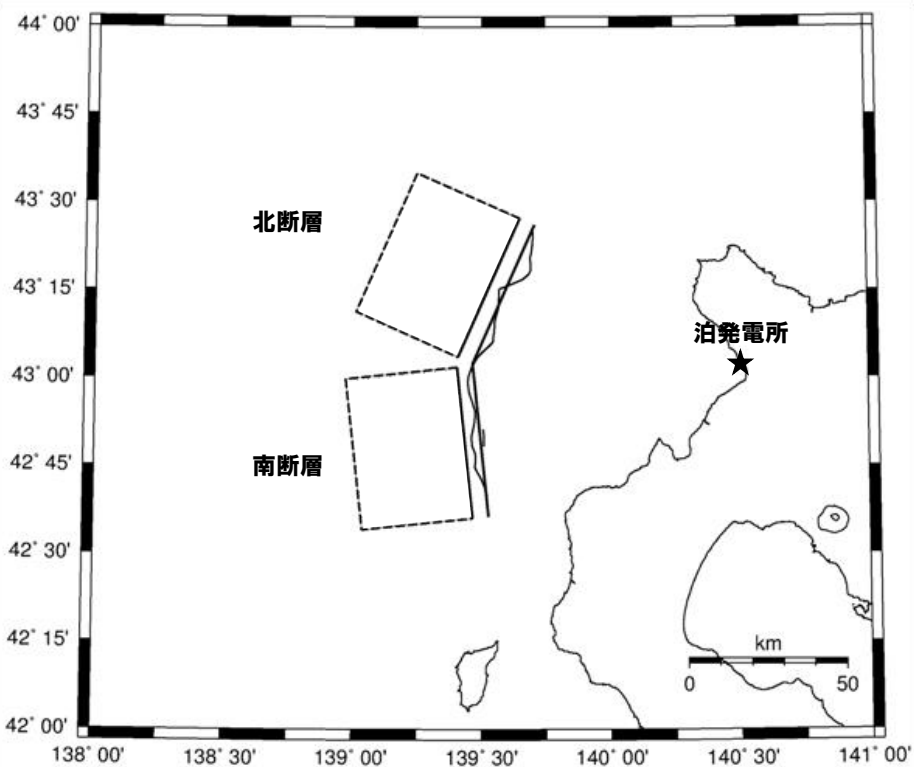
--- 不確かさ考慮モデル(走向20°)(断層の傾斜角)

--- 不確かさ考慮モデル(走向20°)(応力降下量)

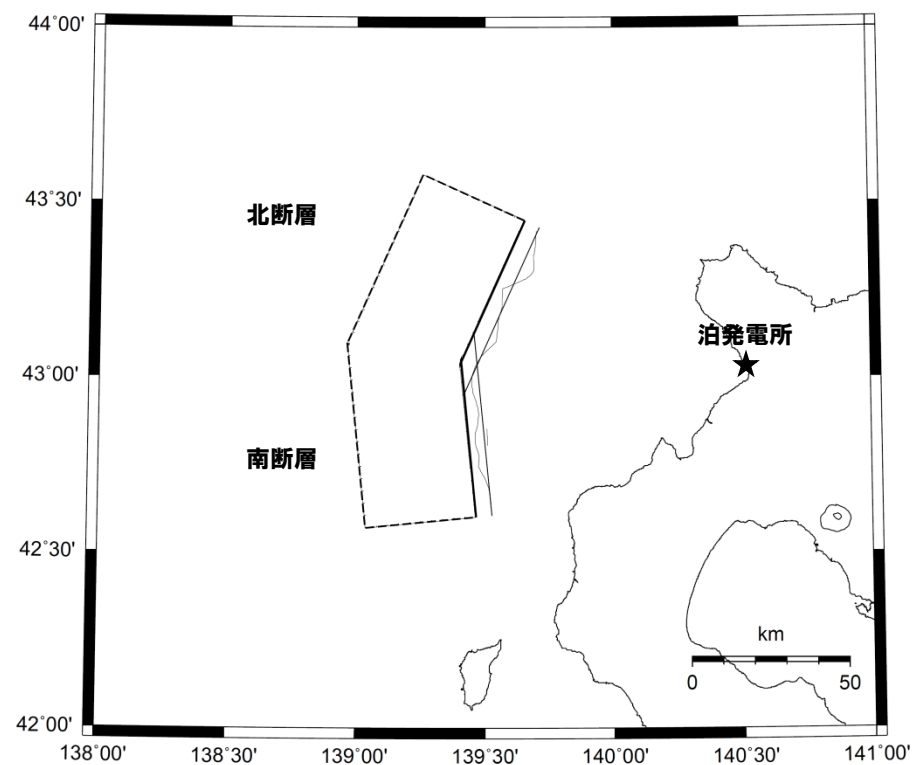
※太線は応答スペクトルに基づく地震動評価結果

(F_B-2 断層による地震)断層パラメータの設定方法

○ F_B-2 断層による地震について、日本海東縁部で発生した地震の知見も踏まえた複数の方法で主要な断層パラメータを設定し、採用する方法を選定する。なお、既往の評価では、北断層と南断層の2つの矩形断層とし、両断層間に空間を設けていたが、地震調査委員会「レシピ」(2020)を用いる際には、断層を接合する場合も含めて主要な断層パラメータを設定し、地震動レベルに与える影響の大きい地震モーメントおよび短周期レベルに着目して採用する方法を選定する。



北断層と南断層の間に
空間を設ける場合
(既往評価モデル)



北断層と南断層を接合する場合
(接合モデル)

4.3 検討用地震の地震動評価

(4) F_B-2 断層による地震

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

(F_B-2 断層による地震)断層パラメータの設定方法

○方法3' (接合モデル)は、方法2(既往の設定方法)および方法3と比べて地震モーメントが大きく、短周期レベルは方法2と同程度、方法3より大きくなっている。また、方法1はアスペリティ面積比(15~27%程度)が33%と若干大きくなっている。

⇒方法3' (接合モデル)を採用する。

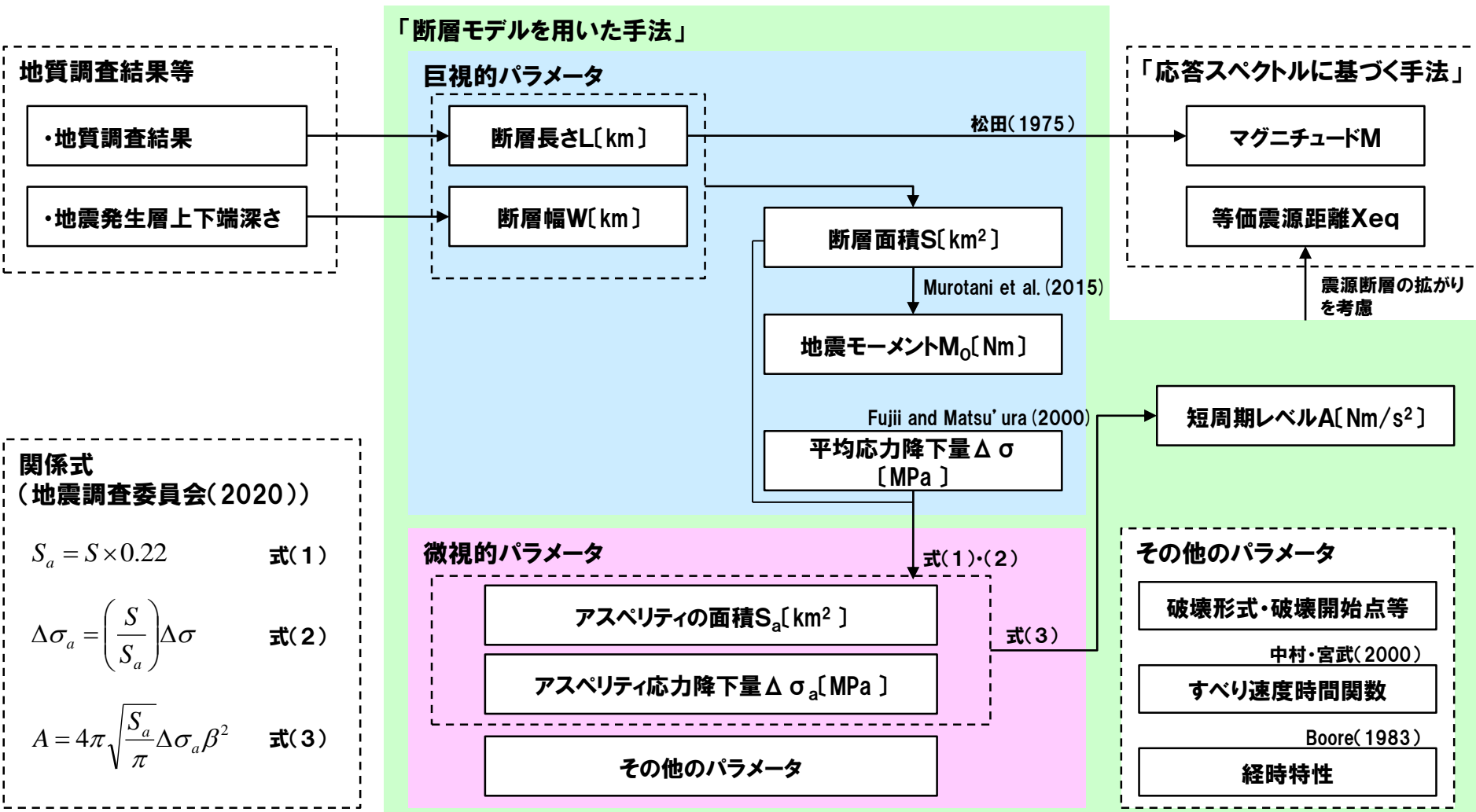
	方法1	方法2 (既往設定方法)	方法3	方法3' (接合モデル)
	地震調査委員会(2009) ただし、 ・平均応力降下量は Satake (1986)	地震調査委員会(2009) ただし、 ・平均応力降下量は Satake (1986) ・アスペリティ面積比は22% (Somerville et al. (1999))	地震調査委員会(2020) ・地震モーメントは Murotani et al. (2015) ・平均応力降下量は Fujii and Matsu'ura (2000) ・アスペリティ面積比は22% (Somerville et al. (1999))	地震調査委員会(2020) ・地震モーメントは Murotani et al. (2015) ・平均応力降下量は Fujii and Matsu'ura (2000) ・アスペリティ面積比は22% (Somerville et al. (1999))
断層長さ	96.0km	96.0km	96.0km	98.7km
断層幅	50.0km	50.0km	50.0km	50.0km
断層面積	4800.0km ²	4800.0km ²	4800.0km ²	5406.4km ²
地震モーメント	4.51E+20N・m	4.51E+20N・m	4.80E+20N・m	5.41E+20N・m
平均応力降下量	3.3MPa	3.3MPa	3.1MPa	3.1MPa
短周期レベル	4.06E+19N・m/s ²	4.99E+19N・m/s ²	4.69E+19N・m/s ²	4.98E+19N・m/s ²
アスペリティ面積	1590.4km ²	1056.0km ²	1056.0km ²	1189.4km ²
アスペリティ応力降下量	10.0MPa	15.0MPa	14.1MPa	14.1MPa
アスペリティ面積比	0.33	0.22	0.22	0.22

4.3 検討用地震の地震動評価

(4) F_B-2 断層による地震

(F_B-2 断層による地震)断層パラメータの設定フロー

- 地震調査委員会「レシピ」(2020)に基づき設定
- 地震モーメントはMurotani et al. (2015), 平均応力低下量はFuji and Matsu'ura (2000) に基づき設定
- また, アスペリティ面積をSomerville et al. (1999) に基づき, 震源断層全体の面積の22%で設定



4.3 検討用地震の地震動評価

(4) F_B-2 断層による地震

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

(F_B-2 断層による地震)震源パラメータの設定根拠

	基本震源モデルのパラメータ設定根拠	不確かさを考慮したモデルのパラメータ設定
断層幅	地震発生層上下端深さ及び断層の傾斜角に基づき、断層幅50kmと設定。	断層の傾斜角の不確かさを考慮することに伴い、断層幅70kmを考慮。
断層の傾斜角	断層周辺において発生した地震における傾斜角を参考に45°と設定。	断層の傾斜角の不確かさを考慮し、1993年北海道南西沖地震における断層モデル等を参考に、念のため30°を考慮。
破壊伝播速度	地震調査委員会(2020)に基づき設定 $V_r=0.72V_s$	宮腰ほか(2003)の知見を参考に設定 $V_r=0.87V_s$
アスペリティの位置, 数	地質調査結果等に基づき評価した活断層の範囲内で、敷地に近い位置の地表付近に2個設定する。	
各アスペリティの応力降下量, 平均すべり量	地震調査委員会(2020)に基づき設定。	応力降下量について十分な知見が得られていないことから、安全評価上、2007年新潟県中越沖地震の知見を踏まえ、地震調査委員会(2020)に基づき設定した値の1.5倍の応力降下量を考慮。
破壊開始点	破壊の進行方向が敷地へ向かうようにアスペリティ下端中央に設定。	基本震源モデルとは異なる位置に設定。

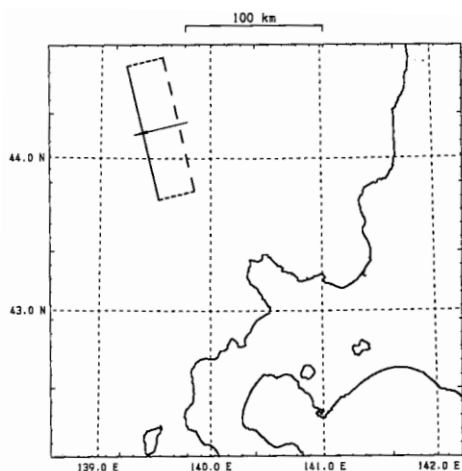
(F_B-2 断層による地震)日本海東縁部の地震に関する知見

○日本海東縁部の地震に関する主な知見を以下に示す。

【Satake(1986)】

○1940年神威岬沖の地震について、津波数値実験により断層モデルを設定している。主要な断層パラメータおよび断層モデル図は、以下の通り。

主要な震源パラメータ	
断層長さ[km]	100
断層幅[km]	35
傾斜角[°]	40
地震モーメント M_0 [$N \cdot m$]	2.4×10^{20}
応力降下量 $\Delta \sigma$ [Mpa]	3.3
すべり量[cm]	150

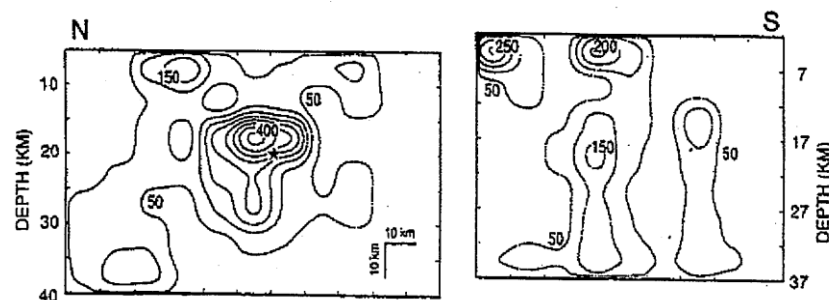


断層モデル図

【Mendoza and Fukuyama(1996)】

○1993年北海道南西沖地震について、地震観測記録のインバージョン解析を実施し、断層面とすべり量分布を求めている。主要な断層パラメータおよび断層モデル図は、以下の通り。

主要な震源パラメータ	北側面	南側面
断層長さ[km]	110	90
断層幅[km]	70	70
傾斜角[°]	30	30
地震モーメント M_0 [$N \cdot m$]	3.41×10^{20}	

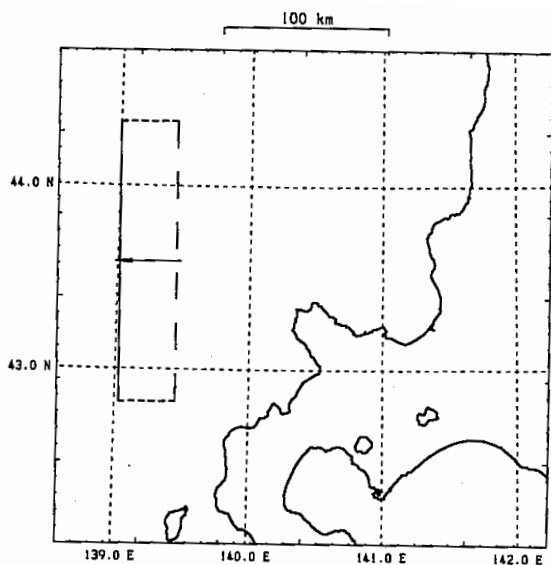


すべり量分布

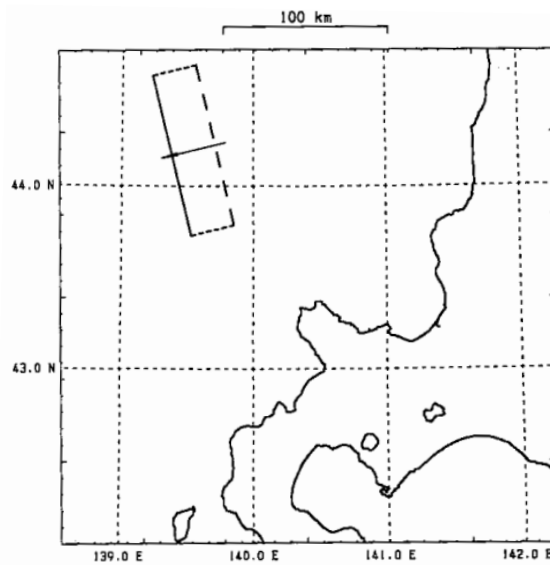
(F_B-2 断層による地震)傾斜角の設定

○日本海東縁部の地震(F_B-2 断層による地震)の断層モデルにおける傾斜角は、断層周辺において発生した1940年神威岬沖の地震および1993年北海道南西沖地震の断層モデルの検討結果における傾斜角が $30^\circ \sim 55^\circ$ となっていることから、基本震源モデルを 45° とし、断層の傾斜角の不確かさを考慮モデルとして 30° として設定する。

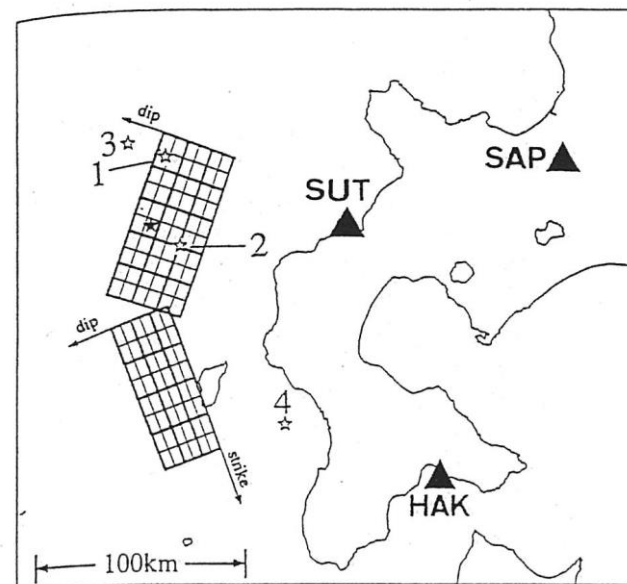
	1940年神威岬沖の地震		1993年北海道南西沖地震
	Fukao and Furumoto(1975)	Satake(1986)	Kakehi and Irikura(1997)
傾斜角	46°	40°	北断層 30° 南断層 55°



Fukao and Furumoto(1975)



Satake(1986)



Kakehi and Irikura(1997)

4.3 検討用地震の地震動評価 (4) F_B-2 断層による地震

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

(F_B-2 断層による地震)検討用地震の地震動評価

地震動評価の検討ケース

震源モデル	断層長さ (km)	断層幅 (km)	断層の傾斜角 (°)	破壊伝播速度 (km/s)	アスペリティ位置	破壊開始点	応力降下量	備考
(地質調査結果)	101	-	-	-	-	-	-	○地質調査結果により断層長さ101km ○地震動評価は基本震源モデルにて代表
基本震源モデル	98.7	50	45	0.72Vs	敷地に近い位置の地表付近	北断層:アスペリティ下端中央	地震調査委員会 (2020)	○地質調査結果を基に、矩形断層面を設定し、断層長さ98.7kmを考慮したモデル ○M8.2(L=101km), $X_{eq}=98\text{km}^*$ ○基本震源モデルに破壊開始点の不確かさを考慮したモデル
						南断層:アスペリティ下端中央		
						北断層:巨視的断層面下端中央		
						南断層:巨視的断層面下端中央		
不確かさ考慮モデル (断層の傾斜角)	100.7	70	30	0.72Vs	敷地に近い位置の地表付近	北断層:アスペリティ下端中央	地震調査委員会 (2020)	○基本震源モデルの傾斜角について、不確かさを考慮して30°としたモデル ○M8.2(L=101km), $X_{eq}=107\text{km}^*$
						南断層:アスペリティ下端中央		
						北断層:巨視的断層面下端中央		
						南断層:巨視的断層面下端中央		
不確かさ考慮モデル (応力降下量)	98.7	50	45	0.72Vs	敷地に近い位置の地表付近	北断層:アスペリティ下端中央	地震調査委員会 (2020) ×1.5	○基本震源モデルの応力降下量について、不確かさを考慮してアスペリティと背景領域の応力降下量をいずれも1.5倍したモデル
						南断層:アスペリティ下端中央		
						北断層:巨視的断層面下端中央		
						南断層:巨視的断層面下端中央		
不確かさ考慮モデル (破壊伝播速度)	98.7	50	45	0.87Vs	敷地に近い位置の地表付近	北断層:アスペリティ下端中央	地震調査委員会 (2020)	○基本震源モデルの破壊伝播速度について、不確かさを考慮して0.87Vsとしたモデル
						南断層:アスペリティ下端中央		
						北断層:巨視的断層面下端中央		
						南断層:巨視的断層面下端中央		

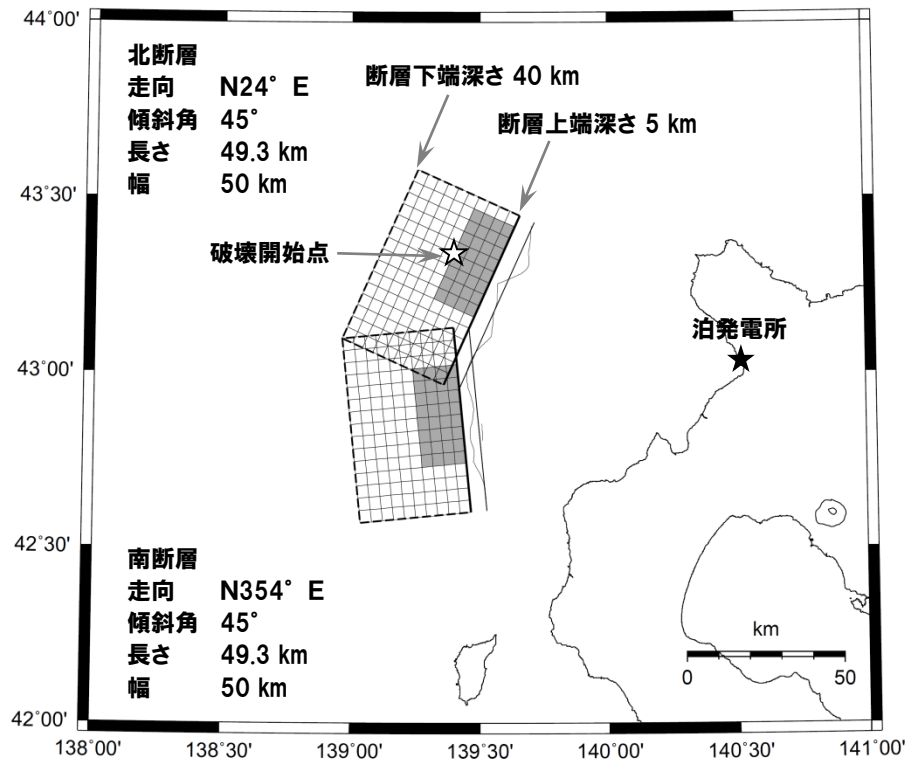
☐:不確かさを考慮して設定するパラメータ (認識論的な不確かさ)

☐:全てのケースにおいて共通的に考慮するパラメータ (偶然的な不確かさ)

※ 応答スペクトルに基づく地震動評価に用いる諸元

4.3 検討用地震の地震動評価 (4) F_B-2断層による地震

(F_B-2断層による地震)震源モデル図, 断層パラメータ(基本震源モデル)



基本震源モデル

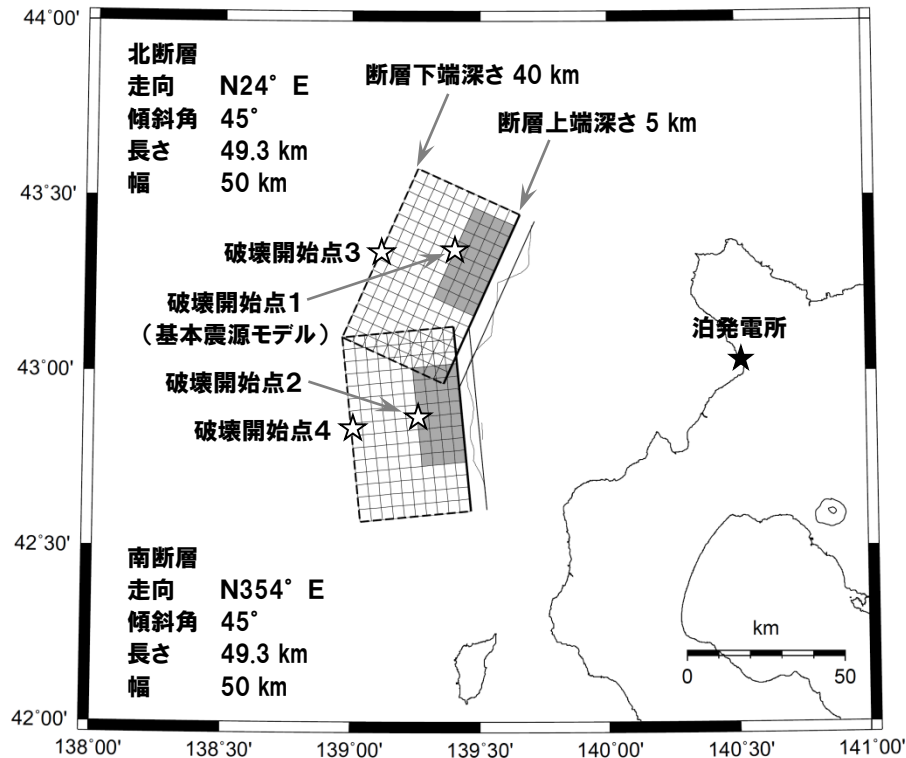
※モデル上のアスペリティ面積
1254.4km²

項目	設定値	設定方法	
断層原点 (地表トレス原点)	北緯 43.036° 東経 139.470° 北緯 42.606° 東経 139.527°	地質調査結果による北断層南端 地質調査結果による南断層南端	
走向	北断層:N 24° E 南断層:N354° E	地質調査結果による北断層の南端~北端 地質調査結果による南断層の南端~北端	
傾斜角	45°	断層周辺において発生した地震における傾斜角を参考に 45° と設定	
断層長さ	98.7km(49.3km×2)*	地質調査結果に基づき矩形断層として設定	
断層幅	50km	断層上下端深さと傾斜角から設定	
拡張面積	473.7 km ²	$\Delta S = W \times \cos \theta \times \tan(\Delta \theta / 2)$, $\Delta \theta = \theta_N - 360 + \theta_s$	
断層面積	5406.4km ²	$S = L \times W + \Delta S$	
断層上端深さ	5km	Mendoza and Fukuyama(1996)等を参考に設定	
断層下端深さ	40km	Mendoza and Fukuyama(1996)等を参考に設定	
地震モーメント	5.41E+20N・m	$M_0 = S \times 10^{17}$ (Murotani et al.(2015))	
モーメントマグニチュード	7.8	$\text{Log}M_0(\text{N} \cdot \text{m}) = 1.5 \times M_w + 9.1$	
平均応力降下量	3.1MPa	Fujii and Matsu'ura(2000)	
剛性率	4.19E+10N/m ²	$\mu = \rho \times \beta^2$ $\rho = 2.9\text{g}/\text{cm}^3$:Mendoza and Fukuyama(1996)に基づき設定	
平均すべり量	238.7cm	$D = M_0 / (\mu \times S)$	
S波速度	3.8km/s	$\beta = 3.8\text{km}/\text{s}$:Mendoza and Fukuyama(1996)に基づき設定	
破壊伝播速度	2.7km/s	$V_R = 0.72 \times \beta \text{ km}/\text{s}$ (Geller(1976))	
破壊伝播様式	破壊開始点から同心円状	地震調査委員会(2020)に基づき設定	
破壊開始点	北断層アスペリティ下端中央	破壊の進行方向が敷地へ向かうように破壊開始点を設定	
短周期レベル	4.98E+19N・m/s ²	$A = 4 \times \pi \times (S_0 / \pi)^{0.5} \times \Delta \sigma_s \times \beta^2$	
高周波遮断特性	6Hz	地震調査委員会(2020)に基づき設定	
Q値	110 ^{0.69}	$Q = 110 \times f^{0.69}$ (佐藤ほか(1994))	
アスペリティ	位置	敷地に近い位置の地表付近	地質調査結果を踏まえた上で、敷地に近い位置の地表付近に設定
	数	2個	北断層及び南断層にそれぞれ1個設定
	総面積	1189.4km ²	$S_a = 0.22 \times S$
	平均すべり量	477.3cm	$D_a = \gamma_0 \times D$
背景領域	地震モーメント	2.38E+20N・m	$M_{0a} = \mu \times S_a \times D_a$
	応力降下量	14.1MPa	$\Delta \sigma_a = S / S_a \times \Delta \sigma$
	地震モーメント	3.03E+20N・m	$M_{0b} = M_0 - M_{0a}$
	面積	4217.0km ²	$S_b = S - S_a$
平均すべり量	171.3cm	$D_b = M_{0b} / (\mu \times S_b)$	
実効応力	2.5MPa	$\sigma_b = (D_b / W_b) \times (\pi^{0.5} / D_a) \times r \times \Sigma \gamma_i^2 \times \sigma_a$	

※ 応答スペクトルに基づく手法による地震動評価においては、地質調査結果による断層長さ101kmから松田(1975)による断層長さど地震のマグニチュードの関係式により、M8.2を用いる。

4.3 検討用地震の地震動評価 (4) F_B-2断層による地震

(F_B-2断層による地震)震源モデル図, 断層パラメータ(基本震源モデル(破壊開始点))



基本震源モデル
(破壊開始点)

