2013年12月26日

B

57

伊方原子力発電所の耐震安全性は保証されていない

亜旨

伊方原子力発電所の耐震設計において四国電力 による地震動過小評価には目に余るものがある. それは原子力ムラに共通したものであり、その縮 図でもある.原子力規制当局は「規制の虜」となっ て、これに迎合し、安全の「お墨付き」を与えて きた.本小論では、伊方3号炉の1984年設置変更 許可申請書以降の四国電力による地震動過小評価 への批判を通して、それを具体的に明らかにした.

第1に、四国電力は当初、敷地前面海域の断層 群 25km の地震動評価結果をベースに設計用基準 地震動 S2を設定していたが、岡村の調査で「この 断層群が1万年前以降に活動しており基準地震動 S1の対象である」ことが判明したことから、1997 年に基準地震動を見直した.ところが、「S1を従来 のS2に引き上げ、S2をさらに余裕を持って引き 上げる」べきところ、同じ断層群の中で「46kmを S1対象、より短い25kmをS2対象」とし、「S1を 少し引き上げてS2を変更なし」とした.四国電力 は作為的に地震動を過小評価しており、これを通 商産業省資源エネルギー庁が了承したのは、明ら かに瑕疵である.

第2に、1997年の基準地震動再評価時に、四国 電力は Somerville et al.(1993)の論文を引用し、日 本国内と北西アメリカとで断層パラメータに大き な違いがあることを認識していたが、同じ断層面 積では地震規模が1/3程度に小さくなる北西アメリ カの経験式を用いて地震動を過小評価した。その 後も、国内と海外とで地震データの断層パラメー タに食い違いがあることが示されたにもかかわら ず、四国電力など電力会社や原子力安全規制当局 はこれを無視し、海外地震データに基づいて地震 動を過小評価し続けた。これは、犯罪的であり、不 作為の瑕疵と言える.

第3に,2003年の地震調査研究推進本部による 中央構造線断層帯の長期評価結果を受け,四国電 力は130kmモデルの地震動評価を行ったが,断層 平均応力降下量を無限長垂直横ずれ断層モデルで 大阪府立大学名誉教授 長沢 啓行

過小設定し,地震動を過小評価した.

第4に、2006年耐震設計審査指針改訂を受け、四 国電力は2008年にバックチェック中間報告を出し、 断層モデルのレシピと耐専スペクトルによる地震 動評価を初めて行ったが、いずれも地震動を過小 評価していた.北米中心の地震データに基づく断 層モデルのレシピを国内の活断層にそのまま適用 すると地震規模が過小評価されることを知りつつ, それを適用し、地震調査研究推進本部が広く用い ている松田式で求めた地震規模より 1/2~1/5 程度 に小さく設定した. さらに, 応力降下量を楕円ク ラックモデルで過小設定し、断層モデルのレシピ からさらに過小となるように地震動評価を行った. 130km モデルではカスケードモデルを用いて地震 規模を過小算定し,規制当局から通常のスケーリ ング則に基づいて評価するよう指示された際には, 応力降下量を楕円クラックモデルから無限長垂直 横ずれ断層モデルに切り替えて、地震動を過小評 価した.

耐専スペクトルでは、松田式で地震規模 M を求 めるべきところ、断層モデルの地震規模 M_o を用 い、さらに、簡略化した M_o-M 換算式を用いて M の値を 1/4 程度に過小算定し、地震動を大幅に 過小評価した.また、近距離地震に対しては適用 範囲外だとして無視し、保守的参考値としても採 用しなかった.

第5に、2013年の伊方3号炉設置変更許可申請 書では、敷地前面海域の断層群54kmを基本モデ ルとしたが、耐専スペクトルでは、2008年バック チェック時に1.5倍の震源特性を考慮するため内 陸補正をしなかったにもかかわらず、内陸補正を 行って地震動を過小評価し、54km・90度モデル は適用範囲外として採用しなかった。本小論では、 四国電力が参考値として示した54km・90度モデ ルや69km・90度モデルの耐専スペクトルによれ ば、1.5倍の震源特性を考慮した(または内陸補正 を行わない)耐専スペクトルが基準地震動Ssを大 きく超えることを明らかにした。断層モデルでも、

1

松田式で地震規模を算定し,楕円クラックモデル の適用をやめ,スラブ内地震を要素地震に用いた 問題点を補えば,地震動が基準地震動 Ss をはるか に超えることを明らかにした.

第6に、2013年申請時に、四国電力は480km 連動ケースを基本モデルとして再検討しているが, そこでは、断層モデルとして壇ら (2011)のモデ ルを用い, Fujii-Matsu'ura(2000)のモデルを傾斜 ケースで用いている、 壇らのモデルは、 結果とし て、国内地震データに基づく武村式と海外データ が中心の長大断層に対する Murotani et al.(2010) の式に接するように作成された経験式になってお り、Fuiii-Matsu'uraのモデルは武村式と長大断層 に対する Scholz(2002)の式に接するように作成さ れた経験式になっている.本小論では.いずれに おいても北米中心の地震データに基づく入倉式と はかなりずれていること、これは国内の地震デー タに基づいて適用すべき断層モデルを構築し直さ なければならないことの証左であることを明らか にした. また, 壇らは, Irie et al.(2010)による動力 学的断層破壊シミュレーションの解析結果を地震 データで回帰して、応力降下量を $\Delta \sigma = 3.4$ MPa, $\Delta \sigma_a = 12.2$ MPa と導き,四国電力はそのまま用 いているが、これは過小評価である、本小論では、 正しく回帰すれば $\Delta \sigma = 4.3$ MPa, $\Delta \sigma_a = 19.5$ MPa にすべきことを明らかにした. 傾斜ケースについ ても、四国電力は応力降下量を Fujii-Matsu'ura か ら $\Delta \sigma = 3.1$ MPa としながら、断層モデルのレシ ピに従うのであれば $\Delta \sigma_a = 3.1/0.22 = 14.4$ MPa とすべきところ、アスペリティ面積を大きく設定 し、 $\Delta \sigma_a = 3.1/0.276 = 11.2$ MPa と意図的に小さ く設定していることを明らかにした.

最後に、本小論では、2008年岩手・宮城内陸地 震の地下で1000ガルを超える地震波を解放基盤 表面はぎとり波に換算すれば2000ガル程度にも なり、伊方原発は耐えられないことを示した。

断層モデルの妥当性は,結局,実際の地震デー タで検証するしかないが,巨大な地震が起きてか らでは取り返しがつかない.フクシマ事故を教訓 とし,予防原則の立場に立ち,起こりうる最大限 度の地震動を想定し,耐えられない原発は閉鎖す べきである.伊方原発はその最たるものである.

1 緒言

四国電力は伊方原子力発電所の地震動を過小評 価してきた.その手口は実に多彩であり,ときに 乱暴であり,他の電力会社が採用しない方法を大 胆に導入してきた.

断層モデルでは、活断層から将来起こりうる地 震規模を推定することから始めるが、その際、国内 の地震データに基づくのか、北米中心の地震デー タに基づくのかで結果に大きな差が出る。

国内データへの回帰式としては、断層長さから地 震規模を求める松田式 (1975)[30] があり、地震調 査研究推進本部の活断層長期評価で広く使われて いる. Shimazaki(1986)[49] の式,武村 (1998)[55] の式もあるが、これらの間に大差はない (注 1).

他方,北米中心データへの回帰式としては, Somerville et al.(1999)[53] および入倉ら (2001)[14] の式があるが,断層長さではなく断層面積から地 震規模を算出している.ところが,国内データで は断層幅が約 13kmと短く,北米中心データでは 16.6kmと長い.そのため,同じ地震規模でも,北 米中心データでは断層面積が広く,国内データで は断層面積が狭い.日本国内の地震ではより狭い 震源断層面から大きな歪みエネルギーが放出され ていることになる.つまり,地震規模をはじめ応 力降下量などの重要な断層パラメータの値が北米 中心データとは異なるのである.その象徴となる のが,松田式による地震規模と入倉式など断層モ デルによる地震規模の食い違いである.

この問題は, Somerville et al.(1993)[52] によって 具体的に問題提起されたものの,それ以後,武村 (1998) や入倉ら (2001) が再提起しながら,再検討 されないままに放置されてきた.これが,今日の 断層モデルによる地震動過小評価の核心である.

この Somerville et al.(1993)の論文に最初に触れ た電力会社が四国電力ではないかと思われる.そ れが,1997年の基準地震動再評価時の断層モデル による地震動評価である.四国電力は,この時点 で,国内データと北西アメリカのデータの間に明 らかに大きな食い違いがあることを認識していた. そして,北西アメリカの地震データへの回帰式を 用いて地震動を過小評価した.その後の四国電力 による地震動過小評価はすべてこの延長線上にあ

2

る.ところが、480km 連動モデルを基本モデルと して地震動評価せざるを得なくなり、壇ら(2011) のモデル[4]を持ち出した.これ自身は、地震動 過小評価にとって都合のいいモデルをピックアッ プし、適当につぎはぎする四国電力らしい、いつ ものやり方であった.しかし、壇らのモデルは武 村式と Murotani et al.(2010)[32]の地震データに回 帰しており、当然のことながら、入倉式とは大き く食い違うモデルであった.どの地震データに回 帰すべきかという根本問題をえぐり出してしまっ たのである.この壇らのモデルも国内地震データ 等に回帰したといいながら、応力降下量を過小推 定していた.ここに来て、断層モデルをめぐる問 題点が再浮上した感がある.

また、旧来の大崎スペクトルに替わって作成さ れた耐専スペクトルは、国内地震データに基づい て地震動を推定する経験式だが、11年前に発表さ れた時点では地震観測記録が少なく、適用範囲が 狭かった.ところが、1995年の阪神・淡路大震災を 契機に強震観測網が広がり、震源近傍の地震デー タが収集されてきた.これらに基づいて耐専スペ クトルを再構築すれば、地震動を過小評価できな くなる可能性が出てきた.そこで、電力会社がとっ た地震動過小評価対策は、「適用範囲外なので耐専 スペクトルは用いない」という「適用除外」路線、 および「最近20年間の地震データを用いて耐専ス ペクトルを再構築するようなことはしない」とい う「現状放置」路線である.

本小論では、伊方3号炉の1984年設置変更許 可申請書以降、四国電力がどのようにして地震動 を過小評価してきたのかを跡づけ、批判する.そ して、最近20年間の国内地震データに基づいて断 層モデルや耐専スペクトルを再構築すれば、地震 動評価結果が現在の基準地震動 Ssを大きく超える ことは間違いないこと、2007年新潟県中越沖地震 や2008年岩手・宮城内陸地震の観測記録は基準地 震動 Ssをはるかに超えること、これらを考慮すれ ば、伊方原子力発電所は閉鎖する以外にないこと を具体的に明らかにする.

1984 年設置変更許可申請と 1997 年基準地震動再検討

四国電力は、1984 年の伊方原子力発電所 (3 号 炉) 原子炉設置変更許可申請書において、設計用 限界地震の基準地震動 S2 を設定した経緯を次の ように説明している [54].

「敷地前面海域の断層群については, A層(沖積 層)に変位を与えていないことから,1万年前以降 の活動性が認められないと評価し、基準地震動 S2 対象とした.」「当該断層群は、46kmの範囲に断続 的かつ雁行状に分布する. 地震動評価上はこの区 間が一連として活動するものと評価したが、基準 地震動 S2 対象であることから、工学的見地からの 検討を加え,想定される最大の地震動を抽出する ことを目的として、46kmの範囲において断層長さ を各種変えて感度解析を実施した.」その結果、検 討した小林・翠川(1981)の手法[29],村松・入倉 (1981)の手法 [31],佐藤 (1984)の手法 [39] のうち 「小林・翠川の手法が短周期側で最も厳しい地震動 を導き出した、そして、断層長さの感度解析を実 施した結果、断層端から破壊が始まり敷地をわず かに過ぎたところで破壊が終了する25km モデル が敷地において最大の短周期地震動を与える結果 となった、そして、この25km モデルの解析結果 を包絡するように最大加速度 473gal の基準地震動 S2を設定した.」([54], p.59)

図1の②の破線「敷地前面海域の断層群による 地震(断層モデル, L = 25km)」が小林・翠川の手 法による25kmモデルの解析結果(応答スペクトル) であり,46km以下で断層長さを種々変えた場合の 解析結果の一部は図6にも示されている.図6か ら,周期(period)0.1sec付近の応答スペクトルで見 れば,擬似応答速度pSv[kine(=cm/sec)]は、断層 長さが46kmで最も小さく、11km、27km、25km の順に大きくなり、25kmで最大になることがわか る.46kmを超える断層長さに対する解析は1997 年に行ったものだが、46km、55km、77kmと断層 長さが長くなると疑似応答速度も単調に増加して いる.しかし、46km以下では、逆に、断層長さが 短くなるほど疑似応答速度は増加し、11kmにな ると激減する.このように疑似応答速度と断層長



図 1: 伊方 3 号炉設置 (変更)許可申請時の基準地 震動 S2 と検討用地震の大崎スペクトル [7]

さの関係が単調でないのは,表7の脚注で説明し たような小林・翠川の手法におけるパラメータ設 定の特殊性によると考えられる.

ところが、1996年に岡村眞(1996)[37]が伊予灘 西断層系(27km)と伊予灘東断層系(28km)は最新 活動時期が1万年前以降でA級活動度の活断層で あり、S1対象の活断層であることを調査で明らか にした.これを受けて四国電力は「自主保安の観 点から安全評価上は当該断層群を基準地震動S1と みなすこととした」[54]のである.基準地震動S1 は弾性設計用に想定される最強地震に対応してお り、耐震設計上重要な建物・構築物や機器・配管 等の安全機能維持確認用に想定される限界地震に 対応する基準地震動S2より小さい.

しかし、ここで大きな問題が浮上した.小林・ 翠川の手法によれば、敷地前面海域断層群のうち 46km 以下では25km モデルが最大の短周期地震動 を与えるが、これを包絡するように S2 を設定して おり、これを S1 とすれば S2 をより大きく設定し 直さざるを得なくなる.

そこで,考え出された理屈が次のようなもので ある.「断層の連続性,断層の存在位置,断層の形



図 2:1997 年基準地震動再評価時の断層モデル [54]



図 3: 1997 年基準地震動再評価時の敷地前面海域 断層群 46km に関する小林・翠川の手法および波形 合成法による地震動評価結果と基準地震動 S1[51]

態的特徴,活動時期,深部地質構造を考慮して再 評価した結果,1984年の評価同様,46kmを一連 のセグメントとするのが妥当と評価された(大野 ほか,1997)[36]ため,これを基準地震動S1対象と した.一方,基準地震動S2対象としては,1984 年の評価において,46kmの断層分布範囲の中で 感度解析を実施し,敷地に及ぼす地震動が最大と なるケースを抽出した.したがって,これを上回 るケースは考えがたいが,岡村教授等の指摘も踏

4



図 4: 1997 年基準地震動再評価時の敷地前面海域 断層群 27, 46, 55, 77km に関する波形合成法によ る地震動評価結果と基準地震動 S2(EW 成分)[51]



図 5: 1997 年基準地震動再評価時の敷地前面海域 断層群 27, 46, 55, 77km に関する波形合成法によ る地震動評価結果と基準地震動 S2(NS 成分)[51]

まえ、工学的見地から各種の長さ(11,25,27,46,55,77km:図2参照)を設定した.」([54], p.61)

この文面だけからみれば、「S1 対象として 46km モデルを採用し、S2 対象として 11~77km モデル を考慮する」から S2 の方が広い範囲をとっている



図 6: 1997 年基準地震動再評価時の敷地前面海域 断層群 11, 25, 27, 46, 55, 77km に関する小林・翠川 の手法による地震動評価結果と基準地震動 S2[51]



図 7: 2001 年評価時のアスペリティを考慮した非 一様断層モデルと一様断層モデルの比較 [54]

ように見える.しかし,小林・翠川による手法で 解析した結果から言えば,「11~77km モデルのう ち,25km モデルが最大,46km モデルが最小の短 周期地震動になるから,25km モデルを S2,46km モデルを S1 に設定した」ということになる.S1 も S2 も同じ敷地前面海域の断層群を対象にして いながら,「S1 より S2 のほうが想定する断層長さ



図 8: 2003 年報告で引用された 1997 年基準地震動 再評価時の断層モデルによる評価結果と 2001 年 評価での小林・翠川の手法による評価結果 (1997 年 評価結果とは異なる)[51, 54, 40]



図 9: 2003 年報告における中央構造線断層帯 130, 360km に関する地震動評価結果 [40]

が短い」というのは科学的に納得できるであろうか. 25km モデルはなぜ 46km モデルに包含されないのか,それを科学的に説明できる理屈は存在しない.

ところが,当時の安全規制当局である通商産業省 資源エネルギー庁の原子力発電安全企画審査課¹は これを妥当と判断し,S2を変えることなく,図3



図 10: 2003 年報告における「断層長さがさらに長 くなっても敷地での最大地震動は変わらない」と する四国電力の説明図 [40]



図 11: 断層幅 W を断層長さ L の 1/2 とした根拠 となる Geller(1976) のグラフ (。は内陸地殻内地震, ・ は海洋プレート間地震) [8]

(破線が旧 S1,実線が新 S1)のように、小林翠川の手法による 46km モデルの解析結果を包絡するように S1 を 221gal から 350gal へ改定するだけで妥当としたのである [51].伊方原発の耐震安全性

¹2001 年 1 月 6 日の中央省庁再編で経済産業省が設置され,原子力安全・保安院が設置された.2012 年 9 月 19 日に 原子力安全・保安院は廃止され,現在の原子力規制委員会が 設置された.

は、四国電力によるご都合主義的な理屈で積み上 げられた虚構の上に成り立っており、原子力安全 規制当局はこれまでそれを無批判的にそのまま飲 み込んできたと言える.国会事故調が嘆いた「規 制の虜」とは、正にこのことであろう.

3 2001年のアスペリティを考慮した 非一様断層モデルの評価

四国電力は、1997年の基準地震動再評価時に表 8の一様断層モデルを用いた波形合成法による地 震動評価を行ったが、同時に、断層長さ46kmの モデルについては、アスペリティを考慮した非一 様断層モデルについても検討していた. その結果 は、当時の原子力安全規制当局である通商産業省 資源エネルギー庁へは報告されていないようだが, Fukushima et al.(2001)[7] および高橋ら (2001)[54] が、表9および図7のように評価結果を報告して いる.図7で注意すべきは、表8の一様断層モデ ルと表9の非一様断層モデルとでは、断層長さが 同じ46kmモデルではあっても、断層幅、地震モー メント, 断層平均すべり量が全く異なるというこ とである.断層平均応力降下量と要素地震は同じ だが、ここまで断層パラメータが違うと、同じ図 の上で比較することに意味があるとは思われない. しかし, 敢えて, 両者を比較すれば, アスペリティ を考慮したモデルでは、アスペリティの平均応力 降下量が断層平均の2倍になっているため、一様 断層モデルより断層面積が小さいにもかかわらず, 短周期側で地震動が大きく評価されていることが わかる.周期0.1sec付近で、設定し直した基準地 震動 S1 のグラフ (Design と記された太い点線の 折れ線グラフ)に接するほどである.また、周期 0.02sec の応答値 (解放基盤表面での地震動の最大 加速度に対応する)も大きくなっている.つまり, アスペリティの面積, 平均応力降下量, 平均すべり 量などのパラメータ設定が地震動評価において極 めて重要であることがわかる. これらのパラメー タとの関連で、断層全体の面積、地震モーメント, 平均応力降下量、平均すべり量などマクロなパラ メータ設定が重要になる.このパラメータ設定が 過小評価されていれば、地震動評価結果は過小評

価されることになる.

断層モデルのパラメータ設定法の詳細は,一様 断層モデルについては表7や表8の脚注,非一様 断層モデルについては表9の脚注に記されている が,後者の脚注*3(地震モーメント*M*_oの設定法) がとりわけ重要な意味を持っている.

四国電力は, Somerville et al.(1993)[52] が北西ア メリカの 12 の地震データから得た式 S = 2.05 × $10^{-15} M_o^{2/3}$ で M_o を求め、アスペリティと背景領 域については, $M_{oa} = \mu D_a S_a$ と $M_{ob} = M_o M_{oa}$ の式より求めている. ところが, Somerville et al.(1993)は、日本国内の8の地震データから $S = 1.09 \times 10^{-15} M_o^{2/3}$ という別の関係式をも導 き出し、次のように記している、「日本の地殻内地 震の断層面積は北西アメリカの地震の 0.53 倍であ り、平均すべり量は1.86倍大きく、対応する日本 の地殻内地震の静的応力降下量は平均で北西アメ リカの地震の 2.6 倍大きい. 日本の Slip Constant Ratio の平均は 1.57 であり、アスペリティの破壊面 積の合計は断層全体の面積の42%を平均で示して いる.北西アメリカではそれぞれ1.875と26%で ある.このことは日本の地殻内地震はすべり量の コントラストが小さいアスペリティで、より広い 領域が覆われていることを示す。アスペリティの 絶対面積は日本の地震と北西アメリカの地震で大 きな差はない. すなわち, 日本の地殻内地震は北西 アメリカの地震とほぼ同じ大きさのアスペリティ を持っているが、すべり量の小さい領域は少ない. つまり、破壊領域全体の面積は小さい、すべり継 続時間は平均して、3.6倍日本の地殻内地震のほう が北西アメリカの地震より大きい、しかし、すべ りモデルを求めたインヴァージョン解析に固有周 期6秒の気象庁1倍強震計の変位記録を用いてい ることに注意が必要である.」[52]

断層モデルのパラメータ設定法は経験式に基づ いており,どの地震データに依拠するかで経験式 が異なってくる.Somerville et al.(1993)は、日本国 内の地震データと北西アメリカの地震データをつ きあわせることで、その違いを明確に記述し、今 後の検討が必要であることを示唆していたのであ る.断層モデルがもてはやされる現在だが、20年 前にすでにその問題点が指摘されていたと言える. 当時は国内地震観測記録も少なかったが,1995年 の兵庫県南部地震による阪神・淡路大震災を契機に 強震観測計の全国ネットワークが構築されるに伴 い,M7クラスの地震観測記録が次々ととられ,震 源近傍の観測記録さえ入手可能になってきた.と ころが,国内地震データで断層モデルを再構築す る動きは学界では見られない.すでに「構築」さ れた断層モデルの体系を崩すことにつながること が懸念されるからかもしれないが,重大事故につ ながる可能性の高い原発の耐震設計で矛盾を知り つつ地震動を過小評価し続けることは許されない.

