# 5.1.4 海洋プレート内地震の地震動評価



断層モデル<海洋プレート内地震>

### <応答スペクトル・断層モデルによる評価>

#### 検討用地震

### 1649年安芸・伊予の地震

不確かさの考慮

LCHCER

地震発生位置の不確かさを考慮して敷地真下での発生を想定し,さらに地震規 模として既往最大の規模であるM7.0(1854年伊予西部)を採用 加えて断層モデルでは,破壊伝播方向の不確かさを考慮して破壊開始点を3箇 所に設定



これらを予め基本モデルに織り込む

断層パラメータ<海洋プレート内地震>

断層パラメータ	記号	設定値	根拠
断層位置	-	東経∶132°22 15 北緯∶33°33 6	
走向		N180E	2001芸予
傾斜角		55 °	2001芸予
断層長さ	L	31.5 km	
断層幅	W	15.0 km	
断層面積	S	462.0 km <sup>2</sup>	2001芸予をスケーリン グ( M <sub>0</sub> <sup>2/3</sup> )
断層上端深さ	Н	41.0km	微小地震観測
破壊伝播形式	-	同心円状	
応力降下量		9.78MPa	円形クラック
地震モーメント	M <sub>0</sub>	3.98 × 10 <sup>19</sup> № m	=10 <sup>1.5Mw+9.1</sup>
モーメントマグニチュート	$M_{W}$	7.0	=M <sub>J</sub>
気象庁マグニチュート	MJ	7.0	敷地周辺の最大値
剛性率	μ	5.28 × 10 <sup>10</sup> N/m <sup>2</sup>	$= {}^{2}=3.3 \times 4.0^{2} \times 10^{9}$
平均すべり量	D	163 cm	=M <sub>0</sub> /(μS)
S波速度		4.0 km/s	
破壊伝播速度	V <sub>R</sub>	2.88 km/s	Geller(1976)
短周期レベル	Α'	7.96 × 10 <sup>19</sup> N·m/s <sup>2</sup>	4 (S/ ) <sup>1/2</sup> · · <sup>2</sup>

断層パラメータ		記号	設定値	根拠
>	地震モーメント	$M_{0a}$	7.96 × 10 <sup>18</sup> N∙ m	= µ D <sub>a</sub> S <sub>a</sub>
± ア ス	面積	Sa	46.2 km <sup>2</sup>	=0.1S(2001芸予)
ペリテ	平均すべり量	D <sub>a</sub>	326 cm	=2.0D
1	応力降下量	а	97.8 MPa	= /0.1
第	地震モーメント	M <sub>0a1</sub>	6.48 × 10 <sup>18</sup> N∙ m	S <sup>1.5</sup> 比で配分
1 ア ス	面積	S <sub>a1</sub>	33.6 km <sup>2</sup>	=S <sub>a</sub> × 16%/22%
ペリテ	平均すべり量	D <sub>a1</sub>	365 cm	$D_{a1}=M_{0a1}/(\mu S_{a1})$
7	実効応力	a1	97.8 MPa	a1 <sup>=</sup> a
第	地震モーメント	M <sub>0a2</sub>	1.49 × 10 <sup>18</sup> N∙ m	S <sup>1.5</sup> 比で配分
2 ア ス	面積	S <sub>a2</sub>	12.6 km <sup>2</sup>	=S <sub>a</sub> × 6%/22%
ペリテ	平均すべり量	D <sub>a2</sub>	224 cm	$D_{a2}=M_{0a1}/(\mu S_{a2})$
7	実効応力	a2	97.8 MPa	a2 <sup>=</sup> a
	地震モーメント	M <sub>0b</sub>	3.18 × 10 <sup>19</sup> N∙ m	$M_{0b}=M_0-M_{0a}$
背 _	面積	S <sub>b</sub>	415.8 km <sup>2</sup>	S <sub>b</sub> =S-S <sub>a</sub>
領 域	平均すべり量	D <sub>b</sub>	145 cm	$D_b = M_{0b} / (\mu S_b)$
	実効応力	b	11.0 MPa	$= D_b / S_b^{0.5} \cdot S_{a1}^{0.5} / D_{a1} \cdot a_1$



