資料5-2

島根原子力発電所 基準地震動の策定について (補足説明資料)

令和3年6月18日 中国電力株式会社



1. 敷地周辺の地震発生状況	2
----------------	---

2.	敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・5 (1)敷地地盤の地質・地質構造・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・
3.	 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・
4.	震源を特定せず策定する地震動 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・
5.	基準地震動の策定 ・・・・・155
6.	基準地震動の年超過確率の参照 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・163



1. 敷地周辺の地震発生状況

1. 敷地周辺の地震発生状況



3

被害地震(内陸地殻内地震,海洋プレート内地震)の諸元

■ 被害地震(内陸地殻内地震及び海洋プレート内地震)における震央分布図(本説明資料17ページ参照)及び M-Δ図(本説明資料19ページ参照)で記載している地震の諸元を以下に示す。

	年	月	Η	震央位置		377 +		震央		
No.				北緯	東経	/朱C (km)	М	距離 (km)	地名	
1	868	8	3	34.8°	134.8°	-	7.0	183.0	播磨·山城	
2	880	11	23	35.4°	1332°	-	7.0	23.8	出雲	
3	1676	7	12	34.5°	131.8°	-	6.5	158.5	石見	
4	1686	1	4	34.0°	132.6°	-	7.2	173.9	安芸·伊予	
5	1707	11	21	34.2°	131.7°	-	5.5	189.7	防長	
6	1710	10	3	35.5°	133.7°	-	6.5	63.5	伯耆·美作	
7	1711	3	19	35.2°	133.8°	-	6 1/4	81.5	伯耆	
8	1778	2	14	34.6°	132.0°	-	6.5	137.9	石見	
9	1796	1	3	35.7°	134.3°	-	5.5	1192	鳥取	
10	1835	3	12	35.1°	132.6°	-	5 1/2	60.2	石見	
11	1857	7	8	34.4°	131.4°	-	6.0	192.7	萩	
12	1857	10	12	34.0°	132.75°	-	7 1/4	171.6	伊予·安芸	
13	1859	1	5	34.8°	131.9°		6.2	129.0	石見	
14	1859	10	4	34.5°	132.0°	-	6.25	146.5	石見	
15	1865	2	24	35.0°	135.0°	-	6 1/4	191.3	播磨·丹波	
16	1872	3	14	35.15°	132.1°	-	7.1	92.1	石見·出雲	
17	1898	4	3	34.6°	131 <i>2</i> °	-	6.2	194.3	山口県見島	
18	1901	1	16	35.3°	133.7°	-	-	68.8	鳥取県西部	
19	1904	6	6	35.3°	1332°	-	5.8	31.7	宍道湖付近	
20	1905	6	2	34.1°	132.5°	-	7.2	165.6	安芸灘	
21	1914	5	23	35.35°	1332°	-	5.8	27.2	出雲地方	
22	1916	8	6	34.0°	133.4°	-	5.7	1742	愛媛県宇摩郡関川村	
23	1919	11	1	34.8°	132.9°	-	5.8	82.7	広島県三次付近	
24	1925	5	23	35° 33.8′	134° 50.09′	0	6.8	166.6	但馬北部	
25	1925	7	4	35°21.26′	133° 25.23′	0	5.7	43.4	美保湾	
26	1927	3	7	35° 37.91′	134° 55.84′	18	7.3	175.5	京都府北西部	
27	1930	12	20	34° 56.35′	132° 50.54′	12	6.1	67.7	三次付近	
28	1934	1	9	33° 58.63′	133° 57.68′	36	5.6	194.1	徳島県西部(吉野川上流域)	
29	1938	1	2	34° 58.98′	133° 18.14′	19	5.5	67.3	岡山県北部	

	年	月	B	震央位置		277 +		震央		
No.				北緯	東経	%≭ ≥ (km)	м	距離 (km)	地名	
30	1941	4	6	34° 31.64′	131° 38.05′	2	6.2	167.3	山口県須佐付近	
31	1943	3	4	35°26.59′	134° 6.29′	5	6.2	101.0	鳥取市付近	
32	1943	9	10	35°28.39′	134° 11.04′	0	7.2	107.8	鳥取付近	
33	1949	1	20	35° 35.97′	134° 28.75′	14	6.3	134.5	兵庫県北部	
34	1949	7	12	34° 2.99′	132° 45.42′	25	6.2	166.3	安芸灘	
35	1950	8	22	35° 10.19′	132° 38.68′	4	5.2	51.7	三瓶山付近	
36	1955	6	23	35°18′	133°23′	10	5.5	43.7	鳥取県西部	
37	1961	5	7	35°2.9′	134° 30.7′	23	5.9	148.0	兵庫県西部	
38	1970	3	13	34°56′	132° 49′	10	4.6	69.7	広島県北部	
39	1970	9	29	34°26′	133° 18′	10	4.9	126.4	広島県南東部	
40	1977	5	2	35°9′	132°42′	10	5.6	50.6	三瓶山付近	
41	1978	6	4	35°5′	132°42′	0	6.1	57.0	島根県中部	
42	1983	10	31	35°25′	133° 55.4′	15	6.2	85.0	鳥取県沿岸	
43	1984	5	30	34° 57.8′	134° 35.4′	17	5.6	158.2	兵庫県南西部	
44	1989	10	27	35° 15.7′	133°22.4′	13	5.3	45.7	鳥取県西部	
45	1989	11	2	35° 15.3′	133°22.1′	15	5.5	45.9	鳥取県西部	
46	1991	8	28	35° 19.4′	133°11.2′	13	5.9	29.2	島根県東部	
47	1997	6	25	34° 26.49′	131° 39.97′	8	6.6	171.8	山口·島根県境	
48	1999	7	16	34°25.5′	133°11.66′	20	4.5	124.6	尾道市付近	
49	2000	10	6	35° 16.45′	133° 20.94′	9	7.3	43.2	鳥取県西部	
50	2001	1	12	35° 27.96′	134°29.4′	11	5.6	135.6	兵庫県北部	
51	2001	3	24	34° 7.94′	132° 41.62′	46	6.7	158.2	安芸灘	
52	2002	3	25	33° 49.48′	132° 36.9′	46	4.7	193.0	伊予灘	
53	2002	9	16	35°22.2′	133° 44.36′	10	5.5	69.8	鳥取県中西部	
54	2007	4	26	33° 53.36′	133° 35.08′	39	5.3	190.4	東予地域	
55	2011	11	21	34° 52.3′	132° 53.62′	12	5.4	74.3	広島県北部	
56	2011	11	25	34°52.25′	132° 53.69′	12	4.7	74.4	広島県北部	
57	2016	10	21	35°22.83′	133° 51.37′	11	6.6	79.8	鳥取県中部	
58	2018	4	9	35° 11.08′	132° 35.2′	12	6.1	54.0	島根県西部	



2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定

2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (1)敷地地盤の地質・地質構造

2号地盤の速度層断面図:南北断面

標高(m)

150.0

100.0

50.0

0.0

-50.0

-100.0

-150.0

-200.0

-215.0



5

第940回審査会合

資料1-2 P16 加筆·修正

2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (

(1)敷地地盤の地質・地質構造

2号地盤の岩相区分との比較(南北断面)

第204回審査会合資料1 P175 加筆·修正



6)

2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定

(1)敷地地盤の地質・地質構造

2号地盤の岩級区分との比較(南北断面)

第204回審査会合資料1 P176加筆·修正



2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (1)敷地地盤の地質・地質構造

盗い吧貝•吧貝悟洹

2号地盤の岩相区分との比較(東西断面)

第204回審査会合資料1 P177加筆·修正

凡例



8)

2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (1)敷地地盤の地質・地質構造

2号地盤の岩級区分との比較(東西断面)

第204回審査会合資料1 P178加筆·修正



2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (1)敷地地盤の地質・地質構造

3号地盤の岩相区分との比較(南北断面)

第204回審査会合資料1 P179加筆·修正



2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定

(1)敷地地盤の地質・地質構造

3号地盤の岩級区分との比較(南北断面)

第204回審査会合資料1 P180加筆·修正



2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (1)敷地地盤の地質・地質構造

3号地盤の岩相区分との比較(東西断面)

第204回審査会合資料1 P181加筆·修正



2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (1)敷地地盤の地質・地質構造

3号地盤の岩級区分との比較(東西断面)

第204回審査会合資料1 P182加筆·修正



2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (2)解放基盤表面の設定

試掘坑調查(2号炉原子炉建物設置位置)

- 2号炉原子炉建物基礎地盤の試掘坑内で実施した弾性波試験によって得られた弾性波速度を以下に示す。
- 原子炉建物基礎地盤のP波速度の平均値は3.63km/s, S波速度の平均値は1.64km/sであり, 堅硬な岩盤が 平面的に拡がりを持って分布している。



2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (2)解放基盤表面の設定

試掘坑調査(3号炉原子炉建物設置位置)

■ 3号炉原子炉建物基礎地盤の試掘坑内で実施した弾性波試験によって得られた弾性波速度を以下に示す。

15

■ 原子炉建物基礎地盤のP波速度の平均値は3.90km/s, S波速度の平均値は1.53km/sであり, 堅硬な岩盤が 平面的に拡がりを持って分布している。



- 2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (3) 傾斜構造を考慮した解析による検討 敷地内モデルの検討(2号敷地内モデルの設定) ^{第204回審査会合資料1 P47 加筆・修正}
- 「炉心周辺ボーリングのPS検層結果等より作成した速度層断面図に基づき,2号地盤の2次元地下構造モデル(南北方向)を設定した。
 - なお, 敷地の東西方向の地下構造が水平成層であることから, 南北方向が最大傾斜断面となる。



2号敷地内モデル(南北方向)

※ モデルの物性値は後述する2号地下構造モデルの値を用い, メッシュサイズは各層の速度値から求まる波長の1/5程度以下 となるように設定。

- 2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (3)傾斜構造を考慮した解析による検討 敷地内モデルの検討(2号敷地内モデルの妥当性確認) 第204回審査会合資料1 P48 加筆·修正
- 以下の検討対象の5地震について、2号敷地内モデルの地盤応答解析結果と観測記録より求めた 地盤増幅特性(標高+10m/標高-5m等)を比較すると、同程度となっている。
- 2000年鳥取県西部地震のシミュレーション結果(標高-135m→標高-5m)と観測記録(標高-5m)を 比較すると、同程度となっていることから、2号敷地内モデルは妥当であることを確認した。

民的对象地展								
No.	地震 (年月日・時刻)	м	震源 深さ (km)	震央 距離 (km)	方位角 (゜)	入 射角 ([°])		
1	鳥取県西部の地震 (2000.7.17 8:00)	4.4	16	42.4	115	69		
2	鳥取県西部の地震 (2000.10.6 14:52)	4.5	8	34.1	124	77		
3	鳥取県西部の地震 (2000.10.7 6:38)	4.4	8	33.2	125	76		
4	鳥取県西部の地震 (2000.10.7 12:03)	4.3	9	33.3	121	75		
5	鳥取県西部の地震 (2000.10.8 20:51)	5.2	8	33.7	123	76		





観測値 理論値

※ 設定したモデルは2号地点の地震観測位置を通る断面としており、表層の 地盤増幅特性の高周波数側の一部で観測記録との対応が若干良くない のは、モデル化されていない2号敷地西側の山地形の影響と考えられる。

地盤増幅特性の比較



2000年鳥取県西部地震のシミュレーション結果と観測記録の比較

- 2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (3)傾斜構造を考慮した解析による検討 敷地内モデルの検討(3号敷地内モデルの設定) 第204回審査会合資料1 P49 加筆·修正
- 炉心周辺ボーリングのPS検層結果等より作成した速度層断面図に基づき、3号地盤の2次元地下 構造モデル(南北方向)を設定した。
 - なお、敷地の東西方向の地下構造が水平成層であることから、南北方向が最大傾斜断面となる。



3号敷地内モデル(南北方向)

※ モデルの物性値は後述する3号地下構造モデルの値を用い、 メッシュサイズは各層の速度値から求まる波長の1/5程度以下 となるように設定。

- 2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (3) 傾斜構造を考慮した解析による検討 19 敷地内モデルの検討(3号敷地内モデルの妥当性確認) 第204回審査会合資料1 P50 加筆·修正
- 以下の検討対象の5地震について、3号敷地内モデルの地盤応答解析結果と観測記録より求めた 地盤増幅特性(標高+8m/標高-13m等)を比較すると、同程度となっている。
- 2000年鳥取県西部地震のシミュレーション結果(標高-221m→標高-13m)と観測記録(標高-13m) を比較すると、同程度となっていることから、3号敷地内モデルは妥当であることを確認した。

快刮刈豕心辰									
No.	地震 (年月日・時刻)	М	震源 深さ (km)	震央 距離 (km)	方位角 ([°])	入 射角 (°)			
1	鳥取県西部の地震 (2000.7.17 8:00)	4.4	16	42.4	115	69			
2	鳥取県西部の地震 (2000.10.6 14:52)	4.5	8	34.1	124	77			
3	鳥取県西部の地震 (2000.10.7 6:38)	4.4	8	33.2	125	76			
4	鳥取県西部の地震 (2000.10.7 12:03)	4.3	9	33.3	121	75			
5	鳥取県西部の地震 (2000.10.8 20:51)	5.2	8	33.7	123	76			

ᄊᆜᄮᅀᆘᄅ





地盤増幅特性の比較

玾論値

2000年鳥取県西部地震のシミュレーション結果と観測記録の比較

- 2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (3)傾斜構造を考慮した解析による検討 敷地内モデルの検討(ドレライトを考慮した2号敷地内モデルの設定) 第204回審査会合資料1 P51 再掲 20
- 2号地盤の地質断面図の南側に、高速度層に対応するドレライトが地表付近まで分布していること から、ドレライトを考慮した2号地盤の2次元地下構造モデル(南北方向)を設定した。
- ドレライトを考慮した速度構造としては、ドレライトの上端レベルに対応させて、下図の青線のとおり 速度層境界を設定した。
- 2号敷地南側のボーリングB-1では, 6 層の高速度層が現れていないことから, ボーリングB-1下端を6 層の速度層境界として下図の赤線のとおり速度層境界を設定し, 赤線と青線に囲まれた速度層は6'層とした。



21

2号敷地内モデルの検討(基本・ドレライト考慮:1次元と2次元による増幅特性の比較)

■ 2号炉心位置における1次元地下構造モデルの地盤増幅特性が、2号敷地内モデル (基本及びドレライト考慮の2ケース)の地盤増幅特性(鉛直入射)と比較して、同程度 またはそれ以上となっており、1次元と2次元の増幅傾向に違いはみられない。



2号敷地内モデルの検討(基本:入射角の違いによる増幅特性の比較)

