資料1-1

泊発電所3号炉 震源を特定せず策定する地震動について

令和4年10月21日 北海道電力株式会社



2

E	次

1. 全国共通に考慮すべき地震動(Mw6.5程度未満の地震) 1. 1 2004年北海道留萌支庁南部地震 1. 2 標準広答スペクトルを考慮した地震動	5 7 45
1.2 標準心督へいりいんを考慮した地震動 2. 地域性を考慮する地震動(Mw6.5程度以上の地震)・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	43 147
2.1 2000年鳥取県西部地震 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	149 155
3. 震源を特定せず策定する地震動の設定 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	288
参考文献 ••••••••••••••••••••••••••••••••••••	290

これまでの経緯について



動として岩手・宮城内陸地震を震源を特定せず策定する地震動として考慮する。

▶ 北海道留萌支庁南部地震のK-NET港町の基盤地震動に基づく地震動

> 標準応答スペクトルを考慮した地震動として, 乱数位相を用いた模擬地震波

≻ 岩手・宮城内陸地震の栗駒ダム, KiK-net金ヶ崎, KiK-net一関東(水平)の基盤地震動に基づく地震動

○なお, 平成27年10月審査会合以降の地震動評価に関する知見や他サイトの審査実績を確認し, これまでの地震動評価結果が変わ らないことを確認している。

※平成26年2月20日第83回審査会合において説明したMw6.5未満の14地震のうち北海道留萌支庁南部地震を除く13地震の検 討内容については,参考資料1.に示す。

【 震源を特定せず策定する地震動 】					
○全国共通に考慮すべき地震動(Mw6.5程度未満の地震)					
【2004年北海道留萌支庁南部地震】 > 北海道留萌支庁南部地震のK-NET港町の観測記録について、 ボーリング等の地質調査データに基づくはぎとり解析を実施し、 基盤地震動の算定を実施 > 基盤地震動の検討結果を踏まえて、保守性を考慮した地震動を 震源を特定せず策定する地震動に考慮		【標準応答スペクトルを考慮した地震動】 → 地震基盤相当面における標準応答スペクトルに適合する模擬 地震波を複数の手法により検討 → 複数の手法を用いた検討結果を踏まえ, 乱数位相を用いた模 擬地震波を, 震源を特定せず策定する地震動に考慮			
〇地域性を考慮する地震動(Mw6.5程度以上の地震)					
【2000年鳥取県西部地震】 > 鳥取県西部地震の震源域と敷地周辺は,地域差 が認められることから,観測記録収集対象外とす る	【2008年岩手・宮城内陸地震】 > 岩手・宮城内陸地震の震源域と敷地周辺は、地域差は認められるものの、 一部で類似点も認められる > 更なる安全性向上の観点から、より保守的に岩手・宮城内陸地震を観測記 録収集対象として選定				
	 → 観測記録 うえで, 基 > 栗駒ダム 波の検討 する地震 	を収集し, 敷地に及ぼす影響が大きいと考えられるものを抽出した 整盤波の算定を実施 , KiK-net金ヶ崎, KiK-net一関東(水平)の観測記録に基づく基盤 結果を踏まえて, 保守性を考慮した地震動を震源を特定せず策定 動に考慮			

1. 全国共通に考慮すべき地震動(Mw6.5程度未満の地震)

検討対象

○全国共通に考慮すべき地震動(Mw6.5程度未満の地震)の設定にあたり,北海道留萌支庁南部地震および標準応 答スペクトルの知見を考慮する。

1.1 2004年北海道留萌支庁南部地震

1. 全国共通に考慮すべき地震動(Mw6.5程度未満の地震)

1.1 2004年北海道留萌支庁南部地震

8

2004年北海道留萌支庁南部地震の概要



1.1.1 観測記録の収集

再揭(H26.2.20審査会合資料)

9

2004年北海道留萌支庁南部地震の観測記録

○断層最短距離30km以内の観測記録は下表の5記録であった。このうち震源近傍に位置するHKD020観測点において、最大加速度1127.2Galが観測されており、司・翠川(1999)の距離減衰式の+1σを上回る。

観測点		震源 距離 (km)	AVS30 (m/s)	最大加速度(Gal)			
				水平(NS)	水平(EW)	鉛直(UD)	
	HKD020	港町	12.1	562.7	535.7	1127. 2	368.4
K-NET (地表)	HKD024	達布	15.6	337.2	184.9	274.0	73.5
Н	HKD021	留萌	18.1	302.0	57.5	44.6	20.0
KiK-net (地表 ・地中)	RMIH05	小平西	12.5	218.1	340. 4 (57. 8)	236.1 (36.8)	66.2 (27.4)
	RMIH04	小平東	22.8	543.3	83. 0 (23. 8)	81.8 (32.7)	36.5 (25.9)



1.1.1 観測記録の収集

10

2004年北海道留萌支庁南部地震の観測記録

○K-NET観測点の観測記録のうち、HKD020観測点では、加藤ほか(2004)の応答スペクトルを大きく上回る。また、HKD024観測点の観測記録は、HKD020観測点のEW成分に包絡される。



1.1 2004年北海道留萌支庁南部地震

1.1.1 観測記録の収集

--- 加藤ほか(2004)(Vs=0.7km/s)

2004年北海道留萌支庁南部地震の観測記録

○KiK-net観測点の地表観測記録は、すべて加藤ほか(2004)の応答スペクトルに包絡される。



- --- 加藤ほか(2004)(Vp=2.0km/s)
- 加藤ほか(2004)(Vp=4.2km/s)
- RMIH05(X=12.5km)_UD
- RMIH04(X=22.8km)_UD



KiK-net各観測点による応答スペクトル(地表)と加藤ほか(2004)による応答スペクトルの比較

再揭(H26.2.20審査会合資料)

1.1.1 観測記録の収集

2004年北海道留萌支庁南部地震の観測記録

○KiK-net観測点の地中観測記録(地中×2)は、すべて加藤ほか(2004)の応答スペクトルに包絡される。



KiK-net各観測点による応答スペクトル(地中×2)と加藤ほか(2004)による応答スペクトルの比較

再揭(H26.2.20審査会合資料)

1.1.2 2004年北海道留萌支庁南部地震に関する知見

再揭(H26.2.20審査会合資料)

2004年北海道留萌支庁南部地震に関する既往の知見①

○Maeda & Sasatani (2009) では, 経験的グリーン関数法により観測記録をよく説明する震源モデルを構築しており, HKD020観測点はアスペリティの近くに位置したことやディレクティビティ効果により大加速度の記録が観測されたとしている。



Maeda & Sasatani(2009)の震源モデル

観測記録と波形合成結果の比較

1.1.2 2004年北海道留萌支庁南部地震に関する知見

再揭(H26.2.20審査会合資料)

2004年北海道留萌支庁南部地震に関する既往の知見②

○Miyakoshi et al. (2012)では、Maeda & Sasatani (2009)の震源モデル・地下構造モデルを用いた統計的グリーン関数法と3次元有限差分法のハイブリッド合成法による強震動評価を行い、HKD020観測点の観測記録を概ね再現できることを示した。





ハイブリッド合成法によるHKD020(港町)周辺のPGV分布

ハイブリッド合成法によるHKD020(港町)における観測記録の再現

1.1.2 2004年北海道留萌支庁南部地震に関する知見

2004年北海道留萌支庁南部地震に関する既往の知見③

○元木ほか(2013)では、HKD020、RMIH04およびRMIH05観測点の3記録を再現するようにMaeda & Sasatani (2009)の震源モデ ルを調整し、理論的手法により強震動評価を行った。



Miyakoshi et al.(2012)による震源モデルを対象観測点



文献2): Maeda and Sasatani(2009) 文献3): Miyakoshi et al.(2012)



理論地震動と観測記録の比較

再揭(H26.2.20審查会合資料)

元木ほか(2013)による震源モデル

再揭(H26.2.20審査会合資料)

佐藤ほか(2013)による知見

 ○佐藤ほか(2013)では、HKD020観測点の地質構造および速度構造の把握を目的として、地震計設置地点の北 西約5mの同一標高位置にて、300mまでの深さ(GL-300m)のボーリング掘削をオールコア採取で実施した。
 ○13m付近の深さまでの岩盤は亀裂が多く、岩盤が脆いことを示唆している。また、それ以深の岩盤層については、 泥岩・砂岩の互層が主体で、そのうち30m付近、さらに、41m以深に礫岩層が存在する構成となっていることが分 かる。



HKD020におけるボーリングコア写真 (左:深さOm~24m,右:深さ24m~48m)

再揭(H26.2.20審查会合資料)

佐藤ほか(2013)による知見

 ○ボーリング孔を用いて、150mまでについてはダウンホール法とサスペンション法、300mまでについてはサスペンション法によるPS検層を実施した。
 ○深さ50m付近までにおいては、笹谷ほか(2008)による微動アレイ探査に基づく構造は、今回の調査によるS波速 度構造と十分に対応しない。しかしながら、58m以深の泥岩・砂岩互層が続く部分のVsについては、サスペンション 法による大局的な速度とほぼ対応している。
 ○PS検層によるS波速度構造から、Vsが700m/s以上となる明瞭な速度境界としての基盤層を、Vsが938m/sとなる

41mの深さに設定した。Vpの観点から見ても,基盤層は41mの深さに設定することが妥当。

○狐崎ほか(1990)による既往の経験式からVsが700m/s以上では、Vpが2000m/sを超える。





Vp-Vs関係と既往の経験式の比較

再揭(H26.4.9審查会合資料)

佐藤ほか(2013)による知見

○ダウンホール法によるPS検層結果のS波速度が500m/s以下となる深さ6mまでについて、笹谷ほか(2008)による位相速度を説明できるようにS波速度を若干修正し、HKD020観測点の地盤モデルを作成した。
 ○HKD020観測点の地盤モデルによるSH波の理論増幅特性の卓越周期は、微動H/Vスペクトルの卓越周期と周期0.02秒程度のごく短周期までよく対応している。また、K-NET地盤情報によるSH波の理論増幅特性は、微動H/Vスペクトルの卓越を説明できない。

○以上から、本研究によるHKD020観測点の地盤モデルは、より妥当なモデルであると結論付けられる。



再揭(H26.4.9審查会合資料)

佐藤ほか(2013)による知見

 ○深さ6mまでの土質地盤の6点において、GPサンプリングにより試料採取し、0.2Hzの正弦波による繰り返し三軸 試験によって地盤の剛性Gおよび減衰hのひずみγ依存性を取得。
 ○線形解析で想定される地盤のひずみレベルは、2~3×10⁻⁴程度。
 ○ひずみが2~3×10⁻⁴レベルの場合、剛性は半分程度の低下、減衰定数は5%程度になると推定される。
 ○本震時の基盤地震動を推計するには、少なくとも動的変形特性が得られた表層6m程度までの地盤については、 非線形特性を考慮する必要がある。



再揭(H26.4.9審查会合資料)

佐藤ほか(2013)による知見

○等価線形解析による検討では、表層6mまでの層について、原則としてHardin-Drnevichモデル(HDモデル)により 非線形特性(G/G₀~γ, h~γ)を設定し、HDモデルのフィッティング結果と実験値の乖離が大きかった礫混じり 砂については、対数軸上の線形補間による特性を用いた。



等価線形解析において設定した地盤の非線形特性

再揭(H26.4.9審査会合資料)

佐藤ほか(2013)による知見

○等価線形解析により、地表観測記録(EW成分)から深さ41mでの基盤地震動を評価した。 ○はぎとり結果は、最大加速度が585Galとなっており、地表観測記録の約1/2となった。



佐藤ほか(2013)による知見

○鉛直方向については、体積弾性率一定を仮定した1次元波動論による線形解析により、深さ41mでの基盤地震動を評価。
 ○はぎとり結果は、最大加速度が296Galとなっている。



2004年留萌地震時のP波速度と減衰定数

1.1.4 基盤地震動評価

一部加筆修正(H26.4.9審査会合資料)

基盤地震動評価 検討方針

【1.1.3 基盤地震動とサイト特性評価(佐藤ほか(2013))】

○北海道留萌支庁南部地震におけるK-NET HKD020(港町)観測点の観測記録について, ボーリング等の地質調査データに基づくはぎとり解析を実施し, 基盤地震動を算定した。

○その算定結果については、以下から、信頼性の高いものであると判断される。

>用いた地盤モデルは,既往の知見(微動探査等に基づく地盤モデル)と整合的であること

>既往の知見による留意点(非線形性)を踏まえた評価であり、その評価結果は観測事実と整合的であること



○北海道留萌支庁南部地震のK-NET HKD020(港町)観測点の観測記録について, 佐藤ほか(2013)による基盤 地震動を震源を特定せず策定する地震動に考慮する。

○その際,基盤地震動評価結果における地盤物性等の妥当性を確認するため,以下の検討を実施する。



【1.1.4 基盤地震動評価】

[水平方向]

- ①HKD020観測点の水平方向の基盤地震動評価において、GL-6m以深の室内試験結果を用いてGL-41mまで非 線形性を考慮した基盤地震動の評価を行う。
- ②はぎとり解析の妥当性の観点から、GL-6mまで非線形、GL-6m以深を減衰定数3%として基盤地震動を評価し、 佐藤ほか(2013)における評価結果と比較する。

[鉛直方向]

③佐藤ほか(2013)の報告時点以降の地盤モデル変更を反映した基盤地震動の再評価を実施する。

④地下水位の状況を踏まえGL-6mまでポアソン比一定, GL-6m以深を体積弾性率一定とした結果についても比較する。

① GL-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動評価

○佐藤ほか(2013)では、GL-6mまで室内試験結果を考慮した非線形解析を行い、GL-41mの基盤面における基盤地震動を推定している。この際、GL-6m以深は線形地盤を仮定し、減衰定数は風化砂岩の2サンプルについて室内試験で得られた微小ひずみ時の減衰定数1%を与えている。
 ○その後、GL-6mからGL-41mまで室内試験を追加実施し、データが得られたことから、従前の基盤地震動の評価結果の妥当性確認のため、GL-41mまで非線形性を考慮して基盤地震動評価を行った。



収束物性値,最大加速度および最大ひずみの深さ分布

再揭(H26.4.9審査会合資料)

① GL-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動評価

○GL-6mからGL-41mまでの5箇所において追加の室内試験を実施した。



追加の室内試験の実施位置

再揭(H26.4.9審査会合資料)

① GL-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動評価

〇追加の室内試験結果により非線形特性を設定した。





追加の室内試験による地盤の非線形特性

再揭(H26.4.9審査会合資料

再揭(H26.4.9審査会合資料)

① GL-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動評価

○GL-6mからGL-41mについて, 地盤の非線形特性と減衰定数を変動させて等価線形解析により基盤地震動を 評価した。



S波速度 Vs(m/s)	密度 <i>ρ</i> (1000kg/m³)	層厚 H(m)	減衰定数h (初期値)	非線形特性
200	1.9	0.5	0.02	砂
200	2.0	0.5	0.03	礫混じり砂
200	2.0	1	0.02	礫1
290	2.0	1	0.01	礫2
290	2.0	1	0.01	風化砂岩1
370	2.0	1	0.01	風化砂岩2
400	2.0	1	0.02	砂岩1
473	2.0	1	0.02	砂岩1
549	2.0	3	0.02	砂岩1
549	2.0	2	0.01	泥岩1
549	2.0	1	0.03	礫岩
549	2.0	0.5	0.01	泥岩1
549	2.0	2.5	0.01	砂岩2
604	2.06	7	0.01	砂岩2
653	2.06	18	0.015	泥岩2
938	2.13	17	0.01	

等価線形解析に用いる地盤モデル

再揭(H26.4.9審査会合資料)

① GL-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動評価

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



<u>等価線形解析の条件</u>

- ✓ 有効ひずみγ_{eff} = 0.65 γ_{max}
- ✓ 収束判定値(前のモデルとの差異):1%以内
- ✓ 最大繰り返し計算回数:30回

○GL-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動の最大加速度は、561Galとなっており、佐藤ほか(2013)による 基盤地震動(585Gal)と比較してやや小さく評価された。



再揭(H26.4.9審査会合資料)

再揭(H26.4.9審査会合資料)

① GL-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動評価

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



① GL-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動評価

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



収束物性値,最大加速度および最大ひずみの深さ分布

再揭(H26.4.9審査会合資料)

再揭(H26.4.9審查会合資料)

① GL-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動評価

○GL-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動評価に用いた収束物性値による伝達関数は、佐藤ほか(2013)の物性値による伝達関数と比較して、深部の減衰定数が1%から5%程度になったことにより、10Hzより高振動数側で小さくなっている。
 ○本震時のH/Vスペクトルと伝達関数の比較では、GL-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動評価に用いた収束物性値による伝達関数は高振動数での落ち込みが大きく、佐藤ほか(2013)の伝達関数の方が本震時の

H/Vスペクトルの特徴をよく再現しているものと考えられる。



収束物性値による伝達関数とH/Vスペクトルとの比較

再揭(H26.4.9審査会合資料)

① GL-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動評価[まとめ]

○北海道留萌支庁南部地震におけるHKD020観測点の観測記録について、追加の室内試験結果を用いて GL-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動を評価した。

- ○基盤地震動の最大加速度は、561Galとなっており、佐藤ほか(2013)による基盤地震動(585Gal)と比較してや や小さく評価された。また、基盤地震動の応答スペクトルは、佐藤ほか(2013)による応答スペクトルとほぼ同程 度となっている。
- ○GL-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動評価に用いた収束物性値による伝達関数は、佐藤ほか(2013)の物性値による伝達関数と比較して、高振動数側で小さくなっており、本震時のH/Vスペクトルと伝達関数の比較では、佐藤ほか(2013)の伝達関数の方が本震時のH/Vスペクトルの特徴をよく再現しているものと考えられる。

② 減衰定数の不確かさを考慮した基盤地震動評価

○佐藤ほか(2013)の地盤モデルを基に、GL-6mまで非線形、GL-6m以深を減衰定数3%として基盤地震動を評価し、佐藤ほか(2013)における評価結果と比較する。

S波速度 Vs(m/s)	密度 <i>p</i> (1000kg/m³)	層厚 H(m)	減衰定数h (初期値)	非線形特性	
200	1.9	0.5	0.02	砂	
200	2.0	0.5	0.03	礫混じり砂	
200	2.0	1	0.02	礫1	
290	2.0	1	0.01	礫2	
290	2.0	1	0.01	風化砂岩1	
370	2.0	1	0.01	風化砂岩2	
400	2.0	1	0.01	風化砂岩 2	
473	2.0	1	0.03	—	
549	2.0	3	0.03	—	
549	2.0	2	0.03	—	
549	2.0	1	0.03	—	
549	2.0	0.5	0.03	—	
549	2.0	2.5	0.03	—	
604	2.06	7	0.03	—	
653	2.06	18	0.03	—	
938	2.13	17	0.03	—	

等価線形解析に用いる地盤モデル

└_ 減衰定数3%とし └ て評価する。

再揭(H26.4.9審査会合資料)

再揭(H26.4.9審査会合資料)

② 減衰定数の不確かさを考慮した基盤地震動評価

○佐藤ほか(2013)の地盤モデルをもとに、GL-6m以深を減衰定数3%として基盤地震動を評価した結果、最大加速度は609Galとなり、佐藤ほか(2013)による基盤地震動(585Gal)と比較してやや大きく評価された。また、応答スペクトルは、佐藤ほか(2013)による応答スペクトルとほぼ同程度となっている。



擬似速度応答スペクトルの比較

加速度時刻歴波形の比較

再揭(H26.4.9審査会合資料)

36

② 減衰定数の不確かさを考慮した基盤地震動評価

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


1.1.4 基盤地震動評価(水平)

再揭(H26.4.9審査会合資料)

② 減衰定数の不確かさを考慮した基盤地震動評価[まとめ]

○北海道留萌支庁南部地震におけるHKD020観測点の観測記録について, 佐藤ほか(2013)の地盤モデルをもと に, GL-6mまで非線形, GL-6m以深を減衰定数3%として基盤地震動を評価した。

○GL-6m以深を減衰定数3%として基盤地震動を評価した結果,最大加速度は609Galとなり,佐藤ほか(2013) による基盤地震動(585Gal)と比較してやや大きく評価された。また,応答スペクトルは,佐藤ほか(2013)による 応答スペクトルとほぼ同程度となっている。

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

③ 鉛直方向の基盤地震動の再評価

 ○佐藤ほか(2013)において、付録として事例紹介していた鉛直方向の基盤地震動の評価結果は、物理探査学会 (2013.10)時点でのモデルに基づいていたが、表層部分のPS検層結果について笹谷ほか(2008)の位相速度 と差異がみられたことから、最表層に重点をおいた再測定を物理探査学会発表後に実施。
 ○再測定の結果、表層の6m以浅のP波速度は、佐藤ほか(2013)において鉛直方向の基盤地震動を評価した時 のモデルとは異なっていたため、P波速度を再設定した地盤モデルを用いて基盤地震動を再評価した。
 ※S波速度は、再測定の結果、佐藤ほか(2013)における地盤モデルとほぼ同様のため変更していない。



再揭(H26.4.9審査会合資料)

③ 鉛直方向の基盤地震動の再評価

○再測定結果を用いて体積弾性率一定として基盤地震動を評価した結果,最大加速度は306Galであり,従来の 評価結果(296Gal)と比較してやや大きく評価された。



再揭(H26.4.9審査会合資料)

再揭(H26.4.9審査会合資料)

③ 鉛直方向の基盤地震動の再評価[まとめ]

○HKD020観測点のP波速度モデルは、笹谷ほか(2008)の位相速度と差異がみられたことから、最表層に重点をおいて再測定され、その結果を踏まえて再設定された。
 ○再設定結果を用いて体積弾性率一定として基盤地震動を評価した結果、最大加速度は306Galであり、従来の評価結果(296Gal)と比較してやや大きく評価された。

再揭(H26.4.9審査会合資料)

④ GL-6mまでポアソン比一定とした鉛直方向の基盤地震動の評価

○佐藤ほか(2013)および表層地盤のPS検層の再測定結果を踏まえた鉛直方向の基盤地震動評価は、体積弾性率一定として評価しているが、地下水位の状況を踏まえ、GL-6mまでポアソン比一定、GL-6m以深を体積弾性率一定とした場合の鉛直方向の基盤地震動を評価した。

- ○体積弾性率一定とした場合と比較して、ポアソン比一定とした場合、S波速度の低下に伴ってP波速度も低下するため、最大加速度は小さくなっている。
- ○その結果,最大加速度は262Galとなり,体積弾性率一定と仮定した結果(306Gal)は保守的な結果となっている。



1.1.4 基盤地震動評価

再揭(H26.4.9審査会合資料)

まとめ

- ○北海道留萌支庁南部地震における佐藤ほか(2013)によるHKD020観測点の基盤地震動評価をもとに以下の 検討を行った。
 - ① GL-41mまで非線形性を考慮した基盤地震動評価(水平方向)
 - ② GL-6mからGL-41mまで減衰定数を3%とした基盤地震動評価(水平方向)
 - ③ 再測定されたPS検層結果を踏まえた基盤地震動評価(鉛直方向)
 - ④ 地下水位の状況を踏まえGL-6mまでポアソン比一定とした基盤地震動評価(鉛直方向)

○検討の結果,評価した基盤地震動の最大加速度は,水平方向については②のケース(609Gal)が,鉛直方向については③のケース(306Gal)が最も大きい。

1.1.5 震源を特定せず策定する地震動への反映

一部加筆修正(H26.4.9審査会合資料)

震源を特定せず策定する地震動への反映

 ○北海道留萌支庁南部地震の基盤地震動についての検討結果を踏まえ、水平方向については、最大加速度 609Gal, 鉛直方向については、最大加速度306Galの基盤地震動を震源を特定せず策定する地震動に反映す る。
 ○震源を特定せず策定する地震動は、原子力発電所の耐震性に求められる保守性を勘案して、北海道留萌支庁 南部地震の基盤地震動(水平方向609Gal, 鉛直方向306Gal)の加速度時刻歴波形を水平方向620Gal, 鉛直 方向320Galに基準化(位相特性を変えずに振幅特性のみ変更)した地震動として考慮する。

○なお, 平成27年10月審査会合以降, 地震動評価に反映する知見等は得られていないことを確認している。



加速度時刻歷波形

1.1.5 震源を特定せず策定する地震動への反映

一部加筆修正(H26.4.9審査会合資料)

震源を特定せず策定する地震動への反映



1.2 標準応答スペクトルを考慮した地震動

46

1.2 標準応答スペクトルを考慮した地震動

1.2.1 標準応答スペクトルを考慮した地震動について

標準応答スペクトルを考慮した地震動

○2021年4月21日に改正された実用発電用原子炉及びその附属施設の位置. 構造及び設備の基準に関する規則の解釈等を踏まえ. 泊発電所における標準応答スペクトルを考慮した地震動評価を実施する。 ○標準応答スペクトルを考慮した地震動評価は、以下の通り、①地下構造モデルの設定、②地震基盤相当面における模擬地震波の作 成. ③解放基盤表面における地震動の設定. の流れで検討を実施する。 模擬地震波 ▼解放基盤表面 地下構造モデルの設定 (\mathbf{T}) (解放基盤表面) 地下構造モデルを 用いた地盤増幅 2 地震基盤相当面における模擬地震波の作成 標準応答 模擬地震波 ▼地震基盤相当面 スペクトル (地震基盤相当面) 3 解放基盤表面における地震動の設定 経時特性

標準応答スペクトルを考慮した地震動の 評価の流れ 標準応答スペクトルを考慮した地震動の 評価のイメージ **46**

再揭(R4.8.5審査会合資料)

1.2 標準応答スペクトルを考慮した地震動

1.2.2 地下構造モデルの設定

一部加筆修正(R4.8.5審査会合資料)

敷地ごとに震源を特定して策定する地震動評価に用いた地下構造モデルの設定方法

○実用発電用原子炉及びその附属施設の位置,構造及び設備の基準に関する規則の解釈では,解放基盤表面までの地震波の伝播特 性を応答スペクトルの設定に反映することが求められている。

○地震基盤から解放基盤表面までの地下構造モデルとしては,敷地ごとに震源を特定して策定する地震動の断層モデルを用いた手法 による地震動評価において用いている地下構造モデル(2021年10月22日審査会合,以下,既往の地下構造モデルという。)があり, 以下の通り設定されている。

・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
 ②標高 -250m~ -990m
 ③標高 -990m~-2000m
 ④標高-2000m~

: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

- :1号機原子炉建屋位置におけるボーリング調査
- :弾性波探査・文献
- :他機関の地下構造モデル

標高 (m)	層厚 (m)		層厚 (m) 密度 ρ (g/cm ³) S波速度 Vs (m/s) P波速度 Vp (m/		P波速度 Vp (m∕s)	Q值	
0~ -56	56	地震観測点	地震観測点	地震観測記録に。	よる同定解析結果	地震観測記録による 同定解析結果を基に	
-56∼ -250	194	PS 検層結果	ボーリングデータ	(初期値は P	S検層結果)	安全側に設定	
-250~ -430	180	1号機原子炉建屋	1号機原子炉建屋				
-430~ -990	560	PS 検層結果	ボーリングデータ	□芍城尽丁炉连	1号機原子炉建屋 PS 検層結果		
-990~ -2000	1010	弾性波 探査結果	ρ =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	の設定値を用いる	
-2000 ~	_	_	防災科学技術研究所(2005)				

1.2.2 地下構造モデルの設定

地下構造モデルの検討方針

○既往の地下構造モデルにおける減衰定数は、大きな裕度を持って設定されていると考えられる(参考資料3.参照)ものの、現状の観測記録等の限られたデータでは、地下構造モデルを見直すことの妥当性を示すことが難しいことから、安全側の評価となる既往の地下構造モデルを用いて標準応答スペクトルを考慮した地震動評価を実施する。

標高	層厚	密度 ρ	S波速度	P波速度	○店	
(m)	(m)	(g/cm ³)	V s (m/s)	Vp (m/s)	QILL	∕ 初步甘齡丰品
0~-56	56	2.1	1175	2660	100	─ 件似 本 盥 衣 旧
-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	1010	2.5	2400	4500	100	╱ѡҧҬѹ
-2000~	_	2.8	3500	6400	150	∖ 心辰埜螢

既往の地下構造モデル

再揭(R4.8.5審査会合資料)

1.2.2 地下構造モデルの設定

地下構造モデルの設定

 ○既往の地下構造モデルは、地震基盤を標高-2000m、解放基盤表面を標高0mとしている。
 ○標準応答スペクトルを考慮した地震動評価を実施するにあたって、既往の地下構造モデルに対して、地震基盤相当面を設定する。
 ○実用発電用原子炉及びその附属施設の位置、構造及び設備の基準に関する規則の解釈 別記2 第4条第5項第三号②において、 地震基盤相当面は、せん断波速度Vs=2200m/s以上の地層と定義されていることを踏まえて、標高-990m層上面を地震基盤相当 面と設定する。

標高	層厚	密度 ρ	S波速度	P波速度	〇店		
(m)	(m)	(g/cm ³)	V s (m/s)	Vp (m/s)		一切计甘酸主素	
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	✓ ₩季甘穀相火素	
-990~-2000	1010	2.5	2400	4500	100	<>□ 叩震基盤相当□	
-2000~	_	2.8	3500	6400	150		

標準応答スペクトルを考慮した地震動評価に用いる地下構造モデル

再揭(R4.8.5審查会合資料)

