第3回被害想定部会

資料 1 液状化危険度予測結果 (修正案)

平成 27 年 8 月 25 日

### 第2回被害想定部会(H27.6.30開催)における課題と今後の対応

ータによる地下水位の推 海岸付近では過小評価		内容の区分	対応	今回 提示
/#//- / / / / / / / / / / / / / / / / /	藤村委員	液状化予測	・近似式の平均ではなく、近似式-0.5σを採用している。海岸部で-1m程度で設定している。	
近似について、標高の高 挿しているがこれで良いか	藤村委員	液状化予測	・標高の高い所での液状化対象は、山の中の谷くらいしかない。報告書における近似式の図示表現では検討する。	0
取県西部地震における液 D比較で、上手く表現され らるが、中海側の干拓地は いのではないか	磁劫禾昌	液状化予測	・ボーリングデータをさらに調査し、地盤モデルの修正を行うことを考える。	0
推定断層の断層線は修正 こっている	藤村委員	液状化予測	・液状化予測結果は断層位置修正後の走向66°による予測結果。 <b>断層線の図示が</b> 誤っているので修正する。	0
に際して、地震動の方向 -ベクトル量としての考え	柗見先生	液状化予測	・方向性までは考慮していない	
度ランク付けについては、 による検証があると良い	藤村委員	急傾斜地崩 壊危険度	・ランク付けは前回調査時と同様に設定している。前回調査時には2000年鳥取県西部地震の崩壊地区で検証している。	
波数を考慮した研究の動	遠田委員	急傾斜地崩 壊危険度	・周波数を考慮した評価までは未だなされていない。	
元解析の結果は、今回ど させるのか	香川委員長	急傾斜地崩 壊危険度	・3次元解析の結果と指定地を対比させ、さらなる危険性の存在を周知させるようなシナリ オ検討する。	
元解析は、特に重要な地	香川委員長	急傾斜地崩 壊危険度	・KiK-netの観測点のある所になる。	
の状況は変化している。 内陸地震の斜面崩壊事例 上検討してはどうか	室崎委員· 香川委員長	急傾斜地崩 壊危険度	・状況は確認する。	0
のバックデータを提示して	柗見委員	急傾斜地崩 壊危険度	- 次回部会で提示する。	0
祭には工夫が必要	遠田先生	急傾斜地崩 壊危険度	・表現方法については今後検討する。	
未対応の指定地がある な付けは可能か	香川委員長	急傾斜地崩 壊危険度	・対応付けは可能。	
測は平均値のものであ に、壊れることがあり得る	室崎委員	建物被害予測	・報告書や県民への説明資料では工夫する。	
皮害と液状化による被害 フントはどうか	香川委員長	建物被害予測	・ダブルカウントにならないように予測することとしている。	
建物密度の図があると分	遠田委員	建物被害予測	・今回は建物概要調査のデータによるものなので作成してない。現在課税データを収集整理中で、その結果からメッシュ毎の建物密度の図面を作成する。	0
はメッシュの平均的な量を ンポイントでこの家屋をと こるのか		建物被害予測	・建物ごとの計算ではない。メッシュ毎にその中の構造や年代別の建物数のデータを作成 し計算する。	
L内に1棟という場合も考 公表の際にはどうするの	増田委員	建物被害予測	- 公表時の表現方法については今後検討する。	
ムの結果出力に要する時 度を考えているか	香川委員長	予測システ ム	・30分程度を考えている。	
L内I 公表 なの	こ1棟という場合も考 長の際にはどうするの 結果出力に要する時	こ1棟という場合も考 表の際にはどうするの 増田委員 結果出力に要する時 考えているか 香川委員長	こ1棟という場合も考 表の際にはどうするの 増田委員 建物被害予 測 結果出力に要する時 考えているか 香川委員長 予測システ ム	こ1棟という場合も考 表の際にはどうするの 増田委員 建物被害予 測 ・公表時の表現方法については今後検討する。 選助被害予 測 ・30分程度を考えている。

県民一人一人の意識が重要で、県民の調査が必要。それと並行して、自主防や消防団の組織の活動レベルをみるという、地域の組織と個人の調査のミックスが良い。数量的評価よりもレーダーチャートのような定性的なものを示し、強みや弱みを示した方が、今後の取り組みに生かしてもらえる。被害想定の手法やパラメータに、耐震化率や家具転倒防止でどれだけ被害が減るかというフィードバックができる仕組みも今後考えて行く必要がある。(室崎委員)

「市町村」といってもこの10年で合併している。「鳥取市」で過去と比較しても、以前の地域との時間の経過が分からないといけない。アクションプランの影響でどうなったかも含め、現在の市町村にとらわれないようしないといけない。消防団と自主防災組織はどちらかしかない地域もあるので、片手落ちにならないようにしないといけない。防災とは直接関係はないが、地域の伝統行事を今もやっている所があり、これは地域のコミュニティーのことでもあるので、アンケートに入れてもらいたい。(西田委員)

アンケートをしなくても分かるもの、後期高齢者数とかあらかじめ地域で分かるものと、アンケートによるものを組みわせて評価する必要がある。(宮野委員)

防災意識の高い方がどのように行動するか、活動するかという調査事例はあるので、活動状況から防災意識の高い住民の推測はできる。高齢者要援護者制度が あるといっても、実際は高齢者が高齢者を介護しており、機能するかという問題もある。アンケート作成時の洗い出しには、多方面の先生の意見も入れた方が良い。 コミュニティーを大事にするような活動をしている地域もあって、そのような取り組みも地域の防災力向上につながると思う。(柗見委員)

シナリオの対象は誰か?住民に対して、事前の備えとその活用や2次災害の様相を示すのか、市町村担当者に対して、発災時の対応の参考になるものを示すのか?(香川委員長)

⇒いろいろな例がある。 市町村の防災担当向けが一般に作られているが、住民用の読み物的なものを作ることもある。 今後検討したい(応用地質)。

# 目 次

1.	予測手法	1
2.	予測結果	8
3.	前回調査 (H17年3月) の予測結果	15
4.	鳥取県の液状化履歴	18
5	地震動予測結里 (修正版)	24

### 1 予測手法

土木の分野で広く用いられている道路橋示方書(2002)による液状化判定方法である PL 法 により液状化危険度を求めた。

## (1) 液状化判定対象地層

過去の液状化事例から、砂・礫を主とする盛土・埋立土 (B)、沖積層・砂質土 (As)、沖積層・礫質土 (Ag) の地層が地下水位以深、深度 20m 以浅に現れる各 250m メッシュの地盤モデルを対象とした。

基本的には、この 250m メッシュと 1 対 1 に対応する地盤モデルにより PL 値を計算したが、微地形区分で明らかに液状化対象外と考えられる微地形区分(台地、段丘、丘陵地、山地、その他の地形)の場合、液状化判定対象外地域とした。図 1-1 に液状化判定対象メッシュ分布図を示した。

### (2) 地震時最大せん断強度比(L)

地震時最大せん断強度比は各深さで作用する地震力の強さを表すものである。道路橋示 方書のFL法の定義に従って、等価線形法の地震動応答計算による各深度での最大せん断応 力を有効上載圧で除して算出した。

### (3)動的せん断強度比(R)

地盤の持っている液状化に対する抵抗力(動的せん断強度比)は、定義に従って、N値、細粒分含有率(Fc)、平均粒径(D50)、地下水位などから算出した。ここで、地震動特性による補正係数 Cw については、5つの想定地震を内陸直下型地震ととらえ、Cw=1.0 $\sim$ 2.0(タイプ  $\Pi$  の地震動で繰返し三軸強度比(RL)により変化する)とした。

細粒分含有率及び平均粒径については、前回調査による設定値を採用した。表 1-2 に細粒分含有率及び平均粒径の設定値を示した。

#### (4)地下水位

地下水位については、今回収集したボーリングデータに記載されている孔内水位をもとにして新たに設定した。低地において収集したボーリングデータの孔内水位の分布を図 1-2 に示す。