■ 2号敷地内モデルに地震波を鉛直(0°)及び斜め(±25°)に入射すると、鉛直入射の 地盤増幅特性が、斜め入射の地盤増幅特性と比較して、同程度またはそれ以上となっており、斜め入射を考慮しても傾斜構造による特異な増幅傾向はみられない。

第204回審査会合

資料1 P53 再掲



2号敷地内モデルの検討(ドレライト考慮:入射角の違いによる増幅特性の比較)

■ドレライトを考慮した2号敷地内モデルに地震波を鉛直(0°)及び斜め(±25°)に入射 すると、鉛直入射の地盤増幅特性が、斜め入射の地盤増幅特性と比較して、同程度また はそれ以上となっており、斜め入射を考慮しても傾斜構造による特異な増幅傾向はみら れない。



地盤増幅特性の比較(2号炉心位置)

23

第204回審査会合

資料1 P54 再掲

3号敷地内モデルの検討(基本:入射角の違いによる増幅特性の比較)

■ 3号敷地内モデルに地震波を鉛直(O°)及び斜め(±25°)に入射すると、鉛直入射の 地盤増幅特性が、斜め入射の地盤増幅特性と比較して、同程度またはそれ以上となっており、斜め入射を考慮しても傾斜構造による特異な増幅傾向はみられない。



地盤増幅特性の比較(3号炉心位置)

24

第204回審査会合

資料1 P56 再掲

2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (3)傾斜構造を考慮した解析による検討 広域モデルの検討(2号,3号広域モデルの設定) ^{第204回審査会合資料1 P58 再掲}

敷地及び敷地周辺の広域的な傾斜構造による影響を検討するため、2号及び3号の広域の2次元 地下構造モデル(南北方向)を、敷地内モデルの範囲を拡大(水平方向:4000m, 鉛直方向:2030m) して設定した。なお、2号広域モデルについては基本とドレライト考慮の2ケースを設定した。



- 2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (3) 傾斜構造を考慮した解析による検討 広域モデルの検討(背斜・向斜構造を考慮した2号,3号広域モデルの設定) 第204回審査会合 資料1 P59 再掲 26
- 敷地周辺の地質断面図に基づき,発電所の敷地南方に位置する表層の背斜・向斜構造を考慮して, 2号及び3号の広域の2次元地下構造モデル(南北方向)を設定した。



※速度はVsを表す



■ドレライトを考慮した2号広域モデルに地震波を鉛直(O°)及び斜め(±15°,±30°)に 入射すると、鉛直入射の地盤増幅特性が、斜め入射の地盤増幅特性と比較して、同程度 またはそれ以上となっており、斜め入射を考慮しても傾斜構造による特異な増幅傾向は みられない。





3号広域モデルの検討(基本:1次元と2次元による増幅特性の比較)

第204回審査会合 資料1 P65 再掲 29

■ 3号炉心位置における1次元地下構造モデルの地盤増幅特性が、3号広域モデルの 地盤増幅特性(鉛直入射)と比較して、同程度またはそれ以上となっており、1次元と 2次元の増幅傾向に違いはみられない。





2号広域モデルの検討(背斜・向斜考慮:入射角の違いによる増幅特性の比較)

『背斜・向斜構造を考慮した2号広域モデルに地震波を鉛直(O[°])及び斜め(±15[°], ±30[°])に入射すると、鉛直入射の地盤増幅特性が、斜め入射の地盤増幅特性と比較 して、同程度またはそれ以上となっており、斜め入射を考慮しても傾斜構造による特異な 増幅傾向はみられない。

30

資料1 P66 再掲



2号広域モデルの検討(背斜・向斜考慮:1次元と2次元による増幅特性の比較)

■ 2号炉心位置における1次元地下構造モデルの地盤増幅特性が、2号背斜・向斜モデルの地盤増幅特性(鉛直入射)と比較して、同程度またはそれ以上となっており、1次元と2次元の増幅傾向に違いはみられない。

31

第204回審査会合

資料1 P67 再揭





3号広域モデルの検討(背斜・向斜考慮:入射角の違いによる増幅特性の比較)

『背斜・向斜構造を考慮した3号広域モデルに地震波を鉛直(O°)及び斜め(±15°, ±30°)に入射すると、鉛直入射の地盤増幅特性が、斜め入射の地盤増幅特性と比較して、同程度またはそれ以上となっており、斜め入射を考慮しても傾斜構造による特異な 増幅傾向はみられない。

32

資料1 P68 再掲



2030m



■ 3号炉心位置における1次元地下構造モデルの地盤増幅特性が、3号背斜・向斜モデルの地盤増幅特性(鉛直入射)と比較して、同程度またはそれ以上となっており、1次元と2次元の増幅傾向に違いはみられない。



2号広域モデルの検討(ドレライト考慮:入射角の違いによるRicker波の検討)

■ドレライトを考慮した2号広域モデルに地震波を鉛直(0°)に入射した検討結果 (スナップショット)によると、傾斜構造による特異な伝播傾向はみられない。 34

0.8

0.6

0.4

0.2

Ô

-0.2

-0.4

-0.6

振幅

第204回審査会合

資料1 P81 再掲



Ricker波による検討結果(O°入射)

2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (3) 傾斜構造を考慮した解析による検討 第204回審査会合 資料1 P82 再掲

2号広域モデルの検討(ドレライト考慮:入射角の違いによるRicker波の検討)

■ドレライトを考慮した2号広域モデルに地震波を鉛直(0°)に入射した検討結果(炉心 及び炉心から約20m, 40m, 60mの加速度波形)によると、傾斜構造による特異な伝播 傾向はみられない_{図195m/s}


2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (3) 傾斜構造を考慮した解析による検討 第204回審査会合 資料1 P87 再掲

2号広域モデルの検討(ドレライト考慮:入射角の違いによるRicker波の検討)

■ドレライトを考慮した2号広域モデルに地震波を斜め(+30°)に入射した検討結果 (スナップショット)によると、傾斜構造による特異な伝播傾向はみられない。





36

2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (3) 傾斜構造を考慮した解析による検討 第204回審査会合 資料1 P88 再掲

2号広域モデルの検討(ドレライト考慮:入射角の違いによるRicker波の検討)

■ ドレライトを考慮した2号広域モデルに地震波を斜め(+30°)に入射した検討結果(炉心及び炉 心から約20m, 40m, 60mの加速度波形)によると、傾斜構造による特異な伝播傾向はみられない。

37



2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (3) 傾斜構造を考慮した解析による検討 第204回審査会合 資料1 P89 再掲

2号広域モデルの検討(ドレライト考慮:入射角の違いによるRicker波の検討)

■ドレライトを考慮した2号広域モデルに地震波を斜め(-30°)に入射した検討結果 (スナップショット)によると、傾斜構造による特異な傾向はみられない。 38

0.8

0.6

0.4

0.2

-0.2

-0.4

-0.6

-0.8



- 2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (3)傾斜構造を考慮した解析による検討 第204回審査会合 資料1 P90 再掲 2号広域モデルの検討(ドレライト考慮:入射角の違いによるRicker波の検討) (39
- ドレライトを考慮した2号広域モデルに地震波を斜め(-30°)に入射した検討結果(炉心及び炉 心から約20m, 40m, 60mの加速度波形)によると、傾斜構造による特異な伝播傾向はみられない。



2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (3) 傾斜構造を考慮した解析による検討 第204回審査会合 資料1 P101 再掲 (4

2号広域モデルの検討(背斜・向斜考慮:入射角の違いによるRicker波の検討)

■ 背斜・向斜構造を考慮した2号広域モデルに地震波を鉛直(0°)に入射した検討結果 (スナップショット)によると、傾斜構造による特異な伝播傾向はみられない。



0.8

0.6

0.4

0.2

Ô

-0.2

-0.4

-0.6

-0.8

- 2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (3)傾斜構造を考慮した解析による検討 第204回審査会合 資料1 P102 再掲 (2号広域モデルの検討(背斜・向斜考慮:入射角の違いによるRicker波の検討)
- 背斜・向斜構造を考慮した2号広域モデルに地震波を鉛直(0°)に入射した検討結果 (炉心及び炉心から約20m, 40m, 60mの加速度波形)によると、傾斜構造による特異な 伝播傾向はみられない。



- 2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (3) 傾斜構造を考慮した解析による検討 第204回審査会合 資料1 P107 再掲 2号広域モデルの検討(背斜・向斜考慮:入射角の違いによるRicker波の検討) (42
- 背斜・向斜構造を考慮した2号広域モデルに地震波を斜め(+30°)に入射した検討結果 (スナップショット)によると、傾斜構造による特異な伝播傾向はみられない。



0.8

0.6

0.4

0.2

-0.2

-0.4

-0.6

-0.8

- 2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (3)傾斜構造を考慮した解析による検討 第204回審査会合 資料1 P108 再掲 2号広域モデルの検討(背斜・向斜考慮:入射角の違いによるRicker波の検討) (43
- 背斜・向斜構造を考慮した2号広域モデルに地震波を斜め(+30°)に入射した検討結果 (炉心及び炉心から約20m, 40m, 60mの加速度波形)によると、傾斜構造による特異な伝 搔傾向けみられたい



- 2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (3) 傾斜構造を考慮した解析による検討 第204回審査会合 資料1 P109 再掲 2号広域モデルの検討(背斜・向斜考慮:入射角の違いによるRicker波の検討)
- 背斜・向斜構造を考慮した2号広域モデルに地震波を斜め(-30°)に入射した検討結果 (スナップショット)によると、傾斜構造による特異な伝播傾向はみられない。





- 2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (3)傾斜構造を考慮した解析による検討 第204回審査会合 資料1 P110 再掲 45 2号広域モデルの検討(背斜・向斜考慮:入射角の違いによるRicker波の検討)
- 背斜・向斜構造を考慮した2号広域モデルに地震波を斜め(-30°)に入射した検討結果 (炉心及び炉心から約20m, 40m, 60mの加速度波形)によると、傾斜構造による特異な伝 播傾向はみられたい。



2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (3)傾斜構造を考慮した解析による検討 第204回審査会合 資料1 P111 再掲 (46

3号広域モデルの検討(背斜・向斜考慮:入射角の違いによるRicker波の検討)

■ 背斜・向斜構造を考慮した3号広域モデルに地震波を鉛直(0°)に入射した検討結果 (スナップショット)によると、傾斜構造による特異な伝播傾向はみられない。



0.8

0.6

0.4

-0.2

-0.6

-0.8

- 2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (3) 傾斜構造を考慮した解析による検討 第204回審査会合 資料1 P112 再掲 3号広域モデルの検討(背斜・向斜考慮:入射角の違いによるRicker波の検討)
- 背斜・向斜構造を考慮した3号広域モデルに地震波を鉛直(0°)に入射した検討結果 (炉心及び炉心から約20m, 40m, 60mの加速度波形)によると, 傾斜構造による特異な 伝播傾向はみられない。



- - 3号広域モデルの検討(背斜・向斜考慮:入射角の違いによるRicker波の検討)
- 背斜・向斜構造を考慮した3号広域モデルに地震波を斜め(+30°)に入射した検討結果 (スナップショット)によると、傾斜構造による特異な伝播傾向はみられない。





- 2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (3)傾斜構造を考慮した解析による検討 第204回審査会合 資料1 P118 再掲 3号広域モデルの検討(背斜・向斜考慮:入射角の違いによるRicker波の検討) (49
- 背斜・向斜構造を考慮した3号広域モデルに地震波を斜め(+30°)に入射した検討結果 (炉心及び炉心から約20m, 40m, 60mの加速度波形)によると, 傾斜構造による特異な伝 播傾向はみられない。



- 2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (3)傾斜構造を考慮した解析による検討 第204回審査会合 資料1 P119 再掲 50 3号広域モデルの検討(背斜・向斜考慮:入射角の違いによるRicker波の検討)
- 背斜・向斜構造を考慮した3号広域モデルに地震波を斜め(-30°)に入射した検討結果 (スナップショット)によると、傾斜構造による特異な伝播傾向はみられない。



0.8

0.6

0.4

-0.2

-0.4

-0.6

-0.8

- 2. 敷地地盤の振動特性及び地下構造モデルの設定 (3)傾斜構造を考慮した解析による検討 第204回審査会合 資料1 P120 再掲 51 51 51
- 背斜・向斜構造を考慮した3号広域モデルに地震波を斜め(-30°)に入射した検討結果 (炉心及び炉心から約20m, 40m, 60mの加速度波形)によると, 傾斜構造による特異な伝 播傾向はみられない。





地震動評価に用いる地下構造モデルの地盤増幅特性は、南北方向の傾斜構造の影響を検討した以下の2次元地下構造モデルの地盤増幅特性(鉛直及び斜め入射)よりも大きくなっているため、設定した地下構造モデルの地盤増幅特性は安全側の評価であることを確認した。



地盤増幅特性(解放基盤表面/地震基盤面)の比較

増

幅

特

性



3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動

3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動(1)地震動評価の基本方針

断層モデルによる地震動評価 1/4

断層モデルを用いた手法による地震動評価は、震源断層の位置に設定する要素地震(SH波及びSV波)毎に伝播経路特性及び地盤増幅特性を考慮して敷地の地震動を評価し、各地震動を合成して震源断層全体による敷地の地震動を評価する。

第530回審査会合資料1 P43 再掲

54

■ ハイブリッド合成時のフィルターは、統計的グリーン関数法と理論的手法の地震動評価結果が同程度のレベルになる0.6~1.4Hzを遷移周波数帯とし、相補的に低減するフィルター(マッチングフィルター)を用いる。



断層モデルを用いた手法による地震動評価の概念図

3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動(1)地震動評価の基本方針

断層モデルによる地震動評価 2/4

■ 統計的グリーン関数法で用いる伝播経路特性は、敷地及び敷地周辺(K-NETの9観測点)における以下 に示す6地震の観測記録に基づき、スペクトル・インバージョン手法(岩田・入倉(1986))により評価した Q(f)=72.0×f^{1.06}を用いる。

	24	雷左	80.	吐力			震央位置						
地震 番号	光	辰牛	ла.	吋刻		震央地名	北	緯	東	経	深さ (km) M		
Ц	年	月	日	時	分		度	分	度	分	(111)		
1	1997	9	4	5	15	鳥取県西部	35	15.72	133	22.60	9	5.5	
2	2000	7	17	8	0	鳥取県西部	35	22.33	133	25.27	16	4.4	
3	2000	10	8	13	17	鳥取県西部	35	8.36	133	9.01	7	5.6	
4	2000	10	17	22	16	鳥取県西部	35	11.63	133	25.57	11	4.5	
5	2002	3	6	7	12	鳥取県西部	35	17.03	133	19.84	15	4.6	
6	2002	9	16	10	10	鳥取県東部	35	22.20	133	44.36	10	5.5	