- 再揭(R4.8.5審査会合資料)
- ○地震基盤相当面における標準応答スペクトルに適合する模擬地震波を作成する。
 ○作成に際しては,複数の手法として下記の手法による検討を行う。
 ・基準地震動の模擬地震波作成において適用実績のある乱数位相を用いた手法
 ・震源を特定せず策定する地震動の特徴を反映できるよう,内陸地殻内地震におけるMw6.5程度未満の実観測記録の位相を用いた 手法



擬似速度応答スペクトル

コントロールポイント

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

「実用発電用原子炉及びその附属施設の位置,構造及び設備の基準に関する規則の解釈」より抜粋 標準応答スペクトルおよびコントロールポイント

51

(1) 乱数位相を用いた模擬地震波の作成

乱数位相を用いた模擬地震波の作成

○模擬地震波の作成にあたっては、Noda et al.(2002)による振幅包絡線の経時的変化(M7.0, Xeq=10km)を採用し、一様乱数の 位相をもつ正弦波の重ね合わせにより作成。

○適合条件は、日本電気協会(2015)に記載された判定基準を満足させる。



$t_B = 10^{0.5\text{M}-2.93}$		$(t/t_{\rm B})^2$	$0 \le t \le t_B$	坩密基量计	継続時間	振幅包絳	絡の経時的	変化 (s)
$t_{\rm C} - t_{\rm B} = 10^{0.3 {\rm M} \cdot 1.0}$	E(t) = -	1	$t_B \leq t \leq t_C$	侘燦 叩莀冹	(s)	t _B	t _c	t _D
$t_{-} - t_{-} = 10^{0.17M + 0.54 \log(Xeq) - 0.6}$		$\frac{\ln(0.1)}{t_{\rm D}-t_{\rm C}}(t-t_{\rm C})$	$t_C \leq t \leq t_D$	水平方向	29.8	3.7	16.3	29.8
$r_{\rm D}$ $r_{\rm C}$ = 10		e ^{•b••c}	C D	鉛直方向	29.8	3.7	16.3	29.8

*M*7.0, *Xeq*=10*km*

※地震規模は、全国共通に考慮すべき地震の規模(Mw6.5程度未満)を踏まえ、主要動の継続時間を適切に設定する観点からM7.0とする。
※等価震源距離は、震源近傍を想定しXeq=10kmと設定する。

52

加速度(Gal)

(1) 乱数位相を用いた模擬地震波の作成

乱数位相を用いた模擬地震波の作成結果(水平)



再揭(R4.8.5審査会合資料)

(1) 乱数位相を用いた模擬地震波の作成

乱数位相を用いた模擬地震波の作成結果(鉛直)



加速度(Gal) 0 -800 0 5 10 15 20 25 30 時間(s)

再揭(R4.8.5審查会合資料)

される適合度の条件を満足していることを確認した。

53

800

54

(2) 観測位相を用いた模擬地震波の検討

再揭(R4.8.5審查会合資料)

観測記録の位相を用いた模擬地震波の検討に関する基本方針

○観測記録の位相を用いた模擬地震波の検討にあたり、泊発電所における敷地地盤の振動特性に起因する特徴を 適切に反映させることが必要と考え、検討に用いる観測記録としては、敷地近傍で発生した内陸地殻内地震の敷 地で得られた観測記録を用いることが適切である。

○しかしながら,敷地において,近傍で発生した内陸地殻内地震の観測記録が得られていないことを踏まえ,より幅広く観測記録を収集するとの観点から,地盤条件の類似性の確認を後段で行うこととして敷地周辺の観測点における観測記録に収集対象を拡大する。

○対象を拡大して収集した観測記録について、その観測記録の特異な位相特徴の有無を確認し、震源近傍の観測記録および地盤条件が敷地地盤と同様と見做せる観測点と判断できる場合には、その観測記録を用いた模擬地震波の検討を行う。

(2) 観測位相を用いた模擬地震波の検討

○観測位相を用いた模擬地震波の検討フローを以下に示す。

【1 観測記録の収集】

55

- ○観測記録の位相を用いた模擬地震波の検討にあたり、泊発電所における敷地地盤の振動特性に起因する特徴を適切に反映させる ことが必要と考え、敷地において観測された記録から敷地近傍で発生した内陸地殻内地震を収集した結果、収集条件に適合する観 測記録が無かった。
- ○より幅広く観測記録を収集するとの観点から収集条件(地震規模および収集対象範囲)を拡大し,敷地周辺および北海道西部にお ける他機関の観測記録を対象として記録を収集した結果,4地震8記録の観測記録を収集した。



【② 模擬地震波の検討にあたって考慮すべき観測記録の選定】 〇収集した観測記録について、以下の観点で模擬地震波の検討にあたって考慮すべき観測記録に選定するか総合的に判断

- 特異な位相特徴の有無
 - ◆ 特異な位相特徴の有無を確認するため、加速度時刻歴波形の形状等(パルス波や振幅の大きい後続波の有無)の確認、フーリエ位相スペクトル、フーリエ振幅スペクトル等の特徴的な形状等の確認を実施

観測記録の信頼性

◆ 観測された記録が模擬地震波の検討にあたって適用することが適切な記録か否か確認するため、地震規模および観測 レベル(最大加速度, SN比)の確認、観測記録の継続時間に係る特徴に関する考察を実施

・ 地盤条件の類似性

◆ 地盤条件が敷地地盤と同様と見做せる観測点の記録か否か確認するため、観測点位置の速度構造、観測点以浅の速度構造、構成地質等の確認を実施



【③ 観測記録の位相を用いた模擬地震波の検討】 〇②の選定結果を踏まえて、考慮すべき観測記録が選定された場合、模擬地震波の検討を実施する。 再揭(R4.8.5審査会合資料)

観測記録の収集 $(\mathbf{1})$

一部加筆修正(R4.8.5審査会合資料)

密度(g/erf)

28

温度("c)

40 20

泊発電所における地震観測点

【1.2号炉および3号炉観測点】 ○1.2号炉観測点および3号炉観測点は、配置図に示した位置において観測を実施している。 ○1,2号炉観測点は、1988年から観測を開始している。 ○3号炉観測点は、1997年から観測を開始している。

【深部観測点】

○深部観測点は、1号炉原子炉建屋側の海側において、標高−1170m、標高−500m、地表付近の3点で観測を実施している。※1 ○深部観測点は、2021年3月から観測を開始しており、これまで5地震の観測記録が得られている。

※1:深部観測点は、今後設置する新設防潮堤に干渉するため移設予定



柱状図[深部観測点]

弹性波速度(kn)

9年12歳速度(KN/S) P波:ダウンホール法 サスペンション法 S波:ダウンホール法 サスペンション法

5 6

再揭(R4.8.5審查会合資料)

泊発電所(1,2号炉および3号炉観測点)における観測記録

○泊発電所(1,2号炉および3号炉観測点)において、64記録が収集されており、敷地近傍で発生した内陸地殻内地震の観測記録として、震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録は、得られていない。



泊発電所(1,2号炉および3号炉観測点)における観測記録の一覧

	바 전국 나 바 좀 전	6.0.0	震央位置		震源深さ		震央距離	最大加速度(Gal) 1,2号炉観測点		最大加速度(Gal) 3号炉観測点	
INO.	地名または地震名	年月日			(km)	м	(km)	(標高・	+2.3m)	(標高+	2.3m)
			北緯	東経				NS	EW	NS	EW
1	1993年釧路沖地震	1993/01/15 20:06:07	42.920	144.353	101	7.5	313	11	5	-	-
2	1993年北海道南西沖地震	1993/07/12 22:17:11	42.782	139.180	35	7.8	113	49	54	-	-
3	積丹半島北西沖	1993/07/12 23:01:49	43.135	139.533	37	4.7	81	1	2	-	-
4	植丹半島北西沖	1993/07/12 23:04:24	43.022	139.457	35	5.4	86	5	11	-	-
5	北海道南西冲	1993/07/13 03:10:55	42.665	139.245	22	4.7	112		1	-	-
7	北海道用四州	1993/07/13 03:17:20	42.930	120 222	32	4.8	95	2	2	-	-
8	北海道用四杆	1993/07/13 03:23:30	42.007	139.232	20	4.0	100	1	1	_	-
9	<u>北海道田西</u> 冲 藉丹半島北西沖	1993/07/13 05:54:40	43 093	139.327	6	4.5	97	1	1	-	-
10	北海道南西沖	1993/07/13 06:46:52	42.692	139.320	26	4.4	105	1	1	-	-
11	積丹半島北西沖	1993/07/13 07:34:15	43.012	139.517	28	4.1	81	1	2	-	-
12	北海道南西沖	1993/07/13 10:16:49	42.872	139.475	1	4.4	87	1	1	-	-
13	北海道南西沖	1993/07/13 14:32:52	42.613	139.240	24	4.2	114	1	1	-	-
14	北海道南西沖	1993/07/13 16:48:53	41.958	139.375	30	3.8	152	0.2	0.2	-	-
15	北海道南西沖	1993/07/13 21:36:25	42.683	139.412	0	5.2	98	3	5	-	-
16	北海道南西沖	1993/07/14 00:25:18	42.865	139.223	29	4.7	107	1	2	-	-
17	北海道南西沖	1993/07/14 17:18:27	42.933	139.300	32	4.4	100	1	1	-	-
18	積丹半島北西沖	1993/07/14 17:21:41	43.048	139.287	22	3.9	100	1	1	-	-
19	<u>恨</u> 万十局北四州 北海道南西油	1993/07/15 11:01:00	43.005	120.200	31	3./	9/	1		-	-
20	<u>北海追用凹冲</u> 精丹坐自业而油	1993/07/15 11:01:20	42.430	139.308	29	4./	102	<u> </u>	1	-	-
22	精丹半鳥北西沖	1993/07/15 12.12.42	43 262	139 380	31	5.0	95	1	4	-	_
23	積丹半島北西沖	1993/07/16 04:36:10	43.238	139.355	36	4.3	97	1	1	-	-
24	北海道南西沖	1993/07/16 04:37:36	42.647	139.128	16	5.3	121	1	1	-	-
25	積丹半島北西沖	1993/07/16 21:55:02	43.008	139.405	38	3.8	90	2	4	-	-
26	北海道南西沖	1993/07/24 02:22:40	42.990	139.278	27	3.6	101	1	1	-	-
27	北海道南西沖	1993/07/25 03:46:54	42.498	139.330	35	4.6	114	1	1	-	-
28	1993年北海道南西沖地震最大余震	1993/08/08 04:42:43	41.958	139.882	24	6.3	131	7	5	-	-
29	1994年北海道東方沖地震	1994/10/04 22:22:56	43.375	147.673	28	8.2	583	4	5	-	-
30	1999年積丹半島北西沖	1999/03/15 18:44:54	43.416	139.177	28	4.5	116	2	1	0.5	0.2
31	根室半島沖	2000/01/28 23:21:08	43.008	146.744	59	7.0	508	2	1	1	1
32	<u>青森県東万冲</u>	2001/08/14 05:11:24	40.996	142.437	38	6.4	277	1	1	-	-
33	宮城県州 2002年上時沖地雷	2003/05/26 18:24:33	38.821	141.651	/2	/.1	4/8	1	1	- 0	-
25	2003年十勝冲地展 上勝油	2003/09/26 04:50:07	41.779	144.079	40	0.0	320	2	0	9	0
30	<u>工勝</u> 冲 十勝支庁南部	2003/09/20 00:08:01	41.710	143.092	Z 1 /19	5.2	220	1	3	-	-
37	<u>1 研究力用即</u> 釧路油	2004/11/29 03:32:14	42.022	145 276	40	7.1	388	-	-	4	6
38	根室半鳥南東沖	2004/12/06 23:15:11	42.848	145.343	46	6.9	395	-	-	6	4
39	留萌支庁南部	2004/12/14 14:56:10	44.077	141.700	9	6.1	150	1	2	1	1
40	釧路沖	2005/01/18 23:09:06	42.876	145.007	50	6.4	367	1	1	1	1
41	宮城県沖	2005/08/16 11:46:25	38.150	142.278	42	7.2	563	1	1	-	-
42	北海道西方沖	2005/12/13 06:01:37	43.209	139.414	29	5.5	91	-	-	1	2
43	北海道南西沖	2010/03/30 10:02:51	43.192	138.578	25	5.8	158	2	3	1	1
44	東北地方太平洋沖地震	2011/03/11 14:46:18	38.104	142.861	24	9.0	583	3	2	2	2
45	岩手県沖	2011/03/11 15:06:10	39.045	142.398	29	6.5	471	1	1	1	1
46	右于県) 地震	2011/06/23 06:50:50	39.948	142.591	36	6.9	384	1	1	1	1
4/	<u> 呂</u>	2011/04/07 23:32:43	38.204	141.920	24	1.2	550	- 0.4	- 0.2	1	1
40	<u>— 座 / r'</u> 十勝地方南部	2011/0//10 09:57:07	12 220	143.50/	34	/.J 6 1	011	0.4	0.3	- 1	- 1
49 50	二碳化乙用型	2012/06/23 23:10:17	38 020	143.111	49	7.3	625	-	_	1	1
51		2013/02/02 23:17:36	42 702	143 227	102	6.5	225	1	1	1	1
52	胆振地方中東部	2014/07/08 18:05:24	42.648	141.267	3	5.6	75	2	2	1	2
53	浦河沖	2016/01/14 12:25:33	41.970	142.800	52	6.7	222	1	2	2	- 1
54	内浦湾	2016/06/16 14:21:28	41.948	140.987	11	5.3	127	-	-	0.5	0.4
55	北海道西方沖	2016/12/08 19:58:55	43.543	140.720	11	4.5	59	-	-	0.5	0.3
56	平成30年北海道胆振東部地震	2018/09/06 03:07:59	42.690	142.007	37	6.7	128	7	7	5	8
57	胆振地方中東部	2018/09/06 03:20:11	42.578	141.942	31	5.5	127	-	-	0.4	0.4
58	胆振地方中東部	2018/09/06 06:11:30	42.682	142.012	36	5.4	129	-	-	1	1
59	日高地方西部	2018/09/30 17:54:04	42.548	141.988	37	4.9	132	-	-	0.4	0.4
60		2018/11/12 10:44:52	42.810	139.223	33	4.4	108	1	2	0.3	0.4
61	<u>胆振地万甲東部</u>	2019/02/21 21:22:40	42.765	142.003	33	5.8	125	1	2	1	2
62	十勝地力南部 	2019/04/28 02:24:47	42.560	142.878	102	5.6	201	1	1	1	1
03	胆振地力 中東部 短息 周 油	2021/01/2/ 14:06:52	42./10	141.020	128	2.4	128	-		0.2	0.2
04	1111 万元/T	2021/02/13 23:07:51	31.128	141.098	55	1.3	298	-	-	I	I

58

再揭(R4.8.5審查会合資料)

1923年~2012年 気象庁地震カタログ 2013年以降 気象庁ホームページ

再揭(R4.8.5審査会合資料)

泊発電所(深部観測点)における観測記録

○泊発電所(深部観測点)において、5記録が収集されており、震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録は、得られていない。



No.	地名または地震名	年月日	震央位置		<u>震源深さ</u> (km)	м	震央距離 (km)	最大加速度(Gal) 深部観測点 (標高-1170m)	
			北緯	東経				NS	EW
1	内浦湾	2021/04/16 05:47:52	42.305	140.557	18	4.4	81	0.4	0.5
2	宮城県沖	2021/05/01 10:27:27	38.173	141.740	51	6.8	550	0.1	0.1
3	福島県沖	2021/05/14 08:58:14	37.698	141.762	46	6.3	602	0.1	0.1
4	十勝沖	2021/05/16 12:23:54	42.100	144.473	8	6.1	341	0.1	0.1
5	上川地方中部	2021/06/20 20:08:24	43.477	142.683	158	5.4	183	0.1	0.1

泊発電所における観測記録の震央分布図

再揭(R4.8.5審查会合資料)

敷地周辺の観測点における観測記録の選定

 ○模擬地震波の位相として用いる観測記録としては、敷地近傍で発生したMw6.5程度未満の内陸地殻内地震の敷地で得られた観測 記録を用いるのが理想的と考えられるものの、敷地において、標準応答スペクトルに適用できる地震観測記録は得られていないこと から、他機関の記録を用いた検討を実施する。
 ○観測記録の収集にあたっては、震源特性に加えて、伝播特性に着目し、可能な限り敷地近傍の記録を収集するため、敷地周辺の防 災科学技術研究所のKiK-net観測点から、以下に示す全ての条件を満たす内陸地殻内地震の観測記録を収集する。※
 ○なお、泊発電所から30km以内には、K-NET観測点も設置されているが、いずれの観測点も岩盤上の観測点ではないことから、収集 対象外としている。

※令和4年1月14日審査会合においては、震源特性に着目し、他機関の記録として原子力規制委員会「震源を特定せず策定する地震動に関する検討チーム(以下,検討チーム)」に おける標準応答スペクトルの検討に用いられているKiK-net観測点の地震観測記録のうち、泊発電所と異なる地域の地震ではあるものの、規模の大きい逆断層の地震の観測記録 を用いて検討を実施していたが、震源特性に加えて、伝播特性に着目し、泊発電所周辺の観測点から観測記録を収集する。

	収集条件
	・泊発電所から半径30km以内の観測点で観測された地震
観測記録の	・全国共通に考慮すべき地震動で想定される地震規模を踏まえ,M5.0以上の地震
収集条件	・震源近傍を想定し, 震央距離30km以内で発生した地震
	・内陸地殻内地震として,震源深さ30km以内の地震

60

一部加筆修正(R4.8.5審査会合資料)

泊発電所から半径30km以内の観測点

○泊発電所から半径30km以内のKiK-net観測点を下記に示す。

○次頁以降に示すとおり、収集対象とした泊発電所から半径30km以内のKiK-net観測点において、先に示した収集条件に適合する 観測記録は得られていない。



	<u> </u>		S 波速度 \	/s (m/s)
戰別眾石			地表	地中
SBSH01	KiK-net	古平	550	1,370
SBSH02	KiK-net	泊	370	1,650
SBSH03	KiK-net	赤井川	180	730
SBSH04	KiK-net	共和	400	1,810
SBSH05	KiK-net	俱知安	230	1,730
SBSH06	KiK-net	蘭越	480	830

※S波速度:地震計位置のS波速度を示す。

一部加筆修正(R4.8.5審査会合資料)

SBSH01古平の観測記録

○SBSH01古平においては、89記録が収集されている。 ○SBSH01古平における観測記録の震央分布図を下記に示す。 ○SBSH01古平において、震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録は、観測されていない。





一部加筆修正(R4.8.5審査会合資料)

SBSH02泊の観測記録

○SBSH02泊においては、133記録が収集されている。 ○SBSH02泊における観測記録の震央分布図を下記に示す。 ○SBSH02泊において、震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録は、観測されていない。





SBSH02泊における観測記録の震央分布図 (震源深さ30km以内)

一部加筆修正(R4.8.5審査会合資料)

SBSH03赤井川の観測記録(その1)

○SBSH03赤井川においては、196記録が収集されている。 ○SBSH03赤井川における観測記録の震央分布図を下記に示す。





SBSH03赤井川における観測記録の震央分布図 (震源深さ30km以内)

SBSH03赤井川の観測記録(その2)

○SBSH03赤井川において, 震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録は, 2記録が収集されている。 ○また, SBSH03赤井川において, 震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録(2記録)のうち, 地震規模がM5.0以上 となる記録は観測されていない。



(震央距離30km以内および震源深さ30km以内)

再揭(R4.8.5審査会合資料)

一部加筆修正(R4.8.5審査会合資料)

SBSH04共和の観測記録(その1)

○SBSH04共和においては、137記録が収集されている。 ○SBSH04共和における観測記録の震央分布図を下記に示す。





(震源深さ30km以内)

SBSH04共和の観測記録(その2)

○SBSH04共和において、震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録は、1記録が収集されている。 ○また、SBSH04共和において、震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録(1記録)のうち、地震規模がM5.0以上と なる記録は観測されていない。



SBSH04共和における観測記録の震央分布図 (震央距離30km以内および震源深さ30km以内)

67

再揭(R4.8.5審査会合資料)

一部加筆修正(R4.8.5審査会合資料)

SBSH05倶知安の観測記録(その1)

○SBSH05倶知安においては、142記録が収集されている。 ○SBSH05倶知安における観測記録の震央分布図を下記に示す。





SBSH05倶知安における観測記録の震央分布図 (震源深さ30km以内)

69

(2) 観測位相を用いた模擬地震波の検討

① 観測記録の収集

SBSH05倶知安の観測記録(その2)

○SBSH05倶知安において,震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録は,2記録が収集されている。 ○また,SBSH05倶知安において,震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録(2記録)のうち,地震規模がM5.0以上 となる記録は観測されていない。



SBSH05倶知安における観測記録の震央分布図 (震央距離30km以内および震源深さ30km以内)

69

再揭(R4.8.5審查会合資料)

一部加筆修正(R4.8.5審査会合資料)

SBSH06蘭越の観測記録

○SBSH06蘭越においては、264記録が収集されている。 ○SBSH06蘭越における観測記録の震央分布図を下記に示す。 ○SBSH06蘭越において、震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録は、観測されていない。





SBSH06蘭越における観測記録の震央分布図 (震源深さ30km以内)

再揭(R4.8.5審查会合資料)

敷地周辺の観測点における観測記録の収集条件の拡大(地震規模)

 ○先に示した収集条件においては、模擬地震波の位相の検討に用いる観測記録が見つからなかったことから、これまでの収集条件を 拡大して、観測記録の収集を実施する。
 ○なお、収集条件の拡大においては、可能な限り観測点近傍の内陸地殻内地震の観測記録を収集するため、地震規模、または、収集 範囲の条件を拡大して、観測記録を収集する。

○敷地周辺の観測点における観測記録の収集条件のうち, 地震規模の収集条件を観測された全ての地震に拡大する。

	収集条件(<u>下線部が収集条件を拡大した箇所</u>) 泊発電所周辺の観測点で得られた内陸地殻内地震の地震の観測記録を収集
	・泊発電所から半径30km以内の観測点で観測された地震
観測記録の	・ <u>観測された全ての規模の地震</u>
収集条件	・震源近傍を想定し,震央距離30km以内で発生した地震
	・内陸地殻内地震として,震源深さ30km以内の地震

○収集条件に適合する観測記録の一覧を下記に示す。 ○次頁以降に収集条件に適合する観測記録の震央分布および加速度時刻歴波形を示す。 ○なお、次頁以降に示す観測記録は、地中観測点の波形を示す。

No	地震発生時刻	震央地名	地震 規模 (M)	震源深さ (km)	観測点名	震央距離 (km)	地中 S 波速度 Vs(m/s)	観測記録の 最大加速度 (Gal)
1	2001/11/27 13:28:31	後志地方	<u>م</u> م	1	SBSH03 赤井川	18	730	3
1	2001/11/27 15.20.51		5.0	L	SBSH05 俱知安	19	1,730	3
2	2010/08/14 09:11:00	後志地方	2.5	4	SBSH05 俱知安	26	1,730	0.4
3	2017/02/12 10.40.12	後士地士	3 5	2	SBSH03 赤井川	14	730	2
5	2017/00/13 19.40.10	0	5.5	Z	SBSH04 共和	28	1,810	0.5

再揭(R4.8.5審查会合資料)
再揭(R4.8.5審査会合資料)

SBSH03赤井川の観測記録(2001/11/27後志地方の地震(M3.8))

○下記にSBSH03赤井川で観測された2001/11/27後志地方の地震(M3.8)の震央分布および加速度時刻歴波形を示す。



1 観測記録の収集

再揭(R4.8.5審査会合資料)

SBSH05倶知安の観測記録(2001/11/27後志地方の地震(M3.8))

○下記にSBSH05倶知安で観測された2001/11/27後志地方の地震(M3.8)の震央分布および加速度時刻歴波形を示す。



再揭(R4.8.5審查会合資料)

SBSH05倶知安の観測記録(2010/8/14後志地方の地震(M2.5))

○下記にSBSH05倶知安で観測された2010/8/14後志地方の地震(M2.5)の震央分布および加速度時刻歴波形を示す。



再揭(R4.8.5審査会合資料)

SBSH03赤井川の観測記録(2017/8/13後志地方の地震(M3.5))

○下記にSBSH03赤井川で観測された2017/8/13後志地方の地震(M3.5)の震央分布および加速度時刻歴波形を示す。



再揭(R4.8.5審查会合資料)

SBSH04共和の観測記録(2017/8/13後志地方の地震(M3.5))

○下記にSBSH04共和で観測された2017/8/13後志地方の地震(M3.5)の震央分布および加速度時刻歴波形を示す。



再揭(R4.8.5審查会合資料)

敷地周辺の観測点における観測記録の収集条件の拡大(収集範囲)

○敷地周辺の観測点における観測記録の収集条件のうち、地震観測記録の収集範囲を拡大する。
 収集範囲の拡大にあたって、敷地周辺で想定される地震動特性が含まれる観測記録を収集するため、断層タイプ(逆断層)や地質条件(主に新第三紀の火山岩類と第四紀の火砕堆積物が分布)が可能な限り整合する範囲として、北海道西部のKiK-net観測点まで
 収集範囲を拡大する。
 ○なお、北海道西部には、K-NET観測点も設置されているが、いずれの観測点も岩盤上の観測点ではないことから、収集対象外として

いる。

	収集条件(<u>下線部が収集条件を拡大した箇所</u>) 泊発電所周辺の観測点で得られた内陸地殻内地震(逆断層)の地震の観測記録を収集
観測記録の 収集条件	・ 北海道西部に位置するKiK-net観測点 で観測された地震
	・全国共通に考慮すべき地震動で想定される地震規模を踏まえ,M5.0以上の地震
	・震源近傍を想定し, 震央距離30km以内で発生した地震
	・内陸地殻内地震として,震源深さ30km以内の地震

収集範囲の観測点位置

○北海道西部に位置するKiK-net観測点を下記に示す。



	<u> </u>		S 波速度 Vs(m/s)				
	宽则只有		地表	地中			
KiK-net	SBSH07	真狩	190	730			
KiK-net	SBSH08	喜茂別	200	1,430			
KiK-net	SBSH09	黒松内	520	1,460			
KiK-net	SBSH10	島牧	380	1,070			
KiK-net	IBUH04	豊浦	150	1,060			
KiK-net	IBUH05	白老	170	790			
KiK-net	IBUH06	室蘭	200	1,500			
KiK-net	IBUH07	大滝	400	1,330			
KiK-net	HYMH01	北檜山	110	990			
KiK-net	HYMH02	厚沢部	170	860			
KiK-net	HYMH03	熊石	150	1,300			
KiK-net	OSMH01	知内	180	900			
KiK-net	OSMH02	上磯	200	750			

※SBSH01~06は泊発電所から半径30km以内の観測点

※S波速度:地震計位置のS波速度を示す。

79

一部加筆修正(R4.8.5審査会合資料)

SBSH07真狩の観測記録(その1)

○SBSH07真狩においては、344記録が収集されている。 ○SBSH07真狩における観測記録の震央分布図を下記に示す。





SBSH07真狩における観測記録の震央分布図 (震源深さ30km以内)

SBSH07真狩の観測記録(その2)

○SBSH07真狩において、震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録は、1記録が収集されている。 ○また、SBSH07真狩において、震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録(1記録)のうち、地震規模がM5.0以上と なる記録は観測されていない。



SBSH07真狩における観測記録の震央分布図 (震央距離30km以内および震源深さ30km以内)

再揭(R4.8.5審査会合資料)

一部加筆修正(R4.8.5審査会合資料)

SBSH08喜茂別の観測記録(その1)

○SBSH08喜茂別においては、268記録が収集されている。 ○SBSH08喜茂別における観測記録の震央分布図を下記に示す。





SBSH08喜茂別における観測記録の震央分布図 (震源深さ30km以内)

SBSH08喜茂別の観測記録(その2)

○SBSH08喜茂別において, 震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録は, 9記録が収集されている。 ○また, SBSH08喜茂別において, 震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録(9記録)のうち, 地震規模がM5.0以上 となる記録は1記録となる。



SBSH08喜茂別における観測記録の震央分布図 (震央距離30km以内および震源深さ30km以内)

再揭(R4.8.5審查会合資料)

一部加筆修正(R4.8.5審査会合資料)

SBSH09黒松内の観測記録(その1)

○SBSH09黒松内においては、141記録が収集されている。 ○SBSH09黒松内における観測記録の震央分布図を下記に示す。





観測記録の収集

(震央距離30km以内および震源深さ30km以内)

SBSH09黒松内の観測記録(その2)

85

最大

加速度

(Gal)

震央

距離

(km)

27

再揭(R4.8.5審査会合資料)

震源

深さ

(km)

11

Μ

4.1

○SBSH09黒松内において、震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録は、1記録が収集されている。 ○また、SBSH09黒松内において、震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録(1記録)のうち、地震規模がM5.0以上 となる記録は観測されていない。



一部加筆修正(R4.8.5審査会合資料)

SBSH10島牧の観測記録

○SBSH10島牧においては、149記録が収集されている。 ○SBSH10島牧における観測記録の震央分布図を下記に示す。 ○SBSH10島牧において、震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録は、観測されていない。





一部加筆修正(R4.8.5審査会合資料)

IBUH04豊浦の観測記録

○IBUH04豊浦においては、128記録が収集されている。 ○IBUH04豊浦における観測記録の震央分布図を下記に示す。 ○IBUH04豊浦において、震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録は、観測されていない。





IBUH04豊浦における観測記録の震央分布図 (震源深さ30km以内)

一部加筆修正(R4.8.5審査会合資料)

IBUH05白老の観測記録(その1)

○IBUH05白老においては、944記録が収集されている。 ○IBUH05白老における観測記録の震央分布図を下記に示す。





IBUH05白老における観測記録の震央分布図 (震源深さ30km以内)