付言すれば、表7および表8では、断層幅を断 層長さの1/2と設定しており、断層長さが40kmを 超えると断層幅は20kmを超え,長さ77kmでは幅 38.5km にもなってしまう. 垂直横ずれ断層の場合 には断層幅がコンラッド面の深さ、すなわち、上 部地殻の深さ約20kmを超えることはなく(注2), 内陸地殻内地震の垂直横ずれ断層に W = L/2の 関係式を機械的に適用するのは間違いである。四 国電力は、長さ77kmに対して断層幅を38.5kmで はなく 30km に設定しているのは、このことに気 付いていた証拠と言えるが,長さ46km で23km, 長さ 55km で 27.5km と設定するなど,現実とは合 わない設定になっている.四国電力がW = L/2の関係式を適用した根拠は Geller(1975)[8] の示し た図 11 だが、oの内陸地殻内地震だけを取り出し てみれば、断層長さが長くなっても断層幅が頭打 ちになり、飽和していることがわかる、内陸地殻 内地震には、傾斜して断層幅が20kmを超える逆 断層もあるため、厳密にはさらにこれらを層別し て分析する必要があろう.今日では、内陸地殻内 地震では断層幅が飽和する(頭打ちになる)こと が学界の共通認識となり、W = L/2の関係を機 械的に適用するようなことはないが、データ処理 や関係式の適用に際しては細心の注意が必要だと いうことの教訓だと言える.

4 2001年中央構造線断層帯の長期評価に伴う2003年中間報告

地震調査研究推進本部地震調査委員会が2003年2月12日に「中央構造線断層帯(金剛山地東縁-

伊予灘)の長期評価について」を発表し,「石鎚山 脈北縁西部の川上断層から伊予灘の佐田岬北西沖 に至る区間が活動すると,マグニチュードが 8.0 程度もしくはそれ以上の地震が発生し,その際に 2~3m程度の右横ずれが生じる可能性がある」[22] とし,また,金剛山地東縁から伊予灘に至る5つ の区間,全長360kmが「同時に活動する可能性を 否定できない」としたことから,四国電力は石鎚 山脈北縁西部ー伊予灘の130kmおよび全長360km の地震動評価を行った.

その結果は、図8および図9の通り、基準地震 動 S2 を超えないとするものであり,経済産業省原 子力安全・保安院も 2003 年 3 月 19 日、「四国電力 の評価は問題ないものと考える」としている.四 国電力は、図8は1997年時の評価結果と同じだ と主張しているが、1997年の図5および図6と比 べてみると奇妙なことに気がつく. 波形合成法に よる評価結果は全く同じだが、小林・翠川の手法 による評価結果は図8のほうが小さくなっている. より長い断層帯である 130km と 360km を評価し た図9の小林・翠川の手法による評価結果は、図 8よりは大きいが、図6の25~77kmのどの結果よ りも小さい.図8にも25km モデルの結果が薄い 線で描かれているが、明らかに図6の25kmモデ ルの結果 (周期 0.1sec の擬似応答速度 pSv が一番 大きい細線のグラフ)より小さい.四国電力は、こ の違いについてきちんと説明すべきである.

また,波形合成法の結果についても,図8と図 5(または図8)を比べると,周期0.1sec付近を除い て130km モデルの結果のほうが27~77km モデル の結果より小さくなっている.130kmの断層モデ ルのパラメータは表9の通りであり,77km以下 の一様断層モデルのパラメータは表8の通りだが, その差が一番目だつのは断層平均応力降下量 $\Delta\sigma$ である.後者が5.0MPaであるのに対し,前者は 2.55MPaでしかない.実は,四国電力は断層モデ ルのレシピを使うと, $\Delta\sigma = 4.3$ MPaになり,ア スペリティ平均応力降下量も $\Delta\sigma_a = \Delta\sigma/0.22 =$ 19.5MPaと大きくなってしまうため,わざわざ無 限長垂直横ずれ断層モデルの場合の応力降下量を 適用して2.55MPaに押さえ,アスペリティ平均応 力降下量も11.6MPaに押さえたのである.その結

8

果,図7および表9の断層長さ46kmの非一様断 層モデルの結果と比べても、小さな結果となって いる.断層幅が頭打ちになった飽和断層のスケー リング則によれば、80~100km程度までは、断層 面積の二乗に比例して地震規模が大きくなり、応 力降下量も大きくなり、地震動が大きくなる.四 国電力による130kmモデルの解析結果はそうなっ ていない.それは、断層モデルのスケーリング則 に従うような姿勢を示しながら、応力降下量の設 定には無限長垂直横ずれ断層モデルを持ち出すな どご都合主義的なパラメータ設定をしているから である.

また,四国電力は図10で,断層長さが長くなっ ても地震動評価結果は変わらないと説明している が,長大な断層では破壊伝播速度が非常に大きく なる場合があり,そうなれば,地震波が重なって 大きな地震動になる可能性がある.このことは, 2013年10月30日の原子力規制委員会「第39回 原子力発電所の新規制基準適合性に係る審査会合」 でも指摘され,四国電力の宿題になっている.

5 耐震設計審査指針改定に伴う 2008 年中間報告

原子力安全委員会は 2006 年 9 月 19 日,「発電 用原子炉施設に関する耐震設計審査指針」を大幅 に改定した.地震動解析手法に関しては,それま での大崎スペクトルが耐専スペクトル²[34] に置き 換えられ,断層モデルによる評価が正式な手法と して組み込まれた.耐震設計で考慮すべき活断層 や基準地震動の定義が大きく変わったこともあり, 既存の原子力発電所にもバックチェックがかけら れた.

四国電力は2008年3月28日,「伊方発電所『発 電用原子炉施設に関する耐震設計審査指針』の改 訂に伴う耐震安全性評価結果中間報告書」を原子 力安全・保安院に提出した.

その地震動評価結果は図 23 および図 24 の通り であり,結果として図 25 および図 26 の基準地震 動 Ss が設定された.図 23 および図 25 には破線で 旧基準地震動 S2 が新基準地震動 Ss に沿うように 描かれている.すなわち,新基準地震動 Ss は,原 発にとって重要な周期 0.03~0.5 秒(注2)で,旧 基準地震動 S2 とほとんど変わっていない.

四国電力は、この中間報告で初めて断層モデル のレシピを本格的に適用し、また、耐専スペクト ルも初めて適用している.したがって、2008年中 間報告については、断層モデルと耐専スペクトル に分けて、少し詳細に分析する.

ここで、「断層モデルのレシピ」とは地震調査研 究推進本部地震調査委員会(以下「推本」と略す) の作成した「震源断層を特定した地震の強震動予 測手法(「レシピ」)」[23,25]のことをさす. 断層 モデルのレシピはいくつも提案されているが、「入 倉レシピ」[14,15] などと特に呼ばない場合には推 本のレシピをいう.同地震調査委員会が,2002年 に糸魚川ー静岡構造線断層帯の断層モデル [21]を 作成して以降,国内計14の活断層に対して種々の 断層モデル設定法を検証し、2005年に最初の「全 国を概観した地震動予測地図」報告書を作成し、そ の別冊に「震源断層を特定した地震の強震動予測 手法(「レシピ」)」[23]としてまとめたのが最初 である.この「『レシピ』は,震源断層を特定し た地震を想定した場合の強震動を高精度に予測す るための,『誰がやっても同じ答えが得られる標準 的な方法論』を確立することを目指しており、今 後も強震動評価における検討により,修正を加え, 改訂されていくことを前提としている.」[23] この 考え方に基づき,推本は2005年以降,全国地震動 予測地図・全国を概観した地震動予測地図をほぼ 毎年作成し公表しているが、そのたびにレシピも 改訂してきた. 2009年12月21日改訂版[25]が最 新のレシピである.

中でも、2008年4月11日の改訂[24]は断層モ デルのパラメータ設定に本質的な修正を加えたも のである. 推本による活断層長期評価では活断層 の長さから松田式[30]を用いて将来起こりうる地 震の規模を推定していたが、レシピの断層モデル

²電力会社,電気機器メーカー,その他,電気に関連する 事業全般にわたる事業者や個人で構成される一般社団法人日 本電気協会に「原子力発電耐震設計専門部会」が設置され, 部会内の「地震・地震動ワーキンググループ」が,青森と関 東地方で1977年から20年間に収集された地震観測記録を用 いて大崎スペクトルに代わる経験式を作った.1998年の国 内シンポジウムで初めてそのスペクトルが発表された.耐専 部会で審議されたスペクトルであることから「耐専スペクト ル」と命名されている.





では断層面積から地震規模を推定しており、これ が松田式による地震規模と比べて2~5分の1に過 小算定されるという問題点があった.しかし、松 田式による地震規模をそのままレシピに適用する と、地震動評価結果が非常に大きくなるため、現 実の震源断層とは別に仮想モデルとして断層幅や 断層長さを長くし、断層面積を少し増やしてレシ ピを適用するという折衷的なモデル設定法を追加 したのである.以下ではこれを「修正レシピ」と よぶ.四国電力が2008年中間報告で用いた断層モ デルのレシピは2008年改訂前のレシピである.

四国電力による 2008 年地震動評価の問題点を 先にまとめておくと以下のようになる.

(a) 断層モデルのレシピでは断層面積から地震規 模を求めており, 推本の活断層長期評価では断層 長さから松田式で地震規模を求めている. その結



図 13: 2008 年中間報告における敷地前面海域断層 群の 30 度傾斜モデル (上: アスペリティ中央配置の基本 モデル,下:アスペリティ上端配置の不確かさ考慮モデル)[42]

果,断層モデルによる地震規模は長期評価と比べ て2~5分の1へ過小評価されている.これは四国 電力に限ったことではなく、レシピそのものに含 まれる問題点であり、修正レシピが導入されるに 至った理由でもある.地震規模が小さく設定され れば、断層モデルによる地震動も過小評価される. (b)四国電力は断層モデルのレシピに従うと言いな がら、応力降下量に限ってはレシピに従わず、楕 円クラックモデルや無限長垂直横ずれ断層モデル を使って、応力降下量をレシピより小さく設定し、 地震動を一層過小評価している.

(c) 四国電力は断層モデルの経験的グリーン関数法 で使われる要素地震を内陸地殻内地震とは異なる 性質を持った海洋プレート内地震(スラブ内地震) で代用しており,経験的グリーン関数法による地 震動を過小評価している.

(d) 四国電力は 130km の断層モデルとしてレシピ のスケーリングモデルではなくカスケードモデル を採用しており,地震規模や応力降下量を過小設 定し,地震動を過小評価している.

(e) 四国電力は耐専スペクトルを作成する際に、断層長さから松田式で地震規模を求めるべきところ、 断層モデルによる地震規模をそのまま適用しており、地震動が過小評価されている.

以下ではこれらについて,具体的に論述する.

5.1 レシピに基づく断層モデルと四国電力に よる修正

5.1.1 敷地前面海域の 42km モデル

四国電力は 2008 年中間報告で敷地前面海域の断 層群の長さを 42km と評価し,図 12(上)のように 2 つのアスペリティを深さ方向中央に配置したモ デルを基本断層モデルとした.その上で,不確実 さの考慮として,(1)基本モデルのアスペリティを 断層上端へ配置したモデル(図 12(下)),(2)基本モ デルの 90 度垂直モデルから北側へ 30 度傾斜させ たモデル(図 13(上)),(3)アスペリティ上端配置と 30 度北側傾斜を同時に考慮したモデル(図 13(下)), さらに,(4)敷地前面海域の 42km の断層群に伊予・ 川上セグメントを加えた「石鎚山脈北縁西部一伊 予灘区間」約 130km のモデル(図 27(b))および(5) 「金剛山地東縁一伊予灘区間」約 360km のモデル (図 27(c)) についても評価している.

これらのうち(4)と(5)は「長大な断層」の評価 法に関わるため,後述することにして,ここでは (1)~(3)に絞って検討する.

四国電力は敷地前面海域の断層群の長さを42km とし、それまでの46kmより短く設定しているが、 これについては当時の原子力安全・保安院および原 子力安全委員会の審議会で指摘され、「震源断層の 基本モデルを断層長さ54kmとし、断層長さ69km までの不確実さを考慮する」ことになった. 震源 断層の基本モデルをどのように設定するかは、そ れ自身として重要であるばかりか、基本モデルを 中心として不確実さの考慮を行うため、とりわけ 重要である.最終的には是正されたため,ここで は,四国電力が基本モデルを過小に設定していた という事実を指摘するに留め,2008年中間報告の 42km モデルを対象に批判する.

まず, 断層モデルのレシピ自身に含まれる問題 点 (a) について述べる.

表 10 に敷地前面海域 42km の震源断層に対する 断層モデルのレシピによる断層パラメータを示す. 推本の活断層長期評価では,断層長さ L = 42km から松田式 $\log_{10} L = 0.6M - 2.9$ を使って地震規模 が M7.5(気象庁マグニチュード)と算定され,断層 モデルのレシピからは,断層面積 S = 546.0km² から次式を使って地震モーメント $M_o = 1.66 \times 10^{19}$ N·m(M7.3 相当) が求められる.

$$S = \begin{cases} 2.23 \times 10^{-15} M_0^{2/3}, & M_o < M_{ot}; \\ 4.24 \times 10^{-11} M_0^{1/2}, & M_o \ge M_{ot}, \end{cases}$$
(1)

ただし、 M_{ot} は、断層幅 W が断層長さ L に等し くなり、これ以上の地震規模では断層幅が変らな い飽和状態 $W = W_{max}$ になる地震モーメントの 値であり、レシピでは $M_{ot} \equiv 7.5 \times 10^{25}$ dyn·cm, 1N·m= 10^7 dyn·cm, とされている.

表 10 に示すとおり,松田式による M7.5 は地震 モーメントで $M_o = 3.13 \times 10^{19}$ N·m に相当し,断 層モデルによる地震規模は地震モーメントの値で ほぼ 1/2 になる.これでは震源断層から半分程度 のエネルギーしか放出されないことになり,地震 動は大きく過小評価されてしまうのである.

なぜこうなるのかというと,Somerville et al.(1993)[52]が指摘したように日本国内の地震デー タと北西アメリカのデータでは断層パラメータに 大きな差があるからである.レシピの元になった データは入倉ら(2001)][14]の図14に示されるデー タである.入倉らの地震データは,(a)Somerville et al.[53]による15地震(米カリフォルニア10地 震,米アイダホ1地震,カナダ2地震,イラン1 地震,日本1地震で,ほとんどが北米大陸の地震), (b)Miyakoshi(2001私信)のデータセット,(c)Wells and Coppersmith(1994)による244 地震(半数近く は米の地震,1割程度が日本の地震)の3種類から なる.データ数は多いが, $M_{0t} \leq M_0$ となるデータ の大半は(c)のデータであり,武村[55]は,Wells and Coppersmith(1994)が別のデータセットに対し



図 14: 断層面積 S(rapture area) と地震モーメン ト M_0 の関係 [14] (破線がレシピの式に相当,入倉らは L = 20km で $W_{max} = 16.6$ km に達すると仮定し,分岐点を $M_0 = 7.5 \cdot 10^{25}$ dyn·cm としている.一点鎖線は 武村 (1998) による $W_{max} = 13$ km とした関係式で分岐点の M_0 は同じ)



図 15: 入倉ら [14] による *L* − *W* の関係 (oは Well et al.(1994)(*M*_{0t} < *M*₀), ●は Somerville et al.(1999) および Miyakoshi(2001), 灰色のoは低角逆断層のデータ)



図 16: 断層長さ *L*(rapture length) と地震モーメン ト *M*₀の関係 [14] (薄い線が松田式に相当)

て求めた $L - M_0$ 回帰式を図 17 の点線で示し、これを 2 つの実線と比較した結果、「Wells and Coppersmith(1994) が求めた断層パラメータ間の関係は日本列島の地殻内地震には適用できないようである」[55] と断じている.

S-M0関係を示す図14の一点鎖線は

$$\log_{10} S = \begin{cases} \frac{2}{3} \log_{10} M_0 - 14.74, & M_0 < M_{0t}; \\ \frac{1}{2} \log_{10} M_0 - 10.71, & M_{0t} \le M_0, \end{cases}$$
(2)

または,

$$S = \begin{cases} 1.82 \times 10^{-15} M_0^{2/3}, & M_0 < M_{0t}; \\ 1.95 \times 10^{-11} M_0^{1/2}, & M_{0t} \le M_0. \end{cases}$$
(3)





図 18: 武村 [55] による L – W の関係



図 19: 武村 [55] による S – M₀の関係

と表される武村の式であり,図17に示される日 本国内の地震データから導かれたものである.具 体的には,佐藤編著による「日本の地震断層パラ メータ・ハンドブック」[38]で体系的に整理され た地震データの33の内陸地殻内地震を使ってい る.図14の入倉式(太い破線)と武村式(一点鎖 線)を比べると武村式の方が下方にあり,同じ断層 面積でも地震規模に大きな差があることが明らか である.

武村の S – M_o関係式は,最初に図 17 の国内地 震データに対して L – M_o回帰式を

$$\log_{10} L = \begin{cases} \frac{1}{3} \log_{10} M_0 - 7.28, & M_0 < M_{0t}; \\ \frac{1}{2} \log_{10} M_0 - 11.82, & M_{0t} \le M_0, \end{cases}$$
(4)

と導き,国内データでは断層幅が

$$W = \begin{cases} \frac{2}{3}L, & M_0 < M_{0t}; \\ 13, & M_{0t} \le M_0, \end{cases}$$
(5)

となることを利用している. つまり, 断層長さが 断層幅以上に長く, $M_o \ge M_{ot}$ (M6.8 程度以上) の地震をもたらす飽和断層における断層幅の平均 値は国内データで 13km であり, 入倉ら (2001)の 北米中心の地震データの 16.6km より小さいので ある.

武村の *L*-*M*_o関係式(4)は, Shimazaki(1986)[49] が日本列島周辺の地殻内地震の断層長さ *L* と *M*₀ の関係を調べて

$$\log_{10} L = \begin{cases} 0.281 \log_{10} M_0 - 5.98, & M_0 < M_{0t}; \\ 0.524 \log_{10} M_0 - 12.44, & M_{0t} \le M_0, \end{cases}$$
(6)

の関係式を導き, $M_0 < M_{0t}$ では $M_0 \propto L^3$, $M_{0t} \leq M_0$ では $M_0 \propto L^2$ のスケーリング則が成り立つと 結論づけたことによっている. つまり, 武村は, こ のスケーリング則が図 17 の地震データに対しても 成り立つと仮定して式 (4) を導いているのであり, 両式で大差はない.

他方,松田式 $\log_{10} L = 0.6M - 2.9$ に $M = (1/1.17)(\log_{10} M_o[N·m] - 10.72)$ の関係を適用する と, $\log_{10} L = 0.513 \log_{10} M_0 - 11.99$ が得られる. この式は入倉ら [14] も導いており, $L - M_0$ 図上で 「Shimazaki(1986)の関係式とほぼ並行でかつ Wells and Coppersmith(1994)によってコンパイルされた データをほぼ満足しているようにみえる」と指摘 している.つまり,震源断層の長さと地震規模の 関係を表す松田式は日本国内の地震データだけで なく,北米中心の地震データに対しても成り立つ のである.ところが,国内と海外では断層の平均 幅が大きく異なるため,断層面積と地震規模の関 係を求めると大きく食い違ってくるのである.

この食い違いについて最初に問題提起したのは, Somerville et al.(1993)[52] であり,武村 (1998)[55] が続いた.入倉ら(2001)も「断層長さや幅を求め るときの定義の違いかあるいは日本周辺の地域性 によるものか,今後の検討が必要とされる.」[14] と提起しながら,その後検討された形跡はない.

推本ではこの問題に対して松田式で地震規模を 求め,震源断層の断層モデルをそれに合わせて修 正する「修正レシピ」][24]を用いることで対処し ようとしている.しかし,四国電力をはじめどの 電力会社も修正レシピを用いようとはせず,地震 規模を過小評価する旧来の断層モデルをそのまま 使って地震動を過小評価し続けている.

推本の修正レシピも決して科学的とは言えない し、断層面積を非現実的に拡大しすぎることによ り、地震動を過小評価している可能性もある. 阪 神・淡路大震災以降,最近までにM7クラスの多 くの地震が強震観測計で記録されており,地震動 解析も進んでいる.最も科学的な方法は,これら のデータを集約して,日本国内に適用できる断層 モデルの設定法を日本独自に開発することであろ う.それができるまでは,推本の活断層長期評価 で行っているように,断層長さから松田式で地震 規模を求めて断層モデルレシピを適用するか,少 なくとも,推本の修正レシピで地震動評価をやり 直すことが必要である.

ちなみに,2006年の中央防災会議第26回「東南 海,南海地震等に関する専門調査会」では、国内の 主要活断層に対し、将来起こりうる地震の規模を 推定するため各種推定式を適用して図20の結果を 得ている [2].地震規模はモーメントマグニチュー ド Mw で示されているが, どの活断層において も,武村(断層面積),武村(断層長さ),Shimazaki, Fujii-Matsu'ura, Irikura et al.(入倉式)の順で地震 規模が小さくなり、断層モデルのレシピで使われ ている入倉式で最も小さい地震規模になることは 明白である.同専門調査会では推定結果がこのよ うに非常にばらついていたため、独自に回帰式を 作成し、◇で示される関係式を導いている.具体的 には、断層長さから松田式 log₁₀ L = 0.6M-2.9 で 地震規模(気象庁マグニチュード M)を求め,国内 地震データのモーメントマグニチュード Mw と M の関係式 $M_W = 0.88M + 0.54$ を求め、 $\log_{10} M_o =$ 1.5Mw+9.1で地震モーメントに変換している.当



図 20: 中央防災会議東南海,南海地震等に関する 専門調査会で検討された国内活断層に対する各種 地震規模推定式とその評価結果 [2]

然のことではあるが、国内地震データに回帰させているため、同専門調査会の推定結果は武村(断層長さ)や Shimazaki の結果とほぼ同じである.

