東通原子力発電所1号炉審査資料	
資料番号	A1-CA-0116
提出年月日	2023年4月17日

(第943回審査会合 資料1-2-3 修正版)

# 東通原子力発電所 基準地震動策定のうち地下構造の評価について (コメント回答) (補足説明資料)

## 2021年2月5日 東北電力株式会社



All rights reserved. Copyrights © 2021, Tohoku Electric Power Co., Inc.

#### 目次

1. 地下構造の評価万針		
2. 敷地の地質・地質構造		2
2.1 原子炉建屋設置位置付近の地質調査位置図		3
2.2 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層結果】		4
2.3 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(速)	度分布)】 ·····	6
2.4 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(走F	時曲線)】	19
2.5 試掘坑の弾性波試験結果(屈折法)		39
2.6 原子炉建屋設置位置付近から西側の速度層構造【PS検層網	告果】	40
2.7 原子炉建屋設置位置付近から西側の速度層構造【PS検層テ	<sup>-</sup> ータ(速度分布)】・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	42
2.8 原子炉建屋設置位置付近から西側の速度層構造【PS検層テ	<sup></sup> ータ(走時曲線)】・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	44
3. 敷地地盤の振動特性		47
3.1 地震計設置方法に起因する特性の補正		48
3.2 信頼限界周期確認前後の比較例		52
3.3 原子炉建屋基礎版上と直下の振動特性の比較		53
3.4 敷地内臨時高密度観測		56
4. 地盤モデルの設定		64
4.1 自由地盤観測点のPS検層結果		65
4.2 屈折波トモグラフィー解析によるP波速度分布(H24海陸統合	探査)	66
5. 地盤モデルの妥当性の検証		67
5.1 2008年岩手県沿岸北部の地震のシミュレーション解析		68

1



## 2. 敷地の地質・地質構造

- 2.1 原子炉建屋設置位置付近の地質調査位置図
- 2.2 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層結果】
- 2.3 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(速度分布)】
- 2.4 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(走時曲線)】
- 2.5 試掘坑の弾性波試験結果(屈折法)
- 2.6 原子炉建屋設置位置付近から西側の速度層構造【PS検層結果】



#### 2.1 原子炉建屋設置位置付近の地質調査位置図



より、そう、ちから。 雷力 面

3

第902回審査会合(R2.10.2)