89

(2) 観測位相を用いた模擬地震波の検討

① 観測記録の収集

IBUH05白老の観測記録(その2)

○IBUH05白老において, 震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録は, 7記録が収集されている。 ○また, IBUH05白老において, 震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録(7記録)のうち, 地震規模がM5.0以上とな るのは, 1記録となる。



IBUH05白老における観測記録の震央分布図 (震央距離30km以内および震源深さ30km以内)

再揭(R4.8.5審査会合資料)

1 観測記録の収集

一部加筆修正(R4.8.5審査会合資料)

IBUH06室蘭の観測記録

○IBUH06室蘭においては、605記録が収集されている。 ○IBUH06室蘭における観測記録の震央分布図を下記に示す。 ○IBUH06室蘭において、震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録は、観測されていない。





IBUH06室蘭における観測記録の震央分布図 (震源深さ30km以内)

一部加筆修正(R4.8.5審査会合資料)

IBUH07大滝の観測記録(その1)

○IBUH07大滝においては、580記録が収集されている。 ○IBUH07大滝における観測記録の震央分布図を下記に示す。





IBUH07大滝における観測記録の震央分布図 (震源深さ30km以内)

IBUH07大滝の観測記録(その2)

○IBUH07大滝において, 震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録は, 8記録が収集されている。 ○また, IBUH07大滝において, 震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録(8記録)のうち, 地震規模がM5.0以上とな るのは, 1記録となる。



再揭(R4.8.5審査会合資料)

一部加筆修正(R4.8.5審査会合資料)

HYMH01北檜山の観測記録

○HYMH01北檜山においては、239記録が収集されている。 ○HYMH01北檜山における観測記録の震央分布図を下記に示す。 ○HYMH01北檜山において、震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録は、観測されていない。



(全観測記録)



HYMH01北檜山における観測記録の震央分布図 (震源深さ30km以内) 観測記録の収集

一部加筆修正(R4.8.5審査会合資料)

HYMH02厚沢部の観測記録(その1)

○HYMH02厚沢部においては、344記録が収集されている。 ○HYMH02厚沢部における観測記録の震央分布図を下記に示す。



(全観測記録)



HYMH02厚沢部における観測記録の震央分布図 HYMH02厚沢部における観測記録の震央分布図 (震源深さ30km以内)

HYMH02厚沢部の観測記録(その2)

○HYMH02厚沢部において, 震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録は, 8記録が収集されている。 ○また, HYMH02厚沢部において, 震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録(8記録)のうち, 地震規模がM5.0以上となる記録は観測されていない。



							震源		震央	最大
No.	地震発生時刻	震央地名	北緯(度分)	東経(度分)	深さ	Μ	距離	加速度
							(km)		(km)	(Gal)
156	2011/11/16 15:25:50	OSHIMA PEN REG HOKKAIDO	41	58.24	140	11.84	3	2.9	9	93
311	2019/12/22 14:24:51	OSHIMA PEN REG HOKKAIDO	42	3.94	140	26.23	10	4.2	14	4
176	2012/8/7 18:13:44	OSHIMA PEN REG HOKKAIDO	41	58.09	140	8.43	2	2.3	14	1
161	2012/2/15 11:59:47	OSHIMA PEN REG HOKKAIDO	42	7.14	140	26.6	13	3.2	19	2
162	2012/2/15 13:36:33	OSHIMA PEN REG HOKKAIDO	42	7.32	140	26.51	8	3.6	19	4
227	2015/9/6 13:02:38	OSHIMA PEN REG HOKKAIDO	42	6.9	140	29.13	10	2.8	21	0.5
159	2012/1/16 16:40:30	UCHIURA BAY REGION	42	8.4	140	34.29	14	2.9	28	0.3
319	2020/9/11 5:22:17	OSHIMA PEN REG HOKKAIDO	41	43.46	140	16.01	12	3.2	29	1

HYMH02厚沢部における観測記録一覧 (震央距離30km以内および震源深さ30km以内)

再揭(R4.8.5審査会合資料)

HYMH02厚沢部における観測記録の震央分布図 (震央距離30km以内および震源深さ30km以内)

96

HYMH03熊石の観測記録(その1)

○HYMH03熊石においては、80記録が収集されている。 ○HYMH03熊石における観測記録の震央分布図を下記に示す。





石にのりる観測記録の長大方布と (震源深さ30km以内)

(2) 観測位相を用いた模擬地震波の検討

① 観測記録の収集

HYMH03熊石の観測記録(その2)

○HYMH03熊石において,震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録は,2記録が収集されている。 ○また,HYMH03熊石において,震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録(2記録)のうち,地震規模がM5.0以上と なる記録は観測されていない。



(震央距離30km以内および震源深さ30km以内)

再揭(R4.8.5審査会合資料)

一部加筆修正(R4.8.5審査会合資料)

OSMH01知内の観測記録(その1)

○0SMH01知内においては、525記録が収集されている。 ○0SMH01知内における観測記録の震央分布図を下記に示す。





OSMH01知内における観測記録の震央分布図 (震源深さ30km以内)

OSMH01知内の観測記録(その2)

○0SMH01知内において, 震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録は, 6記録が収集されている。 ○また, 0SMH01知内において, 震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録(6記録)のうち, 地震規模がM5.0以上と なる記録は観測されていない。



			北緯(度分)		比緯(度分) 東経(度分)		震源		震央	最大
No.	地震発生時刻	震央地名					深さ	Μ	距離	加速度
							(km)		(km)	(Gal)
402	2017/1/14 8:59:19	TSUGARU STRAIT REGION	41	33.41	140	23.73	6	2.4	5	
392	2016/9/25 13:03:49	TSUGARU STRAIT REGION	41	33.2	140	36.47	13	3.7	16	
34	2003/7/20 2:25:18	TSUGARU STRAIT REGION	41	27.66	140	17.15	9	4.1	19	Ū
493	2020/9/11 5:22:17	OSHIMA PEN REG HOKKAIDO	41	43.46	140	16.01	12	3.2	19	
89	2006/2/24 17:51:51	TSUGARU STRAIT REGION	41	33.07	140	42.27	16	3.6	24	
482	2020/2/24 6:19:43	TSUGARU STRAIT REGION	41	35.8	140	45.49	11	3.3	28	

OSMH01知内における観測記録一覧 (震央距離30km以内および震源深さ30km以内)

OSMH01知内における観測記録の震央分布図 (震央距離30km以内および震源深さ30km以内)

再揭(R4.8.5審査会合資料)

OSMH02上磯の観測記録(その1)

○OSMH02上磯においては、798記録が収集されている。 ○OSMH02上磯における観測記録の震央分布図を下記に示す。





OSMH02上磯における観測記録の震央分布図 (震源深さ30km以内)

(2) 観測位相を用いた模擬地震波の検討

① 観測記録の収集

OSMH02上磯の観測記録(その2)

○0SMH02上磯において, 震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録は, 7記録が収集されている。 ○また, 0SMH02上磯において, 震央距離30km以内および震源深さ30km以内の観測記録(7記録)のうち, 地震規模がM5.0以上と なる記録は観測されていない。



	地震発生時刻 震央地名 北緯(度分)							震央	最大
地震発生時刻			度分)	東経(度分)		深さ	Μ	距離	加速度
						(km)		(km)	(Gal)
4 2007/12/27 22:40:28	OSHIMA PEN REG HOKKAIDO	41	53.56	140	40.63	10	2.8	7	
2017/10/4 18:29:01	OSHIMA PEN REG HOKKAIDO	41	49.32	140	45.87	14	3.5	11	
7 2003/12/17 20:52:14	OSHIMA PEN REG HOKKAIDO	41	55.88	140	45.32	12	3.6	15	1
5 2009/4/21 5:16:48	TSUGARU STRAIT REGION	41	40.32	140	30.32	15	3.1	21	
2 2018/7/26 14:36:19	OSHIMA PEN REG HOKKAIDO	41	55.46	140	56.77	10	2.3	28	
2018/7/23 22:51:15	UCHIURA BAY REGION	41	55.5	140	57.29	11	2.5	28	
2020/8/1 19:18:49	UCHIURA BAY REGION	41	55.8	140	58.08	8	2.4	30	
	地震発生時刻 4 2007/12/27 22:40:28 9 2017/10/4 18:29:01 7 2003/12/17 20:52:14 5 2009/4/21 5:16:48 2 2018/7/26 14:36:19 1 2018/7/23 22:51:15 9 2020/8/1 19:18:49	地震発生時刻 震央地名 2007/12/27 22:40:28 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 2017/10/4 18:29:01 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 7 2003/12/17 20:52:14 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 5 2009/4/21 5:16:48 TSUGARU STRAIT REGION 2 2018/7/26 14:36:19 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 1 2018/7/23 22:51:15 UCHIURA BAY REGION 0 2020/8/1 19:18:49 UCHIURA BAY REGION	地震発生時刻 震央地名 北緯(4 2007/12/27 22:40:28 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 41 5 2017/10/4 18:29:01 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 41 7 2003/12/17 20:52:14 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 41 5 2009/4/21 5:16:48 TSUGARU STRAIT REGION 41 2 2018/7/26 14:36:19 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 41 1 2018/7/23 22:51:15 UCHIURA BAY REGION 41 2 2020/8/1 19:18:49 UCHIURA BAY REGION 41	 地震発生時刻 震央地名 北緯(度分) 4 2007/12/27 22:40:28 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 41 53.56 2017/10/4 18:29:01 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 41 49.32 2003/12/17 20:52:14 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 41 55.88 2009/4/21 5:16:48 TSUGARU STRAIT REGION 41 40.32 2018/7/26 14:36:19 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 41 55.46 1 2018/7/23 22:51:15 UCHIURA BAY REGION 41 55.5 2020/8/1 19:18:49 UCHIURA BAY REGION 41 55.8 	地震発生時刻 震央地名 北緯(度分) 東経(4 2007/12/27 22:40:28 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 41 53.56 140 5 2017/10/4 18:29:01 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 41 49.32 140 7 2003/12/17 20:52:14 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 41 40.32 140 5 2009/4/21 5:16:48 TSUGARU STRAIT REGION 41 40.32 140 2 2018/7/26 14:36:19 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 41 55.46 140 1 2018/7/23 22:51:15 UCHIURA BAY REGION 41 55.5 140 0 2020/8/1 19:18:49 UCHIURA BAY REGION 41 55.8 140	地震発生時刻 震央地名 北緯(度分) 東経(度分) 4 2007/12/27 22:40:28 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 41 53.56 140 40.63 5 2017/10/4 18:29:01 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 41 49.32 140 45.87 7 2003/12/17 20:52:14 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 41 55.88 140 45.32 5 2009/4/21 5:16:48 TSUGARU STRAIT REGION 41 40.32 140 30.32 2 2018/7/26 14:36:19 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 41 55.46 140 56.77 1 2018/7/23 22:51:15 UCHIURA BAY REGION 41 55.5 140 57.29 0 2020/8/1 19:18:49 UCHIURA BAY REGION 41 55.8 140 58.08	地震発生時刻 震央地名 北緯(度分) 東経(度分) 震波(Km) 4 2007/12/27 22:40:28 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 41 53.56 140 40.63 100 2 2017/10/4 18:29:01 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 41 49.32 140 45.87 144 7 2003/12/17 20:52:14 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 41 55.88 140 45.32 122 5 2009/4/21 5:16:48 TSUGARU STRAIT REGION 41 40.32 140 30.32 155 2 2018/7/26 14:36:19 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 41 55.56 140 56.77 100 1 2018/7/23 22:51:15 UCHIURA BAY REGION 41 55.5 140 57.29 111 0 2020/8/1 19:18:49 UCHIURA BAY REGION 41 55.8 140 58.08 8	地震発生時刻 震央地名 北緯(度分) 東経(定分) 東経(比分) 原報(比合力) 原報(比合力) 原報(比合力) 原報(比合力) 原報(比合力) 原報(比合力) 原報(比合力) 原報(比合力) 原和(100) 10 2.88 2007/12/27 22:40:28 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 41 53.56 140 40.63 10 2.88 2017/10/4 18:29:01 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 41 49.32 140 45.87 14 3.5 7 2003/12/17 20:52:14 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 41 55.88 140 45.32 12 3.6 5 2009/4/21 5:16:48 TSUGARU STRAIT REGION 41 40.32 140 30.32 115 3.1 2 2018/7/26 14:36:19 OSHIMA PEN REG HOKKAIDO 41 55.46 140 56.77 100 2.3 1 2018/7/23 22:51:15 UCHIURA BAY REGION 41 55.5 140 57.29 111 2.5 2 2020/8/1 19:18:49 UCHIURA BAY REGION 41 55.8 140 58.08 8 2.4<	地震発生時刻 震央地名 北緯(支分) 東経(支分) 震水(km) 原火(km) FR FR <th< td=""></th<>

OSMH02上磯における観測記録一覧 (震央距離30km以内および震源深さ30km以内)

0SMH02上磯における観測記録の震央分布図 (震央距離30km以内および震源深さ30km以内) 再揭(R4.8.5審査会合資料)

収集した地震・観測点・地震記録の一覧

○収集条件に適合する観測記録の一覧を下記に示す。 ○次頁以降に収集条件に適合する観測記録の震央分布および加速度時刻歴波形を示す。 ○なお、次頁以降に示す観測記録は、地中観測点の波形を示す。

No	地震発生時刻	震央地名	地震 規模 (M)	震源深さ (km)	観測点名	震央距離 (km)	地中 S 波速度 Vs(m/s)	観測記録の 最大加速度 (Gal)
					IBUH05 白老	12	790	217
1	2014/07/08 18:05:24	胆振地方	5.6	3	IBUH07 大滝	17	1,330	68
					SBSH08 喜茂別	27	1,430	18



再揭(R4.8.5審査会合資料)

IBUH05白老の観測記録(2014/7/8胆振地方の地震(M5.6))

○下記にIBUH05白老で観測された2014/7/8胆振地方の地震(M5.6)の震央分布および加速度時刻歴波形を示す。



再揭(R4.8.5審査会合資料)

IBUH07大滝の観測記録(2014/7/8胆振地方の地震(M5.6))

○下記にIBUH07大滝で観測された2014/7/8胆振地方の地震(M5.6)の震央分布および加速度時刻歴波形を示す。



再揭(R4.8.5審査会合資料)

SBSH08喜茂別の観測記録(2014/7/8胆振地方の地震(M5.6))

○下記にSBSH08喜茂別で観測された2014/7/8胆振地方の地震(M5.6)の震央分布および加速度時刻歴波形を示す。



観測記録の収集 まとめ

○敷地,敷地周辺および北海道西部における他機関の観測記録を対象とした観測記録の収集結果を下記に示す。 ○収集条件(地震規模や収集対象範囲)を拡大し,敷地周辺および北海道西部における他機関の観測記録を対象として4地震8記録の観測記録を収集した。

		記録数							
					震源深さ30km以内				
	観測点名			震源深さ30km以内	および				
		全記録数	震源深さ30km以内	および	震央距離30km以内				
				震央距離30km以内	および				
					地震規模M5.0以上				
泊発電所	(1・2号,3号炉観測点)	64	27	0	0				
泊到	後電所(深部観測点)	5	2	0	0				
	KiK-net SBSH01古平	89	23	0	0				
	KiK-net SBSH02泊	133	35	0	0				
敷地から30km以内の	KiK-net SBSH03赤井川	196	51	2	0				
KiK-net観測点	KiK-net SBSH04共和	137	34	1	0				
	KiK-net SBSH05俱知安	142	35	2	0				
	KiK-net SBSH06蘭越	264	78	0	0				
	KiK-net SBSH07真狩	344	95	1	0				
	KiK-net SBSH08喜茂別	268	57	9	1				
	KiK-net SBSH09黒松内	141	35	1	0				
	KiK-net SBSH10島牧	149	49	0	0				
	KiK-net IBUH04豊浦	128	19	0	0				
北海道西部に位置する	KiK-net IBUH05白老	944	177	7	1				
北海道四即に位置する Kik_not細測占	KiK-net IBUH06室蘭	605	96	0	0				
	KiK-net IBUH07大滝	580	110	8	1				
	KiK-net HYMH01北檜山	239	62	0	0				
	KiK-net HYMH02厚沢部	344	115	8	0				
	KiK-net HYMH03熊石	80	33	2	0				
	KiK-net OSMH01知内	525	166	6	0				
	KiK-net OSMH02上磯	798	208	7	0				

106

再揭(R4.8.5審査会合資料)

② 模擬地震波の検討にあたって考慮すべき観測記録の選定

再揭(R4.8.5審查会合資料)

特異な位相特徴の確認(収集した観測記録の確認)

○ 収集した8つの観測記録について,加速度時刻歴波形および速度時刻歴波形の形状,応答スペクトルおよびフーリエ振幅スペクトルの形状,フーリエ位相スペクトルの分布を確認する。

○上記の確認項目について、以下の特徴の有無を確認する。

- ・ 加速度時刻歴波形および速度時刻歴波形の形状について、振幅の大きなパルス波や主要動と同程度の振幅の後続波の有無
- ・ 応答スペクトルおよびフーリエ振幅スペクトルについて、特定の周波数における大きなピークの有無
- ・ フーリエ位相スペクトルについて、特定の位相や周波数への偏りの有無

○上記の特徴が複数の項目で確認された場合は、全ての確認項目を総合的に検討し、特異な位相特徴を持つ記録を判断する。

○なお,確認は,各観測点の地中記録を用いることとし,応答スペクトル,フーリエ振幅スペクトルおよびフーリエ位相スペクトルには,参考として地表記録も重ねて示す。

○また, 観測記録に含まれる地震動特性を用いて特異な位相特徴の確認等をするため, 地中観測記録から仮定条件を用いて上部地 盤の影響を取り除くはぎとり解析をせずに, 地中観測記録をそのまま用いる。 ② 模擬地震波の検討にあたって考慮すべき観測記録の選定

再揭(R4.8.5審査会合資料)

2001/11/27後志地方の地震(M3.8)SBSH03赤井川の観測記録


観測位相を用いた模擬地震波の検討 (2)

模擬地震波の検討にあたって考慮すべき観測記録の選定 $(\mathbf{2})$

再揭(R4.8.5審查会合資料)









-180

0.1 0.2 0.5 1

2 5 10 20

Frequency(Hz)

フーリエ位相スペクトル



109

再揭(R4.8.5審査会合資料)

2001/11/27後志地方の地震(M3.8)SBSH05倶知安の観測記録



模擬地震波の検討にあたって考慮すべき観測記録の選定 $(\mathbf{2})$

再揭(R4.8.5審查会合資料)

UD方向

2

Frequency(Hz)

UD方向

2

UD方向

-180

0.1 0.2

0.5 1 2

赤=地表, 黒=地中

Frequency(Hz)

5 10 20

5 10 20

5 10 20





-90 -180

0.1 0.2 0.5 1

2

Frequency(Hz)

5 10 20

-180

0.1 0.2 0.5 1 2 5 10 20

Frequency(Hz)

フーリエ位相スペクトル

再揭(R4.8.5審査会合資料)

2010/8/14後志地方の地震(M2.5)SBSH05倶知安の観測記録



再揭(R4.8.5審查会合資料)





○時刻歴波形にパルス波や主要動と同程度の振幅の大きい後続波などの特徴的な形状の波形が見られない。
 ○応答スペクトル、フーリエ振幅スペクトルに特徴的な形状は見られない。

は見られない。また、フーリエ位相スペクトルに特定の位 相、周波数の偏りが見られない。



NS方向

0.1 0.2 0.5 1 2

Frequency(Hz)

5 10 20

180

-180

Phase(deg.)

EW方向

Phase(deg.)

-180

0.1 0.2

0.5 1 2

Frequency(Hz)



フーリエ位相スペクトル赤=地表,黒=地中

5 10 20

再揭(R4.8.5審査会合資料)

2017/8/13後志地方の地震(M3.5)SBSH03赤井川の観測記録



模擬地震波の検討にあたって考慮すべき観測記録の選定 $(\mathbf{2})$

再揭(R4.8.5審查会合資料)

UD方向

Frequency(Hz)

UD方向

0.5 1 2 5 10 20

Frequency(Hz)

UD方向

2 Frequency(Hz)

赤=地表, 黒=地中)

5 10 20

-180

0.1 0.2 0.5 1 5 10 20



-18

0.1 0.2 0.5 5 10 20

2

Frequency(Hz)

-180

0.1 0.2 0.5 1 2 5 10 20

Frequency(Hz) フーリエ位相スペクトル



再揭(R4.8.5審査会合資料)

2017/8/13後志地方の地震(M3.5)SBSH04共和の観測記録



再揭(R4.8.5審查会合資料)

赤=地表, 黒=地中)



地表 地中



心合人ハクトル

○時刻歴波形にパルス波や主要動と同程度の振幅の大きい後続波などの特徴的な形状の波形が見られない。

○応答スペクトル,フーリエ振幅スペクトルに特徴的な形状は見られない。また、フーリエ位相スペクトルに特定の位相、周波数の偏りが見られない。







フーリエ位相スペクトル

117

再揭(R4.8.5審査会合資料)

2014/7/8胆振地方の地震(M5.6)IBUH05白老の観測記録



再揭(R4.8.5審査会合資料)





○時刻歴波形のうち、NS方向の6秒~7秒程度にピークが見られるものの、応答スペクトル、フーリエ振幅スペクトルには特徴的な形状が見られないこと、フーリエ位相スペクトルにも特定の位相、周波数に偏りが見られないことから、位相特徴に影響を与えるような波形ではないと考えられる。



2014/7/8胆振地方の地震(M5.6)IBUH07大滝の観測記録



再揭(R4.8.5審查会合資料)

121

模擬地震波の検討にあたって考慮すべき観測記録の選定 $(\mathbf{2})$

再揭(R4.8.5審查会合資料)



h=59

地表 地中

UD



応答スペクトル

○速度時刻歴波形には、振幅の大きい後続波が見られる が,加速度時刻歴波形には同様の傾向が見られないこと から、 位相特徴に影響を与えるような波形ではないと考え られる。

○応答スペクトル,フーリエ振幅スペクトルに特徴的な形状 は見られない。また、フーリエ位相スペクトルに特定の位 相. 周波数の偏りが見られない。



再揭(R4.8.5審査会合資料)

2014/7/8胆振地方の地震(M5.6)SBSH08喜茂別の観測記録



模擬地震波の検討にあたって考慮すべき観測記録の選定 $(\mathbf{2})$

再揭(R4.8.5審查会合資料)

UD方向

Frequency(Hz)

UD方向

5 10 20



Phase(deg.)

○応答スペクトル,フーリエ振幅スペクトルに特徴的な形状 は見られない。また、フーリエ位相スペクトルに特定の位 相、周波数の偏りが見られない。





再揭(R4.8.5審查会合資料)

特異な位相特徴の確認(収集した観測記録の強震部の継続時間の確認)



再揭(R4.8.5審査会合資料)

特異な位相特徴の確認(収集した観測記録の確認および強震部の継続時間の確認)



再揭(R4.8.5審査会合資料)

特異な位相特徴の確認(収集した観測記録の確認および強震部の継続時間の確認)



再揭(R4.8.5審查会合資料)

特異な位相特徴の確認(収集した観測記録の確認および強震部の継続時間の確認)



○収集した8つの観測記録の加速度時刻歴波形は、規模の小さい地震の観測記録であることから、Noda et al. (2002) に基づき 「M7.0-Xeq10km」から設定した強震部の継続時間よりも有意に短い。

128

② 模擬地震波の検討にあたって考慮すべき観測記録の選定

特異な位相特徴の確認(まとめ)

- ○

 収集した8つの観測記録の時刻歴波形は、パルス波や主要動と同程度の振幅の大きい後続波などの特徴的な形状の波形が見られない。
- ○また, 応答スペクトル, フーリエ振幅スペクトルに特徴的な形状は見られず, フーリエ位相スペクトルにも特定の位相, 周波数の偏りが 見られない。
- ○なお, 一部の観測記録には, 時刻歴波形にピークや後続波が見られるものの, いずれの記録においても応答スペクトル, フーリエ振幅 スペクトルには特徴的な形状が見られないことなどから, 位相特徴に影響を与えるような波形ではないと考えられる。
- ○収集した8つの観測記録の加速度時刻歴波形は、規模の小さい地震の観測記録であることから、Noda et al. (2002) に基づき 「M7.0-Xeq10km」から設定した強震部の継続時間よりも有意に短い。



○以上を踏まえ、収集した8つの観測記録については、特異な位相特徴はないものと判断した。

再揭(R4.8.5審查会合資料)

再揭(R4.8.5審査会合資料)

観測記録の確認(地震規模,観測レベルの確認)

○収集した8つの観測記録について、観測記録の地震規模および観測レベル(最大加速度, SN比)より模擬地震波の検討に用いることに適切な記録であるか確認する。
 ○収集した8つの観測記録の中で最も地震規模の大きい地震は、2014/7/8胆振地方の地震(M5.6)となる。それ以外の地震は、地震規模がM2.5~M3.8と比較的地震規模の小さい地震となっている。
 ○また、収集した8つの観測記録のうち、地震規模の小さい2001/11/27後志地方の地震(M3.8)、2010/8/14後志地方の地震(M2.5)および2017/8/13後志地方の地震(M3.5)の観測記録は、観測された最大加速度が小さく、SN比も低周波数側で10¹以下となっている。

No	地震発生時刻	震央地名	地震 規模 (M)	地震 規模 (M)		測点名	観測記録の 最大加速度 (Gal)	SN比
1	2001/11/27 13·28·31	後志地方	3 8	3.8 小		赤井川	3	小
T	2001/11/27 13.20.31	反心地 力	5.0	, I (SBSH05	俱知安	3	小
2	2010/08/14 09:11:00	後志地方	2.5	小	SBSH05	俱知安	0.4	小
3	2017/08/13 10//0/18	後去地方	3 5		SBSH03	赤井川	2	小
5	2017/00/13 13:40:10	反心地 力	5.5	, I (SBSH04	共和	0.5	小
					IBUH05	白老	217	適切
4	2014/07/08 18:05:24	胆振地方	5.6	適切	IBUH07	大滝	68	適切
					SBSH08	喜茂別	18	適切

収集した観測記録の地震規模および観測レベルの確認

(2)観測位相を用いた模擬地震波の検討

模擬地震波の検討にあたって考慮すべき観測記録の選定 2

再揭(R4.8.5審查会合資料)



SBSH04共和

131

(2)観測位相を用いた模擬地震波の検討

② 模擬地震波の検討にあたって考慮すべき観測記録の選定

再揭(R4.8.5審査会合資料)



 NS方向
 FW方向

再揭(R4.8.5審查会合資料)

観測記録の確認(観測記録の継続時間に係る特徴に関する考察)

○収集した8つの観測記録について, 観測記録の比較的振幅の大きい波(最大加速度値の0.5倍以上の振幅,以下,主要動という。) の継続時間を評価し,その継続時間に係る特徴(地震規模に対する主要動の長短等)を考察する。



再揭(R4.8.5審查会合資料)

観測記録の確認(観測記録の継続時間に係る特徴に関する考察)



再揭(R4.8.5審查会合資料)

観測記録の確認(観測記録の継続時間に係る特徴に関する考察)

 ○収集した観測記録について、加速度時刻歴波形の最大振幅を基準化し、Noda et al. (2002)に基づく振幅包絡線を重ね描き、観測記録の強震部の継続時間に係る特徴を考察する。
 ○なお、収集した8つの観測記録のうち、地震規模がNoda et al. (2002)の適用範囲内である2014/7/8胆振地方の地震(M5.6)の 観測記録を検討対象とする。



2014/7/8胆振地方の地震(M5.6)IBUH05白老の観測記録

2014/7/8胆振地方の地震(M5.6)IBUH07大滝の観測記録

再揭(R4.8.5審查会合資料)

観測記録の確認(観測記録の継続時間に係る特徴に関する考察)



2014/7/8胆振地方の地震(M5.6)SBSH08喜茂別の観測記録

再揭(R4.8.5審查会合資料)

観測記録の確認(観測記録の継続時間に係る特徴に関する考察)

 ○主要動の継続時間の評価より、2001/11/27後志地方の地震(M3.8)SBSH03赤井川、2017/8/13後志地方の地震(M3.5)
 SBSH03赤井川およびSBSH04共和の観測記録については、地震規模が小さいものの、地震規模が大きい2014/7/8胆振地方の 地震(M5.6)の観測記録と比較して、主要動の継続時間がやや長くなっている。
 ○ 古 地震規模が小さい2001/11/27後古地古の地震(M2.5)

○一方, 地震規模が小さい2001/11/27後志地方の地震(M3.8) SBSH05倶知安および2010/8/14後志地方の地震(M2.5)
 SBSH05倶知安の観測記録については, 地震規模が大きい2014/7/8胆振地方の地震(M5.6)の観測記録と比較して, 主要動の
 継続時間がやや短くなっている。

○Noda et al. (2002) に基づく振幅包絡線の重ね描きより、地震規模の大きい2014/7/8胆振地方の地震(M5.6)の観測記録が得られている観測点(IBUH05白老, IBUH06大滝, SBSH08喜茂別)については、Noda et al. (2002) に基づく振幅包絡線と比較して、強震部の継続時間が短くなっている。

			地震		観測記録の主要動の継続時間				
No	地震発生時刻	震央地名	規模	観測点名	最大加速度		(秒)		
			(M)		(Gal)	NS方向	EW方向	UD方向	
1	2001/11/27 13.28.31	後志地方	3.8	SBSH03 赤井川	3	5	7	6	
T	2001/11/27 13.20.31	夜心地刀	5.0	SBSH05 俱知安	3	1	1	2	
2	2010/08/14 09:11:00	後志地方	2.5	SBSH05 俱知安	0.4	1	0.4	1	
3	2017/02/12 10./0.12	後士地士	3 5	SBSH03 赤井川	2	6	7	6	
5	2017/08/13 19.40.18	夜心地刀	5.5	SBSH04 共和	0.5	5	4	3	
				IBUH05 白老	217	0.3	2	7	
4	2014/07/08 18:05:24	胆振地方	5.6	IBUH07 大滝	68	1	1	4	
				SBSH08 喜茂別	18	1	1	5	

再揭(R4.8.5審查会合資料)

敷地と他機関の観測点との地盤条件の確認

○観測記録を収集した6観測点を対象に地震計設置位置のS波速度より地盤条件の類似性を確認する。 ○観測記録を収集した6観測点のうち、4観測点(SBSH04共和、SBSH05倶知安、SBSH08喜茂別、IBUH07大滝)については、地震 基盤相当面のS波速度(2400m/s)より小さいが、比較的硬質な岩盤中に地震計が設置されている。

○観測記録を収集した6観測点のうち、地震計設置位置のS波速度が大きい4観測点(SBSH04共和,SBSH05倶知安,SBSH08喜茂 別,IBUH07大滝)については、柱状図等を用いて、以下の観点から総合的に地盤条件の類似性を確認する。

- ・ 地震計設置位置以浅が比較的硬質な岩盤であること
- ・ 構成地質が敷地と類似していること

	<u> </u>		S 波速度 Vs(m/s)				
	宽炽尽石		地表	地中			
SBSH03	KiK-net	赤井川	180	730			
SBSH04	KiK-net	共和	400	1,810			
SBSH05	KiK-net	俱知安	230	1,730			
SBSH08	KiK-net	喜茂別	200	1,430			
IBUH05	KiK-net	白老	170	790			
IBUH07	KiK-net	大滝	400	1,330			

再揭(R4.8.5審查会合資料)

敷地と他機関の観測点との地盤条件の確認(SBSH04共和)

	0/#	P波速度	S波速度	密度 ρ	層厚	標高
初步甘酸丰富	QĩL	Vp (m/s)	V s (m/s)	(g/cm ³)	(m)	(m)
牌瓜埜盛衣囬	100	2660	1175	2.1	56	0~-56
	100	3230	1935	2.2	194	-56~-250
	100	2700	1350	1.9	180	-250~-430
ᆘᆄᆍᅻᇮᄱᄽᆂ	100	3100	1560	1.9	560	-430~-990
「心震奉盛怕当囬	100	4500	2400	2.5	1010	-990~-2000
	150	6400	3500	2.8	_	-2000~

敷地の地下構造モデル

 ・地震計設置位置のS波速度は、1810m/sとなっており、比較的硬質 な岩盤中に地震計が設置されている。
 ・地震計設置位置以浅の速度構造は、400m/s~1500m/sとなって おり、表層に若干S波速度が遅い層が存在するものの、泊発電所と類 似した速度構造であると考えられる。
 ・また、泊発電所敷地の地質は、主として新第三系中新統の神恵内層 からなり、主に凝灰角礫岩および凝灰岩等が分布しているのに対し、 SBSH04共和は、角礫岩等が主体となっており、構成地質も類似して いると考えられる。



Copyright (c) National Research Institute for Earth Science and Disaster Prevention, All rights Reserved.