対象地震の諸元





55

対象地震及び地震観測点の位置

56

断層モデルによる地震動評価 3/4

■ 統計的グリーン関数法で用いる要素地震の振幅及び経時特性(時刻歴波形の包絡関数)は、釜江ほか (1991)により、Boore(1983)に基づき設定する。例として、宍道断層による地震の要素地震を以下に示す。



※強震動予測手法2020年版の設定値(6Hz)よりも安全側の評価となるように香川ほか(2003)に基づき設定

要素地震の例(宍道断層による地震の基本震源モデル[第ーアスペリティ, SH波])

57

断層モデルによる地震動評価 4/4

統計的グリーン関数法による地震動評価においては、要素地震の位相の乱数を変えて50通りの波形合成 を行い、50波の平均値(減衰定数5%の擬似速度応答スペクトル)との残差が最小となるものを選定波とする。例として、宍道断層による地震の選定波を以下に示す。



断層パラメータの設定根拠(断層長さ) 1/2

第530回審査会合資料1 P55 再揭

58

<中国地域の長期評価(H28年7月):宍道(鹿島)断層東部>



断層パラメータの設定根拠(断層長さ) 2/2

評価長さ

第530回審査会合資料1 P57 加筆·修正

<u>59</u>



美保関町東方沖合い~下宇部尾東:地質調査,音波探査及び重力異常分布の結果,後期更新世以降の断層活動は認め られないこと,かつ,明瞭な重力異常が認められないことを確認している美保関町東

方沖合いの当社探査測線(No.3.5測線)を東端と評価。美保関町東方沖合いと下宇部 尾東の地点間は、重力異常分布や十分な調査が実施できない陸海境界を考慮。

下宇部尾東~古浦:下宇部尾東と古浦の地点間は、変位地形・リニアメント分布を考慮。

古浦〜女島 : 陸海境界付近を横断する群列ボーリング調査, 急傾斜部における露頭調査等の結果, 後期更新 世以降の断層活動は認められないことを確認している女島を西端と評価。古浦と女島の地点間は, 十分な調査が実施できない陸海境界を考慮。

断層パラメータの設定根拠(断層傾斜角) 1/3

第530回審査会合資料1 P62 加筆·修正

60

■ 宍道断層における地質調査結果等

- ・文献調査の結果,横ずれ断層の一般的な分布形態・性状について,松田(1967)は,断層線は逆断層より直線的で滑らかであり, 断層末端部は緩く湾曲していることが多く,垂直変位を考慮すると逆断層の性状を持っていると推定されるとしている。
 また,島根半島の鹿島断層を事例に形態的特徴を検討している,佐藤・中田(2002)は,鹿島断層の中央部はほぼ東西走向であり, 断層線の両端では分岐形態が認められ,西部では小さく分岐し,東部では大きく分岐するとしている。
 ・変動地形学的調査の結果,鹿島町古浦〜福原町の間は,両端付近は分岐・雁行するものの,ほぼ東西走向のAランク及びBラン クの変位地形・リニアメントが分布し,尾根・谷の系統的かつ明瞭な右屈曲が確認されるとともに,後期更新世以降の断層活動も認
- められる。また、谷の屈曲量・屈曲率は南講武付近が大きい。
- ・地質調査の結果, (a) 佐陀本郷廻谷~(h) 上本庄は, 断層の性状及び活動性を踏まえると宍道断層を代表する調査地点と考えら れることから, 宍道断層の断層傾斜角は, 当該地点の地質調査結果により設定することとし, その傾斜角は, 「南傾斜~ほぼ鉛直」 である。



宍道断層の地質調査における断層確認位置

断層パラメータの設定根拠(断層傾斜角) 2/3

第530回審査会合資料1 P63加筆·修正

61

只道断層の地質調査における断層確認結果(断層傾斜角及ひ傾斜万向)															
	(a)	(b)	(c)	(d) ※1	(e)		(f)	(g	;)	(h) 💥	1				
調査地点 (調査方法)	。た 佐陀本郷廻谷 (ボーリング調査) 反射法地震探査)	^{ながきこいけ} 長廻池西方 (露頭観察) (ボーリング調査)		^{さ だ みやうちなかだ} 佐陀宮内仲田 (トレンチ調査)	^{みなみこうぶ} 南講武~尾切 の平野部 (ボーリング調: 反射法地震探	間 「 「 「 「 「 「 「 「 「 「 「 「 「	^{みなみごうぶ} 南講武 (ボーリング調査 反射法地震探査)		^{はで} 七田南方の沢 (露頭観察)		^約 E 周査)				
断層傾斜角 及び傾斜方向	約66 [°] 南東傾斜	約54 [°] 南傾斜	ほぼ鉛直	ほぼ鉛直 (文献読取値)	約70 [°] 南傾斜	F	約65 [°] 南傾斜		約65 [°] 南傾斜		約65 [°] 南傾斜		8° 頁斜	約87 [°] 北西傾 (文献値	[斜 直)
変位地形・ リニアメント※2	Aランク	Aランク	Aランク	Aランク	Bランク	3ランク A [:]		Aラ:	ンク	Bラング	ク				
後期更新世以降 の断層活動	認められる	-*3	認められない	認められる	認められる	認	bsna –		¥3	認められ	13				
[西端]															
			Ę	宍道断層の評価	i長さ:約39	cm									
	(i)	(j)	(k)	(I)	(1	(m))	(c)					
調査地点 (調査方法)	まくらぎ さん 枕木山東方 (露頭観察)	^{なかうみ} 中海 (音波探査)	したうべた。 下宇部尾 (ボーリング調	し し は う べ お 下宇部尾 : 査) (トレンチ調	北 査) (ボーリン	^{もりやま} 森山北 (ボーリング調査)		。 山 グ調査)	^{₩↑} 森 断層 。 (露頭	^{**} ┇頭④ 観察)					
断層傾斜角 及び傾斜方向	ほぼ鉛直 (約76 [°] 北~ 約73 [°] 南傾斜)	約40°~65° 北傾斜	約65 [°] 北西傾斜	約60° 北西傾余	4 (E (B	鉛直	. 約70 [°] 西へ ほぽ鉛直		約7	72° 〔斜					
変位地形・ リニアメント※2	Cランク	_	Cランク	_	DĘ	Dランク			_	-					
後期更新世以降 の断層活動	認められない	認められない (F-C断層, F-B断層)	認められない	、 完全には否 できない	定認めら	れない	ない 認められ		い 認められない		い 完全には否 できない				

宍道断層の評価長さ:約39km

※1 文献調査による

※2 調査地点通過位置もしくはその延長位置の変位地形・リニアメントのランク

※3 不明(後期更新世以降の断層活動が認められる区間に位置するため, 個別に評価していない)

断層パラメータの設定根拠(断層傾斜角) 3/3

第530回審査会合資料1 P64 加筆·修正

62

六道附層の地質調査における附層確認和未、断層傾斜角及び傾斜力向が										
	(p)	(q)	(r)	(s)	(t)	(u)	(v)			
調査地点 (調査方法)	→ 森山 断層露頭⑤一1 (露頭観察)	→ 森山 断層露頭⑤ー2 (露頭観察)	↔ 森山 断層露頭⑥一1 (露頭観察)	↔ 森山 断層露頭⑥一2 (露頭観察)	↔ 森山 断層露頭⑦ (露頭観察)	 F井 Loc.T−5採石場 (露頭観察)	宇井 Loc.T−1露頭 (露頭観察)			
断層傾斜角 及び傾斜方向	約60° 北傾斜	約52 [°] 北傾斜	約42 [°] 北西• 約55 [°] 南傾斜	ほぼ鉛直 (約77°北~ 約82°南傾斜)	約59°~68° 南傾斜	約57°~72° 南傾斜	約75 [°] 南傾斜			
変位地形・ リニアメント※2	—	—	_		_	Ι	Dランク			
後期更新世以降 の断層活動	完全には否定 できない	完全には否定 できない	完全には否定 できない	完全には否定 できない	完全には否定 できない	完全には否定 できない	完全には否定 できない			

中道新屋の地質調本になける新屋碑辺は用(新屋傾斜色及び傾斜古向)

宍道断層の評価長さ:約39km

[東端] 美保関町 東方沖合い

	(w)	(x)	(y)	(z)	
調査地点 (調査方法)	う い 宇井 Loc.TW−1採石場 (露頭観察)	^{tan a sto} 高尾山西側 (地点②) (露頭観察)	ぃ む 諸 崎 fj1断層 (露頭観察)	^{じ む ざき} 地蔵崎 fj2断層 (露頭観察)	
断層傾斜角 及び傾斜方向	約70 [°] ~85 [°] 北西傾斜	約60 [°] 北西傾斜	約50 [°] 南西傾斜	約72 [°] 南西傾斜	
変位地形・ リニアメント※2	_	_	-	-	
後期更新世以降 の断層活動	認められない	完全には否定 できない	認められない	認められない	

宍道断層の評価長さ:約39km

※2 調査地点通過位置もしくはその延長位置の変位地形・リニアメントのランク

63

断層パラメータの設定根拠(短周期レベル) 1/11

- ・ 短周期レベルに関する知見をまとめると、以下のとおりである(詳細は64~73ページ)。
 - ✓ 新潟県中越沖地震(逆断層)は、短周期レベルが平均的なものより1.5倍程度大きかった。
 - ✓構造計画研究所(2010)及び(2011),佐藤(2010)によると、横ずれ断層の地震は逆断層の地震に 比べて短周期レベルが小さく、更に横ずれ断層の地震の中で中国地方の地震は他の地域の地震 よりも短周期レベルが小さい傾向である。
 - ✓ 佐藤(2010)によると、経験的グリーン関数法による短周期レベルは、異なる研究者が異なる手法で推定しているものを用い、またその値は換算式で求めていることから、その精度としてはスペクトルインバージョン解析によるものより劣ると考えられるとしている。
 - ✓ 内山ほか(2017)によると、2016年鳥取県中部の地震の短周期レベルは壇ほか(2001)による経験 式と調和的な値であるとしている。
 - ✓ 染井ほか(2010)によると、佐藤(2010)ほど明瞭ではないが、短周期レベルは逆断層の方が横ず れ断層より大きく見えるとしているが、推定値の違いについて比較検討が必要としている。
 - ✓ 佐藤(2008)では、横ずれ断層に対する逆断層・斜めずれ断層の短周期領域における地震動レベルの比率は、1.2倍程度としている。

	文 献	佐藤	構研(2010),(2011)		
解	!析手法	スヘ゜クトルインハ・ーション	経験的GF		
毎周期しん゛ル	①逆断層	3.57×10 ¹⁷ ×M ₀ ^{1/3} (1.45倍)	3.00×10 ¹⁷ ×M ₀ ^{1/3} (1.22倍)	2.77×10 ¹⁷ ×M ₀ ^{1/3} (1.13倍)	
(壇ほか(2001) に対する倍率)	②横ずれ断層	1.58×10 ¹⁷ ×M ₀ ^{1/3} (0.64倍)	1.56×10 ¹⁷ ×M ₀ ^{1/3} (0.64倍) [※]	2.48×10 ¹⁷ ×M ₀ ^{1/3} (1.01倍) [※]	
	③中国地方の地震	上記②の全国平均より小	上記②の全国平均より小※	上記②の全国平均より小※	
対	象地震数	13	11	9	

※ 池田ほか(2002)の再評価を考慮(当社算定)

断層パラメータの設定根拠(短周期レベル) 2/11

- 横ずれ断層と逆断層の短周期レベルの違い及び敷地が位置する中国地方で発生した地震に関する 短周期レベルの知見について整理した。
 - 構造計画研究所(2010)では、以下に示す国内で発生した内陸地殻内地震について、経験的グリーン関数法に基づく震源モデルより、横ずれ断層と逆断層の違いを考慮した短周期レベルと地震モーメントの関係を検討している。



[構造計画研究所(2010)に一部加筆。]

64

断層パラメータの設定根拠(短周期レベル) 3/11

- 構造計画研究所(2010)では、前記の内陸地殻内地震の震源モデルから求めた短周期レベルと地震
 モーメントの関係について、断層タイプ別の短周期レベルには明確な違いは見られなかったが、逆断 層の短周期レベルが若干大きいと評価している。
- ※但し, 上記評価に用いている池田ほか(2002)による2000年鳥取県西部地震の短周期レベルについ ては, 構造計画研究所(2011)により, 要素地震の設定時に震源と観測点での媒質(S波速度と密度) の違いを適切に考慮していないことが指摘され, 震源と観測点のインピーダンス比より, その短周期 レベルは約2倍過大評価している可能性があるとされていることから, 上記評価の取り扱いには注意 が必要である。なお, 構造計画研究所(2010)の評価について, そのインピーダンス比を考慮すると, 逆断層と横ずれ断層の短周期レベルの差は大きくなる。



[[]構造計画研究所(2010)に一部加筆。]

第530回審査会合資料1 P70 再掲

65

短周期レベルと地震モーメントの関係 (図中のバーは最大・最小の短周期レベルを示す)

第530回審査会合資料1 P71 再掲

66

断層パラメータの設定根拠(短周期レベル) 4/11

- また、構造計画研究所(2010)では、下表(左)に示すとおり、地域別の短周期レベルの検討において、
 中国地方の短周期レベルは壇ほか(2001)の短周期レベルと比較して、同程度か若干大きいとしている。
- 上記については、データ数が少ないため、今後データ数を増やして検討を行う必要があるとされている。
 - ※但し,前述のとおり,上記評価に用いている池田ほか(2002)による2000年鳥取県西部地震の短周 期レベルについては,構造計画研究所(2011)により,要素地震の設定時に震源と観測点での媒質 (S波速度と密度)の違いを適切に考慮していないことが指摘され,震源と観測点のインピーダンス比 より,その短周期レベルは約2倍過大評価している可能性があるとされていることから,そのインピー ダンス比を考慮すると,下表(右)に示すとおり,中国地方の短周期レベルは壇ほか(2001)の短周期 レベルより小さくなる。

		回帰分析結果 A[dyne · cm / s ²] M ₀ [dyne · cm]	壇・他(2001) に対する比
全地震		$A = 2.74 \times 10^{17} \times (M_0)^{1/3}$	1.12
断層タイプ	横ずれ	$A = 2.71 \times 10^{17} \times (M_0)^{1/3}$	1.10
	縦ずれ	$A = 2.77 \times 10^{17} \times (M_0)^{1/3}$	1.13
地域性	北海道	$A = 2.06 \times 10^{17} \times (M_0)^{1/3}$	0.84
	東北	$A = 1.96 \times 10^{17} \times (M_0)^{1/3}$	0.80
	北陸	$A = 3.40 \times 10^{17} \times (M_0)^{1/3}$	1.38
	近畿	$A = 2.76 \times 10^{17} \times (M_0)^{1/3}$	1.12
	中国	$A = 3.06 \times 10^{17} \times (M_0)^{1/3}$	1.24
	九州	$A = 2.22 \times 10^{17} \times (M_0)^{1/3}$	0.90
(参考)	壇・他(2001)	$A = 2.46 \times 10^{17} \times (M_0)^{1/3}$	