# 海洋プレート内地震の要素地震



207

# 応答スペクトルに基づく地震動評価結果



# ▶ 【海洋プレート内地震】想定敷地下方のスラブ内地震



海洋プレート内の地震については観測記録に基づく応答スペクトル比で補正



# 断層モデルを用いた地震動評価結果

# ▶ 【海洋プレート内地震】想定敷地下方のスラブ内地震



### 水平方向







### ▶ 【海洋プレート内地震】想定敷地下方のスラブ内地震

経験的手法と理論的手法を組み合わせたハイブリット合成法により経験的グリーン関数法 による結果の妥当性確認を実施



NS方向



UD方向



# 5.1.5 プレート間地震の地震動評価



断層モデル<プレート間地震>

### <応答スペクトル・断層モデルによる評価>

検討用地震

想定南海地震(中央防災会議)



中央防災会議(2003)の想定南海地震モデル(M8.6)は過去最大規模の宝永地震 (M8.6)や安政南海地震の各地の震度分布を再現できるモデルであることから同 モデルを採用することで震源規模および震源要素の不確かさを考慮することとする。

断層モデルを用いた地震動評価において破壊開始点はアスペリティの破壊が敷地 に向かう方向となるように設定。



断層パラメータ<プレート間地震>

	断層パラメータ	記号	設定値
断層	<b>霄面積</b>	S	約37,000 km <sup>2</sup>
破壞	<b></b> 唐伝播形式	-	同心円状
応力	コパラメータ		3.0MPa
地震	夏モーメント	M <sub>o</sub>	8.76 × 10²¹ № m
£->	ジントマク ニチュート	M <sub>w</sub>	8.6
気象	え庁マグニチュード	MJ	8.6
剛性	主率	μ	4.1 × 10 <sup>10</sup> N/m <sup>2</sup>
平均	りすべり量	D	5.8 m
S波	速度	3.82 km/s	
破壞	<b></b> 离伝播速度	V <sub>R</sub>	2.7 km/s
全	地震モーメント	M <sub>0a</sub>	4.15 × 10²¹ № m
ア   ス	面積	Sa	8,884 km <sup>2</sup>
<u> </u> ]	平均すべり量	D <sub>a</sub>	11.4 m
アイ	応力パラメータ	а	24.6 MPa
ア	地震モーメント	M <sub>0a1</sub>	4.32 × 10²⁰ N• m
スペー	面積	S <sub>a1</sub>	1,222 km <sup>2</sup>
リティ	平均すべり量	D <sub>a1</sub>	8.6m
1	応力パラメータ	a1	24.6 MPa

断層パラメータ			記号	設定値	
		地震モーメント	М <sub>0а2-1</sub>	1.46 × 10²¹ № m	
	2 1	面積	S <sub>a2-1</sub>	2,758 km <sup>2</sup>	
ア	2 - 1	平均すべり量	D <sub>a2-1</sub>	12.9 m	
スペリ		応力パラメータ	a2-1	24.6 MPa	
ッティ		地震モーメント	M <sub>0a2-2</sub>	4.34 × 10 <sup>20</sup> № m	
2	<b>1</b> 1	面積	S <sub>a2-2</sub>	1,226 km <sup>2</sup>	
	2-2	平均すべり量	D <sub>a2-2</sub>	8.6 m	
		応力パラメータ	a2-2	24.6 MPa	
ア	地震Ŧ	ミーメント	$M_{0a3}$	1.63 × 10 <sup>21</sup> № m	
スペリ	面積		S <sub>a3</sub>	2,963 km <sup>2</sup>	
シティ	平均す	すべり量	D <sub>a3</sub>	13.4 m	
3	応力ノ	<ul> <li>地震モーメント</li> <li>面積</li> <li>平均すべり量</li> <li>応力パラメータ</li> <li>地震モーメント</li> <li>面積</li> <li>平均すべり量</li> <li>応力パラメータ</li> <li>モーメント</li> </ul>	応力パラメータ		24.6 MPa
ア	地震も	ミーメント	$M_{0a4}$	1.93 × 10²⁰ № m	
スペリ	面積		S <sub>a4</sub>	715 km <sup>2</sup>	
シティ	平均す	すべり量	D <sub>a4</sub>	6.6 m	
4	応力ノ	パラメータ	a4	24.6 MPa	
丠	地震も	ミーメント	M <sub>0b</sub>	4.60 × 10 <sup>21</sup> № m	
<b> </b> 景	面積		S <sub>b</sub>	28,100 km <sup>2</sup>	
領城	平均す	すべり量	D <sub>b</sub>	4.0 m	
以	応力ノ	パラメータ	b	2.4 MPa	