表10~表15には、断層モデルのレシピに基づ く断層パラメータおよび四国電力が独自に設定し た断層パラメータを示すと共に、断層長さの行に 松田式で求めた地震規模を気象庁マグニチュード で示し、この地震規模に対し断層モデルのレシピ を適用した結果も記載した.さらに、修正レシピ を適用した場合も表16~表18に示しておいた.こ れらを比較すれば、断層モデルのレシピをそのま ま適用した場合に地震規模がいかに過小評価され るかは明白である.

次に, 問題点(b)へ移る.

これは,四国電力にのみ特有のテクニックであ り,他のどの電力会社も行っていないと思われる 応力降下量の過小評価手法である.

断層モデルのレシピでは、円形破壊 (円形クラック) 面を仮定した次式で断層平均応力降下量 $\Delta \sigma$ を求めている.

$$M_0 = \frac{16}{7\pi^{3/2}} \Delta \sigma S^{3/2}.$$
 (7)

この式に式(1)を適用すると,

$$\Delta \sigma = \begin{cases} 2.31, & M_o < M_{ot}; \\ 2.31 \sqrt{\frac{S}{291}}, & M_o \ge M_{ot}, \end{cases}$$
(8)

が得られる.つまり,未飽和断層では,断層平均 応力降下量は $\Delta \sigma = 2.31$ MPaと一定になり,断層 が飽和した後では,断層面積の平方根に比例する 形で図 21 の「円形クラックモデル (入倉・三宅)」 の線に沿って大きくなっていく.

レシピに従うのであれば、この円形クラックモ デルで応力降下量を求めるべきところ、四国電力 は楕円クラックモデル [58] を持ち出し、図 21 の ように、レシピの円形クラックモデルより応力降 下量が小さくなるように設定している.具体的な 数値は、表 10 のように、円形クラックモデルが 3.17MPa に対し、括弧内に示したとおり、楕円ク ラックモデルでは 2.22MPa, 2/3 程度の値にしかな らない.アスペリティの平均応力降下量では、円 形クラックモデルで 14.4MPa に対し、楕円クラッ クモデルでは 10.1MPa に留まる.

どのモデルを採用するのが最も適切であるかは, 現実に発生している国内地震データに沿った値に なっているかどうかで判断すべきである. 2007 年 能登半島地震 (M6.9) の震源モデルでは3 個のアス ペリティを想定し, 面積比 53.0:23.5:23.5 で, 応力 降下量は 20MPa, 20MPa, 10MPa であった [28]. 新 潟県中越沖地震の入倉らの南東傾斜断層モデル[16] でも3個のアスペリティで,面積比35.2:35.2:29.6 で,応力降下量は23.7MPa, 23.7MPa, 19.8MPaで あった. 断層モデルのレシピ通りでは到底これら のレベルには届かないし, 楕円クラックモデルで はなおさらである. 地震規模を断層長さから松田 式で求める方法も表10に示しておいたが、これに よれば、断層平均で $\Delta \sigma = 6.0$ MPa, アスペリティ 平均で $\Delta \sigma_a = 27.1$ MPa になる. これらの値は少 し高めになっているので,修正レシピを適用する と、表 16 のように、断層平均で $\Delta \sigma = 4.1$ MPa, アスペリティ平均で $\Delta \sigma_a = 18.5$ MPa になる. 少 なくとも,この程度の値でなければ現実を反映し たモデルとは言えない.

付言すれば、アスペリティの平均応力降下量を 求める断層モデルによる計算式には複数種類があ り、その主なものとして短周期レベル A による方 法(A法)とアスペリティ総面積を総断層面積の 22%とする方法(アスペリティ総面積固定法また は $S_a/S = 0.22$ 法)の2種類がある.

「短周期レベル A[dyn·cm/s²]」とは「強震動予 測に直接影響を与える短周期領域における加速度



図 21: 四国電力が 2008 年中間報告で採用した楕円クラックモデル [58] と無限長垂直横ずれ断層モデル [38] による断層平均応力降下量(四国電力の資料 [43] に引用者が加筆)

震源スペクトルのレベル」のことであり,「A 法」 では,まず,この値を次の経験式から求める.

$$A = 2.46 \cdot 10^{17} M_0^{1/3}.$$
 (9)

続いて、rをアスペリティ総面積 S_a の等価半径, Rを断層面積 Sの等価半径, 岩盤のS波速度として、アスペリティ総面積 S_a を 次式から求める.

$$S_a = \pi r^2, \tag{10}$$

$$r = \frac{7\pi M_0}{4AR}\beta^2. \tag{11}$$

ここでは,便宜的に震源断層とアスペリティの形 状を円形と仮定しており,式(11)はシングル・ア スペリティモデルにおける *M*₀ と *A* に関する次の 理論式から導出している.

10

$$M_0 = \frac{16}{7} r^2 R \Delta \sigma_a (\text{Boatwright1988}) [1], \quad (12)$$

$$A = 4\pi r \Delta \sigma_a \beta^2 (壇 ほか 2001) [5].$$
(13)

したがって,式(12)または式(13)からアスペリティ の平均応力降下量 $\Delta \sigma_a$ を逆算できる.ここで,式 (12)と式(7)を組み合わせると,

$$\Delta \sigma_a = \frac{S}{S_a} \Delta \sigma \tag{14}$$

という単純な式が得られる. そこで,式(8)のように整理すると次式が得られる.

$$\Delta \sigma_{a} = \begin{cases} \frac{1}{0.149} \left(\frac{\beta}{3.5}\right)^{-4} \Delta \sigma, M_{o} < M_{ot}; \\ \frac{1}{0.149} \left(\frac{\beta}{3.5}\right)^{-4} \left(\frac{S}{291}\right)^{-2/3} \Delta \sigma, \\ M_{o} \ge M_{ot}. \end{cases}$$
(15)

ところが、A 法では、地震規模が大きくなると アスペリティ総面積 S_a が大きくなりすぎてアス ペリティの平均応力降下量 $\Delta \sigma_a$ が小さくなりすぎ る.そこで、断層モデルのレシピでは、長い断層 で地震規模が大きい場合にはこの短周期レベルに よる方法は使わないよう警告している。それに代 わる方法が「アスペリティ総面積固定法」であり、 アスペリティ総面積 S_a を震源断層総面積 S の 22 %に固定する。この方法による断層パラメータの 値が表 10 などでの「 $S_a/S = 0.22$ 法」の列のパラ メータ値である。

四国電力は、130km モデルに対して、断層モデ ルのレシピとは異なる方法で断層パラメータを設 定しているが、その批判は後述する.

次は,問題点(c)についてである.

波形合成法や断層モデルの経験的グリーン関数



図 22: 主な観測地震の震央分布(4と9のスラブ内地 震がそれぞれ 1997・2003 年報告と 2008・2013 年報告で断層 モデルの要素地震として使われている) [42]

法では,格子状に分割された小断層で破壊開始点 からの破壊伝播時間分だけ遅れて地震波が発生す ると仮定し,それらを原子力発電所の敷地などの 観測点で足し合わせて地震波を作成する.

その際、小断層で発生させる地震波を乱数によ るホワイト・ノイズを使って人工的に作成する場 合を「統計的グリーン関数法」といい、震源断層 内の M5 程度の小地震観測記録から生成する場合 を「経験的グリーン関数法」という. 地震波の特 性は、震源特性、伝播経路特性、サイト特性(地盤 特性)の3つによって決まるため、これらを適切 に設定することが重要である. 経験的グリーン関 数の場合には、実際にサイトで観測された地震波 を用いるため、その中にこれらすべての特性が反 映されており、最も適切な方法と言える.しかし、 サイトによっては、このような観測記録が存在し ないため、統計的グリーン関数法によらざるを得 ない. その場合にはこれら3つの特性を適切に反 映させた地震波を人工的に作成できているかどう かが問題になる.原子力発電所の場合には、とり わけ, 0.03~0.5sec の短周期側の地震波の影響が最 も大きいため、この領域での特性を正確に反映で きているかどうかが重要になる.

四国電力は,表8および表9の波形合成法では要

素地震として 1988 年 7 月 29 日に発生した M5.1 の 伊予灘地震(図 22 の No.4)を用いており, 2008 年 中間報告および 2013 年申請では, 2001 年 3 月 26 日に発生した M5.0 の安芸灘地震(図 22 の No.9) を用いている。これらの地震は敷地前面海域断層 群の震源断層面内(内陸地殻内)で発生したもので はなく、1988 年伊予灘地震は震央距離 28km, 深 さ 53km, 2001 年安芸灘地震は震央距離 87km, 深 さ 49km で起きた海洋プレート内地震 (スラブ内地 震)である.一般に,スラブ内地震は内陸地殻内 地震とは震源特性において大きな違いがあり、ス ラブ内地震では応力降下量が大きく、短周期地震 波が強い.現に,1988年伊予灘地震の応力降下量 は 20MPa, 2001 年安芸灘地震では 30MPa と評価 されている.波形合成法や断層モデルの経験的グ リーン関数法で小断層の要素地震波とする際には, 断層平均あるいはアスペリティ平均の応力降下量 との比に応じて要素地震波が小さく設定されるた め、地震動が過小評価されている可能性がある.

図 23 および図 24 は断層モデルの経験的グリー ン関数法による地震動評価結果だが,地震モーメ ント,応力降下量,要素地震の3点における過小 評価が重なった結果として,基準地震動 Ss はもと より,旧指針における基準地震動 S2 すら長周期側 を除いて全く超えない形で地震動評価結果がきれ いに収まっている.

四国電力はこの評価結果に基づき,図 25 およ び図 26 のように基準地震動 Ss を設定した. 曰く, 「想定敷地前面海域の断層群による地震③(経験的 グリーン関数法を用いた破壊開始点西下端)の評 価結果は,水平方向の地震動が上記設計用応答ス ペクトル Ss-1Hの短周期側で最も接近しているた め,その時刻歴波形を基準地震動 Ss として採用す る.その水平方向の地震動を Ss-2NS, Ss-2EW と し,鉛直方向の地震動を Ss-2UD とする.」([42], IV-19)

四国電力は、ここで指摘した地震モーメント、応 力降下量、要素地震における過小評価をやめ、断 層モデルのパラメータ設定法の根本に立ち返って、 断層モデルを構築し直し、断層モデルによる地震 動評価を根本的にやり直すべきである.その際、次 のような点にも配慮すべきである.

16



図 23: 2008 年中間報告における断層モデルの手法 による基準地震動 Ss と検討用地震 (水平方向)[42]



図 24: 2008 年中間報告における断層モデルの手法 による基準地震動 Ss と検討用地震 (鉛直方向)[42]

四国電力は、2008年中間報告以降、地震動評価 の際に用いられるライズタイムの値を公表してい ない.表7~表9のように2003年までの波形合成 法で公表されているライズタイムは Geller(1976) による式 $\tau = 16R/(7\pi V_s), S = \pi R^2$,で求めたも のだが、46kmモデルで3.8secと極めて大きい.ラ イズタイムが大きいと、すべり速度が全体として



図 25: 2008 年中間報告で設定された基準地震動 Ss(水平方向)[42]



図 26: 2008 年中間報告で設定された基準地震動 Ss(鉛直方向)[42]

小さくなるため,断層モデルで生成される地震波 が抑制される.2008年中間報告でどのような値に 設定されているのかは不明だが,すべり量が小さ く設定された上に,ライズタイムが大きく設定さ れているとすれば,地震動がひどく過小評価され ることになる.ライズタイムは,表1のM6.8~ M7.3の国内内陸地殻内地震の例にならい0.4~0.6

表 1: 内陸地震の震源モデルにおけるライズタイ ム t_r ,破壊伝播速度 V_r ,アスペリティの幅 W_a ,背 景領域の幅 W_b ,係数 $\alpha = t_r V_r / W_{a \text{ or } b}$ [27](能登 半島地震と新潟県中越沖地震は文献 [28][16] から追加した)

1995 年兵庫県南部地震(山田·他, 1999)							
	t_r	V_r	$W_{a \text{ or } b}$	α			
	[sec]	[km/s]	[km]				
アスペリティ1	0.4	2.8	4.8	0.23			
アスペリティ2	0.5	2.8	6.4	0.22			
アスペリティ3	0.6	2.8	11.2	0.15			
アスペリティ4	0.6	2.8	8.0	0.21			
アスペリティ	0.5	2.5	6	0.21			
1997 年 5 月の鹿児島県北西部地震(三宅・他, 1999)							
アスペリティ	0.5	2.5	3	0.38			
2000年鳥取県西部地震(池田・他, 2002)							
アスペリティ1	0.6	2.5	4.8	0.31			
アスペリティ2	0.6	3.0	4.8	0.38			
背景領域	2.04	2.5	16.8	0.30			
アスペリティ1	0.6	2.5	7.2	0.21			
アスペリティ2	0.5	2.5	4.8	0.26			
アスペリティ3	0.5	2.5	4.8	0.26			
2007 年新潟県中越沖地震(入倉ら, 2007)[16]							
アスペリティ1	0.5	2.7	5.5	0.25			
アスペリティ2	0.5	2.7	5.5	0.25			
アスペリティ3	0.45	2.7	5.04	0.24			

秒に小さく設定すべきである.

また,2000 年鳥取県西部地震 (M7.3),2007 年 能登半島地震 (M6.9),2007 年新潟県中越沖地震 (M6.8)を教訓として,アスペリティの応力降下量 を20~30MPaに設定したうえで,地震動再現解析 でよく行われているように,アスペリティの破壊 開始点に破壊が到達してからアスペリティの破壊 めて同心円状に破壊が伝播するマルチハイポセン ター破壊を想定すべきである.アスペリティの配 置や破壊開始点の位置もディレクティビティ効果 やフォーカッシング効果が現れるように想定し, 原発にとって最悪のシナリオを描いて評価し直す べきである.

5.1.2 石鎚山脈北縁西部-伊予灘の130km モデル

中央構造線断層帯の「石鎚山脈北縁西部-伊予 灘区間(約130km)」について、四国電力はカスケー ドモデルを用いている.表10~表13の地震モーメ ント M₀についてはレシピ通りに求めているが、表 14~表15の地震モーメント M₀についてはレシピ 通りに計算していないことでそれが分かる.実は、 これらの表における地震モーメントの値は、敷地 前面海域の断層群、伊予セグメント、川上セグメ ントについて個別に求めた地震モーメントの値を たし合わせて求めた値である.これは「カスケー ドモデル」と呼ばれ、地震モーメントで表される 地震規模が断層面積の大きさに比例すると、暗に 仮定しているのと同じである.

ところが、飽和断層の場合、レシピでは地震 モーメントは総断層面積の2乗に比例して大き くなる.断層面積が2倍になれば地震モーメン トは2倍ではなく4倍になるのである。断層面 積が3倍になれば9倍になり、その差は一層広 がる.正確に言えば、レシピにおける断層モデル のスケーリング則では, $M_0 \leq 7.5 \times 10^{18}$ N·m で は, M₀はSの1.5 乗に比例して増大し, 7.5 × 10^{18} N·m $\leq M_0 \leq 7.5 \times 10^{20}$ N·m では M_0 は S O 2乗に比例して増大する. Scholz(2002)][50] によれ ば、 $M_0 > 7.5 \times 10^{20}$ N·m では、 M_0 はSに比例し、 $S[\text{km}^2] = 5.30 \times 10^{-18} M_0[\text{N·m}]$ が成り立つとして いるが、レシピでは「長大な断層についてはまだ研 究段階である」として採用されていない. 最近では, Murotani et al.(2010)[32] t^{3} , $M_{0} > 1.8 \times 10^{20}$ N·m に対して $S[\text{km}^2] = 1.00 \times 10^{-17} M_0[\text{N·m}]$ の経験式 を導いている.その意味では,地震モーメントが 7.5×10²⁰N·m (または、1.8×10²⁰N·m) を超える 「金剛山地東縁-伊予灘区間(約360km)」のより長 大な中央構造線断層帯を考える場合には妥当と言 えるかも知れないが、「石鎚山脈北縁西部-伊予灘 区間(約130km)」を扱う場合には不適切である.

四国電力は当初,カスケードモデルを採用し, 地震モーメントは表 14 および表 19 の括弧内に記 載の値を採用していた.平均応力降下量の計算も レシピによらず,楕円クラックモデルを用いてい た.ところが,バックチェック報告の審議会でス ケーリング則による評価を求められると,地震モー



図 27: 2008 年中間報告における中央構造線断層帯断層モデル図 (42km, 130km, 360km モデル)[42]

メントなど巨視的パラメータについてはスケーリ ング則に従いながら、断層平均応力降下量を無限 長地表垂直横ずれ断層モデルによる計算式 $\Delta \sigma = 2\mu D/(\pi W)$ を用いて、レシピから得られる 5.5MPa ではなく、4.46MPaへ下げている.アスペリティの 平均応力降下量についても、アスペリティ面積を $S_a = 0.22S$ と固定せず、 $S_a = 0.34S$ と大きくす ることで、本来なら $\Delta \sigma_a = (S/S_a)\Delta \sigma = 24.9(=$ 5.5/0.22)MPa または 20.3(= 4.46/0.22)MPa とす べきところ、 $\Delta \sigma_a = 13.3(= 4.46/0.34)$ MPa と小 さく設定している.

四国電力は、「石鎚山脈北縁西部-伊予灘区間(約 130km)」について、レシピのスケーリング則を適 用するのであれば、表 14~表 15 のように、M8.1 の規模の断層モデルで $S_a/S = 0.22$ 法を適用し、 また、全長 126km を松田式に適用して得られる M8.3 の規模の断層モデルで地震動を評価し直すべ きである.

5.1.3 2008年の修正レシピを適用した場合

地震調査研究推進本部は2008年4月11日にレ シピを修正し[24],従来の方法は「(ア)過去の地 震記録などに基づき震源断層を推定する場合や詳 細な調査結果に基づき震源断層を推定する場合」 とし、これとは別に「(イ)地表の活断層の情報を もとに簡便化した方法で震源断層を推定する場合」 をレシピに追加した.これがレシピ修正モデルで ある.

レシピ修正モデルでは、松田の式から求めた地 震規模に断層面積をできるだけ合わせるが、断層 幅 W_{model} をW + 2kmまで、断層長さ L_{model} を L+5kmまでしか大きくできない、そこで、この方 法を敷地前面海域の断層群、伊予セグメント、川 上セグメントおよび断層帯全長に適用したのが、 表 16~表 18 である、断層帯全長については、3つ のセグメントで 5km ずつ追加しているため、合計 15km を追加し、できるだけ地震モーメントに対 応した総断層面積に近づけている.

地震調査研究推進本部の長期評価によれば、この 126km の断層帯により「M8.0 程度またはそれ 以上の地震が発生し、その際に 2~3m 程度の横ず れが生じる可能性がある」[22] としている.これ らの表によれば、「M8.3 で平均すべり量 3.2m」で あることから、長期評価にも整合すると言える.

ところが、四国電力による 2008 年中間報告で は、表 14 の「断層モデルで M8.1 とした場合」の 「 $S_a/S = 0.22$ 法」の列に示すとおり、M7.5 で平 均すべり量は0.8mにすぎない.これでは地震調査 研究推進本部の長期評価にも整合しない.四国電 力は断層モデルの設定法を根本的に改め,地震動 評価をやり直すべきである.

四国電力など電力会社は、原発の場合には詳細 な調査を行うから従来からの(ア)の方法でよいと 主張する.しかし、(ア)の方法では「過去の地震記 録などに基づき震源断層を推定する場合には、そ の知見を生かした断層モデルの設定を行う.」とあ り、過去の地震記録など震源断層を推定するに十 分な知見がなければならない. 女川, 志賀, 柏崎・ 刈羽,福島など「詳細な調査によって策定された」 はずの設計用限界地震の基準地震動 S2(1981 年旧 指針) や基準地震動 Ss(2006 年指針) が.実際に起 きた地震によって超えられてしまったことを真摯 に受け止めるべきであろう. ところが,四国電力 の場合も、伊方原子力発電所において想定する震 源断層領域内での M5 以上のクラスの地震観測記 録は存在しない. そうである以上, 地震規模を過 小評価することなく、活断層の長さから松田式で 地震規模を求め、少なくとも、(イ)の方法で地震 動評価を行うべきであろう. (イ)の方法は,「長期 評価で評価された地表の活断層長さ L[km] から推 定される地震規模から、地震規模に見合うように 震源断層の断層モデルの面積を経験的関係により 推定する.」この修正レシピでも、断層モデルを実 際の震源断層とは異なる断層パラメータに修正し ているため, 地震動を過小評価している可能性は 否めない.したがって,最近20年間の強震動観測 記録を加えて、(ア)のレシピそのものを日本国内 の地震データに合うよう大幅に作り替えるべきで ある.