短周期レベルと地震モーメントの関係

中国地方の短周期レベルと地震モーメントの 関係(インピーダンス比考慮:当社算定)

回帰分析結果 A[dyne・cm∕s²] M₀[dyne・cm]	壇・他(2001) に対する比				
$A = 2.16 \times 10^{17} \times (M_0)^{1/3}$	0.90				

[構造計画研究所(2010)に一部加筆修正。]

67

断層パラメータの設定根拠(短周期レベル) 5/11

- 構造計画研究所(2011)では、佐藤(2010)及び構造計画研究所(2010)に示される2000年鳥取県西部地震の短周期レベルが、スペクトルインバージョンと経験的グリーン関数法の評価の違いで差が大きいことから、経験的グリーン関数法による震源モデルの再評価を行っており、得られた短周期レベルは、佐藤(2010)より大きいものの、壇ほか(2001)と同じかやや小さいと評価している。
- また、前述のとおり、池田ほか(2002)による2000年鳥取県西部地震の短周期レベルについては、 震源と観測点のインピーダンス比より、約2倍過大評価している可能性があるとされており、そのイ ンピーダンス比を考慮すると、池田ほか(2002)の短周期レベルは以下のとおり壇ほか(2001)の短 周期レベルと比較すると小さくなる。以下に比較結果を示す。

<壇ほか(2001)に対する池田ほか(2002)[インピーダンス比考慮]の短周期レベルの比> 7.3×10²⁵ dyne・cm/s²(池田ほか(2002)[インピーダンス比考慮])/1.1×10²⁶ dyne・cm/s²(壇ほか(2001))≒0.7倍

さらに、バックチェックにおいては、短周期レベルを壇ほか(2001)の式の1.5倍として震源パラメータの不確かさの考慮を求めているが、横ずれ断層では逆断層より短周期レベルが小さいという佐藤 (2010)の結果と今回の検討結果から、横ずれ断層では1.5倍を考慮する必要がない可能性があると指摘している。 Moment Magnitude Mw



断層パラメータの設定根拠(短周期レベル) 6/11

・ 染井ほか(2010)では、以下に示す国内で発生した内陸地殻内地震について、S波コーダを用いたスペクトル比法により、横ずれ断層と逆断層の違いを考慮した地震モーメントと短周期レベルの関係を検討し、断層タイプ別の短周期レベルには違いが見られなかったと評価している(下図(a))。

第530回審査会合資料1 P73 再掲

68

- また、佐藤(2010)と同条件で再解析すると、佐藤(2010)で示されるほど明瞭ではないが、短周期レベルは逆断層の方が横ずれ断層より大きく見えると評価している(下図(b))。
- 但し、解析手法の違いによる推定値の違いについて比較検討が必要とされている。



断層タイプ別の本震の短周期レベルと地震モーメントの関係

第530回審査会合資料1 P74 再掲

69

断層パラメータの設定根拠(短周期レベル) 7/11

- 佐藤(2010)では、以下に示す国内で発生した内陸地殻内地震の本震及びその周辺で発生した地震について、スペクトルインバージョン解析により、横ずれ断層と逆断層の違いを考慮した地震モーメントと短周期レベルの関係を検討している。
- さらに、佐藤(2010)では、以下に示す国内で発生した内陸地殻内地震の本震(上記対象地震より2地 震を除く)について、経験的グリーン関数法に基づく震源モデルにより、横ずれ断層と逆断層の違いを 考慮した地震モーメントと短周期レベルの関係を検討している。



スペクトル 経験的GF 地震名 No インバージョン 関数法 2004年留萌支庁南部の地震 $(\mathbf{1})$ Ο Ο (2) 1998年岩手県内陸北部地震 Ο \cap Ο (3) 2008年岩手•宮城内陸地震 Ο **(4**) 2003年宮城県北部地震 Ο _ (5) 2007年能登半島地震 Ο Ο (6) Ο 1995年兵庫県南部地震 Ο (7)Ο Ο 2000年鳥取県西部地震 (8) 1997年山口県北部地震 Ο Ο **(9**) 2005年福岡県西方沖地震 Ο Ο 1997年3月鹿児島県北西部地震 Ο Ο (10)1997年5月鹿児島県北西部地震 0 _ (11)2004年新潟県中越地震 Ο Ο (12)2007年新潟県中越沖地震 Ο Ο

検討対象地震一覧表(O:対象, -:対象外)

断層パラメータの設定根拠(短周期レベル) 8/11

佐藤(2010)におけるスペクトルインバージョン解析による地震モーメントと短周期レベルの関係について、 壇ほか(2001)の短周期レベルと比較すると、 1997年山口県北部地震及び2000年鳥取県西部地震を含めた横ずれ断層は0.64倍、 逆断層は1.45倍と評価している。

第530回審査会合資料1 P75 再掲

70

 また、下図に示すとおり中国地方で発生した横ずれ断層の1997年山口県北部地震及び2000年鳥取県 西部地震、中規模地震の短周期レベル(下図(a)の×印及び〇印)は、横ずれ断層の平均的なものより小さい傾向である。



スペクトルインバージョンに基づく内陸地殻内地震の短周期レベルと地震モーメントの関係

第530回審査会合資料1 P76 再掲

断層パラメータの設定根拠(短周期レベル) 9/11

内山ほか(2017)では、以下に示す2016年鳥取県中部の地震の本震及び余震を対象としたスペクトルインバージョン解析により、本震及び最大余震の地震モーメントと短周期レベルの関係を検討しており、震源スペクトルから推定した本震の短周期レベルは、壇ほか(2001)による経験式と調和的な値になるとされている。

解析に用いた地震の諸元と推定された短周期レベル

		_		_	_	震源位置			N.4:	Mo		fc	Α
	年	月	H	時間	東経	北緯	深さ(km)	IVIJ	(Nm)	IVIW	(Hz)	(dyne · cm/s²)	
1	2016	10	21	12:12	133.8533	35.3800	10	4.2	1.81E+15	4.1			
2	2016	10	21	14:07	133.8550	35.3800	11	6.6	2.24E+18	6.2	0.31	8.50E+25	
3	2016	10	21	14:30	133.8350	35.4183	10	4.4					
4	2016	10	21	14:50	133.8433	35.4083	10	4.2					
5	2016	10	21	14:53	133.8667	35.3600	9	5.0	1.43E+16	4.7	1.22	8.40E+24	
6	2016	10	21	15:02	133.8717	35.3617	10	4.3					
7	2016	10	21	16:21	133.8317	35.4400	9	4.3	1.46E+15	4.1			
8	2016	10	21	16:52	133.8433	35.4100	6	4.1	6.73E+14	3.9			
9	2016	10	21	17:59	133.8317	35.4300	9	4.3	1.60E+15	4.1			
10	2016	10	22	6:17	133.8217	35.4233	11	4.0	3.81E+14	3.7			
11	2016	10	29	13:43	133.8917	35.3867	7	4.5	2.40E+15	4.2			



解析に用いた地震と観測点位置



2016年鳥取県中部の地震のスペクトルインバージョン解析に基づく短周期レベルと地震モーメントの関係
断層パラメータの設定根拠(短周期レベル) 10/11

- 佐藤(2010)における経験的グリーン関数法による地震モーメントと短周期レベルの関係より、短周期レベルは逆断層の方が横ずれ断層より大きいことを確認している。
 - ※但し,前述のとおり,上記評価に用いている池田ほか(2002)による2000年鳥取県西部地震の短周 期レベルについては,構造計画研究所(2011)により,要素地震の設定時に震源と観測点での媒質 (S波速度と密度)の違いを適切に考慮していないことが指摘され,震源と観測点のインピーダンス 比より,その短周期レベルは約2倍過大評価している可能性があるとされていることから,そのイン ピーダンス比を考慮すると,逆断層と横ずれ断層の短周期レベルの差は大きくなると考えられる。



[佐藤(2010)に一部加筆。]

第530回審査会合資料1 P77 再掲

経験的グリーン関数法に基づく内陸地殻内地震の短周期レベルと地震モーメントの関係

第530回審査会合資料1 P78 再掲

断層パラメータの設定根拠(短周期レベル) 11/11

- 佐藤(2008)では、日本国内で観測された最近の地殻内地震の強震記録を用いて、最大加速度、 最大速度、加速度応答スペクトルの距離減衰式を以下のとおり提案している。
- このうち、gは断層タイプの違いを表現する回帰係数であり、横ずれ断層に対する逆断層・斜めずれ 断層の比率を示した図によると、0.2秒以下の短周期領域における地震動レベルは1.2倍程度 (Abrahamson and Silva(1997):約1.3倍, Zhao et al.(2006):約1.3倍)と評価している。

<距離減衰式>

38

36

34

32°



不確かさの組合せ 1/5

第530回審査会合資料1 P256 加筆·修正

74

- 宍道断層は敷地の極近傍に位置することから、宍道断層による地震の地震動評価ケースとして、以下に示す不確か さの各評価ケースの地震動への影響度を考慮し、不確かさの組合せケースを設定する。
- 各ケースの断層モデルを用いた手法(ハイブリッド合成法)による地震動評価結果のうち(次頁以降参照),特に地震動レベルが大きい断層傾斜角,破壊伝播速度及び短周期の地震動レベルの不確かさを考慮したケースを比較する。
 なお,前述したとおり,一般的な横ずれ断層の地震は,新潟県中越沖地震を引き起こしたような逆断層の地震に比べ
- 「なお、前述したとおり、一般的な傾りれ) 耐層の地震は、新潟県中越冲地震を512起こしたような逆断層の地震に比べて短周期レベルが小さく、更に横ずれ断層の地震の中で中国地方の地震は他の地域の地震よりも短周期レベルが小さいことから、不確かさの組合せにおける短周期の地震動レベルとしては、新潟県中越沖地震(逆断層)時の短周期レベル1.5倍を1.2(佐藤(2008)の横ずれ断層に対する逆断層の短周期領域における地震動レベルの比)で除した1.25倍を考慮する(短周期の地震動レベルの不確かさ(1.25倍))。
- 以上を踏まえ、各ケースの地震動評価結果を比較すると、各ケースとも地震動レベルが最大となる周期が存在し、どれを組み合わせても敷地の地震動が大きくなると考えられるため、これら3ケースの不確かさをそれぞれ組み合わせた「断層傾斜角の不確かさと破壊伝播速度の不確かさの組合せケース」、「断層傾斜角の不確かさと短周期の地震動レベルの不確かさ(1.25倍)の組合せケース」及び「破壊伝播速度の不確かさと短周期の地震動レベルの不確かさ(1.25倍)の組合せケース」。

1期の 震動 すべり角 ベル	破壊 開始点
シピ 180°	6箇所
シピ 180°	6箇所
シピ 150°	6箇所
シピ 180°	5箇所
シピ 180°	5箇所
シピ 1.25 180°	6箇所
	(別の) 震動 シピ 180° シピ 180° シピ 180° シピ 180° シピ 180° シピ 180° シピ 180° シピ 180° シピ 180°

宍道断層による地震の地震動評価ケース(不確かさを考慮したケース)

──:不確かさを考慮した断層パラメータ(偶然的不確かさ)

第530回審査会合資料1 P257 加筆·修正

75

不確かさの組合せ 2/5

■ 宍道断層による地震の各評価ケースの地震動評価結果の比較:水平方向(NS成分)





擬似速度応答スペクトル 水平方向(NS成分)



 ※不確かさを考慮した全ケースの地震動評価結果を 灰色線で重ね書き,対象ケースを色分けして記載

第530回審査会合資料1 P258 加筆·修正

76

不確かさの組合せ 3/5

■ 宍道断層による地震の各評価ケースの地震動評価結果の比較:水平方向(EW成分)





擬似速度応答スペクトル 水平方向(EW成分)



 ※不確かさを考慮した全ケースの地震動評価結果を 灰色線で重ね書き,対象ケースを色分けして記載

不確かさの組合せ 4/5









灰色線で重ね書き、対象ケースを色分けして記載

78

不確かさの組合せ 5/5

宍道断層による地震の断層傾斜角の不確かさを考慮したケース,破壊伝播速度の不確かさを考慮したケース及び短周期の地震動レベルの不確かさ(1.25倍)を考慮したケースの地震動評価結果の比較:水平方向(NS・EW成分),鉛直方向



擬似速度応答スペクトル

第530回審査会合資料1 P95 再掲

79

断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 1/20

■ 宍道断層による地震の断層モデルを用いた手法による地震動評価結果(①基本震源モデル及び②破壊開始点の不確かさを考慮したケース)



- 3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動(2)宍道断層による地震の地震動評価 断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 2/20
- 宍道断層による地震の断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (①基本震源モデル及び②破壊開始点の不確かさを考慮したケース)





第530回審査会合資料1 P96 再掲

- 3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動(2)宍道断層による地震の地震動評価 断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 3/20
- 宍道断層による地震の断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (③断層傾斜角の不確かさを考慮したケース)



第530回審査会合資料1 P97 再掲

8.