プレート間地震の要素地震



# 応答スペクトルに基づく地震動評価結果

5.地震動評価 5.1 敷地ごとに震源を特定 して策定する地震動

# ▶ 【プレート間地震】想定南海地震



想定南海地震については適用範囲外のため参考として示す。



# 断層モデルを用いた地震動評価結果

5.地震動評価 5.1 敷地ごとに震源を特定 して策定する地震動

# ▶ 【プレート間地震】想定南海地震





*ハイブリット合成法による確認* 

5.地震動評価 5.1 敷地ごとに震源を特定 して策定する地震動

▶ 【プレート間地震】南海地震

経験的手法と理論的手法を組み合わせたハイブリット合成法により経験的グリーン関数法 による結果の妥当性確認を実施





# 統計的グリーン関数法による評価 < 想定南海地震 >

短周期側に統計的グリーン関数法の結果,長周期側に理論的手法の結果を採用したハイブリッド 合成法による地震動評価を行い,経験的グリーン関数法による結果(ハイブリッド)と比較する。 震源モデルと地盤構造モデルを以下に示す。



統計的グリーン関数法と理論的手法によるハイブリッド合成の結果を示す。



# 地震動評価結果<ハイブリッド合成法:経験的手法+理論的手法>

5.地震動評価 5.1 敷地ごとに震源を特定 して策定する地震動

### 経験的グリーン関数法と理論的手法によるハイブリッド合成の結果を示す。



# 経験的手法と統計的手法による結果の比較

短周期側に統計的グリーン関数法を用いたハイブリッド合成法の結果と,短周期側に経験的グリーン関数法を用いたハイブリッド合成法の結果を比較したところ,

周期0.2秒程度以下ではほぼ同レベルの地震動であり, 周期0.2秒程度以上では,要素地震の周期特性に起因して,経験的が上回る周期帯もあれば, 統計的が上回る周期帯もある

以上のことから総合的に判断すれば,経験的グリーン関数法の結果と統計的グリーン関数法の結果 は,ほぼ同程度と評価される。



# 5.1.6 要素地震に関する検討



# 敷地における観測記録

LENCER

5.地震動評価 5.1 敷地ごとに震源を特定 して策定する地震動



223

# 敷地における観測記録

5. 地震動評価 5.1 敷地ごとに震源を特定 して策定する地震動

【主な観測記録】

考えられる

大きな内陸地殻内地震の記録はない



1985年5月13日 6.0 1988年7月29日 5.1 1991年1月4日 5.3 1993年8月14日 5.3 主な観測記録のほとんどが海洋プレート内の地震と 7 伊予灘 1993年8月31日 5.1 8 2001年芸予地震 2001年3月24日 6.7 安芸灘 2001年3月26日 9 5.2 豊後水道 2001年4月25日 5.7 10

震央

距離

(km)

47

66

61

28

6

27

19

80

78

77

深さ

(km)

70

116

39

53

58

47

62

46

46

39

М

6.0

6.6

発生日時

敷地における観測記録





メカニズムおよびフーリエスペクトル



候補とした地震のスペクトルを比較して 検証を行う



どちらの地震も正断層タイプの地震と考えられる。



2001年の地震は公的機関で定められた地震モーメントがあるが,1991年の地震にはない。 また,2001年の地震は,長周期信頼限界が周期5秒まで確保できるが,1991年の地震は確保できない。

要素地震の検討 時刻歷波形





### 要素地震の検討 統計的グリーン関数との比較





### 要素地震の検討 統計的グリーン関数との比較

5.地震動評価 5.1 敷地ごとに震源を特定 して策定する地震動

観測記録と同一諸元をもつ統計的グリーン関数の作成

統計的グリーン関数は,下式に基づく点震源の理論スペクトルとBoore(1983)の時刻歴包絡関数により,敷地の解放基盤表面(せん断波速度2600m/s,密度3.0g/cm<sup>3</sup>)で作成する。

$$A(f) = \frac{F}{4\pi\rho\beta^3} \times \frac{M_0(2\pi f)^2}{1 + (f/f_c)^2} \times \frac{1}{r} \times 2 \times \frac{1}{\sqrt{1 + (f/f_{\text{max}})^m}} \times e^{-\frac{\pi fr}{Q(f)\beta}} \times \sqrt{\frac{\rho\beta}{\rho_s\beta_s}}$$
$$2\pi f_c = 2\beta \sqrt{\frac{\pi\lambda\sigma}{M_0}}$$