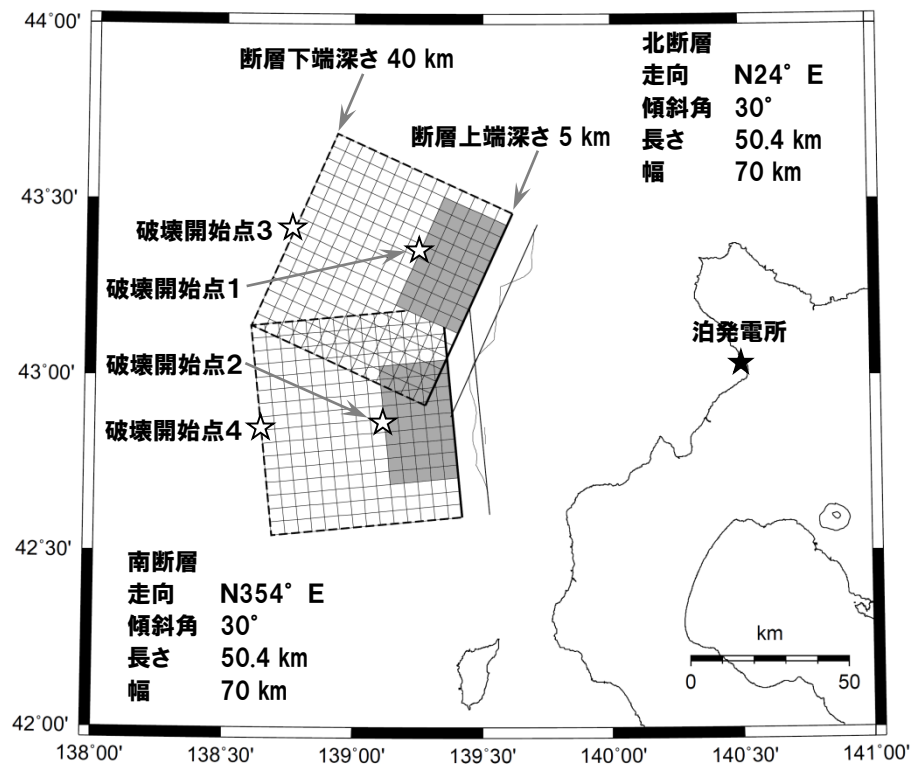
※モデル上のアスペリティ面積
1254.4km²

項目	設定値	設定方法
断層原点 (地表トレス原点)	北緯 43.036° 東経 139.470° 北緯 42.606° 東経 139.527°	地質調査結果による北断層南端 地質調査結果による南断層南端
走向	北断層:N 24° E 南断層:N354° E	地質調査結果による北断層の南端~北端 地質調査結果による南断層の南端~北端
傾斜角	45°	断層周辺において発生した地震における傾斜角を参考に45°と設定
断層長さ	98.7km(49.3km×2)*	地質調査結果に基づき矩形断層として設定
断層幅	50km	断層上下端深さと傾斜角から設定
拡張面積	473.7 km ²	$\Delta S = W \times \cos \delta \times \tan(\Delta \theta / 2)$, $\Delta \theta = \theta_N - 360 + \theta_s$
断層面積	5406.4km ²	$S = L \times W + \Delta S$
断層上端深さ	5km	Mendoza and Fukuyama (1996)等を参考に設定
断層下端深さ	40km	Mendoza and Fukuyama (1996)等を参考に設定
地震モーメント	5.41E+20N・m	$M_0 = S \times 10^{17}$ (Murotani et al.(2015))
モーメントマグニチュード	7.8	$\text{Log} M_0 (\text{N} \cdot \text{m}) = 1.5 \times M_w + 9.1$
平均応力降下量	3.1MPa	Fujii and Matsu'ura(2000)
剛性率	4.19E+10N/m ²	$\mu = \rho \times \beta^2$ $\rho = 2.9\text{g/cm}^3$:Mendoza and Fukuyama (1996)に基づき設定
平均すべり量	238.7cm	$D = M_0 / (\mu \times S)$
S波速度	3.8km/s	$\beta = 3.8\text{km/s}$:Mendoza and Fukuyama (1996)に基づき設定
破壊伝播速度	2.7km/s	$V_R = 0.72 \times \beta \text{ km/s}$ (Geller(1976))
破壊伝播様式	破壊開始点から同心円状	地震調査委員会(2020)に基づき設定
破壊開始点	北断層アスペリティ下端中央 (破壊開始点1) 南断層アスペリティ下端中央 (破壊開始点2) 北断層巨視的断層面下端中央 (破壊開始点3) 南断層巨視的断層面下端中央 (破壊開始点4)	破壊の進行方向が敷地へ向かうように破壊開始点を設定
短周期レベル	4.98E+19N・m/s ²	$A = 4 \times \pi \times (S_a / \pi)^{0.5} \times \Delta \sigma_s \times \beta^2$
高周波遮断特性	6Hz	地震調査委員会(2020)に基づき設定
Q値	110 ^{0.69}	$Q = 110 \times f^{0.69}$ (佐藤ほか(1994))
アスペリティ	位置	敷地に近い位置の地表付近
	数	2個
	総面積	1189.4km ²
	平均すべり量	477.3cm
背景領域	地震モーメント	2.38E+20N・m
	応力降下量	14.1MPa
	地震モーメント	3.03E+20N・m
	面積	4217.0km ²
	平均すべり量	171.3cm
実効応力	2.5MPa	$\sigma_b = (D_b / W_b) \times (\pi^{0.5} / D_b) \times r \times \Sigma \gamma^2 \times \sigma_s$

※ 応答スペクトルに基づく手法による地震動評価においては、地質調査結果による断層長さ101kmから松田(1975)による断層長さとして地震のマグニチュードの関係式により、M8.2を用いる。

4.3 検討用地震の地震動評価 (4) F_B-2断層による地震

(F_B-2断層による地震)震源モデル図, 断層パラメータ(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角))



不確かさ考慮モデル
(断層の傾斜角)

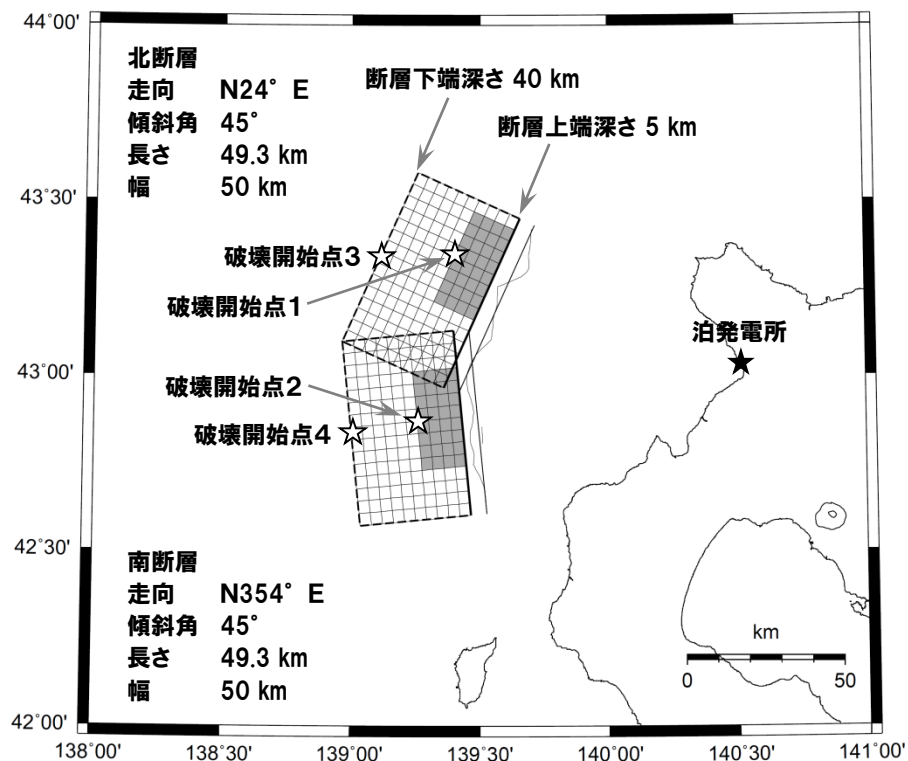
※モデル上のアスペリティ面積
1873.1km²

項目	設定値	設定方法	
断層原点 (地表トレス原点)	北緯 43.036° 東経 139.470° 北緯 42.606° 東経 139.527°	地質調査結果による北断層南端 地質調査結果による南断層南端	
走向	北断層:N 24° E 南断層:N354° E	地質調査結果による北断層の南端～北端 地質調査結果による南断層の南端～北端	
傾斜角	30°	不確かさを考慮し, 念のため 30° と設定	
断層長さ	100.7km(50.4km×2)*	地質調査結果に基づき矩形断層として設定	
断層幅	70km	断層上下端深さと傾斜角から設定	
拡張面積	1137.1 km ²	$\Delta S = W \times \cos \delta \times \tan(\Delta \theta / 2)$, $\Delta \theta = \theta_N - 360 + \theta_s$	
断層面積	8186.9km ²	$S = L \times W + \Delta S$	
断層上端深さ	5km	Mendoza and Fukuyama (1996)等を参考に設定	
断層下端深さ	40km	Mendoza and Fukuyama (1996)等を参考に設定	
地震モーメント	8.19E+20N・m	$M_0 = S \times 10^{17}$ (Murotani et al.(2015))	
モーメントマグニチュード	7.9	$\text{Log} M_0 (\text{N} \cdot \text{m}) = 1.5 \times M_w + 9.1$	
平均応力降下量	3.1MPa	Fujii and Matsu'ura(2000)	
剛性率	4.19E+10N/m ²	$\mu = \rho \times \beta^2$ $\rho = 2.9 \text{g/cm}^3$:Mendoza and Fukuyama (1996)に基づき設定	
平均すべり量	238.7cm	$D = M_0 / (\mu \times S)$	
S波速度	3.8km/s	$\beta = 3.8 \text{km/s}$:Mendoza and Fukuyama (1996)に基づき設定	
破壊伝播速度	2.7km/s	$V_R = 0.72 \times \beta \text{km/s}$ (Geller(1976))	
破壊伝播様式	破壊開始点から同心円状	地震調査委員会(2020)に基づき設定	
破壊開始点	北断層アスペリティ下端中央 (破壊開始点1) 南断層アスペリティ下端中央 (破壊開始点2) 北断層巨視的断層面下端中央 (破壊開始点3) 南断層巨視的断層面下端中央 (破壊開始点4)	破壊の進行方向が敷地へ向かうように破壊開始点を設定	
短周期レベル	6.12E+19N・m/s ²	$A = 4 \times \pi \times (S_a / \pi)^{0.5} \times \Delta \sigma_s \times \beta^2$	
高周波遮断特性	6Hz	地震調査委員会(2020)に基づき設定	
Q値	110 ^{0.69}	$Q = 110 \times f^{0.69}$ (佐藤ほか(1994))	
アスペリティ	位置	敷地に近い位置の地表付近	地質調査結果を踏まえた上で, 敷地に近い位置の地表付近に設定
	数	2個	北断層及び南断層にそれぞれ1個設定
	総面積	1801.1km ²	$S_a = 0.22 \times S$
	平均すべり量	477.3cm	$D_a = \gamma_D \times D$
背景領域	地震モーメント	3.60E+20N・m	$M_{0a} = \mu \times S_a \times D_a$
	応力降下量	14.1MPa	$\Delta \sigma_a = S / S_a \times \Delta \sigma$
	地震モーメント	4.58E+20N・m	$M_{0b} = M_0 - M_{0a}$
	面積	6385.8km ²	$S_b = S - S_a$
	平均すべり量	171.3cm	$D_b = M_{0b} / (\mu \times S_b)$
実効応力	2.2MPa	$\sigma_b = (D_b / W_b) \times (\pi^{0.5} / D_b) \times r \times \Sigma \gamma^2 \times \sigma_a$	

※ 応答スペクトルに基づく手法による地震動評価においては, 地質調査結果による断層長さ101kmから松田(1975)による断層長さ地震のマグニチュードの関係式により, M8.2を用いる。

4.3 検討用地震の地震動評価 (4) F_B-2断層による地震

(F_B-2断層による地震)震源モデル図, 断層パラメータ(不確かさ考慮モデル(応力降下量))



不確かさ考慮モデル
(応力降下量)
震源モデル図は基本震源モデルと同様

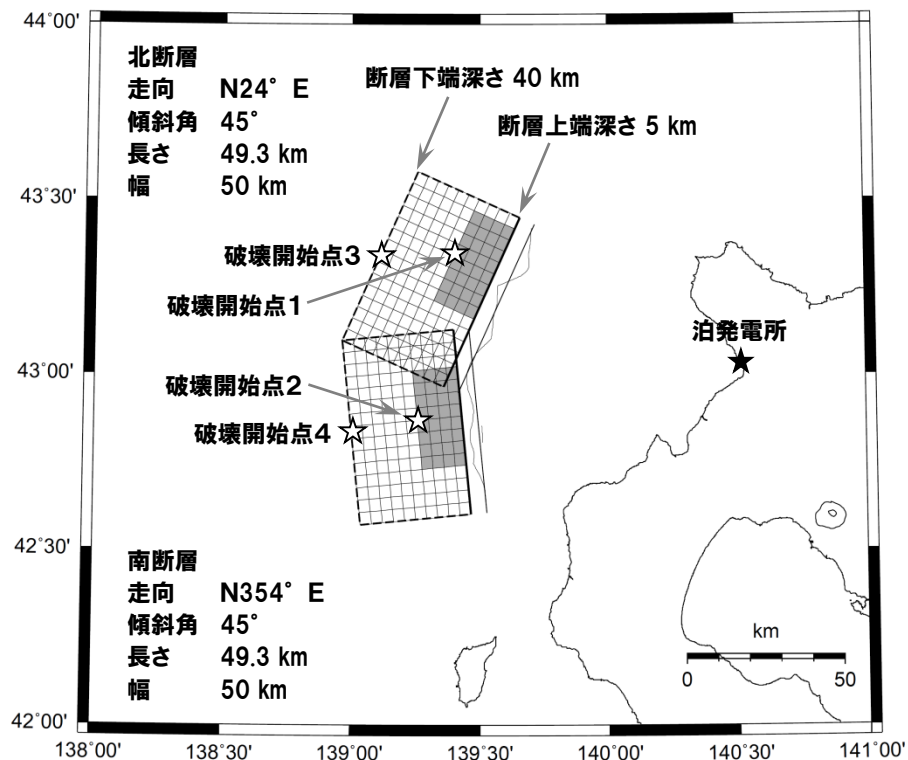
※モデル上のアスペリティ面積
1254.4km²

項目	設定値	設定方法	
断層原点 (地表トレス原点)	北緯 43.036° 東経 139.470° 北緯 42.606° 東経 139.527°	地質調査結果による北断層南端 地質調査結果による南断層南端	
走向	北断層:N 24° E 南断層:N354° E	地質調査結果による北断層の南端~北端 地質調査結果による南断層の南端~北端	
傾斜角	45°	断層周辺において発生した地震における傾斜角を参考に45°と設定	
断層長さ	98.7km(49.3km×2)*	地質調査結果に基づき矩形断層として設定	
断層幅	50km	断層上下端深さと傾斜角から設定	
拡張面積	473.7 km ²	$\Delta S = W \times \cos \delta \times \tan(\Delta \theta / 2)$, $\Delta \theta = \theta_N - 360 + \theta_s$	
断層面積	5406.4km ²	$S = L \times W + \Delta S$	
断層上端深さ	5km	Mendoza and Fukuyama(1996)等を参考に設定	
断層下端深さ	40km	Mendoza and Fukuyama(1996)等を参考に設定	
地震モーメント	5.41E+20N・m	$M_0 = S \times 10^{17}$ (Murotani et al.(2015))	
モーメントマグニチュード	7.8	$\text{Log} M_0 (\text{N} \cdot \text{m}) = 1.5 \times M_w + 9.1$	
平均応力降下量	3.1MPa	Fujii and Matsu'ura(2000)	
剛性率	4.19E+10N/m ²	$\mu = \rho \times \beta^2$ $\rho = 2.9\text{g/cm}^3$:Mendoza and Fukuyama(1996)に基づき設定	
平均すべり量	238.7cm	$D = M_0 / (\mu \times S)$	
S波速度	3.8km/s	$\beta = 3.8\text{km/s}$:Mendoza and Fukuyama(1996)に基づき設定	
破壊伝播速度	2.7km/s	$V_R = 0.72 \times \beta \text{ km/s}$ (Geller(1976))	
破壊伝播様式	破壊開始点から同心円状	地震調査委員会(2020)に基づき設定	
破壊開始点	北断層アスペリティ下端中央 (破壊開始点1) 南断層アスペリティ下端中央 (破壊開始点2) 北断層巨視的断層面下端中央 (破壊開始点3) 南断層巨視的断層面下端中央 (破壊開始点4)	破壊の進行方向が敷地へ向かうように破壊開始点を設定	
短周期レベル	7.46E+19N・m/s ²	$A = 4 \times \pi \times (S_a / \pi)^{0.5} \times \Delta \sigma_s \times \beta^2$	
高周波遮断特性	6Hz	地震調査委員会(2020)に基づき設定	
Q値	110f ^{0.69}	$Q = 110 \times f^{0.69}$ (佐藤ほか(1994))	
アスペリティ	位置	敷地に近い位置の地表付近	地質調査結果を踏まえた上で、敷地に近い位置の地表付近に設定
	数	2個	北断層及び南断層にそれぞれ1個設定
	総面積	1189.4km ²	$S_a = 0.22 \times S$
	平均すべり量	477.3cm	$D_a = \gamma_D \times D$
	地震モーメント	2.38E+20N・m	$M_{0a} = \mu \times S_a \times D_a$
背景領域	応力降下量	21.1MPa	$\Delta \sigma_s = 1.5 \times S / S_a \times \Delta \sigma$
	地震モーメント	3.03E+20N・m	$M_{0b} = M_0 - M_{0a}$
	面積	4217.0km ²	$S_b = S - S_a$
	平均すべり量	171.3cm	$D_b = M_{0b} / (\mu \times S_b)$
実効応力	3.7MPa	$\sigma_b = (D_b / W_b) \times (\pi^{0.5} / D_b) \times r \times \Sigma \gamma^3 \times \sigma_s$	

※ 応答スペクトルに基づく手法による地震動評価においては、地質調査結果による断層長さ101kmから松田(1975)による断層長さとして地震のマグニチュードの関係式により、M8.2を用いる。

4.3 検討用地震の地震動評価 (4) F_B-2断層による地震

(F_B-2断層による地震)震源モデル図, 断層パラメータ(不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度))



不確かさ考慮モデル
(破壊伝播速度)
震源モデル図は基本震源モデルと同様

※モデル上のアスペリティ面積
1254.4km²

項目	設定値	設定方法	
断層原点 (地表トレス原点)	北緯 43.036° 東経 139.470° 北緯 42.606° 東経 139.527°	地質調査結果による北断層南端 地質調査結果による南断層南端	
走向	北断層:N 24° E 南断層:N354° E	地質調査結果による北断層の南端～北端 地質調査結果による南断層の南端～北端	
傾斜角	45°	断層周辺において発生した地震における傾斜角を参考に45°と設定	
断層長さ	98.7km(49.3km×2)*	地質調査結果に基づき矩形断層として設定	
断層幅	50km	断層上下端深さと傾斜角から設定	
拡張面積	473.7 km ²	$\Delta S = W \times \cos \delta \times \tan(\Delta \theta / 2)$, $\Delta \theta = \theta_N - 360 + \theta_S$	
断層面積	5406.4km ²	$S = L \times W + \Delta S$	
断層上端深さ	5km	Mendoza and Fukuyama(1996)等を参考に設定	
断層下端深さ	40km	Mendoza and Fukuyama(1996)等を参考に設定	
地震モーメント	5.41E+20N・m	$M_0 = S \times 10^{17}$ (Murotani et al.(2015))	
モーメントマグニチュード	7.8	$\text{Log} M_0 (\text{N} \cdot \text{m}) = 1.5 \times M_w + 9.1$	
平均応力降下量	3.1MPa	Fujii and Matsu'ura(2000)	
剛性率	4.19E+10N/m ²	$\mu = \rho \times \beta^2$ $\rho = 2.9 \text{g/cm}^3$:Mendoza and Fukuyama(1996)に基づき設定	
平均すべり量	238.7cm	$D = M_0 / (\mu \times S)$	
S波速度	3.8km/s	$\beta = 3.8 \text{km/s}$:Mendoza and Fukuyama(1996)に基づき設定	
破壊伝播速度	3.3km/s	$V_R = 0.87 \times \beta \text{km/s}$	
破壊伝播様式	破壊開始点から同心円状	地震調査委員会(2020)に基づき設定	
破壊開始点	北断層アスペリティ下端中央 (破壊開始点1) 南断層アスペリティ下端中央 (破壊開始点2) 北断層巨視的断層面下端中央 (破壊開始点3) 南断層巨視的断層面下端中央 (破壊開始点4)	破壊の進行方向が敷地へ向かうように破壊開始点を設定	
短周期レベル	4.98E+19N・m/s ²	$A = 4 \times \pi \times (S_0 / \pi)^{0.5} \times \Delta \sigma_a \times \beta^2$	
高周波遮断特性	6Hz	地震調査委員会(2020)に基づき設定	
Q値	110 ^{0.69}	$Q = 110 \times f^{0.69}$ (佐藤ほか(1994))	
アスペリティ	位置	敷地に近い位置の地表付近	地質調査結果を踏まえた上で、敷地に近い位置の地表付近に設定
	数	2個	北断層及び南断層にそれぞれ1個設定
	総面積	1189.4km ²	$S_a = 0.22 \times S$
	平均すべり量	477.3cm	$D_a = \gamma_a \times D$
背景領域	地震モーメント	2.38E+20N・m	$M_{0a} = \mu \times S_a \times D_a$
	応力降下量	14.1MPa	$\Delta \sigma_a = S / S_0 \times \Delta \sigma$
	地震モーメント	3.03E+20N・m	$M_{0b} = M_0 - M_{0a}$
	面積	4217.0km ²	$S_b = S - S_a$
	平均すべり量	171.3cm	$D_b = M_{0b} / (\mu \times S_b)$
実効応力	2.5MPa	$\sigma_b = (D_b / W_b) \times (\pi^{0.5} / D_b) \times r \times \Sigma \gamma_i^2 \times \sigma_a$	

※ 応答スペクトルに基づく手法による地震動評価においては、地質調査結果による断層長さ101kmから松田(1975)による断層長さとして地震のマグニチュードの関係式により、M8.2を用いる。

4.3 検討用地震の地震動評価

(4) F_B-2 断層による地震

(F_B-2 断層による地震)応答スペクトルに基づく地震動評価に用いる地震規模の評価

- 応答スペクトルに基づく地震動評価に用いる地震規模については、松田(1975)により算定するが、大竹ほか(2002)による日本海東縁部で発生した地震の断層長さ L と地震規模 M の関係式により算定したケースや、武村(1990)により算定したケースと比較したうえで設定する。
- 基本震源モデルの地震規模は、松田式で $M8.2$ 、大竹式で $M7.6$ 、武村式で $M8.6$ となっている。
- F_B-2 断層と同じ日本海東縁部のデータに基づく大竹ほか(2002)の断層長さ L と地震規模 M の関係は、1983年日本海中部地震では、断層長さ120km、地震規模 $M7.7$ 、1993年北海道南西沖地震では、断層長さ139km、地震規模 $M7.8$ であり、 F_B-2 断層で考慮している約100kmの断層では、松田式から算定される地震規模 $M8.2$ を採用することで十分安全側の設定となっている。
- 以上のことから、 F_B-2 断層による地震については、基本震源モデル、不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)とも $M8.2$ として評価する。

F_B-2 断層による地震の諸元

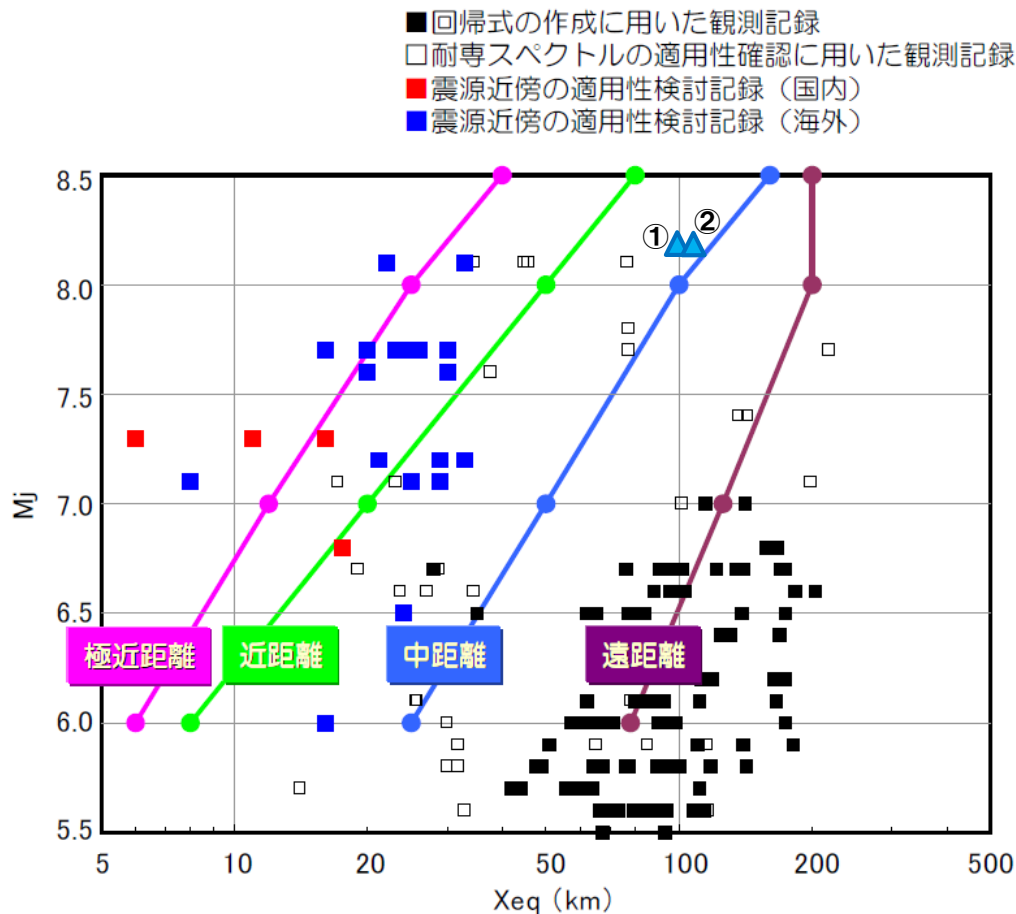
地震動評価ケース	地震規模 M			X_{eq} (km)
	松田式 ^{※1}	大竹式 ^{※2}	武村式 ^{※3}	
基本震源モデル	<u>8.2</u> ^{※4}	7.6 ^{※4}	(8.6)	98
不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)	<u>8.2</u> ^{※4}	7.6 ^{※4}	(8.7)	107

- ※1: 松田(1975)による断層長さ L と地震規模 M の関係式により算定
- ※2: 大竹ほか(2002)による断層長さ L と地震規模 M の関係式により算定
- ※3: 武村(1990)による地震モーメントと地震規模 M の関係式により算定
- ※4: 地質調査結果に基づく断層長さ101kmにより算定

4.3 検討用地震の地震動評価 (4) F_B-2 断層による地震

(F_B-2 断層による地震) Noda et al. (2002) の適用性の検討

○ F_B-2 断層による地震について, Noda et al. (2002) による方法の適用性を検討した結果, 適用範囲内にあることを確認した。



▲ F_B-2 断層による地震

① F_B-2 断層による地震
(基本震源モデル(M8.2, $X_{eq}=98\text{km}$))

② F_B-2 断層による地震
(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)
(M8.2, $X_{eq}=107\text{km}$))

Noda et al. (2002) による方法の適用性(東京電力(2009)に加筆)

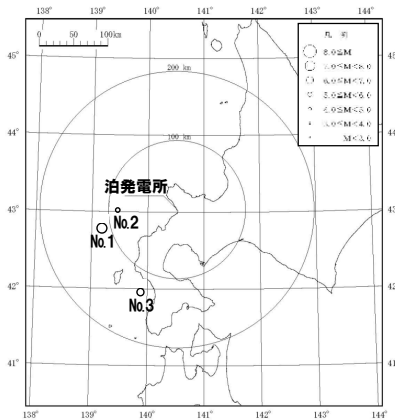
4.3 検討用地震の地震動評価 (4) F_B-2 断層による地震

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

(F_B-2 断層による地震) 応答スペクトルに基づく地震動評価(日本海東縁部の地震の補正係数)

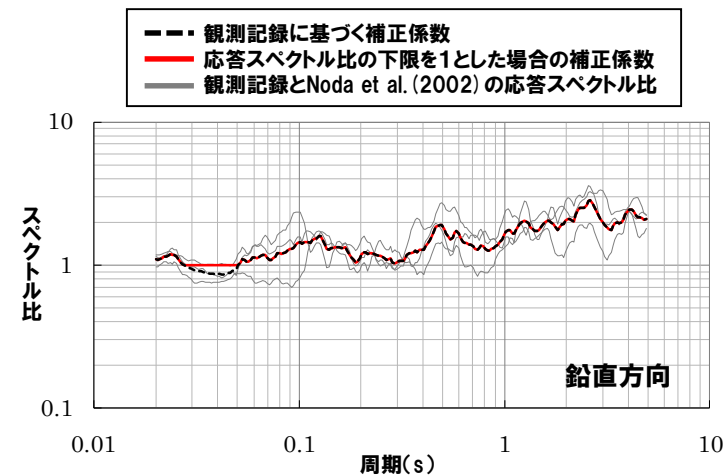
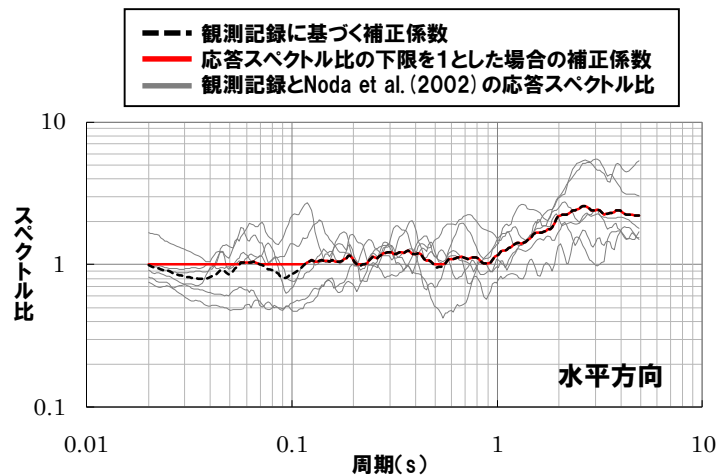
- 敷地で観測された代表的な観測記録である1993年北海道南西沖地震の観測記録を基に, Noda et al.(2002)による応答スペクトルに対する比率を求め, それらの平均値を日本海東縁部の地震の「応答スペクトルに基づく地震動評価」における補正係数とする。
- なお, 一部の周期帯で補正係数が1を下回ることから, 安全側の評価として補正係数の下限を1とする。
- 補正係数の評価に用いた観測記録の諸元, 評価された補正係数を以下に示す。

No	発生年月日	震央位置		深さ (km)	マグニ チュード M	震央 距離 (km)	地名 (地震名)
		東経(°)	北緯(°)				
1	1993. 7.12	139.180°	42.782°	35	7.8	113	北海道南西沖 (1993年北海道南西沖地震)
2	1993. 7.12	139.457°	43.022°	35	5.4	86	北海道南西沖 (1993年北海道南西沖地震・余震)
3	1993. 8. 8	139.882°	41.958°	24	6.3	131	北海道南西沖 (1993年北海道南西沖地震・最大余震)