断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 4/20

宍道断層による地震の断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (③断層傾斜角の不確かさを考慮したケース)





第530回審査会合資料1 P98 再掲

- 3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動(2)宍道断層による地震の地震動評価 断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 5/20
- 宍道断層による地震の断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (④破壊伝播速度の不確かさを考慮したケース)



第530回審査会合資料1 P99 再掲

断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 6/20

宍道断層による地震の断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (④破壊伝播速度の不確かさを考慮したケース)





時間 (s)

時間 (s)

時間 (s)

時間 (s)

時間 (s)

84

max: 332 cm/s²

max: 385 cm/s^2

max: 405 cm/s²

max: 315 cm/s^2

max: 352 cm/s^2

max: 292 cm/s²

断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 7/20

宍道断層による地震の断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (⑤すべり角の不確かさを考慮したケース)



第530回審査会合資料1 P101 再掲

断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 8/20

宍道断層による地震の断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (⑤すべり角の不確かさを考慮したケース)



第530回審査会合資料1 P102 再掲

鉛直方向

時間 (>

時間 (s)

時間 (s)

時間 (s)

時間 (s)

時間 (s)

max:294 cm/s²

max: 267 cm/s²

max: 290 cm/s²

max: 258 cm/s²

max: 271 cm/s²

max: 293 cm/s²

- 3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動(2)宍道断層による地震の地震動評価 断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 9/20
 - 宍道断層による地震の断層モデルを用いた手法による地震動評価結果

(⑥アスペリティの不確かさ(一塊:正方形)を考慮したケース)



第530回審査会合資料1 P103 加筆·修正

断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 10/20

宍道断層による地震の断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (⑥アスペリティの不確かさ(一塊:正方形)を考慮したケース)



加速度時刻歴波形





- 3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動(2)宍道断層による地震の地震動評価 断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 11/20
- 宍道断層による地震の断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (⑦アスペリティの不確かさ(一塊:縦長)を考慮したケース)



第530回審査会合資料1 P105 加筆·修正 89

断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 12/20

宍道断層による地震の断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (⑦アスペリティの不確かさ(一塊:縦長)を考慮したケース)



加速度時刻歴波形

鉛直方向

時間 (>

時間 (s)

時間 (s)

時間 (s)

時間 (s)

արե

加速度

加速度

加速度

 (cm/s^2)

加速度

 (cm/s^2) -400

加 速 0 度 (cm/s²)-400

 $(cm/s^2)-40$

 $(cm/s^2)-400$

max: 260 cm/s²

max: 296 cm/s²

max: 271 cm/s²

max: 265 cm/s²

max: 259 cm/s²

- 3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動(2)宍道断層による地震の地震動評価 断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 13/20
- 宍道断層による地震の断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (⑧短周期の地震動レベルの不確かさ(1.5倍)を考慮したケース)



9.

- 3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動(2) 宍道断層による地震の地震動評価 断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 14/20
- 宍道断層による地震の断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (⑧短周期の地震動レベルの不確かさ(1.5倍)を考慮したケース)



※宍道断層による地震の断層モデルを用いた手法による 地震動評価結果で最も大きい加速度値(水平方向)

時間(

時間 (s)

時間 (s

時間 (s)

max: 403 cm/s²

max: 422 cm/s²

max: 348 cm/s²

max: 388 cm/s²

max: 337 cm/s²

max: 426 cm/s²

1

周期 (s)

10

92

第530回審査会合資料1 P108 加筆·修正

- 3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動(2)宍道断層による地震の地震動評価 断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 15/20
- 宍道断層による地震の断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (⑨断層傾斜角の不確かさと破壊伝播速度の不確かさの組合せケース)



第530回審査会合資料1 P109 加筆·修正

3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動(2)宍道断層による地震の地震動評価 断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 16/20

宍道断層による地震の断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (⑨断層傾斜角の不確かさと破壊伝播速度の不確かさの組合せケース)





時間 (s)

第530回審査会合資料1 P110 加筆·修正

- 3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動(2)宍道断層による地震の地震動評価 断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 17/20
- 宍道断層による地震の断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (⑩断層傾斜角の不確かさと短周期の地震動レベルの不確かさ(1.25倍)の組合せケース)

第530回審査会合資料1 P111 加筆·修正



断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 18/20

宍道断層による地震の断層モデルを用いた手法による地震動評価結果
(⑩断層傾斜角の不確かさと短周期の地震動レベルの不確かさ(1.25倍)の組合せケース)

第530回審査会合資料1 P112 加筆·修正

96



フーリエスペクトル比(断層傾斜角の不確かさと短周期の地震動レベルの不確かさ(1.25倍)の組合せケース/断層傾斜角の不確かさケース)

- 3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動(2)宍道断層による地震の地震動評価 断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 19/20
- 宍道断層による地震の断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (⑪破壊伝播速度の不確かさと短周期の地震動レベルの不確かさ(1.25倍)の組合せケース)

第530回審査会合資料1 P113 加筆·修正



- 3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動(2)宍道断層による地震の地震動評価 断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 20/20
- 宍道断層による地震の断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 **^{突道断層による地震の断層モデルを用いた手法による}地震動評価結果 ***^{20150円にる地震の断層モデルを用いた手法による}地震動評価結果で最も大きい加速度値(鉛直方向) (①破壊伝播速度の不確かさと短周期の地震動レベルの不確かさ(1.25倍)の組合せケース)

第530回審査会合資料1 P114 加筆·修正

98



フーリエスペクトル比 (破壊伝播速度の不確かさと短周期の地震動レベルの不確かさ(1.25倍)の組合せケース/破壊伝播速度の不確かさケース)

3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動(3) F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層による地震の地震動評価

断層パラメータの設定根拠(断層傾斜角) 1/4

第530回審査会合資料1 P122 加筆·修正

99

■ F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層における地質調査結果

地質調査結果より、F-III断層+F-IV断層+F-V断層は、東北東一西南西走向の低角(南傾斜)逆断層が認めら れ、B層(更新統)の明瞭な分布が確認できていないこと等から、後期更新世以降の活動を考慮する断層としている。 また、更新世以降において、南側隆起(北側沈降)の逆断層運動を示唆するB層の堆積盆の形成は認められず、横ず れ運動を示唆する花弁構造や引きずり込み構造などの特徴的な反射パターンも認められないことから、後期更新世 以降の活動様式は不明である。



3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動 (3) F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層による地震の地震動評価 100

断層パラメータの設定根拠(断層傾斜角) 2/4

第530回審査会合資料1 P123 加筆·修正

■ F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層の音波探査記録に基づく断層傾斜角

(ブ ーマー・マルチチャンネル)

F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-V断層の深部の地質構造に関する音波探査記録(エアガン記録)を参照すると、 F-Ⅲ断層, F-Ⅳ断層及びF-Ⅴ断層のそれぞれの区間で地質構造上の類似性が認められることから, 断層全 体を傾斜角の設定区間と考え、平均して傾斜角を求めると35°程度である。



3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動 (3) F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層による地震の地震動評価

断層パラメータの設定根拠(断層傾斜角) 3/4

第530回審査会合資料1 P124 再揭

強震動試算に用いた鳥取県西部地震の震源特性のパラメーター覧

10

■ F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層の周辺で発生したM7クラスの大規模地震の断層傾斜角 佐藤ほか(1989)及び地震調査委員会(2002)によると、1943年鳥取地震(M7.2)及び2000年鳥取県西部 地震(M7.3)は、それぞれ「断層傾斜角90°」とされている。

表 1

1943/9/10 鳥取地震 〔モデル1〕						
震源要素 :昭和 18/9/10(17:36) 35.52°N, 134.08°E, <i>H</i> =0 km, M=7.2						
出 典:Kanamori (1972b), PEPI, 5, 426-434.						
・ 新 (ラメター決定手順 P 波初動による発震機構解は垂直横ずれ断層を示し、その1節面は地表に現われた 断層の走向にほぼ一致する。また、本震後約1カ月間の余震は、ほぼ東西に40 km ほどの長さで分布し、その深さは13 km 程度に分布していることから、断層面を推 定した▶ $d=0$ km, $\theta=N(70-80)$ [°] E, $\delta=90^{°}$, $\lambda=180^{°}$ 。 一方、三角測量の結果より得られた、断層から距離に対する断層に平行な水平変 動量の分布を、Knopoff (1958)の理論曲線と比較することにより、断層の幅と食い 違い量を推定した▶ $L=(30-40)$ km, $W=(8-13)$ km, $U=2.5$ me 次に、動的パラメターを推定した。無限媒質中に置かれた長さ L, 幅2 W の断層 による理論地震記象を Haskell の方法により計算し、阿武山で観測された地震記象 と比較した。まず $L=33$ km, $\theta=N$ 80 [°] Eに固定し、断層面の幅(8 km または13 km)、破壊伝播モード(東から西への伝播または中央より両側への伝播)、および破 壊速度の組合せをいろいろに変えて、理論波形と観測波形との最もよいへ多を求め た。その際の振幅比較より、W=13 km なら $U=2.5$ m、 $W=8$ km なら $U=4$ m が最適値となった▶ $L=33$ km, $W=13$ km, $\theta=N$ 80 [°] E. $r_{up}=(2-3)$ km/s, $\theta_{up}=0^{°}$ & 180 [°] (bilateral)。ここで $V_{rup}=2.3$ km/s, $U=2.5$ m と固定し、地震波 形の立ち上がり部分を比較することにより、震源関数の立ち上がり時間を推定した▶ $V_{rup}=2.3$ km/s, $\tau=3$ sec。これらの値を用いると、断層面の食い違い速度 U/τ it 84 cm/s、すべり速度は42 cm/s と見積られる。 地震モーメントおよび応力降下量は、μ=3.4×10 ^{ul} dyne/cm ² として、 $Mo=$ μULW および $\Delta = 4/\pi \cdot \mu U/W$ により計算している▶ $Mo=3.6\times10^{sd}$ dpm - cm, $\Delta = 83$ bar。また、以上の結果を用いて、幾つかの理論式に基づき、有効応力の算 定を行なった▶ $\sigma_{err}=(30-100)$ bar。この値は応力降下量とほぼ同じであり、この地 震で有効応力がほぼ完全に解放されたことを示していると述べている。						
$N(^{\circ} N) = E(^{\circ} E) d(km) = \theta(^{\circ}) \delta(^{\circ}) = \lambda(^{\circ}) L(km) = W(km) U(cm)$						
35.44* 134.00* 0 80 90 180 33 13 250						
* 論文中の Fig. 3 より読取り。						
・平面図 - 平面図 						

1943年鳥取地震	「佐藤ほか(1989)]

震源特性	断	新層パラメータ ケース1 (糸静中間報告の手法を用いたケース)		ケース2 (観測記録をできるだけ説明可能なケース			
地震の規模	臭 気象庁マグニチュード(M)7.3。						
巨視的	震	源断層の位置	図2参照	同左			
震源特性	走向		図2参照	同左			
		傾斜角	90 °	同左			
	震	源断層の長さ	27 km *1	同左			
	震源断層幅 震源断層の面積 震源断層の上端で下端深さ 地震モーメント 平均すべり量		14 km	同左			
			378 km ² *2	同左			
			2~16 km	同左			
			7. 0E+18 N • m	9.6E+18 N • m			
			56 cm	77 cm			
	加速度震源スペクトル短周期レベル		1.0E+19 N⋅m/s²	1.1E+19 N·m/s ²			
微視的 震源特性	全 ア ス	地震モーメント	3.1E+18 N⋅m	7.9E+18 N·m			
	(~ y	総面積	83 km ²	108 km ²			
	ティ	平均すべり量	112 cm	221 cm			
	節	面積	60 km ² *3	54 km ^{2 *4}			
	אי 1 7	平均すべり量	125 cm	221 cm			
	スペリティ	地震モーメント	2.5E+18 N • m	3.9E+18 N•m			
		実効応力	10.6 MPa	16.0 MPa			
		ライズタイム	1.7 sec	0.8 sec			
	第2アスペリティ	面積	23 km ^{2 *5}	54 km ^{2 *6}			
		平均すべり量	77 cm	221 cm			
		地震モーメント	5.7E+17 N • m	3.9E+18 N • m			
		実効応力	10.6 MPa	11.3 MPa			
		ライズタイム	0.9 sec	1.2 sec			
	背景領域	地震モーメント	3.9E+18 N·m	1.7E+18 N·m			
		面積	295 km ^{2 *7}	270 km ^{2 *8}			
		平均すべり量	40 cm	19 cm			
		実効応力	3.8 MPa	0.9 MPa			
		ライズタイム	3.0 sec	3.0 sec			
	fmax		6 Hz	同左			
その他の		破壞開始点	図3参照(深さ約14km)	図3参照(深さ約10km)			
震源特性等	Ā	波壊伝播形式	放射状	同左			
	破壞伝播速度		2.3 km/s	2.3 (第1アスペリティのみ3.15) km/s			

※震源域のS波速度3.5km/s、剛性率は3.3×10¹⁰N/m²

2000年鳥取県西部地震 [地震調査委員会(2002)]

3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動 (3) F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層による地震の地震動評価

断層パラメータの設定根拠(断層傾斜角) 4/4

第530回審査会合資料1 P125加筆·修正

02

■ F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層の周辺で発生した中小地震の断層傾斜角 F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層の周辺における横ずれ断層の主な中小地震の断層傾斜角を整理すると, 平均的には80°程度であり,最も傾斜しているもので71°である。



F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層の周辺の横ずれ断層の 主な中小地震の断層傾斜角

No	発生年月日	地震	M ^{∦1}	傾斜	角 ^{※2}	
1	1983. 10. 31	鳥取中部の地震	6.2	85°		
2	1984. 5.30	山崎断層の地震	5.6	90°		
3	1997. 6.25	山口・島根県境の地震	6.6	76°		
4	1999. 7.16	広島県南東部の地震	4.5	83°	71°	
5	2011. 4.29	隠岐島近海の地震	4.0	80°	76°	
6	2011. 6. 4	島根県東部の地震	5.2	87°		
7	2011. 11. 21	広島県北部の地震	5.4	80°		
8	2016. 10. 21	鳥取県中部の地震	6.6	80°		
9	2018. 4. 9	島根県西部の地震	6.1	84°		

※1 気象庁地震カタログ

※2 No.1, 2:佐藤ほか(1989)

No.3~9: 防災科学技術研究所の広帯域地震観測網(F-net), 余震分布より 走向を特定できる場合は、それに対応する断層面の傾斜角を記載

F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層の周辺の横ずれ断層の 主な中小地震の震央分布



- 塚原・小林(1991)による広域応力場の研究や敷地内の測定結果から、敷地周辺の現在の応力場は概ね 東西圧縮が卓越している。
- F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層の周辺で発生した現在の応力場による主な地震について下表のとおり 整理すると、走向、傾斜角によらず横ずれ成分が卓越している。
- 以上のことから、F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層が活動する場合、横ずれ成分が卓越すると考えられるが、当該断層周辺で発生した主な地震の中では若干縦ずれ成分も認められることから、その中で最も縦ずれ成分の大きいすべり角(158°)を考慮することとし、F-Ⅲ断層の走向が北東-南西方向であることを踏まえ、応力場と走向の関係から断層傾斜角の不確かさを考慮したケースのF-Ⅲ断層のすべり角は150°に設定する。

No	発生年月日	地震	м	傾斜角 走		走向*1		すべり角**1.2			
1	1943. 9.10	鳥取地震	7.2	90°		80°		180°			
2	1983. 10. 31	鳥取中部の地震	6.2	85°		140°		180° (0°)			
3	1984. 5.30	山崎断層の地震	5.6	90°		135°		180° (0°)			
4	1997. 6.25	山口・島根県境の地震	6.6	76°		49°		179°			
5	1999. 7.16	広島県南東部の地震	4.5	83°	71°	21°	113°	161°	172°(8°)		
6	2000. 10. 6	鳥取県西部地震	7.3	90°		150°		189° (-9°)			
7	2011. 4.29	隠岐島近海の地震	4.0	80°	76°	158°	65°	165°(15°)	170°		
8	2011. 6. 4	島根県東部の地震	5.2	87°		15	6°	158°	(22°)		
9	2011. 11. 21	広島県北部の地震	5.4	80°		80° 151°		i1°	179°	(1°)	
10	2016. 10. 21	鳥取県中部の地震	6.6	80°		80° 162°		2°	171°	(9°)	
11	2018. 4. 9	島根県西部の地震	6.1	84°		84°		15	0°	175°	(5°)