資料2-1-3 p.3 再掲

治層

蒲野沢縣

#### 2.2 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層結果】X-X'断面



》東北電力

4

### 2.2 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層結果】Y-Y'断面





#### 2.3 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(速度分布)】①



※ T.P.+2mは, 自由地盤岩盤上部の地震観測点の高さを示す。



6

#### 2.3 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(速度分布)】②





#### 2.3 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(速度分布)】③





8

#### 2.3 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(速度分布)】④





9

#### 2.3 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(速度分布)】 ⑤





#### 2.3 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(速度分布)】⑥





#### 2.3 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(速度分布)】⑦





#### 2.3 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(速度分布)】 ⑧





#### 2.3 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(速度分布)】 ⑨





#### 2.3 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(速度分布)】 ①





#### 2.3 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(速度分布)】①





#### 2.3 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(速度分布)】①





#### 2.3 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(速度分布)】 ①





18

#### 2.4 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(走時曲線)】①





#### 2.4 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(走時曲線)】 ②





#### 2.4 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(走時曲線)】③





#### 2.4 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(走時曲線)】④





#### 2.4 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(走時曲線)】 ⑤





#### 2.4 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(走時曲線)】⑥





#### 2.4 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(走時曲線)】⑦





#### 2.4 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(走時曲線)】 ⑧





#### 2.4 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(走時曲線)】 ⑨





#### 2.4 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(走時曲線)】 ①





#### 2.4 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(走時曲線)】①





#### 2.4 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(走時曲線)】 ①





#### 2.4 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(走時曲線)】 13





#### 2.4 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(走時曲線)】 (4)





#### 2.4 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(走時曲線)】 ①





#### 2.4 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(走時曲線)】 16





#### 2.4 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(走時曲線)】①




#### 2.4 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(走時曲線)】 18





#### 2.4 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(走時曲線)】 19





### 2.4 原子炉建屋設置位置付近の速度層構造【PS検層データ(走時曲線)】 20





第902回審査会合(R2.10.2) 資料2-1-3 p.39 再掲

## 2.5 試掘坑の弾性波試験結果(屈折法)





40 S174

#### 2.6 原子炉建屋設置位置付近から西側の速度層構造【PS検層結果】Y-Y'断面西側延長



41 S174

#### 2.6 原子炉建屋設置位置付近から西側の速度層構造【PS検層結果】 緊急時対策建屋付近



42 S174

2.7 原子炉建屋設置位置付近から西側の速度層構造【PS検層データ(速度分布)】





#### 2.7 原子炉建屋設置位置付近から西側の速度層構造【PS検層データ(速度分布)】



#### 2.8 原子炉建屋設置位置付近から西側の速度層構造【PS検層データ(走時曲線)】





#### 2.8 原子炉建屋設置位置付近から西側の速度層構造【PS検層データ(走時曲線)】





S174 46

#### 2.8 原子炉建屋設置位置付近から西側の速度層構造【PS検層データ(走時曲線)】





## 3. 敷地地盤の振動特性

- 3.1 地震計設置方法に起因する特性の補正
- 3.2 信頼限界周期確認前後の比較例
- 3.3 原子炉建屋基礎版上と直下の振動特性の比較
- 3.4 敷地内臨時高密度観測



- 3.1 地震計設置方法に起因する特性の補正 (1)敷地における自由地盤観測点
- > 敷地における自由地盤観測点での地震観測については,原子炉建屋設置位置付近と同じ岩盤に地震計を設置 し1994年4月から行っている。







資料2-1-3 p.41 再掲

3.1 地震計設置方法に起因する特性の補正

(2)同時観測記録の確認

増設地震計

▶ 自由地盤のT.P.+2.0mの既設地震計のUD成分には、周期0.06秒(上部地盤の卓越振動数に該当)に特異なピークが認められたため、 2008年8月から付近の同レベルに追加の地震計を増設し、同時観測を行っていた。同時観測記録を比較すると、既設地震計の鉛直動の 周期0.06秒付近の卓越は、増設地震計には認められないことを確認した。なお、水平動には両者には違いがないことも合わせて確認した。



同時観測記録の比較[自由地盤(T.P.+2.0m)/Noda et al.(2002)] (同時観測期間の地震のうちM5.5以上, 震源距離200km程度以内の27地震の平均)

観測点	年	1994 ~ 2004 ~	2008 ~ 201	3 2014 2015	2016 2017 2018 2019
本設地震計 自由地盤 (加速度型強震計)	T.P.+10.0m T.P.−82.8m T.P.−282.8m	▽観測開始(1994.4)			
	T.P.+2.0m	▽観測開始(1994.4)			▽既設地震計停止(2016.4)
				同時観測期間	
			▽増設地震計(200	)8.8)・・・個別収録装置	▽増設地震計(収録装置繋ぎ替え)

49

第902回審査会合(R2.10.2)

資料2-1-3 p.42 再掲

3.1 地震計設置方法に起因する特性の補正

(3) 既設地震計と増設地震計の設置状況の違い

- ▶ 既設地震計は、全深度ともケーシング内の地震計をセメントミルクで固定した仕様としている。また、T.P.+2.0mの既設地震計については、 ケーシングとその周りの表層地盤もセメントミルクで固定した仕様としていた。そのため、ケーシングの剛性が高い鉛直方向については、 表層地盤の振動がT.P.+2.0mの地震計に伝わっていたものと考えられる。
- ▶ 増設地震計については荒砂で固定し、地震計周りにはケーシングを使用しない仕様としている。なお、同時観測中は、収録装置は増設専用の装置を用いており、既設との同期(同時性)は確保できないものとなっていた。



50

第902回審査会合(R2.10.2)