#### 2001年の地震の諸元

F:S波の放射特性係数=0.445 :震源における地盤密度=3.265g/cm<sup>3</sup> :震源におけるS波速度=3.5km/s M<sub>0</sub>:地震モーメント=3.61e+16Nm(F-netより) fc:臨界振動数 r:震源距離=40km :円形断層の半径=0.885km :応力降下量=22.7MPa fmax:高周波遮断振動数=6Hz m:高周波遮断後の勾配=4 Q(f):Q値=150f<sup>0.75</sup> 中村・植竹(2002) s:観測点における地盤密度=3.0g/cm<sup>3</sup> s:観測点におけるS波速度=2.6km/s 1991年の地震の諸元 F:S波の放射特性係数=0.445 :震源における地盤密度=3.265g/cm<sup>3</sup> :震源におけるS波速度=3.5km/s M<sub>0</sub>:地震モーメント=8.50e+16Nm (Mw=MjとしてKanamori(1977)より算出) fc:臨界振動数 r:震源距離=58km :円形断層の半径=0.790km :応力降下量=75.8MPa fmax:高周波遮断振動数=6Hz m:高周波遮断後の勾配=4 Q(f):Q値=150f<sup>0.75</sup> 中村・植竹(2002) s:観測点における地盤密度=3.0g/cm<sup>3</sup>

s:観測点におけるS波速度=2.6km/s

観測記録を媒質補正したフーリエスペクトルと(2001年の地震については距離補正も実施),統計的 グリーン関数のフーリエスペクトルを比較する。観測記録には下記に示すフィルタ処理を施した。



観測記録に適用したフィルタ

		F1	F2	F3	F4
	2001年の地震	0.2Hz (5.0s)	0.25Hz (4.0s)	30Hz (0.033s)	40Hz (0.025s)
_	1991年の地震	0.5Hz (2.0s)	0.7Hz (1.429s)	30Hz (0.033s)	40Hz (0.025s)

2001年の地震

リーン関数は整合的。



1991年の地震





#### 統計的グリーン関数との比較(時刻歴波形,応答スペクトル)

#### 5.地震動評価 5.1 敷地ごとに震源を特定 して策定する地震動







# 2つの要素地震を用いて経験的グリーン関数法で敷地における地震動評価を行い,算出される地震動の特徴を検証する。検討ケースは,断層長さ42km・傾斜角30度とする。



# 地震動の試算・要素地震の違いによる影響

### 試算ケース(断層長さ42km・傾斜角30度)のパラメータ

断層パラメータ	記号	設定値	根拠		断層パラメータ		設定値	根拠
断層位置	-	東経:132°4 42 北緯:33°26 57			地震モーメント	M <sub>0a</sub>	2.92 × 10 <sup>19</sup> N• m	$M_{0a} = \mu D_a S_a$
				全  ア ス	面積	Sa	240.2 km <sup>2</sup>	$S_a=S \times 22\%$
正问		N57E		ペリテ	平均すべり量	D <sub>a</sub>	304 cm	D <sub>a</sub> =2.0 × D
		30 °		1			14.8 MPa	- /0.22
断層長さ	L	42.0 km			単一和してい	а	14.0 MFd	a = 70.22
断層幅	W	26.0 km		第	地震モーメント	M <sub>0a1</sub>	2.37 × 10 <sup>19</sup> № m	S <sup>1.5</sup> 比で配分
断層面積	S	1092.0 km <sup>2</sup>		1 アマ	面積	S <sub>a1</sub>	174.7 km <sup>2</sup>	S <sub>a1</sub> =S × 16%
断層上端深さ	н	2.0km		ペリテ	平均すべり量	D <sub>a1</sub>	340 cm	$D_{a1}=M_{0a1}/(\mu S_{a1})$
破壊伝播形式	-	同心円状		1 T	実効応力	a1	14.8 MPa	a1 <sup>=</sup> a
応力降下量		3.3MPa	楕円クラック		地震モーメント	M <sub>0a2</sub>	5.45 × 10 <sup>18</sup> № m	S <sup>1.5</sup> 比で配分
地震モーメント	M <sub>0</sub>	6.63 × 10 <sup>19</sup> N• m	入倉·三宅(2001)	弗   2   ア	 	S <sub>22</sub>	65.5 km²	S <sub>a2</sub> =S × 6%
モーメントマグ ニチュート	M <sub>w</sub>	7.1	Kanamori(1977)	ス		α2 Γ	202	
気象庁マグニチュード	MJ	7.6	武村(1998)	リティ	平均9 ヘリ量	D <sub>a2</sub>	208 cm	$D_{a2}=M_{0a2}/(\mu S_{a2})$
   剛性率	μ	4.0 × 10 <sup>10</sup> N/m <sup>2</sup>			実効応力	a2	14.8 MPa	a2 <b>=</b> a
 平均すべり量	D	152 cm	D=M <sub>0</sub> /(µS)		地震モーメント	M <sub>ob</sub>	3.71 × 10 <sup>19</sup> № m	$M_{0b} = M_0 - M_{0a}$
S波速度		3.5 km/s		背景	面積	S <sub>b</sub>	851.8 km <sup>2</sup>	S <sub>b</sub> =S-S <sub>a</sub>
 破壊伝播速度	V <sub>R</sub>	2.5 km/s	Geller(1976)	 ( 域	平均すべり量	D <sub>b</sub>	109 cm	$D_{b} = M_{0b} / (\mu S_{b})$
短周期レベル	A'	2.13 × 10 <sup>19</sup> N· m/s <sup>2</sup>	4 (S/ ) <sup>1/2</sup> · · <sup>2</sup>		実効応力	b	3.0 MPa	<sub>b</sub> =0.2 × <sub>a</sub>