ただし、ボーリングデータによる孔内水位については、値のばらつきが大きいことから、 統計的手法などにより妥当性を検討した上で地下水位の値を設定した。すなわち、谷底低 地とそれ以外の低地に分け、標高と孔内水位の散布図を作成し、近似式を求めた。図 1-3~ 4 に検討結果を示す。

それぞれのボーリングで得られる孔内水位には、当然ばらつきがみられる。この孔内水 位のばらつきは、位置や測定状況による誤差を含むことはもとより、日変動、季節変動を 反映していると考えられる。このことから、近似式から得られた値や平均値を地下水位と して採用することは、平均的な季節の地下水位を用いるということである。

図 1-3 の谷底低地については、標高 100m 付近を境に地下水位の分布が変わるため、標高 100m 未満の地点と 100m 以上の地点で分けて検討した。標高 100m 未満の地点については 近似式を求め、近似式から得られた値を地下水位とした。標高 100m 以上の地点については ばらつきが大きいため、有効な近似式が得られない。そのため、平均値を用いることとした。

図 1-4 の谷底低地以外の低地については、近似式を求めた。標高 0m 地点における地下水位が深いため、標準偏差 $(\sigma)$ を求め、近似式 -  $0.5\sigma$  から得られた値(地下水位は近似式より浅くなる)を地下水位とした。

### (5) PL 値

道路橋示方書(2002)に示された手順に従い、各深度での FL 値を算出し、その値を深さ方向に重みをつけて足し合わせ、地点での液状化危険度を表す PL 値を算出した。表 1-3 に、PL 値による液状化危険度判定区分を示した。

表 1-1(a) 液状化判定手法 (PL法)の概要 (その1)

道路橋示方書	・同解説 V耐震設計編(平成8年12月)(社)日本道路協会					
	・地下水位が現地盤面から 10m 以内にあり、かつ現地盤面から 20m 以内の深					
液状化判定	さに存在する飽和土層。					
の対象とす	・細粒分含有率 FC が 35%以下の土層、または FC が 35%を越えても塑性指					
べき土層	数 I <sub>p</sub> が 15 以下の土層。					
	・平均粒径 $D_{50}$ が $10$ mm 以下で、かつ $10$ %粒径 $D_{10}$ が $1$ mm 以下である土層。					
液状化の判	液状化に対する抵抗率 $F_L$ を次式により算出し、この値が $1.0$ 以下の土層に					
定方法	ついては液状化するとみなすものとする。					
	$F_L = R/L$					
4月八月 1 11.0	$L=r_d\cdot k_{hc}\sigma_v/\sigma'_v$ (今回の $L$ は、地震が解析が得られたせん概だすを $\sigma$ 大除したものを使用した。)					
繰返しせん	$r_d = 1.0 - 0.015 \chi$					
断応力比 L の求め方	$\sigma_{v} = \{ \gamma_{t1} h_{w} + \gamma_{t2} (\chi - h_{w}) \} / 10$					
V) 1 ( A) ( )	$\sigma'_{v} = \{ \gamma_{t1} h_{w} + \gamma'_{t2} (\chi - h_{w}) \}/10$ (タイプ I の地震動の場合)					
	(タイノ1の地展動の場合) c <sub>w</sub> =1.0					
	C <sub>w</sub> -1.0 (タイプⅡの地震動の場合)					
	$\left\{\begin{array}{ccc} 1.0 & (R_L \stackrel{>}{=} 0.1) \\ 2.2P & 0.67 & (0.1 \stackrel{>}{<} P \stackrel{<}{<} 0.4) \end{array}\right\}$					
	$c_{w} = \left\{ \begin{array}{ccc} 1.0 & (R_{L} \leq 0.1) \\ 3.3R_{L} + 0.67 & (0.1 < R_{L} \leq 0.4) \\ 2.0 & (0.4 < R_{L}) \end{array} \right\}$					
	$\begin{array}{ccc} 2.0 & (0.4 \times R_{\rm L}) \\ 2.5 & (0.4 \times R_{\rm L}) \end{array}$					
	L:地震時せん断応力比					
	r <sub>d</sub> :地震時せん断応力比の深さ方向の低減係数					
	k <sub>hc</sub> : 地震時保有水平耐力法に用いる設計水平震度で次式による					
	$k_{hc} = C_Z \cdot K_{hco}$					
	Cz: 地域別補正係数					
	σ <sub>v</sub> : 全上載圧(kgf/cm²)					
	σ' <sub>v</sub> :有効項載圧(kgf/cm²)					
	$\chi$ : 地表面からの深さ(m)					
	γ <sub>t1</sub> : 地下水位面より浅い位置での土の単位体積重量(tf/m³)					
	$\gamma_{t2}$ : 地下水位面より深い位置での土の単位体積重量( $tt/m^3$ )					
	γ' <sub>12</sub> : 地下水位面より深い位置での土の有効単位体積重量(tf/m <sup>3</sup> )					
	h <sub>w</sub> : 地下水位の深さ(m)					
	cw: 地震動特性による補正係数					
	R <sub>L</sub> :繰返し三軸強度比					

表 1-1(b) 液状化判定手法(PL法)の概要(その2)

液状化抵抗 比Rの求め 方

$$R = c_{w}R_{L}$$

$$R_{L} = \begin{cases} 0.0882 \sqrt{Na/1.7} & (Na < 14) \\ 0.0882 \sqrt{Na/1.7} + 1.6 \times 10^{-6} \cdot (Na - 14)^{-4.5} & (14 \le Na) \end{cases}$$

$$0.0882\sqrt{\text{Na}/1.7} + 1.6 \times 10^{-6} \cdot (\text{Na} - 14)^{-4.5}$$
 (14\leq Na)

ここで、

<砂質土の場合>

$$N_a = c_1 \cdot N_1 + c_2$$

 $N_1 = 1.7 \cdot N / (\sigma'_v + 0.7)$ 

$$c_1 \! = \quad \begin{cases} 1 & (0\% \! \le \! FC \! < \! 10\%) \\ (FC \! + \! 40) \ /50 & (10\% \! \le \! FC \! < \! 60\%) \\ FC \! / 20 \! - \! 1 & (60\% \! \le \! FC) \end{cases} \right\}$$

$$c_2 = \begin{cases} 0 & (0\% \leq FC < 10\%) \\ (FC - 10) / 18 & (10\% \leq FC) \end{cases}$$

<礫質土の場合>

$$N_a = \{1 - 0.36 \log_{10} (D_{50}/2) \} N_1$$

ここに、

R:動的せん断強度比

cw: 地震動特性による補正係数

R<sub>L</sub>:繰返し三軸強度比

N:標準貫入試験から得られるN値

 $N_1$ : 有効上載圧  $1 \text{kgf/cm}^2$  相当に換算したN値

Na: 粒度の影響を考慮した補正 N 値

c<sub>1</sub>,c<sub>2</sub>: 細粒分含有率による N 値の補正係数

FC:細粒分含有率(%)(粒径 75 μm以下の土粒子の通過質量百分率)

D<sub>50</sub>: 平均粒径(mm)

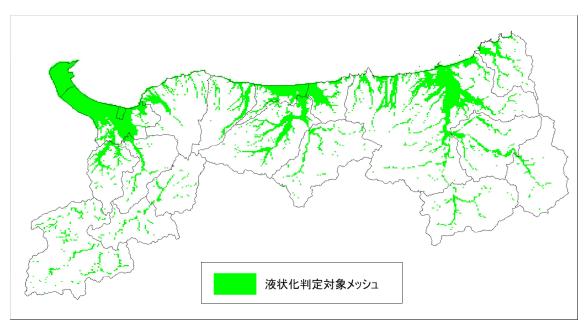


図 1-1 液状化判定対象メッシュ分布図

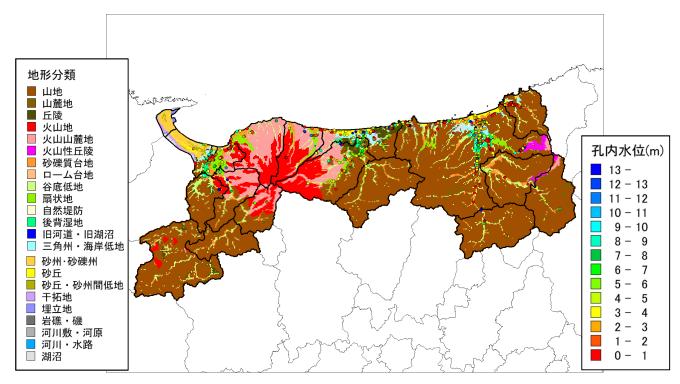


図 1-2 鳥取県内におけるボーリングデータの孔内水位の分布(低地:〇印) (背景図は 250m メッシュ毎の微地形分類図)