資料2-1-3 p.43 再掲

- 3.1 地震計設置方法に起因する特性の補正(4)記録の補正
- ▶ 地震観測記録の伝達関数の算定に当たっては、池浦(2009)に基づき信号成分の伝達関数を算定しているが、手法の特徴上、使用 する記録は同期(同時性)が確保された記録を使う必要があり、前回の審査会合資料(第808回審査会合)では、T.P.+2.0mの観測記 録はUD成分も含め、2016年4月までは同時性のとれた「既設地震計」の記録を用いていた。
- ▶ 今回の検討では、T.P.+2.0mの観測記録のUD成分については、同時観測期間においては個別地震毎に同時性の検討・確認を行う ことを前提に、「増設地震計」の記録を用いることに見直した。また、「既設地震計」のT.P.+2.0mのUD成分については、極短周期に見られる表層の影響を補正した記録を用いることに見直した。
- ▶ 池浦(2009)に基づき算定したUD成分伝達関数について、見直し前と見直し後を比較すると以下の特徴の違いが認められる。
  - •T.P.+2.0mとの伝達関数においては,振動数18Hz付近のピークに違いがある。これは, T.P.+2.0mの極短周期(高振動数)部分の補 正の影響である。
  - ・低振動(長周期)部分も含め,補正した方がスペクトル形状にばらつきが大きい。これは,同時性について補正したものの,完全に は同期がとれていないため,位相の違いがコヒーレントな情報として認識され誤差となって生じたものと考えられる。
- ▶ なお,水平動については見直しは無い。



池浦(2009)に基づき算定したUD成分伝達関数の比較



51

第902回審杳会合(R2.10.2)

資料2-1-3 p.44 再掲

#### 3.2 信頼限界周期確認前後の比較例

- ▶ 観測記録について,長周期側の信頼限界周期の確認を行い,ノイズの影響が大きい周期帯は除去した。
- 「信頼限界周期確認の例として、「本資料3.7 露頭岩盤上強震観測点(電中研白糠)との比較」の図について、信頼限界周期確認前後の図を示す。
- ─── 地震毎の応答スペクトル比の平均
- -・-・ 地震毎の応答スペクトル比の平均±標準偏差
- ――― 地震毎の応答スペクトル比
  - ── 地震毎の応答スペクトル比のうち地震規模が大きい上位5地震(信頼限界周期確認後の図にのみ表記)







第902回審査会合(R2.10.2)

資料2-1-3 p.45 再掲

- 3.3 原子炉建屋基礎版上と直下の振動特性の比較 (1)検討の概要
- ▶ 本資料「3.2 水平アレイ観測記録の検討(原子炉建屋直下と自由地盤)」では、原子炉建屋直下(T.P.-16.3m)のほかに原子炉建屋基礎版上(T.P.-10.8m)の地震観測記録を用いた検討を行っている。
- 応答スペクトル比(原子炉建屋基礎版上/原子炉建屋直下)により、両者の振動特性の違いは小さいことを確認する。



資料2-1-3 p.46 再掲

- 3.3 原子炉建屋基礎版上と直下の振動特性の比較 (2)検討対象地震(本資料p.46再掲)
- 検討に用いた記録は、原子炉建屋と地盤の相互作用の影響も踏まえ、M6.0以上を目安に、地震規模が大きく 継続時間の長い地震として、以下の16地震を対象とした。



