柏崎刈羽原子力発電所における平成19年新潟県中越沖地震時に 取得された地震観測データの分析に関する補足説明(その5)

解放基盤表面における地震動の推定および

解放基盤以浅における一次元波動解析の適用性について

平成20年8月6日 東京電力株式会社



(1)解放基盤表面における地震動の推定

- (2)解放基盤以浅における一次元波動解析の適用性について
- (3) サービスホールでの解放基盤表面相当における 地震動の推定(追加検討)



(1)解放基盤表面における地震動の推定



解放基盤表面における地震動の推定

■各号機の原子炉建屋基盤上の観測記録に基づいて,解放基盤表面における地震動の推定方法と結果について説明する。



原子炉建屋基礎版上の記録による地震動の推定



建屋基礎記録による基盤波の想定の概念



原子炉建屋の地震応答解析モデルについて

- (1) 1~7号機原子炉建屋に共通の条件を設定
 建屋及び地盤ばねともに線形
 水平及び鉛直3成分(NS,EW,UD)を独立に解析
- (2) 解析モデル
 - 建屋質点系モデル
 - ・重量:各床位置の質点に重量を集中
 - ・剛性:曲げ・せん断剛性(水平)を考慮
 - 地盤ばね

・底面ばね(水平、回転)及び側面ばね(水平、回転)を考慮





構造W6-2「新潟県中越沖地震による柏崎刈羽原子力発電所原子炉 建屋の応答評価について、平成19年10月23日より、関連部分を抜粋

(3) 実情に応じて、設計条件を変更

構造WGと同様

ふ回の解析

	•		
		設計時	シミュレーション解析時
建屋剛性	コンクリートの ヤング係数	設計基準強度を用いて算出 1,2,5号機 : 240kgf/cm ² 3,4,6,7号機 : 330kgf/cm ²	実強度*を用いて算出 1,2,5号機 : 450kgf/cm ² 3,4,6,7号機 : 500kgf/cm ²
	剛性を考慮 する部位	耐震壁のみ (弾性)	耐震壁 + 補助壁** (弾性)
建屋減衰(減衰定数)		5 %	5 %

建屋のモデル化の考え方

- * 圧縮強度試験結果の平均値を用いて設定
- ** 設計時には考慮していないが、「日本建築学会 鉄筋コンクリート 構造計算規準・同解説 - 許容応力度設計法 - 1999」の規定に照 らして耐震壁として評価可能な壁

構造W6-2「新潟県中越沖地震による柏崎刈羽原子力発電所原子炉 建屋の応答評価について」平成19年10月23日より、関連部分を抜粋



地	盤のモデル化に	:関する条件	今回の解析	構造WGと同	同様
		設計時	シミュレー	ション解析時	
	底面ばね	水平・回転* 振動アドミッタンス に基づく定数化ばね	水 ^ュ 「振動ア」 に基づく	平・回転 ドミッタンス (定数化ばね	
	側面ばね	水平* NOVAKの方法 による定数化ばね	水 ^I NOVA による	平· <u>回転</u> 〈の方法 定数化ばね	
	埋込み効果	建屋周辺地盤全層の 埋込みを考慮	<u>建屋周辺</u> (埋め月	<u>辺地盤を考慮</u> ミし土を除く)	
	地盤物性	室内試験結果に基づく 剛性低下率及び減衰定数 の歪依存性を考慮	室内試験約 剛性低下率 の歪依存性	結果に基づく ◎及び減衰定数 ±を考慮	
	基礎浮上り	線形		線形	
	*最新の工認設計で	用いている設計時の条件を示す 構造W6-2	「新潟県中越沖地閣		電所原子炉



建屋の応答評価について」平成19年10月23日より、関連部分を抜粋

原子炉建屋解析モデル諸元(1号機 NS方向)

構造WGのシミュレーション解析と 同じモデル諸元

T.M.S.L.(m)	質点 番号	質点重量 W(kN)	回転慣性重量 I _R (×10 ⁶ kN・m ²)	部材 番号	せん断断面積 As(m ²)	断面 2 次モーメント I _B (m ⁴)
50.0	-	38,622	6.02			
24.5		71.957	15.62	1	48.0	31,000
18.0				2	104.0	70,000
10.0		239,485	154.59	3	572.2	482,000
12.8		330,948	213.68			
5 3		436,814	282.08	4	587.6	438,000
5.5		157.760	205.57	5	697.9	525,000
-2.7		457,760	295.57	6	782.6	685,000
-9 7		507,740	328.01		074.5	820.000
5.1		656,310	424.24		974.3	850,000
-16.1		770 200	504.11	8	1,137.5	973,000
-25.1		779,300	504.11	9	1,101.2	1,087,000
23.1		1,000,190	647.78	10	7 744 0	4 997 000
-32.5		697,960	451.19		7,777.0	
-40.0	言†	5,217,086	Ec=2.90×10 ⁷ (kN/m ²) =0.2 基礎底面積 88.0m(NS	G=1) × 88.0m(.21 × 10^{7} (kN/m ²) h=5% EW) = 7744m ²	1