※ 地震の諸元は気象庁地震カタログ

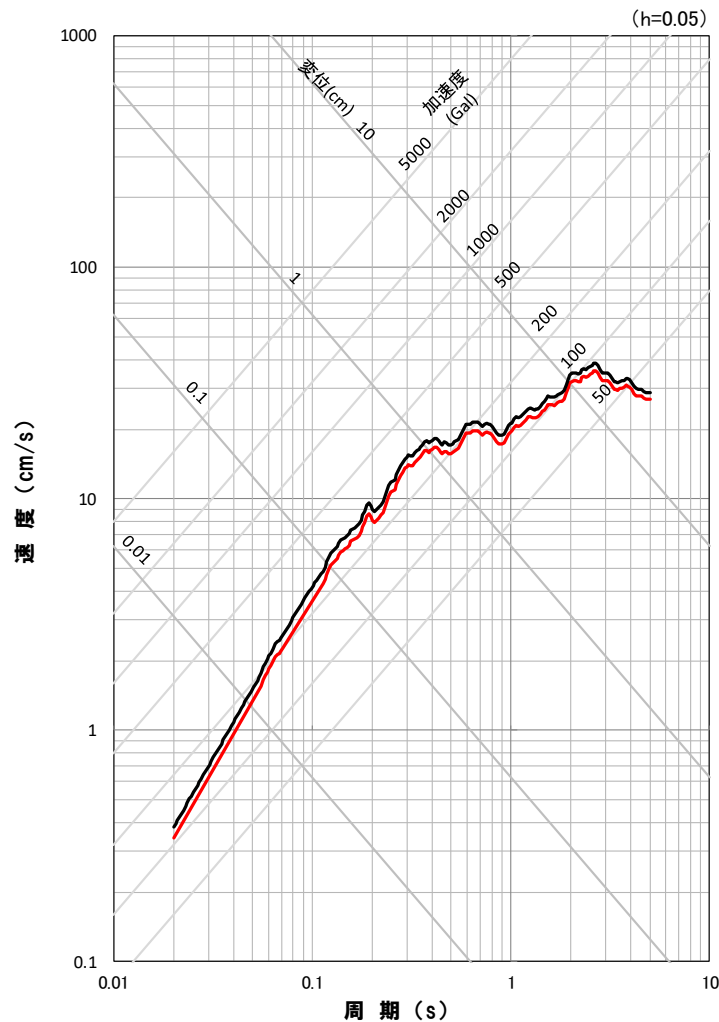
震央分布図



日本海東縁部の地震の観測記録に基づく応答スペクトル比
(「応答スペクトルに基づく地震動評価」における補正係数)

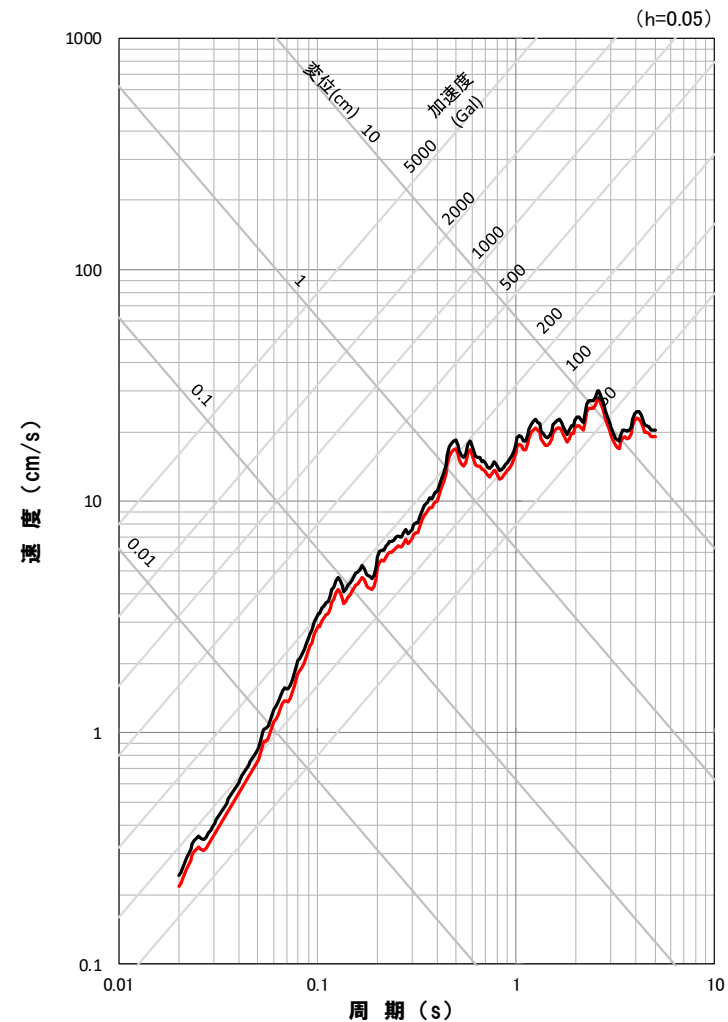
4.3 検討用地震の地震動評価 (4) F_B -2断層による地震

(F_B -2断層による地震)応答スペクトルに基づく地震動評価結果



応答スペクトル図(水平方向)

— 基本震源モデル
— 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)



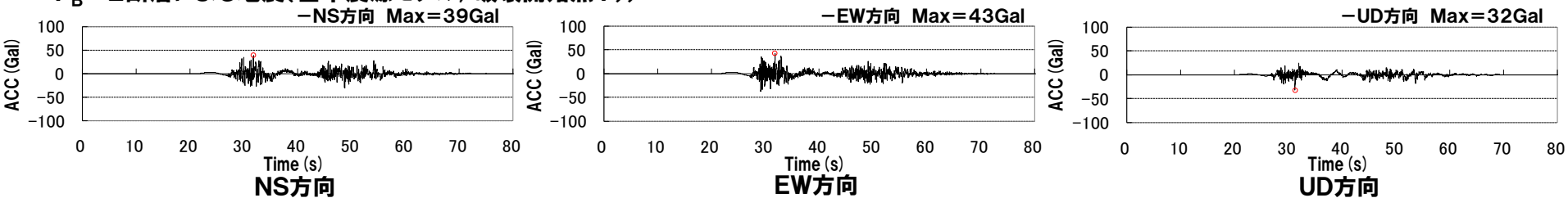
応答スペクトル図(鉛直方向)

※ 基本モデル(M8.2, $X_{eq}=98\text{km}$)の評価結果は、不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)(M8.2, $X_{eq}=107\text{km}$)の評価結果を包絡していることから、基本モデルの評価結果で代表させる。

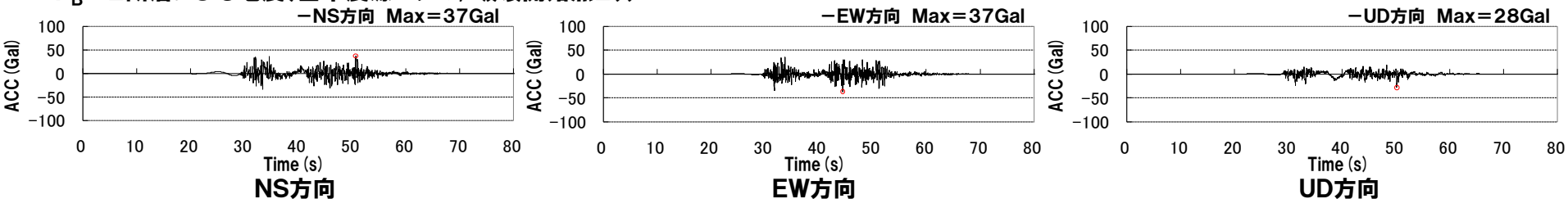
4.3 検討用地震の地震動評価 (4) F_B -2断層による地震

(F_B -2断層による地震)断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (基本震源モデル)

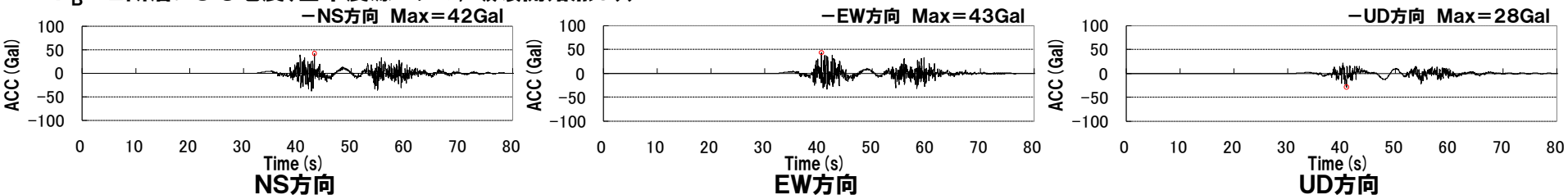
F_B -2断層による地震(基本震源モデル, 破壊開始点1))



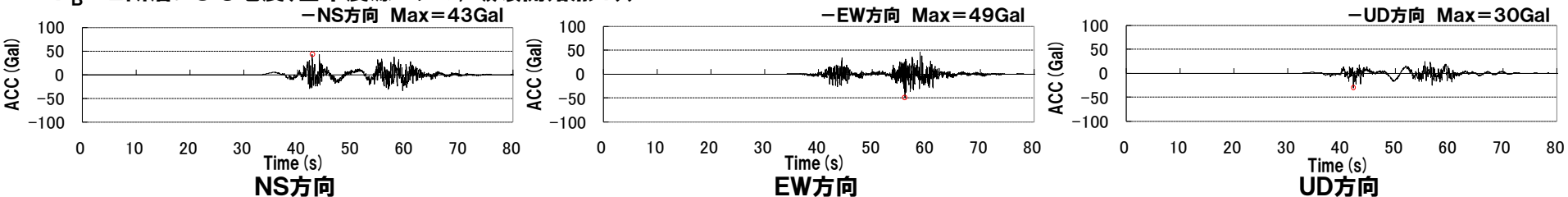
F_B -2断層による地震(基本震源モデル, 破壊開始点2))



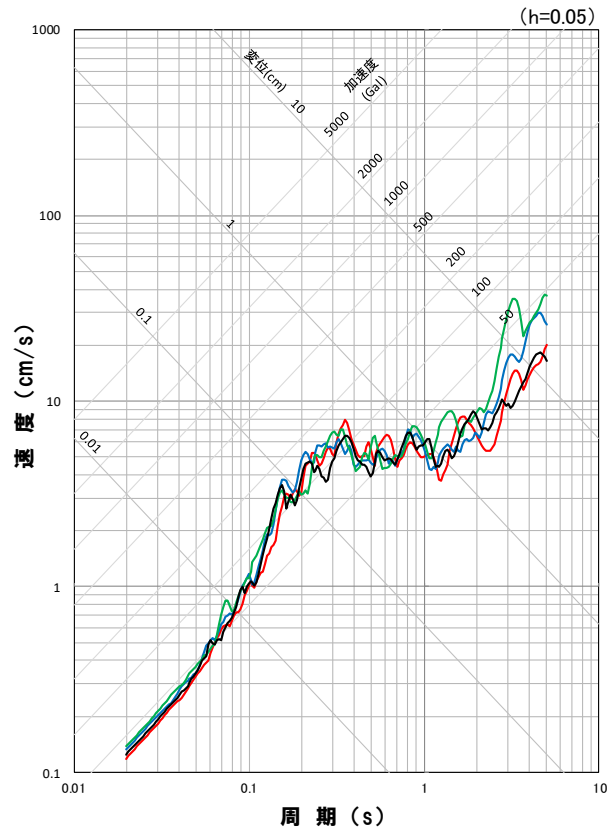
F_B -2断層による地震(基本震源モデル, 破壊開始点3))



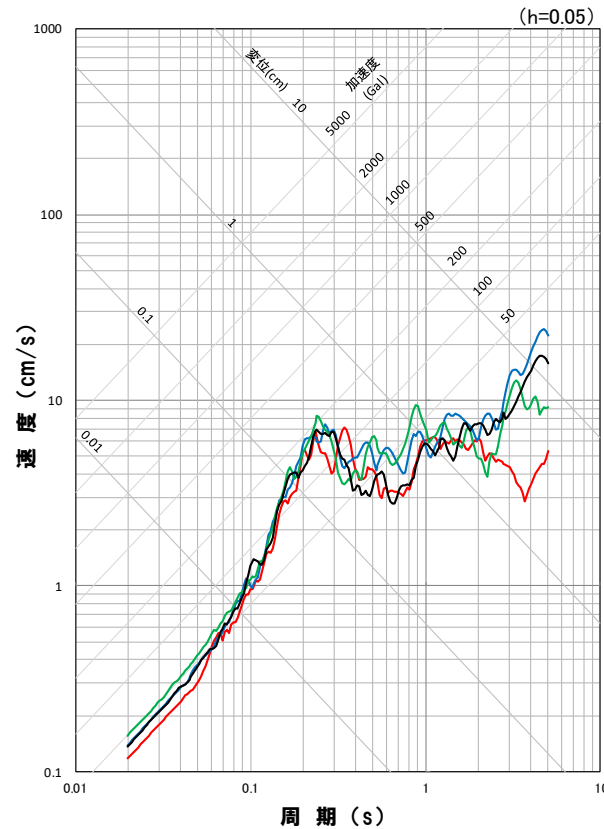
F_B -2断層による地震(基本震源モデル, 破壊開始点4))



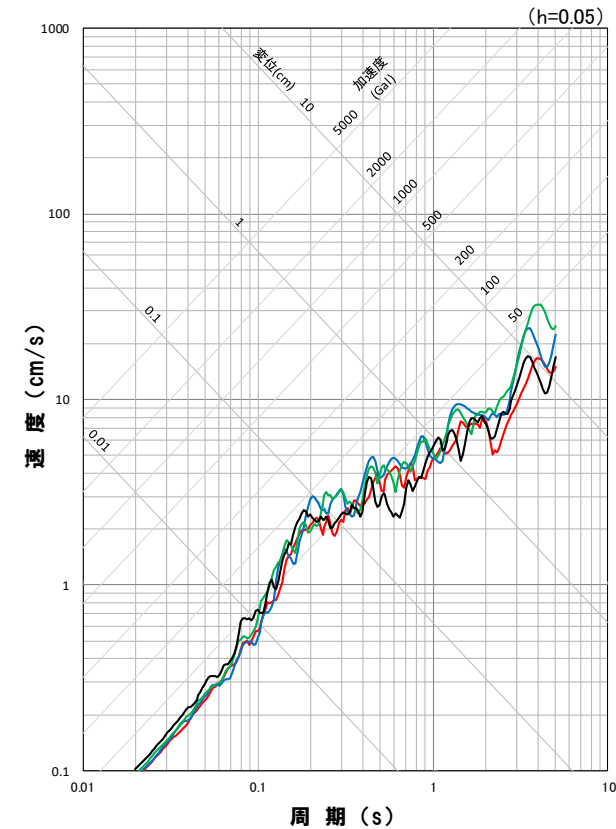
(F_B-2 断層による地震)断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (基本震源モデル)



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



応答スペクトル図(UD方向)

地震動評価結果

- 基本震源モデル,破壊開始点1
- 基本震源モデル,破壊開始点2
- 基本震源モデル,破壊開始点3
- 基本震源モデル,破壊開始点4

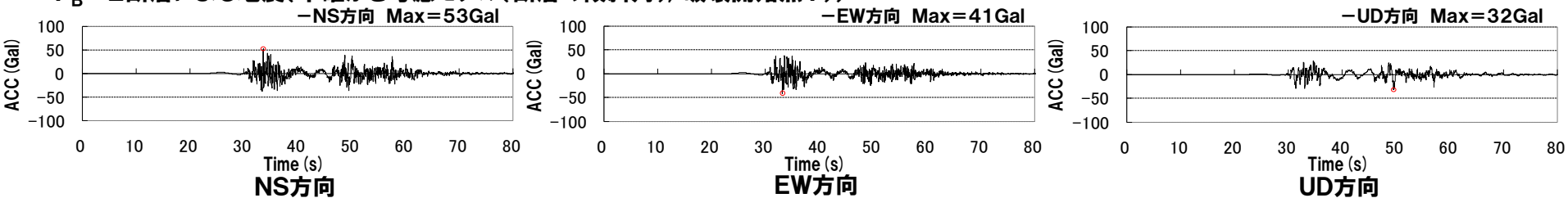
※ハイブリッド合成法における接続周期:2.5秒

(統計的グリーン関数法による地震動評価結果と波数積分法による地震動評価結果を踏まえて, 接続周期を2.5秒とした)

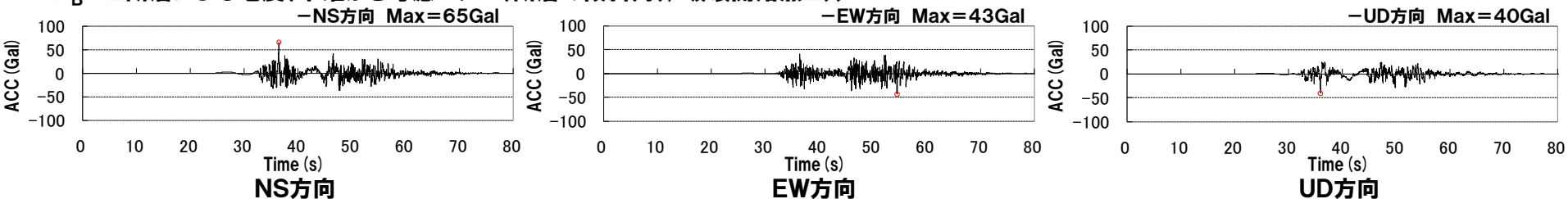
4.3 検討用地震の地震動評価 (4) F_B-2 断層による地震

(F_B-2 断層による地震)断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角))

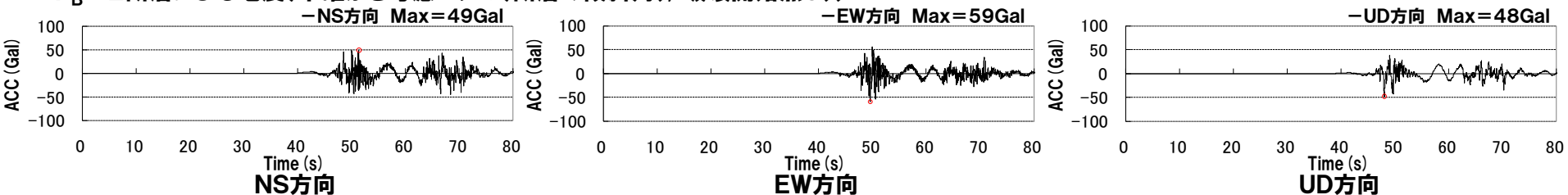
F_B-2 断層による地震(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角), 破壊開始点1))



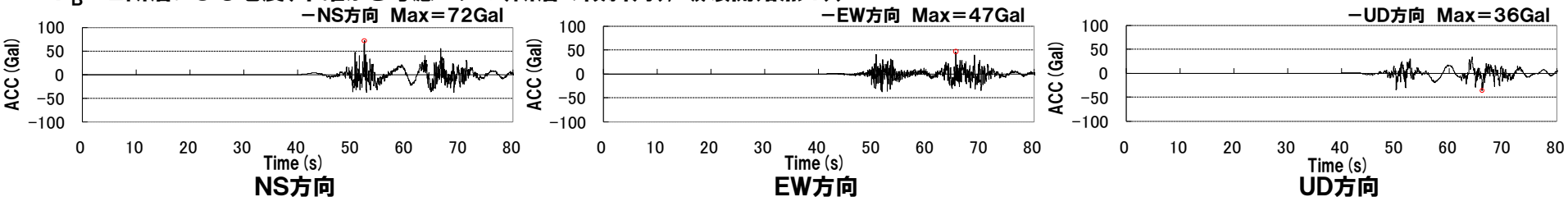
F_B-2 断層による地震(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角), 破壊開始点2))



F_B-2 断層による地震(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角), 破壊開始点3))

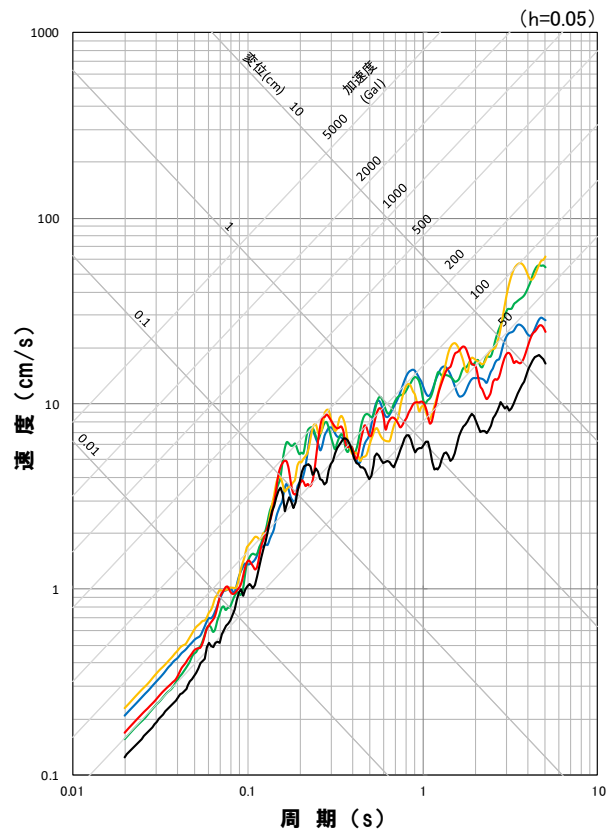


F_B-2 断層による地震(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角), 破壊開始点4))

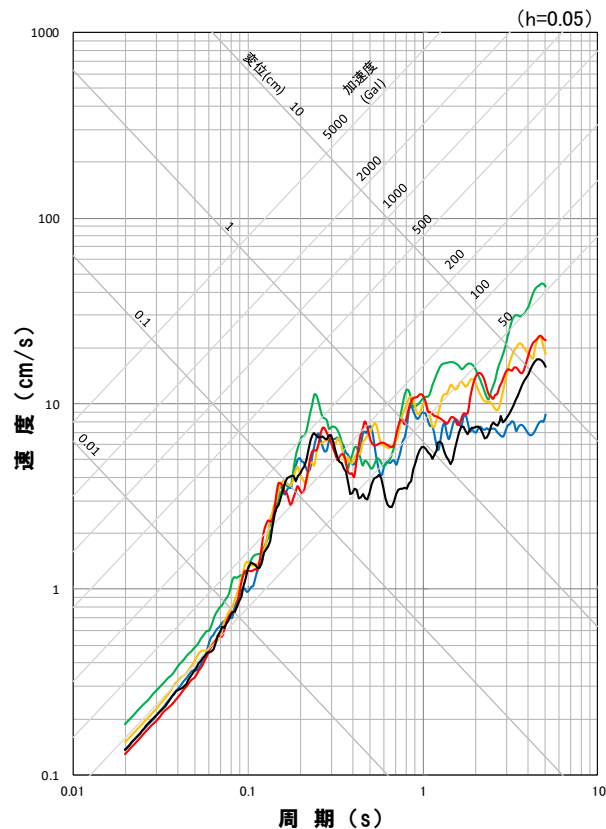


4.3 検討用地震の地震動評価 (4) F_B-2 断層による地震

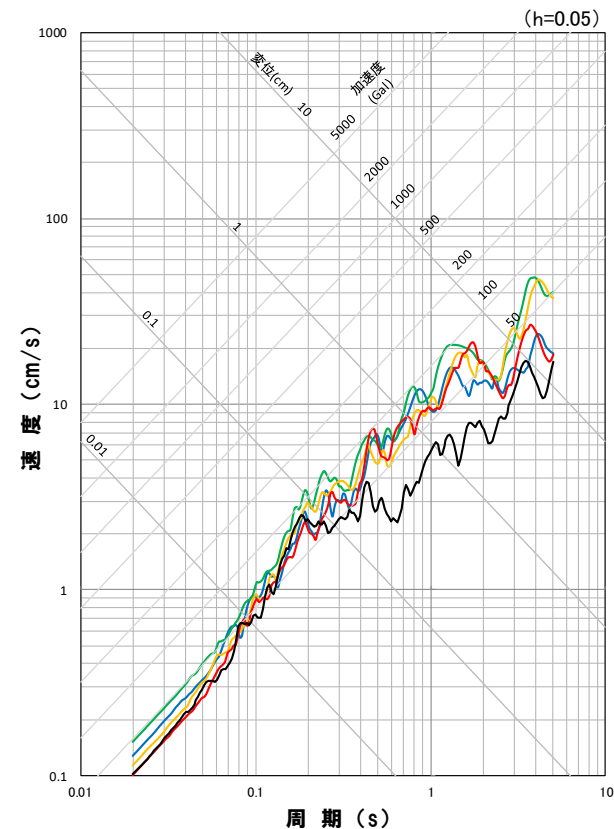
(F_B-2 断層による地震)断層モデルを用いた手法による地震動評価結果
(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角))



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



応答スペクトル図(UD方向)

地震動評価結果

- 基本震源モデル,破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角),破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角),破壊開始点2
- 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角),破壊開始点3
- 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角),破壊開始点4

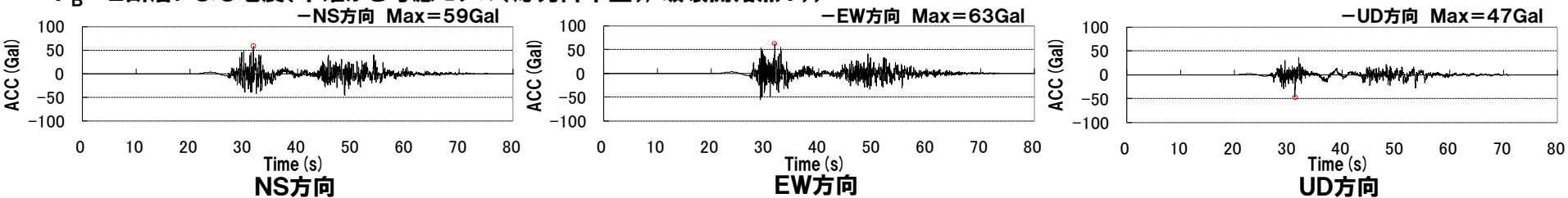
※ハイブリッド合成法における接続周期:2.5秒

(統計的グリーン関数法による地震動評価結果と波数積分法による地震動評価結果を踏まえて、接続周期を2.5秒とした)

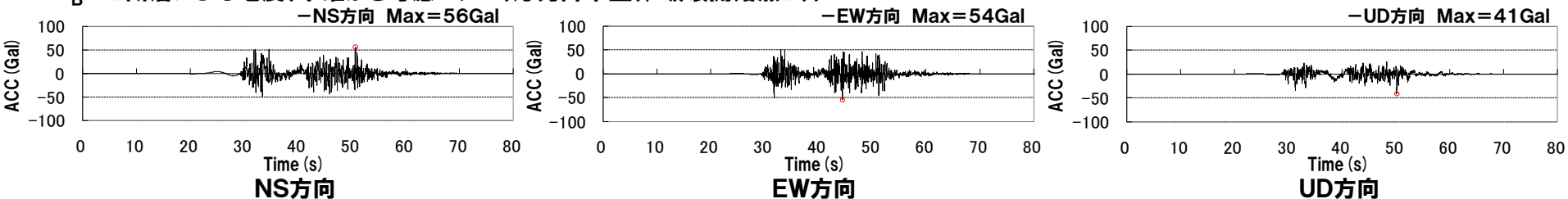
4.3 検討用地震の地震動評価 (4) F_B-2 断層による地震

(F_B-2 断層による地震)断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (不確かさ考慮モデル(応力降下量))

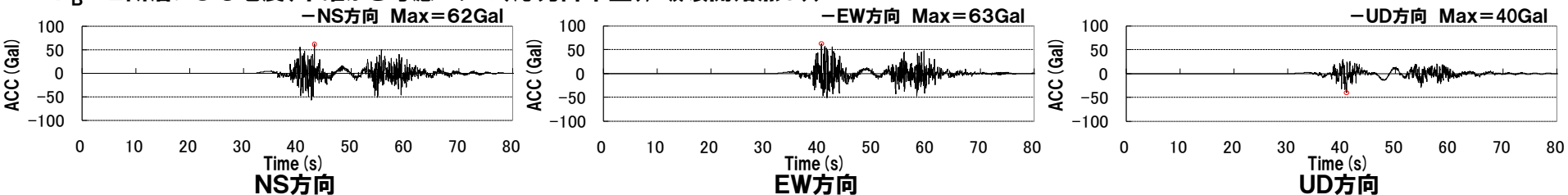
F_B-2 断層による地震(不確かさ考慮モデル(応力降下量), 破壊開始点1))



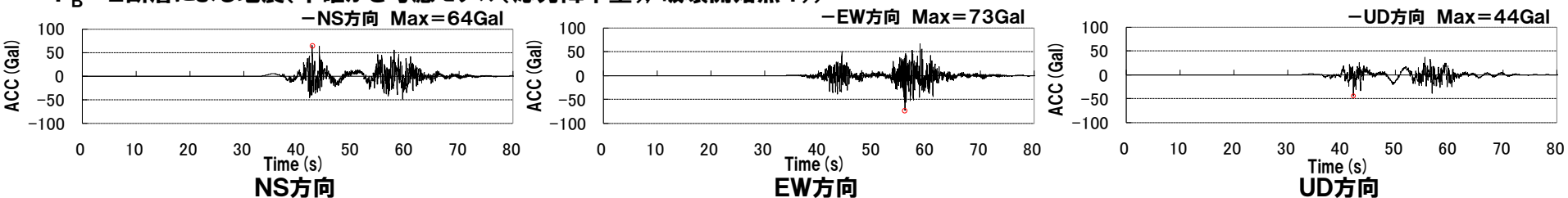
F_B-2 断層による地震(不確かさ考慮モデル(応力降下量), 破壊開始点2))



F_B-2 断層による地震(不確かさ考慮モデル(応力降下量), 破壊開始点3))

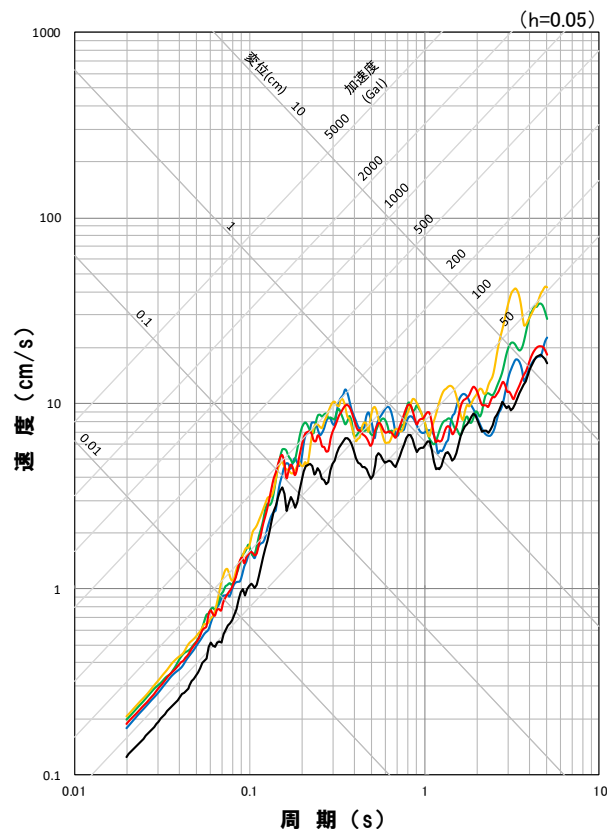


F_B-2 断層による地震(不確かさ考慮モデル(応力降下量), 破壊開始点4))