5.2 耐専スペクトルと距離減衰式による応答 スペクトル

2006年に耐震設計審査指針が改訂されるまでは, 「大崎スペクトル」[35]という距離減衰式に基づく 応答スペクトルがもっぱら基準地震動作成に使わ れてきた.これは, 震源を断層ではなく点震源と みなし,原発サイトまでの震源距離に基づき距離 減衰を考慮して応答スペクトルを作成するもので ある.地震の規模には気象庁マグニチュードを用 い、想定する地震の気象庁マグニチュードと震源 距離が設定されれば応答スペクトルが作成される という簡単なものであった. 震源距離を断層最短 距離や等価震源距離に置き換え、距離減衰を考慮 した応答スペクトルも多く作成されている. その 中でも、耐専スペクトル [34] は、大崎スペクトル に替わるものとして日本電気協会が1977年から 20年がかりで収集した地震観測記録に基づいて作 成した応答スペクトルである. 1998年の国内シン ポジウムで初めて発表され、2006年の新指針で断 層モデルとともに基準地震動作成法として認定さ れた.この耐専スペクトルは国内地震データに基 づく現実的な応答スペクトルとして評価されては いるが、1995年兵庫県南部地震以降に、震源近傍 を含めて記録された M7クラスの多くの地震観測 記録が反映されておらず、適用範囲が狭い.また、 内陸地殻内地震と海洋プレート間地震が混在して おり、「内陸補正」した場合には、内陸地殻内地震 による地震動や震源近傍の地震動を過小評価する 可能性もある.また、原発サイトから遠ざかる方 向へ伸びていく断層の場合には、断層が長くなる ほど等価震源距離が大きくなるため地震動が小さ くなるという矛盾も見られる、とはいえ、他の距 離減衰式による応答スペクトル設定法は、海外の 地震データがより多く含まれており、日本国内の 地震動を評価するには適していないと思われる.

たとえば,図 28 は,2008 年中間報告で検討さ れた距離減衰式による応答スペクトルだが,Noda et al.(2002) とある耐専スペクトルと比べて,Zhao et al.(2006),Kanno et al.(2006),内山・翠川 (2006) らの応答スペクトルがかなり下方にあり,小さめ の地震動評価になっていることがわかる.これは, 元になる地震観測記録が海外中心か国内中心かの 違いによると思われる.

Zhao et al.(2006) が用いたのは主に国内地震だ が,図29に示すようにプレート間地震やプレート 内(スラブ内) 地震が多く,主な内陸地殻内地震は 兵庫県南部・鳥取県西部の国内2,イラン1,米西部 20と国外中心である.他方,Noda et al.(2002)の 耐専スペクトルでは,図30に示すように,耐専ス ペクトル作成に用いた44 地震,107 観測記録(海 洋プレート間地震32,81 記録,内陸地殻内地震



図 28: 2008 年中間報告における耐専スペクトルと 距離減衰式による応答スペクトル (水平方向)[42]



図 29: Zhao et al.(2006)の距離減衰式の元になった 地震観測データ [44]

12, 26 記録) はすべて国内地震だが, 震源近傍を 含めて近距離地震データが反映されておらず, 適 用範囲が狭い.図30には,適用範囲外の領域に最 近の震源近傍データも記されており,これらを含 めて最近のM7クラスの地震データを反映させれ ば,適用範囲はもっと広くなるはずである.また, 適用範囲を少し外れれば直ちに適用範囲外だとす るのも問題である.少なくとも,保守的に適用範 囲外の場合も採用すべきであろう.

耐専スペクトルでは, 地震観測データの不足を 補うため、海洋プレート間地震(スラブ内地震は含 まれていない)と内陸地殻内地震の観測データが 混在しており,内陸地殻内地震の応答スペクトル を作成するには「内陸補正係数(周期 0.02~0.7sec では 0.6) を掛けて補正する必要がある. つまり, 海洋プレート内地震のほうが,応答スペクトルが 大きいのである. ところが, 2007年7月に起きた M6.8 の新潟県中越沖地震では、図 31 のように、 柏崎・刈羽原発で1699galという非常に大きな地 震動 (解放基盤表面はぎとり波) が観測された.内 陸補正した耐専スペクトルの約6倍の地震動に相 当する.東京電力や独立行政法人原子力安全基盤 機構 JNES の解析によれば、震源特性の要因で約 1.5倍,深部地盤構造の伝播経路特性で約2倍,敷 地下の古い褶曲構造などサイト(地盤)特性で約2 倍, 合計約6倍に増幅されたという[56]. これ以 降,震源特性として約1.5倍の不確実さを考慮し, 深部地下構造や3次元地盤構造を詳細に調べるこ とが常識となった. そのため, 耐専スペクトルで は、内陸補正を行わないことで震源特性の不確実 さを考慮することになったのである. 断層モデル では,不確実さの考慮として応力降下量と短周期 レベルを1.5倍しているのはこのためである.

2008年中間報告でも、「内陸地殻内地震の応答ス ペクトルには、敷地内で観測された地震記録がな いことから、内陸地震の補正は考慮していない。 これは、Noda et al.(2002)の内陸地震の補正の項に 記載されているように、敷地内で観測された記録 が無くても、内陸地震に対する補正を考慮するこ とは問題ないと考えるが、不確かさを考慮するも のとして、内陸地震に対する補正を用いないこと とする。」([42], IV-26)としている.しかし、2013 年の再稼働に向けた伊方3号炉設置変更許可申請 時には、耐専スペクトルの「内陸補正」を行い、1.5



図 30: 耐専スペクトルの元になった地震観測データと適用限界



図 31: 新潟県中越沖地震の柏崎・刈羽原発での解放 基盤表面地震動はぎとり波と耐専スペクトル [56]

倍の不確実さの考慮をしていない.

図 32 を見れば,2008 年中間報告で策定され た基準地震動 Ss に対し,敷地前面海域断層群 42km(M7.1,等価震源距離 $X_{eq} = 14.8$ km)と30 度傾斜モデル (M7.6, $X_{eq} = 20.5$ km)の耐専スペク トルがかなりの程度,基準地震動 Ss に接近してい ることがわかる.このように,耐専スペクトルは 基準地震動策定時に重要な働きをするのである.

ここで,四国電力は耐専スペクトルを小さく作 成するテクニックを使っている.表10を見れば、 敷地前面海域断層群 42km の地震規模は,四国電力 による M7.1 ではなく断層モデルでは M7.3, 松田 式ではM7.5であることがわかる. 耐専スペクトル では、断層長さから松田式を使って気象庁マグニ チュードを求めるのが正しい方法である. ところ が、四国電力は、(1)気象庁マグニチュードが小さ くなる断層モデルによる地震規模を求め、しかも、 (2) 地震モーメント Moから気象庁マグニチュード Mを求める式を「工夫」している.通常は, M= (1/1.17)(log₁₀ M₀-10.72)(M₀の単位は N·m) で 気象庁マグニチュードを求めるところ、係数を小 数点以下1桁で丸めた式 M= (1/1.2)(log₁₀ M₀ -10.7) (M₀の単位は N·m)を用いている. その結 果,気象庁マグニチュードは 0.2 も小さくなるの である.実に涙ぐましい「工夫」である.

「42km(M7.1, $X_{eq} = 14.8$ km)」ではなく「42km (M7.5, $X_{eq} = 14.8$ km)」で耐専スペクトルを描き 直せば、図 32 の基準地震動 Ss を超える可能性が 高いが、今度は図 30 に示される適用範囲の外にな り、採用されないという結果になる. つまり、基 準地震動 Ss を超えるような耐専スペクトルは元々 適用範囲外になり、採用されないような仕組みに



図 32: 2008年中間報告における耐専スペクトルと 基準地震動 Ss[42]

なっているのである. この壁を乗り越えるには, 最 近の地震データを取り込んで耐専スペクトルを作 り直し, 適用範囲を広げる以外にない. しかし, 図 29 のように, Zhao et al.(2006)でも, 断層最短距 離 10km 未満の地震観測記録は 2 つの地震程度で あり, 耐専スペクトルを作り直すまでの間は, 現 在の耐専スペクトルを外挿して得たスペクトルを 保守的な評価として適用すべきであろう.

実は、四国電力だけではなく、関西電力、日本 原子力発電、日本原子力研究開発機構も、2008年 バックチェック中間報告では、耐専スペクトルの地 震規模を断層モデルで過小評価する(1)の方法を 用いていたが、その後、四国電力も含めて松田式 を用いる正しい方法に直している.しかし,四国 電力は、四国電力にのみ特有の換算式(2)を2013 年申請時にも用いている. 耐専スペクトルで用い る気象庁マグニチュードを断層長さから松田式で 直接求めるようになったため、(2)の「工夫」で断 層モデルの地震モーメントを気象庁マグニチュー ドに換算しても使い道がなく、全く無意味なのだ が、四国電力は、一度犯した過ちを認めたくない のか、断層モデルによる地震規模と松田式による 地震規模の食い違いをことさらに強調したいのか, 意図は不明だが、そのまま使い続けている.

6 2013 年3 号炉設置変更許可申請に おける耐震性評価

四国電力は、2008年中間報告に対する原子力安 全・保安院の審議会での意見を受け、いくつかの 点について修正した上で、2009年2月2日に改訂 版「伊方発電所3号機『発電用原子炉施設に関す る耐震設計審査指針』の改訂に伴う耐震安全性評 価結果報告書」を提出した.原子力安全・保安院 は2010年1月7日に、この評価結果を「確認」し 「妥当なものと判断した」とする報告書「耐震設計 審査指針の改訂に伴う四国電力株式会社伊方発電 所3号機耐震安全性に係る評価について(基準地 震動の策定及び主要な施設の耐震安全性評価)」を 公表した [10].

2009 年評価結果報告書における 2008 年中間報 告からの主な変更点 (前述の批判点に限る) は次 の通りである.

(1) 敷地前面海域の断層群による地震の基本モデ ルを長さ約 42km から約 54km へ延長し、長さ約 69km も不確かさとして考慮した.基本モデルで のアスペリティの配置場所を断層深さ中央から断 層上端へ移動させた.

(2) 耐専スペクトルに必要な気象庁マグニチュー ドを求める際, 断層モデルの地震規模を用いるの をやめ, 断層長さから松田式で求める方式へ変更 した.

(3) その結果,適用範囲に入った耐専スペクトルは 断層長さ約 54km,断層傾斜角北傾斜 30 度の場合 だけになった.また,他の距離減衰式による評価 結果と整合させるため,「内陸補正係数」を用いて 応答スペクトルを低減させた.

(4) 応力降下量を 1.5 倍にする不確かさの考慮につ いては、中間報告で用いた耐専スペクトル(内陸 補正無)またはその 1.5 倍化で考慮できるにもか かわらず、それを行わず、断層モデルでのみ考慮 することとした.

断層モデルについては,敷地前面海域の断層群 の長さを延長したこと以外は,楕円クラックモデ ルや無限長垂直横ずれ断層モデルで応力降下量を 算出するなどほとんどそのままである.

原子力安全・保安院のお墨付きを得た四国電力



図 33: 2013 年設置変更許可申請書で四国電力が考慮した中央構造線断層帯 [46, 47]

は、2013 年 7 月 8 日,新しい規制基準の下,原子 力規制委員会へ「伊方発電所の発電用原子炉設置 変更許可申請書(3 号原子炉施設の変更)」を提出 した [46].しかし,その中身は、2009 年の耐震安 全性評価結果報告書とほとんど変わらないもので あった.

ところが,原子力規制委員会は図 33 の左図に示 される「480km(中央構造線断層帯と別府-万年 山帯断層帯の連動)」を考慮するように求め,四 国電力は 2013 年 10 月 30 日,480km を基本震源 モデルとする解析結果 [48] を回答した.この回答 を受けた原子力規制委員会は,「長大な断層の場合 には破壊伝播速度が横弾性波速度 (S 波速度)Vs を 超える場合もあるので考慮するように」と指示し, 2013 年 12 月末現在,四国電力の解析結果待ちに なっている.

断層モデルのレシピでは,破壊伝播速度がS波 速度の0.72倍と設定しており,不確実さ考慮でも 0.84倍までである.このレシピに基づくと,破壊 伝播より地震波の伝播の方が速いので,複数の断 層が連動する場合,図10のように,後から破壊す る断層の地震波は遅れて到達するため,互いに重 なり合うことはない.しかし,破壊伝播速度が地 震波(ここではS波)の伝播速度に近いか,より 速いと,複数の断層破壊からの地震波が互いに重 なり合って大きくなる場合がある.四国電力はこ れを解析するように指示されているのである.こ の問題は,断層モデルのレシピが依然として大き な改善点を有していることの証左でもあるが,こ こではこれ以上踏み込まない.

以下では、まず、2013 年申請における耐専スペ クトルをベースに、54km モデルや 69km モデルで 1.5 倍を考慮すれば, 耐専スペクトルが基準地震動 Ss を超えること, 54km や 69km の断層モデルで 地震規模や応力降下量の設定法を変え, 要素地震 の適用法を変えれば地震動評価結果が基準地震動 Ss を超える可能性があることを指摘する. その上 で, 480km モデルで新たに用いられた壇ら (2011) のモデルを検討し, それが断層モデルの問題点を 浮き彫りにしていることを示す.

6.1 耐専スペクトル

四国電力は2013年申請で,図34に示すとおり, 基本ケース(54km,90度)について,耐専スペク トルとその他距離減衰式による応答スペクトルの 比較を行っている.

しかし、ここには2つの問題点がある.

第1に、2008年中間報告では「不確かさを考慮 するものとして, 内陸地震に対する補正を用いな いこととする」としていたにも関わらず,2013年 申請では、内陸補正を行い、耐専スペクトルでも 行える「震源特性で1.5倍の不確かさの考慮」を 行っていない. その理由は, 原子力安全委員会の 「応答スペクトルに基づく地震動評価」に関する専 門家との意見交換会 [57] において「断層近傍の観 測記録に対する耐専スペクトルの適用性を検証し たところ, 内陸補正を適用すると概ね観測記録を 説明できた』との報告がなされているからだとい う. 耐専スペクトルが海洋プレート間地震と内陸 地殻内地震の混在するデータに基づいて策定され ていることから, 内陸地殻内地震用に内陸補正を 行う必要があるのは当然である.しかし,2008年 中間報告で内陸補正ナシの耐専スペクトルを用い



図 34: 2013 年申請時の基本ケース (54km, 90 度) に対する耐専スペクトルとその他の距離減衰式に よる応答スペクトル等との比較



図 35: 2013 年申請時の不確かさ考慮ケース (54km, 30 度, アスペリティ深さ中位配置) に対する耐専ス ペクトルとその他の距離減衰式による応答スペク トル等との比較

たのは、新潟県中越沖地震の教訓から震源特性を 1.5 倍化する必要があるとの耐震安全性評価上の要 請からであった.にもかかわらず、これを無視す るのは、耐専スペクトルでは震源特性の不確実さ を考慮しないと宣言しているようなものである.

また,内陸地殻内地震用に内陸補正が必ず必要 かというと,必ずしもそうではない.四国電力が 引用している意見交換会で報告したのは東京電力 だが,K-NETなど近年の強震記録を収集し,さら に国内外の震源近傍記録を収集して耐専スペクト ルの適用性を検討したものである.そこには,「内 陸補正係数を考慮することにより,耐専スペクト ルは複数の観測記録を概ね説明できた」とする結 果に加えて,「縦ずれ断層では,内陸補正を加えな いほうが観測記録と対応する例も見られた(2004 年中越地震,1994年ノースリッジ地震).」と記さ れている.つまり,近年の内陸地殻内地震の観測 記録によれば,内陸補正を行えば耐専スペクトル はよく適合し,縦ずれ断層では内陸補正を行わな い方がよい場合もあるということだ.

第2に、四国電力は耐専スペクトルの適用範囲 外であれば無条件に採用しないという立場に立ち、 54km・90度(M7.7, X_{eq} = 14.3km)の基本ケース ですら耐専スペクトルを採用していない.具体的 には、四国電力は図 34 と図 35 を示し、「(54km・ 90 度の)耐専スペクトルによる評価はその他距離 減衰式よりも大きい地震動が算出され、過大評価 となっており、適用は適切ではないと考えられる. これは、54km・30 度のケースよりも敷地がより 震源に近い位置での評価となるためと考えられる. その他距離減衰式の結果は、断層モデル(統計的グ リーン関数法)の結果ともほぼ整合的である.」と している.

これは,全く逆であり,2008年中間報告批判で 指摘したように,断層モデル(統計的グリーン関 数法)やその他距離減衰式のほうが,地震動を過 小評価しているのである.

四国電力は自らが引用した意見交換会での東京 電力の報告書をよく読むべきである.そこには、「極 近距離よりさらに近い地震に関しては観測データ も少なく、また、コントロールポイントも設けられ ていない.これらより、今後スペクトルの適用性や 改良に関する検討等が必要と考えられる.」として いるが、示された数少ない極近距離のデータでは、 耐専スペクトルはよく合っている.たとえば同報告 で紹介された 2000 年鳥取県西部地震 (M7.3) での 震源断層のほぼ直上にある賀祥ダム ($X_{eq} = 6$ km) での地震観測記録は、図 36 のように、耐専スペク トル (内陸補正有) はよく適合している³.

³2009 年の意見交換会 [57] でも,原子力安全委員会の釜 江克宏耐震安全性評価特別委員会委員は賀祥ダムのデータに 基づき,「そういうところでもまあまあ使えるというような, それは個別の話だと思うのですけれども.そういう,これは 少し科学的な根拠があると思うのですけれども,そういうも のが出てくれば,それを我々は受け入れて,それを基に最終



図 36: 2000 年鳥取県西部地震 (M7.3) の賀祥ダム (X_{eq} = 6km) での地震観測記録と耐専スペクトルの比較



図 37: 宍道断層 (M7.1, X_{eq} = 9.0km)の耐専スペクトル(【参考】として追記)と断層モデル(ケース2: M7.1,長さ 22km,幅 15km)による断層周辺極近傍観測点での評価結果の比較 [3]

また,極近傍で耐専スペクトルの妥当性を示す 試算結果もある.2010年の第62回原子力安全委員 会地震・地震動評価委員会及び施設健全性評価委 員会 WG3 での検討例[3]がそれである.そこでは, 島根原発近傍にある宍道断層(長さ22km,松田式 で M7.1に相当)の修正断層モデルとして「震源を 特定せず策定する地震動」(ケース2:M7.1,長さ 22km,幅15km)を策定している.この修正モデル は推本が 2008 年に公表した修正レシピ [24] に基づ くものであり,断層幅を 13km から 15km に拡張し, 地震モーメントを M7.1 に相当する 1.06×10^{19} N·m とし,断層モデルのレシピに基づいて,応力降下 量を断層平均 $\Delta \sigma = 4.32$ MPa, アスペリティ平均 $\Delta \sigma_a = 19.7$ MPa と設定し,震源断層を地表で取り 巻く 40km 四方の範囲内で 2km 間隔に置いた観測 点での地震動を図 37 のように求めている.図 37 における最上部の地震波が極近傍の地震波に相当 するが,これと宍道断層 (M7.1, $X_{eq} = 9.0$ km)の 耐専スペクトルはよく重なり合っている.つまり,

的には個別に審査すべきだと思いますので、あの黄色(引用 者注:適用範囲外の領域)が全くデータがないからだめとい う話でも私はないような気がする.」と発言し、入倉孝次郎 委員長も同意していた.



図 38: 2013 年申請時の基準地震動 Ss-1Hと検討用 地震の耐専スペクトル,その他距離減衰式による 応答スペクトル(水平 NS 方向)



図 39: 2013 年申請時の基準地震動 Ss-1V と検討用 地震の耐専スペクトル,その他距離減衰式による 応答スペクトル(鉛直 UD 方向)

シミュレーション結果ではあるが,極近傍でも耐 専スペクトルはよく合っていると言える.

四国電力は,耐専スペクトルが「過大評価」に なっているのではなく,逆に,断層モデルやその 他距離減衰式の方が「過小評価」になっていると いうことに気付くべきであった.

そこで,2013年申請に記載された基本ケース 「54km・90度(M7.7, $X_{eq} = 14.3$ km)」と不確かさ 考慮ケース「69km・90度(M7.9, $X_{eq} = 15.4$ km)」 の耐専スペクトル(内陸補正有)および震源特性の 不確実さ1.5倍を考慮して1.5倍に引き上げた耐 専スペクトルを描くと,図38のようになる.つま り、「適用範囲外」として排除された耐専スペクト ルを考慮すれば、断層長さ54kmおよび69kmで は基準地震動Ssを超える地震動が予想されるので ある⁴.

修正レシピを使うと応力降下量が大きくなるこ とについて異論もあろうかと思われるので,参考 のため,第62回原子力安全委員会地震・地震動評価 委員会及び施設健全性評価委員会 WG3(2010.3.3) 速記録[3]から,徳山委員の「地震の物理からいっ て,あまりストレスドロップを今後バーンと上げ て,そういうのがアンリアレスティックだったら どうする」という質問に対する入倉孝次郎耐震安 全性評価特別委員会委員長の発言を引用しておく.

○入倉耐特委委員長 私もそのとおり応力降下量 を、レシピでいろいろ検討しているのでその範囲 を逸脱して計算しても,安全のためにいいと言っ てもあまり説得性がない.それで先ほどの 22km に納めようとすると問題があるということで、こ の背景の説明でよく分からなかった点があります。 これは柏崎の時にもお願いしてやってもらったや つですが, 地震調査委員会では長期評価と強震動 評価。長期評価のいわゆる専門家というのは変動 地形学であるとか, 地質の専門家が評価していま す. その変動地形や地質の専門家が地震規模を評 価する時には. 松田式しか今の点信頼出来るもの がないということがあります. すると今回 22km ですね.22kmを松田式を当てはめると、気象庁マ グニチュードが7.1になる。それと22kmと地震発 生層をモデル化して断層面積等でやると M₁7.1 に ならないということがあります。そうすると同じ 国の機関がやるのに,長期評価でやっているモデ

⁴四国電力による内陸補正の妥当性にもよるが,仮にそれ が妥当だとすれば、「69km・90度・1.5倍」で地震動の最大加 速度は 800 ガル程度(周期 0.02sec での応答加速度に対応す る)になり,最も重要な周期 0.03~0.5sec で基準地震動 Ss に よる応答スペクトルの値の 1.5 倍程度になる.