検討に用いた観測地震の震央分布

42°	No.	年	月	B	時	分	東経		北緯		М	震源 深さ	震央 距離
							(°)	(')	(° )	(')		(km)	(km)
	1	2005	8	16	11	46	142	16.67	38	8.97	7.2	42	346
	2	2008	7	24	0	26	141	38.12	39	43.92	6.8	108	163
	3	2011	3	9	11	45	143	16.79	38	19.71	7.3	8	356
41°	4	2011	3	11	15	8	142	46.01	39	49.24	7.4	32	192
	5	2011	3	11	15	25	144	45.06	37	54.86	7.5	11	464
	6	2011	3	11	16	28	142	18.67	39	1.35	6.6	17	253
	7	2011	4	7	23	32	141	55.21	38	12.25	7.2	66	334
40° 39°	8	2011	6	23	6	50	142	35.45	39	56.87	6.9	36	171
	9	2012	3	27	20	0	142	20.03	39	48.38	6.6	21	173
	10	2012	5	24	0	2	142	7.42	41	20.62	6.1	60	64
	11	2012	12	7	17	18	143	52.02	38	1.19	7.3	49	411
	12	2013	2	2	23	17	143	13.65	42	42.12	6.5	102	227
	13	2014	8	10	12	43	142	16.74	41	8.04	6.1	51	75
	14	2016	1	14	12	25	142	48.07	41	58.21	6.7	52	146
	15	2018	1	24	19	51	142	26.88	41	0.58	6.3	34	91
	16	2018	9	6	3	7	142	0.4	42	41.4	6.7	37	174

検討に用いた観測地震

# 》東北電力

第902回審査会合(R2.10.2) 資料2-1-3 p.47 再掲

3.3 原子炉建屋基礎版上と直下の振動特性の比較 (3)原子炉建屋直下(T.P.-16.3m)に対する原子炉建屋基礎版上(T.P.-10.8m)の応答スペクトル比

【原子炉建屋直下(T.P.-16.3m)に対する原子炉建屋基礎版上(T.P.-10.8m)の観測記録の応答スペクトル比】

- ▶ 応答スペクトル比は全周期帯で概ね1倍であり、各地震のばらつきも小さい。
- ▶ 両者はほぼ同等の振動特性を示す。



原子炉建屋直下(T.P.-16.3m)に対する原子炉建屋基礎版上(T.P.-10.8m)の観測記録の応答スペクトル比(PN基準) 原子炉建屋基礎版上(T.P.-10.8m)/原子炉建屋直下(T.P.-16.3m)



- ▶ 基準化スペクトルと微動H/Vスペクトルとの比較及び表層地盤の厚さによる整理を以下に示す。
- 基準化スペクトルの形状は、地盤の増幅特性を表す微動H/Vスペクトルと良い対応を示す。また、切土・盛土の違いや表層地盤の厚さにより形状に違いがあり、盛土では卓越振動数が現れやすく、表層が厚いほど低振動数となる傾向がある。



第902回審査会合(R2.10.2)

資料2-1-3 p.49 再掲

- ▶ 基準化スペクトルと微動H/Vスペクトルとの比較及び表層地盤の厚さによる整理を以下に示す。
- 基準化スペクトルの形状は、地盤の増幅特性を表す微動H/Vスペクトルと良い対応を示す。また、切土・盛土の違いや表層地盤の厚さにより形状に違いがあり、盛土では卓越振動数が現れやすく、表層が厚いほど低振動数となる傾向がある。



第902回審査会合(R2.10.2)

資料2-1-3 p.50 再掲

- ▶ 基準化スペクトルと微動H/Vスペクトルとの比較及び表層地盤の厚さによる整理を以下に示す。
- 基準化スペクトルの形状は、地盤の増幅特性を表す微動H/Vスペクトルと良い対応を示す。また、切土・盛土の違いや表層地盤の厚さにより形状に違いがあり、盛土では卓越振動数が現れやすく、表層が厚いほど低振動数となる傾向がある。



資料2-1-3 p.51 再掲

- 3.4 敷地内臨時高密度観測 (1)表層が基準化スペクトルの形状に与える影響④
- ▶ 基準化スペクトルと微動H/Vスペクトルとの比較及び表層地盤の厚さによる整理を以下に示す。
- 基準化スペクトルの形状は、地盤の増幅特性を表す微動H/Vスペクトルと良い対応を示す。また、切土・盛土の違いや表層地盤の厚さにより形状に違いがあり、盛土では卓越振動数が現れやすく、表層が厚いほど低振動数となる傾向がある。