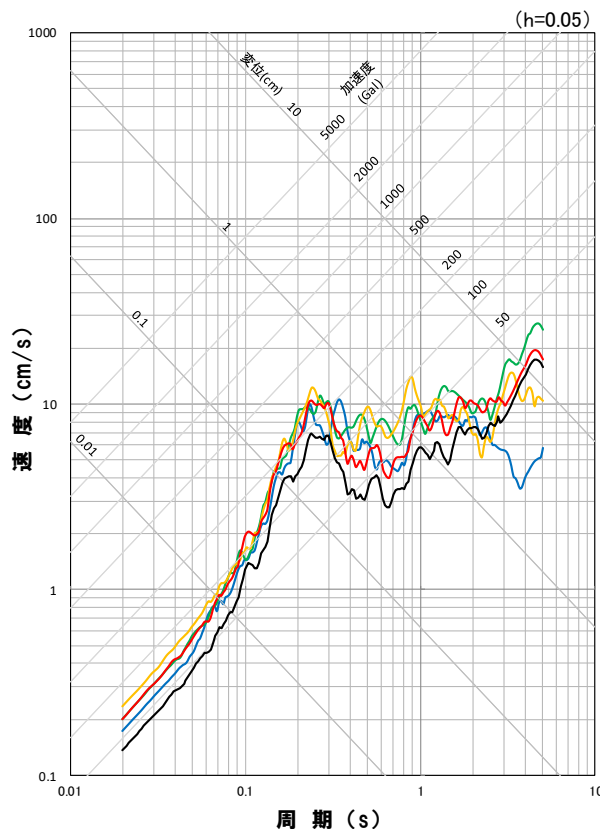


4.3 検討用地震の地震動評価 (4) F_B-2 断層による地震

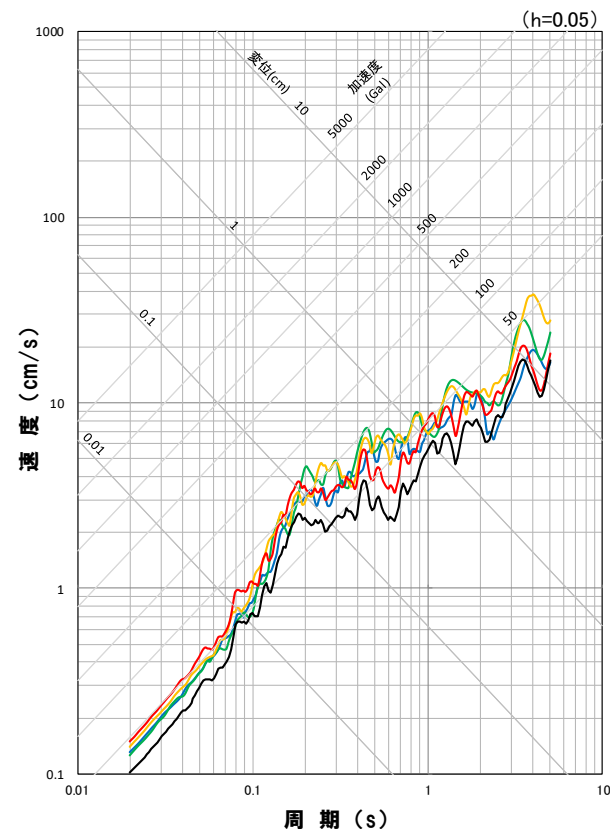
(F_B-2 断層による地震)断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (不確かさ考慮モデル(応力降下量))



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



応答スペクトル図(UD方向)

地震動評価結果

- 基本震源モデル,破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(応力降下量),破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(応力降下量),破壊開始点2
- 不確かさ考慮モデル(応力降下量),破壊開始点3
- 不確かさ考慮モデル(応力降下量),破壊開始点4

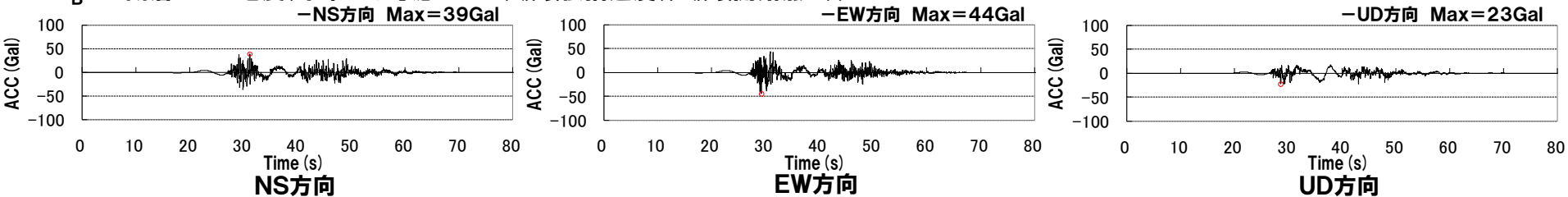
※ハイブリッド合成法における接続周期:2.5秒

(統計的グリーン関数法による地震動評価結果と波数積分法による地震動評価結果を踏まえて,接続周期を2.5秒とした)

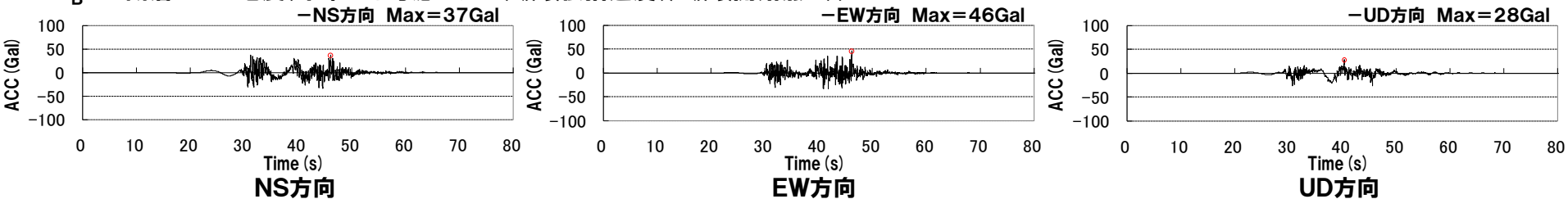
4.3 検討用地震の地震動評価 (4) F_B-2 断層による地震

(F_B-2 断層による地震)断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度))

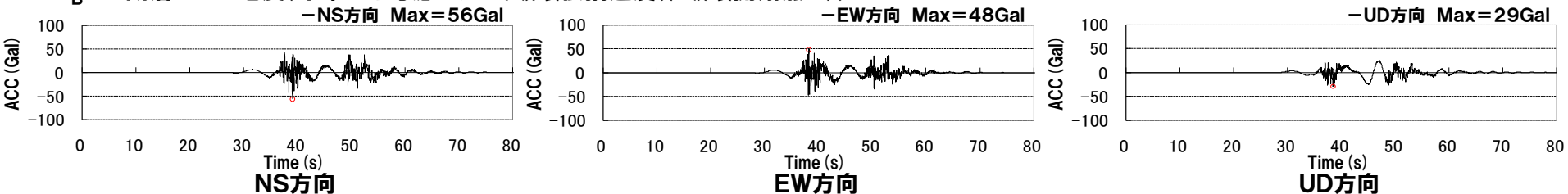
F_B-2 断層による地震(不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度), 破壊開始点1))



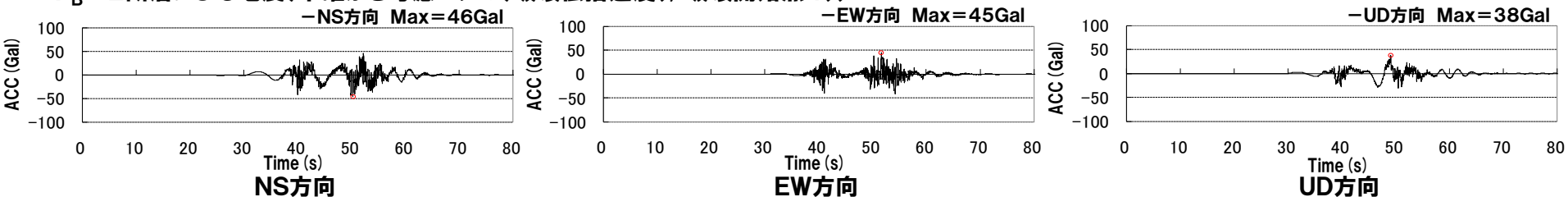
F_B-2 断層による地震(不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度), 破壊開始点2))



F_B-2 断層による地震(不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度), 破壊開始点3))

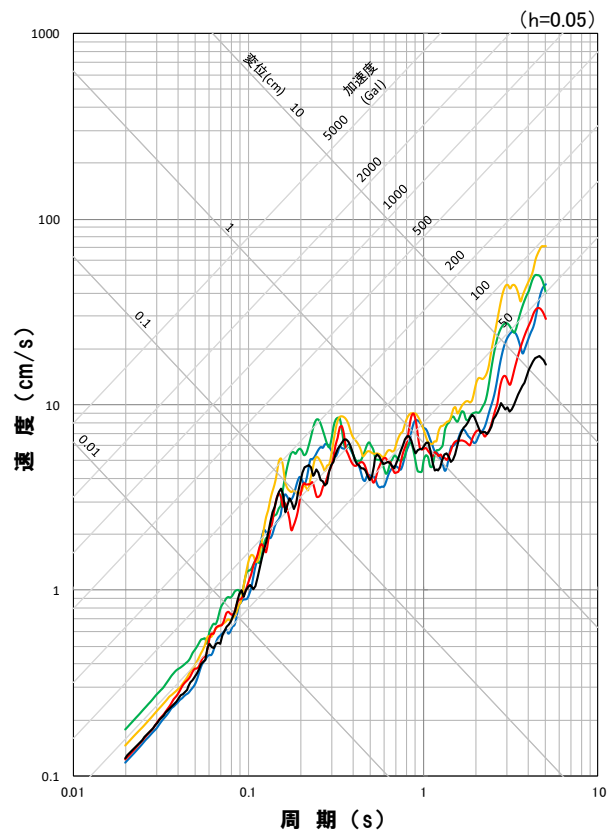


F_B-2 断層による地震(不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度), 破壊開始点4))

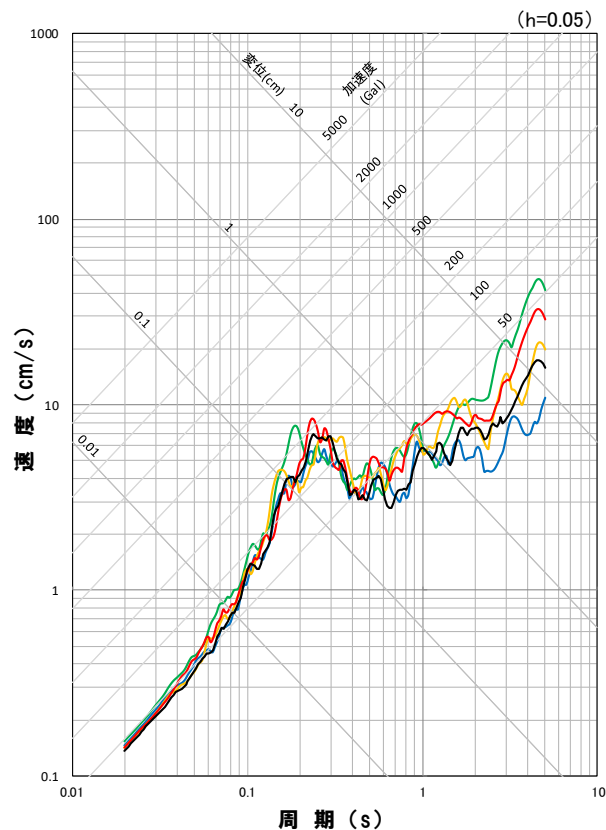


4.3 検討用地震の地震動評価 (4) F_B-2 断層による地震

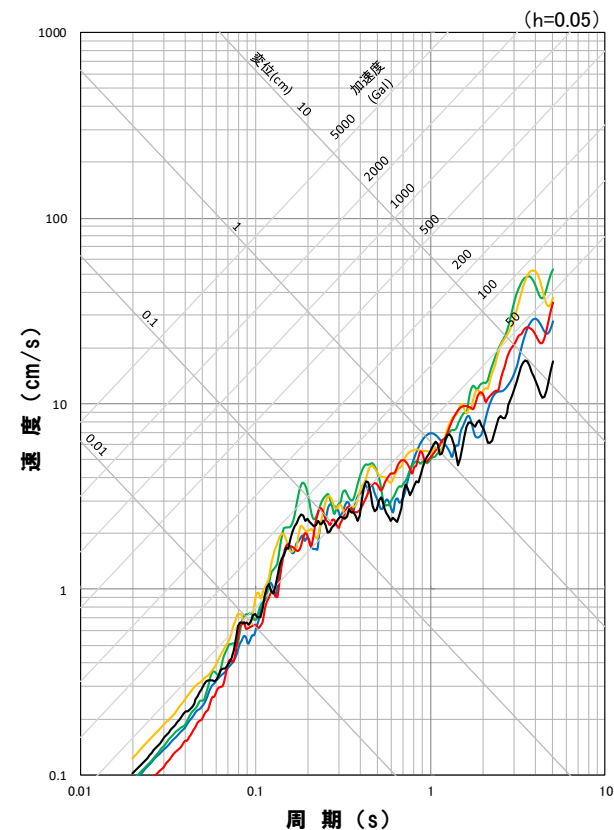
(F_B-2 断層による地震)断層モデルを用いた手法による地震動評価結果
(不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度))



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



応答スペクトル図(UD方向)

地震動評価結果

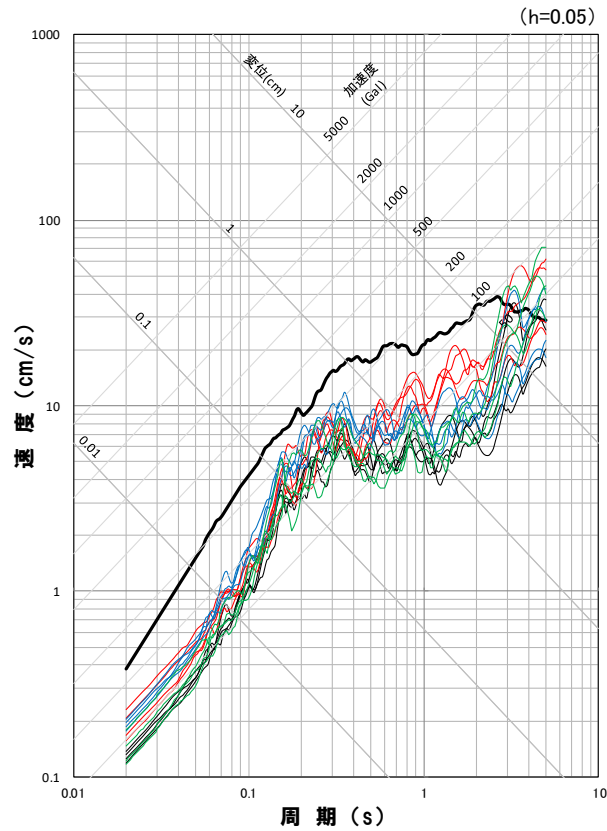
- 基本震源モデル,破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度),破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度),破壊開始点2
- 不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度),破壊開始点3
- 不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度),破壊開始点4

※ハイブリッド合成法における接続周期:2.5秒

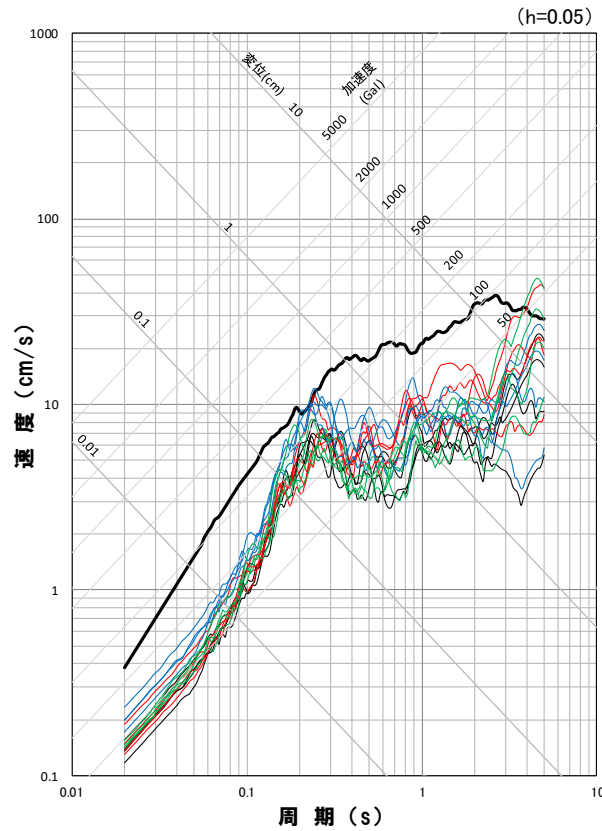
(統計的グリーン関数法による地震動評価結果と波数積分法による地震動評価結果を踏まえて, 接続周期を2.5秒とした)

4.3 検討用地震の地震動評価 (4) F_B-2 断層による地震

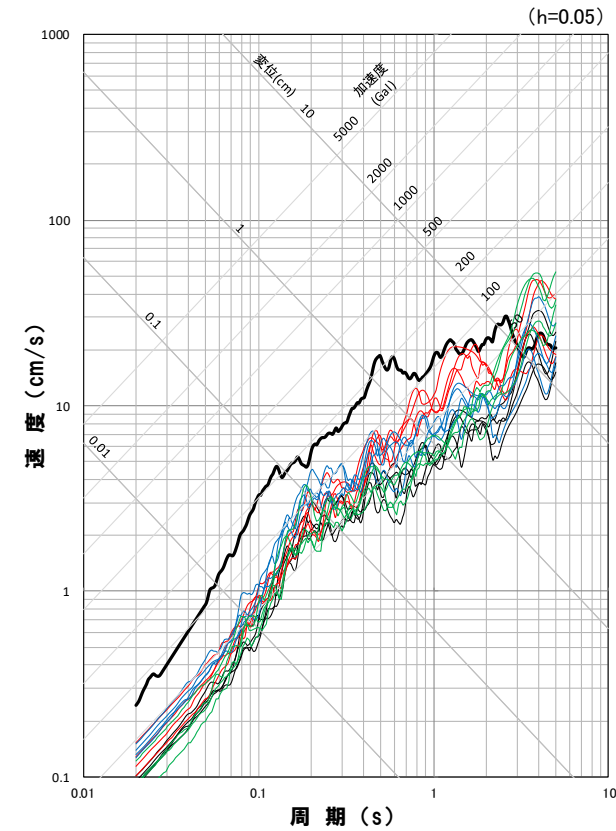
(F_B-2 断層による地震)地震動評価結果



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



応答スペクトル図(UD方向)

地震動評価結果

- 基本震源モデル
- 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)
- 不確かさ考慮モデル(応力降下量)
- 不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度)

※太線は応答スペクトルに基づく地震動評価結果

(4) F_B-2 断層による地震

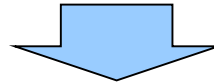
再掲 (H27.12.25審査会合資料)

(F_B-2 断層による地震) 経験的グリーン関数法を用いた地震動評価方針

○「 F_B-2 断層による地震」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においては、要素地震として適切な観測記録が得られていないことから、以下の手法に基づき地震動評価を実施している。

・ハイブリッド合成法

- ・短周期領域は統計的グリーン関数法
- ・長周期領域は理論的手法



○ F_B-2 断層の位置する日本海東縁部で発生した1993年北海道南西沖地震およびその余震については、敷地で地震観測記録が得られていることから、審査会合でのコメントを踏まえ、地震規模等を再度確認した上で、この地震観測記録を要素地震とする、 F_B-2 断層による地震の経験的グリーン関数法を用いた地震動評価を実施する。

4.3 検討用地震の地震動評価 (4) F_B -2断層による地震

一部加筆修正 (H27.12.25審査会合資料)

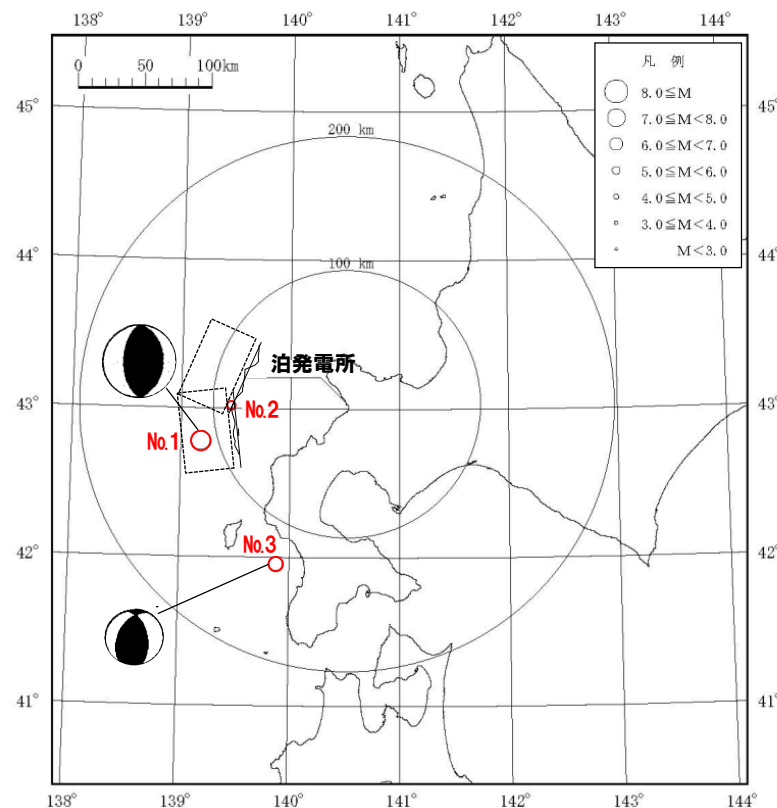
要素地震の選定

- 敷地で観測された、1993年北海道南西沖地震およびその余震を用いて、経験的グリーン関数法を用いた地震動評価を実施する。
- 要素地震は、適切な規模の地震であること、 F_B -2断層の近傍で発生した地震であることを考慮して選定する。



- No.1: 「 F_B -2断層による地震」と規模が同等であることから、要素地震として選定しない。
- No.2: 要素地震としては規模がやや小さく適切ではないと考えられるものの、この地震を要素地震とする経験的グリーン関数法を用いた地震動評価を実施する。
- No.3: 震央位置が「 F_B -2断層による地震」の断層面から離れていることから、要素地震として選定しない。

敷地における地震観測記録



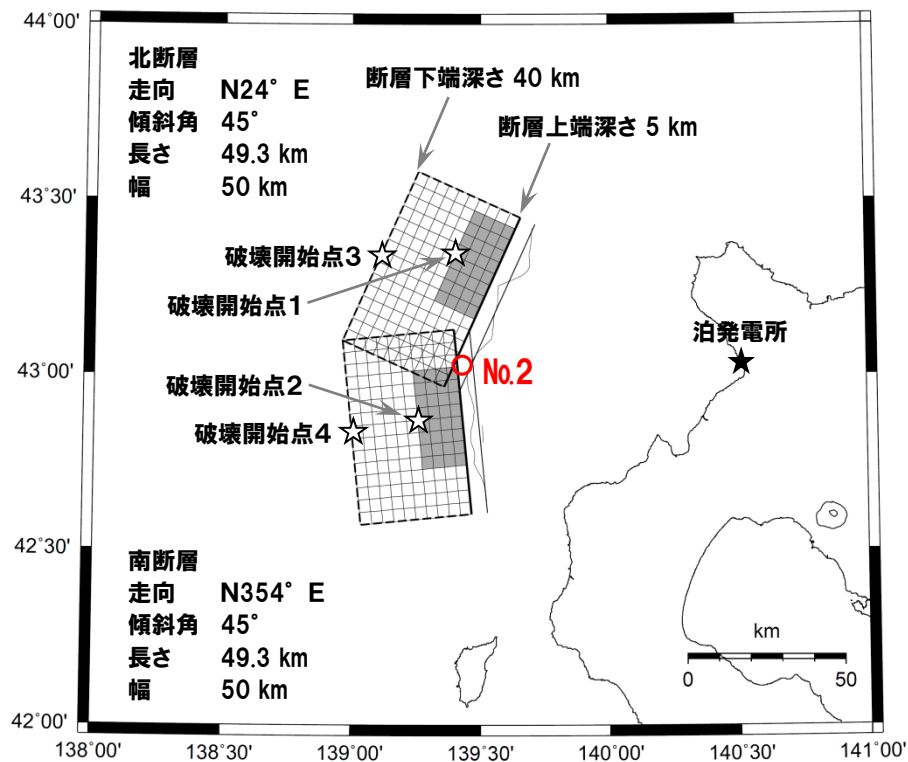
※ メカニズム解: No.1は、ハーバード大学、No.3は、岩田ほか(1994)による。
なお、No.2は、メカニズム解に関する知見はない。

No.	年月日	震央位置		深さ (km)	マグニ チュード M	震央 距離 (km)	地名 (地震名)
		東経(°)	北緯(°)				
1	1993. 7.12	139.180°	42.782°	35	7.8	113	北海道南西沖 (1993年北海道南西沖地震)
2	1993. 7.12	139.457°	43.022°	35	5.4	86	北海道南西沖 (1993年北海道南西沖地震・余震)
3	1993. 8. 8	139.882°	41.958°	24	6.3	131	北海道南西沖 (1993年北海道南西沖地震・最大余震)

※ 地震の諸元は気象庁地震カタログ

4.3 検討用地震の地震動評価 (4) F_B-2断層による地震

(F_B-2断層による地震)経験的グリーン関数法を用いた地震動評価(震源モデル, 断層パラメータ)



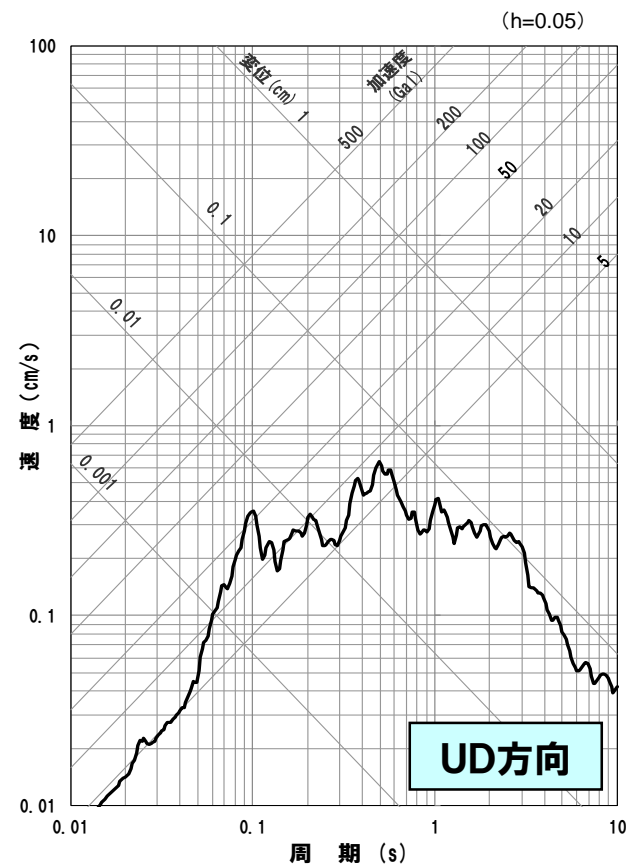
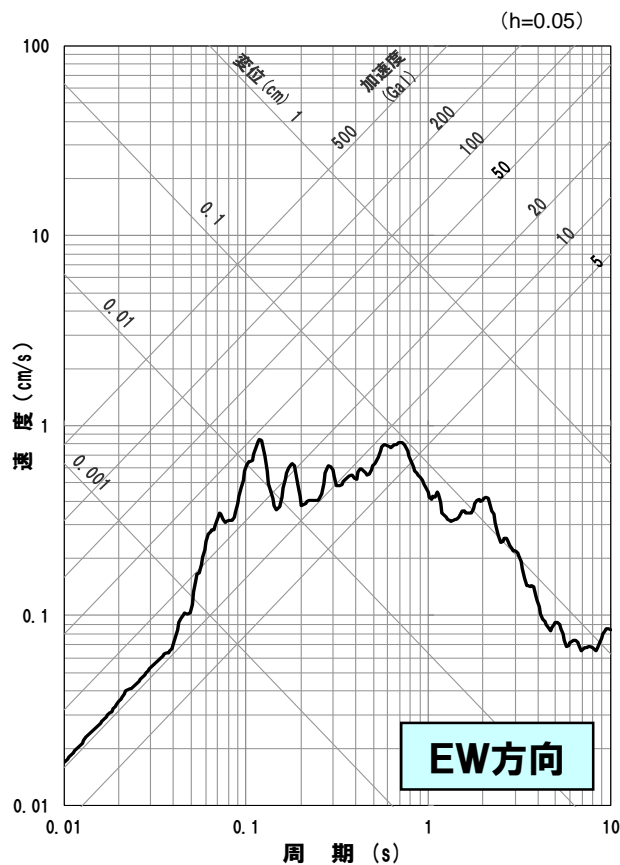
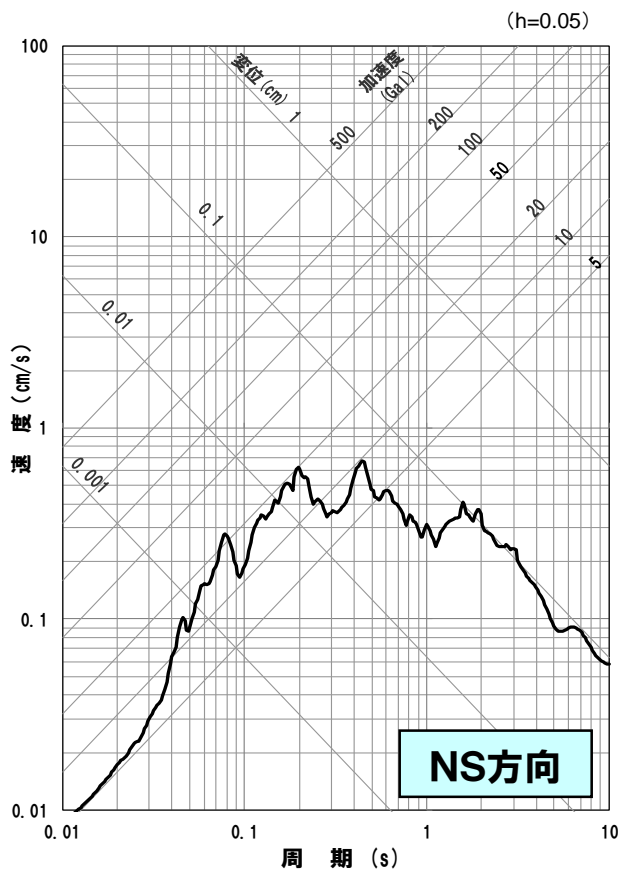
※モデル上のアスペリティ面積
1254.4km²