再揭(R4.8.5審查会合資料)

敷地と他機関の観測点との地盤条件の確認(SBSH05倶知安)

	Q值	P波速度	S波速度		層厚	標高
< 解放基盤表面		vp (m/s)	V S (m/S)	(g/cm ³)	(m)	(m)
	100	2660	1175	2.1	56	0~-56
	100	3230	1935	2.2	194	-56~-250
	100	2700	1350	1.9	180	-250~-430
/山高甘松和小子	100	3100	1560	1.9	560	-430~-990
∖ 氾宸奉盛相ヨ岨	100	4500	2400	2.5	1010	-990~-2000
	150	6400	3500	2.8	_	-2000~

敷地の地下構造モデル

・地震計設置位置のS波速度は、1730m/sとなっており、比較的硬質な岩盤中に地震計が設置されている。
 ・地震計設置位置以浅の速度構造は、230m/s~1530m/sとなっている。泊発電所と比較して、速度構造の一部に類似性が見られるものの、表層部分について、差異も見られる。
 ・また、泊発電所敷地の地質は、主として新第三系中新統の神恵内層からなり、主に凝灰角礫岩および凝灰岩等が分布しているのに対し、SBSH05倶知安は、凝灰角礫岩等が主体となっているものの、一部にシルトおよび軽石等も堆積しており、構成地質に差異も見られる。

√ 観所緯孔	測点名 在地 口標酒	<u>ノ</u> ろ 1 度 新	<u>ク 柱</u> 倶知安 北海道 42 [°] +240	-八区(音 (くっちゃ) 虻田郡倶知? 56、52)m	<u>自 ルート</u> ん) 安町字ナ	<u>以)</u> 大和176番			観則点 経 総掘	ロード: S 度: 1 進長:	BSHO5 40°49' 103.00m	34 "	
標 尺 (m)	標 高 (m)	深 度 (m)	柱 状 図	岩 種 区 分	年代	区間速 0 1000 区間速 0 1000	P S 度(P 2000 度(S 2000	検 波) 3000 波) 3000	層 4000 4000	図 m / s) m / s) 5000	区 間速度 P 波 (m/s)	区 開速度 S 波 (n/s)	備考事項
10	233.00	7.00		砂礫 砂	_						1690	220	
2.0	225.00 225.00 223.00 221.00	15.00 17.00 19.00	2.00 2.00	砂碟 軽石 中砂	Q						1000	230	
20				軽石							1680	410	
40	207.00	33.00		シルト									
50	183.00	57.00		凝灰岩							2720	1530	
	173.00	67.00		角礫岩									
70	161.00	79.00		凝灰角碟岩	N								
80 90				角碟岩							3470	1730	
100	137.00	103.00											

NIED 独立行政法人防災科学技術研究所 Copyright (c) National Research Institute for Earth Science and Disaster Prevention, All rights Reserved.

KiK-net観測点(SBSH05倶知安)のボーリング柱状図

再揭(R4.8.5審查会合資料)

敷地と他機関の観測点との地盤条件の確認(SBSH08喜茂別)

	〇店	P波速度	S波速度	密度 ρ	層厚	標高
一物竹甘松丰玉	QIE	Vp (m/s)	Vs (m/s)	(g/cm ³)	(m)	(m)
┘ 件似埜盥衣刞	100	2660	1175	2.1	56	0~-56
	100	3230	1935	2.2	194	-56~-250
	100	2700	1350	1.9	180	-250~-430
一些事件教书不当	100	3100	1560	1.9	560	-430~-990
┘ 心辰埜盥化ヨョ	100	4500	2400	2.5	1010	-990~-2000
	150	6400	3500	2.8	_	-2000~

敷地の地下構造モデル

 ・地震計設置位置のS波速度は、1430m/sとなっており、比較的硬質 な岩盤中に地震計が設置されている。
 ・地震計設置位置以浅の速度構造は、200m/s~630m/sとなっており、泊発電所と比較し速度構造に差異が見られる。
 ・また、泊発電所敷地の地質は、主として新第三系中新統の神恵内層 からなり、主に凝灰角礫岩および凝灰岩等が分布しているのに対し、 SBSH08喜茂別は、凝灰角礫岩等が主体となっているものの、一部に 砂礫および火山灰等も堆積しており、構成地質に差異も見られる。



Copyright (c) National Research Institute for Earth Science and Disaster Prevention, All rights Reserved.

KiK-net観測点(SBSH08喜茂別)のボーリング柱状図

再揭(R4.8.5審查会合資料)

敷地と他機関の観測点との地盤条件の確認(IBUH07大滝)

	0 ŧ	P波速度	S波速度	密度 ρ	層厚	標高
一切计甘歌主王	QILL	Vp (m/s)	Vs (m/s)	(g/cm ³)	(m)	(m)
│ 件以基盤衣則	100	2660	1175	2.1	56	0~-56
	100	3230	1935	2.2	194	-56~-250
	100	2700	1350	1.9	180	-250~-430
/山赤甘於わりて	100	3100	1560	1.9	560	-430~-990
∖ 氾宸奉盛怕ヨ岨	100	4500	2400	2.5	1010	-990~-2000
	150	6400	3500	2.8	_	-2000~

敷地の地下構造モデル

 ・地震計設置位置のS波速度は、1330m/sとなっており、比較的硬質 な岩盤中に地震計が設置されている。
 ・地震計設置位置以浅の速度構造は、200m/s~800m/sとなっており、泊発電所と比較し速度構造に差異が見られる。
 ・また、泊発電所敷地の地質は、主として新第三系中新統の神恵内層 からなり、主に凝灰角礫岩および凝灰岩等が分布しているのに対し、 IBUH07大滝は、凝灰角礫岩等が主体となっているものの表層部分に 粘土等が堆積しており、構成地質に差異も見られる。



Copyright (c) National Research Institute for Earth Science and Disaster Prevention, All rights Reserved.

KiK-net観測点(IBUH07大滝)のボーリング柱状図

再揭(R4.8.5審查会合資料)

観測位相を用いた模擬地震波の検討にあたって考慮すべき観測記録の選定

○これまでの検討結果を踏まえ、収集した観測記録について、特異な位相特徴の有無を確認するとともに、観測記録の信頼性、地盤 条件の類似性の確認結果を総合的に判断し、模擬地震波の検討にあたって考慮すべき観測記録として選定する。

【特異な位相特徴の有無】

- 収集した8つの観測記録が特異な位相特徴を有していないことから、観測位相を用いた模擬地震波の検討に用いる必要がある 観測記録はないものと考えられる。
- 【観測記録の信頼性および地盤条件の類似性】
 - 収集した8つの観測記録について、観測記録の信頼性および泊発電所との地盤条件の類似性の両方を満足する観測記録がない ことから、検討に用いることができる適切な観測記録はないものと考えられる。

【観測記録の選定結果】

- ○模擬地震波の検討にあたって考慮すべき観測記録は得られていない。
- ⇒実観測記録の位相を用いた手法による検討を進めた結果, 模擬地震波の検討にあたって考慮すべき観測記録は得られなかったこと から, 以降の検討は, 乱数位相を用いた手法によって作成した模擬地震波を用いる。
- ⇒なお, 念のため, 観測記録を用いた模擬地震波を算定し, 乱数位相を用いた模擬地震波と比較した結果, 標準応答スペクトルを考慮した地震動評価として乱数位相を用いた模擬地震波を設定することが妥当であることを確認している。(参考資料4. 参照)

					検討項目									
				特異か	観測記録の信頼性地盤条件の類似性									
No	地震発生時刻	震央地名	観測点名	付共な 位相性微 地震相構	地電扫描		北南田樹		観測記録の		继结	地震計	地震計設置	
				の右無	^{位伯苻} 俄 の有無 (M)					SN比		設置位置	位置以浅	構成地質
				の有無		VI)	(G	al)		时间	S波速度	速度構造		
1	2001/11/27 12:28:31	後主地古	SBSH03 赤井川	無	30	小	3	小	小	長い	不適	—	_	
2	2001/11/27 13.20.51	反心地力	SBSH05 俱知安	無	5.0	小	3	小	小	やや短い	適切	一部類似性あり	一部類似性あり	
3	2010/08/14 09:11:00	後志地方	SBSH05 俱知安	無	2.5	小	0.4	小	小	やや短い	適切	一部類似性あり	一部類似性あり	
4	2017/08/13 19:40:18	後志地方	SBSH03 赤井川	無	35	小	2	小	小	長い	不適	_		
5	2017/00/13 13.40.10	708/13 19.40.18 後心地/J SBSH04 共和 無	無	5.5	小	0.5	小	小	長い	適切	類似性あり	類似性あり		
6			IBUH05 白老	無		適切	217	適切	適切	やや短い	不適	—		
7	2014/07/08 18:05:24	胆振地方	IBUH07 大滝	無	5.6	適切	68	適切	適切	やや短い	適切	差異あり	一部類似性あり	
8			SBSH08 喜茂別	無		適切	18	適切	適切	やや短い	適切	差異あり	一部類似性あり	

(3) 解放基盤表面における地震動の設定

○地震基盤相当面における模擬地震波を用いて、1次元波動論により、標準応答スペクトルを考慮した地震動評価に用いる地下構造 モデルの地震基盤相当面から解放基盤表面までの地震波の伝播特性を反映し、解放基盤表面における標準応答スペクトルを考慮 した地震動を設定。

標高 (m)	層厚 (m)	密度	S波速度 Vs (m/s)	<mark>P波速度</mark> Vp (m/s)	減衰定数 (%)	▽解放基盤表面
0~-56	56	2.1	1175	2660	0.5	
-56~-250	194	2.2	1935	3230	0.5	1次元波動論による
-250~-430	180	1.9	1350	2700	0.5	心质似外位通行性外及妖
-430~-990	560	1.9	1560	3100	0.5	│
-990~-2000	1010	2.5	2400	4500	0.5	
-2000~	_	2.8	3500	6400	0.33	

標準応答スペクトルを考慮した地震動評価に用いる地下構造モデル

1.2.3 模擬地震波の作成

(3) 解放基盤表面における地震動の設定

○「1.2.3(1)乱数位相を用いた模擬地震波の作成」で検討した模擬地震波について,「1.2.2 地下構造モデルの設定」で検討した地下構造モデルを用いて,解放基盤表面での模擬地震波を評価する。



乱数位相波__加速度時刻歷波形(鉛直方向)



模擬地震波	最大加速度 (Gal)
水平方向	693
鉛直方向	490
1.2.3 模擬地震波の作成

(3) 解放基盤表面における地震動の設定

○標準応答スペクトルを考慮した地震動評価としては、乱数位相を用いた模擬地震波を設定する。
 ○設定した解放基盤表面における標準応答スペクトルを考慮した地震動を下記に示す。





応答スペクトル(鉛直方向)

周 期 (s)

周期(s)

再揭(R4.8.5審查会合資料)

(4)まとめ

【模擬地震波の作成方針】

○地震基盤相当面における標準応答スペクトルに適合する模擬地震波を作成する。

○作成に際しては、複数の手法として乱数位相を用いた手法、実観測記録の位相を用いた手法による検討を実施する。



【① **乱数位相を用いた模擬地震波の作成】** 〇模擬地震波の作成にあたっては、Noda et al.(2002)による振幅包絡線の経時的変化(M7.0, Xeq=10km)を採用し、一様乱数の 位相をもつ正弦波の重ね合わせにより作成。

【② 観測位相を用いた模擬地震波の検討】

○敷地において,標準応答スペクトルに適用できる地震観測記録は得られていないことから,他機関の記録を用いた検討を実施。

- ○観測記録の収集は、震源特性に加え、伝播特性に着目し、可能な限り敷地近傍の記録を収集するため、敷地周辺のKiK-net観測点 を対象に内陸地殻内地震の観測記録を収集。
- ○収集した8つの観測記録について, 模擬地震波の検討にあたって考慮すべき観測記録として選定するか総合的に判断した結果, 模擬地震波の検討にあたって考慮すべき観測記録は得られていない。
- ⇒実観測記録の位相を用いた手法による検討を進めた結果, 模擬地震波の検討にあたって考慮すべき観測記録は得られなかったこと から, 乱数位相を用いた手法によって作成した模擬地震波を用いる。
- ⇒なお, 観測記録を用いた模擬地震波を算定し, 乱数位相を用いた模擬地震波と比較した結果, 標準応答スペクトルを考慮した地震 動評価として乱数位相を用いた模擬地震波を設定することが妥当であることを確認している。



【③ 解放基盤表面における地震動の設定】

○ 乱数位相を用いた模擬地震波について、1次元波動論により地震波の伝播特性の反映し、解放基盤表面における標準応答スペクト ルを考慮した地震動を設定。

2. 地域性を考慮する地震動(Mw6.5程度以上の地震)

検討対象地震

○事前に活断層の存在が指摘されていなかった地域において発生し、地表付近に一部の痕跡が確認された地震は、震源断層がほぼ地震発生層の厚さ全体に広がっているものの、地表地震断層としてその全容を表すまでには至っておらず、震源の規模が推定できない地震(Mw6.5程度以上)である。なお、活断層や地表地震断層の出現要因の可能性として、地域によって活断層の成熟度が異なること、上部に軟岩や火山岩、堆積層が厚く分布する場合や地質体の違い等の地域性があることが考えられる。

○これらを踏まえ、地域性を考慮する地震動の検討対象地震として、以下の地震について検討する。
 ▷活断層の密度が少なく活動度が低いと考えられる地域で発生した地震として、2000年鳥取県西部地震
 ▷上部に軟岩や火山岩、堆積層が厚く分布する地域で発生した地震として、2008年岩手・宮城内陸地震

2000年鳥取県西部地震について

○鳥取県西部地震は、2000年10月6日に鳥取県と島根県の県境付近で発生した地震で、震央の深さ11km、規模はMw6.6、最大震度 6強とされている。

○気象庁(2000)によれば、鳥取県西部地震は、北西-南東走向の横ずれ(左横ずれ)断層による地震とされている。



一部加筆修正(H26.2.20審査会合資料)

鳥取県西部地震メカニズム解 (気象庁(2000))

1°

150

鳥取県西部地震の位置および震度分布 (USGS(2000))

一部加筆修正(H26.2.20審査会合資料)

2000年鳥取県西部地震について

- ○中田・今泉編(2006)等の文献によれば、震源域周辺に活断層は記載されていない。
 ○岡田(2002)によれば、震源域周辺を含む山陰地方では、WNW-ESE方向からの圧縮場のもとで、ENE-WNWとNNW-SSEの方向の横ずれ断層が卓越するとされている。
 ○岡田(2002)によれば、山陰地域の活断層の特徴について、「変位地形は全体的に不明瞭であり、累積変位量はいずれも少ない」、「第四紀中期以降に新たな断層面を形成して、断層が発達しつつあり、活断層の発達過程としては初期ないし未成熟な段階にある」等
- とされている。 〇井上ほか(2002)によれば、震源域周辺は、白亜紀から古第三紀の花崗岩を主体としており、それらの中に新第三紀中新世に貫入した安山岩~玄武岩質の岩脈が頻繁に分布し、これらの岩脈の特徴としては、貫入方向が今回の震源断層に平行である北西-南東方
- 向であることが挙げられるとされている。 ○堤ほか(2000)によれば,震源域周辺は,明瞭な断層変位基準の少ない地域とされている。





震源付近の活断層および地震発生状況

震央分布は気象庁地震年報によるデータ(1923年~2011年まで)のうち、マグニチュード2以上、深度20km以浅をプ ロットした。活構造は、中田・今泉編(2006)「活断層詳細デジタルマップ」の「活断層シェイプファイル」を使用 した(製品シリアル番号:DAFM2592)。 地震の発震機構解は地震断層を伴った1927年以降のみを示した(岡田(2002)より作成)。

※産業技術総合研究所 地質図Naviによれば、日本の地質増補版編集委員会編(2005)において、因美期 貫入岩類が示されている範囲には、主に「花崗岩」の分布が示されている。

2000年鳥取県西部地震について

- ○伏島ほか(2001)によれば、鳥取県西部地震で、震源付近に長さ約6kmの地震断層が確認されたとされている。
 ○堤ほか(2000)では、震源周辺で、地形に左ずれ屈曲を与えている2条の推定活断層と、最新の地質時代の断層変位地形が伴っていない長さ4km
 未満の北西-南東方向の複数のリニアメントを判読しており、このうち、推定活断層に沿っては、花崗岩中に断層露頭を確認している。
 ○井上ほか(2002)によれば、鳥取県西部地震の震源域周辺において、左横ずれを示唆する短く断続的なリニアメント群が判読され、これらは震源断
 - 層の方向に一致するとされている。
- ○堤(2009)によれば,鳥取県西部地震の震源域に,震源断層と同じ走向の推定活断層やリニアメントが高密度に分布することから,これらが地下の 活断層の地表表現である可能性が高いとされている。
- ○垣見(2010)によれば,堤ほか(2000),井上ほか(2002)によるリニアメントの分布の特徴から,鳥取県西部地震の震央域では若い未成熟な断層 が並列的に現れ,その一部が地震断層として地表まで達した旨の記載がなされている。



一部加筆修正(H26.2.20審査会合資料)

2000年鳥取県西部地震について

- 【鳥取県西部地震についてのまとめ】
- ○気象庁(2000)によれば、鳥取県西部地震は、北西-南東走向の横ずれ(左横ずれ)断層による地震とされている。
 ○中田・今泉編(2006)等の文献によれば、震源域周辺に活断層は記載されていない。
- ○岡田(2002)によれば、震源域周辺を含む山陰地方では、WNW-ESE方向からの圧縮場のもとで、ENE-WNWと NNW-SSEの方向の横ずれ断層が卓越するとされている。
- ○岡田(2002)によれば、山陰地域の活断層の特徴について、「変位地形は全体的に不明瞭であり、累積変位量はいずれも少ない」、「第四紀中期以降に新たな断層面を形成して、断層が発達しつつあり、活断層の発達過程としては初期ないし未成熟な段階にある」等とされている。
- ○井上ほか(2002)によれば、震源域周辺は、白亜紀から古第三紀の花崗岩を主体としており、それらの中に新第三 紀中新世に貫入した安山岩~玄武岩質の岩脈が頻繁に分布し、これらの岩脈の特徴としては、貫入方向が今回の 震源断層に平行である北西-南東方向であることが挙げられるとされている。
- ○堤ほか(2000)によれば、震源域周辺は、明瞭な断層変位基準の少ない地域とされている。
- ○鳥取県西部地震後に実施された堤ほか(2000)および井上ほか(2002)の調査では、鳥取県西部地震の震源周辺において、左横ずれを示唆する短く断続する推定活断層およびリニアメントを判読し、リニアメント周辺で断層露頭を確認している。



一部加筆修正(H26.2.20審査会合資料)

敷地周辺・近傍と2000年鳥取県西部地震震源域との比較・評価

○鳥取県西部地震の震源域と敷地周辺について、「地域差」の観点で整理した結果,活断層の特徴,地質・地質構造等に地域差が認められることから、観測記録収集対象外とする。

【凡例】〇:類似性有り、 △:類似性低い~一部有り、 ×:類似性無し

項目	比較結果	鳥取県西部地震 震源域	敷地周辺・近傍
当該地域に分布する 活断層の特徴	×	・WNW-ESE方向の圧縮応力による <u>横ずれ断層</u> 。 ・震源域周辺に <u>活断層は記載されていない</u> 。 ・ <u>第四紀中期以降に新たな断層面を形成して、断層が</u> 発達しつつあり、活断層の発達過程としては初期な いし未成熟な段階にある。	 ・東西圧縮応力による<u>逆断層</u>。 ・敷地周辺には、第四系の褶曲構造が断続的に分布し、それと調和的に分布する黒松内低地帯の活断層 群や海域の断層群が認められ、地形・地質調査等から活断層の認定が可能である。
地質・地質構造	×	・白亜紀から古第三紀の花崗岩を主体としており、そ れらの中に新第三紀中新世に貫入した安山岩〜玄 武岩質の岩脈が頻繁に分布している。 ・岩脈の特徴として、貫入方向が今回の震源断層に平 行である北西-南東方向であることが挙げられる。	 ・敷地は,積円半島西岸基部に位置し,敷地近傍には, 新第三系の古平層,神恵内層,第四系更新統の海 成堆積物等が広く分布する。 ・積円半島の新第三系以下の地質構造は,大局的に NW-SE方向の背斜構造で特徴づけられる。 ・敷地近傍においては,第四系更新統の海成堆積物 は概ね水平に堆積する。
地形面の発達状況	×	・明瞭な <u>断層変位基準の少ない地域</u> である。	・敷地近傍には, <u>変位基準となる海成段丘面, 河成段</u> <u>丘面, 火山麓扇状地等が発達</u> している。
地震地体構造区分	~	・異なる地体構造区分とされている。	
	*	・ <u>10C5 中国山地・瀬戸内海</u> (垣見ほか(2003))	・ <u>8C東北日本弧内帯</u> (垣見ほか(2003))

2.2 2008年岩手·宮城内陸地震

2.2 2008年岩手·宮城内陸地震

一部加筆修正(H27.10.23審査会合資料)

2008年岩手・宮城内陸地震に関する評価の流れ





2.2.1 2008年岩手・宮城内陸地震震源域との地域差の検討

2008年岩手・宮城内陸地震の概要



(国土地理院(2008))

(USGS(2008))

再揭(H27.10.23審査会合資料)

2.2 2008年岩手·宮城内陸地震

2.2.1 2008年岩手・宮城内陸地震震源域との地域差の検討

再揭(H27.10.23審査会合資料)



2008年岩手・宮城内陸地震の概要

○垣見ほか(2003)では,各区の特徴,Mmax,特定断層等 の知見に基づき,地震活動と活断層分布の関係などを考 慮した地震地体構造区分図を作成している。

○岩手・宮城内陸地震震源域と泊発電所周辺は、東北日本弧のうち「東北日本弧内帯(8C)」に区分され、最大期待地震規模Mmax=7 1/2とされている。

一部加筆修正(H27.10.23審査会合資料)

敷地周辺・近傍と2008年岩手・宮城内陸地震震源域との比較・評価

○岩手・宮城内陸地震の震源域と敷地周辺について,「地域差」の観点で整理した結果,地形面の発達状況,ひずみ集中帯等に地域 差が認められるものの,地質・地質構造等に一部で類似点も認められる。

○更なる安全性向上の観点から, 泊発電所が岩手・宮城内陸地震の震源域と同様, 垣見ほか(2003)による地震地体構造区分8Cに あることを踏まえ, より保守的に岩手・宮城内陸地震を観測記録収集対象として選定し, 観測記録の収集・検討を実施する。

【凡例】〇:類似性有り、 △:類似性低い~一部有り、 ×:類似性無し

項目	比較結果	岩手·宮城内陸地震 震源域	敷地周辺・近傍		
地質・地質構造	Δ	 ・新第三紀以降の火山岩類および堆積岩類が広く分布する。 ・第四系の分布は限られる。 ・中新世以降~現在に形成された褶曲構造および断層が認 められる。 	 ・敷地は、積丹半島西岸基部に位置し、敷地近傍には、<u>新第三系の古平層,神恵内層</u>,第四系更新統の海成堆積物等が広く分布する。 ・積丹半島の新第三系以下の地質構造は、大局的にNW-SE方向の<u>背斜構造で特徴づけられる</u>。 ・敷地近傍においては、<u>第四系更新統の海成堆積物は概ね水平に堆積</u>し、活断層は認められない。 		
		・断層の種類は, <u>東西圧縮応力による逆断層型</u> 。	・断層の種類は, <u>東西圧縮応力による逆断層型</u> 。		
地形面の発達状況	×	・山間部に位置し,河成段丘が一部認められる程度であり, 変位基準となる地形面の発達が良くない。	・敷地は沿岸部に位置し、敷地近傍には変位基準となる海成段丘面、河 成段丘面、火山麓扇状地等が発達している。		
ひずみ集中帯	×	・地質学的ひずみ集中帯および測地学的ひずみ集中帯の領 <u>域内に位置する</u> 。	 ・敷地近傍は、地質学的ひずみ集中帯および測地学的ひずみ集中帯の 領域内に位置しない。 ・敷地周辺は、敷地の西方が地質学的ひずみ集中帯の領域内に位置す るが、測地学的ひずみ集中帯の領域内に位置しない。 		
カルデラの分布	×	・新第三紀以降の <u>カルデラの密集が認められる</u> 。	・敷地近傍には, <u>カルデラは認められない</u> 。		
地すべり地形の分布	×	・ <u>大規模地すべりを含む地すべり地形が多く認められる</u> 。	・敷地近傍には、 <u>大規模地すべり地形は認められない</u> 。		
速度分布等	×	・低速度領域に位置する。 ・震源域を含む本州北部内陸で、概ね地質学的ひずみ集中 帯、若しくは、測地学的ひずみ集中帯に沿って、 <u>被害地震</u> が発生している。	・敷地近傍は, <u>高速度領域に位置</u> する。 ・敷地周辺では, <u>被害地震は発生していない</u> 。		
此而此仕推进反入		・同一区分とされている文献も認められる。			
亚震 地体構 這 区 分	U	・ <u>8C東北日本弧内帯</u> (垣見ほか(2003))	・ <u>8C 東北日本弧内帯</u> (垣見ほか(2003))		

2.2 2008年岩手·宮城内陸地震

2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

一部加筆修正(H27.10.23審査会合資料)