原子炉建屋解析モデル諸元(1号機 EW方向)

構造WGのシミュレーション解析と 同じモデル諸元

T.M.S.L.(m)	質 番 号	質点重量 W(kN)	回転慣性重量 I _R (×10 ⁶ kN・m ²)	部材 番号	せん断断面積 As(m ²)	断面 2 次モーメント I _B (m ⁴)
50.0		38,622	9.68			
24.5		71,957	18.21	1	58.0	43,000
18.0		230 /85	154 59	2	101.0	86,000
		239,405	134.39	3	603.4	279,000
12.8		330,948	213.68		595.2	260,000
53		436,814	282.08		383.2	200,000
		457.760	205 57	5	672.8	564,000
-2.7		457,760	295.57	6	858.5	686,000
0.7		507,740	328.01		1.055.0	0.50.000
-9.1		656,310	424.24		1,055.8	859,000
-16.1				8	1,186.2	998,000
		779,300	504.11	9	1.230.6	1.119.000
-25.1		1,000,190	647.78			_,,,
-32.5		697 960	451 19	10	7,744.0	4,997,000
		077,900			7 2	
-40.0	計	5,217,086	Ec=2.90×10′(kN/m ²) =0.2 基礎底面積 88.0m(NS	G=1) () × 88.0m	$1.21 \times 10' (\text{kN/m}^2)$ h=5% (EW) = 7744m ²	



初期地盤	图物	性		構造WGのシミュレーション解析に 使用した初期地盤物性			
標高 TMSL (m)	層 厚 (m)	地質	初期 S 波 速度 Vs (m/s)	初期 P 波 速度 Vp (m/s)	単位体積重量 t (kN/m ³)	ポアソン比	初期せん断弾性係数 Go (kN/m ²)
5.0 _							
1.2	3.8		107	212			21,700
-2.7	3.9	+m	154	305			45,000
-6.2	3.5	臣	182	361			62,800
-9.7	3.5		201	399	18.6	0.33	76,600
-12.9	3.2		217	430			89,300
-16.1	3.2		230	456			100,000
-21.2	5.1		246	488			115,000
-25.1	3.9						
-32.5	7.4		540	1540			503,000
-40.0	7.5	西					
-62.0	22		540	1540			503,000
-77.0	15	山	590	1680	16.9	0.43	600,000
-103.0	26		620	1760			662,000
-128.0	25	層	650	1850]		728,000
-192.0	64]	670	1910]		774,000
-284.0	92		690	1960			820,000
		解放 基盤	730	1900	16.9	0.43	918,000

埋戻土:予備転圧試験データ 西山層:原子炉建屋直下のボーリング調査データ



ひずみ依存特性(1号機地盤)

構造WGのシミュレーション解析に 使用したひずみ依存特性



埋戻土

西山層





水平方向の地震動の推定に用いる地震応答解析モデル







13

原子炉建屋基礎版上での観測記録と推定された解放基盤表面での加速度の比較 <NS方向>

	1 号機	2 号機	3 号機	4 号機	5 号機	6 号機	7 号機
原子炉建屋基礎版上での 観測記録(Gal)	311	304	308	310	277	271	267
推定された解放基盤 表面での加速度(Gal)	842	812	994	974	515	580	667

< EW方向 >

	1 号機	2 号機	3 号機	4 号機	5 号機	6 号機	7 号機
原子炉建屋基礎版上での 観測記録(Gal)	680	606	384	492	442	322	356
推定された解放基盤 表面での加速度(Gal)	1699	1011	1113	1478	766	539	613



解放基盤表面の推定波 加速度時刻歴波形(NS成分)







解放基盤表面の推定波 加速度時刻歴波形(EW成分)





東京電力-

解放基盤表面の推定波 速度時刻歴波形(NS成分)







解放基盤表面の推定波 速度時刻歴波形(EW成分)





推定波の応答スペクトル(NS方向)

号機側





推定波の応答スペクトル(EW方向)