項目	設定値	設定方法
断層原点 (地表トレス原点)	北緯 43.036° 東経 139.470° 北緯 42.606° 東経 139.527°	地質調査結果による北断層南端 地質調査結果による南断層南端
走向	北断層:N 24° E 南断層:N354° E	地質調査結果による北断層の南端~北端 地質調査結果による南断層の南端~北端
傾斜角	45°	断層周辺において発生した地震における傾斜角を参考に45°と設定
断層長さ	98.7km(49.3km×2)*	地質調査結果に基づき矩形断層として設定
断層幅	50km	断層上下端深さと傾斜角から設定
拡張面積	473.7 km ²	$\Delta S = W \times \cos \delta \times \tan(\Delta \theta / 2)$, $\Delta \theta = \theta_N - 360 + \theta_s$
断層面積	5406.4km ²	$S = L \times W + \Delta S$
断層上端深さ	5km	Mendoza and Fukuyama (1996)等を参考に設定
断層下端深さ	40km	Mendoza and Fukuyama (1996)等を参考に設定
地震モーメント	5.41E+20N・m	$M_0 = S \times 10^{17}$ (Murotani et al.(2015))
モーメントマグニチュード	7.8	$\text{Log} M_0 (\text{N} \cdot \text{m}) = 1.5 \times M_w + 9.1$
平均応力降下量	3.1MPa	Fujii and Matsu'ura(2000)
剛性率	4.19E+10N/m ²	$\mu = \rho \times \beta^2$ $\rho = 2.9\text{g/cm}^3$:Mendoza and Fukuyama (1996)に基づき設定
平均すべり量	238.7cm	$D = M_0 / (\mu \times S)$
S波速度	3.8km/s	$\beta = 3.8\text{km/s}$:Mendoza and Fukuyama (1996)に基づき設定
破壊伝播速度	2.7km/s	$V_R = 0.72 \times \beta \text{ km/s}$ (Geller(1976))
破壊伝播様式	破壊開始点から同心円状	地震調査委員会(2020)に基づき設定
破壊開始点	北断層アスペリティ下端中央 (破壊開始点1) 南断層アスペリティ下端中央 (破壊開始点2) 北断層巨視的断層面下端中央 (破壊開始点3) 南断層巨視的断層面下端中央 (破壊開始点4)	破壊の進行方向が敷地へ向かうように破壊開始点を設定
短周期レベル	4.98E+19N・m/s ²	$A = 4 \times \pi \times (S_a / \pi)^{0.5} \times \Delta \sigma_s \times \beta^2$
高周波遮断特性	6Hz	地震調査委員会(2020)に基づき設定
Q値	110 ^{0.69}	$Q = 110 \times f^{0.69}$ (佐藤ほか(1994))
アスペリティ	位置	敷地に近い位置の地表付近
	数	2個
	総面積	1189.4km ²
	平均すべり量	477.3cm
背景領域	地震モーメント	2.38E+20N・m
	応力降下量	14.1MPa
	地震モーメント	3.03E+20N・m
	面積	4217.0km ²
	平均すべり量	171.3cm
実効応力	2.5MPa	$\sigma_b = (D_b / W_b) \times (\pi^{0.5} / D_a) \times r \times \gamma_s \times \sigma_s$

※ 震源モデルおよび断層パラメータは、ハイブリッド合成法に用いたものと同様。

(F_B-2 断層による地震)経験的グリーン関数法を用いた地震動評価(要素地震の応答スペクトル)

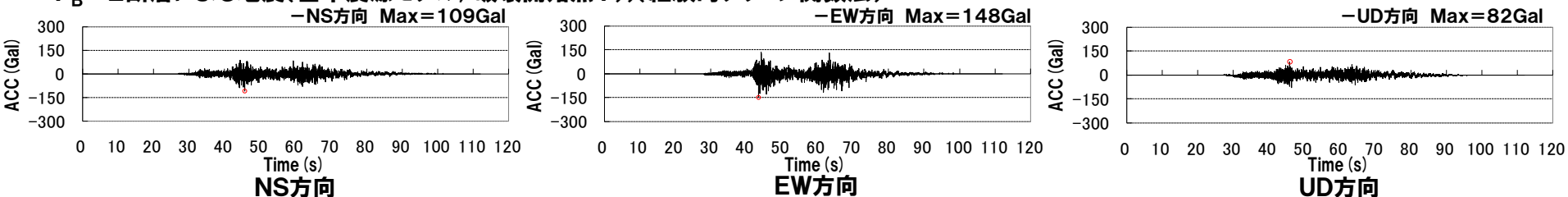
○1993年北海道南西沖地震の余震(M5.4, $\Delta = 86\text{km}$)の地震観測記録のはざとり波(標高 $\pm 0\text{m}$ より上部の地盤の影響を取り除いた波)を要素地震とする。



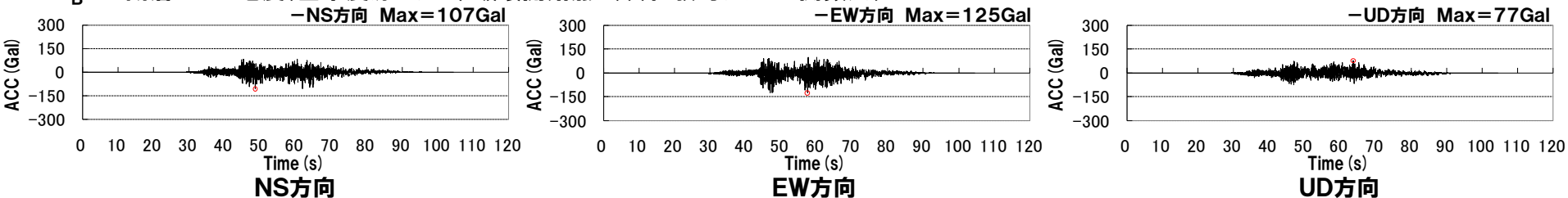
※1 標高 $\pm 0\text{m}$ より上部の地盤の影響を取り除いた応答スペクトル

(F_B-2 断層による地震)経験的グリーン関数法を用いた地震動評価結果(基本震源モデル)

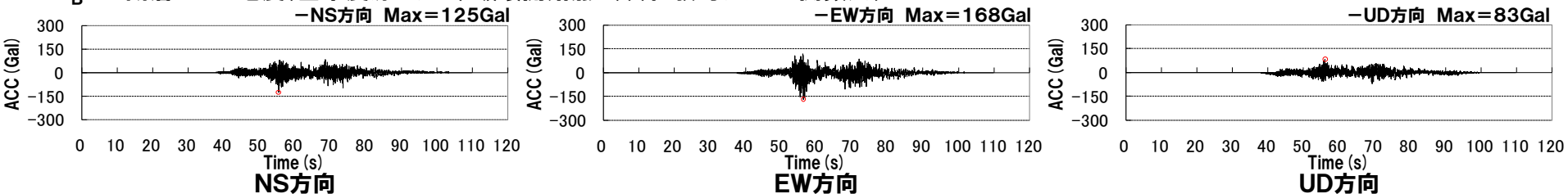
F_B-2 断層による地震(基本震源モデル, 破壊開始点1)(経験的グリーン関数法)



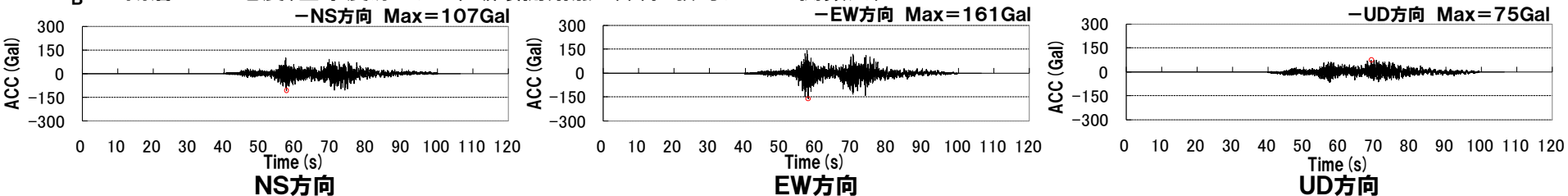
F_B-2 断層による地震(基本震源モデル, 破壊開始点2)(経験的グリーン関数法)



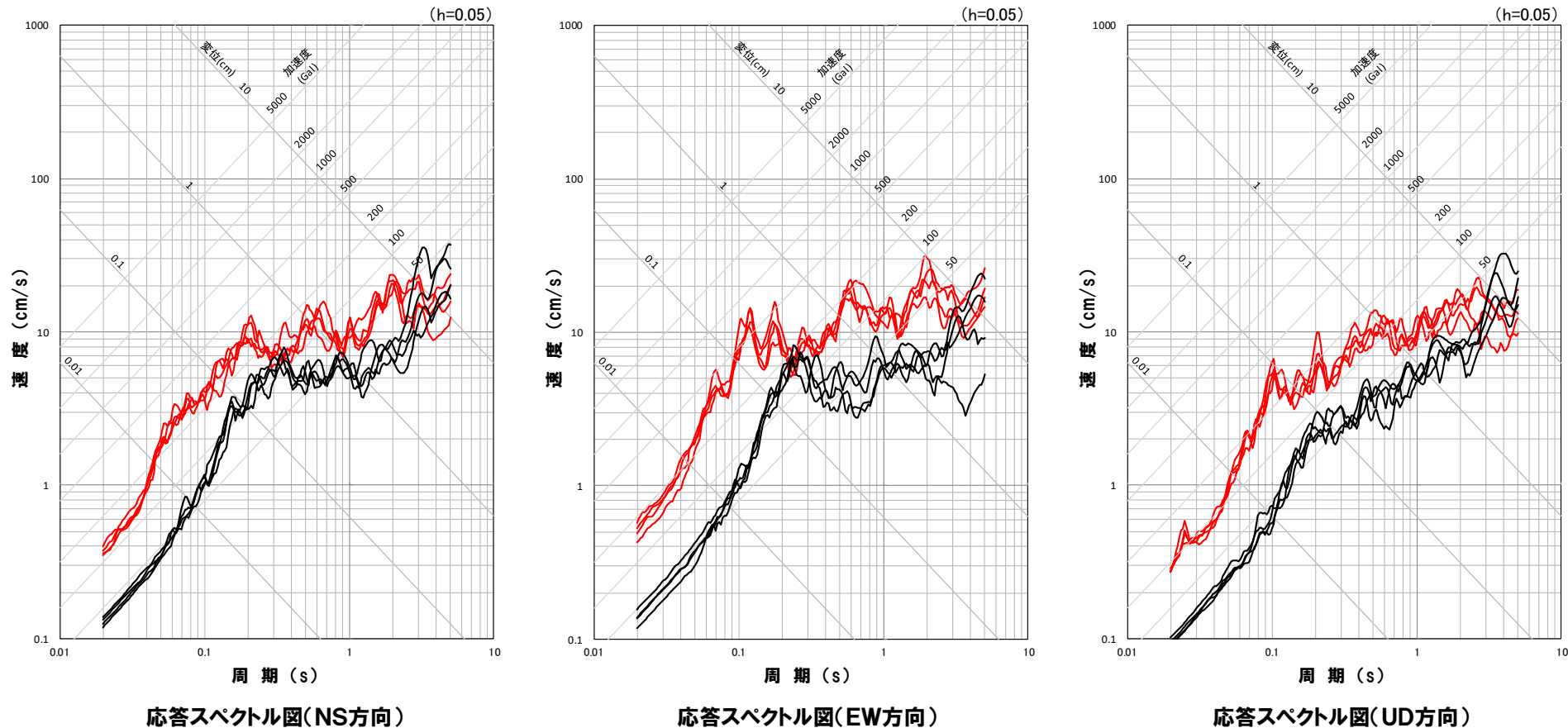
F_B-2 断層による地震(基本震源モデル, 破壊開始点3)(経験的グリーン関数法)



F_B-2 断層による地震(基本震源モデル, 破壊開始点4)(経験的グリーン関数法)



(F_B-2 断層による地震)経験的グリーン関数法を用いた地震動評価結果(応答スペクトル)



地震動評価結果

— ハイブリッド合成法

— 経験的グリーン関数法

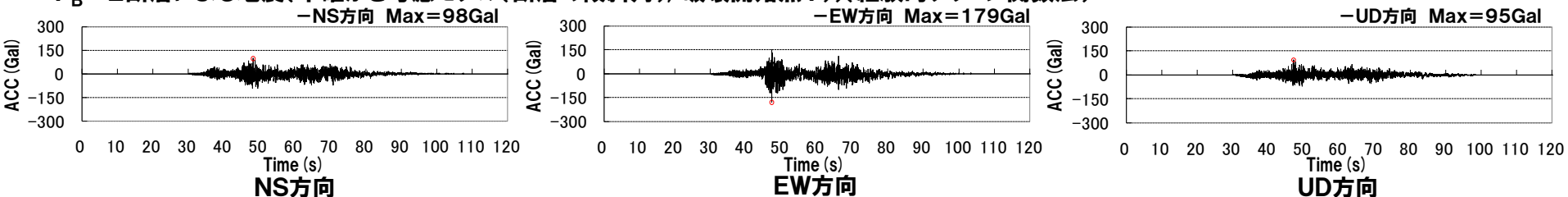
- 経験的グリーン関数法を用いた地震動評価の結果は、ハイブリッド合成法を用いた地震動評価結果より大きい結果となった。
- F_B-2 断層による地震については、要素地震として適切な観測記録が得られていないものの、上記の結果を踏まえ、経験的グリーン関数法による地震動評価結果も F_B-2 断層による地震の地震動評価結果として採用することとし、不確かさ考慮モデルでの地震動を評価する。

4.3 検討用地震の地震動評価 (4) F_B-2 断層による地震

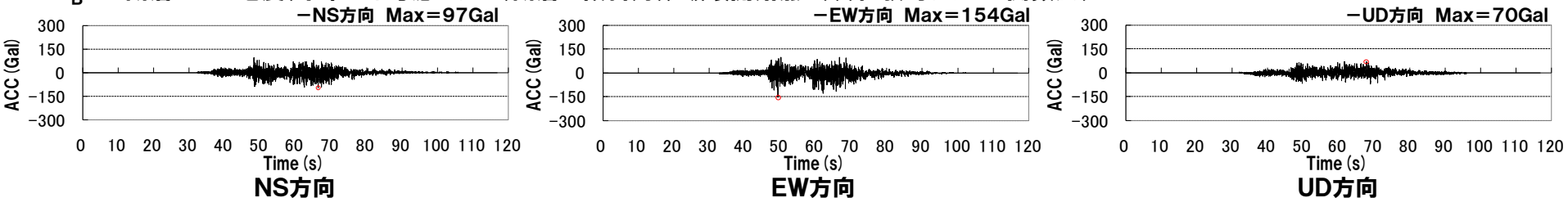
(F_B-2 断層による地震)

経験的グリーン関数法を用いた地震動評価結果(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角))

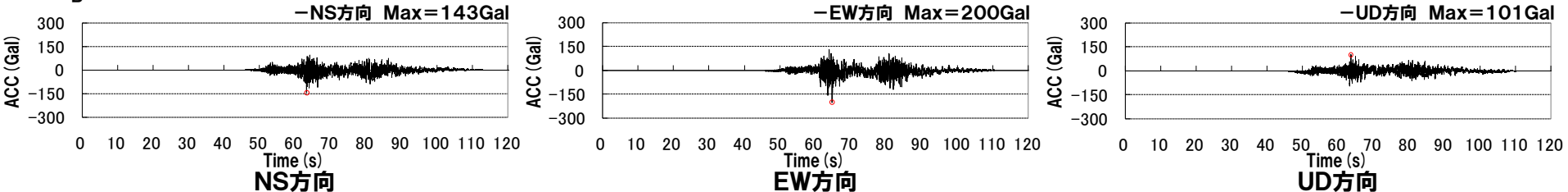
F_B-2 断層による地震(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角), 破壊開始点1)(経験的グリーン関数法)



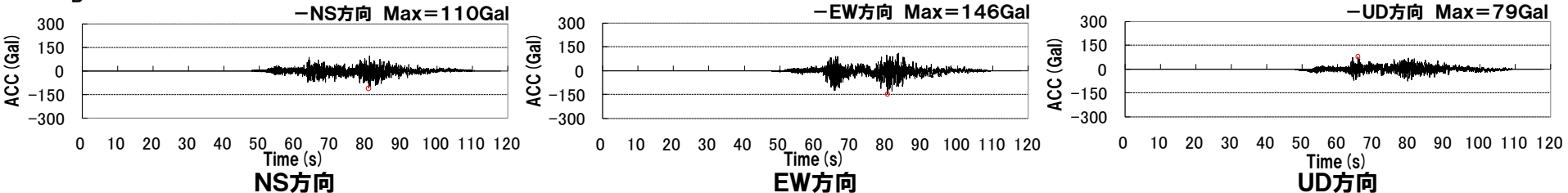
F_B-2 断層による地震(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角), 破壊開始点2)(経験的グリーン関数法)



F_B-2 断層による地震(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角), 破壊開始点3)(経験的グリーン関数法)



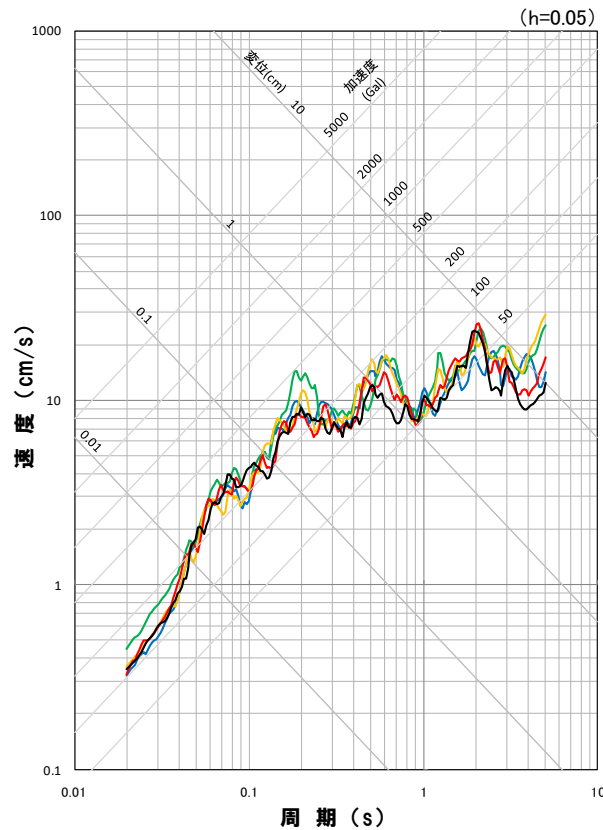
F_B-2 断層による地震(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角), 破壊開始点4)(経験的グリーン関数法)



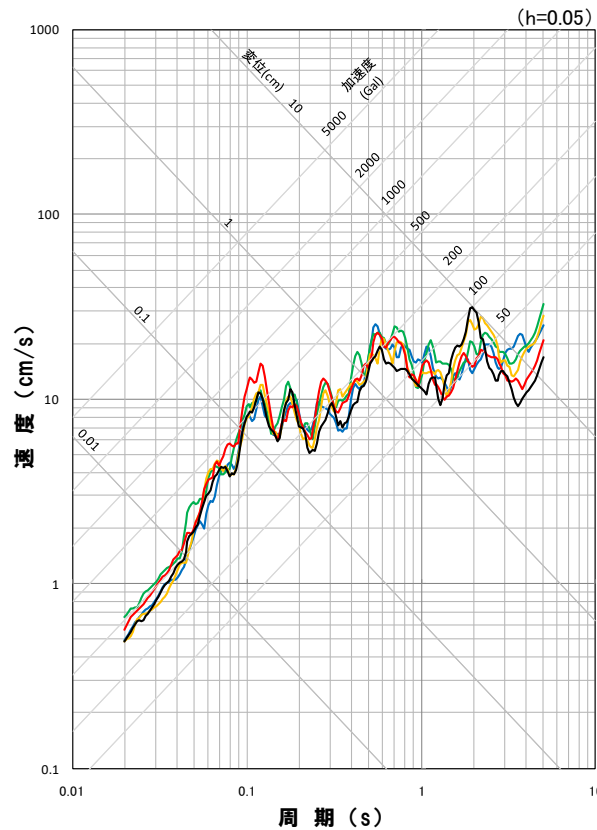
4.3 検討用地震の地震動評価 (4) F_B-2 断層による地震

(F_B-2 断層による地震)

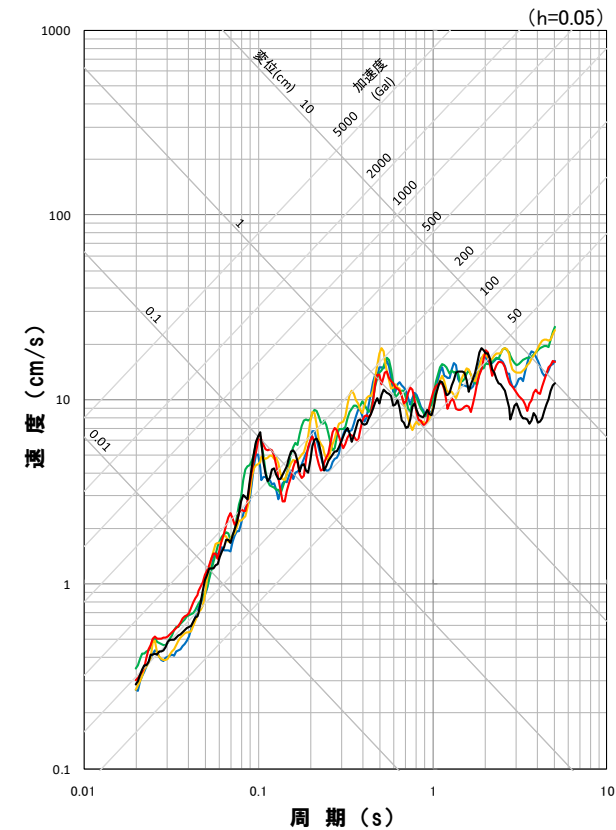
経験的グリーン関数法を用いた地震動評価結果(不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角))



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



応答スペクトル図(UD方向)

地震動評価結果

— 基本震源モデル,破壊開始点1

— 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角),破壊開始点1

— 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角),破壊開始点3

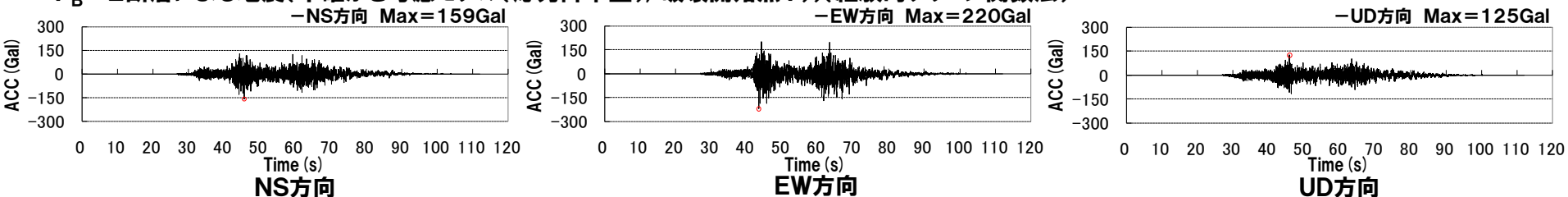
— 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角),破壊開始点2

— 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角),破壊開始点4

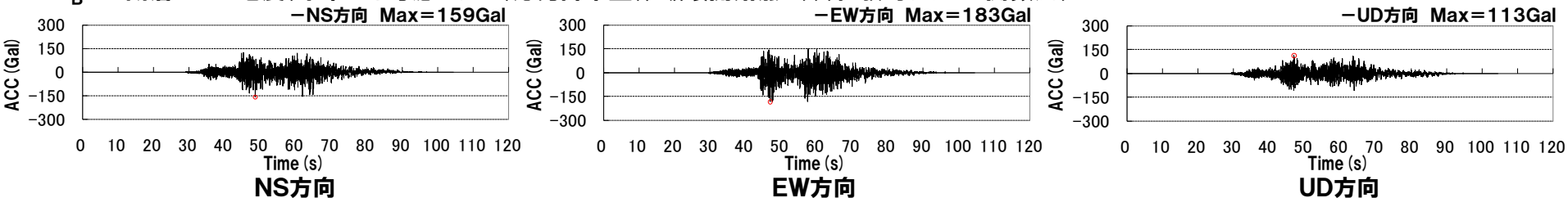
4.3 検討用地震の地震動評価 (4) F_B-2 断層による地震

(F_B-2 断層による地震) 経験的グリーン関数法を用いた地震動評価結果(不確かさ考慮モデル(応力降下量))

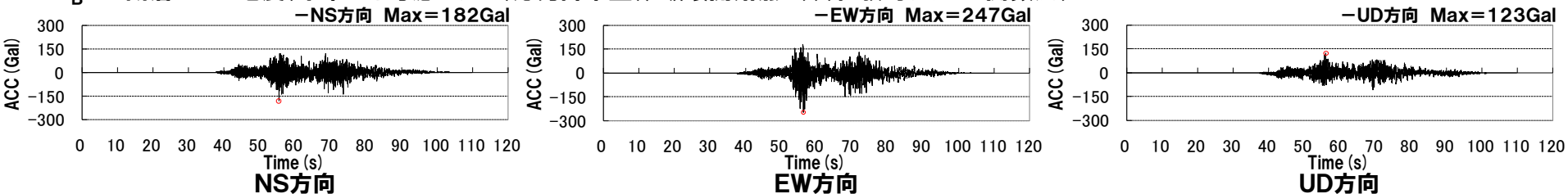
F_B-2 断層による地震(不確かさ考慮モデル(応力降下量), 破壊開始点1)(経験的グリーン関数法)



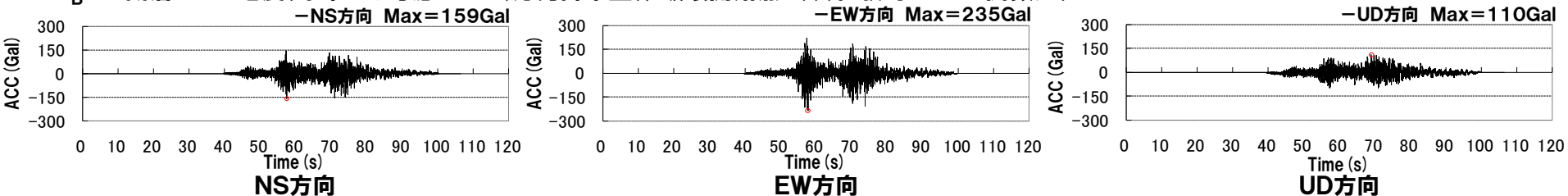
F_B-2 断層による地震(不確かさ考慮モデル(応力降下量), 破壊開始点2)(経験的グリーン関数法)



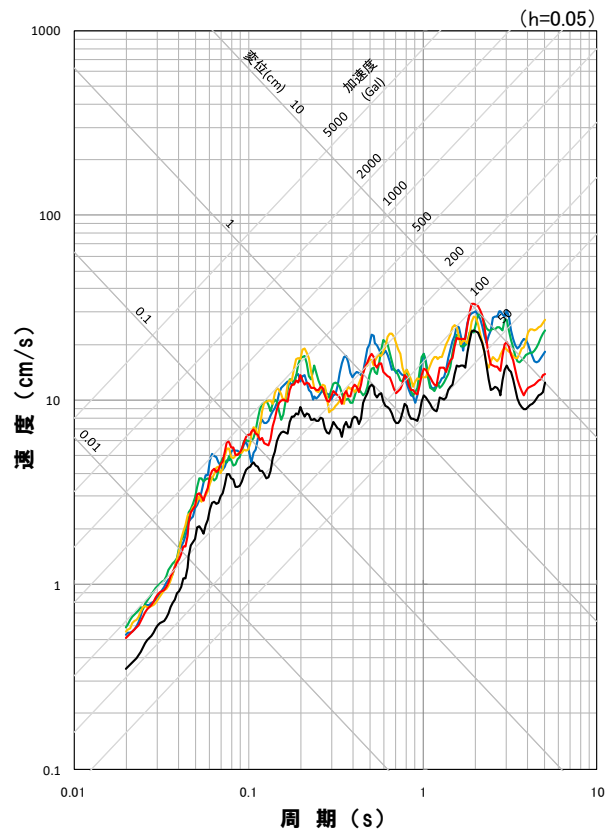
F_B-2 断層による地震(不確かさ考慮モデル(応力降下量), 破壊開始点3)(経験的グリーン関数法)



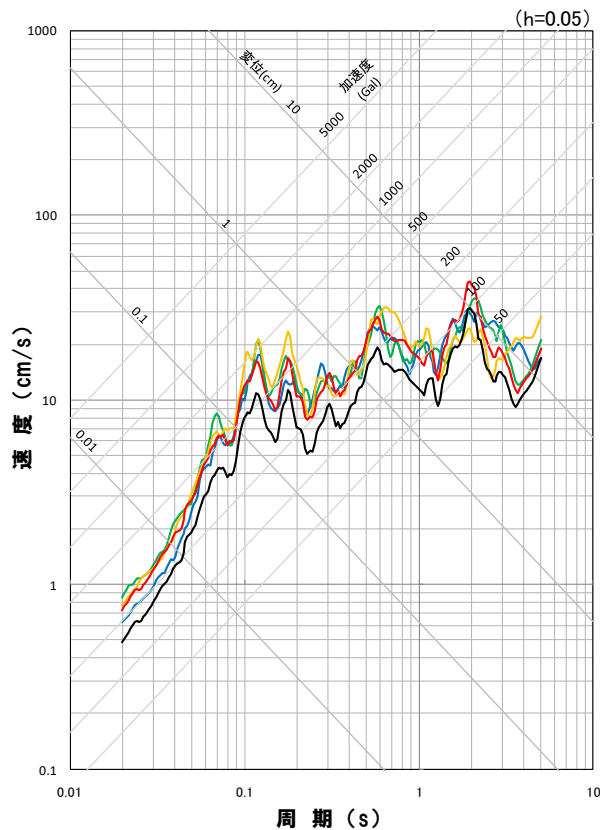
F_B-2 断層による地震(不確かさ考慮モデル(応力降下量), 破壊開始点4)(経験的グリーン関数法)



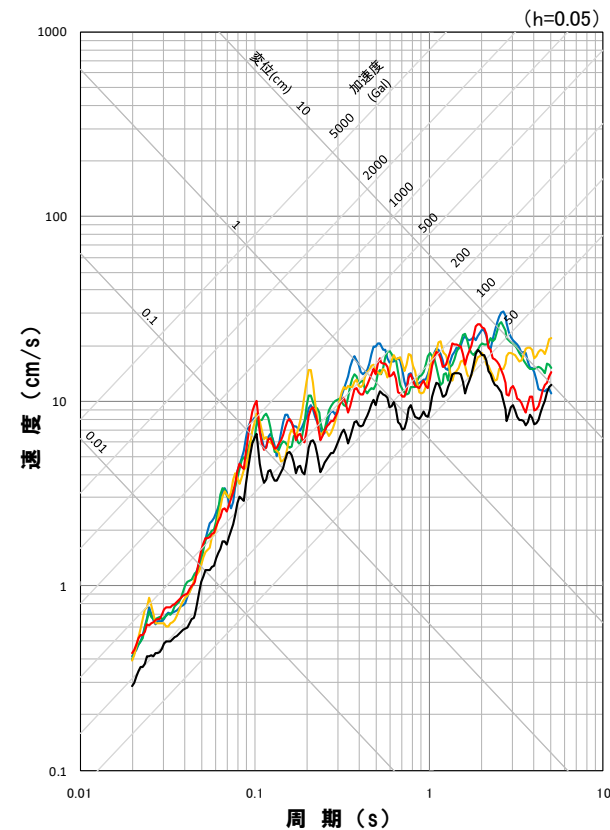
(F_B-2 断層による地震) 経験的グリーン関数法を用いた地震動評価結果(不確かさ考慮モデル(応力降下量))



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



応答スペクトル図(UD方向)