2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討概要

【(1) 2008年岩手・宮城内陸地震に関する知見】 ○岩手・宮城内陸地震に関する地震学的特徴を把握するため、震源域内の余震分布およびインバージョン解析・フォワード解析等の震源特性に関する要素に着目し、知見を収集・整理する。 ▶浅い位置でエネルギーの放出が行われたことが,震源域近傍のいくつかの観測点で大加速度が観測された大きな要因のひとつになっている可能性がある。 >一方で、震源等のモデル化に関して、観測記録の再現性の向上や複雑な破壊過程の要因特定などの課題が示されている知見もある。 ⇒安全側の評価として. 岩手・宮城内陸地震で得られた観測記録の収集・分析を実施する。 【(2) 地震観測記録の収集】 ○以下の条件で地震観測記録を収集する。 ▶防災科学技術研究所のK-NET観測点およびKiK-net観測点のうち. 断層最短距離30km以内の観測点における観測記録(16地点) ▶岩手・宮城内陸地震の震源近傍に位置する荒砥沢ダムおよび栗駒ダムの観測記録(2地点) ○収集した観測記録について、以下の観点で観測記録を抽出し、抽出された観測記録を考察する。 ▶加藤ほか(2004)の応答スペクトルを上回る記録 >K-NET観測点については、上記の観点に加え、AVS30≧500m/sとなる記録 抽出した観測記録(計8地点) 震源近傍の観測記録(計18地点) ②KiK-net(8地点) ③ダム(2地点) ①K-NET(8地点) ・IWT010(一関) ○抽出した観測記 ・AKT019(雄勝) ・AKTH04(東成瀬) ・荒砥沢ダム ・AKTHO4(東成瀬) 録について.記録 ・AKT023(椿台) ・AKTHO6(雄勝) ・栗駒ダム ・IWTH20(花巻南) の分析・評価を実 ・IWT010(一関) ・IWTH04(住田) 加藤ほか(2004)の応答 ・IWTH24(金ヶ崎) 施したうえで. 基 ・IWT011(水沢) ・IWTH20(花巻南) ・IWTH25(一関西) スペクトルを上回る。 盤波の選定を実施 ·IWT012(北上) ・IWTH24(金ヶ崎) ・IWTH26(一関東) する。 ・IWT015(川尻) ・IWTH25(一関西) ・荒砥沢ダム ・IWTH26(一関東) ・MYG004(築館) ・栗駒ダム ・MYG005(鳴子) ・MYGH02(鳴子)

2.2 2008年岩手·宮城内陸地震

2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

一部加筆修正(H27.10.23審査会合資料)



2.2 2008年岩手·宮城内陸地震

2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

【(5) 震源を特定せず策定する地震動に反映する地震動】 〇岩手・宮城内陸地震の震源を特定せず策定する地震動への反映

これまでの検討結果を踏まえ、IWTH24(金ヶ崎)、IWTH26(一関東)(水平)および栗 駒ダム(右岸地山)の基盤地震動を震源を特定せず策定する地震動に反映する。 また、以下の検討を行い、震源を特定せず策定する地震動を設定する。

・ IWTH26(一関東)におけるはぎとり解析のばらつきを評価する。

・参考として, 震源域北側および東側と南側および西側の地震動を比較する。

IWTH26(一関東)(水平)の採用地震動の最大加速度とはぎとり地震動の最大加 速度の平均+1 σとの比は、NS方向で1.03となることから、安全側の対応として、 採用するすべての地震動にこの比を考慮するものとする。 さらに、震源を特定せず策定する地震動としては、原子力発電所の重要性を鑑み、 以下の保守性を考慮するものとする。

	Ļ
\checkmark	
•	

	基盤地震動 最大加速度(Gal)			112 - ++	ばらつきを考慮した地震動 最大加速度 (Gal)			但内地主	震源を特定せず策定する地震動 最大加速度 (Gal)		
観測点	水平		水平		^{5を} 水平			保守性を 老庸	水平		
	NS方向 ダム軸方向	EW方向 上下流方向	鉛直	~ 7 1124	NS方向 ダム軸方向	EW方向 上下流方向	鉛直	- 7 <i>1</i> 65.	NS方向 ダム軸方向	EW方向 上下流方向	鉛直
IWTH24(金ヶ崎)	401	370	279	⇒	413	381	287	↑	430	400	300
IWTH26(一関東)	511	476	Ι	⇒	528	490	-	⇒	540	500	-
栗駒ダム(右岸地山)	421	463	298	⇒	434	477	307	⇒	450	490	320



【(6) 中長期的な取り組みと知見等の確認】

○岩手・宮城内陸地震の地震動評価に関して、平成27年10月審査会合以降の震源特性の把握および地盤特性の把握に向けた取り組み成果を含む知見や他サイトの審査実績を確認し、
 これまでの地震動評価結果に反映すべき知見等の有無を整理する。

- ▷芝(2021)および東ほか(2021)では、大加速度が観測された要因として、SMGAの分布が浅かったこと、IWTH25(一関西)では深部地盤の不整形性が影響している可能性があることが指摘されており、震源特性および地盤特性の両面の影響を確認している。
- >しかしながら,基盤波として選定困難と判断した観測点(IWTH25(一関西)ほか)において信頼性の高い基盤地震動を評価するためのはぎとり波の算出等には至っていないことから,信頼性の高い基盤地震動が評価できる知見は得られていないと考えている。

⇒岩手・宮城内陸地震の震源を特定せず策定する地震動として、平成27年10月23日第286回審査会合において説明した地震動を用いることとする。

一部加筆修正(H27.10.23審査会合資料)

2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(1) 2008年岩手・宮城内陸地震に関する知見

再揭(H27.10.23審査会合資料)

163

余震分布に関する既往の研究 (Okada et al.(2012))

○岩手・宮城内陸地震の気象庁一元化震源による余震分布は、上端、下端とも浅い特徴を有している。また、
 Okada et al.(2012)は、緻密な臨時地震観測網の記録を用いて震源の再決定を行っており、気象庁一元化震源よりも系統的に更に浅くなることを示している。
 ○再決定された余震分布から、ごく浅部の地表付近が余震分布上端と考えられる。



(1) 2008年岩手・宮城内陸地震に関する知見

インバージョン解析に関する既往の知見 (Asano and Iwata(2011))

○岩手・宮城内陸地震の強震動シミュレーション解析はこれまでも多くの研究者が実施しているが、荒砥沢ダムの 記録も含めた検討としては、Asano and Iwata(2011)のインバージョン解析がある。この検討では、すべり量の 大きい箇所は浅部に決定されている。





Asano and Iwata (2011) のインバージョンモデル

再揭(H27.10.23審査会合資料)

(1) 2008年岩手・宮城内陸地震に関する知見

インバージョン解析に関する既往の知見 (Suzuki et al.(2010))

○Suzuki et al.(2010)では、震源極近傍の強震動記録を用いて、インバージョン解析を実施している。
 ○この検討では、すべり量の大きい箇所は浅部に決定されている。
 ○IWTH25(一関西)で観測された大きな最大加速度は、特に南部の浅い位置にある大きなすべり域から生成されたとしている。なお、ダム観測点については、検討対象外となっている。



再揭(H27.10.23審査会合資料)

2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(1) 2008年岩手・宮城内陸地震に関する知見

再揭(H27.10.23審査会合資料)

インバージョン解析に関する既往の知見 (吉田ほか(2014))

- ○吉田ほか(2014)では,震源極近傍の強震動記録を用いて,震源モデルを構築し,震源近傍での地震動記録の再現を試みている。
 ○この検討では,すべり量および最大すべり速度(PMR)分布を参考に特性化震源モデルを構築した結果,浅部に大きなアスペリティが設定されている。
 ○すべり量より構築した特性化震源モデルは、IWTH25(一関西)の観測波形は説明できなかったとしている。
- ○PMR分布より構築した特性化震源モデルは、IWTH25(一関西)および荒砥沢ダムを含む多くの観測点での観測 波形を説明できたものの、記録を再現できていない観測点もあり、さらに検討を進めているとしている。



2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(1) 2008年岩手・宮城内陸地震に関する知見

再揭(H27.10.23審査会合資料)

インバージョン解析に関する既往の知見 (引間・纐纈(2013))

○引間・纐纈(2013)では、西傾斜の断層面に加えて、東傾斜の断層面を仮定し、強震波形とGPSデータにより震源過程を推定している。
 ○この検討では、すべり量の大きい箇所が震源の南側かつ、東傾斜の断層面の浅部に決定されており、断層極近傍のデータを含めて、観測値の再現が従来の検討(引間・他(2008))よりも向上したとしている。
 ○東傾斜の断層面が存在する可能性が高いという結果が得られたが、このような極めて複雑な破壊過程の要因は現状では不明であり、可能性として火山地域の地質・応力等の条件の影響を受けている可能性が考えられるとしている。なお、ダム観測点については、検討対象外となっている。



2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(1) 2008年岩手・宮城内陸地震に関する知見

再揭(H27.10.23審査会合資料)

フォワード解析に関する既往の知見 (野津(2011))

 ○野津(2011)では、岩手・宮城内陸地震におけるやや短周期帯域の地震動を再現するのに適した特性化震源 モデルを作成している。
 ○この検討では、野津(2010)における波形インバージョンで得られたすべり量分布を参考に3つのアスペリティを 設定しており、最も面積の大きいアスペリティは、浅部に設定されている。
 ○作成された特性化震源モデルによりK-NET観測点およびKiK-net観測点の地震動を再現した結果、IWTH25 (一関西)を含め概ね良好に再現されたとしているが、ダム観測記録は、検討対象外となっている。



★は全体の破壊開始点,☆は各アスペリティの破壊開始点.

2008年岩手・宮城内陸地震の特性化震源モデルのパラメタ

	Asperityl	Asperity2	Asperity3
破壞開始点東経 (deg)	140.880	140.872	140.843
破壞開始点北緯 (deg)	39.028	38.970	39.023
破壊開始点深さ(km)	8.0	4.9	11.1
長さ (km) ×幅 (km)	6.0×3.0	8.0×6.0	3.0×3.0
M ₀ (Nm)	0.56E+18	4.00E+18	1.00E+18
相対破壊開始時刻(s)	0.00	2.8	1.7
破壊伝播速度(km/s)	2.6	2.6	2.6
ライズタイム (s)	0.29	0.58	0.29
分割数	$5 \times 5 \times 5$	$8 \times 8 \times 8$	$5 \times 5 \times 5$

2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(1) 2008年岩手・宮城内陸地震に関する知見

再揭(H27.10.23審査会合資料)

フォワード解析に関する既往の知見 (入倉・倉橋(2008))

 〇入倉・倉橋(2008)では、震源極近傍の強震動記録を用いて、フォワード・モデリングにより強震動が再現可能な 震源モデルの構築を試みている。
 〇この検討では、堀川(2008)のすべり量分布を参考に震源モデルを構築した結果、発震点の南側浅部にやや大 きなアスペリティ、北側に面積が半分程度のアスペリティが設定されている。
 〇但し、このモデルでは、IWTH25(一関西)の観測記録に見られる上下動の非対称性は説明できず、別の要因(ト ランポリン効果など)を考える必要があるとしている。なお、ダム観測記録は、検討対象外となっている。





上図:IWTH25(一関西)地表における余震の再現波形と再現波形のスペクトル。 下図:IWTH25(一関西)地表における本震の再現波形と再現波形のスペクトル,

震源モデルの諸元

2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(1) 2008年岩手・宮城内陸地震に関する知見

フォワード解析に関する既往の知見(釜江(2008))

〇釜江(2008)では、経験的グリーン関数法を用いたフォワード・モデリングにより岩手・宮城内陸地震の震源モデルの評価を試みている。
 〇解析の結果、震源の北と南にそれぞれ1つずつアスペリティを配置する震源モデルとなっており、震源の北側にアスペリティを配置することにより震源より北側の観測点において、波形の再現性が向上したとしている。
 〇2つのアスペリティの応力降下量は、これまでの内陸地殻内地震の平均値に近い値になったとしている。なお、本検討において、ダム観測記録は、検討対象外となっている。



(IWTH25(一関西))合成波形と観測波形の比較(0.2Hz~10Hz)

170

再揭(H27.10.23審査会合資料)

(1) 2008年岩手・宮城内陸地震に関する知見

再揭(H27.10.23審査会合資料)

フォワード解析に関する既往の知見(JNES(2014))

○独立行政法人原子力安全基盤機構による「基準地震動策定のための地震動評価手引き:震源極近傍の地震動評価」(2014)では、岩手・宮城内陸地震の地震動再現解析を検討している。
 ○シナリオ1およびシナリオ2では、IWTH25(一関西)の短周期成分がやや過小評価であり、さらに、シナリオ2のアスペリティを浅くしたモデル(シナリオ3)においても、依然としてやや小さめである可能性があるとしている。なお、ダム観測点については、検討対象外となっている。

■破壊シナリオの影響を考慮した断層モデルの設定



2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(1) 2008年岩手・宮城内陸地震に関する知見

一部加筆修正(H27.10.23審査会合資料)

2008年岩手・宮城内陸地震に関する知見 まとめ

- ○地震後実施された緻密な臨時地震観測から求められる岩手・宮城内陸地震の余震分布上端は、気象庁一元化 震源よりも系統的に更に浅くなることを示しており、ごく浅部の地表付近が余震分布上端と考えられる。
- ○本震記録を説明するいくつかの震源モデルから、岩手・宮城内陸地震については、震源およびすべり量の大きい 箇所が浅かったことが考えられる。
- ○上記の知見を踏まえると、浅い位置でエネルギーの放出が行われたことが、震源域近傍のいくつかの観測点で大加速度が観測された大きな要因のひとつになっている可能性がある。
- ○一方で,震源等のモデル化に関して,観測記録の再現性の向上や複雑な破壊過程の要因特定などの課題が示されている知見もある。

⇒安全側の評価として, 岩手・宮城内陸地震で得られた観測記録の収集・分析を実施する。

再揭(H27.10.23審査会合資料)

地震観測記録の収集対象

○防災科学技術研究所のK-NET観測点およびKiK-net観測点のうち、断層最短距離30km以内の観測点を対象に収集する。(16地点)
 ○あわせて、本地震の震源近傍に位置している荒砥沢ダム、栗駒ダムの地震観測記録も収集する。(2地点)(ダムの観測記録については、宮城県より受領)



再揭(H27.10.23審査会合資料)

地震観測記録の収集・検討

○収集した観測記録について、以下の観点で観測記録を抽出し、抽出された観測記録の考察を行う。
 ・加藤ほか(2004)の応答スペクトルを上回る記録(KiK-net観測点の記録は、地中記録の2倍で整理)
 ・K-NET観測点については、上記の観点に加えAVS30*が500m/sを上回っている観測点における記録

※地表から深さ30mまでの平均S波速度



K-NET観測点の観測記録

○K-NET観測点のうち、MYG004(築館)は、司・翠川(1999)の距離減衰式の+1σを上回る。 ○一方で、IWT011(水沢)は、司・翠川(1999)の距離減衰式の-1σを下回る。

	細洄占		断層最短	AVS30 (m/s)	最大加速度(Gal)			
	観側吊		正西庄 (km)		水平(NS)	水平(EW)	鉛直(UD)	
	AKT019	雄勝	29	310	159	177	140	
K-NET (地表)	AKT023	椿台	17	429	359	359	248	
	IWT010	一関	16	668	219	287	210	
	IWT011	水沢	9	250	151	216	213	
	IWT012	北上	21	214	278	237	142	
	IWT015	川尻	21	417	197	238	123	
	MYG004	築館	20	430	740	678	224	
	MYG005	鳴子	14	351	440	521	666	

K-NETの最大加速度

断層最短距離: Suzuki et al. (2010)による震源断層モデルに基づく



再揭(H27.10.23審査会合資料)

再揭(H27.10.23審査会合資料)

K-NET観測記録と加藤ほか(2004)との比較

OK-NET観測記録では、AKT023(椿台)、IWT010(一関)、IWT011(水沢)、MYG004(築館)、MYG005(鳴子)が 加藤ほか(2004)の応答スペクトルを一部の周期帯で上回る。



K-NET観測記録の応答スペクトルと加藤ほか(2004)による応答スペクトルの比較

K-NET観測点の地質構造

 ○K-NET観測記録において、加藤ほか(2004)の応答スペクトルを上回る観測点のうちAVS30が500m/s以上と 推定されるのは、IWT010(一関)である。
 ○なお、IWT010(一関)は、司・翠川(1999)の距離減衰式の±1 σの範囲内にある。



再揭(H27.10.23審査会合資料)

再揭(H27.10.23審査会合資料)

KiK-net観測点の観測記録

○KiK-net観測点のうち、AKTH04(東成瀬)およびIWTH25(一関西)は、司・翠川(1999)の距離減衰式の+1σを上回る。
 ○なお、IWTH25(一関西)は、地中記録の2倍も司・翠川(1999)の距離減衰式の+1σを上回る。また、AKTH06(雄勝)、IWTH04(住田)、MYGH02(鳴子)の地中記録の2倍は、司・翠川(1999)の距離減衰式の-1σを下回る。

	観測点			AVS30 (m/s)	最 ()	al) 己録		5000	+++	
					水平(NS)	水平(EW)	鉛直(UD)		2000	
	AKTH04	東成瀬	18	459	1318 (173)	2449 (255)	1094 (138)		1000 -	
	AKTH06	雄勝	23	455	180 (42)	186 (61)	$ \begin{array}{r} 140 \\ (47) \end{array} $		500	
	IWTH04	住田	29	456	126 (31)	159 (28)	115 (24)	Gal)	500 -	
KiK-net	IWTH20	花巻南	20	289	249 (107)	240 (151)	136 (68)	GA(200 -	
(地表・ 地中)	IWTH24	金ヶ崎	5	486	503 (209)	435 (169)	342 (121)	ď.	100	
	IWTH25	一関西	5	506	1143 (1036)	1433 (748)	3866 (681)		50	
	IWTH26	一関東	6	371	888 (278)	1056 (211)	927 (167)	20	20 -	
	MYGH02	鳴子	11	399	254 (106)	230 (96)	233 (54)		10	

KiK-netの最大加速度

断層最短距離: Suzuki et al. (2010)による震源断層モデルに基づく



∆K-NET

再揭(H27.10.23審査会合資料)

KiK-net観測記録と加藤ほか(2004)との比較

 OKiK-net観測記録(地中記録の2倍)では、AKTH04(東成瀬)、IWTH20(花巻南)、IWTH24(金ヶ崎)、IWTH25(一関西)、IWTH26(一関東)が加藤ほか(2004)の応答スペクトルを一部の周期帯で上回る。
 Oなお、KiK-net観測記録(地中記録の2倍)について、IWTH25(一関西)が司・翠川(1999)の距離減衰式の +1 σを上回り、AKTH04(東成瀬)、IWTH20(花巻南)、IWTH24(金ヶ崎)、IWTH26(一関東)は、±1 σの範囲内 にある。



再揭(H27.10.23審査会合資料)

荒砥沢ダムの概要

所在地	宮城県
事業者	宮城県土木部/東北農政局
水系名	北上川
河川名	二迫川
竣工年	1998年
ダム形式	ロックフィルダム
最低基礎面標高	EL. 205m
天端標高	EL. 279.4m
堤高	74.4m
堤長	413.7m





・ダム基礎地盤の地質年代:新第三紀中新世 ・基礎岩盤:頁岩,凝灰岩互層および安山岩の迸入

荒砥沢ダムの地盤(国総研資料 第733号「国土交通 省所轄ダムの地震動計測装置」)

- ・基礎岩盤位置の岩級区分 CH~B級
- •P波速度 EL.205m~200m Vp=2.5~3.2km/s
(2) 地震観測記録の収集

荒砥沢ダム 地山の概要および地震観測位置



※宮城県より受領した図面に加筆

再揭(H27.10.23審査会合資料)

(2) 地震観測記録の収集

再揭(H27.10.23審査会合資料)

荒砥沢ダムの構造および地震観測位置



堤高:74.4m

2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(2) 地震観測記録の収集

再揭(H27.10.23審査会合資料)

荒砥沢ダムの観測記録



荒砥沢ダム [監査廊] 観測点による応答スペクトルと加藤ほか(2004)による応答スペクトルの比較

(2) 地震観測記録の収集

184

栗駒ダムの概要

所在地	宮城県
水系名	北上川
河川名	迫川支川三迫川
竣工年	1961年
ダム形式	重力式コンクリートダム
堤高	57.2m
堤長	182.0m





(2) 地震観測記録の収集

栗駒ダム 地山の概要および地震観測位置



再揭(H27.10.23審査会合資料)

(2) 地震観測記録の収集

栗駒ダムの構造および地震観測位置



堤高:57.2m

再揭(H27.10.23審査会合資料)

(2) 地震観測記録の収集

再揭(H27.10.23審査会合資料)

栗駒ダムの観測記録



栗駒ダム [監査廊] 観測点による応答スペクトルと加藤ほか(2004)による応答スペクトルの比較

(2) 地震観測記録の収集

地震観測記録の収集 まとめ

○抽出された観測記録の応答スペクトルと加藤ほか(2004)の応答スペクトルについて比較する。



観測記録(K-NETおよびKiK-net)の応答スペクトルと加藤ほか(2004)による応答スペクトルの比較

(2) 地震観測記録の収集

地震観測記録の収集 まとめ



〇IWT010(一関), AKTH04(東成瀬), IWTH20(花巻南), IWTH24(金ヶ崎), IWTH25(一関西), IWTH26(一関東), 荒砥沢ダム, 栗駒ダムの観測記録は, 加藤ほか(2004)の応答スペクトルを一部の周期帯で上回る。

再揭(H27.10.23審査会合資料)

(3)地震観測記録の分析・評価

再揭(H27.10.23審査会合資料)

- ○前項の観測記録の収集において,敷地に及ぼす影響が大きいと考えられるものとして抽出した観測記録について,以下の観点で記録の分析・評価を実施する。
- ・地盤応答等による特異な影響の評価(地盤情報の収集,各種知見の収集・整理,相対的地盤増幅率の評価, 地質および速度構造に関する検討,地形の影響に関する検討)
- ・基盤波を算定するモデルの妥当性確認(観測記録を用いた地盤同定およびはぎとり解析, 地盤同定に関する検討(再現性の確認, 探索範囲等の変更, 中小地震を用いた検討))



2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析·評価 K-NET観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

K-NET観測点に関する検討

○K-NET観測点のうち,加藤ほか(2004)の応答スペクトルを上回る観測記録(IWT010(一関))について,地盤情報を収集整理し,基盤地震動としての評価を実施する。



191

(3) 地震観測記録の分析·評価 KiK-net-関西観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

KiK-net-関西観測点に関する既往の知見 (Aoi et al.(2008))

 ○上向きの地震動の振幅が下向きの2倍以上も大きい上下非対称な地震動は、線形・非線形の波動伝播理論では 説明できず、トランポリン上で跳ねている物体の運動に類似していることから、トランポリンモデルを提唱している。
○弾性的な振る舞いと粒状的な振る舞いの中間的振る舞い(トランポリンモデル)による模擬波形は、一関西観測点 (KiK-net)で観測された非常に大きな加速度波形の性質をよく再現していると評価。



図1 — KiK-net ー関西観測点で記録された加速度記録(左は地表,右は地中 -260 m). 波形右側に示した MAX, MIN はそれぞれプラス(北,東,上)方向,マイナス(南,西,下)方向の最大加速度(gal).最下段は,下動に関し,最大値を含む1秒間の波形の拡大図.地表の拡大図中の矢印は振幅(点線)と周期(実線)の非対称性を,太点線は -1g の頭打ちを示す.

(3) 地震観測記録の分析·評価 KiK-net-関西観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

KiK-net-関西観測点に関する既往の知見 (大町ほか(2011))

○一関西観測点で観測された極めて大きな強震記録(上下動)は,強大な地震動入力によって地震観測小屋が ロッキング振動で浮き上がり,地面と再接触した際の衝撃力の影響が強く反映している可能性が高いことを指摘 している。

○観測小屋が基礎の浮き上がりを伴うロッキング応答をする時,基礎と地面と再接触する際の衝撃力で,上向きの パルス状大加速度が発生することを振動台実験と数値解析で確認。

○2次元FEMを用いて, 観測小屋の浮き上がりと地盤との接触を含む非線形解析を行い, 地表記録と類似した地 震応答解析結果が得られたとしている。



図17 本震の強震時加速度時刻歴の比較

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net一関西観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

KiK-net-関西観測点に関する既往の知見 (入倉・倉橋(2008))

 ○KiK-netボーリングデータによる理論伝達関数は、観測記録から推定される伝達関数と比較して、高周波帯域で 過小評価と考えられるため、余震記録および本震記録を用いて地盤構造を再評価。
○再評価した地盤モデルから計算された理論伝達関数を用いて、地中記録から地表波形を再現すると観測記録に ほぼ対応することを指摘。
○但し、このモデルでは、観測記録に見られる上下動の非対称性は説明できず、別の要因(トランポリン効果など)

○但し、このモデルでは、観測記録に見られる上下動の非対称性は説明できず、別の要因(トランポリン効果など) を考える必要があるとしている。



余震記録を考慮した地盤構造の再評価

本震記録を考慮した地盤構造の再評価

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net一関西観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

○岩手・宮城内陸地震については、IWTH25(一関西)とその他の観測点で観測された本震記録の加速度レベル (短周期側の地震動レベル)に大きな差異がみられることから、それらの要因について、以下の検討方針に基づ き詳細検討を実施する。

○本震観測記録の加速度レベルが大きいIWTH25(一関西)について、岩手・宮城内陸地震震源近傍の5地点との 地盤増幅の相違※を把握する。

○なお、検討に用いる観測記録は、IWTH25(一関西)(地中)の観測記録を用いる。

※ IWTH25(一関西)で得られた観測記録と震源近傍の5地点の観測記録の応答スペクトル比を求め, 増幅の相違(相対的地盤増幅率)を評価 する。

$$\Delta G(T) = \frac{1}{M} \sum_{m=1}^{M} \log \left[\frac{Sa_{1,m}(T)}{Sa_{2,m}(T)} \cdot \frac{X_{1,m}}{X_{2,m}} \right]$$

△G(T):Sa₂に対する地盤増幅率(相対的地盤増幅率) Sa₁(T):KiK-net一関西[地中](IWTH25) Sa₂(T):KiK-net一関東[地中](IWTH26) KiK-net金ヶ崎[地中](IWTH24) KiK-net東成瀬[地中](AKTH04) KiK-net鳴子[地中](MYGH02) 栗駒ダム[右岸地山] X₁:Sa₁の震源距離 X₂:Sa₂の震源距離 195

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net-関西観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

2008年岩手・宮城内陸地震本震のアスペリティ位置に関する知見

○岩手・宮城内陸地震は、震源領域の中心~南側に主なアスペリティがあるとされている。





(2) Asano and Iwata(2011)

2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net-関西観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

検討対象地震

○以下の条件に基づき,検討地震を選定する。
・IWTH25(一関西)で観測記録が得られている2008年~2013年の地震
・M≧4.0の内陸地殻内地震(岩手・宮城内陸地震の本震は除外)^{*1}
・検討対象地震の範囲は,本震のアスペリティ位置を踏まえ,本震の震源領域中心~南側の地震^{*2}

○検討地震の震央分布は、以下の赤枠内の通り。(地震諸元は、気象庁による)

※1 一般的な地盤増幅特性を評価するため、中小地震を用いる。

※2 岩手・宮城内陸地震は, 震源領域の南側の活動(主なアスペリティは, 震源領域の中心~南側)が地震の特徴を主に表しているため, この範囲を検討対象とすることで, 本震時の各観測点間の特徴を把握する。





 $O:45 \leq M \leq 50$

2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net-関西観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

IWTH25(一関西)を対象とした相対的地盤増幅率

○震源近傍に位置する5地点を基準としたIWTH25(一関西)の相対的地盤増幅率を評価する。





○震源近傍に位置する5地点と比較し、IWTH25(一関西)は岩手・宮城内陸地震の本震の特徴を踏まえた相対的 地盤増幅率が短周期側で大きい傾向※にある。

※ 各観測点における地盤条件(速度構造等)の補正を実施していない。

199

2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析·評価 KiK-net-関西観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

IWTH25(一関西)を対象とした相対的地盤増幅率

○参考として、フーリエスペクトルを用いて、同様の検討を行った。 ○震源近傍に位置する5地点を基準としたIWTH25(一関西)のフーリエスペクトル比は、以下の通り。



○震源近傍に位置する5地点と比較し,応答スペクトル比(=相対的地盤増幅率)と同様にIWTH25(一関西)は岩 手・宮城内陸地震の本震の特徴を踏まえたフーリエスペクトル比が短周期側で大きい傾向[∞]にある。

※ 各観測点における地盤条件(速度構造等)の補正を実施していない。

2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net-関西観測点

一部加筆修正(H27.10.23審査会合資料)

KiK-net一関西観測点 まとめ

○Aoi et al.(2008)は、一関西観測点において非常に大きな加速度(上下動)が記録されたことに加えて、上向きの地震動の振幅が下向きの2倍以上も大きいという、明瞭に上下非対称な波形形状を示していることを指摘し、このような現象を説明するために、地盤が示す挙動をトランポリンのような性質をもつものとして説明する新しい物理モデルを提示している。

○大町ほか(2011)は, 一関西観測点の地表で観測された極めて大きな強震記録(上下動)は, 地震観測小屋が ロッキング振動で浮き上がり, 地面と再接触した際の衝撃力の影響が強く反映している可能性が高いと指摘。

○入倉ほか(2008)は、余震記録および本震記録より地中地震計設置層から地表までの理論伝達関数を評価し、 地中の観測記録から地表の地震動を推定している。推定された地表の地震動は、ほぼ観測記録に対応するが、 観測記録に見られる上下動の非対称性は説明できず、別の原因(例えば、トランポリン効果など)を考える必要が あると指摘。

○観測記録に関する検討より, IWTH25(一関西)は, 本震震源域南部で発生する地震に対して, 他の観測点よりも 大きく増幅する地域と考えられる。



○IWTH25(一関西)については, 地表記録にトランポリン効果, ロッキング振動の影響などが含まれており, 観測記 録の伝達関数を用いた地盤同定によるはぎとり波の算定は困難と考えられること, IWTH25(一関西)が本震震 源域南部で発生する地震に対して, 他の観測点よりも大きく増幅する地域と考えられることから, 信頼性の高い 基盤地震動の評価は困難である。

201

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net東成瀬観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

KiK-net東成瀬観測点に関する検討

○KiK-net観測点のうち、加藤ほか(2004)の応答スペクトルを上回る観測記録(AKTH04(東成瀬))について、基盤地震動を評価することを目的とした観測記録のはぎとり解析を実施する。