F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-V断層の周辺で発生した主な地震の走向及びすべり角

※1 No.1~3 :佐藤ほか(1989)

No.4~11: 防災科学技術研究所の広帯域地震観測網 (F-net), 余震分布より走向を特定できる場合は, その走向及び対応するすべり角を記載 ※2 左横ずれ断層の地震は右横ずれ断層のすべり角に換算, ()内は換算前の値

- 3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動(3) F-III断層+F-IV断層+F-V断層による地震の地震動評価 第530回審査会合 資料1 P277加筆・修正 5. 04
- 前頁の地震の震源メカニズム解及び断層の分布を以下に示す。



敷地周辺の横ずれ断層の主な地震の震央位置、震源メカニズム解及び断層分布

断層モデルによる地震動評価結果 1/16

第530回審査会合資料1 P147 再揭



断層モデルによる地震動評価結果 2/16

第530回審査会合資料1 P148 再揭

鉛直方向

時間 (s)

時間 (s)

時間 (s)

時間 (s)

時間 (s)

時間 (s)

max: 206 cm/s²

max: 231 cm/s²

max: 241 cm/s²

max: 240 cm/s²

max: 216 cm/s²

max: 195 cm/s²

106)





断層モデルによる地震動評価結果 3/16

第530回審査会合資料1 P149 再掲

■ F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層による地震の断層モデルによる地震動評価結果 (③断層傾斜角の不確かさを考慮したケース)


3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動 (3)F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層による地震の地震動評価

断層モデルによる地震動評価結果 4/16

第530回審査会合資料1 P150 再掲

108

■ F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層による地震の断層モデルによる地震動評価結果 ※F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層による地震の断層モデルを用いた (③断層傾斜角の不確かさを考慮したケース) 手法による地震動評価結果で最も大きい加速度値(水平・鉛直方向) 水平方向(NS成分) 水平方向(EW成分) 鉛直方向 max: 491 cm/s² max: 551 cm/s² max: 407 cm/s^{2%} 加速度 破壊開始点1 加速度 加速度 $(cm/s^2) - 400$ $(cm/s^2)-400$ $(cm/s^2)-400$ 時間 (s) 時間 (s) 時間 (。) max: 611 cm/s^{2%} max: 544 cm/s² max: 319 cm/ s^2 加速度 加速度 加速度 破壊開始点2 $(cm/s^2)-40$ $(cm/s^2)-400$ (cm/s^2) 時間 (s) 時間 (s) 時間(s max: 607 cm/s² max: 507 cm/s² max: 325 cm/s^2 加速度 加速度 加速度 破壊開始点3 $(cm/s^2) - 400$ $(cm/s^2)-400$ $(cm/s^2)-40$ -800 時間 (s) 時間 (s) 時間 (s max: 488 cm/s² max: 578 cm/s² max: 368 cm/s² 40 加速度 加速度 加速度 破壊開始点4 L C MUL $(cm/s^2) - 400$ $(cm/s^2)-400$ $(cm/s^2) - 400$ -800 -800時間 (s) 時間 (s) 時間 (c) max: 510 cm/s² max: 567 cm/s² max: 346 cm/s² 加速度 加速度 加速度 破壊開始点5 $(cm/s^2) - 400$ $(cm/s^2)-400$ (cm/s^2) -400 -800 時間 (s) 時間 (s) 時間(s max: 527 cm/s² max: 543 cm/s² max: 351 cm/s^2 加速度 加速度 破壊開始点6 加速度 $(cm/s^2)-400$ $(cm/s^2)-400$ (cm/s^2) -400 時間 (s) 時間 (s) 加速度時刻歷波形

断層モデルによる地震動評価結果 5/16

第530回審査会合資料1 P151 再揭

■ F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層による地震の断層モデルによる地震動評価結果 (④破壊伝播速度の不確かさを考慮したケース)



断層モデルによる地震動評価結果 6/16

第530回審査会合資料1 P152 再掲

■ F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層による地震の断層モデルによる地震動評価結果 (④破壊伝播速度の不確かさを考慮したケース)





断層モデルによる地震動評価結果 7/16

第530回審査会合資料1 P153 再揭

■ F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層による地震の断層モデルによる地震動評価結果 (⑤すべり角の不確かさを考慮したケース)



断層モデルによる地震動評価結果 8/16

第530回審査会合資料1 P154 再掲

■ F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層による地震の断層モデルによる地震動評価結果 (⑤すべり角の不確かさを考慮したケース)



断層モデルによる地震動評価結果 9/16

第530回審査会合資料1 P155 加筆·修正

■ F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層による地震の断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (⑥アスペリティの不確かさ(一塊:横長)を考慮したケース)



断層モデルによる地震動評価結果 10/16

第530回審査会合資料1 P156 加筆·修正

鉛直方向

時間 (s)

時間 (s)

時間 (s)

時間 (s)

時間 (s)

distribution of the

max: 293 cm/s²

max: 226 cm/s²

max: 234 cm/s²

max: 246 cm/s²

max: 255 cm/s²

■ F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層による地震の断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (⑥アスペリティの不確かさ(一塊:横長)を考慮したケース)



加速度時刻歴波形

断層モデルによる地震動評価結果 11/16

第530回審査会合資料1 P157 加筆·修正

■ F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層による地震の断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (⑦アスペリティの不確かさ(一塊:縦長)を考慮したケース)



断層モデルによる地震動評価結果 12/16

第530回審査会合資料1 P158 加筆·修正

時間 (s)

時間 (s)

時間 (s)

時間 (s)

時間 (s)

116

max: 200 cm/s²

max: 253 cm/s²

max: 201 cm/s²

max: 294 cm/s²

max: 287 cm/s²

■ F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層による地震の断層モデルを用いた手法による地震動評価結果 (⑦アスペリティの不確かさ(一塊:縦長)を考慮したケース)



加速度時刻歷波形

断層モデルによる地震動評価結果 13/16

第530回審査会合資料1 P159 加筆·修正

■ F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層による地震の断層モデルによる地震動評価結果 (⑧短周期の地震動レベルの不確かさ(1.5倍)を考慮したケース)



断層モデルによる地震動評価結果 14/16

第530回審査会合資料1 P160 加筆·修正

(18)

■ F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層による地震の断層モデルによる地震動評価結果 (⑧短周期の地震動レベルの不確かさ(1.5倍)を考慮したケース)



断層モデルによる地震動評価結果 15/16

第530回審査会合資料1 P161 再揭

■ F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層による地震の断層モデルによる地震動評価結果 (⑨断層位置の不確かさを考慮したケース)



断層モデルによる地震動評価結果 16/16

第530回審査会合資料1 P162 再掲

ZŲ

■ F-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層による地震の断層モデルによる地震動評価結果 (⑨断層位置の不確かさを考慮したケース)



鉛直方向





- 島根原子力発電所の断層モデルを用いた手法による地震動評価における「短周期の地震動レベルの不確かさ(1.5倍)を考慮したケース」は、短周期領域のフーリエスペクトルの比が基本震源モデルの1.5倍となるように地震動評価を行っており、これは短周期レベル及びこれと比例関係にある応力降下量を1.5倍していることに相当する。
- 一方, 2009年4月23日に開催された原子力安全委員会 地震動解析技術等作業会合において, 断層 パラメータの不確かさを考慮する際, 評価の仕方によっては, 下表のように基本震源モデルに対して 応力降下量を大きくした割合と短周期レベルが大きくなる割合が異なる場合(B法)があることが確 認されている。
- 島根原子力発電所の断層モデル評価は、上記作業会合で示された2つの手法のうち、短周期レベル、応力降下量ともに1.5倍となる手法(A法)を用いて短周期の地震動レベルの不確かさ(1.5倍)を考慮したケースの評価を行っている。

手法	手法の概要	評価結果	備考
A法	基本震源モデルと同じ要素地震波を用い、応力 降下量補正係数Cと重ね合わせ数nを新たに設 定する。経験的グリーン関数法と統計的グリー ン関数法のいずれにも適用できる。	応力降下量1.5倍 短周期レベル1.5倍	島根原子力発電所の 地震動評価で用いて いる手法
B法	要素地震の応力降下量Δσeを基本震源モデル から変更し,基本震源モデルと同じCとnを用い る。要素地震波を人工的に作成する統計的グ リーン関数法にのみ適用できる。	応力降下量1.5倍 短周期レベル1.5 ^{2/3} 倍 (約1.3倍)	

※原子力安全委員会 地震動解析技術等作業会合(2009年4月23日)で確認された内容

3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動 (4)短周期の地震動レベルの不確かさを考慮したケースの断層モデル計算手法 原子力安全委員会 地震動解析技術等作業会合におけるA法

A法の概要は以下の通りであり、新たに設定した応力降下量の補正係数C'とすべりの重ね合わせ数n_D'を波形合成時に考慮することにより、合成後の大地震のM₀は基本震源モデルと変えずに、短周期レベル(図の赤線部分)のみ基本震源モデルの1.5倍となる。



3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動 (4)短周期の地震動レベルの不確かさを考慮したケースの断層モデル計算手法 原子力安全委員会 地震動解析技術等作業会合におけるB法

B法の概要は以下の通りであり、要素地震の応力降下量を1.5倍(fcが高振動数側に移動)するが、 Brune(1970)及びBrune(1971)によるパラメータ間の関係式により短周期レベルは基本震源モデルの1.3倍(1.5^{2/3}倍)程度にしかならないため、この要素地震を用いて波形合成を行っても合成後の短 周期レベル(図の赤線部分)も基本震源モデルの1.3倍程度にしかならない。



- 3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動 (4)短周期の地震動レベルの不確かさを考慮したケースの断層モデル計算手法 (1) 統計的グリーン関数法による地震動評価
- 島根原子力発電所の基準地震動策定における断層モデル評価においては、B法のように要素地震の応力降下量を1.5倍するのではなく、短周期領域のフーリエスペクトルが1.5倍となるように波形合成を行うことで、A法と同じく、短周期レベル及びこれと比例関係にある応力降下量1.5倍を実現している。
- 具体的には、短周期の地震動レベルの不確かさ(1.5倍)を考慮したケースの評価では、時間領域で 小地震の波形を重ね合わせた時に低振動数側は変わらず高振動数側のみ1.5倍となるようにすべり を重ね合わせて計算している。
- まず,基本となる波形合成の式を以下に示す。この基本式におけるすべりの重ね合わせについては、すべりを均等に重ね合わせるのではなく、下図に示すように振幅1と振幅1/n'のすべりを重ね合わせているのが特徴である。

【入倉法による波形合成の基本式】





- 3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動 (4)短周期の地震動レベルの不確かさを考慮したケースの断層モデル計算手法 短周期の地震動レベルを1.5倍にする手法(1/5)
- 人工的に作成する要素地震の応力降下量は大地震と等しくしているため、応力降下量補正係数C は1.0のまま、すべりの重ね合わせに関する形状を変えることにより、短周期領域のフーリエスペク トルを1.5倍にする。



- 3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動 (4)短周期の地震動レベルの不確かさを考慮したケースの断層モデル計算手法 126 短周期の地震動レベルを1.5倍にする手法(2/5)
- 通常の波形合成では、n_D個のすべりの足し合わせにおいて、振幅1の一つのインパルス波形と振幅1/n'の(n_D-1)×n'個のインパルス波形が足し合わされたBoxcar波形の組み合わせを考慮している。



- 3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動 (4)短周期の地震動レベルの不確かさを考慮したケースの断層モデル計算手法 127 短周期の地震動レベルを1.5倍にする手法(3/5)
- 通常の波形合成において、すべり(n_D)に関するインパルス波形とBoxcar波形の足し合わせは、周波 数領域で表すと以下に示すように、低振動数側において1+(n_D-1)=n_D倍になり、高振動数側においては1倍となる。



周波数と重ね合わせの関係

- 3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動 (4)短周期の地震動レベルの不確かさを考慮したケースの断層モデル計算手法 128 短周期の地震動レベルを1.5倍にする手法(4/5)
- すべりの重ね合わせ(n_D)について、高振動数側のみ1.5倍とするためにインパルス波形の振幅を1.5 倍とし、Boxcar関数については重ね合わせ後の振幅がn_Dとなるように振幅を調整すると、以下に示 すように低振動数側においては1.5+(n_D-1.5)=n_D倍になり、高振動数側においては1.5倍となる。



周波数と重ね合わせの関係

- 3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動 (4)短周期の地震動レベルの不確かさを考慮したケースの断層モデル計算手法 129 短周期の地震動レベルを1.5倍にする手法(5/5)
- 低振動数側のすべりの重ね合わせはn_Dのままで、高振動数側のすべりの重ね合わせの最初のパル スを1.5とすることで、高振動数側のみ大地震のフーリエスペクトルが1.5倍となる。





4. 震源を特定せず策定する地震動

4. 震源を特定せず策定する地震動 (1)Mw6.5以上の地震(2地震)に関する検討 📻

第121回審査会合資料1 P6 加筆·修正

3

2008年岩手・宮城内陸地震(震源域の地質・地質構造)

- 岩手・宮城内陸地震の震源域は、新第三紀以降の火山岩、堆積岩が分布し、「上部に軟岩や火山岩、堆積層が厚く分布する地域」に該当する。
- また,現在の東西圧縮応力場に調和的に南北方向の褶曲・撓曲構造が発達している。



*北村信(1965)5万分の1地質図幅「焼石岳」及び説明書.地質調査総合センター(旧地質調査所)



- 一方, 島根原子力発電所近傍は, 主に新第三紀の堅固な堆積岩(頁岩, 泥岩, 砂岩等)が厚く分布 する地域である。
- また,現在の東西圧縮応力場に調和しない東西方向の褶曲・撓曲構造が認められる。



鹿野・吉田(1985). 鹿野・中野(1986)より引用・加筆

- 4. 震源を特定せず策定する地震動(1)Mw6.5以上の地震(2地震)に関する検討 2008年岩手・宮城内陸地震(震源域周辺の広域の活断層分布)
- 岩手・宮城内陸地震の震源域周辺は、南北走向の逆断層が多数発達している。