ルと強震動でやっているモデルがずれがあるのは おかしいのではないかということで、それで長期 評価の意見を活かして、気象庁マグニチュード7.1 になるモデル化もしましょう。そうすると今、東 原先生が言われた点ですね。地震発生層がある程 度限られていると、地震発生層でないところがた くさん動くとするのは、やはり物理的におかしい のではないかということがあります。しかしなが ら実際には長さであるとか、幅に関してある程度 のばらつきがあるから、ある程度は許容して、要 するに気象庁マグニチュードが 7.1 をモデル化す るモデル化の方法を, 地震調査委員会は提案して います。その場合は長さもある程度長くして、幅 も長くする。これは別に物理的意味があるわけで はないけれども、計算上のものですということで、 気象庁マグニチュード7.1のモデル化として、Lモ デルというのとWモデルで計算して下さい. そう すれば一応気象庁マグニチュードを実現する地震 動の計算が出来ます. これが3ページの左側のモ デルだと思います. 実際には 22km と. これは変 動地形とかそういう観点で22kmと決まっている のに、なぜこんなことをするのかというご意見は あると思いますが、気象庁マグニチュードを実現 するためにはどうしてもこれをしないといけない. そうしないと今、徳山先生が言われたように狭い ところに地震のエネルギーを閉じ込めないといけ ないということで、応力降下は非常に大きくなる ということで、そうするとこれまでのいろいろな 経験的な,地震の震源モデルの解析結果と大きく ずれてしまうということがあるので, こういうふ うにモデル化した. ですから, 22km というふう に決まっているけれども、ここではそれを 25.7km にして、気象庁マグニチュード7.1を計算したら どうでしょうか. これは震源が特定出来る場合の 計算です. 震源を特定せずではないので先ほどの 説明が震源を特定せずということを強調されたの で、これは震源を特定して、かつ 22km なのに、な ぜ M6.8 でいいんですかというご意見の方は当然 おられると思います. そういう人たちに気象庁マ グニチュードでやった場合にM 7.1 になるのなら, それで計算して比較してみましょう、これはやは り確認用の地震動として計算して、今徳山先生が

言われるような考えで、応力降下量を無理やり上 げるのではなくて、応力降下量は保存して、その かわり長さ、幅は多少ばらつきの範囲内で動かす ということで計算する.これは柏崎の時にも原子 力安全委員会でお願いして、確認用地震動として 計算していただいたものをここでもやっていただ くということでよろしいのではないでしょうか.

要するに、断層面積から地震規模を求めるレシ ピでは、国内の横ずれ断層で起きる地震の規模が 小さく算定されてしまう.国内で信用できるのは 断層長さから松田式で求めた地震規模(気象庁マグ ニチュード)だが、これをそのまま断層モデルのレ シピに適用すると、応力降下量が大きくなりすぎ る.そこで、少しでも国内地震データに合わせ、か つ極端になりすぎないように、2008年の修正レシ ピを作成したというのである.本来であれば、国 内地震データに基づいて断層モデルを根本的に再 構築すべきである.それができるまでは、入倉が 示唆しているように、修正レシピを適用して地震 動を過小評価しないよう努力すべきである.

6.2 断層モデル

6.2.1 敷地前面海域の断層群 54km モデル

2013年申請時の敷地前面海域断層群は,2009年 2月報告と全く変わらない.それは,2008年中間 報告から,敷地前面海域断層群の断層長さを42km から54kmへ伸ばし,アスペリティの位置を断層深 さ中央から断層上端へ移動させただけである.断 層モデルによる地震動過小評価の基本は同じであ る.その内容については繰り返しになるため,こ こでは,(1)地震規模,(2)応力降下量,(3)要素地 震に限って問題点を整理しておく.

(1) 敷地前面海域の断層群 54km の断層長さから 松田式で地震規模を M7.7, $M_0 = 5.36 \times 10^{19}$ N·m と算出すべきところ,表 21 のように断層面積から 地震規模を算出しているため,ほぼ半分の M.7.5, $M_0 = 2.74 \times 10^{19}$ N·m と小さく設定されている⁵.

⁵四国電力は通常の換算式 $M = (1/1.17)(\log_{10} M_o - 10.72)$ ではなく、これを丸めた式 $M = (1/1.2)(\log_{10} M_o - 10.7)$ を用いて M7.3 としている.しかし、この値 (M7.3) は 2008 年中間報告とは異なり、耐専スペクトル等でも用いられていないため、全く無意味であり、ここでは無視する



図 40: 2013 年申請時の断層モデル経験的グリーン 関数法による地震動評価結果



図 41: 2013 年申請時の断層モデル統計的グリーン 関数法による地震動評価結果

これは断層モデルのレシピそのものに含まれる問 題点である.

(2) 応力降下量を通常の断層モデルのレシピで求 めると断層平均で 3.6MPa となるが,これを楕円 クラックモデルで 2.6MPa に過小算定している.そ の結果,アスペリティ平均でも 16.3MPa となると ころ,11.8MPa とほぼ 2/3 へ過小に設定している. これは地震規模を断層モデルで M7.5 に設定した



図 42: 2013 年申請時に断層モデルの要素地震とし て使われた安芸灘地震観測波

場合だが,松田式で求めた M7.7を単純に断層モデ ルのレシピへ適用すると,それぞれ7.0MPa および 32MPa になる.これと比べれば,実に1/3 程度へ過 小設定していることになる.応力降下量をここま で大きくする必要はないかもしれないが,少なく とも M7.7を修正レシピに適用して,応力降下量の 過小設定を防ぐべきである.そうでなければ,震源 特性の 1.5 倍を考慮しても,四国電力の楕円クラッ クモデルではアスペリティ平均で 17.7MPa にしか ならず,「応力降下量について 1.5 倍又は 20MPa の 大きい方」を考慮するとの原子力安全・保安院に よる方針 [11] にも合わない⁶.また,実際に起き た M7 クラスの地震では応力降下量が 20~30MPa と評価されており,現実を反映したものとは言え ない.

(3) 断層モデルの経験的グリーン関数法で用い

⁶原子力安全・保安院は 2012 年 8 月 17 日の会合で,「考 慮すべき不確かさ」として次の 7 項目を挙げている [11]. ① 断層長さ(断層の連動も含む。),②アスペリティの位置,③ 上端深さ,④断層傾斜角,③応力降下量について 1.5 倍又は 20MPa の大きい方(断層のずれのタイプや地域特性等につい て十分な検討が行われた場合,これ以外の数値を用いて評価 しても良い),⑥破壊開始点の位置(複数設定),⑦モデル化 に伴う不確かさ.これらのうち,③については,「応力降下量 を 1.5 倍した場合及び 25MPa のいずれか大きいほうをとっ て不確かさを見たことにするなどしたら良いのではないか」 という意見が出ていた(原子力安全・保安院:「活断層による 地震動評価の不確かさの考慮に係る考え方の整理(案)」に 対する各委員からのコメントについて」,第 5 回地震・津波 に関する意見聴取会(地震動関係),資料 5-2,2012.6.19)が, 最終的に 25MPa から 20MPa に落とし込まれた.

ている要素地震は2008年中間報告と同じ図22の No.9「安芸灘地震」であり、震源断層領域から離 れた沈み込んだプレート内で起きたスラブ内地震 である.この地震では応力降下量が30MPaと大 きく,敷地前面海域断層群 54km の応力降下量が 11.8MPaと小さいため、要素地震波が小さく設定 される.図40がその評価結果である.要素地震は 図 42 の「余震 M5.2」であり、短周期地震動が強 いという要素地震の特徴が図40によく反映されて いる.しかし、乱数によって統計的に生成した要 素地震を用いる統計的グリーン関数法による評価 結果(図 41)と比べると、薄く塗った 0.3~3sec の 応答速度が半分程度に小さいことがわかる.図41 で薄く塗った 0.05~0.1sec の短周期側では図 40 の 応答速度がやや大きめではあるが、0.3~3secと比 べるとそれ程大きくはない. ここに, 応力降下量 を過小に設定し要素地震にスラブ内地震を採用し た効果が現れていると言える. つまり, 図40の地 震動評価結果は,統計的グリーン関数法による評 価結果と周期 0.3~3sec で同等になる程度まで,全 体として上へ持ち上げるべきであろう. そうなれ ば、短周期側で地震動評価結果が基準地震動 Ss を かなり超えることになろう⁷.

四国電力が、その断層モデルで、地震規模を約 半分に過小算定していること、応力降下量を2/3 へ 過小算定していること、要素地震が応力降下量の 大きいスラブ内地震であることを考慮すれば、図 40の地震動評価結果は2~3倍程度大きくなり、図 40の基準地震動 Ss-1Hをその程度に大きく超える ことは間違いないと言える.さらに、断層長さを 69km まで長くとれば、さらに大きな地震動評価 結果になることも間違いないと言える.

図 40 はそれを示唆している.四国電力がさまざ まな地震動過小評価のテクニックを使った下でも, 図 40 の 0.1sec 付近で、「54km・30 度北傾斜・破壊 開始点西下端」ケースの地震波 (NS 方向) が基準 地震動 Ss-1H をわずかに超えている.この結果を 受け、四国電力はこの地震波に対して長周期側で ハイブリッド合成した図 43 の Ss-2NS(水平南



図 43: 2013 年申請時の基準地震動 Ss(水平方向)



図 44: 2013 年申請時の基準地震動 Ss(鉛直方向)

北方向), Ss-2EW(水平東西方向)ならびに図 44 の Ss-2UD(鉛直方向)を基準地震動に加えている.こ の「54km・30 度北傾斜」ケースでは,「54km・90 度」の基本ケースと比べて,断層面積が 2 倍にな るため地震モーメント *M*_oが 4 倍に増えているが, 楕円クラックモデルで応力降下量を求めているた め,応力降下量は断層平均で 3.6MPa,アスペリ ティ平均で 16.3MPa と 1.4 倍に留まっている.し かも,30 度の北傾斜であるため,震源断層面が敷 地より遠くなっている.このような状況の下でも, その地震動評価結果は一部で Ss-1Hを超えている のである.

また,図40の0.07sec付近をみれば,「54km,90度, Δσ1.5倍,破壊開始点西下端」ケースの地震波が 最も大きく,基準地震動Ss-1Hに接近していること

⁷図 40 の地震動評価結果では,周期 0.1sec 付近で基準地 震動 Ss-1H をわずかに超え,0.07sec 付近で Ss-1H にかなり 接近している.したがって,地震動評価結果が上に持ち上げ られれば,その程度に Ss-1H を超えることになる.

がわかる. この場合, 「 $\Delta \sigma 1.5$ 倍」でも応力降下量は 断層平均で3.9MPa, アスペリティ平均で17.7MPa にすぎない. アスペリティ平均で20~30MPaにな るケースを検討すれば,要素地震がスラブ内地震 であることをさておいても,断層モデルによる地 震動評価結果が基準地震動Ss-1Hを超えることは 間違いなく, 69kmケースではさらに大きく超える ことも間違いない. 四国電力は,応力降下量の過 小設定をやめ, M7 クラスの国内地震で実際に確 認されている20~30MPaへ引き上げ,さらに要素 地震がスラブ内地震であることを考慮して,地震 動を評価し直すべきである.

6.2.2 中央構造線 480km モデル

四国電力は、原子力規制委員会の指摘を受け、図 33の「480km(中央構造線断層帯と別府-万年山 帯断層帯の連動)」を基本震源モデルとし、その解 析結果 [48] を 2013 年 10 月 30 日に回答した.そこ では,480km・90度の基本ケース,応力降下量1.5 倍ケースおよび破壊伝播速度増大(Vr = 0.72Vs → 0.84V_s) ケースに対して壇ら (2011) のモデルを適 用している. また,480km・北傾斜ケース(敷地 前面海域断層群は 30 度傾斜, それ以外は推本評 価による 30~60 度の傾斜) に対しては、地震規模 を Murotani et al.(2010)[32] で求め、断層平均応力 降下量を Fujii-Matsu'ura(2000) で求め、アスペリ ティ平均応力降下量を短周期レベルが合うように $S_a/S = \Delta \sigma / \Delta \sigma_a = 0.276$ で設定している. ここ では、断層面積と地震規模の関係 (S – M。関係) と応力降下量に限って問題点を述べる.

まず, $S - M_o$ 関係式についてである.長大な断層については,Murotani et al.(2010)[32] が $M_o \ge$ 1.8×10^{20} N・mに対して

 $S[\rm{km}^2] = 1.00 \times 10^{-17} M_o[\rm{N} \cdot \rm{m}]$ (16)

を導き, Scholz(2002)][50] は $M_o \ge 7.5 \times 10^{20}$ N·m に対して

$$S[\text{km}^2] = 5.30 \times 10^{-18} M_o[\text{N} \cdot \text{m}]$$
 (17)

を導いている.図 45 に上式および入倉ら (2001) [14] の式(1),武村(1998)[55]の式(3),壇ら(2011) の式,Fujii-Matsu'ura(2000)の式の関係を描いた.

これより, 壇らの式は結果的に武村式と Murotani et al.(2010)の式に接するように作成され、Fujii-Matsu'ura(2000)の式は武村式と Scholz(2002)の式 に接するように作成されていることがわかる.い ずれも、入倉式には接しておらず、かなりずれて いることもわかる、その理由は、いずれの場合も $M_o \leq 1.5 \times 10^{20}$ N·m の地震データのほとんどが日 本国内のデータであり、それを回帰した式が武村 式だからである.北米中心の地震データ(表 22 参 照)に対して入倉式は図14のようによく適合して いたが、日本国内のデータに対しては、この図の ように適合していないのである.四国電力は、ご 都合主義的に、480km モデルの際には国内の地震 データに回帰した式を用い,54km モデルに対し ては北米中心の地震データに回帰した式を使って いるのである.そのため、480km モデルの一部を 構成する敷地前面海域断層群 54km の地震規模は $M_o = 5.81 \times 10^{19}$ N·m, 平均すべり量 D = 207cm と設定されている. これらは、断層長さ 54km に 対する断層モデルのレシピを適用して得た表21の 値, $M_o = 2.74 \times 10^{19}$ N·m および D = 97.6cm と 比べて2倍以上大きい.四国電力は, 壇ら(2011) および Fujii-Matsu'ura(2000) の式を使うのであれ ば、54kmモデルに対しても、日本国内の地震デー タ(表23参照)に適合する松田式や武村式を使っ て断層パラメータを求め, 54km モデルの地震動を 評価し直すべきである.ちなみに,図45に赤丸で 示した地震データは Fujii-Matsu'ura(2000)の用い たデータ (表 24 参照) だが、10²⁰N·m 以下の地震 13 のうち 12 が国内地震であり、そのうち6 地震 が壇ら (2011) によって回帰用に用いられている.

次に,応力降下量について述べる.

壇ら (2011)[4] は, Irie et al.(2010) による動力学 的断層破壊シミュレーションの解析結果より,応 力降下量を断層平均 $\Delta \sigma = 3.4$ MPa, アスペリティ 平均 $\Delta \sigma_a = 12.2$ MPa と設定しているが,これは 過小評価である. 図 46 が Irie et al.(2010) の結果で あり, $S - M_o$ 関係は

$$M_0 = \frac{\Delta \sigma S W_{\rm max}}{0.5 + 2 \exp(-S/W_{\rm max}^2)}$$
(18)

で表される.ここに, W_{max} は震源断層の幅であ り,シミュレーションでは 15km に設定されてい る.図 46 のアスペクト比 L/W(震源断層の長さ



図 45: 壇ら (2011)[4] および Fujii-Matsu'ura (2000)[6] と他の S – Mo 関係式との関係



図 46: Irie et al.(2010)[19] による動力学的断層破壊シミュレーション結果

L対幅 W の比) を引数とする係数 c は $L/W \leq 4$ の範囲で大きく減少し,その後ほぼ一定値になるが, $W_{\text{max}} = 15$ km の場合,震源断層面積では $S \leq 900$ km² になる.ところが,震源断層面積Sがこの条件を満たす壇らの地震データは,表 25 で明らかなように,海外1地震と国内7地震の計8地震であり,その平均断層幅は11.5km である. $L/W \leq 5$ ($S \leq 1125$ km²) にまで広げると,海外

2 地震と国内 8 地震の計 10 地震になり,平均断層 幅は 12.9km になる.濃尾地震を含めた国内 9 地 震の平均断層幅は 12.0km である.そこで,式(18) に $W_{\text{max}} = 12$ km, $\Delta \sigma = 3.4$ MPa を代入して得た 曲線が,図 45 の破線「Dan(12km)」である.この 破線は, $W_{\text{max}} = 15$ km, $\Delta \sigma = 3.4$ MPa の太い実線 から明らかにずれており,これに合わせるには応 力降下量を $\Delta \sigma = 4.3$ MPa に引き上げねばならな LN⁸.

壇ら (2010) は回帰に用いた地震データの「平 均的な値として、平均動的応力降下量 $^{9}\Delta\sigma^{\#}$ = 3.4MPaが得られた」としているが、壇らの用いた 地震データの平均動的応力降下量は、国内9地震で 5.1MPa、海外13 地震で3.7MPa、22 地震の平均で 4.3MPaである。その意味では、実際の地震データ に則しても、壇らの「平均的な値」は明らかに過小 評価であり、「平均的な値」として4.3MPaと設定す べきである。ちなみに、壇らは武村式あるいはそ れが代表する国内地震データに回帰させているが、 入倉式(またはそれが代表する北米中心の地震デー タ)に回帰させると、図 45 の「Dan(1.7MPa)」の 細線のようになり、長大な断層の領域で Murotani et al.(2010)の式からかなり外れることになる。

アスペリティの平均応力降下量 $\Delta \sigma_a$ についても, 壇らは過小評価している.

壇らは地震データのうち,短周期レベルのわかっている5地震のデータを下式に代入してアスペリティ平均応力降下量¹⁰の「平均的な値」を $\Delta \sigma_a =$ 12.2MPaと導出している.

 $\Delta \sigma_a = \frac{A^2 W_{\text{max}}}{16\pi \beta^4 M_o (0.5 + 2 \exp(-S/W_{\text{max}}^2))}$ (19) しかし、この式を使って、壇らの地震データから 実際に $\Delta \sigma_a$ の値を求めると、表 26 に示すとおり、 32MPa(1995 年兵庫県南部)、6.7MPa(2000 年鳥取 県西部)、19MPa (2005 年福岡県西方沖)、5.1MPa (1992Landers)、13MPa(1999 Kocaeli) となり、平均 15MPa になる、壇らは一貫して「平均値」とは言わ

ず,「平均的な値」と言っているのは,単純加算平均 ではなく,「大体こんな値」という感じで「12.2MPa を導出」したとしか考えられない.

図 46 の Case1~5 はアスペリティを考慮した 断層モデルの 5 ケースだが、「アスペリティ面積 S_a 対断層面積Sの比 $(S_a/S$ 比)」と「アスペリテ ィの位置」が異なる. Case1~5の Sa/S 比は, そ れぞれ、0.405(Case1)、0.448(Case2)、0.261(Case3)、 0.206(Case4), 0.322(Case5) である. 図 46 では, S_a/S 比が最大の Case2 で係数 c の値が最も大きく, 最小の Case4 で最も小さい.係数 c の曲線はそのほ ぼ真ん中を通るように引かれており、偶然かもし れないが, $S_a/S = \Delta \sigma / \Delta \sigma_a = 3.4/12.2 = 0.279$ となるように引かれたかのようにも見える. この Case1~5の S_a/S 比の設定は地震データに基づく ものではなく、全く恣意的に設定されたものであ り、その平均や真ん中をとることに特別な意味は ない. Irie et al.(2010)は、単に条件を変えてシミュ レーション実験をしただけであり、得られた結果を 実際の地震データで検証する必要があると述べて いる.その結果を実際の地震データで検証したのが 壇ら(2011)であり、その意味では、 $S_a/S = 0.279$ の妥当性を実際の地震データに即して説明する必 要があった.なぜなら、これは、入倉ら(2001)[14] の地震データに基づく値 $S_a/S = 0.215$ (標準偏差 1.34) と比べてもかなり大きいからである.

四国電力は、中央構造線断層帯の480km 連動 モデルに対して、 壇ら (2011)の結果をそのまま用 いている.四国電力による「480km・90度」基本 ケースの平均断層幅は 12.2km であり、壇らの想 定した 15km よりかなり小さい. $W_{\text{max}} = 12$ km であれば、上述したように、断層平均応力降下量 が $\Delta \sigma = 4.3$ MPa でなければ、 壇らの曲線上には 乗らないし、アスペリティの応力降下量は、断層 モデルのレシピに合わせて $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma =$ 4.3/0.22 = 19.5MPaとすべきである.また、壇ら の元になった Irie et al. のシミュレーションでは, S波速度は $\beta = 3.46$ km/sec, 剛性率は $\mu = 3.23 \times$ 10^{20} N/m² であり、480km モデルの β = 3.5km/sec, $\mu = 4.00 \times 10^{20}$ N/m²より小さい. したがって, W_{max} , β , μ を 480km モデルに合わせて動力学的 断層破壊シミュレーションをやり直せば、応力降 下量はさらに大きくなると推測される.

このような検証を行わずに、あくまで壇らの結 果に従うというのであれば、四国電力は、上述し た問題点を自ら検討し、 $\Delta \sigma = 3.4$ MPa、 $\Delta \sigma_a =$ 12.2MPa でよいとする具体的な根拠を示すべきで

⁸厳密に言えば,別途 $W_{max} = 12$ kmと設定して動力学的 断層破壊シミュレーションを行い,係数cを求め直すべきと ころだが,ここではアスペクト比で整理された係数cが変わ らないと想定している.

⁹壇らは動力学的断層破壊シミュレーションを行っており、 ここでは断層破壊活動前後のせん断応力の差=静的応力降下 量 $\Delta \sigma$ ではなく、断層破壊活動途上のせん断応力の差=動的 応力降下量 $\Delta \sigma^{\#}$ を用いている.後者は前者より大きいが、 モデル上はほぼ同じと見なせるので、ここでは区別しない.

¹⁰厳密には動力学的シミュレーションモデルにおける動的 平均応力降下量であるが,想定されたモデルの上では差がな いため,ここでも静的応力降下量とは区別しない.

あろう.