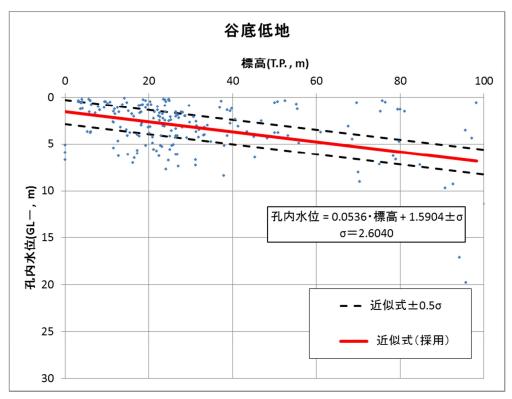


図 1-3 ボーリング地点の地下水位の分布(谷底低地)

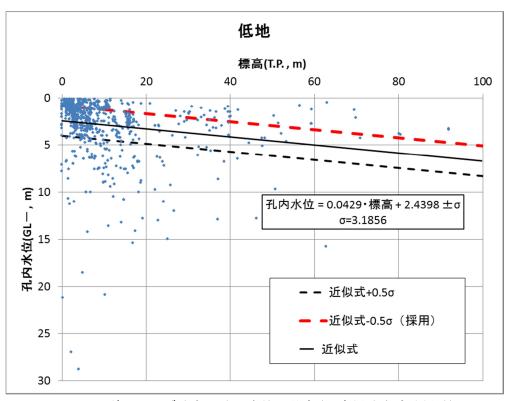


図 1-4 ボーリング地点の地下水位の分布(谷底低地を除く低地)

表 1-2 細粒分含有率(Fc)、平均粒径(D50)の設定値

		土質区分	東部	西部	中部	備考	
	沖積層砂質土	As (0 <n≦4)< td=""><td>25(%)</td><td>10(%)</td><td>10(%)</td><td></td></n≦4)<>	25(%)	10(%)	10(%)		
細粒分含		As (4 <n≦10)< td=""><td>20(%)</td><td colspan="2">5(%)</td><td>山陰臨海地盤図の平均</td></n≦10)<>	20(%)	5(%)		山陰臨海地盤図の平均	
有率(Fc)		As (10 <n≦30)< td=""><td colspan="2">5(%)</td><td rowspan="4">データによる 主に中海等の埋立地の 平均データによる</td></n≦30)<>	5(%)		データによる 主に中海等の埋立地の 平均データによる		
有学(FC) (mm)		As (30 <n)< td=""><td colspan="2">5(%)</td></n)<>	5(%)				
(11111)	盛土	B (0 <n≦4)< td=""><td colspan="2"></td></n≦4)<>					
		B (4 <n≦10)< td=""><td colspan="2">24(%)</td></n≦10)<>	24(%)				
平均粒径	沖積層礫質土	Ag (N≦20)		2.3mm			
(D50)		$Ag(20 < N \le 30)$		2.3mm		各種土質試験データの	
(mm)		$Ag (30 < N \le 50)$	2.3mm		平均値		
(111111)		Ag (50 <n)< td=""><td></td><td>2.3mm</td><td></td><td></td></n)<>		2.3mm			

表 1-3 PL 値による液状化危険度判定区分

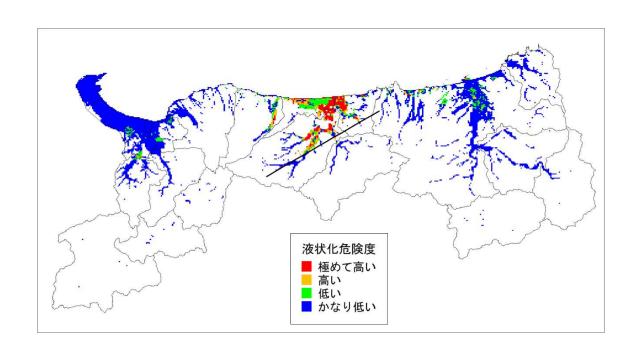
	PL=0	0 <pl≦5< th=""><th>5<pl≦15< th=""><th>15<pl< th=""></pl<></th></pl≦15<></th></pl≦5<>	5 <pl≦15< th=""><th>15<pl< th=""></pl<></th></pl≦15<>	15 <pl< th=""></pl<>
PL値による液状化 危険度判定	液状化危険度は かなり低い。液状 化に関する詳細 な調査は不要	液状化危険度は 低い。特に重要な 構造物に対して、 より詳細な調査が 必要。	液状化危険度が 高い。重要な構造 物に対してはより 詳細な調査が必 要。液状化対策 が一般に必要。	液状化危険度が極めて高い。液状 をかて高い。液状 化に関する詳細 な調査と液状化 対策は不可避

## 2 予測結果

前節で述べた手法を用いて、液状化危険度の予測を行った。予測結果を図 2-1~6 に示した。

前回部会時と比較して今回の予測では、中海に隣接する範囲(微地形区分「干拓地」及び「湖沼」)についてボーリングデータを追加収集し、それらを用いて修正した地盤モデルを用いて液状化危険度の再評価を行った。

このため、県西部に震源が位置する鳥取県西部地震、島根県鹿島断層、F55 断層について、 今回の予測では、中海周辺の干拓地に液状化危険度の高い範囲が分布している。それ以外 の地震については、これらの地域における液状化危険度は低い。



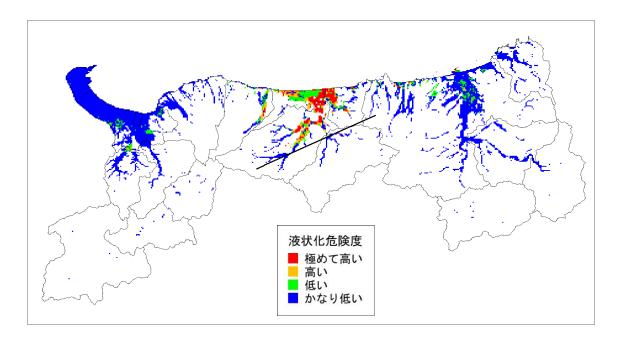
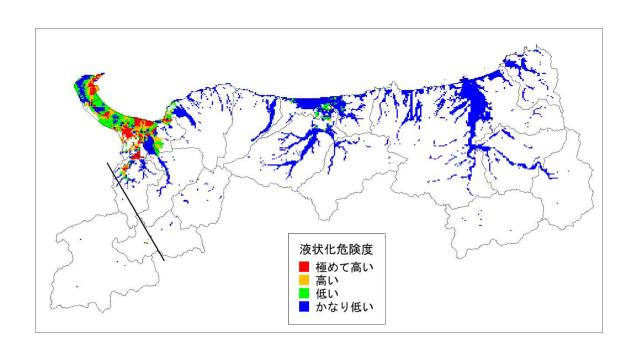


図 2-1 倉吉南方の推定地震の液状化危険度分布 (上図:前回部会時、下図:今回修正後)