### 地震動の試算・要素地震の違いによる影響

5. 地震動評価 5. 1 敷地ごとに震源を特定 して策定する地震動

要素地震がかわっても,短周期側の地震動は大きくは変わらない結果となった。細かく評価すると,NS 成分の周期0.05~0.1秒など,部分的には2001年の地震の方が地震動が大きいところがある。(主要な 機器の固有周期は0.05~0.1秒付近にあり影響が大きい) 両者の結果を対比して最も顕著なのは長周期側であり,1991年の地震を採用した場合には周期約0.5 秒以上で急激に落ち込む結果となった。

:1991年伊予灘の地震, :2001年安芸灘の地震



EW

UD

# 2001年の地震の検討(その1) EW/NSLLO検討

5.地震動評価 5.1 敷地ごとに震源を特定 して策定する地震動

2001年の地震は,周期0.2秒以上でNS成分が小さい特徴があるが,その要因分析を行う。





# 2001年の地震の検討(その2) ラティエーション

水平方向の加速度オービット

PHETOD



周期0.5秒付近の成分で東西方向の卓越が見られる。 これは、ラディエーションから推定される卓越方向とは異なる。 したがって,EWの卓越は震源特性ではないと思われる。

また、短周期領域には特異な方位性はみられない。

S波のラディエーション係数と、敷地への直達波の入 射角(51.4。:水平成層構造を仮定して算出)から, 敷地においてS波が卓越する方向を算定すると N236°Eとなる。

サイトの方向

S波の変位オービット

### 変位



加速度(再揭)

P波の速度オービット

敷地強震計ではP波初動を記録できていないため(遅延時間の設定が10秒),Hi-net伊方の地中の速度波形を用いてP波のオービットの検討を行う。 伊方発電所観測記録(加速度)



P波の速度オービット

P波初動の振動方向は,震源 と敷地の方向にほぼ一致する。





Е

レイトレーシング

P波初動の振動方向は,震 源と敷地との方向とほぼ-致している。

これより,3次元的な伝播 (プレート形状に起因する 地震波の回り込み)の影響 は大きくは受けていないと 考えられる。

また,震源と敷地との方向 は,プレート上面等深線と ほぼ並行している。

そこで,地盤を水平成層とみ なして,震源とサイトを通る鉛 直断面に対する2次元のレイ トレーシングを行なった。





レイトレーシング

LCNCER

理論計算に用いた地盤構造モデルから水平成層構造を仮定して,直達波における震源から敷地への 入射角をSnellの法則に基づいて算定した。



241

要素地震の伝播特性を詳しく見てみるため,放射特性の検討として,オービットの検討を行った。



その結果,P波初動の振動方向が震源と敷地との方向とほぼ一致していること から,3次元的な伝播の影響は大きくは受けていない(プレート形状に起因する 地震波の回り込みはない)と考えられる。