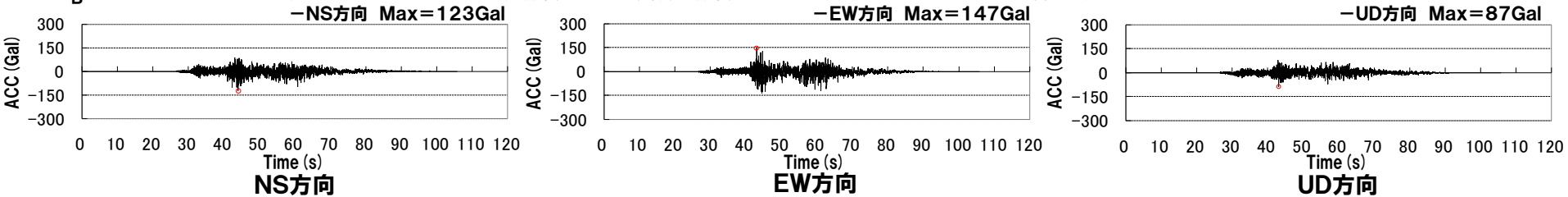
地震動評価結果

- 基本震源モデル,破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(応力降下量),破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(応力降下量),破壊開始点3
- 不確かさ考慮モデル(応力降下量),破壊開始点2
- 不確かさ考慮モデル(応力降下量),破壊開始点4

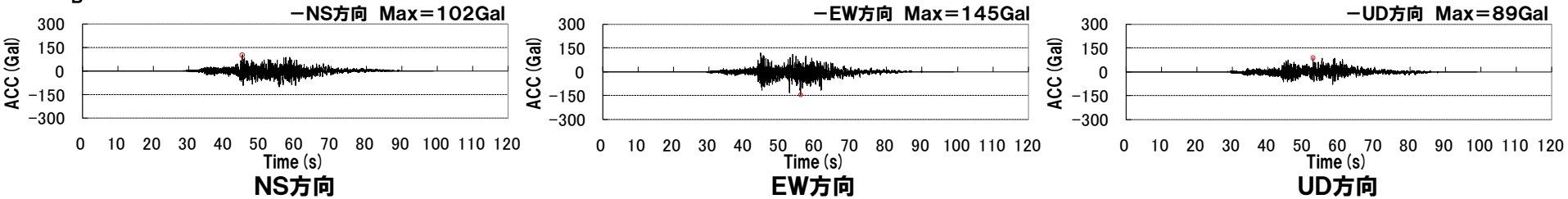
(F_B-2 断層による地震)

経験的グリーン関数法を用いた地震動評価結果(不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度))

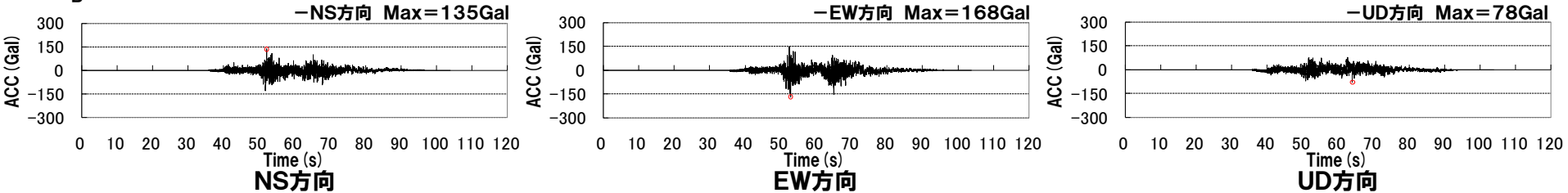
F_B-2 断層による地震(不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度), 破壊開始点1)(経験的グリーン関数法)



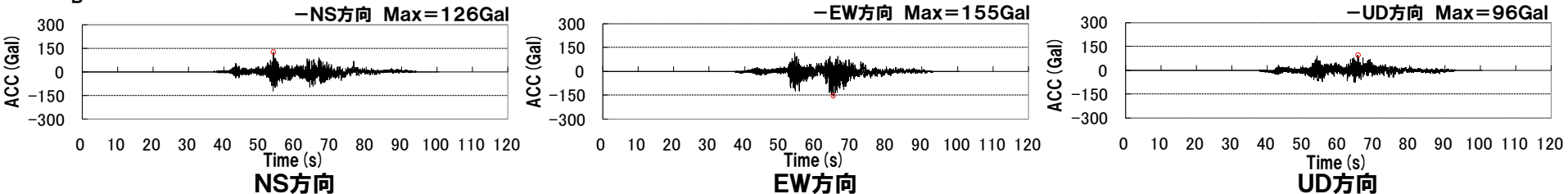
F_B-2 断層による地震(不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度), 破壊開始点2)(経験的グリーン関数法)



F_B-2 断層による地震(不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度), 破壊開始点3)(経験的グリーン関数法)

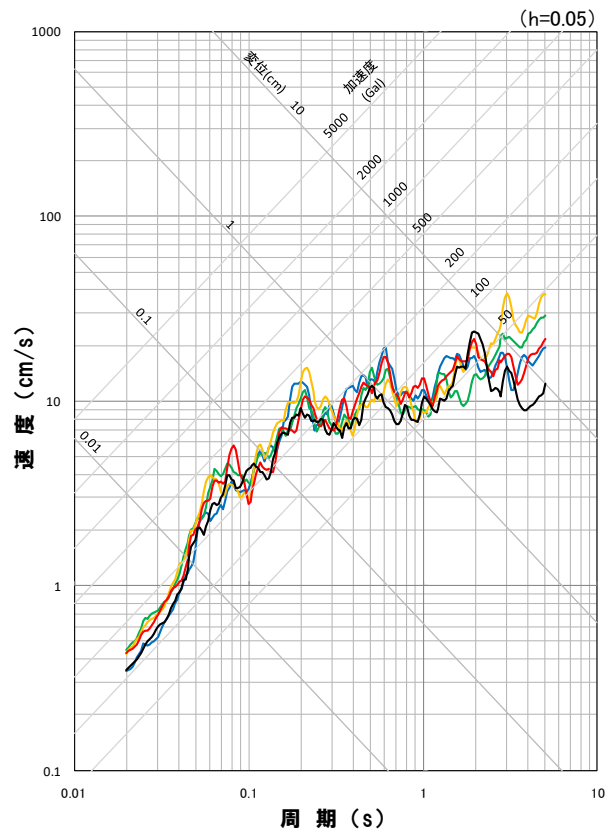


F_B-2 断層による地震(不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度), 破壊開始点4)(経験的グリーン関数法)

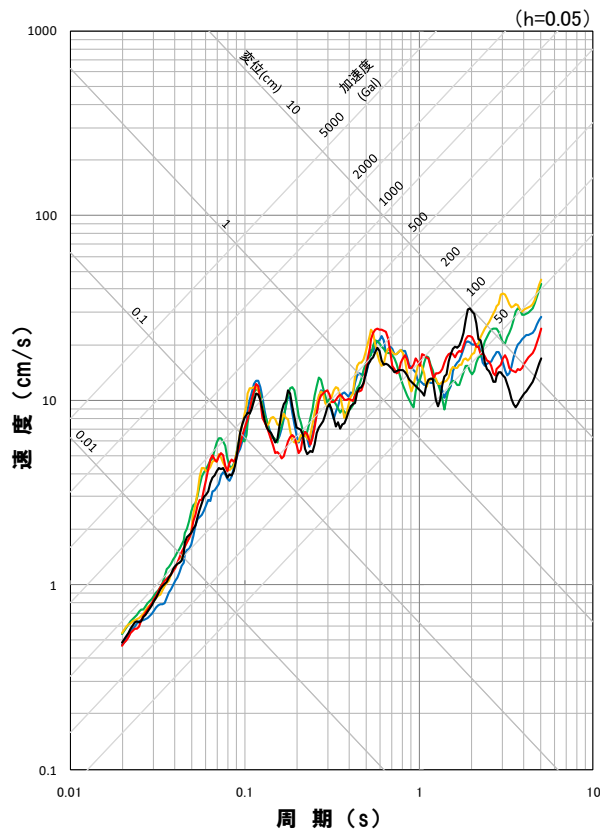


(F_B-2 断層による地震)

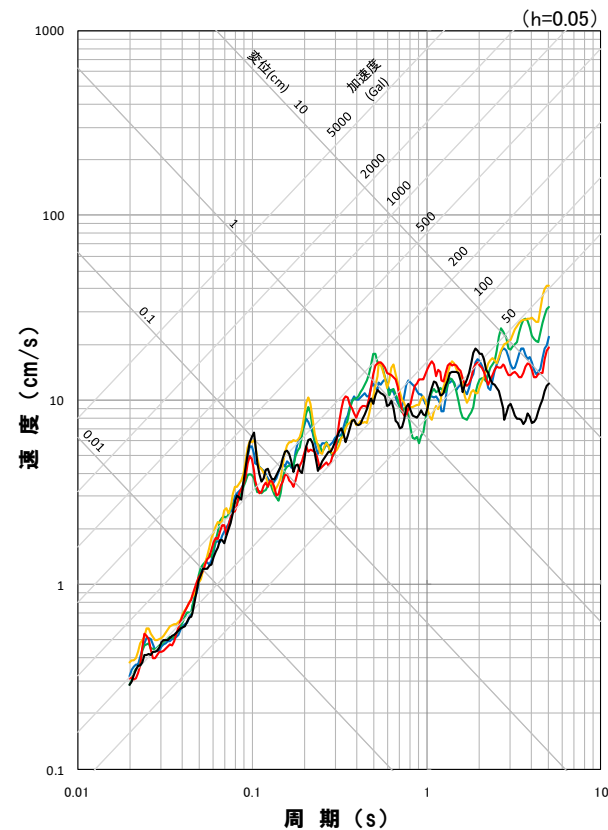
経験的グリーン関数法を用いた地震動評価結果(不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度))



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



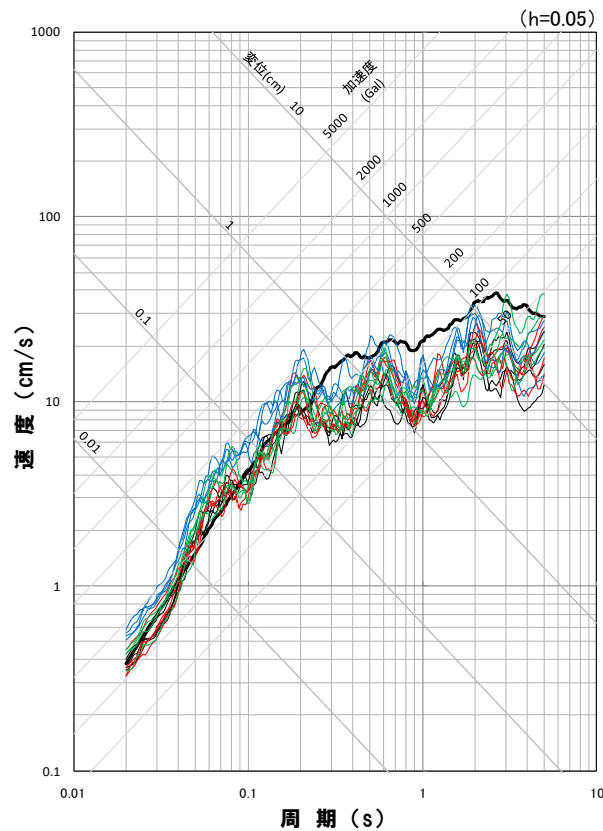
応答スペクトル図(UD方向)

地震動評価結果

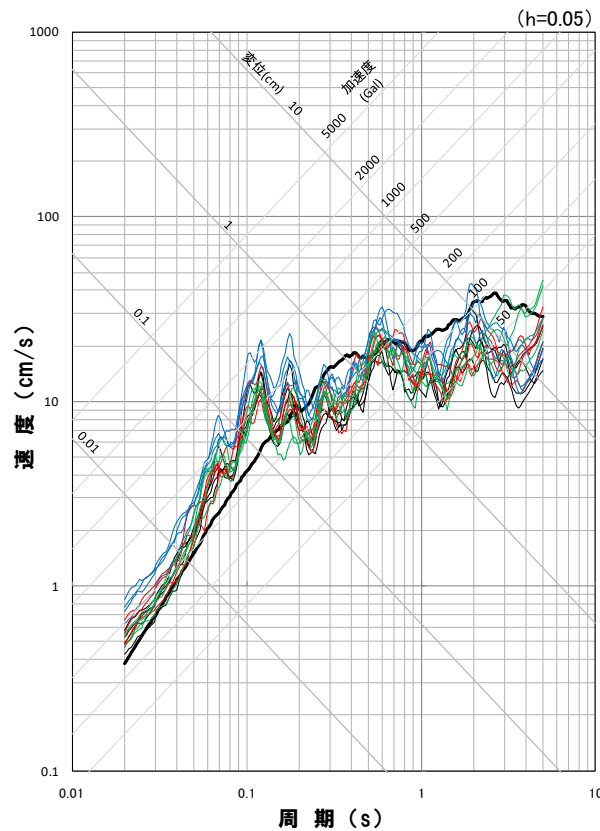
- 基本震源モデル,破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度),破壊開始点1
- 不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度),破壊開始点2
- 不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度),破壊開始点3
- 不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度),破壊開始点4

4.3 検討用地震の地震動評価 (4) F_B-2 断層による地震

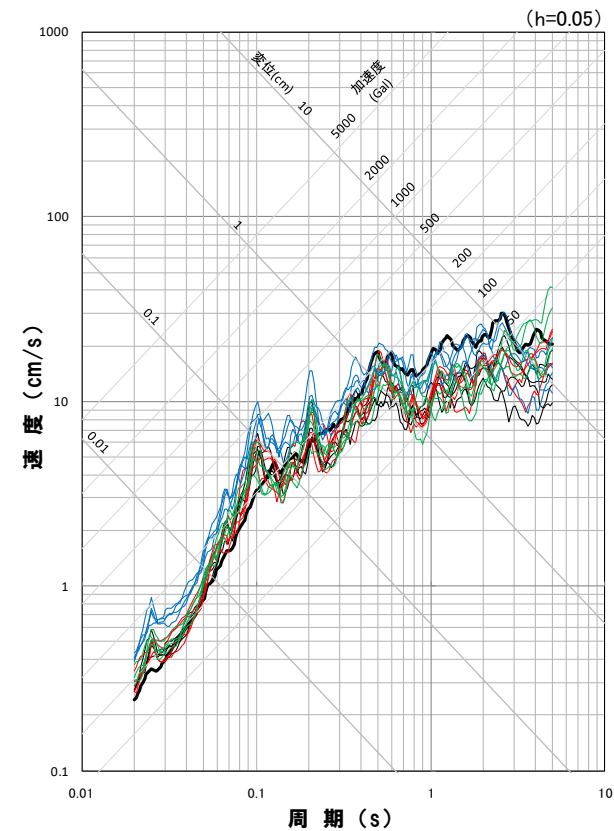
(F_B-2 断層による地震)経験的グリーン関数法を用いた地震動評価結果



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



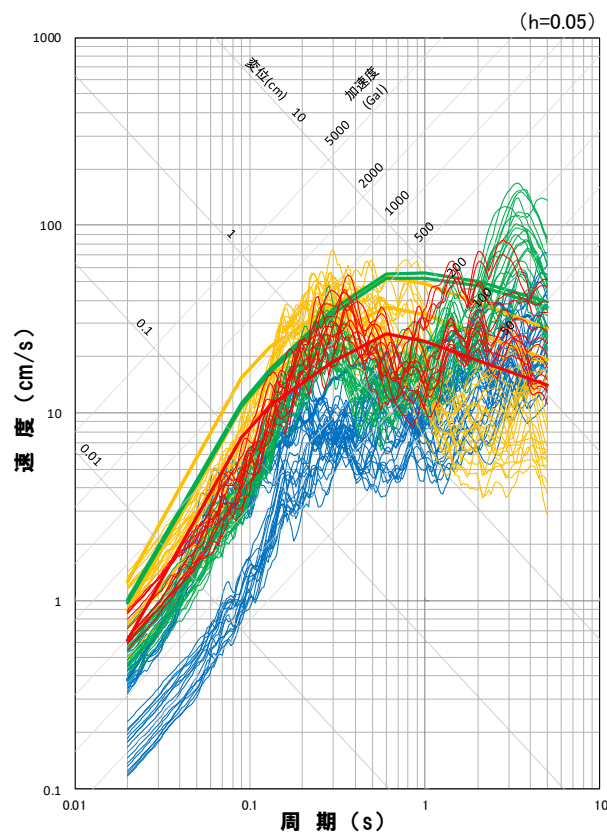
応答スペクトル図(UD方向)

地震動評価結果

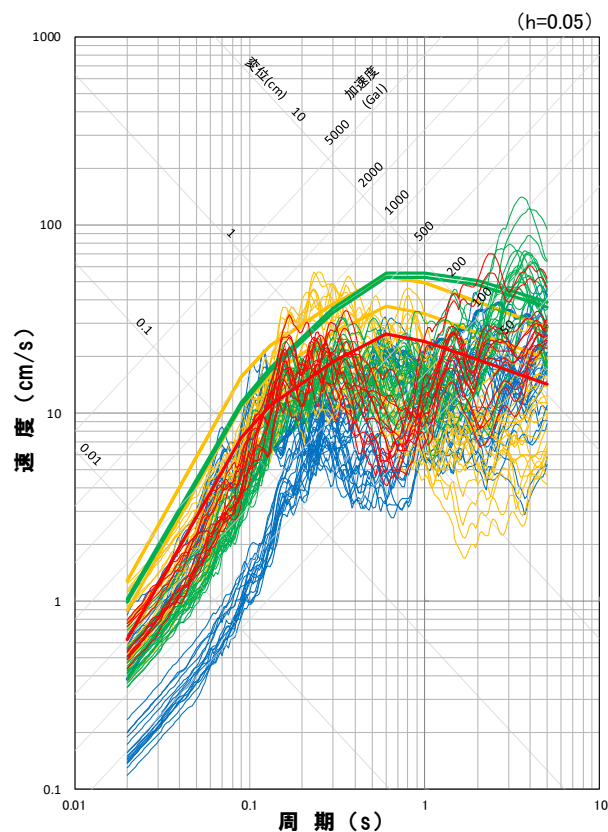
- 基本震源モデル
- 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)
- 不確かさ考慮モデル(応力降下量)
- 不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度)

※太線は応答スペクトルに基づく地震動評価結果

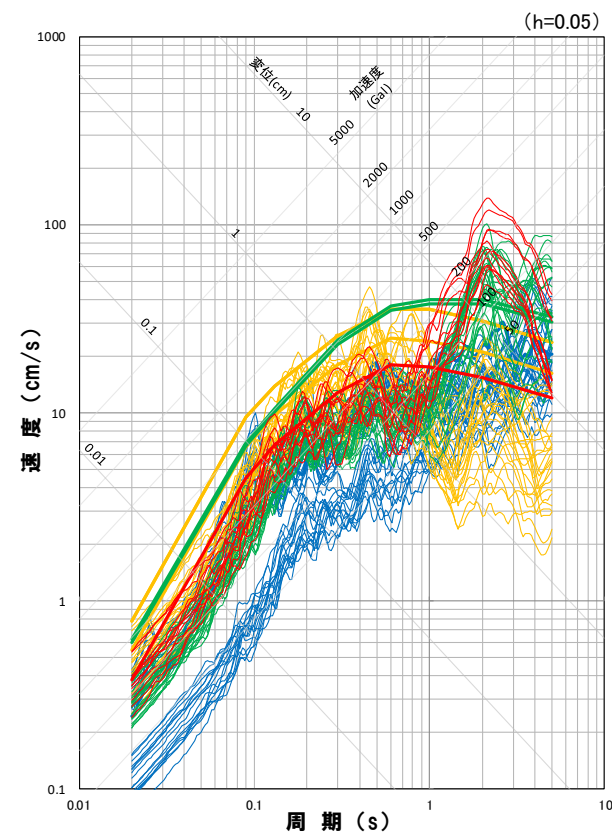
【参考】検討用地震の地震動評価結果の比較



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



応答スペクトル図(UD方向)

地震動評価結果

- 尻別川断層による地震
- F_S-10 断層～岩内堆東撓曲～岩内堆南方背斜による地震
- 積丹半島北西沖の断層による地震
- F_B-2 断層による地震

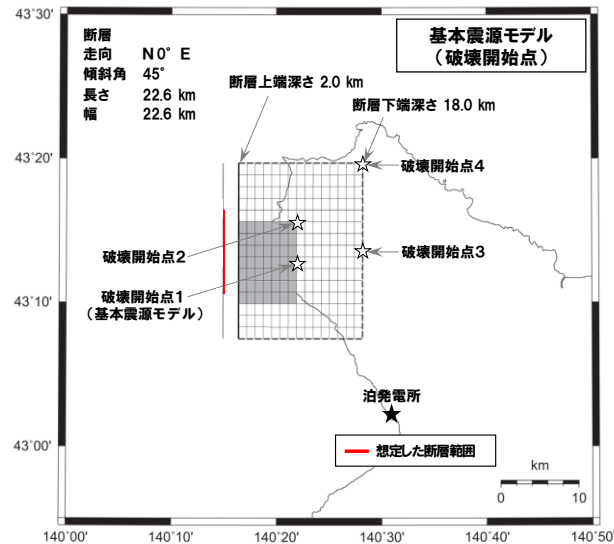
※太線は応答スペクトルに基づく地震動評価結果

5. 參考資料

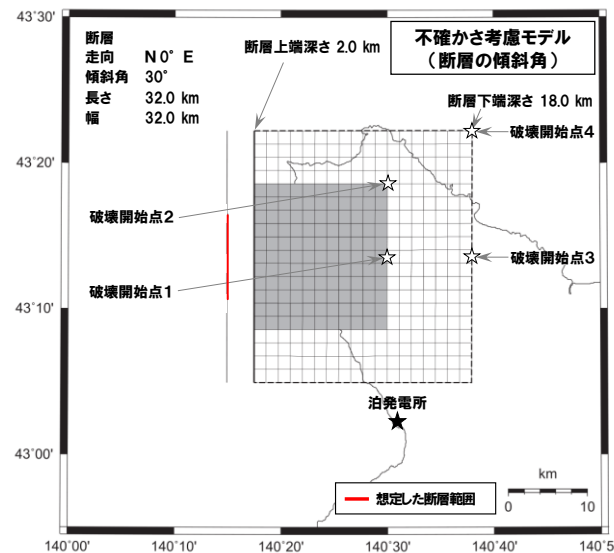
5.1 積丹半島北西沖の断層による地震の比較

○平成29年7月28日審査会合における地震動評価と比較を行い、より安全側の評価となっていることを確認する。

震源モデル(平成29年7月28日審査会合)



等価震源距離 26km



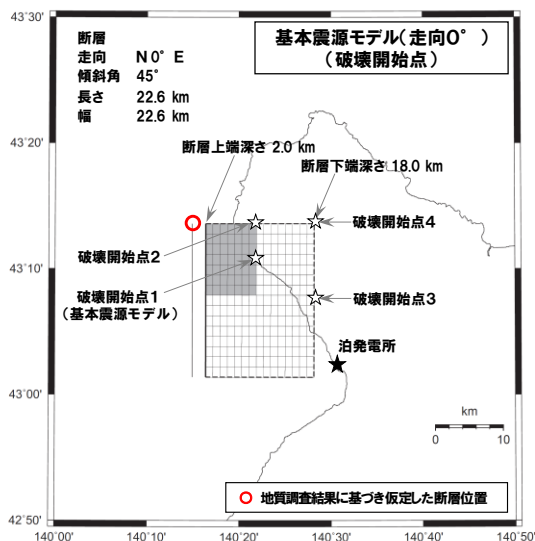
等価震源距離 23km

(平成29年7月28日審査会合)

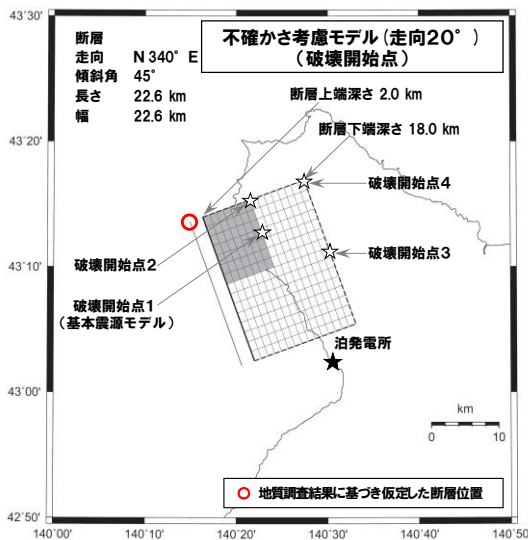
5. 参考資料

5.1 積丹半島北西沖の断層による地震の比較

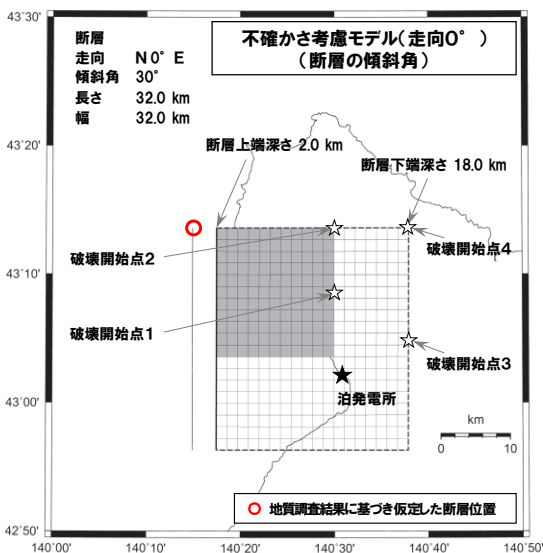
震源モデル(今回評価)



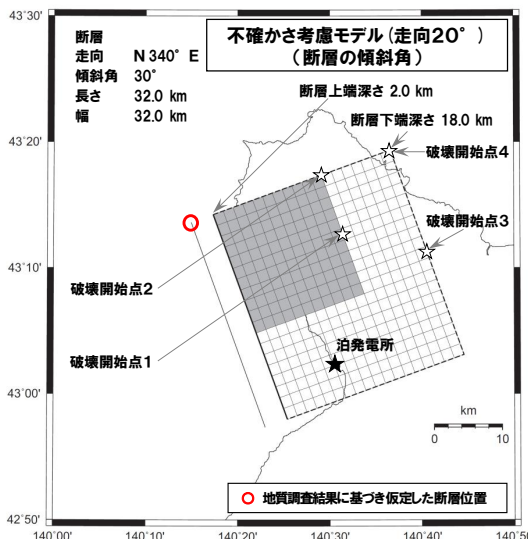
等価震源距離 21km



等価震源距離 21km



等価震源距離 17km



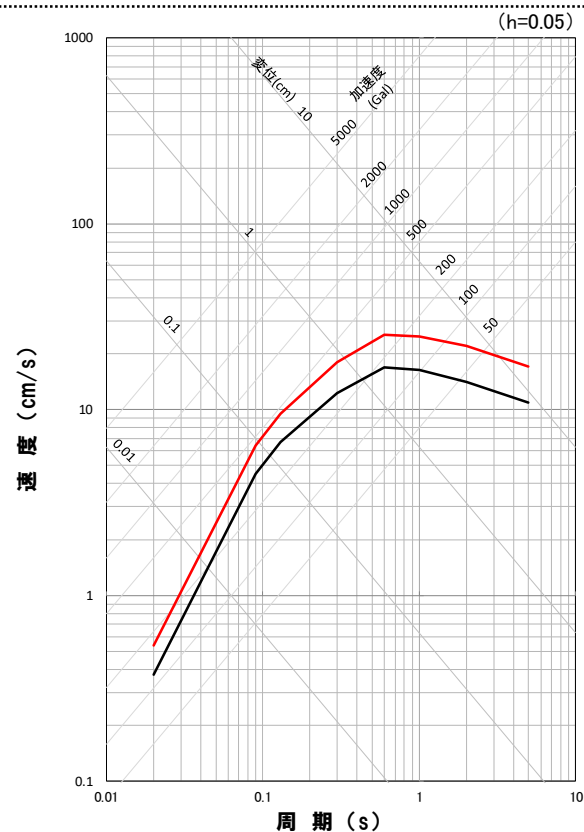
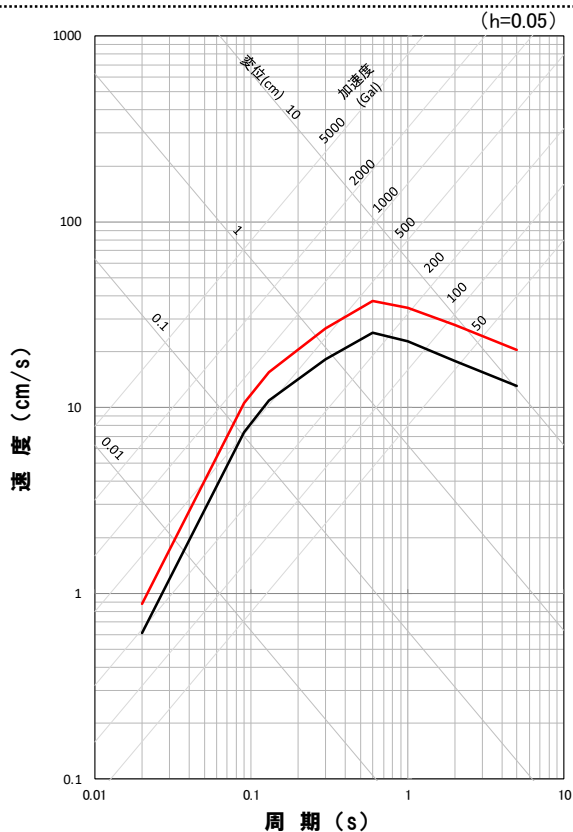
等価震源距離 17km

○地震動評価における断層面を安全側に敷地に近づくように設定したことで等価震源距離が近づくとともに、地震動評価への影響を考慮して複数ケースの走向を設定することとした。

5. 参考資料

5.1 積丹半島北西沖の断層による地震の比較

応答スペクトルに基づく地震動評価結果(平成29年7月28日審査会合)

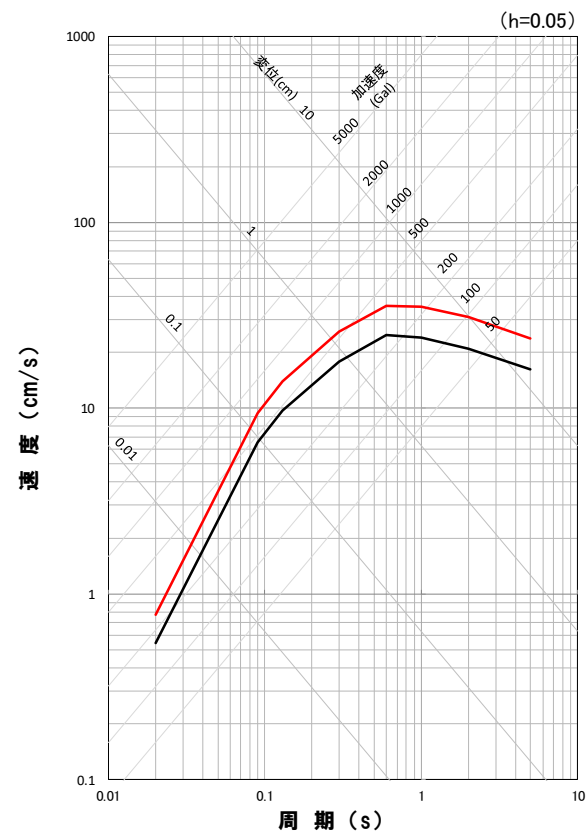
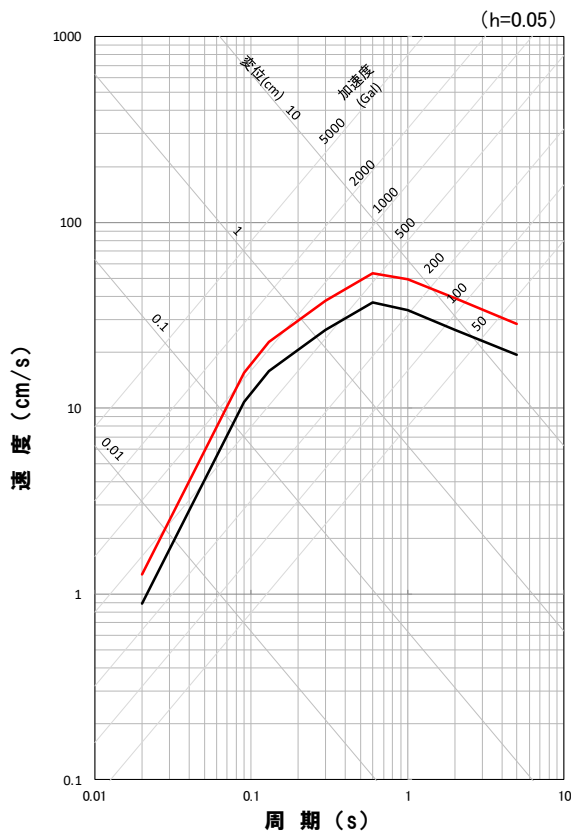