20

原子炉建屋基礎版上の記録による地震動の推定



建屋基礎記録による基盤波の想定の概念



建屋解析モデル諸元(1号機 鉛直方向) 構造WGと同様 質点番号 T.M.S.L.(m)6.95 6.9 6.9 質点重量(kN) 3.406 3.394 1.697 部材番号 13 11 12 14 Ø 12 13 せん断断面積(m²) 0.207 0.124 0.085 36.0 ≹ 1 断面 2 次モ-メント(m⁴) 2.876 2.876 2.876 24.5 ばね番号 軸断面積 (m²) 質点重量 質点重量 (kN) 2 18.0 30,125 Š 3 1 97.80 71,957 12.8 2 213.91 Š 4 239,485 3 1,175.6 5.3 5 330.948 4 1,172.80 -2.7 436.814 6 5 1,370.70 457.760 -9.7 6 1,641.10 7 507.740 -16.1 7 2,030.30 Ĭ 8 656,310 8 2,323.70 -25.1 779,300 ¥ 9 9 2,331.80 -32.5 1,000,190 10 7,744.00 M 10 697.960 -40.0 בעלעב : Ec= $2.90 \times 10^7 (kN/m^2)$ $Gc=1.21 \times 10^{7} (kN/m^{2})$ =0.2 h=5% 鉄 骨: Es= 2.05×10^8 (kN/m²) $G_{s}=7.90 \times 10^{7} (kN/m^{2})$ =0.3 h=2% |11|: トラス端部回転拘束ばね 7.029×10⁷kN・m/rad

鉛直方向の地震動の推定について



地震動の推定に用いる地震応答解析モデル(鉛直方向)





鉛直方向の基盤波の推定フロー





原子炉建屋基礎版上での観測記録と推定された解放基盤表面での加速度の比較

<UD方向>

	1 号機	2 号機	3 号機	4 号機	5 号機	6 号機	7 号機
原子炉建屋基礎版上での 観測記録(Gal)	408	282	311	337	205	488	355
推定された解放基盤 表面での加速度(Gal)	591	545	618	749	262	422	460



解放基盤波 加速度時刻歴波形(UD成分)







解放基盤表面における地震動の推定

解放基盤表面の推定波速度時刻歴波形(UD成分)







推定波の応答スペクトル(UD方向)



原子炉建屋の解放基盤表面における地震動を推定した方法と推定した 地震動について説明した。

建屋への入力動に直接関係する基礎部の応答が,観測記録に一致する ように,地盤系及び建屋系トータルのシステムとして地震動を評価。 (建屋と地盤の相互作用を考慮した原子炉建屋の解析モデルは, 構造W6-2(平成19年10月23日)で審議され,観測記録を説明 できる地震応答解析モデルを使用。)

従来から設計で使用されている一次元波動解析を用いて地盤応答 解析を実施 地般が北線形化している可能性を感まって、ひずひしぐしに広じ

地盤が非線形化している可能性を踏まえて,ひずみレベルに応じ た剛性や減衰を考慮できる等価線形解析を実施 地盤物性は,原子炉建屋直下のボーリング調査結果に基づき, 初期地盤物性とひずみ依存特性を設定

基礎版および地中の観測記録の両者が存在する適切な地震を設定し, 今回の手法の妥当性を検討する計画である。



(2)解放基盤以浅における一次元波動解析の適用性について



解放基盤以浅における一次元波動解析の適用性について

目的

各号機の原子炉建屋基盤上の観測記録に基づいて,解放基盤表面の地震動を推定する場合に用いる一次元波動解析の適用性を確認するため,地震観測記録と解析結果の比較を実施する。



地盤系観測記録のシミュレーション - 対象とした観測地点 -

1号機地盤系の観測記録を用いて,1号機の地盤応答解析を実施





地盤系観測記録のシミュレーション - 対象とした地震 -

No.	発震月日		Mj	震源深さ (km)	発生 場所
1	1993. 02. 07	22: 27	6.6	24.8	海 域
2	2004. 10. 27	10: 40	6.1	11.6	陸域 中越地域
3	2004. 11. 08	11: 15	5.9	0	陸域 中越地域
4	2007. 03. 25	9: 41	6.9	11	海 域





シミュレーション手法







構造WGのシミュレーション解析に 使用したひずみ初期地盤物性

標 高 TMSL (m)	層 厚 (m)	地 質	初期 S 波 速度 Vs (m/s)	初期 P 波 速度 Vp (m/s)	単位体積重量 ^t (kN/m ³)	ポアソン比	初期せん断弾性係数 Go (kN/m ²)
5.0							
1.2	3.8		107	212			21,700
-2.7	3.9	.m	154	305			45,000
-6.2	3.5	理	182	361			62,800
-9.7	3.5	庆	201	399	18.6	0.33	76,600
-12.9	3.2	+	217	430			89,300
-16.1	3.2	-	230	456			100,000
-21.2	5.1		246	488			115,000
-25.1	3.9						
-32.5	7.4		540	1540			503,000
-40.0	7.5	两					
-62.0	22	Ι	540	1540			503,000
-77.0	15	山	590	1680	16.9	0.43	600,000
-103.0	26		620	1760			662,000
-128.0	25	層	650	1850			728,000
-192.0	64		670	1910			774,000
-284.0	92		690	1960			820,000
_		解放 基盤	730	1900	16.9	0.43	918,000