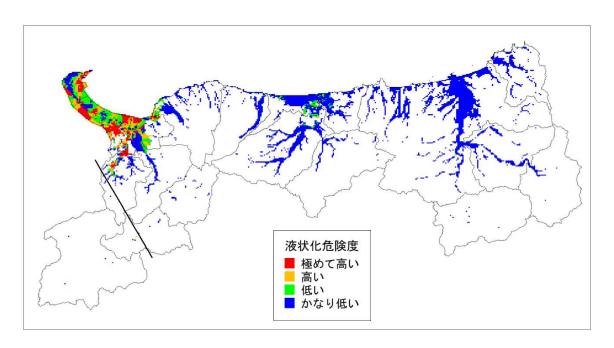
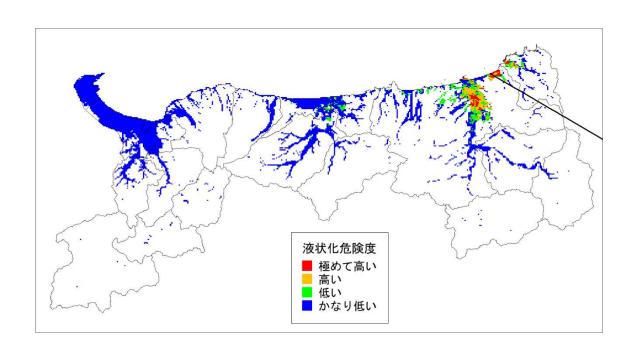


図 2-2 鳥取県西部地震断層の液状化危険度分布 (上図:前回部会時、下図:今回修正後)



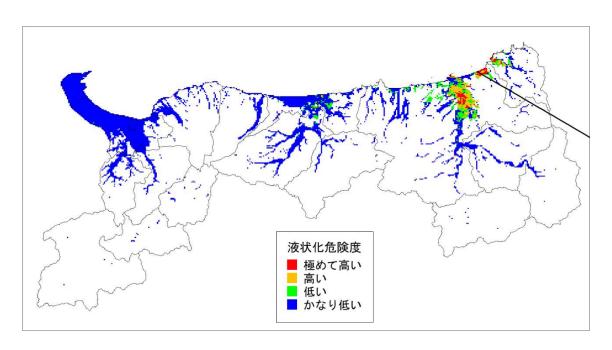
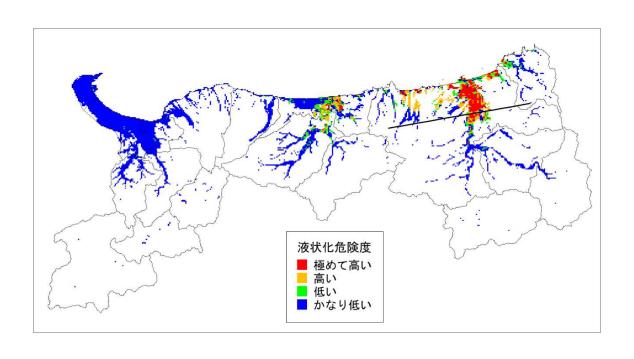


図 2-3 雨滝一釜戸断層の液状化危険度分布 (上図:前回部会時、下図:今回修正後)



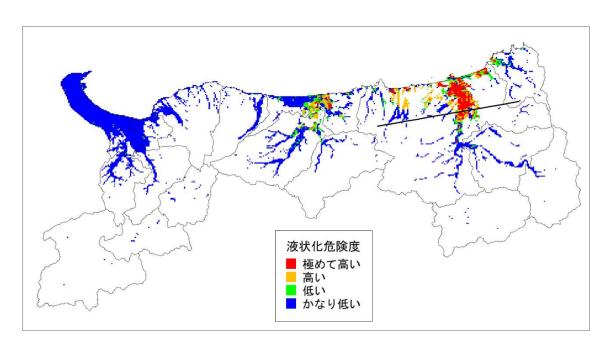
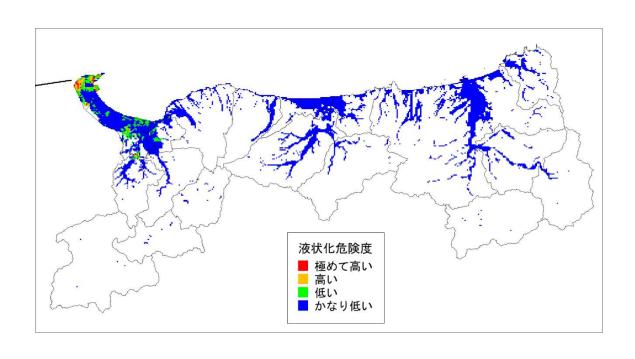


図 2-4 鹿野・吉岡断層の液状化危険度分布 (上図:前回部会時、下図:今回修正後)



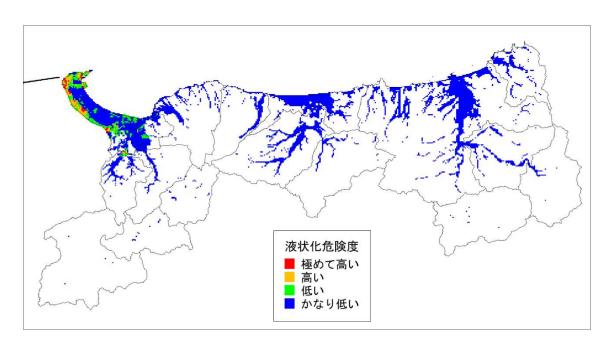
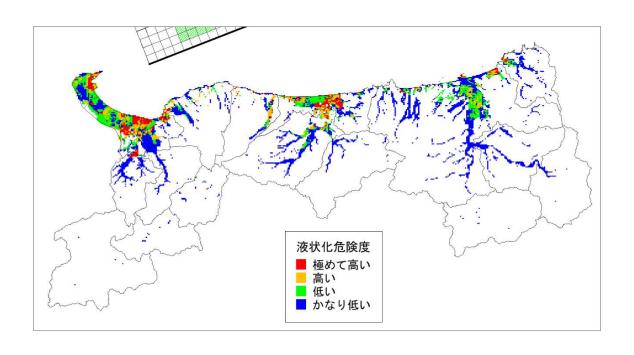


図 2-5 島根県鹿島断層の液状化危険度分布 (上図:前回部会時、下図:今回修正後)



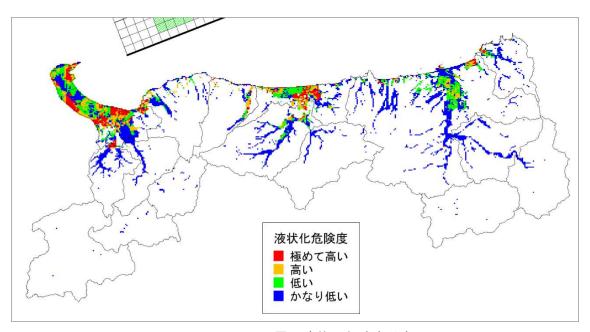


図 2-6 F55 断層の液状化危険度分布 (上図:前回部会時、下図:今回修正後)

## 3 前回調査(H17年3月)の予測結果

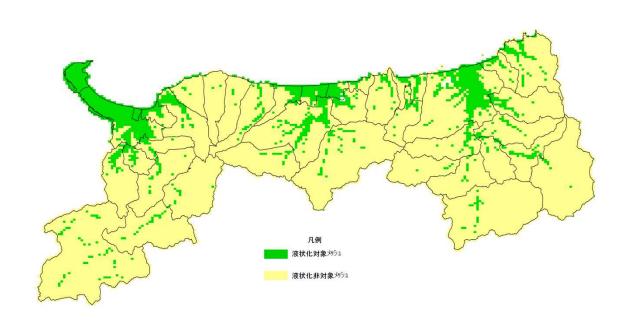


図 3-1 液状化判定対象メッシュの分布【前回 H17 結果】

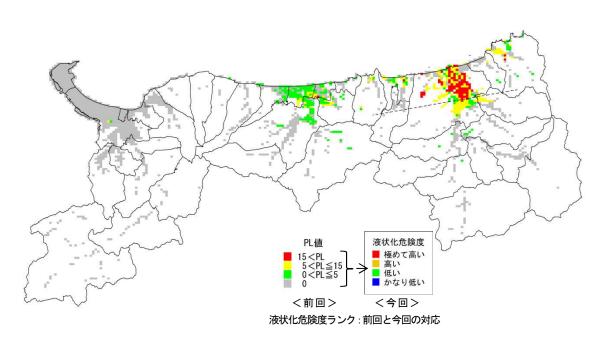


図 3-2 PL 値による液状化危険度の分布【前回 H17 結果】 (鹿野・吉岡断層)