資料2-1-3 p.52 再掲

- 3.4 敷地内臨時高密度観測 (1)表層が基準化スペクトルの形状に与える影響(5)
- ▶ 基準化スペクトルと微動H/Vスペクトルとの比較及び表層地盤の厚さによる整理を以下に示す。
- ▶ 基準化スペクトルの形状は、地盤の増幅特性を表す微動H/Vスペクトルと良い対応を示す。また、切土・盛土の違いや表層地盤の厚さにより形状に違いがあり、盛土では卓越振動数が現れやすく、表層が厚いほど低振動数となる傾向がある。



資料2-1-3 p.53 再掲

3.4 敷地内臨時高密度観測 (2)微動アレイ探査

- ▶ 微動アレイ探査により地下S波速度構造を推定した。
- ▶ 平成25年7月にアレイ最大半径6mで実施し、その結果を踏まえ、平成26年7月に広域アレイ(32~80m)を追加実施した。
- ▶ 観測は、1箇所あたり30分、サンプリング間隔は100Hzとした。
- ▶ 地盤構造(速度構造)の推定は遺伝的アルゴリズムを用い,層数を固定パラメータ,層厚とS波速度を変動パラメータとして最適値を 求めた。



微動アレイ観測点の配置図



微動アレイ探査における2重同心アレイ



3.4 敷地内臨時高密度観測(3)微動アレイ探査結果①

▶ 各観測点について、分散曲線と表層地盤の推定S波速度構造を示す。



3.4 敷地内臨時高密度観測(3)微動アレイ探査結果②

▶ 各観測点について,分散曲線と表層地盤の推定S波速度構造を示す。



第902回審査会合(R2.10.2) 資料2-1-3 p.56 再掲

# 4. 地盤モデルの設定

- 4.1 自由地盤観測点のPS検層結果
- 4.2 屈折波トモグラフィー解析によるP波速度分布(H24海陸統合探査)



## 4.1 自由地盤観測点のPS検層結果





弾性波速度 Vs (km/s)

◆ 地震計

》東北電力

## 4.2 屈折波トモグラフィー解析によるP波速度分布 (H24海陸統合探査)









# 5. 地盤モデルの妥当性の検証

5.1 2008年岩手県沿岸北部の地震のシミュレーション解析





#### 2008年岩手県沿岸北部の地震のシミュレーション解析 5.1

(1)F-net観測点によるフーリエスペクトル比の確認① 青森県, 岩手県, 宮城県F-net観測点の確認記録

- -青森県のF-net泊観測点(TMR), 岩手県のF-net山形観測点(IYG)及びF-net遠野山崎(TYS), 宮城県のF-net気仙沼(KSN)のフーリエスペクトル [本震/余震(要素地震)]を示す。
- 青森県のF-net泊観測点(TMR)のフーリエスペクトル比は、東通原子力発電所と同様に低振動数側で理論よりも小さい。





:東通原子力発電所(NS成分)

- ▶ F-net観測点, KiK-net観測点および東通原子力発電所の余震(要素地震)に対する本震のフーリエスペクトル比を示す。
- ▶ 東通原子力発電所の観測記録で低振動数側が理論より小さくなる傾向は, 青森県内の観測点でも同様に認められる。



**拿**, 家 中 北 電力

- 5.1 2008年岩手県沿岸北部の地震のシミュレーション解析 (2)観測記録とシミュレーション結果(EGF)の応答スペクトルの比較①
  - 観測記録
    再現性向上を図った震源モデルによるシミュレーション(EGF)



5.1 2008年岩手県沿岸北部の地震のシミュレーション解析 (2)観測記録とシミュレーション結果(EGF)の応答スペクトルの比較②

- 一 観測記録
  - ・再現性向上を図った震源モデルによるシミュレーション(EGF)

![](_page_71_Figure_3.jpeg)
- 5.1 2008年岩手県沿岸北部の地震のシミュレーション解析 (2)観測記録とシミュレーション結果(EGF)の応答スペクトルの比較③

Period(s)

Period(s)

KiK-net IWTH22



Period(s)

72

2008年岩手県沿岸北部の地震のシミュレーション解析 5.1 (3) 観測記録とシミュレーション結果(EGF)の波形の比較①

0.4

. . . .

0.3

0/8

0.3

0/4

.....