次に、四国電力は「480km・北傾斜ケース」の 断層平均応力降下量を Fujii-Matsu'ura(2000)[6]の $\Delta \sigma = 3.1$ MPa を採用し、アスペリティ平均応力 降下量を $S_a/S = 0.276$ から $\Delta \sigma_a = (S/S_a)\Delta \sigma =$ 3.1/0.276 = 11.2MPa と設定している. これも過 小評価である.

確かに、断層モデルのレシピでは、長大な断層 のアスペリティに関するスケーリング則について はデータも少なく未解決の研究課題だと指摘した うえで、Fujii-Matsu'ura が横ずれ断層を対象とし て導出した次式を図 45 の地震データに回帰させて 導出した値 $\Delta \sigma = 3.1$ MPa を用いるよう推奨して いる.

$$M_0 = \frac{WL^2}{aL+b} \Delta \sigma. \tag{20}$$

ただし、 $a \ge b$ は数値計算で得られる構造依存の パラメータであり、リソスフェアの厚さ= 30km、 剛性率 $\mu = 4.0 \times 10^{10}$ N/m² として $a = 1.4 \cdot 10^{-2}$, b = 1.0を導いている、入倉 (2004)[15] はこの関係 式を次のように評価している、

「Matsu'ura and Sato (1997)による『2次元のト ランスフォーム・プレート境界での準静的なテク トニック・ローディングによる有限長の断層運動 のシミュレーション』を用いて導かれたものであ る.従って,この式自体は3次元の断層場での地 震発生の理論モデルとしては不十分なものである. ただし,観測データとして得られている *M*_o – *L* 関係を説明するための経験的関係式として意味が ある.式 (20)の物理学的な意味での有効性につい ては,3次元の動力学モデルに基づく理論的検証 および観測データに基づく検証の両面の検討が必 要とされる.」

つまり, $M_o - L$ 関係が式 (20) で表されるとい うことが重要であり, パラメータの値の妥当性に ついては,動力学的シミュレーションや実際の地 震データに基づいて検証すべきだというのである.

Fujii-Matsu'ura は、上記のパラメータ値を用い て、W = 15km と設定し、地震データへの回帰計 算で $\Delta \sigma = 3.1$ MPa を導出しているが、その適用 に際しては具体的な検証が必要なのである.

ところが、四国電力による「480km・北傾斜モデ ル」の断層幅は W = 20.2km であり、15km より 1/3 ほど大きい.また, Fujii-Matsu'ura の地震デー タの最大は 1949 年 Queen Charlotte ($M_o = 1.1 \times 10^{21}$ N·m, L = 440km, W = 15km, S = 6,600km²) であり,「480km・北傾斜モデル」(W = 20.2km, S = 9,727.8km²) はこれをはるかに超える.こ の北傾斜モデルに対して,四国電力は地震モーメ ントの値として Fujii-Matsu'ura による値, $M_o = 1.4 \times 10^{21}$ N·m (L = 480km, W = 15km), を使わ ず, Murotani et al.(2010) で $M_o = 9.73 \times 10^{20}$ N·m を求め,過小に設定している.もちろん, Fujii-Matsu'ura による値も断層幅が異なるのでW = 20.2km として回帰し直す必要があるが,わざわ ざ Fujii-Matsu'ura を引用しながら,地震規模を全 く関係のない式で求めるというのは理解しがたい.

さらに、アスペリティの応力降下量について、 断層モデルのレシピでは、Fujii-Matsu'ura による $\Delta \sigma = 3.1$ MPa より $\Delta \sigma_a = 3.1/0.22 = 14.4$ MPa とし、「既往の調査・研究成果とおおよそ対応する ことから、その適用範囲等について今後十分に検 討していく必要がある」と断った上で、「現時点で は、暫定的に $\Delta \sigma = 3.1$ MPa、 $\Delta \sigma_a = 14.4$ MPa」 とセットで設定することを推奨している.

しかし、四国電力は、地震モーメントを別途 設定した上で、これすら使わず、短周期レベルか ら $S_a/S = 0.276$ を導き、 $\Delta \sigma_a = 3.1/0.276 =$ 11.2MPaと設定している.まさに、ご都合主義と しか言いようがない.

7 強震観測記録による耐震性の確認

2006年の耐震設計審査指針大幅改定のすぐ後に, 2007年新潟県中越沖地震 (M6.8) と 2008年岩手・ 宮城内陸地震 (M7.2) が起きた.

新潟県中越沖地震による柏崎刈羽原発敷地内解 放基盤表面でのはぎとり波は,図31のように,耐 専スペクトル(内陸補正あり)を6倍程度超え,東 京電力の策定した基準地震動Ssを超えた.

岩手・宮城内陸地震の震源ごく近傍で逆断層の 上盤直上に位置する一関西 (いちのせきにし)では,表 2 のように,最大加速度が地表で 4022gal(cm/s²), 地下で 1078gal(いずれも 3 成分合成) という極めて大 きな地震動が観測された.しかも,上下動が極め



図 47: 岩手・宮城内陸地震 M7.2 で観測された地表地震観測記録の応答スペクトル (赤:一関西 IWTH25,青: 東成瀬 AKTH04,緑: IWTH26,黒: MYG004,紫: ATK023)

表 2: 2008 年岩手・宮城内陸地震 M7.2 による強震

観測個(加速度	と[gal], 迷皮	[cm/s])	
観測点	3 成分合成	東西	南北	上下
一関西 (地表)	4022 gal	1143	1433	3866
(地下)	1078 gal	1036	748	640
一関西 (地表)	100.1cm/s	71.0	61.5	84.7
(地下)	73.2cm/s	42.2	37.2	68.5

て大きく,地表では3866galで水平動の約3倍,周 期0.06秒における加速度応答スペクトルは図47 のように上下 UDで9853galにも達した.地下で も,最大速度は水平動の1.5倍を超えている.一関 西の地下地震計は深さ260m,S波速度1810m/sの 岩盤に設置されており,原発解放基盤表面に求め られる700m/s相当をはるかに超える.この地下地 震動を解放基盤表面位置でのはぎとり波に換算す れば,柏崎刈羽原発の1699galを確実に超えるで あろう.また,東成瀬(地表)で観測された地震動 の速度応答スペクトルは,周期0.32秒で316cm/s に達している.

これほど大きな地震動が,相次いで,実際に,観 測されたにもかかわらず,新指針に対応するため の耐震バックチェックは旧態依然としたものであっ た.電力会社は,より長い震源断層,より大きな 規模の地震を考慮することを余儀なくされ,その



図 48: 2008 年岩手・宮城内陸地震の地下地震観測 波と伊方の基準地震動 Ss-1H

分だけ余計に地震動の過小評価に走った. 北米中 心の地震データに基づき,日本国内の地震を過小 評価する断層モデルのレシピはその道具と化して いる.耐専スペクトルの適用範囲を広げる努力は 何もなされない.東京電力は福島第一原発の耐震 バックチェック最終報告を遅らせ,耐震工事など の対策をサボった.そんな中で,2011年3月11日



図 49: 国内外の内陸地殻内地震による震源近傍の 観測記録 (M6.0~8.1, X_{eq} = 6 ~ 33km, 水平 51 記 録, 上下 14 記録) の耐専スペクトル (内陸補正有) との残差 (バラツキ)[57] (細線: 各地震観測記録に対す る残渣, 太い赤実線: 残差の平均, やや太い青実線: 平均か らの「倍半分」の差)

に Mw9.0 の東北地方太平洋沖地震が発生し,福島 第一原発1~3 号炉で炉心溶融事故が起きた.福島 第一原発を襲った地震動は基準地震動を超え,建 屋・構築物,機器・配管類に重大な損傷を与えた と推定される.福島第一原発重大事故を津波だけ のせいにせず,地震動の過小評価を反省し,地震 動評価法を根本的に改訂すべきである.

新潟中越沖地震による地震動を事前には誰も予 測できなかった以上,このはぎとり波を「震源を特 定せず策定する地震動」に加える必要がある.そ れだけに留まらず,基準地震動 Ss の決め方を抜本 的に変更し,岩手宮城地震を含め,これまでに観 測され,また,今後観測されるであろう M7.3 以 下の地震の解放基盤表面相当位置での地震動(は ぎとり波)をすべて「震源を特定せず策定する地 震動」に加える必要があろう.そうすれば,伊方 原発の基準地震動は遙かに超えられ,クリフエッジを超えるのは避けられない (注 3).そのような 原発は即刻閉鎖すべきである.

その際に,注意すべきは,「倍半分」と言われる 地震動のバラツキの扱いである.その例を図49に 示す. これは, 東京電力が原子力安全委員会の指 示により耐専スペクトルの適用可能性を2009年段 階で検討したものであり、震源近傍6~33kmの地 震観測記録に対する耐専スペクトル(内陸補正有) からの残差を表している [57]. この図より,実際 の地震観測値は残差平均より「倍半分」(やや太い 青実線の範囲)以上のバラツキがあり,内陸補正 をした耐専スペクトルからも「倍半分」(「観測/耐 専」の値で0.5~2の範囲)のバラツキがあること がわかる. 地震動評価の際には, 震源断層の長さ や傾斜角の不確実さ、破壊開始点、アスペリティ の位置,破砕伝播速度,応力降下量(震源特性で 1.5 倍) などの不確実さを考慮しているが、これは 断層モデル自体の不確実さと断層パラメータの基 礎データにおける不確実さを考慮するものであり, 図 49 に示される偶然変動の不確実さを考慮する ものではない. 耐専スペクトルでは, 伝播経路特 性や地盤(サイト)特性の観測点による違い(不確 実さ)をモデルの中に組み込んでおり、それを一層 精緻化することで吸収できる部分も少しは残され ているが、偶然変動そのものはモデルのパラメー タとしては取り込めない.現状では、震源近傍で 図 49 に相当する偶然変動を想定する必要がある. したがって、耐専スペクトルや断層モデルによる 地震動評価からさらに「倍半分」の偶然変動が存 在することを前提にして基準地震動 Ss を設定し, 耐震設計を行う必要がある.

ところが、実際には「倍半分」の余裕をもって 策定された基準地震動 Ss など存在しない.この現 状に鑑みれば、クリフエッジで 2.0Ss 以上、耐震 裕度で 2.0 以上でなければ、耐震安全性が確保さ れているとは言えない.先のストレステスト(一次 評価)では、ほとんどの原子力発電所でクリフエッ ジが 2.0Ss には届かなかった.伊方 3 号炉では、原 子力安全・保安院報告書でクリフエッジが 1.50Ss と評価されている [12].耐専スペクトルが適用範 囲外とされ、断層モデルで地震規模や地震動が過
小評価されている現状でもこの結果である. 耐専 スペクトルが最近の地震観測記録を取り込むこと で再構築され, 断層モデルが北米中心の地震デー タではなく国内地震データに基づいて再構築され れば,現在の基準地震動 Ss が大幅に引き上げられ ることは必至である. それを待つまでもなく,「倍 半分」の偶然変動を考慮すれば,それ自体で伊方 3 号炉の耐震安全性は保証されていないと言える.

8 結言

四国電力による伊方原子力発電所の耐震設計に おける地震動の過小評価は、日本国内の全原発に おける地震動過小評価の縮図である.

地震動評価は理論的にも経験的にも歴史が浅く, これから精密化していく必要がある.とはいえ, 原子力分野における地震動の過小評価には目に余 るものがある.原子力規制当局が「規制の虜」と なって、電力会社等の主張に迎合し、安全の「お 墨付き」を与えてきた、それは、伊方原発に係る 耐震性評価の歴史的経緯を少し紐解くだけでも明 らかだと言える. その結果, 2005 年8月16日の宮 城県沖地震M7.2(スラブ内地震)による地震動が女 川原発の基準地震動 S2(限界地震)を超えて以降, M7 クラスのごく普通の地震による地震動が、志 賀原発や柏崎・刈羽原発の基準地震動を超え、遂 に, Mw9.0の東北地方太平洋沖地震が起こり, 設 計基準を超える地震動と津波が福島第一原発を襲 い. 炉心溶融事故が発生したのである. 電力会社 はもとより原子力安全規制当局もこのことを肝に 銘じ、地震動の過小評価を深く反省しなければな らない.

本小論では、四国電力による伊方原発3号炉の 1984年設置変更許可申請書以降の地震動評価結果 を検討し、以下の結果を得た.

(1) 1984 年伊方原子力発電所(3 号炉)設置変 更許可申請書では,敷地前面海域の断層群 25km の地震動評価から限界地震による設計用基準地震 動 S2 を設定していたが,岡村の調査でこの断層群 が1万年前以降に活動しており最強地震の基準地 震動 S1 の対象であることが判明した.その結果, 1997 年に基準地震動を見直した際,「S1 を従来の S2に引き上げ,S2をさらに余裕を持って引き上げ る」べきところ,同じ断層群の中で「46kmをS1 対象,より短い25kmをS2対象」とし,「S1を少 し引き上げてS2を変更なし」とした.四国電力は これを作為的に行っており,その行為を科学的に 弁明し正当化することは到底できない.また,こ れを当時の規制当局である通商産業省資源エネル ギー庁が了承しているが,明らかに瑕疵である.

(2) 1997年の基準地震動再評価時に,四国電力は Somerville et al.(1993)の論文を引用しており,日 本国内と北西アメリカとで断層パラメータに大き な違いがあることを認識していたが,日本国内の 地震データに基づく経験式を用いず,同じ断層面 積では地震規模が 1/3 程度に小さくなる北西アメ リカの経験式を用いて地震動評価を行った.当時 は地震データも少なく,Somerville et al.(1993)も 検討課題を整理した段階であったように思われる が,その後も,国内と海外とで断層パラメータに食 い違いがあることが示されたにもかかわらず,電 力会社も原子力安全規制当局もこの事実を無視し, 海外地震データに基づく耐震性評価を行い続けた ことは,犯罪的であり,不作為の瑕疵と言える.

(3) 2003 年の地震調査研究推進本部による中央 構造線断層帯の長期評価結果を受けた 130km モデ ルの地震動評価では、四国電力は断層平均応力降 下量を断層モデルのレシピによらず、無限長垂直 横ずれ断層モデルの応力降下量で置き換え、地震 動を過小評価していることを明らかにした。

(4) 2006 年耐震設計審査指針改訂を受けた 2008 年バックチェック中間報告では,四国電力は断層 モデルと耐専スペクトルによる地震動評価を初め て行ったが,いずれも地震動を過小評価している ことを明らかにした.

断層モデルでは,北米中心の地震データから得 られた断層面積と地震規模の関係式が日本国内の 地震データには適合しないため,地震調査研究推 進本部による活断層の長期評価結果,すなわち,断 層長さから松田式で求めた地震規模より1/2~1/5 程度に小さくなる.四国電力はこれを認識しなが ら,断層モデルのレシピで地震規模を過小算定し た上,さらに,短周期の地震動評価にとって最も重 要な応力降下量を楕円クラックモデルで過小算定 し、断層モデルのレシピからさらに過小となるよ うに地震動評価を行った.130kmモデルでは断層 モデルのレシピでは認められていないカスケード モデルを用いて地震規模を過小算定し、また、通 常のスケーリング則に基づく断層モデルを用いる よう指示された際には、応力降下量を楕円クラッ クモデルから無限長垂直横ずれ断層モデルに切り 替えて過小算定し、地震動を小さく評価した.

耐専スペクトルでは、松田式で地震規模 M を求 めるべきところ、断層モデルの地震規模 M_o を用 い、さらに、簡略化した M_o-M 換算式を用いる ことで M の値を 1/4 程度に過小算定し、地震動を 大幅に過小算定した.また、近距離地震に対して は適用範囲外だとして歯牙にも掛けず、保守的参 考値としても採用しなかった.

(5) 2013 年の伊方 3 号炉設置変更許可申請書で は、敷地前面海域の断層群 54km を基本モデルとし て地震動評価をしているが、耐専スペクトルでは、 2008 年バックチェック時に内陸補正をせずに 1.5 倍 の震源特性を考慮していたにもかかわらず、内陸 補正を行うことで地震動を小さく評価し、54km・ 90 度モデルは適用範囲外として採用しないことで 地震動評価を過小評価していることを明らかにし た.四国電力が参考値として示した 54km・90 度モ デルや 69km・90 度モデルの耐専スペクトルによ れば、1.5 倍の震源特性を考慮した(または、内陸 補正を行わない) 耐専スペクトルが基準地震動 Ss を 1.5 倍程度に大きく超えることも明らかにした.

断層モデルでは,断層面積から地震規模を過小 算定し,楕円クラックモデルで応力降下量を過小 に設定し,スラブ内地震を要素地震に用いること で,地震動を過小評価している.それでも,基準 地震動 Ss を一部で超える地震動評価結果が得られ ており,これらの過小算定をやめれば,地震動が 基準地震動 Ss をはるかに超え,2~3 倍程度になる ことは間違いないことを明らかにした.

(6) 2013 年申請時に,四国電力は 480km 連動 ケースを基本モデルとして再検討しているが,そ こでは,断層モデルとして壇ら (2011) のモデルを 用い, Fujii-Matsu'ura(2000) のモデルを傾斜ケー スで用いている.壇ら (2011) のモデルは,結果と して,国内地震データに基づく武村式と海外デー タが中心の長大断層に対する Murotani et al.(2010) の式に接するように作成された経験式になってお り, Fujii-Matsu'ura(2000)のモデルは武村式と長大 断層に対する Scholz(2002)の式に接するように作 成された経験式になっていることを明らかにした. いずれのモデルにおいても,北米中心の地震デー タに基づく入倉式,つまり,断層モデルのレシピで 採用されている式とはかなりずれている.これは, 国内の活断層による地震動評価に際しては,国内 の地震データに基づいて断層モデルを構築し直さ なければならないことの証左である.

壇ら(2011)は、Irie et al.(2010)による動力学的断 層破壊シミュレーションの解析結果を地震データに 回帰させて、応力降下量を $\Delta \sigma = 3.4$ MPa, $\Delta \sigma_a =$ 12.2MPa と導いており、四国電力はこれをそのま ま用いているが、これは過小評価であり、Irie et al.(2010)の解析結果を地震データに正しく回帰す れば $\Delta \sigma = 4.3$ MPa, $\Delta \sigma_a = 19.5$ MPa にすべきこと を明らかにした、傾斜ケースについても、四国電力 は応力降下量を Fujii-Matsu'ura(2000)から $\Delta \sigma =$ 3.1MPa としながら、断層モデルのレシピに従うの であれば $\Delta \sigma_a = 3.1/0.22 = 14.4$ MPa とすべきと ころ、アスペリティ面積を大きく設定し、 $\Delta \sigma_a =$ 3.1/0.276 = 11.2MPa と意図的に小さく設定して いることを明らかにした.

(7) 2007 年新潟県中越沖地震の解放基盤表面はぎ とり波は1699 ガルを超えており、2008 年岩手・宮 城内陸地震の一関西での強震観測記録は地下地震 計で1000ガルを超えており、解放基盤表面はぎと り波に換算すれば2000ガル程度にもなる.しかも, 重要な原発施設の固有周期帯である 0.03~0.5secの 短周期帯で地震動が大きい、これらの貴重な地震 波を国内すべての原発で耐震性評価のための基準 地震波として採用すべきである.四国電力は、伊方 原発の耐震安全性を主張するのであれば、これらの 地震波を用いて伊方原発の耐震安全性を具体的に 明示すべきである.四国電力のストレステスト(一 次評価) 結果 [12](注 3) を見ても, クリフエッジは 1.50Ss(地震動の最大加速度で 855 ガル (= 570 ガ ル×1.5))と評価されており、これらの地震動(地 **震動の最大加速度で 1699 ガルあるいは 2000 ガル** 程度)には到底耐えられないことは明白である.

断層モデルは一種のシミュレーション実験にす ぎず、パラメータ設定によって結果を自在にコント ロールできる.したがって、断層モデルの適用に際 しては断層パラメータの妥当性について細心の注 意が必要であり、 地震動の過小評価を回避するた めには保守的な安全側に立った設定が不可欠であ る.しかし、四国電力をはじめ電力会社は、過大な 地震動評価になって原発が廃炉に追い込まれたり, 耐震工事費が高価につくことを恐れる余り、でき るだけ地震動評価が小さくなるようにパラメータ 設定を行おうとする.結局のところ、断層モデル の妥当性は、実際の地震データによる検証を受け るほかない、ところが、伊方原発をはじめ多くの 場合、実際に中央構造線断層帯などで地震が起こ らない限り検証できないが、「検証しうるデータが 存在しない」という厳しい現実がある、このギャッ プを埋めるには、偉大な創意と想像力を働かせる ことが不可欠である.480kmに及ぶ超長大な断層 が実際に活動し、巨大な地震が起きてからでは取 り返しがつかない.フクシマ事故を教訓とし、地 震によって原発重大事故が誘発されてからでは後 戻りができない以上,予防原則の立場に立ち,お よそ起こりうる最大限度の地震動を想定し、それ に耐えられない原発は閉鎖すべきであろう. 伊方 原発はその最たるものである. これが、本小論の 最終的な結論である.

(注1)

松田 (1975) は活断層の長さ L から将来起こりう る地震規模を log₁₀ L = 0.6M-2.9 で推定すること を提案した.これが「松田式」であり,地震規模は 気象庁マグニチュード M で表されている.当初は, この L の値として「地下の震源断層が地表に現れ た (地表) 地震断層」や「複数回の断層活動の結果 として地震断層が累積されてできた活断層」の長 さが用いられ, M7 クラス以下の地震が過小評価 される傾向にあった.そのため,松田式は活断層 による地震の規模を過小評価するための式だと誤 解されてきた.ところが,1995 年兵庫県南部地震 では M7.3 であったにもかかわらず,淡路島側で 短い野島断層が出現しただけで,六甲側では地震 断層が出現しなかった.松田式では地表地震断層 と地震規模の関係が合わなくなり,松田(1998)は 「新松田式」を示した(松田時彦,地震,50,23 -33,1998). これを巡って,原子力安全委員会では どちらの松田式を使うのかを検討し,新松田式は 使わず,松田式(1975)を使うこと,ただし,断層 長さLには地表の活断層の長さではなく,地下に 広がる震源断層の長さを用いることが確認された のである.