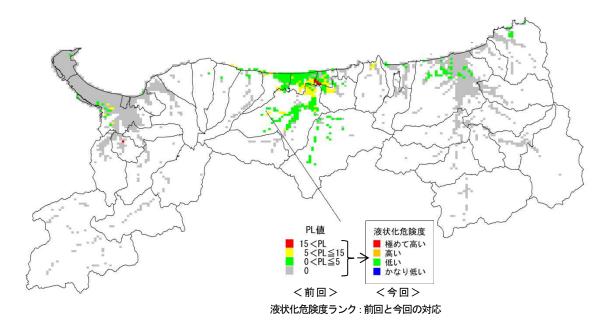


図 3-3 PL 値による液状化危険度の分布【前回 H17 結果】 (大立断層・田代峠-布江断層)

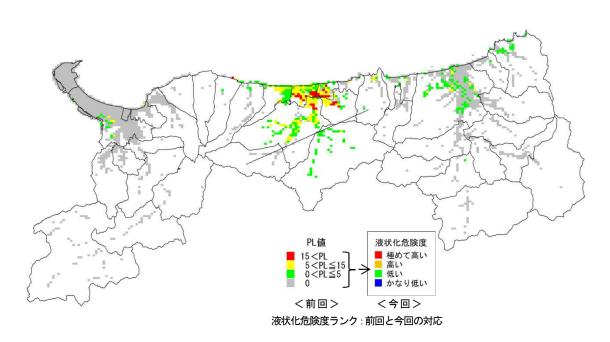


図 3-4 PL 値による液状化危険度の分布【前回 H17 結果】 (倉吉南方の推定断層)

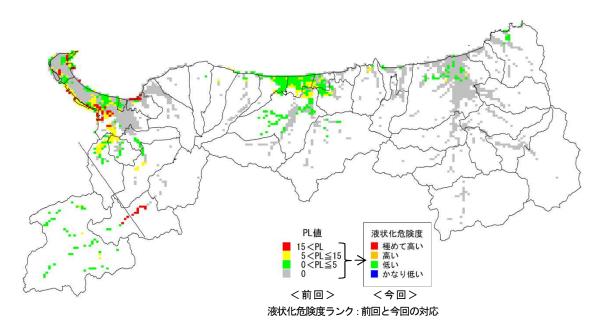


図 3-5 PL 値による液状化危険度の分布【前回 H17 結果】 (鳥取県西部地震断層)

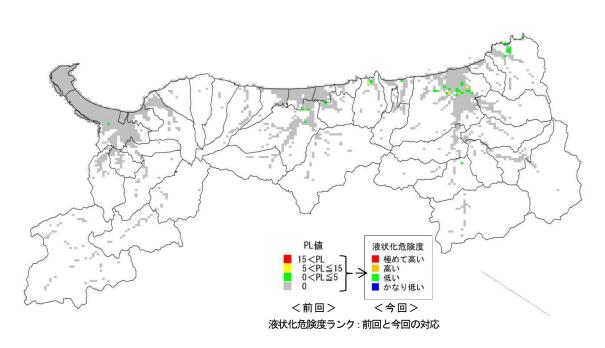
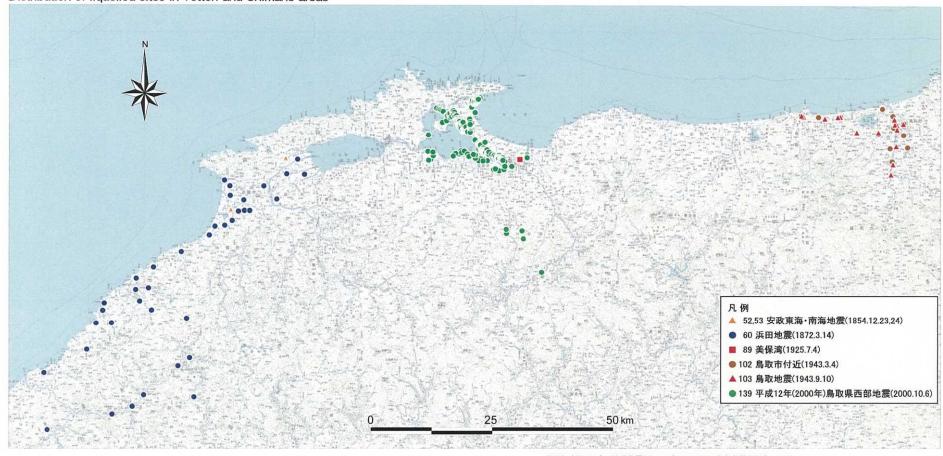


図 3-6 PL 値による液状化危険度の分布【前回 H17 結果】 (山崎断層)

## 4 鳥取県の液状化履歴

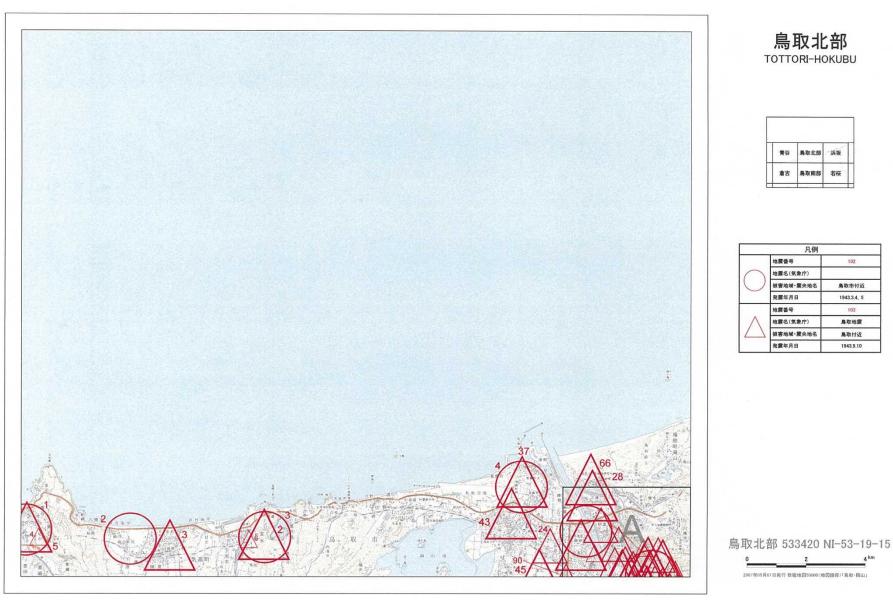
鳥取・島根地域の液状化履歴地点の分布 Distribution of liquefied sites in Tottori and Shimane areas





若松加寿江: 日本の液状化履歴マップ745-2008, 東京大学出版会, ©2011 Kazue Wakamatsu: Maps for Historic Liquefaction Sites in Japan, 745-2008, University of Tokyo Press, ©2011

図 4-1 鳥取県の液状化履歴図 その 1 (若松(2011)日本の液状化履歴マップ 745-2008 年より)



鳥取市付近

1943.3.4, 5

鳥取地震

鳥取付近

1943.9.10

図 4-2 鳥取県の液状化履歴図 その2 <鳥取北部> (若松(2011)日本の液状化履歴マップ 745-2008 年より)