2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net東成瀬観測点

AKTHO4(東成瀬)

○AKTHO4(東成瀬)の観測記録について、KiK-netボーリングデータを初期値として、観測記録の伝達関数を再現できるように地盤同定を実施。 ○得られた地盤モデルは、水平方向において表層のVsが極端に小さい。また、鉛直方向においては、観測記録の 伝達関数を再現できていない。

地盤同定結果(水平) 減衰定数 S波速度(m/s) THK DEP Den No (m) (g/cm³) Initial Lower Upper Optimized (m) Opt./Ini. ho a 0 1.64 25 0.17 1 2 150 15 225 433 1.01 2 18 2 1.64 108 645 430 20 2.22 3 12 980 980 980 980 1.00 0.142 0.283 32 2.22 1150 1.00 4 38 1150 1150 1150 5 30 70 2.22 1500 1500 1500 1500 1.00 100 2.22 1500 1.00 6 1500 1500 1500







也盤同定結果(鉛直)

	No	THK	DEP	Den	P波速度(m/s)						減衰定数	
N		NO	(m)	(m)	(m)	(g/cm ³)	Initial	Lower	Upper	Optimized	Opt./Ini.	ho
	1	2	0	1.64	300	30	450	116	0.39	0. 078	0.000	
	2	18	2	1.64	880	220	1320	861	0.98			
	3	12	20	2.22	3000	3000	3000	3000	1.00			
	4	38	32	2.22	3000	3000	3000	3000	1.00			
	5	30	70	2.22	3000	3000	3000	3000	1.00			
	6	$\sim - \infty$	100	2.22	3000	3000	3000	3000	1.00			

※電力共通研究「東北地方太平洋沖地震を踏まえた地震動評価手法の高度化に関する研究」にて検討を実施

再揭(H27.10.23審査会合資料)

2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net東成瀬観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

AKTH04(東成瀬)観測点に関する詳細検討

○AKTH04(東成瀬)観測点については,岩手・宮城内陸地震の本震記録を用いて,観測記録のはぎとり解析のための地盤同定を実施したが,得られた地盤モデルは,水平方向において表層のVsが極端に小さいことや鉛直方向において観測記録の伝達関数を再現できていないことから,信頼性の高い基盤地震動の評価は困難であると 判断している。



○上記の検討を踏まえ, 観測記録のはぎとり解析のための地盤同定について, 検討条件を変えた以下の検討を 行った。

- > 本震を用いた地盤同定に関する検討(再現性の確認)
- > 本震を用いた地盤同定に関する検討(探索範囲等の変更)
- > 中小地震を用いた地盤同定に関する検討
- > 地形の影響に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net東成瀬観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

AKTH04(東成瀬) 本震を用いた地盤同定に関する検討(再現性の確認)

○観測記録を用いた地盤同定により得られた地盤モデル(水平)を用いて,応答スペクトルの再現性を確認した結果,NS方向については地表記録が概ね再現できているが,EW方向については地表記録の短周期側が再現できていない。



(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net東成瀬観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

AKTH04(東成瀬) 本震を用いた地盤同定に関する検討(再現性の確認)

○観測記録を用いた地盤同定により得られた地盤モデル(鉛直)を用いて,応答スペクトルの再現性を確認した結果,地表記録の短周期側が再現できていない。

地盤同定結果(鉛直)

No	THK (m)	DEP (m)	Den	P波速度(m/s)						定数
			(g/cm ³)	Initial	Lower	Upper	Optimized	Opt./Ini.	ho	а
1	2	0	1.64	300	30	450	116	0.39	0.078	0.000
2	18	2	1.64	880	220	1320	861	0.98		
3	12	20	2.22	3000	3000	3000	3000	1.00		
4	38	32	2.22	3000	3000	3000	3000	1.00		
5	30	70	2.22	3000	3000	3000	3000	1.00		
6	\rightarrow	100	2.22	3000	3000	3000	3000	1.00		





(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net東成瀬観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

AKTH04(東成瀬) 本震を用いた地盤同定に関する検討(探索範囲等の変更)

○観測記録を用いた地盤同定(水平)により得られた地盤モデルは、表層のVsが極端に小さくなっていることから、
Vsの探索範囲を変更したケースおよび減衰定数の同定範囲を変更したケースについて地盤同定結果を整理した。
○得られた地盤モデルは、従来の同定結果と同様、表層のVsが極端に小さくなっている。



2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net東成瀬観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

AKTH04(東成瀬) 本震を用いた地盤同定に関する検討(探索範囲等の変更)

○観測記録を用いた地盤同定(鉛直)により得られた地盤モデルは,観測記録の伝達関数を再現できていないこと から, Vpの検索範囲を変更したケースおよび減衰定数の同定範囲を変更したケースについて地盤同定結果を整 理した。

○得られた地盤モデルは、従来の同定結果と同様、観測記録の伝達関数を再現できていない。





地盤同定結果(鉛直)

No	THK	DEP	Den		減衰定数					
NO	(m)	(m)	(g/cm ³)	Initial	Lower	Upper	Optimized	Opt./Ini.	_ho _	_a
1	2	0	1.64	300	30	450	109	0.36	0.370	0. 183
2	18	2	1.64	880	220	1320	947	1.08	1	
3	12	20	2.22	3000	3000	3000	3000	1.00		
4	38	32	2.22	3000	3000	3000	3000	1.00	0.036	1.000
5	30	70	2.22	3000	3000	3000	3000	1.00		
6	_	100	2.22	3000	3000	3000	3000	1.00		
	 全層一定で同									 定で同

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net東成瀬観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

AKTH04(東成瀬) 中小地震を用いた地盤同定に関する検討

○岩手・宮城内陸地震の本震および中小地震の地表記録を用いてH/Vスペクトルを算定した。
○中小地震と比べて本震では、5Hz程度より高周波数側(短周期側)においてH/Vスペクトルの低下がみられることから、本震記録に地盤の非線形性の影響が含まれていると考えられる。



209

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net東成瀬観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

AKTH04(東成瀬) 中小地震を用いた地盤同定に関する検討

○岩手・宮城内陸地震の本震および中小地震について、地表記録と地中記録の伝達関数を算定した。
○NS方向とEW方向について、中小地震と比べて本震では、5Hz程度より高周波数側(短周期側)において倍率が小さくなっており、10Hz弱においてその傾向は顕著である。
○UD方向について、中小地震と比べて本震では、全体的に倍率が大きくなっている。
○本震による伝達関数と中小地震による伝達関数および中小地震による伝達関数とPS検層結果による伝達関数の傾向が大きく異なることから、中小地震による伝達関数を用いた地盤同定により、本震のはぎとり解析のための地盤モデルを作成することは困難と考えられる。





NS方向



UD方向

伝達関数

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net東成瀬観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

211

AKTH04(東成瀬) 中小地震を用いた地盤同定に関する検討

○中小地震による伝達関数を用いた地盤同定により、本震のはぎとり解析のための地盤モデルを作成することは困難と考えられるが、念のため、中小地震を用いて線形領域における地盤同定を実施した。
○得られた地盤モデル(水平)は、水平動の観測記録の伝達関数を再現できていない。
○表層のVsは、いずれのケースも概ね探索範囲の下限であり小さくなっている。また、No.1層の探索範囲の下限を変更したケースでは、深部において、VsがPS検層結果と乖離している。



(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net東成瀬観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

AKTH04(東成瀬) 中小地震を用いた地盤同定に関する検討

○得られた地盤モデル(鉛直)は,鉛直動の観測記録の伝達関数を再現できていない。 ○深部において,得られたVpがPS検層結果と乖離している。



○中小地震を用いた線形領域における地盤同定は,水平動・鉛直動ともに観測記録の伝達関数を再現できていないことから,1次元波動論によるはぎとり解析の適用が困難である。

2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net東成瀬観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

AKTH04(東成瀬) 地形の影響に関する検討

○AKTHO4(東成瀬)観測点は,少し小高い丘の上にあり,すぐ後ろは急な崖地形となっているとされている。この 地形の影響について,傾向を概略検討する。

(参考)地震観測点の状況

引用元:http://www.eqh.dpri.kyoto-u.ac.jp/~masumi/eq 京都大学防災研究所山田真澄:岩手•宮城内陸地震被害調査報告



2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net東成瀬観測点

再揭(H27.10.23審查会合資料)

AKTH04(東成瀬) 地形の影響に関する検討

○AKTH04(東成瀬)観測点は、周囲が崖地形となっていることから、国土地理院の数値標高モデル(DEM)を用いた複数の断面を確認し、周辺地形を簡易的に考慮した2次元地盤モデルとする。



平面図 (国土地理院・電子国土Webに加筆)



2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net東成瀬観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

AKTH04(東成瀬) 地形の影響に関する検討

○2次元地盤モデルは、地震観測点におけるPS検層結果の層境界を用いて、観測点周辺の地形を簡易的に考慮した2次元FEMモデルとする。
○地中観測点位置(GL-100m)に対する地表観測点位置の伝達関数(2E/E+F)を算出し、地震観測点位置の1次元地盤モデルによる伝達関数と比較する。



2次元地盤モデル

2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net東成瀬観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

AKTH04(東成瀬) 地形の影響に関する検討



○2次元地盤モデルと1次元地盤モデルの伝達関数を比較すると、5Hzおよび10Hz付近で2次元地盤モデルの結果が大きく、15Hz付近では2次元地盤モデルの結果が小さくなっており、1次元地盤モデルと差異がみられることから、AKTH04(東成瀬)観測点の観測記録には、周辺地形による影響が含まれているものと考えられる。
○なお、中小地震の観測記録にみられる5Hz付近および10Hz付近で伝達関数が大きくなる傾向と同様に、2次元地盤モデルの5Hzおよび10Hz付近で伝達関数が大きくなっている。


2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net東成瀬観測点

一部加筆修正(H27.10.23審査会合資料)

KiK-net東成瀬観測点 まとめ

【本震記録を用いた検討】 〇AKTH04(東成瀬)観測点について、本震記録を用いて観測記録のはぎとり解析のための地盤同定を実施した結果、得られた地盤モデルのうち水平方向については、表層のVsが極端に小さい。また、鉛直方向については、観測記録の伝達関数を再現できていない。



○AKTH04(東成瀬)については, 観測記録に地盤の非線形性の影響, 周辺地形による影響が含まれており, 観測 記録と整合する地盤モデルが同定できず, 地表記録も再現できていないことから, 信頼性の高い基盤地震動の 評価は困難である。

2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net花巻南観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

KiK-net花巻南観測点に関する検討

○KiK-net観測点のうち,加藤ほか(2004)の応答スペクトルを上回る観測記録(IWTH20(花巻南))について,基盤地震動を評価することを目的とした観測記録のはぎとり解析を実施する。



2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net花巻南観測点

IWTH20(花巻南)

○IWTH20(花巻南)の観測記録について, KiK-netボーリングデータを初期値として, 観測記録の伝達関数を再現 できるように地盤同定を実施。



※電力共通研究「東北地方太平洋沖地震を踏まえた地震動評価手法の高度化に関する研究」にて検討を実施

2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net花巻南観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

IWTH20(花巻南)

○地盤同定により得られた地盤モデルを用いて、IWTH20(花巻南)のはぎとり解析を実施。



○IWTH20(花巻南)は、概ね妥当な地盤モデルを作成でき、はぎとり解析を実施した結果、一部の周期帯で加藤ほか(2004)を上回る結果となった。

※電力共通研究「東北地方太平洋沖地震を踏まえた地震動評価手法の高度化に関する研究」にて検討を実施

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net金ヶ崎観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

KiK-net金ヶ崎観測点に関する検討

○KiK-net観測点のうち,加藤ほか(2004)の応答スペクトルを上回る観測記録(IWTH24(金ヶ崎))について,基盤地震動を評価することを目的とした観測記録のはぎとり解析を実施する。



2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net金ヶ崎観測点

IWTH24(金ヶ崎)

○IWTH24(金ヶ崎)の観測記録について、KiK-netボーリングデータを初期値として、観測記録の伝達関数を再現で きるように地盤同定を実施。

(三) さ渓

	地盛向定結果(水半)													
0	N.	THK	DEP	Den			S波速度	宴(m/s)		減衰	定数			
	NO	(m)	(m)	(g/cm ³)	Initial	Lower	Upper	Optimized	Opt./Ini.	ho	а			
	1	2	0	1.64	180	18	270	97	0.54					
	2	8	2	1.79	480	120	720	247	0.51					
	3	38	10	1.89	590	295	885	638	1.08					
	4	8	48	1.68	300	150	450	324	1.08	0 174	0 692			
	5	34	56	1.68	550	275	825	595	1.08	0.174	0.002			
	6	28	90	1.87	600	300	900	649	1.08					
	7	32	118	1.87	540	270	810	584	1.08					
	8	-	150	1.87	540	270	810	584	1.08					









地盤同定結果(鉛直)

н.	THK	DEP	Den				減衰定数			
NO	(m)	(m)	(g/cm ³)	Initial	ho	α				
1	2	0	1.64	480	48	720	262	0.55		
2	8	2	1.79	1770	443	2655	871	0.49		
3	38	10	1.89	1960	980	2940	2021	1.03		
4	8	48	1.68	1570	785	2355	1619	1.03	0 012	1 000
5	34	56	1.68	1570	785	2355	1619	1.03	0.012	1.000
6	28	90	1.87	1930	965	2895	1990	1.03		
7	32	118	1.87	1930	965	2895	1990	1.03		
8	-	150	1.87	1930	965	2895	1990	1.03		

伝達関数の比較(鉛直)

※電力共通研究「東北地方太平洋沖地震を踏まえた地震動評価手法の高度化に関する研究」にて検討を実施

2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net金ヶ崎観測点

IWTH24(金ヶ崎)



○IWTH24(金ヶ崎)は, 概ね妥当な地盤モデルを作成でき, はぎとり解析を実施した結果, 一部の周期帯で加藤ほか(2004)を上回る結果となった。

再揭(H27.10.23審査会合資料)

※電力共通研究「東北地方太平洋沖地震を踏まえた地震動評価手法の高度化に関する研究」にて検討を実施

2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net-関東観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

KiK-net-関東観測点に関する検討

○KiK-net観測点のうち、加藤ほか(2004)の応答スペクトルを上回る観測記録(IWTH26(一関東))について、基盤地震動を評価することを目的とした観測記録のはぎとり解析を実施する。



2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net-関東観測点

IWTH26(一関東)

○IWTH26(一関東)の観測記録について、KiK-netボーリングデータを初期値として、観測記録の伝達関数を再現できるように地盤同定を実施。 ○得られた地盤モデルは、鉛直方向において観測記録の伝達関数を再現できていない。なお、水平方向は、本震記録による伝達関数に一定の整合がみられる。

													Vs(m/s)			
				地	盤同	定結	果(水平))				0 •	500 10	00 1500	1	
No	THK (m)	DEP (m)	Den (g/cm) Initial	Lower	5 波速度 Upper	≹(m/s) Optimized	Opt./Ini.	減衰) ho	<u>定数</u> α		25 -		-	qe	
1	4	0	1.64	130	13	195	95	0.73		00	0		կ Աղմաս	٦ I	itt	5 M MANY MOUSE A AMM ANY ANY
2	6	4	1.73	460	115	690	200	0.43			E	50 -			de la	2
3	26	10	1.73	540	135	810	598	1.11	0.139	0.543	イン (米				₹ (5
4	72	36	1.82	680	170	1020	752	1.11			110	75 -		L	0	
5		108	1.82	680	170	1020	752	1.11				15			0	
																0 5 10 15 20
												100 -		<u> </u>		Frequency (nz)
													— PS検層 —	最適化結果	Ę	
														伝道	主関数の)比較(水平)
													V _p (m/s)	伝道	達関数の)比較(水平)
				地	盤同	定結:	果(鉛直)					0	Vp(m/s)	伝道 00 3000	達関数の)比較(水平)
	ТНК	DEP	Den	地	盤同	定結:	果(鉛直) _{変(m/s)}		減衰			0	Vp(m/s)	伝道 00 3000	達関数の)比較(水平)
No	THK (m)	DEP (m)	Den (g/cm	地) Initial	盤同 Lower	定結: P波速E	果(鉛直) _{度(m/s)} <mark>Optimized</mark>	Opt./Ini.	減衰 ho	定数 a		0 0 4 25 -	Vp (m/s)	伝道 00 <u>3000</u> 	達関数の _{-pg}	
No 1	THK (m) 4	DEP (m) 0	Den (g/cm 1.64	地) Initial 450	盤同 Lower 45	定結: P波速E Upper 675	果(鉛直) _{度(m/s)} 0ptimized 186	0pt./Ini. 0.41	減衰 ho	<u>定数</u> α		0 0 25 -	Vp (m/s)	伝道 00 <u>3000</u> 一	達関数の itnge	D比較(水平)
No 1 2	THK (m) 4 6	DEP (m) 0 4	Den (g/cm 1.64 1.73	地) Initial 450 1660	盤同 Lower 45 415	定結: P波速 Upper 675 2490	果(鉛直) ^{g(m/s)} 186 534	0pt./Ini. 0.41 0.32	減衰 ho	<u>定数</u> α	بر (m)	0 0 25 - 50 -	Vp (m/s)		達関数の uplitude	D比較(水平)
No 1 2 3	THK (m) 4 26	DEP (m) 0 4 10	Den (g/cm 1.64 1.73 1.73	地 <u>) Initial</u> 450 1660 1660	盤同 Lower 45 415 415	定結: P波速 Upper 675 2490 2490	果(鉛直) g(m/s) Optimized 186 534 1759	0pt./Ini. 0.41 0.32 1.06	<u>減衰</u> ho 0.559	<u>定数</u> <i>α</i> 1.000	縦さ (三)	0 0 4 25 - 50 -	Vp (m/s)		達関数の Wublitude	D比較(水平)
No 1 2 3 4	THK (m) 4 26 72	DEP (m) 0 4 10 36	Den (g/cm 1.64 1.73 1.73 1.82	地) Initial 450 1660 1660 1830	盤同 Lower 45 415 415 458	定結: Dpper 075 2490 2745	果(鉛直) g(m/s) 0ptinized 186 534 1759 1940	0pt. / Ini. 0. 41 0. 32 1. 06 1. 06	<u>減衰</u> ho 0.559	<u>定数</u> <i>a</i> 1.000	(트) や黙	0 0 4 25 - 50 - 75 -	Vp (m/s)		達関数の Wmblitude	D比較(水平)
No 1 2 3 4 5	THK (m) 4 6 26 72 —	DEP (m) 0 4 10 36 108	Den (g/cm 1.64 1.73 1.73 1.82 1.82	地) Initial 450 1660 1830 1830	盤同 Lower 45 415 415 458 458	定結: Dpper 675 2490 2490 2745 2745	果(鉛直) g(m/s) 0ptimized 186 534 1759 1940 1940	0pt./Ini. 0.41 0.32 1.06 1.06 1.06	<u>減衰</u> ho 0.559	<u>定数</u> <i>α</i> 1.000	(E) と 漢	0 0 25 - 50 - 75 -	Vp (m/s)		達関数の Wmplitude	D比較(水平)
No 1 2 3 4 5	THK (m) 4 6 26 72 —	DEP (m) 0 4 10 36 108	Den (g/cm 1. 64 1. 73 1. 73 1. 82 1. 82	地) Initial 450 1660 1830 1830	盤同 Lower 45 415 415 458 458	定結: Upper 675 2490 2490 2745 2745	果(鉛直) <u>g(m/s)</u> 0ptimized 186 534 1759 1940 1940	0pt./Ini. 0.41 0.32 1.06 1.06	<u>減衰</u> ho 0.559	<u>定数</u> <i>a</i> 1.000	(E) と思	0 0 25 - 50 - 75 - 100 -	Vp (m/s)		達関数の ^{Ampl} itude	D比較(水平)
No 1 2 3 4 5	THK (m) 4 6 26 72 —	DEP (m) 0 4 10 36 108	Den (g/cm 1.64 1.73 1.73 1.82 1.82	地) Initial 450 1660 1830 1830	盤同 Lower 45 415 415 458 458	定結: P 波速 Upper 675 2490 2490 2745 2745	果(鉛直) <u>g(m/s)</u> 0ptimized 186 534 1759 1940 1940	0pt./Ini. 0.41 0.32 1.06 1.06	<u>減衰</u> ho 0.559	<u>定数</u> <i>a</i> 1.000	(旦)な深	0 0 25 - 50 - 75 - 100 -	Vp (m/s)		達関数の Wublitude	D比較(水平)
No 1 2 3 4 5	THK (m) 4 6 26 72 —	DEP (m) 0 4 10 36 108	Den (g/cm 1. 64 1. 73 1. 73 1. 82 1. 82	地) Initial 450 1660 1830 1830	盤同 Lower 45 415 458 458	定結: Dyper 675 2490 2745 2745	果(鉛直) <u>g(m/s)</u> 0ptinized 186 534 1759 1940 1940	0pt. /Ini. 0.41 0.32 1.06 1.06 1.06	<u>減衰</u> ho 0.559	<u>定数</u> <i>a</i> 1.000	(E) で 形	0 0 25 - 50 - 75 - 100 -	Vp (m/s) 1000 200	伝道 00 <u>3000</u> 	達関数の Wmplitude	D比較(水平)

※電力共通研究「東北地方太平洋沖地震を踏まえた地震動評価手法の高度化に関する研究」にて検討を実施

2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net-関東観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

IWTH26(一関東)観測点に関する詳細検討

○IWTH26(一関東)観測点については、岩手・宮城内陸地震の本震記録を用いて、観測記録のはぎとり解析のた めの地盤同定を実施したが、得られた地盤モデルは、鉛直方向において観測記録の伝達関数を再現できていな いことから、信頼性の高い基盤地震動の評価は困難であると判断している。



○上記の検討を踏まえ、観測記録のはぎとり解析のための地盤同定について、検討条件を変えた以下の検討を 行った。

- > 本震を用いた地盤同定に関する検討(再現性の確認)
- > 本震を用いた地盤同定に関する検討(鉛直動の探索範囲等の変更)
- > 中小地震を用いた地盤同定に関する検討
- > 地形の影響に関する検討

226

2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net-関東観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

IWTH26(一関東) 本震を用いた地盤同定に関する検討(再現性の確認)

○観測記録を用いた地盤同定により得られた地盤モデル(水平)を用いて,応答スペクトルの再現性を確認した結果,NS方向およびEW方向については地表記録が概ね再現できている。

地盤同定結果(水平)

	No	THK	DEP	Den		S	波速度	Ę(m∕s)		減衰	定数		
	NO	(m)	(m)	(g/cm ³)	Initial	Lower	Upper	Optimized	Opt./Ini.	ho	а	観測(GLOm)	観測(GLOm)
	1	4	0	1.64	130	13	195	95	0.73			シミュレーション(GLOm)	
	2	6	4	1.73	460	115	690	200	0.43			観測(GL-108m) h=0.05	観測(GL-108m) h=0.05
	3	26	10	1.73	540	135	810	598	1.11	0.139	0.543		
	4	72	36	1.82	680	170	1020	752	1.11				
	5		108	1.82	680	170	1020	752	1.11				
_													
			Ve	(m/c)									
	(n	500	100	0 150	0							
	0-		500	100		0	100	E					
			1	1			50	Ē			1		
	25 -				L		20 10						
	25	I L	- II			Ţ	b 10	E AN AN	octional a	AleA. h	Ans 1		
Ē						:	= 2	:/\ V \	NAMA XI		TY W		
10	50 -				F		Ē 1	· · ·		- V.			
账							0.5	E			1		
	75-				-		0.2	F			1		
							0.1	0 5	10	15	20		
	100 -				F			• •	Frequency	Hz)	20	0.02 0.1 1 10	0.02 0.1 1 10
	•		-	<u> </u>						黒:観	測記録	PERIOD(s)	PERIOD(s)
	8	— Р	S検層	I —	最適化結	課				赤:最	適化結果	NS	EW
										青:PS	検層		
					伝達	関数	の比	,較(水平	<u>z</u>)			応答スペクトル	νの比較(水平)

※電力共通研究「東北地方太平洋沖地震を踏まえた地震動評価手法の高度化に関する研究」にて検討を実施

2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net-関東観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

IWTH26(一関東) 本震を用いた地盤同定に関する検討(再現性の確認)

○観測記録を用いた地盤同定により得られた地盤モデル(鉛直)を用いて,応答スペクトルの再現性を確認した結果,地表記録の周期0.1~0.2sにみられるピークが再現できていない。

地盤同定結果(鉛直)

	THK	DEP	Den		減衰定数						
NO	(m)	(m)	(g/cm ³)	Initial	Lower	Upper	Optimized	Opt./Ini.	ho	a	
1	4	0	1.64	450	45	675	186	0.41			
2	6	4	1.73	1660	415	2490	534	0.32			
3	26	10	1.73	1660	415	2490	1759	1.06	0.559	1.000	
4	72	36	1.82	1830	458	2745	1940	1.06			
5	_	108	1.82	1830	458	2745	1940	1.06			





228

※電力共通研究「東北地方太平洋沖地震を踏まえた地震動評価手法の高度化に関する研究」にて検討を実施

2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net-関東観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

229

|WTH26(一関東) 本震を用いた地盤同定に関する検討(鉛直動の探索範囲等の変更)

 ○観測記録を用いた地盤同定(鉛直)について,伝達関数の周波数約7Hz付近の再現性を向上させるため,Vpの 探索範囲を変更し,再度同定を実施した。
 ○従来の同定結果と比べて,2Hz~4Hz付近の再現性は低下しており,観測記録の伝達関数を再現できていない。
 ○また,得られた地盤モデルの2~5層のVpは,PS検層結果と比べて大きく評価されている。



2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net-関東観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

IWTH26(一関東) 中小地震を用いた地盤同定に関する検討

○岩手・宮城内陸地震の本震および中小地震の地表記録を用いてH/Vスペクトルを算定した。
 ○中小地震と比べて本震では、5Hz程度より高周波数側(短周期側)においてH/Vスペクトルの低下がみられることから、本震記録に地盤の非線形性の影響が含まれていると考えられる。



2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net-関東観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

|WTH26(一関東) 中小地震を用いた地盤同定に関する検討

○岩手・宮城内陸地震の本震および中小地震について、地表記録と地中記録の伝達関数を算定した。
 ○NS方向とEW方向について、中小地震と比べて本震では、5Hz程度より高周波数側(短周期側)において倍率が小さくなっており、10Hz弱においてその傾向は顕著である。

- ○UD方向について,中小地震と比べて本震では,15Hz程度より高周波数側(短周期側)において倍率が小さく なっている。
- ○本震による伝達関数と中小地震による伝達関数の傾向が大きく異なることおよび中小地震による伝達関数とP S検層結果による伝達関数が本震とPS検層結果の関係よりさらに乖離していることから、中小地震による伝達 関数を用いた地盤同定により、本震のはぎとり解析のための地盤モデルを作成することは困難と考えられる。





UD方向

EW方向

NS方向

伝達関数

<u>231</u>

2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net-関東観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

IWTH26(一関東) 中小地震を用いた地盤同定に関する検討

○中小地震による伝達関数を用いた地盤同定により、本震のはぎとり解析のための地盤モデルを作成することは困難と考えられるが、念のため、中小地震を用いて線形領域における地盤同定を実施した。
 ○得られた地盤モデルは、水平・鉛直とも観測記録の伝達関数を再現できていない。



を再現できていないことから,1次元波動論によるはぎとり解析の適用が困難である。

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net-関東観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

IWTH26(一関東) 地形の影響に関する検討

○IWTH26(一関東)の観測点は, 観測小屋背後が急な法面となっている。この地形の影響について, 傾向を概略 検討する。



2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net-関東観測点

IWTH26(一関東) 地形の影響に関する検討

○IWTH26(一関東)の観測点は、観測小屋背後の法面を簡易的に考慮した2次元地盤モデルを作成し検討を行う。



平面図 (国土地理院・電子国土Webに加筆)

エーチュ (国土地理院・電子国土Webに加筆)

2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net-関東観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)

IWTH26(一関東) 地形の影響に関する検討

 ○2次元地盤モデルは、地震観測点におけるPS検層結果の層境界を用いて、観測小屋背後の法面を簡易的に考慮した2次元FEMモデルとする。
 ○地中観測点位置(GL-108m)に対する地表観測点位置の伝達関数(2E/E+F)を算出し、地震観測点位置の 1次元地盤モデルによる伝達関数と比較する。



地盤物性値

	P波速度 Vp(m/s)	S波速度 Vs(m/s)	密度 ρ(g/cm3)
第1層	450	130	1.64
第2層	1660	460	1.73
第3層	1660	540	1.73
第4層	1830	680	1.82

2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net-関東観測点

再揭(H27.10.23審査会合資料)



 ○2次元地盤モデルと1次元地盤モデルの伝達関数を比較すると、5Hz程度より高周波数側(短周期側)で2次元 地盤モデルの結果が大きくなっており、1次元地盤モデルと差異が若干みられることから、IWTH26(一関東)観測 点の観測記録には、周辺地形による影響が一部含まれていると考えられる。
 ○なお、中小地震の観測記録にみられる10Hz弱で伝達関数が大きくなる傾向と同様に、2次元地盤モデルの7~ 8Hzで伝達関数が大きくなっている。



(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net一関東観測点

一部加筆修正(H27.10.23審査会合資料)

KiK-net一関東観測点 検討のまとめ

【本震記録を用いた検討】 ○IWTH26(一関東)観測点について,本震記録を用いて観測記録のはぎとり解析のための地盤同定を実施した結 果,得られた地盤モデルは,鉛直方向において観測記録の伝達関数を再現できていない。