埋 戻土:予備転 圧試験データ 西山層:原子炉建屋直下のボーリング調査データ



ひずみ依存特性(1号機地盤)

構造WGのシミュレーション解析に 使用したひずみ依存特性



埋戻土

西山層

ひずみ依存特性は,次のデータに基づく 埋戻土:予備転圧試験データ 西山層:原子炉建屋直下のボーリング調査データ



シミュレーション結果 - 最大加速度分布(NO.1, NO. 2地震) -

観測値とよく対応



京電力

シミュレーション結果 - 最大加速度分布(NO.3, NO. 4地震) -

観測値とよく対応



シミュレーション結果 - 応答スペクトル(NO.1, NO. 2地震 NS方向) -





シミュレーション結果 - 応答スペクトル(NO.3, NO. 4地震 NS方向) -



● 東京電力-

シミュレーション結果 - 応答スペクトル(NO.1, NO. 2地震 EW方向) -





シミュレーション結果 - 応答スペクトル(NO.3, NO. 4地震 EW方向) -



● 東京電力-

1号機の設計で用いている成層地盤モデルに基づき,地盤系 観測記録のシミュレーション解析を行った。

- 対象とした観測記録は,海域2地震,陸域2地震の計4地震とした。
- 地中最深部で得られた観測記録を入力し,等価線形解析を 行った結果,地中各観測点の最大加速度振幅値を,良く説明 できる結果であった。

応答スペクトルについて比較しても,解析結果は,全体的な 傾向をよくとらえる結果であった。



(3)サービスホールでの解放基盤表面相当における地震動の推定(追加検討)



サービスホールでの解放基盤表面相当における地震動の推定(追加検討)

第9回合同WG(5/22)でのご説明

■サービスホールでの解放基盤表面相当における地震動を推定した際, 地盤系における観測記録(GL-2.4m,50m,100m,250m) を用いて地盤モデルの同定を行った。

追加検討の内容

表層(GL-2.4m)の観測記録は,非線形性の影響が大きいので, この影響を確認するため,これまでの検討結果と,表層の観測記録 を用いないで地盤モデルの同定を行った検討結果を比較する。

検討は,非線形化の影響がNS成分より大きいEW成分について実施



解放基盤表面における地震動の推定方法(サービスホール)



推定方法の概念



解放基盤表面における地震動の推定方法(サービスホール)



地盤モデルの同定結果(NS方向)(サービスホール)

層 深度 小地震時 土質 層厚 Vs 00 n 区分 (t/m^{3}) Vs (m/s) No. GL(m) (m) (m/s)S波速度 (m/s) 0 200 400 600 800 0 1.9 0.53 40 1 2.4 1.57 20 2.6 -2.4 本震時 2 2 1.57 120 2.4 1.07 1.9 -4.4 120 ----小地震時 1.5 3 2 1.57 150 0.66 1.7 -6.4 50 新期 150 4 2 1.5 1.04 1.3 1.57 93 -8.4 砂層 5 2 1.57 45 0.50 0.65 0.50 -10.4 100 6 2 230 1.57 120 -12.4 E 0.87 1.1 1.3 7 3.1 1.57 190 -15.5 度 8 7 1.57 200 -22.5 贌 1.5 1.10 2.0 280 150 9 220 7.5 1.57 -30 番神 10 280 330 15 1.57 -45 砂層 1.0 0.21 4.1 11a 5 1.65 -50 200 350 390 11b 21 1.65 -71 安田層 12 490 12 1.65 420 -83 250 13 17 1.64 460 -100 550 10 1.1 1.17 14 70 1.64 550 -170 西山層 15 35 1.67 590 600 -205 16 45 1.74 640 650 -250

- 地震計の設置位置

・仮定したQ値モデル:Q(f)=Qofⁿ+

・小地震時Vs=小地震の伝達関数の逆解析から得られたS波速度



地盤モデルの同定結果(EW方向)(サ-ビ スホ-ル)