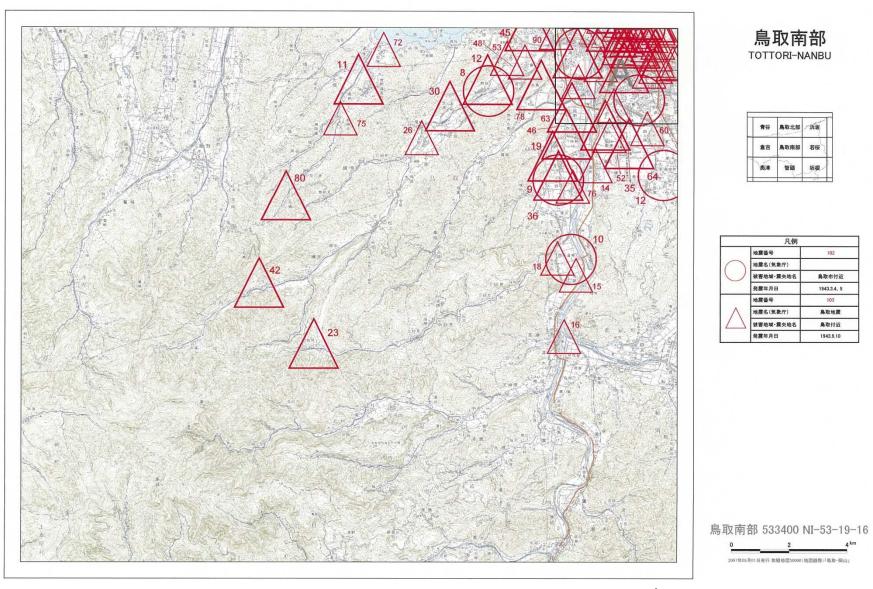


図 4-3 鳥取県の液状化履歴図 その3 <鳥取南部> (若松(2011)日本の液状化履歴マップ 745-2008 年より)

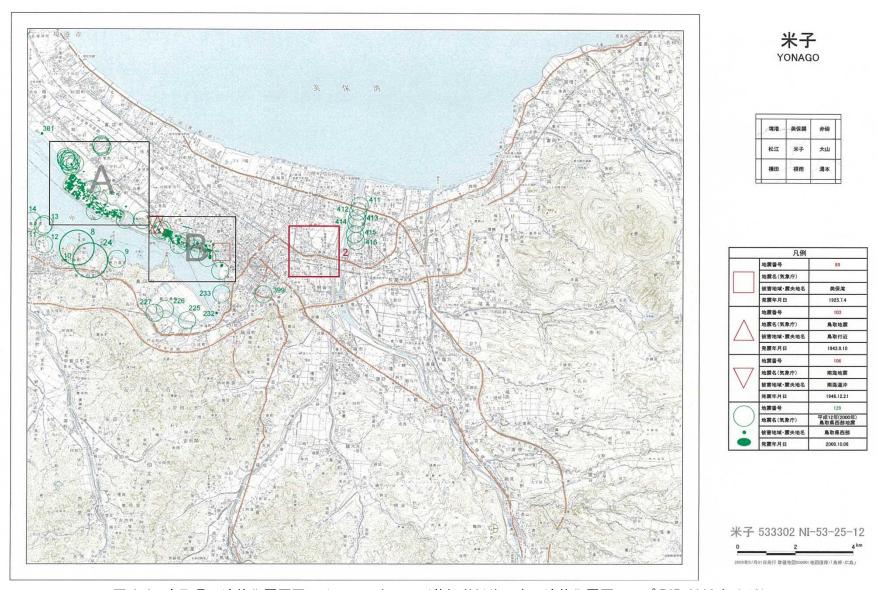


図 4-4 鳥取県の液状化履歴図 その 4 <米子> (若松(2011)日本の液状化履歴マップ 745-2008 年より)

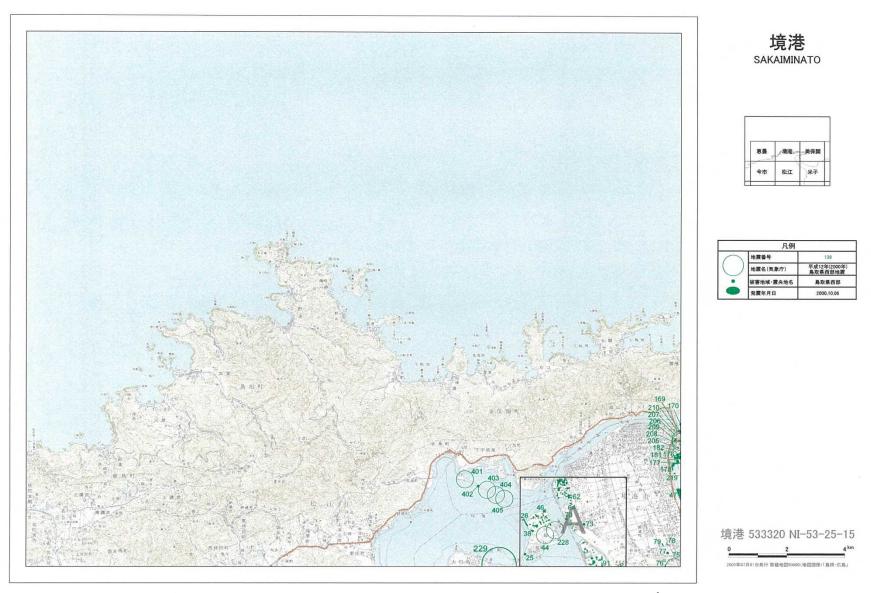


図 4-5 鳥取県の液状化履歴図 その5 < 境港 > (若松(2011)日本の液状化履歴マップ 745-2008 年より)

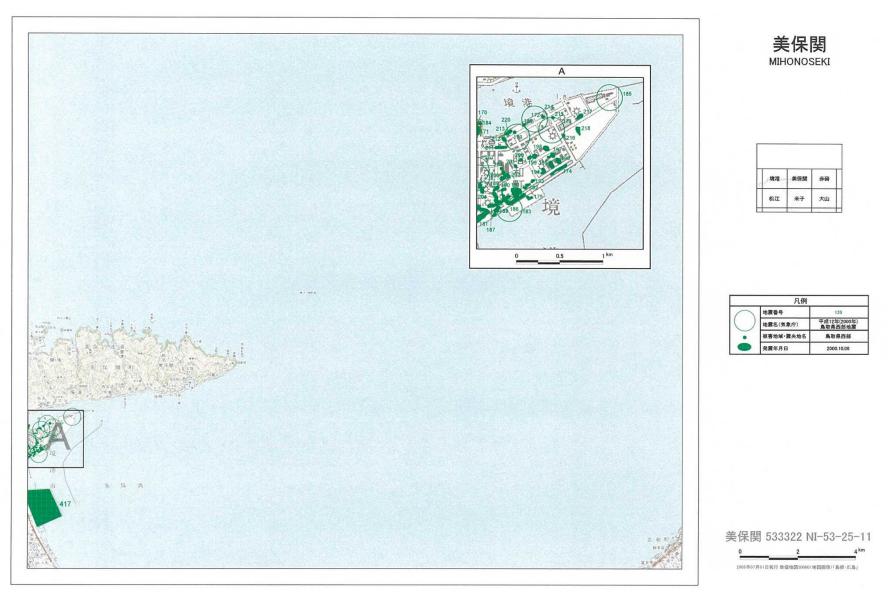
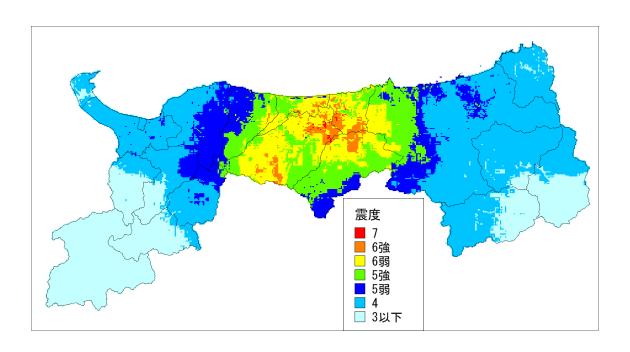


図 4-6 鳥取県の液状化履歴図 その 6 <美保関> (若松(2011)日本の液状化履歴マップ 745-2008 年より)