○IWTH26(一関東)観測点については, 観測記録に地盤の非線形性の影響, 周辺地形による影響が含まれており, 鉛直方向において観測記録の伝達関数を再現できていないことから, 信頼性の高い基盤地震動の評価は困難 である。

○しかしながら,水平方向は,本震記録による伝達関数に一定の整合がみられ,地表記録を概ね再現できている。

2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net一関東観測点

一部加筆修正(H27.10.23審査会合資料)

IWTH26(一関東) 補足検討(鉛直動のPS検層結果を用いた検討)

これまでの検討より、鉛直方向の観測記録の伝達関数を再現できていないことから、地盤同定により得られた地盤モデルの物性値の妥当性が確認できない状況である。 ①把握可能な地盤物性値は、PS検層結果のみであることから、PS検層結果を反映した地盤同定を実施する。 ○得られた地盤モデルは、伝達関数および地表記録の応答スペクトルの周期0.1~0.2sにみられるピークが再現できていない。また、従来の同定結果と比べて伝達関数および地表記録の再現性は、同様の傾向であるが、応答スペクトルのごく短周期では若干向上している。

Na	THK	DEP	Den	減衰	定数					
NO	(m)	(m)	(g/cm ³)	Initial	Lower	Upper	Optimized	Opt./Ini.	ho	а
1	4	0	1.64	450	45	540	164	0.36		
2	6	4	1.73	1660	1660	1660	1660	1.00		
3	26	10	1.73	1660	1660	1660	1660	1.00	0. 531	1.000
4	72	36	1.82	1830	1830	1830	1830	1.00		
5	—	108	1.82	1830	1830	1830	1830	1.00	1	

地盤同定結果(鉛直)







(3) 地震観測記録の分析・評価 KiK-net-関東観測点

一部加筆修正(H27.10.23審査会合資料)

IWTH26(一関東) これまでの検討を踏まえた当社の判断

○IWTH26(一関東)観測点については, 鉛直方向において観測記録の伝達関数を再現できていないことから, 信頼性の高い基盤地震動の評価は困難である。 ○しかしながら, 水平方向は, 本震記録による伝達関数に一定の整合がみられ, 地表記録を概ね再現できていることから, これまでの検討で得られた地盤モデルを用いて, 水平方向のはぎとり解析を実施する。



○IWTH26(一関東)について、地盤同定により得られた地盤モデルを用いて水平方向のはぎとり解析を実施した結果、一部の周期帯で加藤ほか(2004)を上回る結果となった。

※電力共通研究「東北地方太平洋沖地震を踏まえた地震動評価手法の高度化に関する研究」にて検討を実施

(3) 地震観測記録の分析・評価 荒砥沢ダム

荒砥沢ダムの地盤構造

○東北建設協会(2006)によると, 荒砥沢ダムの地震観測点の基盤地質について, 地層は葛峰層, 岩相は安山岩 質火山礫凝灰岩, 凝灰角礫岩, 軽石凝灰岩, 凝灰質礫岩およびシルト岩, 安山岩溶岩を挟む, 硬軟区分は軟岩 ~中硬岩とされている。



荒砥沢ダム周辺地質図(東北建設協会(2006)に加筆)

荒砥沢ダム基盤地質の特徴(東北建設協会(2006))

地層	葛峰層
時代	中~後期中新世
岩相	安山岩質火山礫凝灰岩・凝灰角礫岩・ 軽石凝灰岩・凝灰質礫岩・砂岩および シルト岩,安山岩溶岩を挟む
硬軟区分	軟岩~中硬岩

東北地方デジタル地質図凡例(東北建設協会(2006)に加筆)

\sim						t	推積物・	堆積岩		火山岩類																	
			岩石区	分	礫	砂	泥	凝火	石			珪長質(流紋岩·						イサイト) 苦鎖			苦錺	苦鉄質(安山岩・玄武岩)					
地質	[年代	(Ma			礫 岩	砂 岩	泥岩	灰 山 岩 灰	灰岩		岩屑		貫	入岩	:	溶岩 火山	および 砕屑物	デイ 火砕:	サイト貿 流堆積	質 責物 貫入岩 火				溶火L	岩および 山砕屑物		
		完	新世	н	Hc	Hc Hs Ht				Hdb						lav		Hpf				Hbv		Hbv			
	角	j i	更	Q3	Q3c	Q3s	Q3m	Q3t			Q3db								Q3pf						Q3bv		
	12	2	新世。	Q2	Q2c	Q2s	Q2m	Q2t		⊋db	Q2db					C	l2a∨		Q2pf						Q2bv		
新				Q1	Q1c	Q1s	Q1m	Q1t			Q1db		G)1ai		G	llav		Q1pf						Q1bv		
	新	鮮	新世。	N3B	N3Bc	N3Bs	N3Bm	N3Bt						N3Bai			N3Bav					N3bi			N3Bb		
生	第 =	-	-5.33	N3A	N3Ac	N3As	N3Am	N3At					N3a	N3Aai		N3a	N3Aav					N3At	i	N3	N3Ab		
	紀		0-0	N2	N2c	N2s	N2m	N2t				Nai		N2ai	Nav	1	N2av				lbi	N2bi		lbv	N2bv		
代			新世。	N1	N1c	N1s	N1m	N1t						N1ai			N1av					N1bi			N1bv		
	- 23.03	-in-	22 ***	PG4	PG4c			PG4t								P	G4av							F	PG4bv		
	白第	/#/	-33.9	PG3	PG3c	PG3s	PG3m						P	G3ai													
	Ξ	始	新世	PG2									PG2ai			PG2av											
	紀 - 65.5	暁	_{55.8} 52 新世	PG1				PG1t																			



240

再揭(H27.10.23審査会合資料)

Ma:100万年前 年代尺度はGradstein et al.(2004)による

(3) 地震観測記録の分析・評価 荒砥沢ダム

荒砥沢ダムの地盤構造

○防災科学技術研究所の地震ハザードステーション(J-SHIS)による荒砥沢ダム地点の地盤モデルでは、第1層の Vsは600m/sとされている。



2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 荒砥沢ダム

再揭(H27.10.23審査会合資料)

荒砥沢ダム(右岸地山)(森ほか(2011))

- ○荒砥沢ダム周辺には、新第三紀中新世の葛峰層、これを不整合に覆って小野松沢層が分布しており、ダム建設時の試験結果によれば、両者の物性値の差は顕著であるとしている。
 ○荒砥沢ダム右岸においては、岩手・宮城内陸地震に伴い、右岸管理用道路上に3か所の段差が発生し、道路から貯水池側下方の土留擁壁や取水塔背後の法面保護工にも、道路段差の延長上に亀裂が多数発生したとしている。
 ○荒砥沢ダム右岸に発生した変状について、トレンチ調査、地表踏査などを行った結果、これらの変状は、硬質の高端のためにあり、クロックに見てたるとしていた。
- な葛峰層と軟質な小野松沢層の境界である不整合面付近にひずみと変形が集中したことが原因であるとし ている。



(森ほか(2011)に加筆)

2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 荒砥沢ダム

荒砥沢ダム(右岸地山)(森ほか(2011))





写真-1 尾根部で確認された13cmの段差 写真位置は図-4参照.



写真-2 土留擁壁への亀裂

右端のリップラップの盛り上がりは施工当時のもの.

(3) 地震観測記録の分析・評価 荒砥沢ダム

荒砥沢ダム(右岸地山)の観測記録の分析

○荒砥沢ダム(右岸地山)について、岩手・宮城内陸地震を含む観測記録を用いて、H/Vスペクトルを算定した。
 ○余震と比べて本震では、ピーク周波数のずれや高周波数側(短周期側)においてH/Vスペクトルの低下がみられることから、本震記録に地盤の非線形性の影響が含まれていると考えられる。



灰色:余震 27 記録 黒:余震 27 記録の平均(実線=平均値,点線=平均値±1σ)

H/Vスペクトル

赤:2008 年岩手宮城本震

2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 荒砥沢ダム

荒砥沢ダム(監査廊)(田原・大町(2010))

 〇岩手・宮城内陸地震本震による最大加速度値は、監査廊に対して天端では半減しており、この特異な地震応 答特性は、フィルダムを構成する土質材料の非線形動的特性との関連性が強いと推察して検討している。
 ○天端と監査廊のスペクトル比から、岩手・宮城内陸地震本震のスペクトル形状が1996年の地震と大きく異なり、短周期成分がダムで大きく減衰し、1996年の一次周期よりも明らかに伸長しているとしている。
 〇岩手・宮城内陸地震の主要動時に10⁻³を超える大きなひずみレベルに達したことに伴い、ダム堤体コア内の S波伝播速度が減少したとしている。

○また, 主要動後, S波伝播速度は徐々に増加する傾向を示したが本震終了時では, 当初値に戻らず, 約1年 かけて回復する過程が確認されたとしている。

	年日日	М	上下社	流方向最大な	叩速度
	十71 日	IVI	監査廊	コア中間	ダム天端
1	1996. 8. 11	5.9	0.28	0.81	1.05
2	1996. 8. 11	5.7	0.33	0.66	1.14
3	1996. 8. 11	4.8	0.3	0.42	0.87
4	2008. 6. 14	7.2	10.24	5.35	5.25

500

(s 400 E

伝播速度 300

200

100

0 10

10

10-5

10-4

せん断ひずみ

本震時動的ひずみと伝播速度の関係

(監査廊-天端間,上下流方向)

本震
 1996年①

。1996年②

× 1996年3

 10^{-3}

 10^{-2}

左表:使用した観測記録 (最大加速度値(m/s²))





(天端/監査廊,上下流方向)

2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 荒砥沢ダム

荒砥沢ダム(監査廊)(波多野ほか(2010))

○地震時の堤体のせん断ひずみを地震応答記録の堤体変位から推定した結果、本震の最大せん断ひずみが 1.9×10⁻³となったとしている。また、ロックフィルダムにおいて、10⁻³台のせん断ひずみ領域まで実測値から 同定したケースは国内外で初めてになるものであるとしている。

 ○荒砥沢ダムをモデル化した再現解析より、強震動によって堤体のせん断ひずみが増加し、堤体剛性の低下と 減衰定数の増加によって、堤体の応答倍率が低下したものと考えられるとしている。



図-8 岩手・宮城内陸地震における荒砥沢ダムの堤体

速度分布(全時刻)の比較(水平方向)





スペクトルの比較

246

2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 荒砥沢ダム

再揭(H27.10.23審査会合資料)

荒砥沢ダム(監査廊)(国土交通省ほか(2008))

- ○ダム天端の上流法肩部(ロック部上)において最大20cm程度の沈下が計測された。また、堤体の沈下により 層別沈下計のパイプが約40cm突出したとしている。
- ○下流ロック部のリップラップと洪水吐きシュート部の導流壁との隣接部では,ロック部の15cm程度の沈下痕跡 が確認できたとしている。

○荒砥沢ダムにおける加速度記録より、ダムの本震加振中の非線形挙動により固有周期が長周期化したため、 天端応答として、天端の最大加速度はダム基礎の半分程度に抑えられたと推察している。



写真-5.22 堤体の沈下により約40cm突 出した層別沈下計のパイプ



写真-5.23 リップラップと洪水吐き導流 壁との隣接部のロック部の 沈下痕跡

(3)地震観測記録の分析・評価 荒砥沢ダム

再揭(H27.10.23審査会合資料)

○岩手・宮城内陸地震については, 荒砥沢ダムとその他の観測点で観測された本震記録の加速度レベル(短周期 側の地震動レベル)に大きな差異がみられることから, それらの要因について, 以下の検討方針に基づき詳細検 討を実施する。

○本震観測記録の加速度レベルが大きい荒砥沢ダムについて、岩手・宮城内陸地震震源近傍の5地点との地盤 増幅の相違^{**}を把握する。

○なお,検討に用いる観測記録は,荒砥沢ダム〔監査廊〕の観測記録を用いる。

※ 荒砥沢ダムで得られた観測記録と震源近傍の5地点の観測記録の応答スペクトル比を求め, 増幅の相違(相対的地盤増幅率)を評価する。

$$\Delta G(T) = \frac{1}{M} \sum_{m=1}^{M} \log \left[\frac{Sa_{1,m}(T)}{Sa_{2,m}(T)} \cdot \frac{X_{1,m}}{X_{2,m}} \right]$$

△G(T):Sa₂に対する地盤増幅率(相対的地盤増幅率) Sa₁(T):荒砥沢ダム[監査廊] Sa₂(T):KiK-net一関東[地中](IWTH26) KiK-net金ヶ崎[地中](IWTH24) KiK-net東成瀬[地中](AKTH04) KiK-net鳴子[地中](MYGH02) 栗駒ダム[右岸地山] X₁: Sa₁の震源距離 X₂: Sa₂の震源距離

2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 荒砥沢ダム

検討対象地震

〇以下の条件に基づき,検討地震を選定する。 ・荒砥沢ダムで観測記録が得られている2008年~2013年の地震

- ・M≥4.0の内陸地殻内地震(岩手・宮城内陸地震の本震は除外)*1
- ・検討対象地震の範囲は、本震のアスペリティ位置を踏まえ、本震の震源領域中心~南側の地震*2

○検討地震の震央分布は、以下の赤枠内の通り。(地震諸元は、気象庁による)

※1 一般的な地盤増幅特性を評価するため、中小地震を用いる。

※2 岩手・宮城内陸地震は, 震源領域の南側の活動(主なアスペリティは, 震源領域の中心~南側)が地震の特徴を主に表しているため, この範 囲を検討対象とすることで, 本震時の各観測点間の特徴を把握する。



再揭(H27.10.23審査会合資料)

 $():45 \le M < 50$

2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 荒砥沢ダム

再揭(H27.10.23審査会合資料)

荒砥沢ダムを対象とした相対的地盤増幅率

○震源近傍に位置する5地点を基準とした荒砥沢ダムの相対的地盤増幅率を評価する。



250

(3) 地震観測記録の分析・評価 荒砥沢ダム

荒砥沢ダムを対象とした相対的地盤増幅率

○震源近傍に位置する5地点を基準とした荒砥沢ダムの応答スペクトル比(=相対的地盤増幅率)は、以下の通り。



○震源近傍に位置する5地点と比較し、荒砥沢ダムは岩手・宮城内陸地震の本震の特徴を踏まえた相対的地盤増 幅率が短周期側で大きい傾向[∞]にある。

※ 各観測点における地盤条件(速度構造等)の補正を実施していない。

(3) 地震観測記録の分析・評価 荒砥沢ダム

再揭(H27.10.23審査会合資料)

荒砥沢ダムを対象とした相対的地盤増幅率

○参考として、フーリエスペクトルを用いて、同様の検討を行った。 ○震源近傍に位置する5地点を基準とした荒砥沢ダムのフーリエスペクトル比は、以下の通り。



○震源近傍に位置する5地点と比較し、応答スペクトル比(=相対的地盤増幅率)と同様に荒砥沢ダムは岩手・宮 城内陸地震の本震の特徴を踏まえたフーリエスペクトル比が短周期側で大きい傾向[∞]にある。

※ 各観測点における地盤条件(速度構造等)の補正を実施していない。
2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 荒砥沢ダム

荒砥沢ダム まとめ

- ○荒砥沢ダム右岸付近では、岩手・宮城内陸地震に伴う地質境界の不整合面付近でのひずみと変形を原因とした 段差などの変状が発生している。
- ○荒砥沢ダム(右岸地山)の本震観測記録は、岩手・宮城内陸地震を含む観測記録の分析より、地盤の非線形性の影響がみられる。
- ○荒砥沢ダム(監査廊)においては、岩手・宮城内陸地震によるロックフィルダム堤体の強非線形性によるS波伝播 速度の低下、せん断ひずみの増加に伴う堤体剛性の低下と減衰定数の増加がみられる。また、ダム堤体の変形 や沈下がみられることから、監査廊の観測記録には、それらの影響が含まれているものと考えられる。
- ○観測記録に関する検討より、荒砥沢ダムは、本震震源域南部で発生する地震に対して、他の観測点よりも大きく 増幅する地域と考えられる。



○荒砥沢ダムについては、岩手・宮城内陸地震の本震記録に地盤の非線形の影響、ロックフィルダム堤体の強非 線形性や変形による影響が含まれていること、荒砥沢ダムが本震震源域南部で発生する地震に対して、他の観 測点よりも大きく増幅する地域と考えられることから、信頼性の高い基盤地震動の評価は困難である。

一部加筆修正(H27.10.23審査会合資料)

2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 栗駒ダム

栗駒ダムの地盤構造

○東北建設協会(2006)によると, 栗駒ダムの地震観測点の基盤地質について, 地層は小野松沢層(安山岩), 岩 相は安山岩溶岩および火山角礫岩, 硬軟区分は軟岩~中硬岩とされている。



栗駒ダム周辺地質図(東北建設協会(2006)に加筆)

栗駒ダム基盤地質の特徴(東北建設協会(2006))

地層	小野松沢層(安山岩)
時代	後期中新世
岩相	安山岩溶岩および火山角礫岩
硬軟区分	軟岩~中硬岩

東北地方デジタル地質図凡例(東北建設協会(2006)に加筆)

				堆積物·堆積岩					火山岩類														
	岩石区分			公	礫	砂	泥	凝火	石			珪長質(流紋岩・デイサイト)					イサイト)	苦鉄質(安山岩・玄武岩)			武岩)		
地質年代(Ma)			礫 岩	砂岩	泥岩	灰山 岩 灰	灰岩	岩屑		貫入岩			溶岩および 火山砕屑物		詰および 砕屑物	デイサイト質 火砕流堆積	(サイト質 :流堆積物 貫入岩		溶岩および 火山砕屑物		および 幸屑物		
	完新世 ^{0.01} 第 更		完新世	н	Hc	Hs		Ht		Hdb				Hav		Hav	Hpf	Hpf		Hbv			
			更	Q3	Q3c	Q3s	Q3m	Q3t			Q3db							Q3pf				3bv	
		紀	新聞	Q2	Q2c	Q2s	Q2m	Q2t		Jdb	db Q2db				Q2av)2av	Q2pf			Q2bv		2bv
新	ff		1.01	Q1	Q1c	Q1s	Q1m	Q1t			Q1db		Q1ai			Q1av		Q1pf			Q1bv		1bv
	亲	FF	鮮新世。	N3B	N3Bc	N3Bs	N3Bm	N3Bt						N3Bai			N3Bav			N3bi			N3Bbv
生) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1	5	5.33	N3A	N3Ac	N3As	N3Am	N3At					N3a	N3Aai		N3a	N3Aav N3Aav			N3Abi	Ň	ІЗЬ	N3Abv
	新	e		N2	N2c	N2s	N2m	N2t				Nai		N2ai	Na	1	N2av		Nb	i N2bi	Nbv	C	N2by
代	代		中新世	N1	N1c	N1s	N1m	N1t						N1ai			N1av			N1bi			N1bv
	-23.03		× ***	PG4	PG4c			PG4t								Ρ	G4av					PG	i4bv
	日常		33.9	PG3	PG3c	PG3s	PG3m						P	PG3ai									
	Ξ	=	始新世	PG2									PG2ai		PG2av		G2av						
	新	2	_{55.8} 暁新世	PG1				PG1t															

Ma:100万年前 年代尺度はGradstein et al.(2004)による

254

(3) 地震観測記録の分析・評価 栗駒ダム

栗駒ダムの地盤構造

○栗駒ダム建設時の試錐記録および増川ほか(2014)によると、栗駒ダム地域の基礎岩盤は安山岩とされている。
 ○防災科学技術研究所の地震ハザードステーション(J-SHIS)による栗駒ダム地点の地盤モデルでは、第1層のVs は600m/sとされている。



J-SHISによる地盤モデル位置

J-SHISによる地盤モデル

(3) 地震観測記録の分析・評価 栗駒ダム

栗駒ダム(右岸地山)の微動アレイ観測による地盤構造の検討

○栗駒ダム(右岸地山)の基盤までの地盤構造を検討するため,栗駒ダム(右岸地山)観測点と同等の地盤が露頭 していると考えられる地点での常時微動のアレイ観測を実施している。





微動アレイ観測位置

(3) 地震観測記録の分析・評価 栗駒ダム

栗駒ダム(右岸地山)の微動アレイ観測による地盤構造の検討

〇微動アレイ観測は、観測点を半径2m程度内に配置している。





微動H/Vスペクトル

○常時微動観測記録のH/Vスペクトルによると、地盤の卓越振動数は20Hz程度となっており、表層が非常に薄い可能性が示唆される。

______ 再揭(H27.10.23審査会合資料)

257

(3) 地震観測記録の分析・評価 栗駒ダム

再揭(H27.10.23審査会合資料)

栗駒ダム(右岸地山)の微動アレイ観測による地盤構造の検討結果

○微動アレイ観測による平均的な位相速度を用いて地盤モデルについて検討する。
 ○検討においては、微動H/Vスペクトルによる表層地盤の卓越振動数(20Hz程度)を考慮した地盤モデル(2層モデル)により検討する。

- ▶ 表層(1層目):1/4波長則から卓越振動数が20HzとなるVsとH(層厚)の組み合わせのうち、位相速度の説明 性のよいVs=120m/s・H=1.5mおよびVs=140m/s・H=1.75mを仮定
- > 基盤(2層目):Vs=700m/sおよび1500m/sを仮定



2層モデルによる位相速度

○微動アレイ観測により得られた位相速度から,表層地盤が非常に薄く,基盤となる2層目のS波速度が700m/s 程度より大きいと推定される。

(3) 地震観測記録の分析・評価 栗駒ダム

再揭(H27.10.23審査会合資料)

栗駒ダム(右岸地山)の拡散波動場理論を用いた地盤構造の検討

○基盤までの地盤構造については、微動アレイ観測により、表層地盤が非常に薄く、基盤となる2層目のS波速度 が700m/s程度より大きいと推定される。ここでは、さらに深部の地盤構造確認のため、栗駒ダム(右岸地山)の H/Vスペクトルに基づき、拡散波動場理論(Kawase et al.(2011))を用いて地盤モデルを同定する。



地盤同定に用いる地震の震源分布 (赤:内陸地殻内地震,青:海溝型地震)



2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 栗駒ダム

-部加筆修正(H27.10.23審査会合資料)

栗駒ダム(右岸地山)の拡散波動場理論を用いた地盤構造の検討結果

○同定された地盤モデルは, 基盤以深では, 地表から深くなるとともにVs・Vpが大きくなっており, 特異な傾向はみ られない。なお, 地盤モデルの浅部については, 微動アレイ観測により推定される地盤モデルと概ね整合している。



同定された地盤モデル

同定された地盤モデルとJ-SHISによるモデルの比較

H/Vスペクトルの比較

栗駒ダム(右岸地山)の地盤構造に関する検討結果

 ○栗駒ダム(右岸地山)の地盤については,地質および速度構造から相応の硬さの地盤であると考えられる。
 ○栗駒ダム(右岸地山)観測点は,硬質な岩盤の地表面に設置されていることから,解放基盤表面に相当する観測 点であると考えられる。

(3)地震観測記録の分析・評価 栗駒ダム

栗駒ダム(右岸地山)の観測記録の分析

○栗駒ダム(右岸地山)の観測記録について、特異性の有無を確認するため、栗駒ダム(右岸地山)の観測記録が Noda et al.(2002)で再現できるか確認する。

栗駒ダム(右岸地山) 本震のNoda et al.(2002)適用性に関する検討

岩手・宮城内陸地震の観測記録について、電力共通研究ではぎとり解析を行った結果を照合し、本地震がNoda et al.(2002)※で評価可能か確認を行う。

※等価震源距離の算定のための震源モデルとしては、JNES(2014)シナリオ3を用いる。



記録	観	測 点	dep.	Vsb	Vpb	地表	₹PGA(G	Xeq	は と	ぎ り	
No.	.,.		(m)	(m/s)	(m/s)	NS	EW	UD	(km)	Н	V
1	AKTH04	東成瀬	100	1500	3000	1318	2449	1094	24.0	Δ	×
2	AKTH06	雄勝	100	1100	2560	180	186	140	32.7	0	0
3	IWTH04	住田	106	2300	4000	126	159	115	48.0	0	0
4	IWTH20	花巻南	156	430	1720	249	240	136	34.7	0	0
5	IWTH24	金ヶ崎	150	540	1930	503	435	342	17.3	0	0
6	IWTH25	一関西	260	1810	3180	1143	1433	3866	11.1	_	_
7	IWTH26	一関東	108	680	1830	888	1056	927	17.0	0	×
8	MYGH02	鳴子	203	2205	5370	254	230	233	23.1	Δ	0

※:一関西については、先の検討よりサイト特性の影響がありうる事から、本検討からは除外 ※:Vs. Vpは、各地点の地中観測点深度におけるPS検層結果を用いる

261



MYGH02

Period(s)

Period(s)

鉛直方向

(3) 地震観測記録の分析・評価 栗駒ダム

再揭(H27.10.23審査会合資料)

栗駒ダム(右岸地山) Noda et al.(2002)を用いた検討

Noda et al.(2002)を用いて, 栗駒ダム(右岸地山)で得られた岩手・宮城内陸地震観測記録の再現について検討した。等価震源距離算定のための震源モデルは, JNES(2014)シナリオ3を用いた(Xeq=14.6km)。



2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 栗駒ダム

栗駒ダム(監査廊)の観測記録の分析

 ○栗駒ダム観測点における岩手・宮城内陸地震の余震記録を用いてH/Vスペクトルを算定した。なお、水平方向は上下流(Stream)方向の観測記録を用いた。
 ○余震記録のH/Vスペクトルの平均によると、監査廊の約10Hzにおいて谷となっているのに対し、右岸地山・天端 左岸・天端右岸では同様の傾向はみられない。



264

2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 栗駒ダム

栗駒ダム(監査廊)の観測記録の分析

○栗駒ダム観測点における岩手・宮城内陸地震の余震記録を用いて、上下流(Stream)方向の観測記録の監査廊に対する各観測点の伝達関数を算定した。
 ○天端左岸・天端右岸における伝達関数の平均では、約10Hzにピークがみられることから、ダム堤体の固有周期の影響により監査廊のH/Vスペクトルの約10Hzが谷となっているものと考えられる。



伝達関数

2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 栗駒ダム

栗駒ダム(監査廊)の観測記録の分析

○栗駒ダム(監査廊)について、岩手・宮城内陸地震本震記録と余震記録のH/Vスペクトルを比較した。なお、水平 方向は上下流(Stream)方向の観測記録を用いた。

○本震記録のH/Vスペクトルにおいて約10Hzで谷となっており、余震記録の傾向と整合していることから、監査廊の本震記録には、ダム堤体の影響が含まれていると考えられる。



赤:2008 年岩手宮城本震

監査廊のH/Vスペクトル

266

2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価 栗駒ダム

栗駒ダム(監査廊) ダム堤体の固有周期の検討

○松本ほか(2005)では、重力式ダムの地震観測記録による基礎と天端の伝達関数を用いて、堤体の固有周期
 (T)と堤体高さ(H)について、T=0.18×H/100±0.05の関係式を求めている。
 ⇒栗駒ダム(堤体高さ約57m)の固有周期:0.103s(0.053~0.153s) [約10Hz(約7~19Hz)]

○ダム技術センター(2005)では、標準的な重力式ダムの堤体の固有周期と堤体高さについて、

T≒0.22×H/100の関係式を求めており,地震観測記録の基礎と天端の伝達関数による固有周期の傾向と一 致するとしている。

⇒栗駒ダム(堤体高さ約57m)の固有周期:0.125s [約8Hz]



(3) 地震観測記録の分析・評価 栗駒ダム

栗駒ダム(監査廊) ダム堤体の固有周期の検討

○宮城県では、栗駒ダム堤体の固有周期を把握するため、天端中央および監査廊底部で常時微動観測を行っている。
 ○栗駒ダムにおける常時微動の監査廊底部に対する天端中央の伝達関数(上下流方向)の直越周波数から評価

○栗駒ダムにおける常時微動の監査廊底部に対する天端中央の伝達関数(上下流方向)の卓越周波数から評価 される固有周波数(固有周期)は、9.021Hz(0.111s)となっている。



○重力式ダムの固有周期と堤体高さの関係および栗駒ダムにおける常時微動観測記録による栗駒ダム堤体の固 有周期は、0.103s~0.125s(約8~10Hz)となっている。

○栗駒ダム(監査廊)の地震観測記録においてダム堤体の影響と考えられる傾向を示す周期とダム堤体の固有周期が概ね対応していることから,監査廊の本震記録には,ダム堤体の影響が含まれていると考えられる。

(3) 地震観測記録の分析・評価 栗駒ダム

栗駒ダム まとめ

 ○栗駒ダム(右岸地山)の地盤については,地質および速度構造から相応の硬さの地盤であると考えられる。
 ○栗駒ダム(右岸地山)観測点は,硬質な岩盤の地表面に設置されていることから,解放基盤表面に相当する観測 点であると考えられる。

○栗駒ダム(右岸地山)については, Noda et al.(2002)で短周期側において評価可能であり, 特異な増幅傾向を 示していない地域であると考えられる。

○栗駒ダム(監査廊)の観測記録には、ダム堤体の影響が含まれていると考えられる。



○栗駒ダム(右岸地山)の観測記録は、基盤地震動として評価可能と考えられ、監査廊の観測記録には、ダム堤体の影響が含まれていると考えられることから、栗駒ダムの観測記録は、右岸地山を採用する。

(3) 地震観測記録の分析・評価

一部加筆修正(H27.10.23審査会合資料)