さらに,地盤を水平成層とみなして,震源とサイトを通る鉛直断面に対する2次 元のレイトレーシングを行ない入射角の推定を行った結果も示した。



敷地南方約2kmにある, KiK-net伊方観測点の地中記録と比較する



# 2001年の地震の検討(その3) 芸予地震(本震·余震)のKiK-net伊方観測記録の分析

#### 5 . 地震動評価 5 . 1 敷地ごとに震源を特定 して策定する地震動



KiK-net伊方観測記録(芸予地震の本震・余震 10記録)



# 2001年の地震の検討(その3) KiK-net伊方で観測した他の領域の地震

#### 5.地震動評価 5.1 敷地ごとに震源を特定 して策定する地震動



246

要素地震に関する検討(まとめ)

#### 観測記録の調査

敷地における観測記録を分析したところ,海洋プレート内の地震が多く,中央構造線断層帯付近で発生した内陸地殻内地震の記録はない。また,想定する内陸地震のメカニズム(横ずれ)と合致する記録も得られていない。

しかし,発生位置やメカニズムは異なるものの適切な規模の地震記録が得られている。

#### 要素地震の評価と統計的グリーン関数法

経験的グリーン関数法の要素地震としては、2001年の地震と1991年の地震が考えられるが、この2つの観測記録を統計的グリーン関数と比較したところ、

- ·2001年の地震はNS成分の周期0.2秒以上を除けば、観測記録と統計的グリーン関数は整合的
- ・1991年の地震は、統計的グリーン関数と比較すると、NS・EWともに周期0.5秒以上のパワーに乏しい
- ·2001年の地震のNS成分は,主要機器の固有周期がある周期0.1秒付近にパワーを有する(この周期帯で統計的グリーン関数より も大きい)

という特徴を有する。1991年の地震は周期0.5秒以上の成分に乏しいこと,2001年の地震のNS成分は主要機器の固有周期がある周期 0.1秒付近のパワーを有することから,要素地震としては,2001年の地震がより適切であると評価される。

しかしながら,2001年の地震は,NS成分の周期0.1秒付近にピークがあり,かつ長周期側のパワーが少ない特徴を有すること,この地 震のメカニズムは正断層タイプであり,検討用地震として想定する内陸地殻内地震の横ずれとは断層タイプが異なることから,経験的 グリーン関数法の要素地震としては適切とは言えない。

このため,地震動評価としては,統計的グリーン関数法を用いることが望ましいと考えられる。

#### 経験的グリーン関数法

しかしながら,敷地での観測記録があり,サイト特性等を既知として評価できる経験的グリーン関数法は有用であると考えられる。

そこで、経験的グリーン関数法でも地震動評価を行うこととする。

ただし,2001年の地震の短周期領域にラディエーションの卓越はみられないため,ラディエーションの補正はしない。

また,2001年の地震はNS成分の長周期側が小さい特徴がある。(この要因分析を行ったところ,震源特性やサイト特性ではなく,伝播 特性に起因するのではないかと考えられる。)そこで,ハイブリッド合成を行い,長周期側には理論地震動を採用することとする。(理論 計算の結果から接続周期は0.8秒とした)

5.地震動評価 5.2 震源を特定せず 策定する地震動

# 5.2 震源を特定せず策定する地震動



5.地震動評価 5.2 震源を特定せず 策定する地震動





# 地震地体構造区分から想定される最大規模

5.地震動評価 5.2 震源を特定せず 策定する地震動

地震調査研究推進本部による全国地震動予測地図(2009)では,敷地が属する地体構造区分に想定 される最大の地震規模はM7.0とされている。 このM7.0は1789年阿波の地震に基づいている。



全国地震動予測地図(2009)



# 地震地体構造区分から想定される最大規模



活断層との関連が不明な地震

A: 地殻内地震 B: プレート間地震 C: 海洋プレート内地震 都司嘉亘,1993,歴史地震 宇佐美龍夫,2003,最新版日本被害地震総覧 地震調査研究推進本部地震調査委員会,1999,日本の地震活動追補版 地震調査研究推進本部地震調査委員会,2004,日向灘の地震活動の長期評価 気象庁 地震・火山月報(カタログ編),2007年7月