— 基本震源モデル
 — 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)

5. 参考資料

5.1 積丹半島北西沖の断層による地震の比較

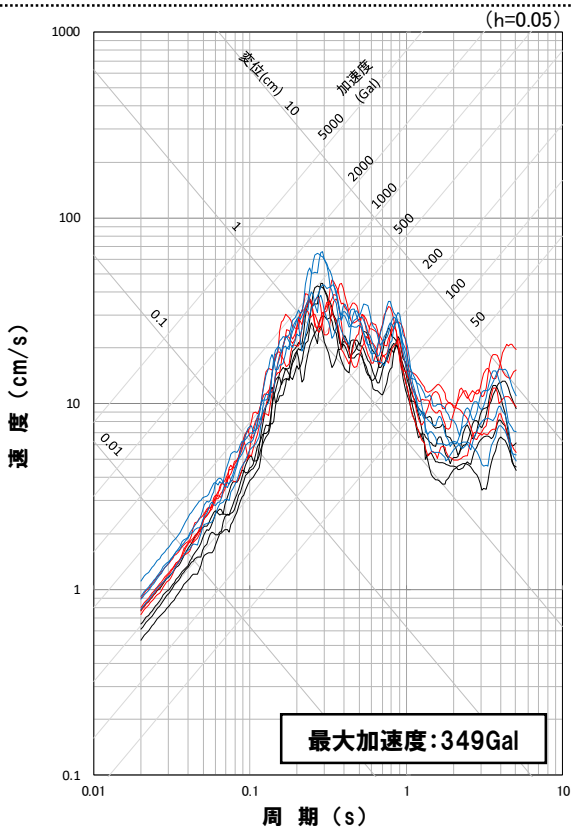
応答スペクトルに基づく地震動評価結果(今回評価)



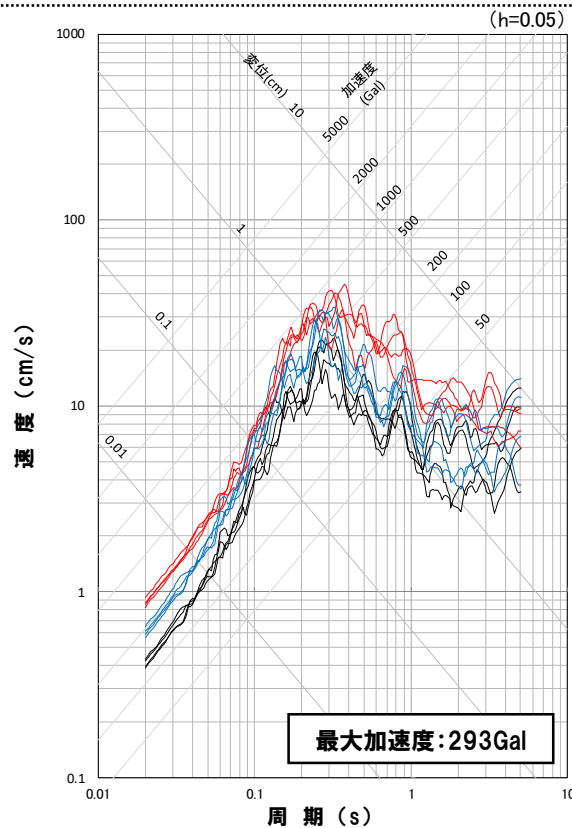
— 基本震源モデル
 — 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)

5.1 積丹半島北西沖の断層による地震の比較

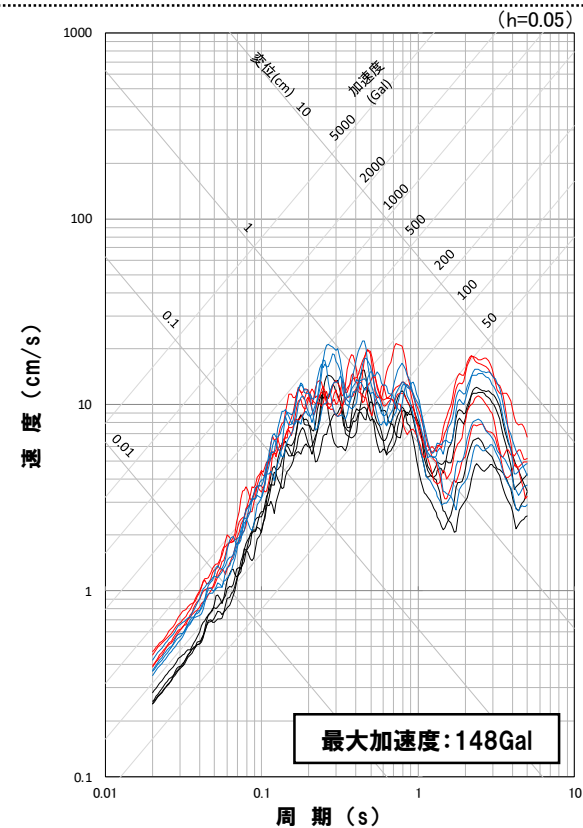
断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(平成29年7月28日審査会合)



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



応答スペクトル図(UD方向)

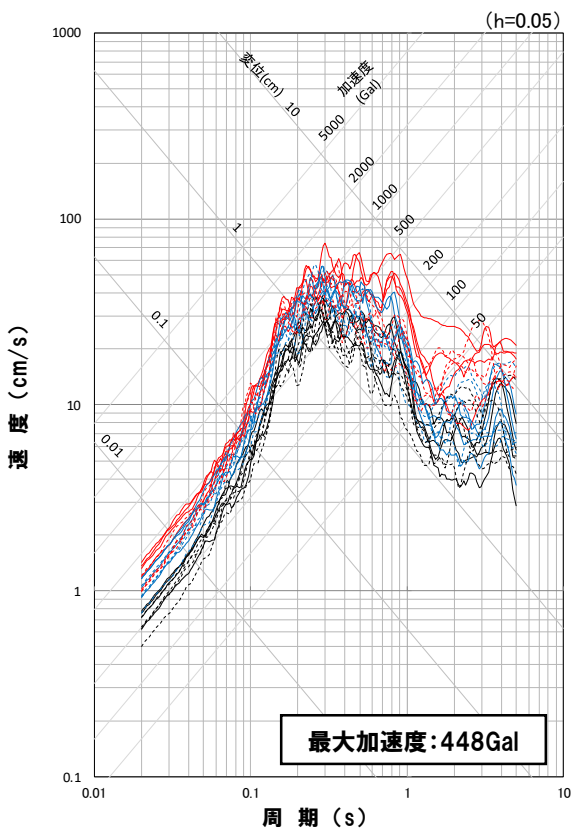
地震動評価結果

- 基本震源モデル
- 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)
- 不確かさ考慮モデル(応力降下量)

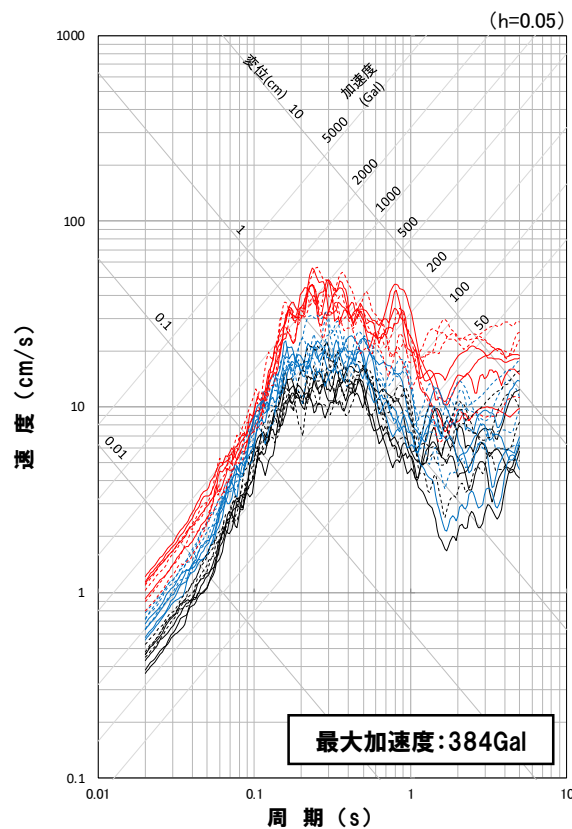
5. 参考資料

5.1 積丹半島北西沖の断層による地震の比較

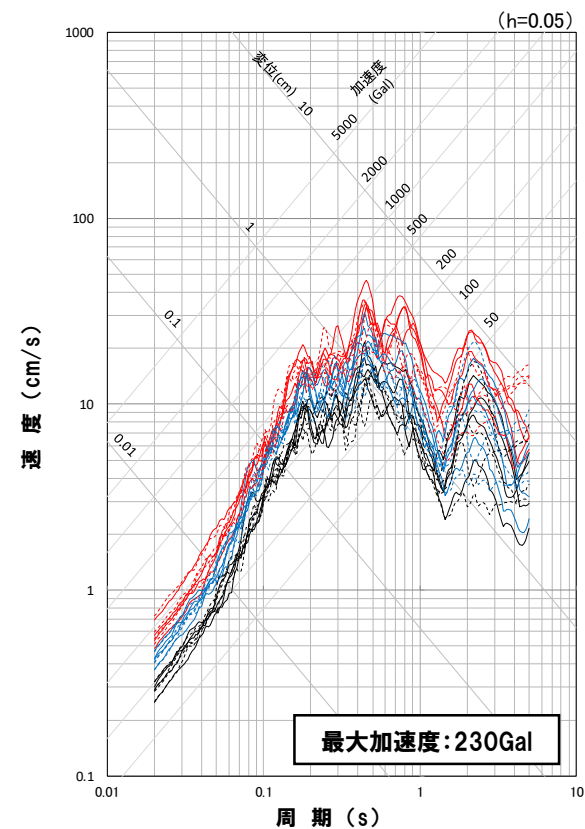
断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(今回評価)



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



応答スペクトル図(UD方向)

地震動評価結果

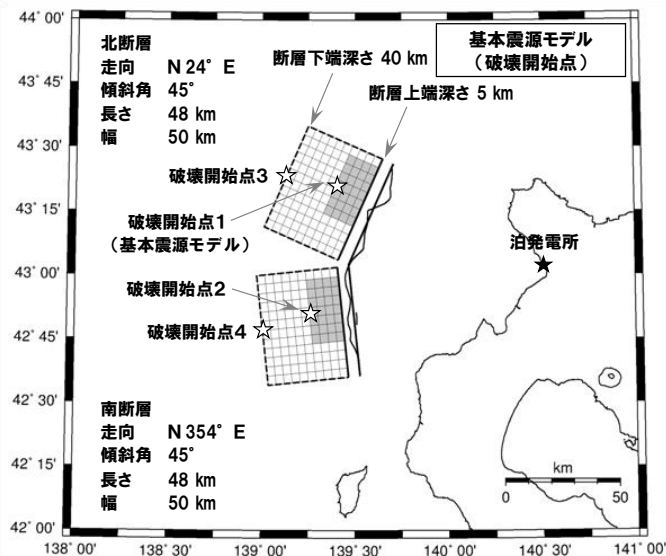
- 基本震源モデル(走向0°)
- 不確かさ考慮モデル(走向0°)(断層の傾斜角)
- 不確かさ考慮モデル(走向0°)(応力降下量)
- - - 不確かさ考慮モデル(走向20°)
- - - 不確かさ考慮モデル(走向20°)(断層の傾斜角)
- - - 不確かさ考慮モデル(走向20°)(応力降下量)

○断層面を安全側に設定したことで応答スペクトルおよび最大加速度が大きくなった。(最大加速度で1.3~1.6倍)

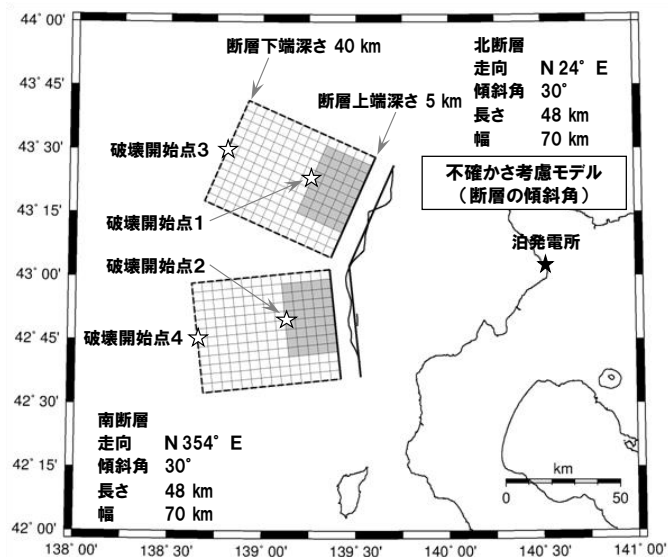
5.2 F_B-2 断層による地震の比較

○平成27年12月25日審査会合における地震動評価と比較を行い、安全側の評価となっていることを確認する。

震源モデル(平成27年12月25日審査会合)



断層面積 4800.0km²

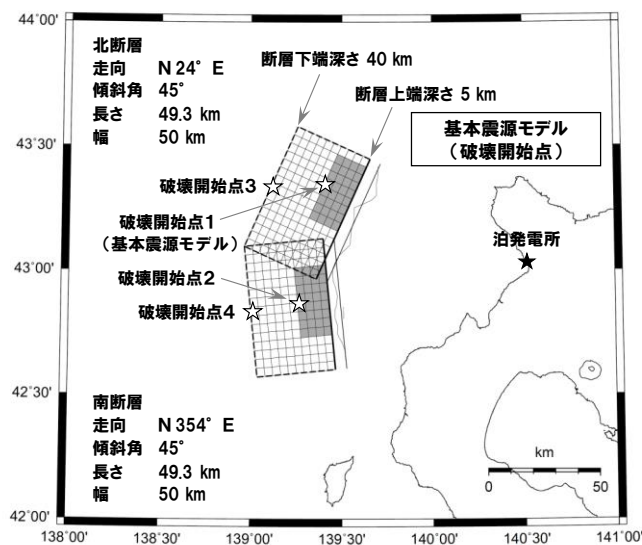
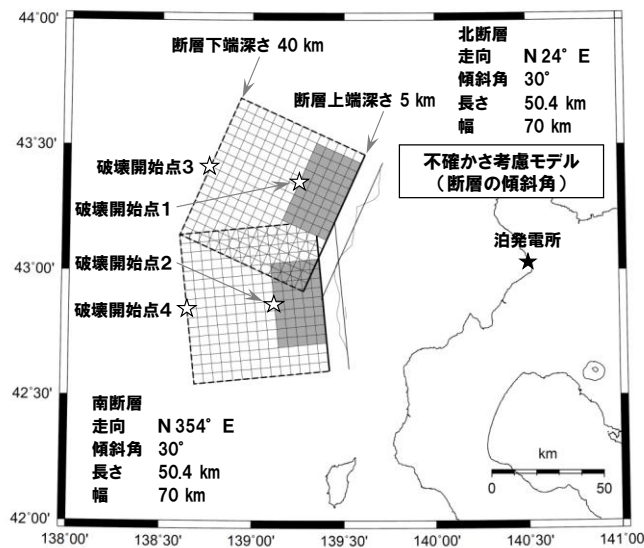


断層面積 6720.0km²

(平成27年12月25日審査会合)

5.2 F_B -2断層による地震の比較

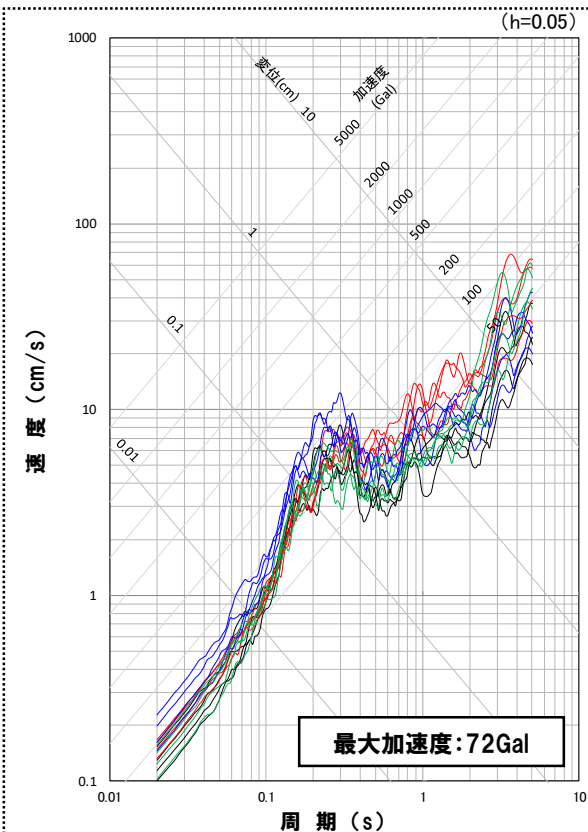
震源モデル(今回評価)

断層面積 5406.4km²断層面積 8186.9km²

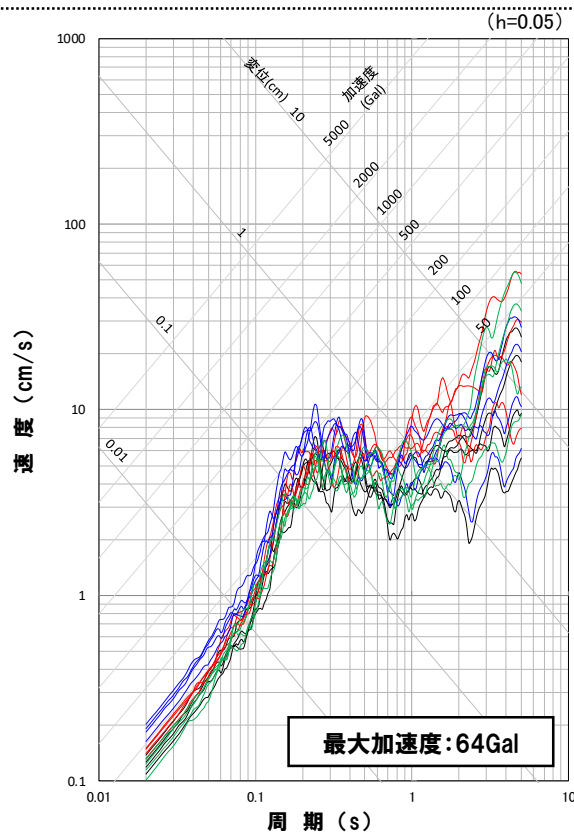
○北断層と南断層の断層間に断層を拡張して接合する接合モデルを採用することで断層面積が1.1~1.2倍となった。

5.2 F_B -2断層による地震の比較

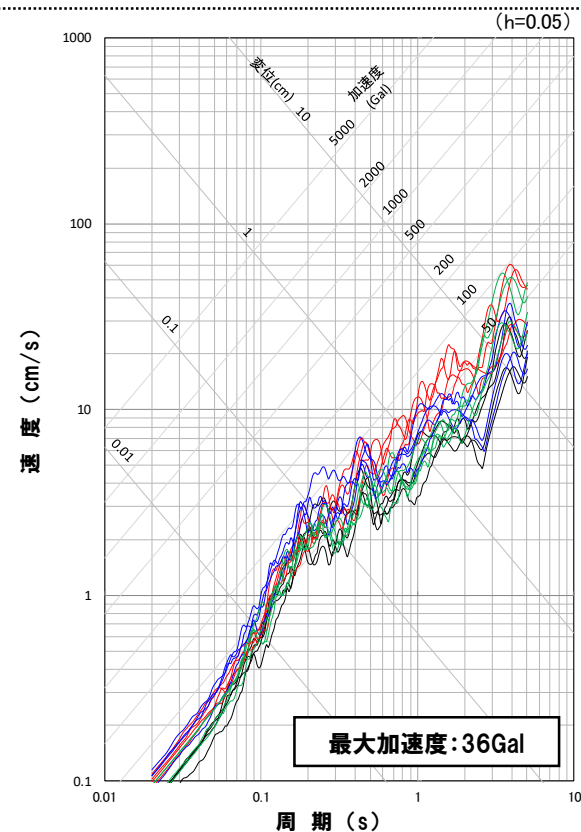
断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(平成27年12月25日審査会合)



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



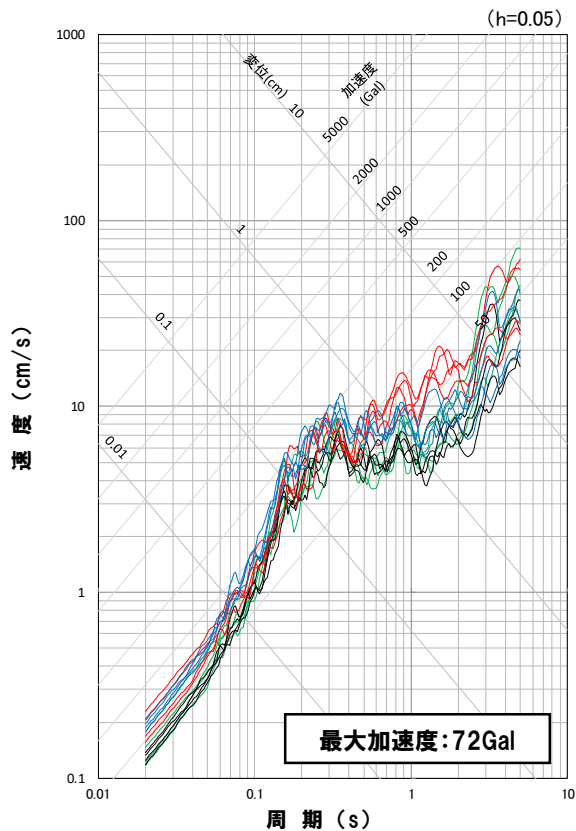
応答スペクトル図(UD方向)

地震動評価結果

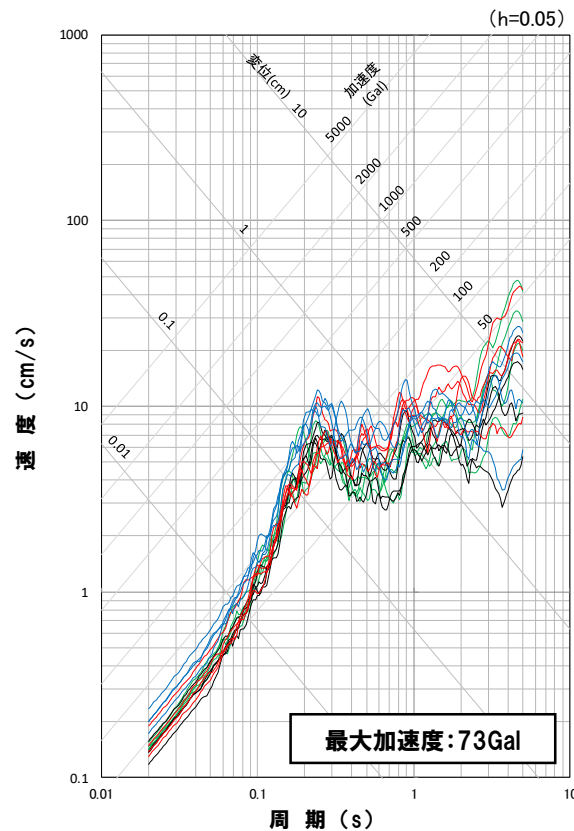
- 基本震源モデル
- 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)
- 不確かさ考慮モデル(応力降下量)
- 不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度)

5.2 F_B -2断層による地震の比較

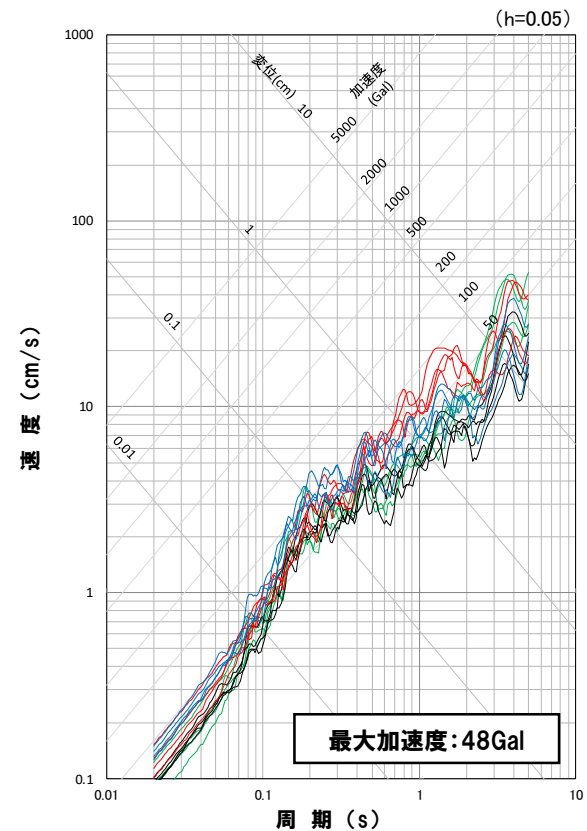
断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(今回評価)



応答スペクトル図(NS方向)



応答スペクトル図(EW方向)



応答スペクトル図(UD方向)

地震動評価結果

- 基本震源モデル
- 不確かさ考慮モデル(断層の傾斜角)
- 不確かさ考慮モデル(応力降下量)
- 不確かさ考慮モデル(破壊伝播速度)

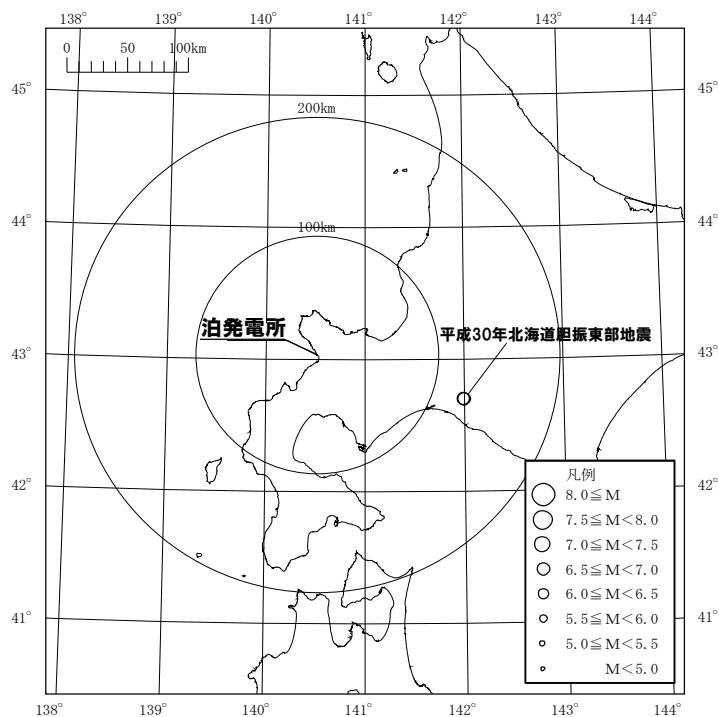
○接合モデルに「レシピ」(2020)を適用し, 応答スペクトルおよび最大加速度が大きくなった。(最大加速度で1.0~1.3倍)

5.3 平成30年北海道胆振東部地震に関する検討

○平成30年北海道胆振東部地震の観測記録を用いて、敷地地盤の振動特性に関する検討結果(平成26年3月12日審査会合)との比較を行う。

平成30年北海道胆振東部地震の概要

地震名	発生年月日	震央位置		深さ (km)	マグニチュード M	震央距離 (km)
		東経(°)	北緯(°)			
平成30年北海道胆振東部地震	2018.9.6	142.007°	42.690°	37	6.7	128



観測記録の最大加速度

	1, 2号炉観測点 最大加速度(Gal)			3号炉観測点 最大加速度(Gal)			
	NS	EW	UD	NS	EW	UD	
標高+10m	9	9	—	標高+2.3m	5	8	6
標高+2.3m	7	7	5	標高-90m	6	5	6
標高-90m	4	5	4	標高-250m	6	5	5
標高-250m	—※	—※	4				

※標高-250m観測点のNS, EW方向は欠測

5.3 平成30年北海道胆振東部地震に関する検討

○1, 2号炉観測点, 3号炉観測点における地震観測記録を用いて, 鉛直アレー観測点間のフーリエスペクトルの比による分析を行い, 地震の到来方向による特異な増幅傾向の有無および敷地地盤の傾斜構造による特異な増幅傾向の有無について確認する。

地震の到来方向による影響検討

検討対象地震の諸元

1, 2号炉観測点

No.	方位	地名または地震名	M	震央距離(km)	最大加速度(Gal) 1, 2号炉観測点 (標高+2.3m)		
					NS	EW	UD
44	南	東北地方太平洋沖地震	9.0	583	3	2	2
1	東	1993年釧路沖地震	7.5	313	11	5	7
34		2003年十勝沖地震	8.0	325	7	8	6
29		1994年北海道東方沖地震	8.2	583	4	5	4
35	東	十勝沖	7.1	299	3	3	2
31		根室半島沖	7.0	506	2	1	1
39	北	留萌支庁南部	6.1	150	1	2	1
2	西	1993年北海道南西沖地震	7.8	113	49	54	35
28		1993年北海道南西沖地震最大余震	6.3	131	7	5	4
4		積丹半島北西沖	5.4	86	5	11	4
15		北海道南西沖	5.2	98	3	5	2
30		1999年積丹半島北西沖	4.5	116	2	1	2
25		積丹半島北西沖	3.8	90	2	4	1
43		北海道南西沖	5.8	158	2	3	1
7		北海道南西沖	4.8	106	2	2	1
21		積丹半島北西沖	4.3	102	2	4	2
16		北海道南西沖	4.7	107	1	2	1
3		積丹半島北西沖	4.7	81	1	2	1
11	積丹半島北西沖	4.1	81	1	2	0.4	