具体的には,第166回原子炉安全専門審査会 (1999.2.10)で,松田式の再評価が行われ,1990年 代後半に収集された国内外の地震データで地下の 震源断層の長さと地震規模の関係をみると松田式 (1975)はよく合っており,新松田式を用いる必要 はないことが確認され,第9回原子力安全委員会 (1999.2.18)でもそれが了承されている.

第166回原子炉安全専門審査会(1999.2.10)では, 小島圭二委員が発言し、「メカニズムとしては世界 の陸域の断層に通じるだろうという考え方をして みますと、世界でも何人かの方が世界中のデータ をプロットして、この回帰式を出しております。 最 近出たものでは、1994年のD. ウェルスさんとK・ カッパースミスさんのお2人が世界じゅうの断層, 当然日本の断層も全部入れて、地表に表れた断層 だけで77点ぐらいありますが、これで引いた回帰 式は、ほぼ従来の松田式に近いところに来ます. そ して、日本特有の問題も入るのかもしれませんが、 従来の松田式の方がその線よりもマグニチュード に対して安全側の値を得ているというような検討 をしてみました. さらにもう一つ, 日本の断層に ついてはどうだろうということは, 1998年に鹿島 の小堀研究室の武村さんがこういう検討を行って います.ただし、彼の場合には、いわゆる地下の断 層といいますか,要するに強震計のデータとか余 **震記録とか、そういう地震学的ないろいろなもの** も入れて推定した長さ、したがって、これは地表 に出た長さよりは長いわけでございますが、これ も全部入れてマグニチュードの小さいところまで も入れた検討をしている、それである種の考え方 を入れると、従来の松田式に近い回帰式が得られ るという見解を出しております。そのようなこと を入れますと、やはり数を入れて全体像として見 てみますと、世界的にも日本の中でも、データの

検討の仕方によっては従来の松田式の方がどうも 当てはまりそうだという見解の方が多うございま して、私としては、今の世界の回帰式の傾向、そ れから今回の松田式の入れ方で海域を余り考慮し ていないというようなことを入れますと、やはり 従来の松田式の方が全体像をあらわすのにいいの ではないかと考えます. 松田先生は, これは大地 震の予測、しかも糸魚川ー静岡構造線の活断層系 の中での大地震の予測という中で、さらりと『こ ういう整理もしてみました』という表現になって いると思いますので、先ほど部会長からもお話が ありましたように、原子力の耐震設計として考え るには、やはり従来の松田式の方が妥当ではない かという見解を持っております.」と述べ、審査会 長が「当審査会といたしましては、現段階におい ては、新しく提案されました松田先生の98年の 式を採用する必要はないと考えることにいたした いと存じます.」と確認している.

この1週間後の第9回原子力安全委員会臨時会 議(1999.2.18)で、徳山明審査委員が炉安審での議 論を次のように紹介している.「これはやはり小島 委員が持ってきた例なんですけれども、その後ア メリカの人が世界じゅうのいろいろな地震の例で 244 ほどの地震を集めまして、それでどれだけの 長さを動いたということでやりますと、そこでサ ブサーフェスエリア、やはり測地的に言って広い範 囲で動いた、この範囲の長さということをはかっ てやる式が出ておりますが、それと前の1975年の 松田さんの式とは、かなりよく一致している. そ ういうことから考えますと、先ほどから申します ように、あるこの原子炉安全審査という立場で申 しますと、どれだけの長さの断層が動いたか、そ れによって、今後どのくらいの地震が起こり得る かという推定に対しては、以前の75年の式の方が 適用性があるのではないか. そんなふうに私ども は考えました.」これを受け、当時の佐藤一男原子 力安全委員長が、「それでは、このいわゆる新松田 の式、これは確かに新しい一つの知見として報告 があったものでありますが、これについて現時点 でこれによって評価をするというには及ばないと 申しますか、そういうふうに審査会の方で専門的 にご判断になったと、こういうことのようでござ

表 3: 典	眼型的な大陸地殻	•	海洋地殻の構造	[13]
--------	----------	---	---------	------

地殼	層	深さ	密度	Vp	Vs
種類		km	g/cm ³	km/s	km/s
	上部地殼	$0 \sim 20$	2.72	5.80	3.45
大陸	下部地殻	$20 \sim 35$	2.92	6.50	3.75
	マントル	$35 \sim$	3.32	8.02	4.69
	海	$0 \sim 4$	1.03	1.50	0.0
海洋	堆積層	$4\sim 5$	1.5	2.00	1.00
	地殻	$5 \sim 11$	2.85	6.40	3.70
	マントル	11 ~	3.32	7.90	4.55



図 50: 直達 S 波 (S_g), 屈折波 (S* 波と Sn 波)[33]

います.そういうご判断があったということを安 全委員会としては了解するということでよろしゅ うございますでしょうか.それでは,そのように.」 と決定している.

また、原子力安全委員会原子力安全基準専門部 会の耐震指針検討分科会地震・地震動ワーキング グループ(第14回,2004.3.3)でも、原子力安全委 員会事務局が、「活断層の長さしから地震規模Mを 求める際に、従来から一般に用いられてきました 松田式(1975)について、近年に提案されました他 の*M*-L関係式との比較検討を行いました.その 結果、松田式(1975)は地表変動、余震分布、断層 の現地調査、地震学的調査結果などのデータをも とに推定した震源断層面の長さをLに用いている 関係式とよく整合することが確認されました.し たがって、松田式(1975)は震源断層の長さと地震 規模との平均的な関係を示すものであるというこ とがいえます.」と報告し、確認されている。この ときのグループリーダーは入倉孝次郎である.

(注2)

断層幅の最大値 W_{max} が経験的に 15 ~ 20km の 範囲になるのは、地球の球殻構造に関係している

と考えられる、マントルは主にカンラン岩(比重 3.3)からなり、その上に地殻が乗っており、その 境界は「モホ面(モホロビチッチ不連続面、モホ不 連続面)」と呼ばれ、図50のように、地震波はこの 面で屈折または反射して屈折波 (Sn 波) や全反射波 (SmS波)となる.これは、地震波が下方へ伝わっ たとき、S波が遅く伝わる岩層から速く伝わる岩層 に入ると屈折するためであり、また、入射角がある 値以上に大きくなると全反射するためである.弾 性論によれば P 波速度は $V_n = \sqrt{(K_s + 4\mu/3)/\rho}$ S波速度は $V_s = \sqrt{\mu/\rho}$ で与えられ (ρ :密度, K_s : 体積弾性率, µ:剛性率), Dziewonski et a.(1975) に よる典型的な地殻構造は表3のようになっている. このように、地下深いほど地震波 (P波やS波)の 伝わる速度は速くなる.逆に、地震波が上方へ伝 わると、S波が速く伝わる岩層から遅く伝わる岩 層に入るため、上方へ屈折し、地表ではほぼ垂直 に入射することになる.

震央距離100km以内では直達S波が初動となる が、より遠方ではSn波やSmS波の方が先に到着 する.地殻は厚さ5km(海底)~60km(ヒマラヤ 直下)で、平均35km(海洋では5~7km)である. 地殻は玄武岩質(比重3.0)の下部地殻と花崗岩 質(比重2.7)の上部地殻に分けられ、その境界は 「コンラッド面」と呼ばれ、ここでも屈折波S*が 生じる.

内陸地殻内地震は主に上部地殻の中でのみ起き ており、下部地殻は温度が高く流動性に富むため 地震を起こすほど歪みエネルギーを蓄積すること ができないとされている.したがって、内陸地殻 内地震で断層幅の最大値が経験的に15~20km 範 囲に収まるのは、このコンラッド面の深さと関係 があると考えられる.もっとも、「深発地震」と呼 ばれる地下数百 km のマントル内で起きる地震も あるが、その原因はまだよくわかっていない.

(注3)

主な原子力発電所における原子炉建屋の固有 周期は表4に示すとおり、0.18~0.47sec である. また、表5のように、原子炉格納容器はPWR で 0.214sec, BWR で 0.444sec と BWR のほうがやや 大きいが、主要な機器・配管の固有周期は、PWR

表 4: 主な原子力発電所における原子炉建屋の固有 周期(水平南北 NS 方向、東西 EW 方向)[sec]

		10 22 1.3	, ,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	221.27	[000]
PWR 原発	NS	EW	BWR 原発	NS	EW
泊1	0.191	0.226	女川1	0.244	0.234
泊 2	0.191	0.226	女川 2	0.207	0.203
美浜 1	0.250	0.250	福島第二1	0.424	0.423
美浜 2	0.240	0.240	福島第二2	0.458	0.460
美浜 3	0.278	0.280	福島第二3	0.468	0.473
高浜1	0.293	0.293	福島第二4	0.469	0.472
高浜2	0.293	0.293	柏崎刈羽1	0.441	0.441
高浜 3	0.226	0.223	柏崎刈羽2	0.431	0.431
大飯1	0.185	0.185	柏崎刈羽3	0.433	0.434
大飯2	0.185	0.185	柏崎刈羽4	0.467	0.467
大飯3	0.212	0.214	柏崎刈羽 5	0.402	0.402
大飯4	0.214	0.214	柏崎刈羽6	0.444	0.433
伊方 1	0.236	0.236	柏崎刈羽7	0.443	0.432
伊方2	0.184	0.184	浜岡1	0.250	0.247
伊方 3	0.211	0.193	浜岡 2	0.257	0.256
玄海1	0.234	0.234	浜岡 3	0.278	0.276
玄海 2	0.265	0.265	浜岡 4	0.279	0.278
玄海 3	0.221	0.230	志賀1	0.201	0.203
玄海 4	0.214	0.216	岛根1	0.250	0.240
川内1	0.304	0.304	島根2	0.229	0.211
川内2	0.298	0.298	東海第二	0.451	0.452
敦賀 2	0.215	0.216	敦賀1	0.213	0.213

とBWRで大差はなく、0.031~0.144secである.こ れより、排気筒など細長い構築物以外は、原子力 発電所の主要な建屋・構築物および機器・配管類 の固有周期は、0.03~0.5secの範囲にあり、原子力 発電所の耐震性を評価する上では、この短周期側 での評価が重要だと言える.

伊方原子力発電所 1~3 号機についても,主要な 建屋・構築物および機器・配管の固有周期は,表6 に示すとおりであり,この範囲が重要であること がわかる.ただし,これらの固有周期は原子炉設 置許可申請書等に記載された新設時のものであり, 設計通りに施工され,腐食・減肉や応力腐食割れ などによるひび割れがないことが前提である.こ れらの老劣化現象が伴えば,当然,固有周期は変 わる.

また,原子力発電所の大型機器や配管類は元々固 有周期が長いのだが,サポートを多数設置するこ とで無理矢理短周期にしているため,このサポー トが地震動などで破断もしくはサポート機能喪失 が起きると,固有周期は長くなる.固有周期が長 くなると,地震動による応答(応答速度や応答加 速度等)が大きくなり,一層破壊が進む.ひどい場 合にはこの繰り返しが一挙に生じて,カタストロ フィックに大破断もしくは大変形を起こし,安全

41

表	5:	原子力発電所の主要な建屋	・構築物お	よて	勝機
哭	•	配管類の固有周期の曲型例「	secl		

нн		J
	PWR(例) の代表機器名	固有周期
	原子炉容器	0.055
	使用済燃料ラック	0.042
	制御棒駆動装置	0.063
	ほう酸タンク	0.078
	余熱除去冷却器	0.037
	海水ホンフ	0.050
	原子炉補機冷却水冷却器	0.041
	格納容器スプレイ冷却器	0.037
	原子炉格納容器(PCCV)	0.214
		固有周期
	原子炉圧力容器	0.085
	使用済燃料貯蔵ラック	0.092
	制御棒駆動系水圧制御ユニット	0.043
	高圧炉心注水系ポンプ	0.036
	残留熱除去系熱交換器	0.032
	残留熱除去系ホンプ	0.035
	原子炉補機冷却水系熱交換器	0.036
	原子炉補機冷却海水ポンプ	0.144
	主蒸気逃がし安全弁自動	0.031
	減圧機能用アキュムレータ	
	可燃性ガス濃度制御系再結合装置	0.049

表 6: 伊方原子力発電所 1~3 号機の主要な建屋・構築物および機器・配管の固有周期 [sec][41]

対象設備(項目)	1号機	2 号機	3 号機
原子炉容器(支持構造物)	0.065	0.063	0.053
蒸気発生器(支持構造物)	0.127	0.066	0.112
炉内構造物(炉心そう)	0.065	0.063	0.053
一次冷却材管(本体)	0.127	0.066	0.112
 余熱除去ポンプ (基礎ボルト)	≤0.05	≤0.05	≤0.05
余熱除去設備配管(本体)	0.043	0.083	0.085
原子炉格納容器(本体)	0.137	0.153	0.163
原子炉建屋(外周壁)	0.239	0.188	0.193
制御棒クラスタ駆動装置	0.061	0.061	0.063
制御棒クラスタ案内管	0.041	0.040	0.035
燃料集合体	0.357	0.333	0.270

機能が失われることになる.

大きな地震動で建屋・構築物および機器・配管類 が弾性変形の領域を超えて変形し始めると,地震 動への応答が変わってくる.たとえば,伊方3号 機のストレステスト(一次評価)[12]において,四 国電力は当初,耐震裕度が1.86Ssだと報告してい たことから,基準地震動Ssの1.86倍の地震動を 与えて解析したところ,建屋の剛性低下等の影響 によって建屋の床応答スペクトルの特性が変わり, 建屋に設置している機器・配管系の耐震裕度が低 下している.具体的には,ドロッパ盤が1.86から 1.52へ,充電器盤が1.97から1.45へ,ディーゼル 機関本体が1.88から1.82へ,再生熱交換器が1.63 から1.24へ耐震裕度が下がっている.入力地震動 を1.50Ssに設定し直すと,これら4設備の再評価 値は,ドロッパ盤1.57,充電器盤1.50,ディーゼ ル機関本体1.82,再生熱交換器1.54になり,1.5 以上の耐震裕度が確認されたとしている.この結 果,炉心損傷に係るクリフエッジとなる耐震裕度 は1.86Ssから1.50Ssに変更され,炉心損傷に係る 機能喪失の原因となる設備等も当初のドロッパ盤 から充電器盤に変更された.

参考文献

- Boatwright, J. (1988): The seismic radiation from composite models of faulting, Bull. Seism. Soc. Am., 78, 489-508
- [2] 中央防災会議(2006):第26回「東南海,南海地窟等に 関する専門調査会」参考資料,中部圏・近畿圏の内陸地 震の震度分布の検討資料集,図2.3.2(2006.12.7)
- [3] 中国電力 (2010):島根原子力発電所基準地震動 Ss の策 定について,第 62 回原子力安全委員会地震・地震動評 価委員会及び施設健全性評価委員会 WG3 第 62-7 号お よび速記録 (2010.3.3)
- [4] 壇一男・具典淑・入江紀嘉・・石井やよい (2011):長 大横ずれ断層による内陸地震の平均動的応力降下量の 推定と強震動予測のためのアスペリティモデルの設定 方法への応用,日本建築学会構造系論文集,第 670 号, 2041-2050.
- [5] 壇一男・渡辺基史・佐藤俊明・石井透 (2001):断層の非 ー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,545,51-62
- [6] Fujii, Y. and Matsu'ura, M. (2000): Regional difference in scaling laws for large earthquakes and its tectonic implication, Pure and Applied Geophysics, 157, 2283-2302
- [7] Fukushima, Y., M. Mori, S. Matsuzaki, S. Kobayashi, Y Ohno(2001): Semi-empirical estimation of ground motion using observed records at a site in Shikoku, Japan, Journal of Seismology, 5, 63-72.
- [8] Geller, R. J.(1976): Scaling Relations for Earthquake Source Parameters and Magnitude, Bulletin of the Seismological Society of America, 66-5, 1501-1523.
- [9] 原子力安全・保安院 (2010): 耐震設計審査指針の改訂に 伴う四国電力株式会社伊方発電所3号機耐震安全性に 係る評価について(基準地震動の策定及び主要な施設 の耐震安全性評価)(2010年1月7日)
- [10] 原子力安全・保安院(2010):耐震設計審査指針の改訂に 伴う四国電力株式会社伊方発電所3号機耐震安全性に 係る評価について(基準地震動の策定及び主要な施設 の耐震安全性評価)(2010年1月7日)
- [11] 原子力安全・保安院耐震安全審査室(2012):活断層による地震動評価の不確かさの考慮について(考え方の整理案),第7回地震・津波に関する意見聴取会(地震動関係)(2012 年 8 月 17 日)
- [13] 原辰彦 (2005):地球の地震学的構造,地学雑誌,114, 3),323-337

- [14] 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,110,849-875
- [15] 入倉孝次郎 (2004): 強震動予測レシピー大地震による 強震動の予測手法ー,京都大学防災研究所年報,47A
- [16] 入倉孝次郎・香川敬生・宮腰研・倉橋奨 (2007): 2007 年新潟県中越沖地震の強震動--なぜ柏崎刈羽原子力発電 所は想定以上の破壊的強震動に襲われたのか?- (2007 年 12 月 24 日修正版), http://www.kojiro-irikura.jp/pdf/ cyuetsu_071228.pdf
- [17] 入倉孝次郎(協力:宮腰研・倉橋奨)(2007):2007年新潟県 中越沖地震の強震動と震源断層モデル(2007年9月10 日地震調査委員会提出資料),http://www.kojiro-irikura. jp/pdf/070910jishincyousaiinnkai.pdf
- [18] 入倉孝次郎・倉橋奨(2010):長大な活断層に発生する地 爰に対する強震動予測のためのレシピの髙度化,第13 回日本地震工学シンポジューム筑波(2010年11月)
- [19] Irie, K., Dan, K., Ikutama, S., Irikura, K.(2010): Improvement of kinetic fault models for predicting strong motions by dynamic rupturing simulation – Evaluation of proportionality constant between stress drop and seismic moment in strike-slip inland earthquakes –, First Kashiwazaki International Symposium on Seismic Safety of Nuclear Installations and Embedded Topical Meetings, 1-16.
- [20] 地震調査委員会強震動評価部会 (2001):糸魚川一静岡 構造線断層帯(北部,中部)を起震断層と想定した強震 動評価手法(中間報告)(平成13年5月25日公表)
- [21] 地震調査研究推進本部地震調査委員会 (2002):糸魚川 一静岡構造線断層帯(北部,中部)の地震を想定した 強震動評価,http://www.jishin.go.jp/main/kyoshindo/pdf/ 20021031itoshizu.pdf
- [22] 地震調査研究推進本部地震調査委員会 (2003): 中央構造 線断層帯 (金剛山地東縁-伊予灘)の長期評価について
- [23] 地震調査研究推進本部地震調査委員会(2005):「全国を 概観した地震動予測地図」報告書,分冊2「震源断層を 特定した地震動予測地図の説明(平成17年3月23日, 平成18年9月25日改訂)」
- [24] 地震調査研究推進本部地震調査委員会 (2008):「全国を 概観した地震動予測地図」2008 年版,付録3. 震源断層 を特定した地震の強震動予測手法(「レシピ」)(平成 20 年 4 月 11 日改訂), 46-74
- [25] 地震調査研究推進本部地展調査委員会 (2009): 展源断 層を特定した地震の強度動予測手法(「レシピ」)(平成 21 年 12 月 21 日改訂)
- [26] Kanamori, H. and Anderson, D. L.(1975): Theoretical basis of some empirical relations in seismology, Bulletin of the Seismological Society of America, 65, 1073-1095.
- [27] 片岡正次郎・日下部毅明・村越潤・田村 敬一 (2003): 想定
 地震に基づくレベル2地震動の設定手法に関する研究,
 国土技術政策総合研究所研究報告,第15号, http://www.
 nilim.go.jp/lab/bcg/siryou/rpn/rpn0015pdf/kh0015.pdf
- [28] 釜江克宏研究室・池田隆明・三輪滋 (2003): 2007 年 3 月 25 日能登半島地震 (MJ6.9)の 度源のモデル 化, http://www.rri.kyoto-u.ac.jp/jishin/eq/notohantou/ notohantou.html
- [29] 小林啓美・翠川三郎(1981):半実験式に基づく筬源近傍 での地震動スペクトルの推定,第18回自然災害科学総 合シンポジウム講演要旨集,79.
- [30] 松田時彦 (1975):活断層から発生する地震の規模と周期について,地震第2輯,第28巻,269-283.
- [31] 村松郁栄・入倉孝次郎(1981):余窟または前窟記録の合成による本窟時の強意動の予測,自然災害特別研究成果(1981年5月)
- [32] Murotani, S., Matsushima, S., Azuma, T., Irikura, K., Kitagawa, S.(2010): Scaling Relations of Earthquakes on Inland Active Mega-Fault Systems, American Geophysical Union, Fall Meeting 2010,S51A-1911(2010.12).
- [33] 日本建築学会 (2005): 地盤振動--現象と理論-, 丸善
- [34] Noda, S., Yashiro, K., Takahashi, K., Takemura, M., Ohno, S., Tohdo, M., Watanabe, T.(2002): Response spectra for design purpose of stiff structures on rock sites, OECD Workshop on the Relations Between Seismological DATA and Seismic Engineering, Istanbul, 399-408(October, 2002)