251

# 1789年阿波の地震

5.地震動評価 5.2 震源を特定せず 策定する地震動

### 1789年阿波の地震



区分	出版 年	東経	北緯	М	記事
初版	1975	134.5	32.9	7.4	阿波富岡町で文珠院の本堂の壁はなはだしく損じ、秋 葉山拝殿の壁も損ず。同町の町屋土蔵にも損害があ り、かつ山崩れもあった。土佐室津で石垣等崩れ、地 割れあり。備前邑久郡で池堤損じ、広島・鳥取で有感。
新編	1987	134.3	33.7	7.0 ± 0.1	阿波富岡町で文珠院の本堂の壁はなはだしく損じ、秋 葉山拝殿の壁も損ず。同町の町屋土蔵にも損害があ り、かつ山崩れもあった。徳島県南部の沿岸地方にも 家・土蔵など痛み、山崩れあり。土佐室津で石垣等崩 れ、地割れあり。備前邑久郡で池堤損じ、広島・鳥取 で有感。1955年の地震に似るか。震央が紀伊水道に あるとの旧版の見解もすてきれない。
増補 改訂 版	1996	134.3	33.7	7.0 ± 0.1	阿波富岡町で文珠院の本堂の壁はなはだしく損じ、秋 葉山拝殿の壁も損ず。同町の町屋土蔵にも損害があ り、かつ山崩れもあった。徳島県南部の沿岸地方にも 家・土蔵など痛み、山崩れあり。土佐室津で石垣等崩 れ、地割れあり。備前邑久郡・讃岐で池堤損じ、広島・ 鳥取・岡山・山口で有感。1955年の地震に似るか。し かし、震央が紀伊水道にある中規模地震という考えも ありうるだろう。
最新 版	2003	134.3	33.7	7.0 ± 0.1	被害は表211-1のとおり。比較的軽い被害が広範囲に あったようである。京都・鯖江・出雲・広島・鳥取・岡 山・山口で有感。1955年の地震に似るか。しかし、震 央が紀伊水道にある中規模地震という考えもありうる だろう。

日本被害地震総覧における記載の変遷

震源の精度が高いとは言えず,海洋プレートの地震の可能性も残る

Л





5.地震動評価 5.2 震源を特定せず 策定する地震動



### 1955年徳島県南部の地震の震度分布

1923 1/1 0: -- 2007 4/30 23:59

 چ M:4 <=> 9.9 М 0 Ō ŏ DEPTH 0km 0 20km 40km 60km Å 80km 100km 1955年 Mj6.4 N=17 132 FILE:awa\_I4.jma 134 136 || SEIS-P 日本被害地震総覧における記載

区分	出版年	東経	北緯	М	h	記事
初版	1975	134.3 °	33.75 °	6.0	0~ 10km	宮浜村・平谷村・木頭村・上木頭村等の 那賀川・海部川上流域が震央で,死1. 傷8,山(崖)崩れが随所に生じた。その 他道路の亀裂,落石多く,家屋の壁の 亀裂等があった。また,トンネルの埋没, 墓石の転倒等もあった。
新編	1987	134.32 °	33.73 °	6.4	10km	宮浜村・平谷村・木頭村・上木頭村など の那賀川・海部川上流域が震央で,死1 傷8,山(崖)崩れが随所に生じた。その ほか道路の亀裂,落石多く,家屋の壁 の亀裂などがあった。また,トンネルの 埋没,墓石の転倒などもあった。
増補 改訂版	1996	134.32 °	33.73 °	6.4	10km	宮浜村・平谷村・木頭村・上木頭村など の那賀川・海部川上流域が震央で,死1 傷8,山(崖)崩れが随所に生じた。その ほか道路の亀裂,落石多く,家屋の壁 の亀裂などがあった。また,トンネルの 埋没,墓石の転倒などもあった。
最新版	2003	134 ° 19	33 ° 44	6.4	10km	宮浜村・平谷村・木頭村・上木頭村など の那賀川・海部川上流域が震央で,死1 傷8,山(崖)崩れが随所に生じた。その ほか道路の亀裂,落石多く,家屋の壁 の亀裂などがあった。また,トンネルの 埋没,墓石の転倒などもあった。

宇佐美龍夫,1975,資料 日本被害地震総覧 宇佐美龍夫,1987,新編 日本被害地震総覧 宇佐美龍夫,1996,新編 日本被害地震総覧[増補改訂版] 宇佐美龍夫,2003,最新版日本被害地震総覧

1923年以降の徳島県で震度4以上を記録した地震



LENCER

5. 地震動評価 5.2 震源を特定せず 策定する地震動

微小地震の発生状況の比較 気象庁一元化震源 1997.10~2006.12



#### 敷地周辺

1789年阿波の地震



# 1789年阿波の地震

5.地震動評価 5.2 震源を特定せず 策定する地震動

### 1789年阿波の地震

震源の決定精度が低いと考えられ,海洋プレートの地震の可能性も残るものの,仮に,現在の震央位置に想定される場合には,地震発生状況が敷地周辺とは異なることから,敷地に想定されるものではないと考えられる。

### 地震地体構造区分毎に想定される地震規模

敷地周辺で発生したM6.9以上の地震については,多くの地震は海洋プレートの地震であり, 唯一,活断層との関連が不明な1789年阿波の地震については,仮に内陸地殻内地震である としても,地震発生状況(頻度や地震発生層の厚さ)から敷地に想定されるものではないと考 える。

阿波の地震につぐ地震規模は?