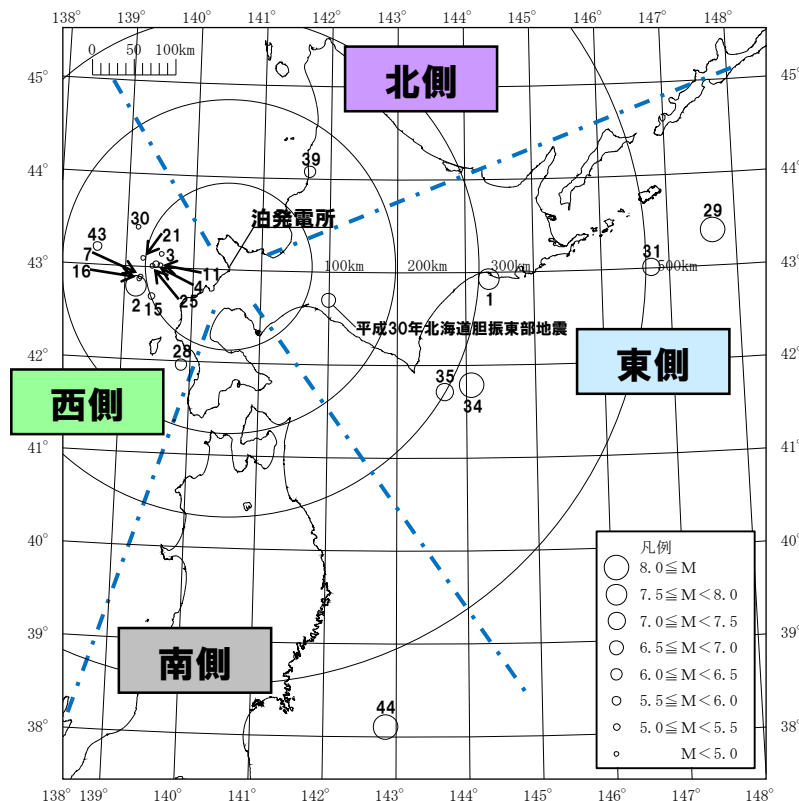
東	平成30年北海道胆振東部地震	6.7	128	7	7	5
---	----------------	-----	-----	---	---	---

3号炉観測点

No.	方位	地名または地震名	M	震央距離(km)	最大加速度(Gal) 3号炉観測点 (標高+2.3m)		
					NS	EW	UD
44	南	東北地方太平洋沖地震	9.0	583	2	2	2
34	東	2003年十勝沖地震	8.0	325	9	8	7
35		十勝沖	7.1	299	3	3	3
31		根室半島沖	7.0	506	1	1	1
39	北	留萌支庁南部	6.1	150	1	1	1
43	西	北海道南西沖	5.8	158	1	1	1
30		1999年積丹半島北西沖	4.5	116	0.5	0.2	1

東	平成30年北海道胆振東部地震	6.7	128	5	8	6
---	----------------	-----	-----	---	---	---

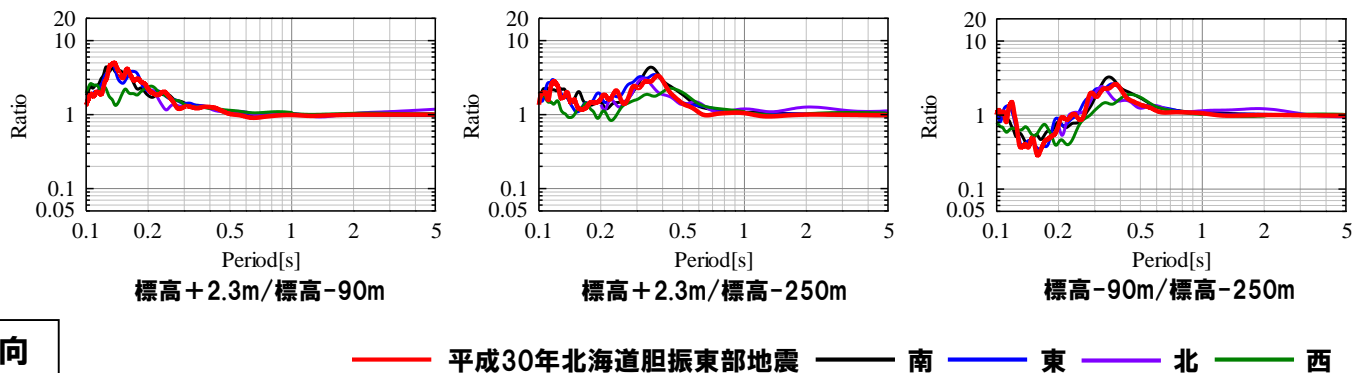
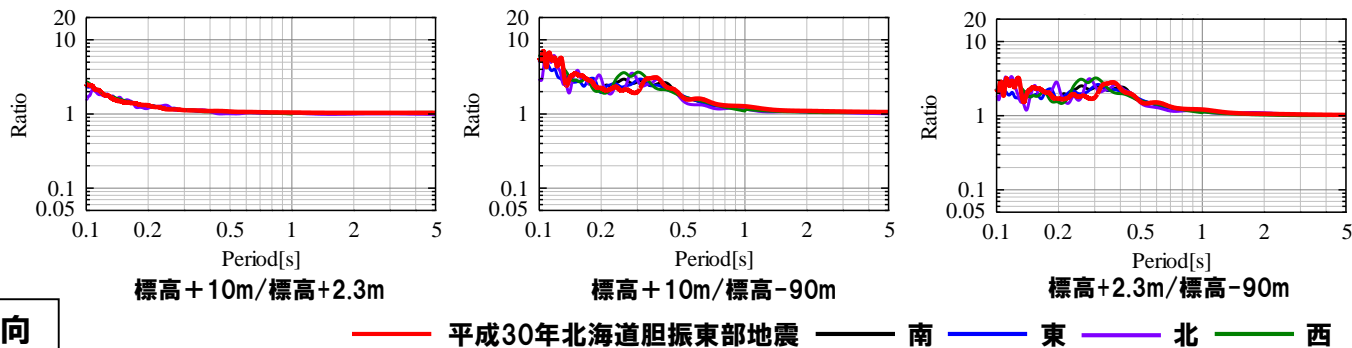
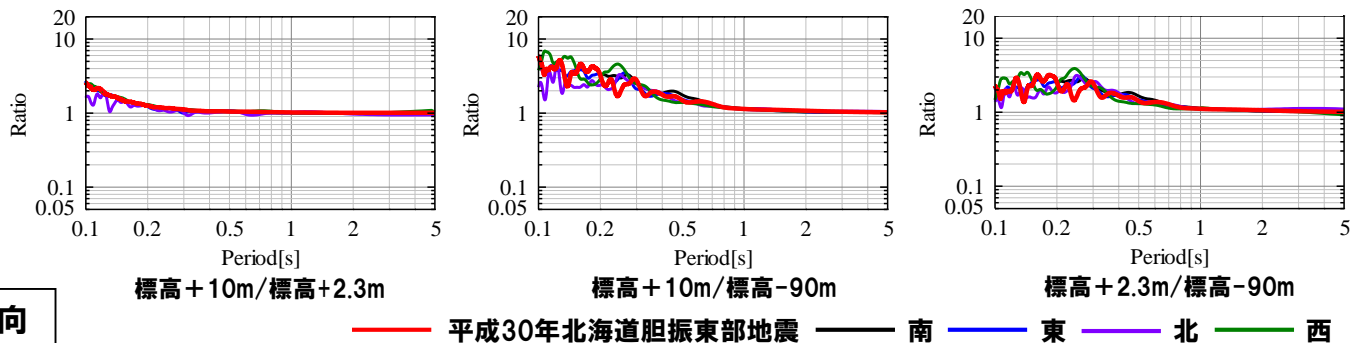
検討対象地震の震央分布図



5. 参考資料

5.3 平成30年北海道胆振東部地震に関する検討

地震の到来方向による影響検討(鉛直アレー観測点間のフーリエスペクトル比(1, 2号炉観測点))

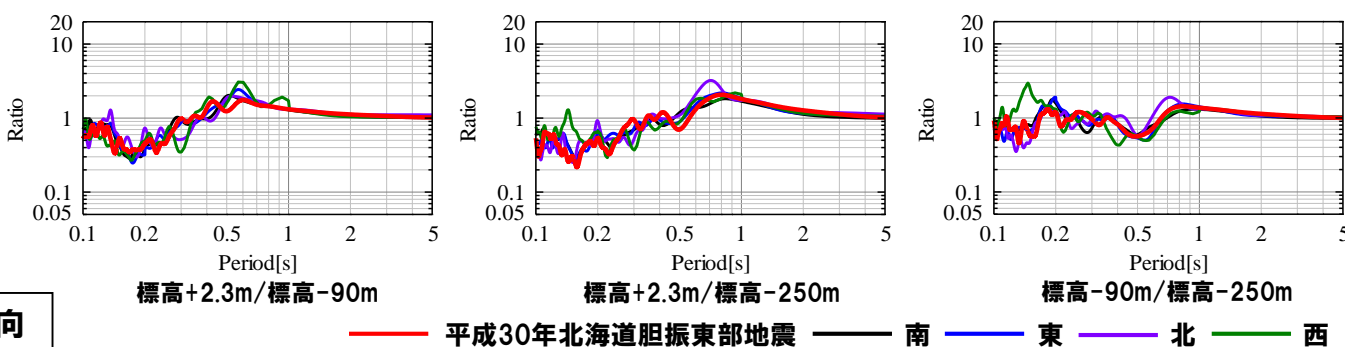


5. 参考資料

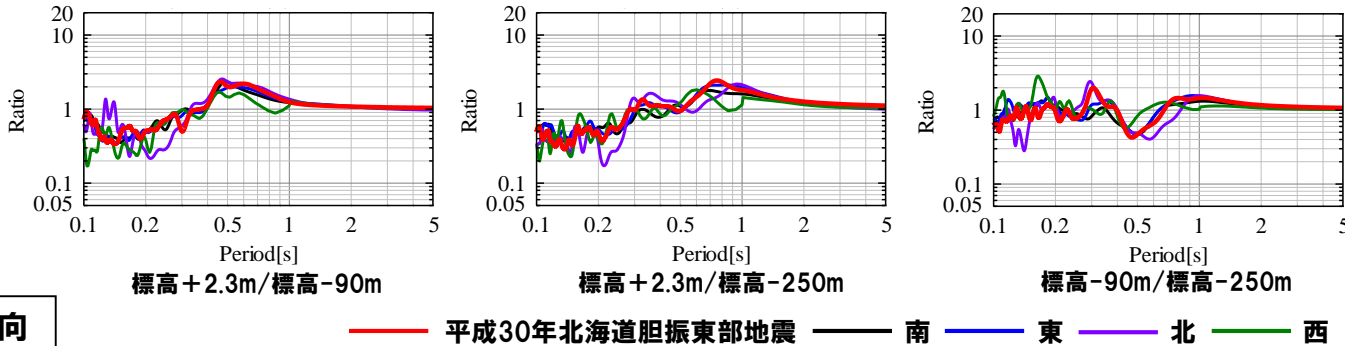
5.3 平成30年北海道胆振東部地震に関する検討

地震の到来方向による影響検討(鉛直アレー観測点間のフーリエスペクトル比(3号炉観測点))

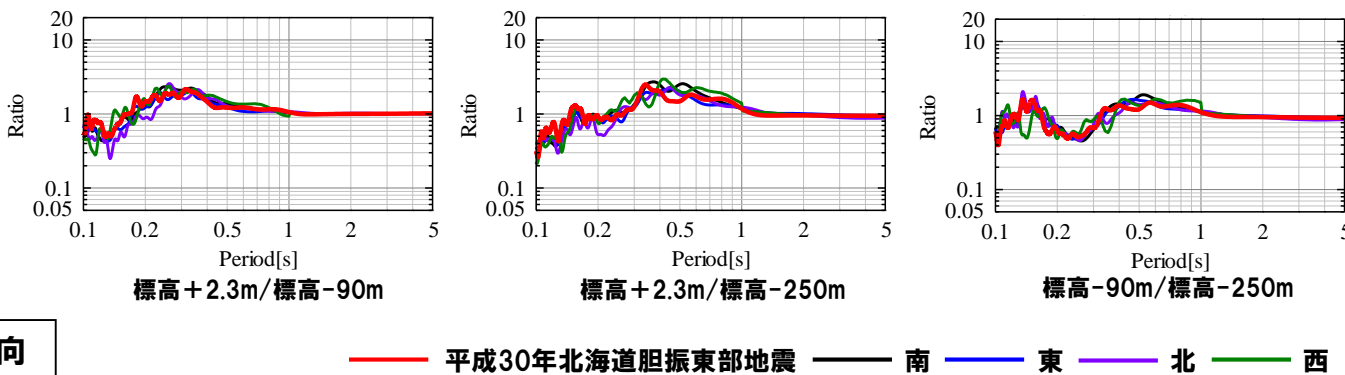
NS方向



EW方向



UD方向



○1, 2号炉観測点, 3号炉観測点とも平成30年北海道胆振東部地震は, 既往の検討結果と同様の傾向を示している。

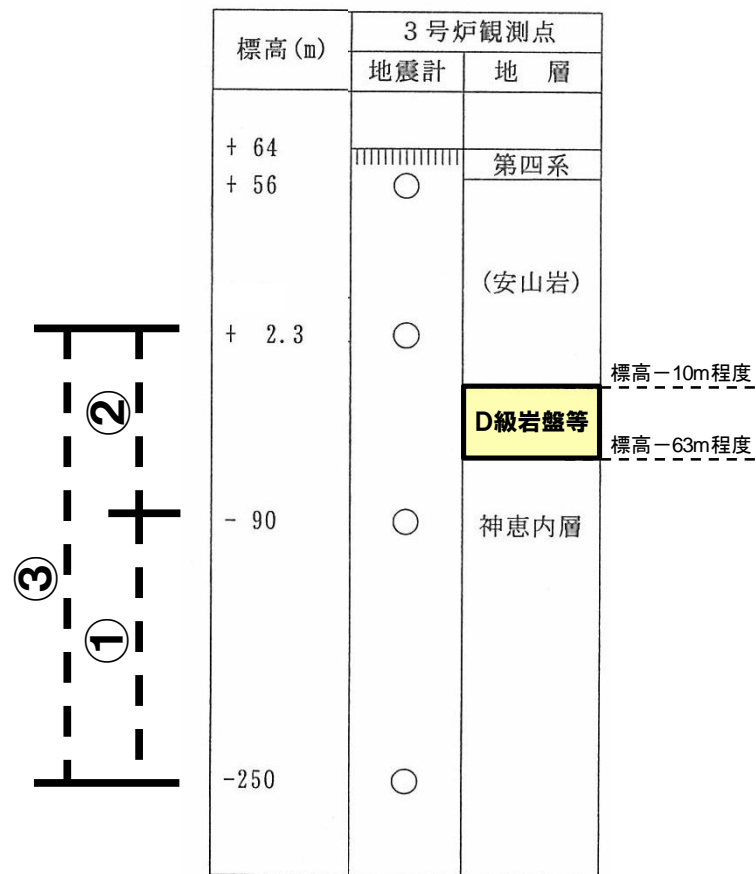
5.3 平成30年北海道胆振東部地震に関する検討

安山岩等による影響検討

○3号炉観測点における地震観測記録を用いて、鉛直アレー観測点間のフーリエスペクトルの比による地盤の増幅特性に関する分析を行い、3号炉側の地盤に分布している安山岩およびD級岩盤による特異な増幅傾向の有無について確認する。

3号炉観測点における地質の状況

○3号炉観測点では、安山岩は、標高+58m程度から標高-10m程度に分布している。また、標高-10m程度から標高-63m程度の間はD級岩盤を含む相対的に速度の低い層が分布しており、3号原子炉建屋直下の安山岩以深と同様の構成となっている。

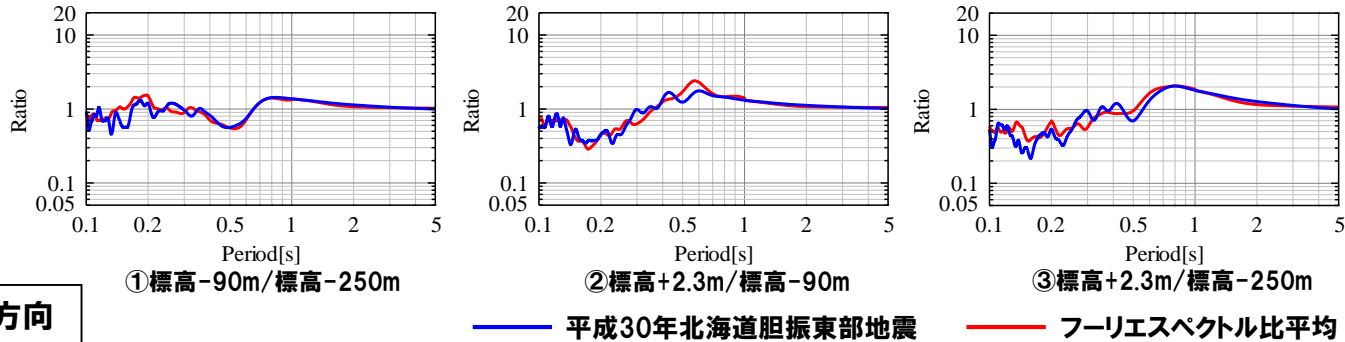


5. 参考資料

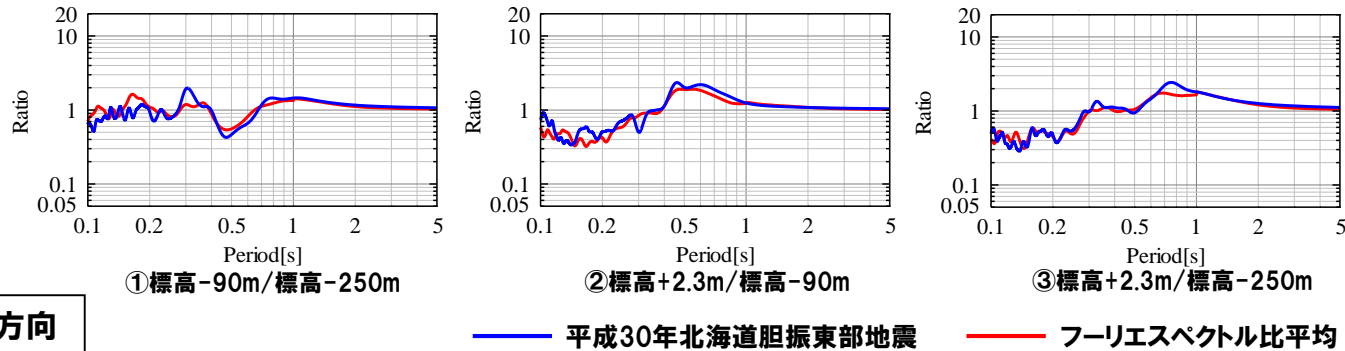
5.3 平成30年北海道胆振東部地震に関する検討

安山岩等による影響検討

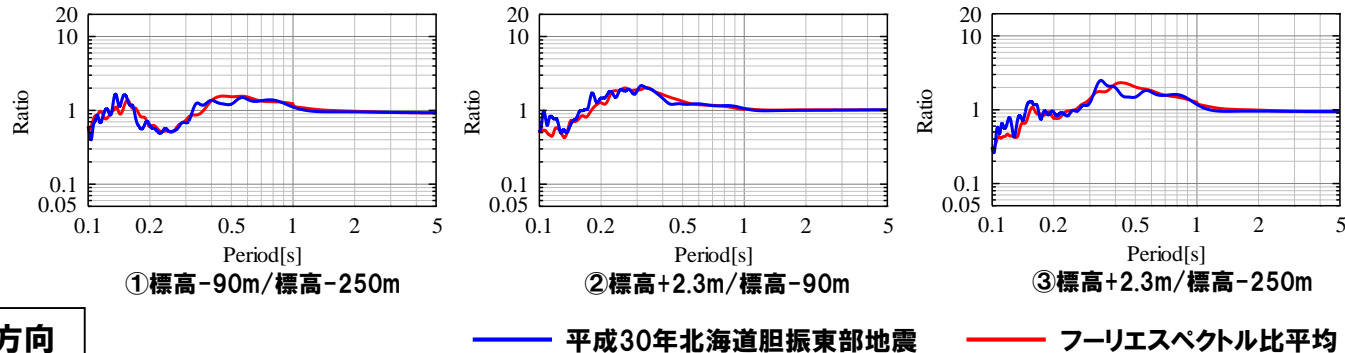
NS方向



EW方向



UD方向



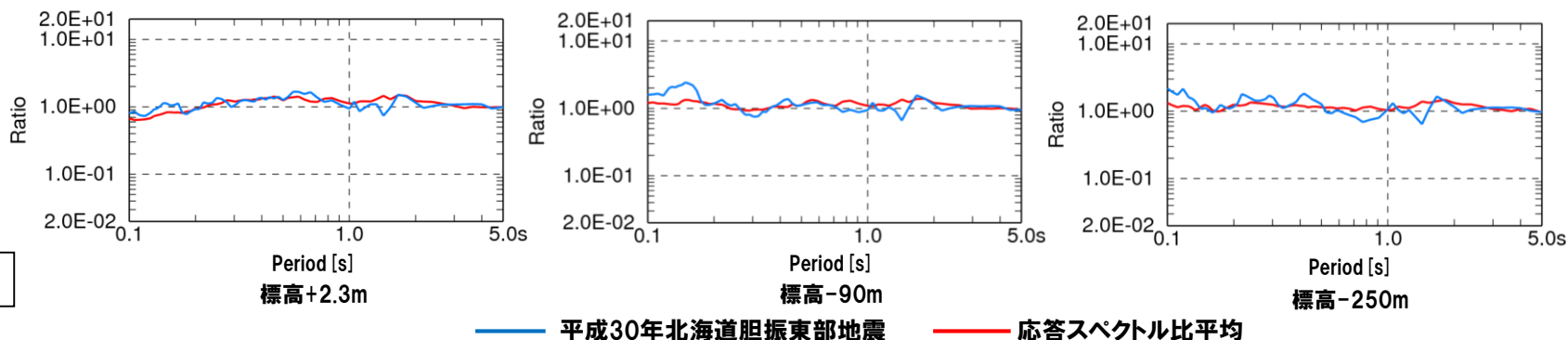
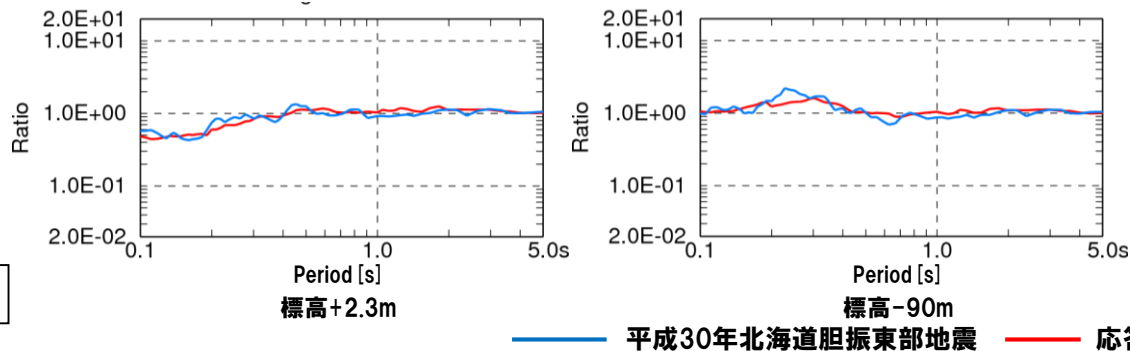
○平成30年北海道胆振東部地震は、既往の検討結果と同様の傾向を示している。

5.3 平成30年北海道胆振東部地震に関する検討

1, 2号炉観測点および3号炉観測点との応答スペクトルの比較

○1, 2号炉および3号炉における地震観測記録に基づき, 同深度観測点の応答スペクトルの比較を行い, 両観測点の地震動の関係を確認する。

深度別応答スペクトル比((3号炉観測点/1, 2号炉観測点)の平均)



○平成30年北海道胆振東部地震は, 既往の検討と同様の傾向を示している。

○以上のことから, 平成30年北海道胆振東部地震は, いずれの検討においても既往の検討結果と同様の傾向を示しており, 敷地地盤の振動特性に関する評価結果に影響を与えないことを確認した。

参考文献

- 地震調査委員会(2020):震源断層を特定した地震の強震動予測手法(「レシピ」)(令和2年3月6日),地震調査研究推進本部
- 地震調査委員会(2009):「全国地震動予測地図」技術報告書,地震調査研究推進本部
- 入倉孝次郎・三宅弘恵(2001):シナリオ地震の強震動予測,地学雑誌,110,849-875
- Murotani,S., S.Matsushima, T.Azuma, K.Irikura, and S.Kitagawa (2015):Scaling relations of source parameters of earthquakes occurring on inland crustal mega-fault systems, Pure and Applied Geophysics, 172, 1371-1381
- 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 Workshop on the Relations Between Seismological DATA and Seismic Engineering,Oct.16-18,Istanbul,399-408
- 宇佐美龍夫・石井寿・今村隆正・武村雅之・松浦律子(2013):日本被害地震総覧 599-2012,東京大学出版会
- 宇津徳治・嶋悦三・吉井敏尅・山科健一郎編(2001):地震の事典[第2版],朝倉書店
- 気象庁:地震年報(1923~2012)
- 気象庁ホームページ:各種データ・資料「<https://www.jma.go.jp/jma/menu/menureport.html>」
- 村松郁栄(1969):震度分布と地震のマグニチュードとの関係,岐阜大学教育学部研究報告,自然科学,第4巻,第3号,168-176
- 勝又讓・徳永規一(1971):震度IVの範囲と地震の規模および震度と加速度の対応,験震時報,第36巻,第3,4号,1-8
- 松田時彦(1975):活断層から発生する地震の規模と周期について,地震 第2輯,第28巻,269-283
- 物理探査ハンドブック(1999):公益社団法人物理探査学会
- 太田外気晴・丹羽正徳・高橋克也・八幡夏恵子(1985):物理探査と室内試験から評価されるVp, Vs及びポアソン比の関係,日本地震学会講演予稿集,1985年春季大会, B12, 108
- 独立行政法人 防災科学技術研究所(2005):石狩低地東縁断層帯の地震を想定した地震動予測地図作成手法の検討,防災科学技術研究所研究資料 第283号
- 佐藤智美・川瀬博・佐藤俊明(1994a):ボアホール観測記録を用いた表層地盤同定手法による工学的基盤波の推定及びその統計的経時特性,日本建築学会構造系論文集,461,19-28
- Mendoza,C.,and E.Fukuyama(1996):The July 12,1993,Hokkaido-Nansei-Oki,Japan,earthquake : coseismic slip pattern from strong-motion and teleseismic recordings, Journal of Geophysical Research,Vol.101, No.B1,pp.791-801,1996
- 地震調査委員会(2003):日本海東縁部の地震活動の長期評価,地震調査研究推進本部
- 染井一寛・浅野公之・岩田知孝(2010):ひずみ集中帯内外で発生した地殻内地震系列間の震源特性の比較,第13回日本地震工学シンポジウム
- 気象庁,消防庁(2009):震度に関する検討会報告書
- 地震調査委員会(2014):「全国地震動予測地図2014年版~全国の地震動ハザードを概観して~」,地震調査研究推進本部
- 大久保泰邦(1984):全国のキュリー点解析結果,地質ニュース,362-10,12-17

参考文献

- K.Dan, T.Watanabe and T.Tanaka(1989):A SEMI-EMPIRICAL METHOD TO SYNTHESIZE EARTHQUAKE GROUND MOTIONS BASED ON APPROXIMATE FAR-FIELD SHEAR-WAVE DISPLACEMENT,Journal Of Structural and Construction Engineering (Transactions of AIJ),No.396,27-36
- 東京電力株式会社(2009):「第1-2号 耐震スペクトルの適用性検討」『原子力安全委員会「応答スペクトルに基づく地震動評価」に関する専門家との意見交換会』
- Kamae,K and K.Irikura(1992):Prediction of site-specific strong ground motion using semi-empirical methods, Proceeding of the 10th W.C.E.E., Vol.2, pp.801-806
- 香川敬生(2004):ハイブリッド合成法に用いる統計的グリーン関数法の長周期帯域への拡張, 日本地震工学会論文集, 第4巻, 第2号
- Aki, K., and P.G.Richards(1980):"Quantitative seimology, Theory and Methods", Volume II, W.H.Freeman and Company, San Francisco, pp.803-805
- Boore, D.M.and Boatwright, J.(1984):Average Body-wave Radiation Coefficients, Bulletin of the Seismological Society of America, Vol.74, No.5, pp.1615-1621
- 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出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, 545, 51-62
- 中村洋光・宮武隆(2000):断層近傍強震動シミュレーションのための滑り速度時間関数の近似式, 地震, 第2輯, 第53巻, 1-9
- David M.Boore(1983):Stochastic Simulation of High-Frequency Ground Motions based on Seismological Models of the Radiated Spectra. Bulletin of Seismological Society of America, Vol.73, pp.1865-1894
- Geller, R.J.(1976):Scaling relations for earthquake source parameters and magnitudes, Bulletin of the Seismological Society of America, 66, 1501-1523
- 佐藤智美・川瀬博・佐藤俊明(1994b):表層地盤の影響を取り除いた工学的基盤波の統計的スペクトル特性, 仙台地域のポ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, 462, 79-89
- 武村雅之(1990):日本列島およびその周辺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報, 第43巻, 257-265
- 武村雅之(1998):日本列島における地殻内地震のスケーリング則—地震断層の影響および地震被害との関連—, 地震, 第2報, 第51巻, 221-228
- Starr,A.T.(1928):Slip in a crystal and rupture in a solid due to shear, Proceedings of the Cambridge Philosophical Society, Vol.24, 489-501
- Paul Somerville, Kojiro Irikura, Robert Graves, Sumio Sawada, David Wald, Norman Abrahamson, Yoshinori Iwasaki, Takao Kagawa, Nancy Smith, and Akira Kowada(1999):Characterizing Crustal Earthquake Slip Model for the Prediction of Strong Ground Motion. Seismological Research Letters, Vol.70, No.1, pp.59-80

- 壇一男・入江紀嘉・具典淑・島津奈緒未・鳥田晴彦(2015):長大な逆断層による内陸地震の断層パラメータの設定方法の提案, 日本建築学会構造系論文集, 707, 47-57
- Fujii,Y. and M.Matsu'ura,(2000):Regional Difference in Scaling Laws for Large Earthquakes and its Tectonic Implication, Pure and Applied Geophysics, 157, 2283-2302
- 宮腰研・PETUKHIN Anatoly(2003):すべりの時空間的不均質性のモデル化, 科学技術振興調整費報告書「地震災害軽減のための強震動予測マスターモデルに関する研究」
- Satake,K(1986):Re-examination of the 1940 Shakotan-Oki earthquake and the fault parameters of the earthquakes along the eastern margin of the Japan Sea, Phys. Earth Planet. Inter., 43, 137-147
- Fukao,Y. and M.Furumoto(1975):MECHANISM OF LARGE EARTHQUAKES ALONG THE EASTERN MARGIN OF THE JAPAN SEA. Tectonophysics,25,247-266
- Yasumaro Kakehi and Kojiro Irikura(1997):High-Frequency Radiation Process during Earthquake Faulting — Envelope Inversion of Acceleration Seismograms from the 1993 Hokkaido-Nansei-Oki, Japan, Earthquake. Bulletin of the Seismological Society of America, Vol.87, No.4, pp.904-917
- 大竹政和・平朝彦・太田陽子(2002):日本海東縁の活断層と地震テクトニクス, 東京大学出版会
- 岩田知孝・釜江克宏・入倉孝次郎(1994):近地強震記録を用いた1993年北海道南西沖地震最大余震(1993/8/8 M_{JMA} 6.3)の震源過程, 月刊海洋, 号外No.7, 80-87