## 5 地震動予測結果(修正版)

今回、液状化危険度予測の再検討の中で、一部地域の表層地盤モデルを修正した。 そこで、地表における地震動予測についても修正が必要となったため、再度予測計算を 行った。以下にその結果を示す。



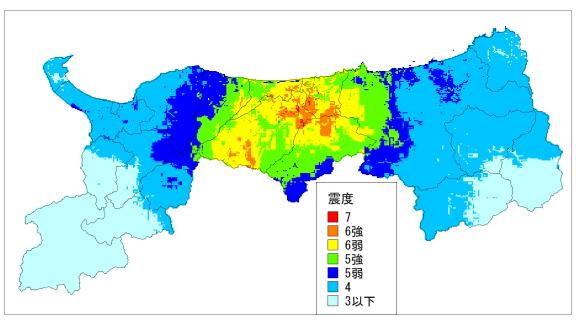
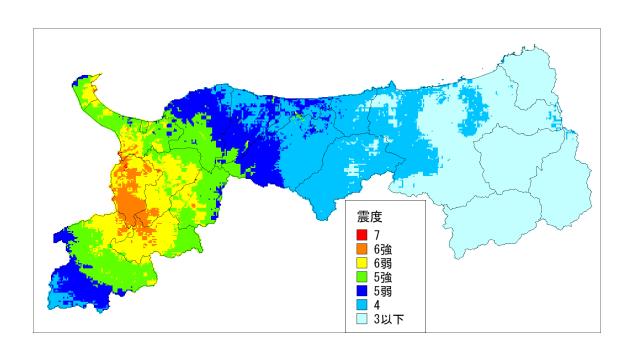


図 5-1 倉吉南方の推定地震の地表震度分布(等価線形) (上図:前回部会時、下図:今回修正後)



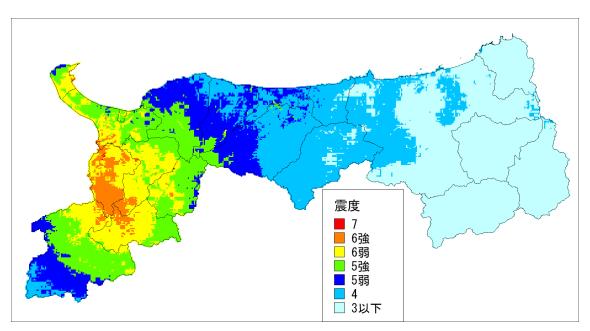
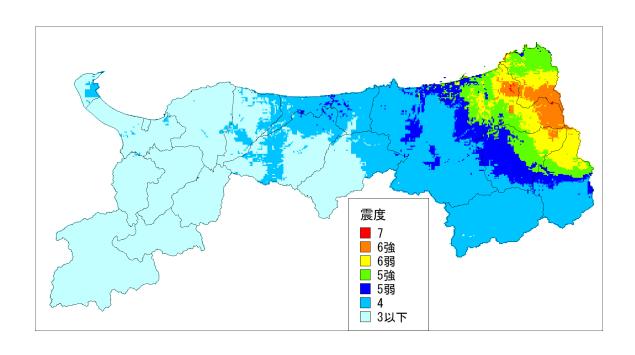


図 5-2 鳥取県西部地震断層の地表震度分布(等価線形)



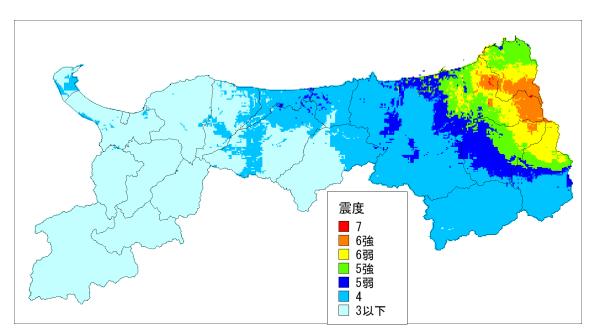
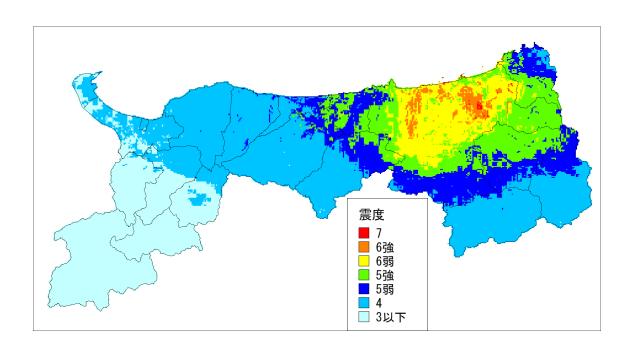


図 5-3 雨滝一釜戸断層の地表震度分布 (等価線形)



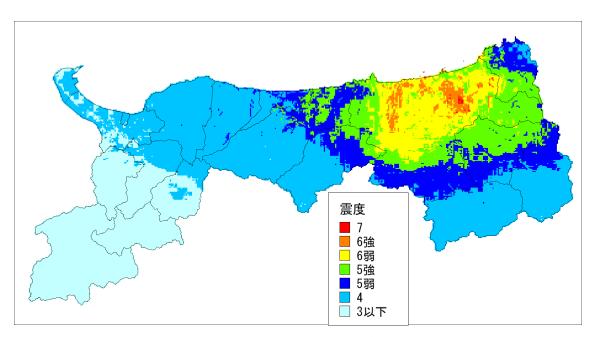
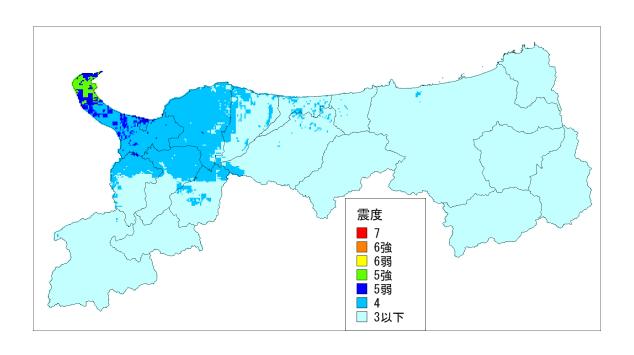


図 5-4 鹿野・吉岡断層の地表震度分布 (等価線形)



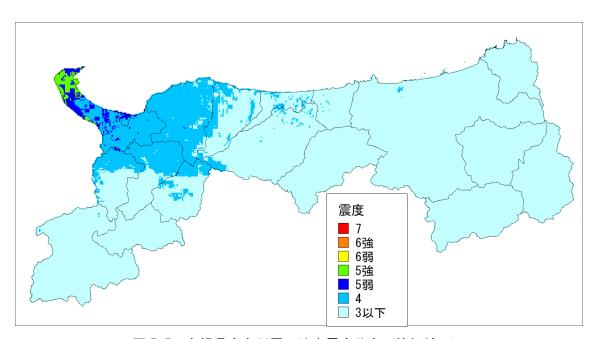
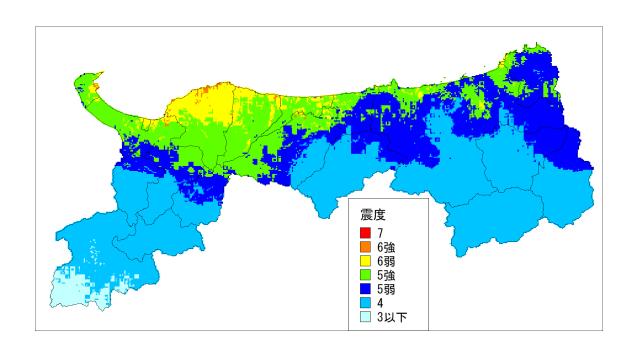


図 5-5 島根県鹿島断層の地表震度分布 (等価線形)