# 地震地体構造区分から想定される最大規模



B: プレート間地震 C: 海洋プレート内地震 宇佐美龍夫,2003,最新版日本被害地震総覧 地震調査研究推進本部地震調査委員会,1999,日本の地震活動追補版 地震調査研究推進本部地震調査委員会,2004,日向灘の地震活動の長期評価 気象庁 地震・火山月報(カタログ編),2007年7月

# 地震発生層の厚さから想定される地震規模

5.地震動評価 5.2 震源を特定せず 策定する地震動

震源と活断層とを関連付けることが困難な地震の最大規模は,地震発生層を飽和する震源断層に よる地震と考え,地震発生層の上端から下端まで拡がる断層幅及びそれに等しい断層長さをもつ 震源断層を仮定する。

ここで,地震発生層の厚さは「2.3 地震発生層の厚さ」に記述したとおり13kmとする。

また,敷地周辺は横ずれ断層が卓越する地域であることから,断層の傾斜角は90度と設定する。



# 地震発生層の厚さから想定される地震規模

### 仮に,断層の傾斜角を60度と仮定した場合には





5.地震動評価 5.2 震源を特定せず 策定する地震動





# 震源を特定せず策定する地震動

敷地周辺における震源を事前に特定できない地震の最大規模はM6.8と推定された。

一方,加藤ほか(2004)が提案する「震源を事前に特定できない地震による地震動レベル」は,長野県西部地震に相当する規模の地震(M6.8)を概ね包絡するとされている。

そこで,敷地の地盤物性(Vs=2.6km/s)を考慮し,加藤ほか(2004)が提案した地震基盤に おける地震動レベルを,震源を特定せず策定する地震動として設定する。



# 震源を特定せず策定する地震動の年超過確率

原子力安全基盤機構(2005)は,ハイブリッ ド合成法を用いた断層モデルによるM5.5 ~7.3の地震の震源近傍における地震動 評価から,各地域の特定しにくい地震動に ついて,地震基盤における水平動の年超 過確率を求めている。

そのうち中国・四国地方の一様ハザードス ペクトルと「震源を特定せず策定する地震 動」を比較する。

年超過確率は10<sup>-5</sup>~10<sup>-6</sup>程度である。



水平方向

### 震源を特定せず策定する地震動の年超過確率

敷地から概ね半径100km以内にかかる領域震源の一様ハザードスペクトルを,「震源を特定せず策 定する地震動」と比較する。ハザードスペクトルは日本原子力学会標準(2007)に基づいて算定した。 これより,年超過確率は10<sup>-5</sup>~10<sup>-6</sup>程度である。



# 震源を特定せず策定する地震動(まとめ)

「震源を特定せず策定する地震動」の「震源と活断層を関連付けることが困難な内陸地殻 内地震」の最大規模については、地震発生層から想定される地震規模の検討及び地震調 査委員会(2006)による「震源を予め特定しにくい地震」に関する知見に対する検討より、 最大規模はM6.8と推定される。

よって,震源を特定せず策定する地震動としては,震源近傍の硬質地盤上における強震記録に基づいて検討がなされ,長野県西部地震に相当する規模の地震(M6.8)を概ね包絡する加藤ほか(2004)による応答スペクトル[敷地の地盤物性(Vs=2.6km/s)を考慮し,地震基盤における地震動]を採用した。

また, 一様ハザードスペクトルとの比較から, 策定した「震源を特定せず策定する地震動」の 年超過確率は10<sup>-5</sup>~10<sup>-6</sup>程度である。

なお、「震源を特定せず策定する地震動」の設計用応答スペクトルは、基準地震動Ss-1の応答スペクトルに全ての周期帯で包絡されるため、「震源を特定して策定する地震動」の設計用応答スペクトルで代表させる。