- 観測記録 \_
- 再現性向上を図った震源モデルによるシミュレ ーション(EGF)





東通原子力発電所(はぎとり波)

第902回審査会合(R2.10.2)

資料2-1-3 p.66 再掲

# 5.1 2008年岩手県沿岸北部の地震のシミュレーション解析 (3)観測記録とシミュレーション結果(EGF)の波形の比較②

- 観測記録
- ー 再現性向上を図った震源モデルによるシミュレーション(EGF)



KiK-net AOMH06



KiK-net AOMH13

74

第902回審査会合(R2.10.2)

資料2-1-3 p.67 再掲

# 5.1 2008年岩手県沿岸北部の地震のシミュレーション解析 (3)観測記録とシミュレーション結果(EGF)の波形の比較③

- 観測記録
- ー 再現性向上を図った震源モデルによるシミュレーション(EGF)



KiK-net IWTH07



(3) UD Component

KiK-net IWTH08

75

第902回審査会合(R2.10.2)

資料2-1-3 p.68 再掲

2008年岩手県沿岸北部の地震のシミュレーション解析 5.1 (3) 観測記録とシミュレーション結果(EGF)の波形の比較④

1.8

3.5

3.6

- 観測記録 \_
- 再現性向上を図った震源モデルによるシミュレーション(EGF)



(3) UD Component

KiK-net IWTH09



<sup>(3)</sup> UD Component

KiK-net IWTH13

76

第902回審査会合(R2.10.2)

資料2-1-3 p.69 再掲

2008年岩手県沿岸北部の地震のシミュレーション解析 5.1 (3) 観測記録とシミュレーション結果(EGF)の波形の比較⑤

,8

- 観測記録 \_
- 再現性向上を図った震源モデルによるシミュレーション(EGF)



KiK-net IWTH02



第902回審査会合(R2.10.2)

資料2-1-3 p.70 再掲

77

KiK-net IWTH03

# 5.1 2008年岩手県沿岸北部の地震のシミュレーション解析 (3)観測記録とシミュレーション結果(EGF)の波形の比較⑥

- 観測記録
- 再現性向上を図った震源モデルによるシミュレーション(EGF)





KiK-net IWTH14

第902回審査会合(R2.10.2)

資料2-1-3 p.71 再掲

- 5.1 2008年岩手県沿岸北部の地震のシミュレーション解析 (3)観測記録とシミュレーション結果(EGF)の波形の比較⑦
  - 観測記録
  - ー 再現性向上を図った震源モデルによるシミュレーション(EGF)





KiK-net IWTH18

第902回審査会合(R2.10.2)

資料2-1-3 p.72 再掲

# 5.1 2008年岩手県沿岸北部の地震のシミュレーション解析 (3)観測記録とシミュレーション結果(EGF)の波形の比較⑧

- 観測記録
- ー 再現性向上を図った震源モデルによるシミュレーション(EGF)



KiK-net IWTH22



KiK-net IWTH23

#### 第902回審査会合(R2.10.2) 資料2-1-3 p.73 再掲

80

### 5.1 2008年岩手県沿岸北部の地震のシミュレーション解析 (3)観測記録とシミュレーション結果(EGF)の波形の比較⑨

- 観測記録
- ー 再現性向上を図った震源モデルによるシミュレーション(EGF)



KiK-net IWTH27

81

第902回審査会合(R2.10.2)

資料2-1-3 p.74 再掲

# 5.1 2008年岩手県沿岸北部の地震のシミュレーション解析 (4)シミュレーション結果(EGF)と浅野・岩田(2009)の波形の比較(1)

▶ 岩手県の震源近傍KiK-net 4地点について,浅野・岩田(2009)における評価結果及び本検討によるシミュレーション結果の波形を 観測記録と併せて示す。



# 5.1 2008年岩手県沿岸北部の地震のシミュレーション解析 (4)シミュレーション結果(EGF)と浅野・岩田(2009)の波形の比較②

▶ 岩手県の震源近傍KiK-net4地点について,浅野・岩田(2009)における評価結果及び本検討によるシミュレーション結果の波形を観測記録と併せて示す。