土質	層	深度	層厚		Vs	Qo	n		小地震時					
区分	No.	GL(m)	(m)	(t/m^3)	(m/s)				Vs (m/s)		S	波速度 (m/s)		
		0								0	200	400	600	800
	1	-2.4	2.4	1.57	33	1.6	0.77	2.1	40		┶╸╵╴╴╵	1 1	· _ ·	
	2	-4.4	2	1.57	110	5.4	0.83	4.4	120		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	·,	一本震時 小地震時	
	3	-6.4	2	1.57	150	3.9	0.90	3.2		50 -	L	<u>.</u>	ין אאניירי	
新期	4	-8.4	2	1.57	120	2.9	0.95	0.86	150					
砂層	5	-10.4	2	1.57	31	0.51	1.11	0.52				L L	-1	
	6	-12.4	2	1.57	77	7 1	1.04	2.7	230	_{ਵਿ} 100 -			-i	
	7	-15.5	3.1	1.57	71	/.1	1.04	2.7						
	8	-22.5	7	1.57	150	1.4	1.00	1.2	280	联 1=0 -				
	9	-30	7.5	1.57	280	1.4	1.09	1.5	280					
香 仰 心扇	10	-45	15	1.57	280				330				7	
心眉	11a	-50	5	1.65	250	1.0	0.21	4.1	200	200				
	11b	-71	21	1.65	550				390					
安田層	12	-83	12	1.65	420				490					
	13	-100	17	1.64	460				550	₂₅₀ L			P.	
	14	-170	70	1.64	550	1.1	1.17	10	330					
凹凹溜	15	-205	35	1.67	590	1			600					
	16	-250	45	1.74	640				650	1				

- 地震計の設置位置

・仮定したQ値モデル∶Q(f)=Qofⁿ+

・小地震時Vs=小地震の伝達関数の逆解析から得られたS波速度



Q値の同定結果(サービスホール)



伝達関数の観測値と計算値の比較(サービスホール)





2 5

1 1 1 1 1 1 1

振動数 (Hz)

振動数 (Hz)

2 5

振動数 (Hz)

1

GL-2.4m観測波形のシミュレーション結果



GL-50m観測波形のシミュレーション結果



GL-100m観測波形のシミュレーション結果



最大加速度のシミュレーション結果

観測値と計算値が概ね一致



解放基盤表面における地震動の推定(サービスホール)







地盤モデルの同定結果(EW方向)【追加検討】

土質	層	深度	層厚		Vs	Qo	n	
区分	No.	GL (m)	(m)	(t/m^3)	(m/s)			
		0						
	1	-2.4	2.4	1.57	33	3.0	1.13	4.5
	2	-4.4	2	1.57	100	2.3	0.79	5.2
╈Ҁ╈┓	3	-6.4	2	1.57	55	1.6	1.01	4.6
新 期 砂園	4	-8.4	2	1.57	35	0.5	0.95	0.51
	5	-10.4	2	1.57	64	1.2	1.04	1.1
	6	-12.4	2	1.57	73	68	1 17	27
	7	-15.5	3.1	1.57	91	0.8	1.17	2.7
	8	-22.5	7	1.57	210	68	0.98	4.1
ᆓᆇ	9	-30	7.5	1.57	260	0.8		4.1
留仲 砂圙	10	-45	15	1.57	300			
	11a	-50	5	1.65	350	1.0	0.47	10
	11b	-71	21	1.65	550			
安田層	12	-83	12	1.65	480			
	13	-100	17	1.64	480			Ī
西山區	14	-170	70	1.64	550	1.1	1.15	10
西山層 -	15	-205	35	1.67	590			
	16	-250	45	1.74	650			

- 地震計の設置位置

S波モデルの比較



追加検討と大局的には類似

・仮定したQ値モデル∶Q(f)=Qofⁿ+

・小地震時Vs=小地震の伝達関数の逆解析から得られたS波速度



Q値の比較



伝達関数の観測値と計算値の比較

下段のGL-50m/GL-100m、GL-50m/GL-250m及びGL-100m/GL-250mに ついては,これまでの検討結果と,追加検討の結果はほぼ同等



GL-2.4m観測波形のシミュレーション結果



GL-50m観測波形のシミュレーション結果



GL-100m観測波形のシミュレーション結果



63

最大加速度のシミュレーション結果







GL-250m位置を解放基盤表面とした解析結果の比較

これまでの検討



これまでの検討(第9回合同WGでご説明した内容)に加えて, 非線形性の影響が大きい表層(GL-2.4m)の観測記録を除いて 地盤モデルの同定を行った結果を説明した。 表層の観測記録を除いて地盤モデルの同定をした結果を用いて, 解放基盤表面相当(GL-250m)を推定した地震動は,これまで の検討で説明した地震動とほぼ一致した。