*産業技術総合研究所地質調査総合センター(編)(2012)20万分の1日本シームレス地質図に一部加筆

第121回審査会合資料1 P8 再揭



■ 一方,島根原子力発電所周辺は,主として右横ずれ断層が認められる。



*産業技術総合研究所地質調査総合センター(編)(2012)20万分の1日本シームレス地質図に一部加筆

4. 震源を特定せず策定する地震動(1)Mw6.5以上の地震(2地震)に関する検討 2000年鳥取県西部地震(観測記録の収集:賀祥ダム)

■ 賀祥ダムは、2000年鳥取県西部地震の震源直上に位置している。

賀祥ダムの概要



賀祥ダムの位置

賀祥ダムの構造

第121回審査会合資料1 P27 再揭

■ 弾性波探査の結果,4つの速度層に区分され、ダム基礎が設置されている第3速度層は、Vp=2.0~
 2.2km/sのCM級岩盤とされている。



弾性波速度と岩盤の関係

油在园夕	速度	層	岩級	
还反眉石	(km/sec)	左岸	右岸	区分
第1速度層	0.3~0.8	3~15	5~10	0
第2速度層	1.0~1.2	F 15	10-15	UL .
第3速度層	2.0~2.2	5~15	10~15	С _м
第4速度層	3.6~4.5			C _H 以上

「鳥取県西部総合事務所」提供資料による

第121回審査会合資料1 P28 再掲

36

4. 震源を特定せず策定する地震動 (1) Mw6.5以上の地震(2地震)に関する検討

2000年鳥取県西部地震(観測記録の収集:賀祥ダム)

第121回審査会合資料1 P29 加筆·修正

3

■ 賀祥ダム堤体は、基礎岩盤としてVp=2.0~2.2km/sのCM級岩盤に設置されているため、監査廊における観測記録は、ダム構造物の影響が全くないとはいえないものの、島根原子力発電所の解放基盤表面(Vs=1.52km/s)に比べれば、速度の遅い岩盤上(Vs=1.2~1.3km/s程度)の記録であると考えられることから、観測記録をそのまま検討対象にすることは問題ないと判断した。



弾性波探査結果

- 4. 震源を特定せず策定する地震動(1)Mw6.5以上の地震(2地震)に関する検討 2000年鳥取県西部地震(観測記録の収集:賀祥ダム)
- 賀祥ダム(監査廊)の観測記録は、加藤ほか(2004)の応答スペクトルを上回る。



第121回審査会合資料1 P30 再揭

賀祥ダム(監査廊)の観測記録の応答スペクトルと加藤ほか(2004)の応答スペクトルの比較

- 4. 震源を特定せず策定する地震動(1)Mw6.5以上の地震(2地震)に関する検討 2000年鳥取県西部地震(追加検討:賀祥ダム)
- 賀祥ダム(監査廊)の観測記録について,非線形性の影響が見られるか確認するため,2000年 鳥取県西部地震の本震と余震における賀祥ダム(監査廊)の観測記録に基づくH/Vスペクトルを 比較する。

■ 2000年鳥取県西部地震の余震については、以下に示す6地震を検討対象とする。

	発震年月日・時刻					震央位置			深さ	м:		
ID	年	月	日	時	分	秒	緯度		経度		(km)	IVIJ
本震	2000	10	6	13	30	17.94	35	16.45	133	20.94	8.96	7.3
01	2000	10	6	21	28	59.89	35	19.56	133	19.30	6.75	3.8
02	2000	10	7	12	14	23.58	35	19.10	133	18.93	6.43	3.3
03	2000	10	7	18	32	11.44	35	18.90	133	19.31	7.53	4.0
04	2000	10	8	20	51	17.10	35	22.13	133	18.64	8.30	5.2
05	2000	10	10	2	26	16.80	35	18.92	133	19.12	5.97	3.3
06	2000	10	10	21	57	59.53	35	22.34	133	18.43	9.86	4.4

検討対象地震の諸元



第121回審査会合資料1 P50 再掲

39

検討対象地震の震央分布

※出展:国総研資料 第 734 号,国土交通省所管ダムの地震加速度記録

- 4. 震源を特定せず策定する地震動(1)Mw6.5以上の地震(2地震)に関する検討 2000年鳥取県西部地震(追加検討:賀祥ダム)
- 2000年鳥取県西部地震の本震と余震における賀祥ダム(監査廊)の観測記録に基づくH/Vスペクトルを比較すると、概ね同様の結果となっていることから、本震の観測記録には非線形性は見られないと考えられる。

第121回審査会合資料1 P51 再掲



H/Vスペクトルの比較(2000年鳥取県西部地震の本震,余震)

賀祥ダム(監査廊)の観測記録については、非線形化していない岩盤上の記録と考えられる。

4. 震源を特定せず策定する地震動(2) Mw6.5未満の地震(14地震)に関する検討

2004年北海道留萌支庁南部地震(概要)



気象庁 震度データベースによる震度分布

地震調査研究推進本部 地震調査委員会

第121回審査会合資料1 P59 再掲

- 4. 震源を特定せず策定する地震動(2) Mw6.5未満の地震(14地震)に関する検討
 2004年北海道留萌支庁南部地震(観測記録)1/4
- 震源距離が30km以内の観測記録としては下表の5記録となる。
- このうち、震源近傍に位置するHKD020(港町)においては、最大加速度1127.2cm/s²が観測されており、司・翠川(1999)の距離減衰式の+1σを上回る。

観測点			震源	AVS30 (m/s)	最大加速度(Gal)*			
			正已两庄 (km)		水平(NS)	水平(EW)	鉛直(UD)	
K-NET (地表)	HKD020	港町	12.1	562.7	535.7	1127.2	368.4	
	HKD024	達布	15.6	337.2	184.9	274.0	73.5	
	HKD021	留萌	18.1	302.0	57.5	44.6	20.0	
KiK-net (地表 ・地中)	RMIH05	小平西	12.5	218.1	340. 4 (57. 8)	236.1 (36.8)	66. 2 (27. 4)	
	RMIH04	小平東	22.8	543.3	83. 0 (23. 8)	81.8 (32.7)	36.5 (25.9)	

断層最短距離が30km以内の観測記録





第121回審査会合資料1 P60 再掲

- 4. 震源を特定せず策定する地震動(2) Mw6.5未満の地震(14地震)に関する検討2004年北海道留萌支庁南部地震(観測記録)2/4
- K-NET観測点の観測記録のうち、HKD020(港町)の観測記録は、加藤ほか(2004)の応答スペクトル を大きく上回る。また、HKD024(達布)の観測記録は、HKD020(港町)のEW成分の観測記録に包絡 される。

第121回審査会合資料1 P61 再揭



K-NET各観測記録の応答スペクトルと加藤ほか(2004)の応答スペクトルの比較
- 4. 震源を特定せず策定する地震動(2) Mw6.5未満の地震(14地震)に関する検討2004年北海道留萌支庁南部地震(観測記録)3/4
- 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。

第121回審査会合資料1 P62 再掲



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

4. 震源を特定せず策定する地震動(2) Mw6.5未満の地震(14地震)に関する検討2004年北海道留萌支庁南部地震(観測記録)4/4

■ 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。 加藤ほか(2004)(Vs=0.7km/s) --- 加藤ほか(2004)(Vp=2.0km/s) 一 加藤ほか(2004)(Vp=4.2km/s) 加藤ほか(2004)(Vs=2.2km/s) — RMIH05(X=12.5km) UD RMIH05(X=12.5km)_EW — RMIH04(X=22.8km) UD --- RMIH05(X=12.5km)_NS RMIH04(X=22.8km)_EW --- RMIH04(X=22.8km) NS (cm/9/0000 ionisis ano ,000 ,000 ,000 ,000 100 100 100 100 10 10 速度(cm/s) 速度(cm/s) 0 10 1 1 0.1 0.1 10 3 (cm) 0.01 0.1 0.01 0.1 10 周期(秒) 周期(秒) 水平方向 鉛直方向 KiK-net各観測記録(地中×2)の応答スペクトルと加藤ほか(2004)の応答スペクトルの比較

第121回審査会合資料1 P63 再掲

- 4. 震源を特定せず策定する地震動(2) Mw6.5未満の地震(14地震)に関する検討
 2004年北海道留萌支庁南部地震(佐藤ほか(2013))1/2
- 佐藤ほか(2013):GL-6mまで非線形性考慮
 - 等価線形解析により、地表観測記録(EW成分)からGL-41mの基盤地震動を評価している。

第121回審査会合資料1 P69 再掲

• はぎとり結果の最大加速度は585cm/s²で、地表観測記録の約1/2となっている。



- 4. 震源を特定せず策定する地震動(2) Mw6.5未満の地震(14地震)に関する検討
 2004年北海道留萌支庁南部地震(佐藤ほか(2013)) 2/2
- 佐藤ほか(2013):GL-6mまで非線形性考慮
 - 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、地表観測記録(UD成分)から GL-41mの基盤地震動を評価している。
 - ・ はぎとり結果の最大加速度は296cm/s²となっている。



2004年留萌地震時のP波速度と減衰定数

第121回審査会合資料1 P70 再掲

4. 震源を特定せず策定する地震動(2) Mw6.5未満の地震(14地震)に関する検討 2004年北海道留萌支庁南部地震(追加検討①)1/2

■ 追加検討①:GL-41mまで非線形性考慮

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561cm/s²となっており、佐藤ほか (2013)による基盤地震動(585cm/s²)と比較すると、やや小さく評価された。

第121回審査会合資料1 P76 再揭



2004年北海道留萌支庁南部地震(追加検討1)2/2

■ 追加検討①:GL-41mまで非線形性考慮

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。

第121回審査会合資料1 P79 再掲



収束物性値による伝達関数とH/Vスペクトルの比較

2004年北海道留萌支庁南部地震(追加検討②)1/2

■ 追加検討②:減衰定数の不確かさ考慮

佐藤ほか(2013)の地盤モデルに基づき, GL-6m以深を減衰定数3%とした基盤地震動の最大 加速度は609cm/s²となっており, 佐藤ほか(2013)による基盤地震動(585cm/s²)と比較すると, やや大きく評価されている。また, そ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。



擬似速度応答スペクトルの比較

第121回審査会合資料1 P82 再揭

50

4. 震源を特定せず策定する地震動(2) Mw6.5未満の地震(14地震)に関する検討 2004年北海道留萌支庁南部地震(追加検討②)2/2

■ 追加検討②:減衰定数の不確かさ考慮

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と考えられる。

第121回審査会合資料1 P83 再揭

5



収束物性値による伝達関数とH/Vスペクトルの比較

2004年北海道留萌支庁南部地震(追加検討③)1/2

第121回審査会合資料1 P85 再掲

152)

■追加検討③:地盤モデル変更による基盤地震動(鉛直方向)評価

- 佐藤ほか(2013)における鉛直方向の基盤地震動の評価結果は、物理探査学会(2013.10)時点での地盤モデルに基づいていたが、笹谷ほか(2008)による位相速度を説明できないことから、佐藤 ほか(2013)の報告時点以降に、表層部分のPS検層を再測定した。
- 再測定結果によるGL-6mまでのP波速度は,佐藤ほか(2013)の地盤モデルと異なるため,再測定 結果を反映した地盤モデルにより,鉛直方向の基盤地震動を再評価した。

※再測定結果によるS波速度は、佐藤ほか(2013)の地盤モデルとほぼ同様のため変更して いない。



2004年北海道留萌支庁南部地震(追加検討③)2/2

■ 追加検討③:地盤モデル変更による基盤地震動(鉛直方向)評価

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

第121回審査会合資料1 P86 再掲

53



- 4. 震源を特定せず策定する地震動(2) Mw6.5未満の地震(14地震)に関する検討 2004年北海道留萌支庁南部地震(追加検討④)
- 追加検討④:GL-6mまでポアソン比一定とした基盤地震動(鉛直方向)評価
 - 佐藤ほか(2013)及び追加検討③における鉛直方向の基盤地震動は、体積弾性率一定として評価しているが、地下水位の状況を踏まえ、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。

第121回審査会合資料1 P88 再揭

5

- 体積弾性率一定とした場合と比較して、ポアソン比一定とした場合、S波速度の低下に伴ってP波 速度も低下するため、最大加速度は小さくなっている。
- その結果,最大加速度は262cm/s²となり、体積弾性率一定と仮定した結果(306cm/s²)は保守的な結果となっている。





5. 基準地震動の策定

5. 基準地震動の策定 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動による基準地震動 ^{第549回審査会合資料1} P17 加筆・修正 (156

断層モデル手法による基準地震動(フーリエ振幅スペクトルに関する検討:宍道断層(水平方向)) 1/2

<フーリエ振幅スペクトル:平滑化有り>

◆ 選定した宍道断層による地震の水平方向の断層モデル手法による地震動評価結果(5ケースの破壊開始点)と基準地震動Ss-Dについて、対象周期帯におけるフーリエ振幅スペクトル[Parzen-Window(バンド幅:1Hz)により平滑化]を比較すると、基準地震動Ss-Dの方が4倍程度以上※スペクトルレベルが大きい(参考として平滑化無しの図を次ページに示す)。



※ 各周期毎の「Ss-D/断層モデル」を対象周期帯の範囲で平均して算出(対象周期帯の 各周期において地震動レベルが大きい方のフーリエ振幅スペクトルを用いて算出)

基準地震動Ss-D及び選定した断層モデル手法による地震動評価結果のフーリエ振幅スペクトルの比較 【水平方向(実線:NS成分,点線:EW成分)】

- 5. 基準地震動の策定 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動による基準地震動
- 第549回審査会合資料1 P18 加筆•修正

5

断層モデル手法による基準地震動(フーリエ振幅スペクトルに関する検討:宍道断層(水平方向)) 2/2

<フーリエ振幅スペクトル:平滑化無し>



基準地震動Ss-D及び選定した断層モデル手法による地震動評価結果のフーリエ振幅スペクトルの比較 【水平方向(実線:NS成分,点線:EW成分)】



58)

断層モデル手法による基準地震動(パワースペクトルに関する検討:宍道断層(水平方向)) 1/2

◆ 選定した宍道断層による地震の水平方向の断層モデル手法による地震動評価結果(5ケースの破壊開始点)と基準地震動SsーDについて、対象周期帯におけるパワースペクトル[Parzen-Window(バンド幅:1Hz)により平滑化]を比較すると、基準地震動SsーDの方が50倍程度以上※スペクトルレベルが大きい(参考として平滑化無しの図を次ページに示す)。





※ 各周期毎の「Ss-D/断層モデル」を対象周期帯の範囲で平均して算出(対象周期帯の 各周期において地震動レベルが大きい方のパワースペクトルを用いて算出)