270

地震観測記録の分析・評価 まとめ

○IWT010(一関)は、表層のVsは430m/sであるが、深さ4mでVs=730m/sの層となっており、観測記録の応答ス ペクトルは、一部の周期帯で加藤ほか(2004)を上回る。

- ○KiK-net観測点のうち、IWTH25(一関西)については、地表記録にトランポリン効果、ロッキング振動の影響など が含まれており、観測記録の伝達関数を用いた地盤同定によるはぎとり波の算定は困難と考えられること、 IWTH25(一関西)が本震震源域南部で発生する地震に対して、他の観測点よりも大きく増幅する地域と考えられ ることから、信頼性の高い基盤地震動の評価は困難である。
- ○AKTHO4(東成瀬)は, 観測記録に地盤の非線形性の影響, 周辺地形による影響が含まれており, 観測記録と整 合する地盤モデルが同定できず, 地表記録も再現できていないことから, 信頼性の高い基盤地震動の評価は困 難である。
- ○IWTH20(花巻南), IWTH24(金ヶ崎)は, 概ね妥当な地盤モデルを作成でき, はぎとり解析を実施した結果, 一部の周期帯で加藤ほか(2004)を上回る結果となった。
- ○IWTH26(一関東)は, 観測記録に地盤の非線形性の影響, 周辺地形による影響が含まれており, 鉛直方向にお いて観測記録の伝達関数を再現できていないことから, 信頼性の高い基盤地震動の評価は困難である。しかし ながら, 水平方向は, 本震記録による伝達関数に一定の整合がみられ, 地表記録を概ね再現できている。
- ○荒砥沢ダムについては、岩手・宮城内陸地震の本震記録に地盤の非線形の影響、ロックフィルダム堤体の強非 線形性や変形による影響が含まれていると考えられること、荒砥沢ダムが本震震源域南部で発生する地震に対 して、他の観測点よりも大きく増幅する地域と考えられることから、信頼性の高い基盤地震動の評価は困難であ る。

○栗駒ダム(右岸地山)の観測記録は,基盤地震動として評価可能と考えられ,監査廊の観測記録には,ダム堤体 の影響が含まれていると考えられることから,栗駒ダムの観測記録は,右岸地山を採用する。



2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価

一部加筆修正(H27.10.23審査会合資料)

地震観測記録の分析・評価 まとめ

○前項までの整理・検討結果と、それらを踏まえた判断をまとめると以下の通り。

・IWT010(一関), IWTH20(花巻南), IWTH24(金ヶ崎), および栗駒ダムは, 基盤波として選定可能である。 ・IWTH26(一関東)の水平方向は, 本震記録による伝達関数に一定の整合がみられ, 地表記録を概ね再現でき ていることから, はぎとり解析を実施した結果, 一部の周期帯で加藤ほか(2004)を上回ることから基盤波とし て選定可能と判断する。

・上記以外のAKTH04(東成瀬), IWTH25(一関西)および荒砥沢ダムは, 各々の観測点において観測記録に特 異な傾向等がみられることから, 信頼性の高い基盤地震動の評価は困難である。

2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(3) 地震観測記録の分析・評価

再揭(H27.10.23審査会合資料)

		IWT010 (一関)	AKTH04 (東成瀬)	IWTH20 (花巻南)	IWTH24 (金ヶ崎)	IWTH25 (一関西)	IWTH26 (一関東)	荒砥沢ダム	栗駒ダム
t 盘基)	也盤情報 経相当のVs)	730m/s	1500m/s	430m/s	540m/s	1810m/s	680m/s	600m/s (J-SHIS)	700m/s 程度以上
地盤応答等によ	地盤の非 線形性, 特異な増 幅特性の 有無	_	 ・地表記録に地盤の非 線形性の影響が含ま れている 	_	_	 本震震源域南部 で発生する地震に 対して、他の観測 点よりも大きく増 幅する地域 	・地表記録に地盤の 非線形性の影響が 含まれている	 右岸地山の観測記 録に地盤の非線形性の影響が含まれている 本震震源域南部で発生する地震に対して、他の観測点よりも大きく増幅する地域 	_
 る 特異 な 	上部構造 物の影響 の有無							・監査廊の観測記録に ダム堤体の影響が含 まれている	・監査廊の観測記録 にダム堤体の影響 が含まれている
影響	その他要 因の有無	特になし	 ・地表記録に観測点周辺の地形の影響が含まれている 	特になし	特になし	 ・地表記録にトラン ポリン効果等、ロ ッキング振動の影 響が含まれている 	 地表記録に観測点 周辺の地形の影響 が一部含まれてい ると考えられる 	 右岸地山付近に地表の変状がみられる 	特になし
基盤波を算定するモデルの妥当性	はぎとり 解析およ当 受	 ・地盤状況 を を 報測用 	 ・水平方向は、表層の Vsが極端に小さい ・鉛直方向は、観測記 録の伝達関数を再現 できていない ⇒観測記録に地盤の非 線形性、周辺地形に よる影響が含まれて おり、地表記録を再現 できていないことから、 はぎとり解析は困難 	・概当モ作は解可ねなデ成ぎ析能	・概当モ作は解可ねなデ成ぎ析能	・観測記録にトラン ポリン効果等の影 響がみられること から, はぎとり解 析は困難	 水平方向は、本震 記録による伝達関数などに一定の整 合がみられる 鉛直方向は、観測 記録の伝達関数を 再現できていない →観測記録に地盤の 非線形性、周辺地 形による影響が含 まれているものの、 水平方向は、地表 記録を概ね再現で きることから、はぎ とり解析を実施 	 観測記録にダム堤体 等の非線形性の影響 がみられることから、 はぎとり解析は困難 	 右岸地山の観測点は、硬質な岩盤の地表面に設置 右岸地山は、特異な増幅傾向を示していない地域 ⇒右岸地山の観測記録を採用
 基盤波としての 評価		 基盤波と して選定 可能 	 信頼性の高い基盤地 震動の評価は困難 	 基盤波として選定可能 	 基盤波として選定可能 	・信頼性の高い基 盤地震動の評価 は困難	 水平方向は、基盤 波として選定可能と 判断 	 信頼性の高い基盤地 震動の評価は困難 	・右岸地山は、基盤 波として選定可能

272

(4) 基盤波の選定

再揭(H27.10.23審査会合資料)

基盤波の選定

○基盤波として選定可能なIWT010(一関), IWTH20(花巻南), IWTH24(金ヶ崎), IWTH26(一関東)(水平)および栗駒ダム(右岸地山)の観測記録の比較より,保守的な基盤波を選定する。



○保守的な基盤波として、IWTH24(金ヶ崎)、IWTH26(一関東)(水平)および栗駒ダム(右岸地山)を選定する。

(4) 基盤波の選定

一部加筆修正(H27.10.23審査会合資料)

基盤地震動評価

○基盤波として選定したIWTH24(金ヶ崎), IWTH26(一関東)(水平)および栗駒ダム(右岸地山)について, 敷地の 地盤物性に応じた基盤地震動を評価する。



○IWTH24(金ヶ崎)について、はぎとり波算定位置のVsは、PS検層では540m/s、観測記録に基づく地盤同定結果ではVsは584m/sとなっており、原子力発電所の解放基盤表面におけるVs=700m/s以上と比べると速度の遅い岩盤上の地震動であると考えられる。 ⇒IWTH24(金ヶ崎)のはぎとり波は、安全側の判断として地盤物性による補正をせず基盤地震動に採用

○IWTH26(一関東)(水平)について、はぎとり波算定位置のVsは、PS検層では680m/sとなっており、原子力発電所の解放基盤表面におけるVs=700m/s以上と比べると速度の遅い岩盤上の地震動であると考えられる。 ⇒IWTH26(一関東)(水平)のはぎとり波は、安全側の判断として地盤物性による補正をせず基盤地震動に採用

○栗駒ダムの地震観測点の地盤については,地質および速度構造から相応の硬さの地盤であると考えられる。また,栗駒ダム(右岸地山)については,Noda et al.(2002)で評価可能であり,特異な増幅傾向を示していない地 域であると考えられる。

⇒栗駒ダム(右岸地山)の観測記録は、基盤地震動に採用



 ・ 岩手・宮城内陸地震の震源を特定せず策定する地震動に考慮する基盤地震動として、IWTH24(金ヶ崎)、 IWTH26(一関東)(水平)のはぎとり波および栗駒ダム(右岸地山)の観測記録を採用する。

2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(5) 震源を特定せず策定する地震動に反映する地震動

一部加筆修正(H27.10.23審査会合資料)

2008年岩手・宮城内陸地震の震源を特定せず策定する地震動への反映 検討方針

- ○これまでの検討結果を踏まえ、IWTH24(金ヶ崎)、IWTH26(一関東)(水平)および栗駒ダム(右岸地山)の基盤地 震動を震源を特定せず策定する地震動に反映する。
 ○また、審査会合での指摘を踏まえ、以下の検討を行い、震源を特定せず策定する地震動を設定する。
 - IWTH24(金ヶ崎)は、信頼性の高い基盤地震動が評価できており、栗駒ダム(右岸地山)は、観測記録を基盤 地震動として採用している。
 IWTH26(一関東)は、観測記録に地盤の非線形性の影響、周辺地形による影響が含まれており、鉛直方向に おいて観測記録の伝達関数を再現できていないことを踏まえ、IWTH26(一関東)におけるはぎとり解析のばら つきを評価する。
 - ・反映する観測点は、震源域近傍に位置しているが、震源域北側および東側の観測点となっている。震源域南 側および西側の観測点は、加藤ほか(2004)の応答スペクトルを上回る観測記録について検討した結果、信 頼性の高い基盤地震動として評価できる記録がないことから、震源を特定せず策定する地震動として選定して いない。なお、参考として、震源域北側および東側と南側および西側の地震動を比較する。

(5) 震源を特定せず策定する地震動に反映する地震動

再揭(H27.10.23審査会合資料)

IWTH26(一関東) はぎとり解析のばらつき評価

○IWTH26(一関東)(水平)のはぎとり解析に用いる地盤モデルについては, 観測記録の伝達関数を再現できるように10ケースの地盤同定を実施し, 誤差が最小となるケースを採用している。





はぎとり解析に用いる地盤モデル

(5) 震源を特定せず策定する地震動に反映する地震動

再揭(H27.10.23審查会合資料)

IWTH26(一関東) はぎとり解析のばらつき評価

○採用した最適化結果以外の地盤同定ケースの結果をばらつきとみなし、これを用いてはぎとり解析を実施する。
 ○はぎとり解析にあたり、以下のとおり地盤物性を設定する。

- Vsは、同定結果にばらつきがみられないことを踏まえ、採用した最適化結果の地盤モデルのVsにて固定する。
- 減衰定数については、採用した最適化結果以外の値をばらつきとみなし用いる。



Vs

減衰定数(水平)

地盤同定結果

2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(5) 震源を特定せず策定する地震動に反映する地震動

再揭(H27.10.23審査会合資料)

IWTH26(一関東) はぎとり解析のばらつき評価

○IWTH26(一関東)(水平)の地盤同定結果を用いたはぎとり解析結果によると、はぎとり地震動のばらつきが小さく、採用地震動の最大加速度とはぎとり地震動の最大加速度の平均+1σとの比は、NS方向で1.03である。



はぎとり解析結果

観測点位置

(5) 震源を特定せず策定する地震動に反映する地震動

再揭(H27.10.23審査会合資料)

震源域北側および東側と南側および西側の地震動比較

○岩手・宮城内陸地震のKiK-net観測点の地中記録を用いて,震源域北側および東側と南側および西側の地震動 を比較すると,一部の観測点で最大加速度が大きいものの,全体的な傾向として,最大加速度の分布に有意な 差異はみられない。



最大加速度分布

279

2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(5) 震源を特定せず策定する地震動に反映する地震動

一部加筆修正(H27.10.23審査会合資料)

2008年岩手・宮城内陸地震の震源を特定せず策定する地震動への反映

○IWTH26(一関東)(水平)のはぎとり解析に用いる地盤モデルおよびはぎとり地震動については,ばらつきが小さ い結果となっているものの,採用地震動の最大加速度とはぎとり地震動の最大加速度の平均+1 σとの比は,N S方向で1.03となることから,安全側の対応として,岩手・宮城内陸地震において採用するすべての地震動にこ の比を考慮するものとする。

○さらに、震源を特定せず策定する地震動としては、原子力発電所の重要性を鑑み、以下の保守性を考慮するものとする。

60 MI H	取	基盤地震動 大加速度(Ga	II)	ばらつきを	ばらつ 最	きを考慮した [」] 大加速度 (Ga	地震動 I)	保守性を	震源を特定せず策定する地震動 最大加速度 (Gal)			
観測点	水	Ŧ		考慮	水	Ŧ		考慮	水平			
	NS方向 ダム軸方向	EW方向 上下流方向	鉛直		NS方向 ダム軸方向	EW方向 上下流方向	鉛直		NS方向 ダム軸方向	EW方向 上下流方向	鉛直	
IWTH24(金ヶ崎)	401	370	279	↑	413	381	287	↑	430	400	300	
IWTH26(一関東)	511	476		弁	528	490	_	↑	540	500	-	
栗駒ダム(右岸地山)	421	463	298	⇒	434	477	307	⇒	450	490	320	

※それぞれの基盤地震動の加速度時刻歴波形について、基盤地震動の最大加速度と保守性を考慮した最大加速度との比を用いて係数倍する (位相特性を変更せずに振幅特性のみを変更) (5) 震源を特定せず策定する地震動に反映する地震動

再揭(H27.10.23審査会合資料)

震源を特定せず策定する地震動に反映する地震動



○震源を特定せず策定する地震動として、IWTH24(金ヶ崎)、IWTH26(一関東)(水平)および栗駒ダム(右岸地山)の基盤地震動に基づく地震動を考慮する。

(5) 震源を特定せず策定する地震動に反映する地震動

再揭(H27.10.23審査会合資料)

【参考】震源を特定せず策定する地震動に反映する地震動



応答スペクトル図

2.2.2 2008年岩手・宮城内陸地震に関する検討

(5) 震源を特定せず策定する地震動に反映する地震動

震源を特定せず策定する地震動に反映する地震動(時刻歴波形)



(6) 中長期的な取り組みと知見等の確認

一部加筆修正(H27.10.23審査会合資料)

中長期的な取り組みと知見等の確認

【平成27年10月審査会合時点の取り組み項目】 ○ 地震学的知見を踏まえると、 岩手・宮城内陸地震の基盤地震動評価に震源の面的な拡がりや震源の複雑な破壊過程による各観測 記録への影響が考えられることから.広範囲で得られた観測記録と整合する震源の評価(震源モデルの構築)を行い.震源特性を明 らかにする。 ○信頼性の高い基盤地震動の評価が困難であると判断された観測点については、基盤波として選定が困難な要因を特定し、信頼性の 高い基盤地震動を評価するため、地盤構造等の調査、はぎとり解析および震源特性を踏まえて検討する。

【平成27年10月審査会合以降の取り組み状況】 ○震源特性の把握に向けた取り組みとして、広範囲で得られた観測記録を用いて、震源インバージョン解析により震源モデルを構築し、 特性化震源パラメータの推定を実施した。(芝(2021))

○地盤特性の把握に向けた取り組みとして、KiK-net一関西において反射法・屈折法地震探査を行い、探査結果に基づく2次元地盤モ デルを用いて深部地盤の影響評価を実施した。(東ほか(2021))

※これらの成果は、電力中央研究所報告として公表されており、次頁以降に芝(2021)および東ほか(2021)の概要を示す。

○岩手・宮城内陸地震の地震動評価に関して、平成27年10月審査会合以降の上記取り組み成果を含む知見や他サイトの審査実績を 確認し、これまでの地震動評価結果に反映すべき知見等の有無を整理する。



2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(6) 中長期的な取り組みと知見等の確認

震源特性に関する知見 (芝(2021))

- ○岩手・宮城内陸地震において震源近傍の複数観測点で大加速度が記録された共通要因として震源特性を挙げ, その影響を評価して いる。
- ○高精度余震分布等に基づき設定された共役断層面モデルを設定して, SMGA(強震動生成域)を抽出し, 特性化震源パラメータを同定 した結果, SMGAの短周期レベルは既往のスケーリング則と調和的であるとしている。
- ○SMGA分布から震源近傍観測点への等価震源距離を求め,最大加速度分布を評価した結果,一部の観測点(AKTHO4(東成瀬))を除いて既往の距離減衰式でほぼ説明できるとしている。

○震源の強震動励起特性が平均的であったにも関わらず、大加速度が観測された主要因としては、SMGAの分布が浅く、震源距離が近 かったことが考えられるとしている。



2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(6) 中長期的な取り組みと知見等の確認

KiK-net-関西の深部地盤に関する知見 (東ほか(2021))

○KiK-net一関西の岩手・宮城内陸地震の地中記録について、10Hz以上の高周波数帯域で振幅が大きくなる傾向がみられており、一関西地中記録の特徴と考えられることから、地盤構造が基盤入射波に及ぼす影響を評価している。
 ○KiK-net一関西の東西方向約4kmで実施した反射法・屈折法地震探査をもとに2次元地盤モデルを構築し、地中地震計位置における基盤入射波に着目した2次元解析を実施した結果、地震基盤相当面(Vp=6km/s)における入力波に対するKiK-net一関西地中地震計位置での基盤入射波の倍率は、10Hz以上の高周波数帯域において1.7~1.8倍になるとしている。
 ○以上の結果から、KiK-net一関西地中記録の大加速度要因の一つとして、本震記録で顕著に増幅している10Hz以上において、深部

地盤の不整形性が影響を及ぼしている可能性があるとしている。



右下)KiK-net一関西の地中地震計位置における基盤入射波の地震基盤相当面(Vp=6km/s)に対する増幅倍率

2.2.2 2008年岩手·宮城内陸地震に関する検討

(6) 中長期的な取り組みと知見等の確認

中長期的な取り組みと知見等の確認結果

- ○平成27年10月審査会合以降の地震動評価に関する取り組みから以下を確認している。
- ▶ 芝(2021)および東ほか(2021)では、大加速度が観測された要因として、SMGAの分布が浅かったこと、IWTH25(一関西)では深 部地盤の不整形性が影響している可能性があることが指摘されており、震源特性および地盤特性の両面の影響を確認している。
 ▶ しかしながら、基盤波として選定困難と判断した観測点(IWTH25(一関西)ほか)において、信頼性の高い基盤地震動を評価する ためのはぎとり波の算出等には至っていないことから、信頼性の高い基盤地震動が評価できる知見は得られていないと考えている。
- ⇒岩手・宮城内陸地震の震源を特定せず策定する地震動として,平成27年10月23日第286回審査会合において説明した地震動を用 いることとする。
- ○また,他サイトの審査において,IWTH26(一関東)鉛直方向での評価用地震動設定の実績があることから,同様に以下の方針にて評価用地震動を設定する。
 - ▷ IWTH26(一関東)は, 鉛直方向の信頼性の高い基盤波を評価することが困難なことから, 水平方向の地震動のみ設定しているものであり, 鉛直方向の地震動については, 震源を特定せず策定する地震動として考慮しない。
 - > IWTH26(一関東)(水平)の地震動を基準地震動とする場合には、水平方向および鉛直方向の同時入力評価が必要となる基礎地 盤および周辺斜面の安定性評価並びに施設評価を行うための鉛直方向の評価用地震動を設定する。

3. 震源を特定せず策定する地震動の設定
震源を特定せず策定する地震動の設定

○全国共通に考慮すべき地震動(Mw6.5程度未満の地震)および地域性を考慮する地震動(Mw6.5程度以上の地震)の検討結果を踏まえて、震源を特定せず策定する地震動として、北海道留萌支庁南部地震のK-NET港町の基盤地震動に基づく地震動、標準応答スペクトルを考慮した地震動、および、岩手・宮城内陸地震における栗駒ダム、KiK-net金ヶ崎、KiK-net一関東(水平)の基盤地震動に基づく地震動を考慮する。



参考文献



- 司宏俊・翠川三郎(1999):断層タイプおよび地盤条件を考慮した最大加速度・最大速度の距離減衰式,日本建築学会構造系論 文集,523,63-70
- 加藤研一・宮腰勝義・武村雅之・井上大榮・上田圭一・壇一男(2004):震源を事前に特定できない内陸地殻内地震による地震動レベルー地質学的調査による地震の分類と強震観測記録に基づく上限レベルの検討一,日本地震工学会論文集,第4巻,第4号,46-86.
- Maeda,T and Sasatani,T (2009):Strong ground motion from an Mj6.1 inland crustal earthquake in Hokkaida,Japan:the 2004 Rumoi earthquake ,Earth Planets Space, Vol.61 (No.6),pp.689-701
- K.Miyakoshi, Y.Nishimura,T.Sasatani,K.Kamae and K.Irikura (2012) : Investigation of predominant area of the directively effect for strong ground motions near fault ,15 WCEE,3353
- 元木健太郎・加藤研一・岡崎敦(2013):2004年留萌支庁南部の地震の震源近傍の地震動シミュレーションー破壊伝播効果の影響を考慮した震源モデルの構築ー、日本地震工学会大会、pp.361-362、2013
- 佐藤浩章・芝良昭・功刀卓・前田宜浩・藤原広行(2013):物理探査・室内試験に基づく2004年留萌支庁南部地震の地震による K-NET港町観測点(HKD020)の基盤地震動とサイト特性評価,電力中央研究所報告
- ・ 笹谷努・前田宜浩・高井伸雄・重藤迪子・堀田淳・関克郎・野本真吾(2008):Mj6.1内陸地殻内地震によって大加速度を観測した K-NET(HKD020)地点でのS波速度構造の推定,物理探査学会第119回,学術講演会講演論文集,pp.25-27
- ・ 狐崎長狼・後藤典敏・小林芳正・井川猛・堀家正則・斉藤徳美・黒田徹・山根一修・奥住宏一(1990):地震動予測のための深層地 盤P・S波速度の推定,自然科学災害,9-3,1-17
- ・ 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
- 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
- 原子力発電所耐震設計技術指針 JEAG4601-2015:一般社団法人日本電気協会
- ・ 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」
- USGS(2000): USGS shakeMap :Tottori, JAPAN, Fri Oct 5, 2000 04:30:20 GMT M6.7.
- 震基11-2-2:発電用軽水型原子炉施設の地震・津波に関わる新安全設計基準に関する検討チーム 第11回会合資料,平成25 年4月2日,原子力規制委員会.



- ・ 気象庁(2000):気象庁の発震機構解2000年10月, http://www.seisvol.kishou.go.jp/eq/mech/pdf/mc200010.pdf
- ・ 中田高・今泉俊文編(2006):活断層詳細デジタルマップ, 東京大学出版会.
- ・ 岡田篤正(2002):山陰地方の活断層の諸特徴,活断層研究, No.22, 17-32
- ・ 井上大榮・宮腰勝義・上田圭一・宮脇明子・松浦一樹(2002):2000年鳥取県西部地震震源域の活断層調査,自身2,54,557-573
- ・ 堤浩之・隈元崇・奥村晃史・中田高(2000):鳥取県西部地震震源域の活断層,月間地球/号外,31,81-86
- ・ 産総研地質調査総合センターウェブサイト(https://gbank.gsj.jp/geonavi/)
- ・ 日本の地質増補版編集委員会編(2005):日本の地質増補版,共立出版,pp241.
- ・ 伏島祐一郎・吉岡敏和・水野清秀・宍倉正展・井村隆介・小笠原琢・佐々木俊法(2001):2000年鳥取県西部地震の地震断層調査,活断層・古地震研究報告, No.1,1-26,産業技術総合研究所地質調査総合センター
- ・ 堤浩之(2009):2000年鳥取県西部地震,科学,79,210-212
- ・ 垣見俊弘(2010):活断層の成熟度について、活断層研究、No.32, 73-77
- USGS(2008): USGS shake Map : EASTERN HONSHU, JAPAN, Fri Jun 13, 2008 23: 43: 46 GMT M6.8.
- 気象庁(2008):「平成20年(2008年)岩手・宮城内陸地震」の特集, http://www.seisvol.kishou.go.jp/eq/2008_06_14_iwate-miyagi/
- ・ 国土地理院(2008):平成20年(2008年)岩手・宮城内陸地震に伴う地殻変動(第2報), http://www.gsi.go.jp/johosystem/johosystem60032.html
- ・ 垣見俊弘・松田時彦・相田勇・衣笠善博(2003):日本列島と周辺海域の地震地体構造区分, 地震第2輯, 第55巻, 389-406.
- Tomomi Okada, Norihito Umino, Akira Hasegawa, and Group for the aftershock observations of the Iwate-Miyagi Nairiku Earthquake 2008(2012): Hypocenter distribution and heterogeneous seismic velocity structure in and around the focal area of the 2008 Iwate-Miyagi Nairiku Earthquake, NE Japan-Possible seismological evidence for a fluid driven compressional inversion earthquake, Earth Planets Space, 64, 717-728.
- Kimiyuki Asano, Tomotaka Iwata(2011): Characterization of Stress Drops on Asperities Estimated from the Heterogeneous Kinematic Slip Model for Strong Motion Prediction for Inland Crustal Earthquakes in Japan, Pure and Applied Geophysics Volume 168, 105–116.
- Wataru Suzuki, Shin Aoi, Haruko Sekiguchi (2010): Rupture Process of the 2008 Iwate-Miyagi Nairiku, Japan, Earthquake Derived from Near-Source Strong-Motion Records, Bulletin of the Seismological Society of America, Vol. 100, No. 1, 256-266.
- 吉田邦一・宮腰研・倉橋奨・入倉孝次郎(2014):震源直上の強震記録を用いた2008年岩手・宮城内陸地震の震源モデルとすべり 速度に基づく特性化震源モデル、日本地震学会講演予稿集2014年度秋季大会、167



参考文献

- ・ 引間和人・纐纈一起(2013):2008年岩手・宮城内陸地震の震源過程~東・西傾斜の複数枚断層を仮定した再解析~,日本地震 学会講演予稿集 巻2013年度秋季大会,63
- 野津厚(2011):内陸地殻内地震によるやや短周期地震動の再現に適した震源のモデル化手法,港湾空港技術研究所報告,第50 巻第4号,133-195.
- 入倉孝次郎・倉橋奨(2008):2008年岩手・宮城内陸地震の震源モデルと強震動ーなぜ4000ガルの強震動が生成されたのか?
 一,日本活断層学会2008年度秋季学術大会,http://danso.env.nagoya-u.ac.jp/jsafr/pdfs/2008fprograms/2008f_S02.pdf
- ・ 堀川晴央(2008):遠地実体波から推定される2008年6月岩手・宮城内陸地震の断層モデル(第1報), https://staff.aist.go.jp/h.horikawa/2008lwate/200806lwate.html
- ・ 釜江克宏(2008):2008年岩手・宮城内陸地震(Mj7.2)の震源のモデル化(暫定版), http://www.rri.kyoto-u.ac.jp/jishin/iwate_miyagi_1.html
- ・ 独立行政法人原子力安全基盤機構(2014):基準地震動策定のための地震動評価手引き:震源極近傍の地震動評価
- Shin Aoi, Takashi Kunugi, Hiroyuki Fujiwara(2008): Trampoline Effect in extreme Ground Motion, Science, Vol.322, 727-730.
- ・ 大町達夫・井上修作・水野剣一・山田雅人(2011):2008年岩手・宮城内陸地震のKiK-net一関西における大加速度記録の成因 の推定,日本地震工学会論文集,第11巻,第1号,32-47.
- ・ 社団法人東北建設協会監修(2006):建設技術者のための東北地方の地質
- ・ 森一司・馬場富士雄・橋本智雄・藤田慶太(2011):2008年岩手・宮城内陸地震に伴う荒砥沢ダム右岸の地表変状について、応用 地質、第52巻、第2号、55-61
- 田原徹也・大町達夫(2010):観測記録に基づく中央コア型ロックフィルダムの非線形地震応答特性,土木学会第65回年次学術講 演会,1299-1300.
- 波多野圭亮・佐藤信光・冨田尚樹(2010):岩手・宮城内陸地震の強震動に対するロックフィルダムの地震応答挙動の再現解析,平成22年度水資源機構技術研究発表会。
- 国土交通省国土技術政策総合研究所・独立行政法人土木研究所・独立行政法人建築研究所(2008):平成20年(2008年)岩
 手・宮城内陸地震被害調査報告。
- ・ 増川晋・黒田清一郎・林田洋一・田頭秀和(2014):21世紀初頭10年間の大規模地震における農業用大ダムの入力地震動, 農村 工学研究所技報, 第215号, 185-217.
- Hiroshi Kawase, Francisco J.Sanchez-Sesma, Shinichi Matsushima(2011): The Optimal Use of Horizontal-to-Vertical Spectral Ratios of Earthquake Motions for Velocity Inversions Based on Diffuse-Field Theory for Plane Waves, Bulletin of the Seismological Society of America, Vol.101, No.5, 2001–2014
- 山中浩明(2007):ハイブリッドヒューリスティック探索による位相速度の逆解析,物理探査,第60巻,第3号,265-275



参考文献

- 松本徳久・大町達夫・安田成夫・山口嘉一・佐々木隆・倉橋宏(2005):ダムで観測された強震記録の解析, ICOLD第73回年次例 会ワークショップ。
- ・ 財団法人ダム技術センター(2005):多目的ダムの建設.
- ・ 芝良昭(2021):2008年岩手・宮城内陸地震の震源インバージョン解析と特性化震源パラメータの推定,電力中央研究所報告, NR21001
- 東貞成・佐藤浩章・芝良昭(2021):2008年岩手・宮城内陸地震のKiK-net一関西の基盤入射波に及ぼす深部地盤の影響、電力 中央研究所報告、020010