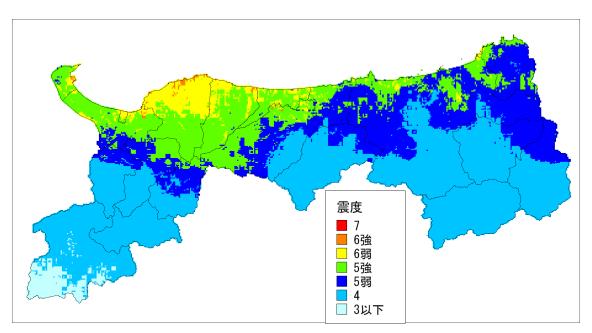
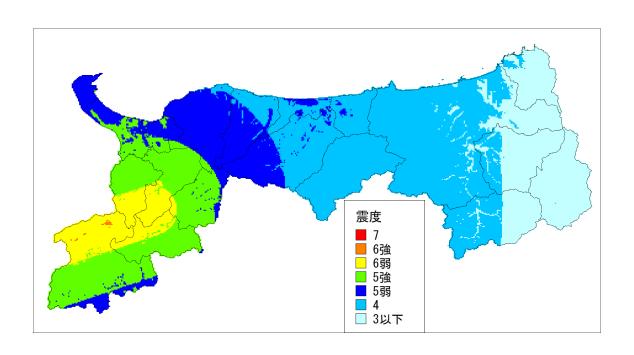


図 5-6 F55 断層の地表震度分布(等価線形)



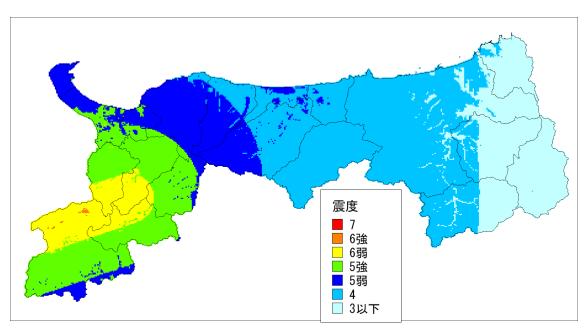
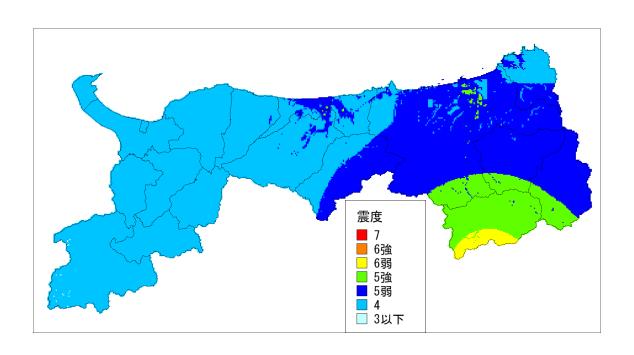


図 5-7 鎌倉山南方活断層の地震の地表震度分布(簡易法)



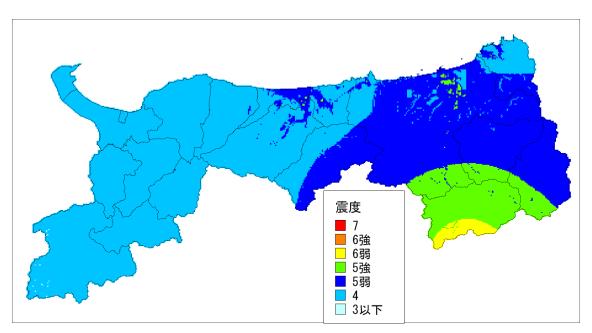
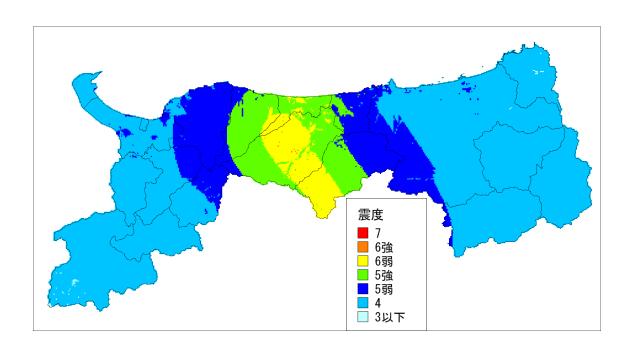


図 5-8 山崎断層帯北西部の地震の地表震度分布(簡易法)



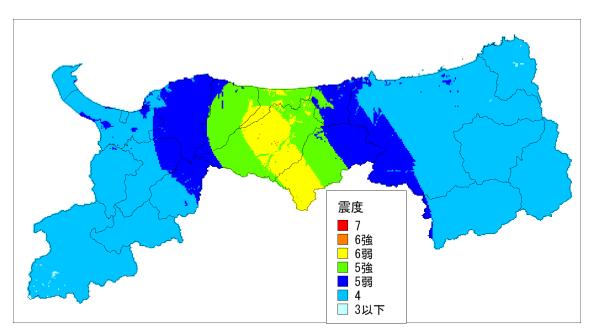
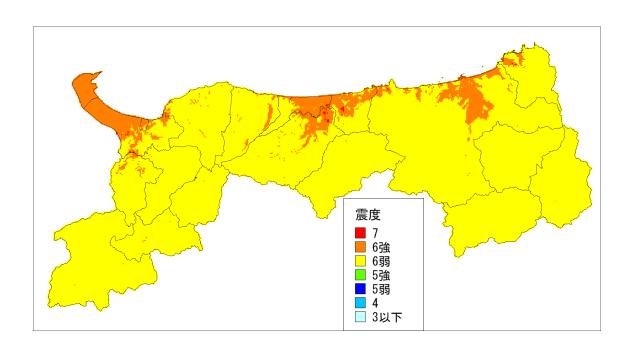


図 5-9 大立断層・田代峠-布江断層の地震の地表震度分布(簡易法) (上図:前回部会時、下図:今回修正後)



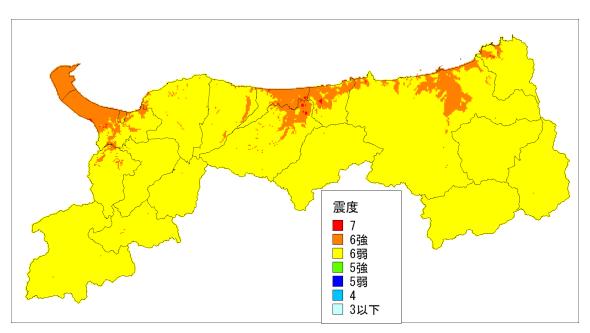
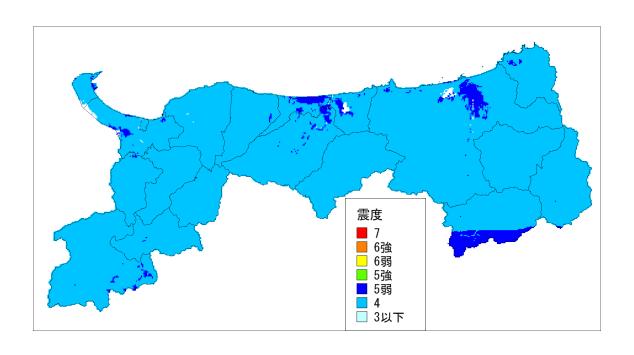


図 5-10 地表断層が不明な地震の地表震度分布(簡易法)



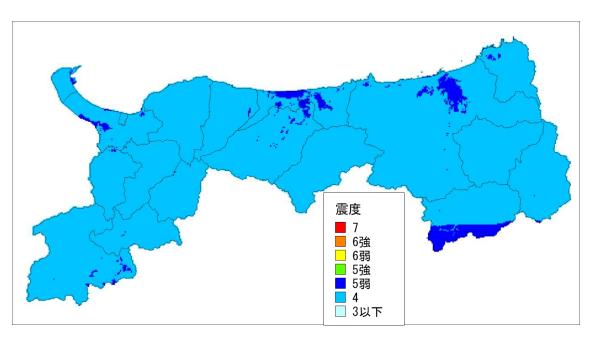


図 5-11 南海トラフ巨大地震の震度分布(簡易法)