基準地震動Ss-D及び選定した断層モデル手法による地震動評価結果のパワースペクトルの比較 【水平方向(実線:NS成分, 点線:EW成分)】



59

断層モデル手法による基準地震動(パワースペクトルに関する検討:宍道断層(水平方向)) 2/2

<パワースペクトル:平滑化無し>



基準地震動Ss-D及び選定した断層モデル手法による地震動評価結果のパワースペクトルの比較 【水平方向(実線:NS成分, 点線:EW成分)】



60

|断層モデル手法による基準地震動(継続時間に関する検討:宍道断層(水平方向))

▶ 選定した宍道断層による地震の水平方向の断層モデル手法による地震動評価結果(5ケースの破壊開始点)と基準地震動SsーDについて,主要動部の継続時間を比較すると,基準地震動SsーDの方が相当長い。

[基準地震動Ss-D]



基準地震動Ss-D及び選定した断層モデル手法による地震動評価結果の加速度時刻歴波形の比較【水平方向】



6

断層モデル手法による基準地震動(フーリエ位相スペクトルに関する検討:宍道断層(水平方向))

◆ 選定した宍道断層による地震の水平方向の断層モデル手法による地震動評価結果(5ケースの破壊開始点)と基準地震動Ss-Dの フーリエ位相スペクトルを確認すると、それぞれに特徴的な傾向はみられない。



基準地震動Ss-Dと断層モデルを用いた手法による地震動評価結果

■ 基準地震動Ss-Dと, 宍道断層による地震及びF-Ⅲ断層+F-Ⅳ断層+F-Ⅴ断層による地震の断層モデ ルを用いた手法による地震動評価結果(全評価ケース)の応答スペクトル(加速度)を以下に示す。



加速度応答スペクトルの比較



Μ

100km

3

地震データ更新の影響(領域震源の諸元)

- 最新の地震データ(~2019年8月)を用いた場合の領域震源の諸元を以下に示す。
- 各領域において最大Mの値は変わらないが,萩原(1991)のL₂領域,垣見ほか(2003)の10C4,10C5領域において b値が若干変化する。

文献	対象領域	対象期間:1923年1月~2016年3月		対象期間:1923年1月~2019年8月	
		最大M	b値	最大M	b値
萩原(1991)	L ₂	7.3	0.872	7.3	0.845
	М	6.6, 6.8, 7.0	0.811	6.6, 6.8, 7.0	0.811
		6.9		6.9	
垣見ほか(2003)	10C4	7.0	0.701	7.0	0.686
	10C5	7.3	1.002	7.3	0.990
	10D1	6.6, 6.8, 7.0	0.824	6.6, 6.8, 7.0	0.824
	10D2	6.6	1.448	6.6	1.448

領域震源の諸元の比較

赤字:地震データ更新に伴い変化が生じた数値



島根原子力発電所

地震データ更新の影響(領域震源の地震ハザード評価)

- 最新の地震データ(~2019年8月)を用いた場合の領域震源の地震ハザード評価結果を左図に示す。最新の地震データ(~2019年8月)を用いた領域震源のハザード曲線は、年超過確率が10⁻³~10⁻⁴より高い範囲において 2016年3月までのデータを用いたハザード曲線とほぼ一致する。
- また、右図に示す通り特定震源と領域震源の震源別のハザード曲線を比較すると、年超過確率が10⁻⁴程度より 低い範囲では特定震源の影響が大きい。
- 以上の結果から、地震データの更新が全体のハザード曲線に与える影響はないと判断した。



66)

耐専式における内陸補正の有無の重みの設定 1/2

島根原子力発電所の敷地地盤で得られた耐専式のデータベース範囲内の地震観測記録に基づき評価したサイト補正係数[観測記録/耐専式(補正なし)の平均]と、耐専式の内陸補正係数を比較すると、サイト補正係数がかなり下回っている。

サイト補正係数の算定に用いた地震

No.	地 震 (年月日)	マグニ チュード	震源 深さ (km)	震央 距離 (km)
1	2000年鳥取県 西部地震 (2000.10.6)	7.3	9	43.2
2	鳥取県西部の 地震 (2000.10.8)	5.6	7	45.8
3	兵庫県北部の 地震 (2001.1.12)	5.6	11	135.6
4	鳥取県東部の 地震 (2002.9.16)	5.5	10	69.8
5	鳥取県中部の 地震 (2016.10.21)	6.6	11	79.9
6	島根県西部の 地震 (2018.4.9)	6.1	12	54.0



地震観測記録に基づくサイト補正係数と内陸補正係数の比較

67

耐専式における内陸補正の有無の重みの設定 2/2

佐藤(2010)におけるスペクトルインバージョン解析に基づく地震モーメントと短周期レベルの関係によると、 中国地方で発生した横ずれ断層の1997年山口県北部地震及び2000年鳥取県西部地震等(下図(a)参照)の 短周期レベルは、逆断層の新潟県中越沖地震(下図(b)参照)の短周期レベルに比べてかなり小さい傾向であ る。





68

宍道断層による地震のアスペリティ位置の不確かさの感度解析 1/3

■ 宍道断層による地震のアスペリティ位置の不確かさの感度解析ケースのロジックツリーを以下に示す。





宍道断層による地震のアスペリティ位置の不確かさの感度解析 2/3

■ 宍道断層による地震のアスペリティ位置の不確かさを考慮したケースの断層モデル図を以下に示す。



アスペリティ位置の不確かさ(中央東)を考慮したケース [第一アスペリティを断層中央に配置し, 第二アスペリ ティをその東側に配置]



アスペリティ位置の不確かさ(中央西)を考慮したケース [第一アスペリティを断層中央に配置し, 第二アスペリ ティをその西側に配置]



アスペリティ位置の不確かさ(東下端)を考慮したケース [第一アスペリティを断層東下端に配置し, 第二アスペリ ティをその西側に配置]



※ 傾斜角90度の断層面を傾斜角0度として図化





断層位置図

(参考)基本震源モデル

アスペリティ位置の不確かさを考慮したケースの断層モデル図及び断層位置図

第579回審査会合資料2 P28 再揭

宍道断層による地震のアスペリティ位置の不確かさの感度解析 3/3

宍道断層による地震のアスペリティ位置の不確かさの感度解析ケースと現状評価ケース(本説明資料213ページ) について平均ハザード曲線を比較すると、両ケースのレベルは同程度である。

■ 以上より、アスペリティ位置の不確かさについては、感度解析を行った結果、地震ハザード評価に大きな影響を及 ぼすものではないことを確認した。





3. 敷地ごとに震源を特定して策定する地震動

- 1. 岩田知孝・入倉孝次郎(1986):観測された地震波から震源特性, 伝播経路特性及び観測点近傍の地盤特性を分離する試み, 地震2, 第39巻, pp.579-593
- 2. 釜江克宏・入倉孝次郎・福知保長(1991):地震のスケーリング則に基づいた大地震時の強震動予測統計的波形合成法による予測,日本建築学会構造系 論文報告集,第430号,pp.1-9
- 3. Boore, D. M. (1983) : STOCHASTIC SIMULATION OF HIGH-FREQUENCY GROUND MOTIONS BASED ON SEISMOLOGICAL MODELS OF THE RADIATEDSPECTRA, Bulletin of the Seismological Society America, Vol.73, No.6, pp.1865-1894
- 4. 地震調査研究推進本部地震調査委員会(2020): 震源断層を特定した地震の強震動予測手法(「レシピ」)
- 5. 香川敬生・鶴来雅人・佐藤信光(2003):硬質サイトの強震観測記録に見られる高周波低減特性の検討,土木学会地震工学論文集,第27巻, No.315
- 6. 地震調査研究推進本部地震調査委員会(2016):中国地域の活断層の長期評価(第一版)
- 7. 地質調査総合センター編(2013):日本重力データベースDVD版,地質調査総合センター
- 8. 松田時彦(1967):日本の地震学の概観, 地震, 第20巻記念特集号, pp.230-235
- 9. 佐藤高行・中田高(2002): 鹿島断層の変位地形--括活動型活断層のモデルとして-, 活断層研究, 21号, pp.99-110
- 10. 株式会社構造計画研究所(2010):内陸地殻内地震における短周期レベルの地域的な整理・分析業務,原子力安全委員会平成21年度業務委託報告書
- 11. 株式会社構造計画研究所(2011):内陸地殻内地震の観測記録に基づく短周期レベルの分析業務,原子力安全委員会平成22年度業務委託報告書
- 12. 佐藤智美(2010):逆断層と横ずれ断層の違いを考慮した日本の地殻内地震の短周期レベルのスケーリング則,日本建築学会構造系論文集,第75巻,第 651号,pp.923-932
- 13. 内山泰生・青木雅嗣・山本優(2017):2016年鳥取県中部の地震の地震動特性評価その1 震源・伝播経路特性の評価, 2017年度日本建築学会大会(中国)
- 14. 壇一男・渡辺基史・佐藤俊明・石井透(2001):断層の非一様すべり破壊モデルから算定される短周期レベルと半経験的波形合成法による強震動予測のための震源断層のモデル化,日本建築学会構造系論文集,第545号, pp.51-62
- 15. 染井一寛・浅野公之・岩田知孝(2010):ひずみ集中帯内外で発生した地殻内地震系列間の震源特性の比較, 第13回日本地震工学シンポジウム論文集, pp.305-312
- 16. 佐藤智美(2008):地殻内地震に対するP波部・S波部・全継続時間の水平・上下動の距離減衰式,日本建築学会構造系論文集,第73巻,第632号, pp.1745-1754
- 17. 池田隆明・釜江克宏・三輪滋・入倉孝次郎(2002):経験的グリーン関数法を用いた2000年鳥取県西部地震の震源のモデル化と強震動シミュレーション,日本建築学会構造系論文集,第561号, pp.37-45
- 18. Abrahamson, N. A.•W. J. Silva (1997): Empirical Response Spectral Attenuation Relations for Shallow Crustal Earthquakes, Seismological Research Letters, Vol.68, No.1, pp.94-127

参考文献(2)



- Zhao, J. X.•J. Zhang•A. Asano•Y. Ohno•T. Oouchi•T. Takahashi•H. Ogawa•K. Irikura•H. K. Thio•P. G. Somerville•Y. Fukushima•Y. Fukushima (2006): Attenuation Relations of Strong Ground Motion in Japan Using Site Classification Based on Predominant Period, Bulletin of the Seismological Society of America, Vol.96, No.3, pp.898–913
- 20. 佐藤良輔・阿部勝征・岡田義光・島崎邦彦・鈴木保典(1989):日本の地震断層パラメター・ハンドブック, 鹿島出版会
- 21. 地震調査研究推進本部地震調査委員会(2002):鳥取県西部地震の観測記録を利用した強震動評価手法の検証について
- 22. 気象庁:地震年報2012年,地震月報(カタログ編), http://www.data.jma.go.jp/svd/eqev/data/bulletin/index.html
- 23. 独立行政法人防災科学技術研究所:広帯域地震観測網(F-NET), http://www.fnet.bosai.go.jp/top.php
- 24. 塚原弘明・小林洋二(1991):中西部日本の地殻応力,地震第2輯,第44巻
- 25. 原子力安全委員会(2009):原子力安全委員会 地震動解析技術等作業会合 平成21年4月23日 資料第1-1号, https://warp.da.ndl.go.jp/info:ndljp/pid/9483636/www.nsr.go.jp/archive/nsc/senmon/shidai/kaisekigijutu/kaisekigijutu15/siryo-1-1.pdf
- 26. Brune, J.N. (1970) : Tectonic stress and the spectra of seismic shear waves from earthquakes, J.Geophys.Res., 75, 26, 4997-5009
- 27. Brune (1971): Correction, J. Geophys. Res., 76, 20, 5002
- 28. 入倉孝次郎・香川敬生・関口春子(1997):経験的グリーン関数を用いた強震動予測方法の改良,日本地震学会講演予稿集, Vol.2, B25

4. 震源を特定せず策定する地震動

- 1. 北村信(1965):5万分の1地質図幅「焼石岳」及び説明書.地質調査総合センター(旧地質調査所)
- 2. 鹿野和彦・吉田史郎(1985):境港地域の地質.地域地質研究報告(5万分の1地質図幅),地質調査所
- 4. 産業技術総合研究所地質調査総合センター(編)(2012):20万分の1日本シームレス地質図
- 5. 国土技術政策総合研究所:国総研資料第733号http://www.nilim.go.jp/lab/bcg/siryou/tnn/tnn0733.htm
- 6. 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-,日本地震工学会論文集,第4巻,第4号,2004,pp.46-86.
- 7. 国土技術政策総合研究所:国総研資料第734号http://www.nilim.go.jp/lab/bcg/siryou/tnn/tnn0734.htm
- 8. 地震調査研究推進本部:留萌支庁南部の地震活動 http://www.jishin.go.jp/main/chousa/major_act/act_2004.htm#a20041214
- 9. 司宏俊·翠川三郎(1999):断層タイプ及び地盤条件を考慮した最大加速度·最大速度の距離減衰式,日本建築学会構造系論文報告集,第523号,pp.63-70.第119回,学術講演会講演論文集,pp.25-27.

参考文献(3)



- 10. 佐藤浩章・芝良昭・東貞成・功刀卓・前田宜浩・藤原広行(2013):物理探査・室内試験に基づく2004年留萌支庁南部の地震によるK-NET港町観測点 (HKD020)の基盤地震動とサイト特性評価,電力中央研究所,平成25年12月
- 11. 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.

- 1. 萩原尊禮編(1991):日本列島の地震 地震工学と地震地体構造, 鹿島出版会
- 2. 垣見俊弘·松田時彦·相田勇·衣笠善博(2003):日本列島と周辺海域の地震地体構造区分, 地震第2輯, 第55巻, pp.389-406
- 3. 佐藤智美(2010):逆断層と横ずれ断層の違いを考慮した日本の地殻内地震の短周期レベルのスケーリング則,日本建築学会構造系論文集,第75巻,第 651号,pp.923-932
- 4. 地震調査研究推進本部地震調査委員会(2016):中国地域の活断層の長期評価(第一版)
- 5. 活断層研究会編(1991):[新編]日本の活断層分布図と資料,東京大学出版会
- 6. 今泉俊文・宮内崇裕・堤浩之・中田高編(2018):活断層詳細デジタルマップ[新編],東京大学出版会
- 7. Abrahamson, N. A. W. J. Silva R. Kamai (2014): Summary of the ASK14 ground motion relation for active crustal regions, Earthquake Spectra Vol.30, No.3, pp.1025-1055a
- 8. 入倉孝次郎・三宅弘恵(2001):シナリオ地震の強震動予測,地学雑誌, Vol.110, No.6, pp.849-875
- 9. 武村雅之(1998):日本列島における地殻内地震のスケーリング則地震断層の影響および地震被害との関連, 地震第2輯, 第51巻, pp.211-228