- [35] 大崎順彦 (1994):新・地震動のスペクトル解析入門,鹿 島出版会
- [36] 大野裕記・小林修二・長谷川修一・本荘静光・長谷川正 (1997):四国北西部伊予灘海域における中央構造線活断 層系の深部構造とセグメンテーション,四国電力(株) 研究期報,68,48-59.
- [37] 岡村眞 (1996): 伊方原発沖 (伊予灘) にも活断層, えひめ雑誌, 5-10, 28-33.
- [38] 佐藤良輔編著,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ータ・ハンドブック, 鹿島出版会,105-381
- [39] 佐藤良輔 (1984): 不規則な subslip を伴う断層 model から 発生する地震波,自然災害特別研究成果 (1984 年 10 月)
- [40] 四国電力株式会社 (2003):最近の調査結果等を踏まえ た伊方発電所の耐度安全性について (2003 年 3 月)
- [41] 四国電力株式会社 (2007): 柏崎刈羽原子力発電所で観 測されたデータを基に行う伊方発電所における概略影 響検討結果報告書 (2007 年 9 月 20 日)
- [42] 四国電力株式会社 (2008):伊方発電所「発電用原子炉施設に関する耐震設計審査指針」の改訂に伴う耐震安全性評価結果中間報告書 (2008 年 3 月 28 日)
- [43] 四国電力株式会社 (2009):伊方発電所基準地震動S s の策定について(コメント回答),耐震・構造設計小委員会地震・津波,地質・地盤合同ワーキンググループ Aサブグループ会合(第15回)配付資料合同 A15-3-1, 11(2009.1.29)
- [44] 四国電力株式会社 (2012): 伊方発電所中央構造線断層帯 の地震動評価 130km 北傾斜ケース,原子力安全・保安 院第5回地震・津波に関する意見聴取会(地震動関係) 資料 5-5(2012.6.19)
- [45] 四国電力株式会社 (2013):伊方発電所の発電用原子炉 設置変更許可申請書(3号原子炉施設の変更),添付書 類六,7.5 地震(2013.7.8)
- [46] 四国電力株式会社 (2013):伊方発電所の発電用原子炉 設置変更許可申請書(3号機原子炉施設の変更)(2013 年7月8日)
- [47] 四国電力株式会社 (2013):伊方発電所地度動評価,原
 子力発電所の新規制基準適合性に係る審査会合(第14回),資料 1-1(2013 年 8 月 28 日)
- [48] 四国電力株式会社 (2013): 伊方発電所地震動評価 中央構 造線断層帯の連動 (コメント回答),原子力発電所の新規 制基準適合性に係る審査会合(第 39 回),資料 1-1(2013 年 10 月 30 日)
- [49] Shimazaki, K(1986): Small and large earthquakes: The effect of the thickness of seismogenic layer and the free surface, Earthquake Source Mechanics, Am. Geopyhs. Union Geohys. Monogr., 37, 209-216.
- [50] Scholz, C. H.(2002): The Mechanics of earthquakes and faulting, second edition, Cambridge University Press
- [51] 資源エネルギー庁原子力発電安全企画審査課原子力発 電安全管理課 (1997): 伊方発電所1,2,3号機の耐震 安全性について,第72回原子力安全委員会資料第2号 (平成9年11月)
- [52] Somerville, P. G., 入倉孝次郎, 澤田純男, 岩崎好規則, 田居優, 伏見実 (1993): 地設断層のすべり変位量の空間 分布の検討, 第 22 回地震工学研究発表会, 291-294.
- [53] Somerville, P.G., Irikura, K., Graves, R., Sawada, S., Wald, D., Abrahamson, N., Iwasaki, Y., Kagawa, T., Smith, N. and Kowada, A. (1999): Characterizing crustal earthquake slip models for the prediction of strong ground motion, Seismological Research Letters, 70, 59-80
- [54] 高橋利昌, 大野裕, 佐伯武俊, 松崎伸 (2001): 最新の知 見を考慮した地震動評価, 四国電力四国総合研究所研 究期報, 77, 58-72.
- [55] 武村雅之(1998):日本列島における地殻内地窟のスケー リング則—地筬断層の影響および地窟被害との関連—, 地震第2輯, 51, 211-228.
- [56] 東京電力(2008):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 の分析及び基準地震動について、耐震・構造設計小委 員会第9回地震・津波、地質・地盤合同ワーキンググ ループ、資料合同W 9-1-2、37(2008.5.22)

- [57] 東京電力(2009):耐専スペクトルの適用性検討(内陸地 殻内地震を対象とした追加検討内容),原子力安全委員 会耐震安全性評価特別委員会地震・地震動評価委員会 「応答スペクトルに基づく地震動評価」に関する専門家 との意見交換会,資料第1-2号(2009.5.22)
- との意見交換会,資料第 1-2 号 (2009.5.22) [58] 渡辺基史・佐藤俊明・壇一男 (1998):内陸地震の断層パ ラメータの相似則,第10回日本地震工学シンポジウム, 583-588.

著者略歴

- 1975年大阪大学工学部機械工学科(蒸気工学)卒業
- 1977 年大阪大学大学院工学研究科 博士前期課程 産業機械工学専攻 (生産システム工学) 修了
- 1977 年大阪府立大学工学部経営工学科助手
- 1986 年同講師
- 1988 年同助教授
- 1995年同教授(生産管理システム)
- 2001年大阪府立大学評議員(3.5年)
- 2001年大阪府立大学学長補佐(1年)
- 2009年大阪府立工業高等専門学校長
- 2011 年公立大学法人大阪府立大学理事(高専担当) 兼大阪府立大学工業高等専門学校長

社団法人日本経営工学会理事 (2000~05)・監事 (2005~09) 社団法人日本経営工学会学会賞 (2008)・学会貢献賞 (2010)

- 大阪府立大学名誉教授 (2009)
- 大阪府立大学工業高等専門学校名誉教授 (2013)

京都大学工学博士 (1985)

	1984 年設置許可申請時と 1997 年基準地震動再評価時のモデル [54]					
断層パラメータ	(小林・翠川の手法により、11.0, 25.0, 27.0, 46.0, 55.0, 77.0km					
	の6通りに	こついて評価してい	いるが4通りのみ	記載する)		
傾斜角		90	度			
断層長さ L	25.0 km	46.0 km	55.0 km	77.0 km		
断層幅 $W = L/2^{*1}$	12.5 km	23.0 km	27.5 km	30.0 km		
断層面積 S	312.5 km ²	1058.0 km ²	1512.5 km ²	2310.0 km ²		
断層上端深さ		2.0	km			
破壞開始点	北東端1箇所					
破壞伝播方式		 一方向	回伝播			
地震モーメント M ₀ *1	$2.63 imes 10^{19} \mathrm{N}{\cdot}\mathrm{m}$	$1.52 imes 10^{20}$	$2.54 imes10^{20}$	5.82×10^{20}		
()内は断層モデルレシピによる ^{*2}	(5.25×10^{18})	(6.23×10^{19})	(1.27×10^{20})	(2.97×10^{20})		
マグニチュード *3	M7.4, M _w 6.9	M8.1, M _w 7.4	M8.3, M _w 7.5	M8.6, M _w 7.8		
()内は断層モデルレシピによる2	$(M6.8, M_w6.4)$	$(M7.8, M_w7.1)$	$(M8.0, M_w7.3)$	$(M8.3, M_w7.6)$		
剛性率 μ		4.0 imes 10	¹⁰ N/m ²			
平均すべり量 D* ⁴	210 cm	360 cm	420 cm	630 cm		
() 内は断層長さから得た M	(M7.2)	(M7.6)	(M7.7)	(M8.0)		
平均破壊伝播速度 Vr		2.5 km/s				
ライズタイム t _r *5	2.1 sec	2.1 sec 3.8 sec 4.6 sec 5.6 sec				

表 7: 四国電力等によるこれまでに評価された中央構造線断層帯の断層パラメータ(その1)

- *1:四国電力は、1984年伊方3号炉設置(変更)許可申請および1997年基準地震動再評価においては、断層面積から地震モーメントを求める現在の断層モデルによる方法ではなく、当時の小林・翠川の手法によって求めている。すなわち、平均すべり量を松田(1975)の式log₁₀D = 0.6M-4.0で求め、地震モーメントを M_o = µDS で求めている。また、断層幅を Geller(1976)[8]の式 W = L/2 で求めているため、断層面積が大きくなりすぎている。これらのため、地震モーメントの 値は括弧内に示した現在の断層モデルのレシピによる値よりかなり大きくなっている。
- *2:現在の断層モデルレシピによる地震モーメントは、断層面積 Sと地震モーメント M_oの関係式 S = 2.23 × 10⁻¹⁵ M₀^{2/3} (M_o ≤ 7.5 × 10¹⁸N·m); 4.24 × 10⁻¹¹ M₀^{1/2} (M_o ≥ 7.5 × 10¹⁸N·m),より得られる.ただし、この式中の M₀の単位は dyn·cm であり、1N·m= 10⁷ dyn·cm の関係がある.上表の括弧内の地震モーメントの値は、表中の断層面積より、この方 法を用いて求めた.
- *3:気象庁マグニチュード M の値は、M= (log₁₀ M_o 10.72)/1.17 より求めた. モーメントマグニチュード M_w の値は、四 国電力が M_w = (2/3)(log₁₀ M_o 9.1) より求めている (ただし、ここでの M_o の単位はいずれの場合も N m である).
 *4:四国電力は「*1」で示したように、断層長さ L から松田式 log₁₀ L = 0.6M-2.9 で気象庁マグニチュード M を求め、平

*4: 四国電力は「*1」で示したように, 断層長さ L から松田式 log₁₀ L = 0.6M-2.9 で気象庁マグニチュード M を求め, 平 均すべり量を log₁₀ D = 0.6M-4.0 で求めている.参考のため, 断層長さから求めた気象庁マグニチュードの値を括弧 内に示しておいた.

*5:四国電力は、ライズタイムを Geller(1976)[8]の式 $t_r = 16S^{0.5}/(7\pi^{1.5}V_r)$ で求めている.

表 8: 四国電力等によるこれまでに評価された中央構造線断層帯の断層パラメータ(その2)

·····	1997 年基準地震動再評価時の一様断層モデル(アスペリティ無)				
断層パラメータ	(27.0, 46.0, 55	5.0, 77.0km の 4 通	りだけで 25km は	無)[51, 7, 54]	
 傾斜角		90	度		
 断層長さ <i>L</i>	27.0 km	46.0 km	55.0 km	77.0 km	
断層幅 W = L/2 *1	13.5 km	23.0 km	27.5 km	30.0 km	
断層面積 S	364.5 km ²	1058.0 km ²	1512.5 km ²	2310.0 km ²	
	2.0 km				
破壞開始点	北東端1箇所				
破壞伝播方式		同心円状	(放射状)		
地震モーメント M ₀ *1	$3.06 \times 10^{19} \mathrm{N} \cdot \mathrm{m}$	$1.52 imes 10^{20}$	$2.54 imes10^{20}$	5.82×10^{20}	
()内は断層モデルレシピによる * ²	(7.39×10^{18})	(6.23×10^{19})	$(1.27 imes 10^{20})$	(2.97×10^{20})	
マグニチュード*3	M7.5, M _w 6.9	M8.1, M _w 7.4	M8.3, M _w 7.5	M8.6, M _w 7.8	
()内は断層モデルレシピによる ²	(M7.0, M _w 6.5)	(M7.8, M _w 7.1)	$(M8.0, M_w7.3)$	(M8.3, M _w 7.6)	
剛性率 μ		4.0 imes 10	¹⁰ N/m ²		
平均すべり量 D * ⁴	210 cm	360 cm	420 cm	630 cm	
()内は断層長さから得た M	(M7.2)	(M7.6)	(M7.7)	(M8.0)	
平均応力降下量 $\Delta \sigma * 5$		5.0 N	/I Pa		
平均破壊伝播速度 V _r	2.5 km/s				
ーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーーー	2.2 sec	3.8 sec	4.6 sec	5.6 sec	

- *1:四国電力は、1997年基準地震動再評価では、表8の小林・翠川の手法の他に、本表のようなアスペリティを考慮しない一様断層モデルを対象とした波形合成法による地震動評価も行っている。その際の断層パラメータ設定法は小林・翠川の手法による設定法をそのまま踏襲している。すなわち、平均すべり量を松田(1975)の式log₁₀ D = 0.6M-4.0で求め、地震モーメントを M_o = µDS で求めている。また、断層幅を Geller(1976)[8]の式 W = L/2 で求めているため、断層面積が大きくなりすぎている。これらのため、地震モーメントの値は括弧内に示した現在の断層モデルのレシピによる値よりかなり大きくなっている。また、波形合成の際には震源断層面を格子状に切った各要素断面で要素地震波が発生すると想定するが、その要素地震として 1988年7月29日に発生した M5.1の伊予灘地震(図22のNo.4)を用いている。この地震は敷地前面海域断層面上で発生したものではなく、震央距離28km、深さ53kmで起きた海洋プレート内地震(スラプ内地震)であり、スラプ内地震では応力降下量が大きく、短周期地震波が大きい、現に、この地震の応力降下量は20 MPaと評価されており(表9の2001年非一様断層モデルの要素地震と同じ)、想定震源断層の断層平均応力降下量の4倍と大きい、ところが、波形合成の際、この比に応じて要素地震波が小さく設定されるため、地震動が過小評価されるおそれがある。
- *2:現在の断層モデルレシピによる地震モーメントは、断層面積 Sと地震モーメント M_oの関係式 S = 2.23 × 10⁻¹⁵ M₀^{2/3} (M_o ≤ 7.5 × 10¹⁸N·m); 4.24 × 10⁻¹¹ M₀^{1/2} (M_o ≥ 7.5 × 10¹⁸N·m),より得られる.ただし,この式中の M₀の単位は dyn·cm であり、lN·m= 10⁷ dyn·cm の関係がある.上表の括弧内の地震モーメントの値は、表中の断層面積より、この方 法を用いて求めた.
- *3:気象庁マグニチュード M の値は、M= $(\log_{10} M_o 10.72)/1.17$ より求めた. モーメントマグニチュード M_w の値は、四 国電力が M_w = $(2/3)(\log_{10} M_o - 9.1)$ より求めている (ただし、ここでの M_o の単位はいずれの場合も N·m である).
- *4:四国電力は「*1」で示したように、断層長さ L から松田式 log₁₀ L = 0.6M-2.9 で気象庁マグニチュード M を求め、平 均すべり量を log₁₀ D = 0.6M-4.0 で求めている.参考のため、断層長さから求めた気象庁マグニチュードの値を括弧 内に示しておいた.
- *5:四国電力は、佐藤 (1989)[38] が日本の全地震データから平均応力降下量を約 5.0MPa と導いていることから、アスペリティ無の一様断層モデルにおける平均応力降下量を $\Delta \sigma = 5.0$ MPa と設定している.ちなみに、佐藤 (1989) は、海洋プレート間地震、海洋プレート内地震および内陸地殻内地震のすべてを含む国内の地震データを用いて、 $\log_{10} S = (2/3) \log_{10} M_o 14.9$ または $S = 1.26 \times 10^{-15} M_o^{2/3} (M_o$ の単位は dyn·cm)を導き、 $\Delta \sigma = 7\pi^{3/2} M_o / (16S^{3/2})$ にこれらの関係を代入して、 $\Delta \sigma \simeq 5.0 MPa$ を導出している ([38], pp.82-90).
- *6:四国電力は、ライズタイムを Geller(1976)[8]の式 $t_r = 16S^{0.5}/(7\pi^{1.5}V_r)$ で求めている.

表 9: 四国電力等によるこれまでに評価された中央構造線断層帯の断層パラメータ(その3)

		2001 年非一様断層モデル [7, 54]		2003 年長期評価対応モデル [40]	
	断層パラメータ	波形合成法:4	6km モデル	伊予灘中央構造統	泉断層帯 130km
		想定地震	要素地震 *1	波形合成法	小林・翠川の手法
	傾斜角			FZ	
	断層長さ <i>L</i>	46 km		130	km
	断層幅 W	18 km *2		25 1	cm
	断層面積 S	828.0 km ²		3250	km ²
	断層上端深さ	2.0 km		2.0	km
	破壞開始点	北東端1箇所		北東端	1箇所
	破壊伝播方式	同心円状 (放射状)	_	同心円状	(放射状)
地	震モーメント M ₀	2.57×10^{19} N·m * ³	$5.63 imes 10^{15}$	3.25×10^{2}	²⁰ N·m * ⁷
()内は	は断層モデルレシピによる	(3.81×10^{19})	$\rightarrow 7.04 \times 10^{17}$	(5.87 ×	10 ²⁰)
マグニチュード		M7.4, M _w 6.9	M5.1		
()内は断層モデルレシピによる		$(M7.6, M_w7.0)$		(M8.6,	$M_w7.8)$
	剛性率 μ	$4.0 \times 10^{10} \text{ N/m}^2$	$4.0 \times 10^{10} \text{ N/m}^2$	4.0×10	¹⁰ N/m ²
-	平均すべり量 <i>D</i>	99 cm *4		250 cm *7	
平	均応力降下量 $\Delta\sigma$	5.0 MPa *5	20 MPa	2.55 MPa * ⁸	
平	均破壊伝播速度 V _r	2.5 km/s		2.5 km/s	
	ライズタイム t _r	—		· <u> </u>	3.5 sec
	短周期レベル A	—		—	—
<u></u>	地震モーメント M _{0a}	$1.86 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}^{*3}$	_	$1.43 imes 10^{20} m N \cdot m$	
ц	面積 Sa	243.0 km ² *6		715 km ² * ⁸	
<u>к</u> х 	平均すべり量 <i>D</i> a	191 cm *4		500 cm *7	
R	応力降下量 $\Delta \sigma_a$	10.0 MPa *5		11.6 MPa *8	
457	地震モーメント M _{0b}	$7.10 imes 10^{18}$ N·m * ³		$1.82 \times 10^{20} \text{ N} \cdot \text{m}$	
領域	面積 S _b	585.0 km ²		2535 km ²	
聚	平均すべり量 D _b	30 cm *4		179.5 cm	
光回	実效応力 σ _b	1.5 MPa *5		2.3 MPa	—

- *1:波形合成法で要素地震として用いた地震は 1988 年 7 月 29 日に北緯 33.678, 東経 132.508, 震源深さ 53km で生じたスラ ブ内地震 (M5.1) であり,伊方原発との震央距離は 28.0km, 震源距離は 59.8km である. この要素地震は波形合成法で用 いられているが,本来は震源断層面内で起きた小地震による地震観測波形を用いなければ伝播経路特性を正しく反映させ ることができない.そればかりか,スラブ内地震と内陸地殻内地震とでは応力降下量が上表のように 4 倍大きいため,波 形合成の際に地震波の振幅が小さく評価されてしまう.この要素地震を内陸地殻内地震の波形合成に用いるのは妥当とは いえない.要素地震の M_o は観測値を 5³ 倍して 7.04 × 10¹⁷N·m とし,経験的グリーン関数の M_o として用いている.
- *2:断層幅は、一様断層モデルの場合に用いた W = L/2 ではなく、「P 波速度構造から上部地殻 (厚さ 18km) を地震発生層と し」([54], p.67)、W = 18km としている.
- *3: Somerville et al.(1993)[52] が北西アメリカの 12 の地震データから得た式 $S = 2.05 \times 10^{-15} M_o^{2/3}$ で M_o を求め,アスペリ ティと背景領域については, $M_{oa} = \mu D_a S_a$ と $M_{ob} = M_o M_{oa}$ の式より求めている. ちなみに, Somerville et al.(1993) は,日本国内の 8 の地震データから $S = 1.09 \times 10^{-15} M_o^{2/3}$ という関係式をも導き,「日本の地殻内地震の断層面積は北西 アメリカの地震の 0.53 倍」だと指摘している. この点は注目すべきであるが,四国電力は国内データから得られた関係式 を無視し,北西アメリカのデータから得られた関係式を用いている.
- *4: Somerville et al.(1993)[52] が北西アメリカの 12 の地震データから得た式 $D = 1.55 \times 10^{-7} M_o^{1/3}$, $D_a = 3.0 \times 10^{-7} M_o^{1/3}$ を用い,背景領域は $D_b = M_{ob}/(\mu S_b)$ で求めている、日本国内データでは、1.55 が 2.88、3.0 が 4.38 になる、
- *5:表8と同様に $\Delta \sigma = 5.0$ MPaとし、 $\Delta \sigma_a = (D_a/D)\Delta \sigma \simeq 2\Delta \sigma$ 、 $\Delta \sigma_b = (D_b/D)\Delta \sigma$ としている.
- *6: Somerville et al.(1993)[52] が北西アメリカの地震データから $S_a = 0.26S$ の関係を示していることから、四国電力はこの 式で $S_a = 215 \text{km}^2$ を求め、これを 3km 四方の格子で構成するため、9 個の格子からなる 9km 四方のアスペリティを 3 個 設定し、 $S_a = 9 \times 9 \times 3 = 243 \text{km}^2$ としている・結果として、 $S_a/S = 0.29$ になっている.
- *7: 地震調査研究推進本部が長期評価で川上断層 ~ 佐田岬北西沖の活動を「2~3m 程度の右横ずれ」と評価していることから、 四国電力は、D = 250cm と $D_a = 2D = 500$ cm をまず設定し、地震モーメント $M_0 = \mu DS$ を求めている.
- *8:四国電力は無限長垂直横ずれ断層とみなして断層平均応力降下量を $\Delta \sigma = 2\mu D/(\pi W)$ で求めている.アスペリティの平 均応力降下量は $\Delta \sigma_a = (S/S_a)\Delta \sigma$ および $S_a = 0.22S$ より求めている.断層モデルのレシピに $M_0 = 3.25 \times 10^{20}$ N·m お よび S = 3250km² を適用すれば、 $\Delta \sigma = (7/16)M_0(\pi/S)^{3/2} = 4.3$ MPa、 $\Delta \sigma_a = \Delta \sigma / 0.22 = 19.5$ MPa と大きくなる.

表 10: 中央構造線断層帯における「敷地前面海域の断層群 (約 42km)」の断層パラメータ					パラメータ
	断層パラメータ	断層モデルで M7	1.3 とした場合	松田式で	M7.5 とした場合
	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	<u> </u>	$S_a/S = 0.22$ 法	A法	$S_a/S = 0.22$ 法
	走向		N57E]	
	傾斜角 θ		90 度		
•	断層長さ L	42.0)km(松田式で	は M7.5 相	当)
·	断層幅 W		13.0 kr	m	
	断層面積 $S = LW$		546.0 ki	m ²	
	断層上・下端深さ		2 km · 15	5 km	
<u></u>	破壞開始点	断層下端:	3種類(西下端	・中央下端	・東下端)
	破壊伝播方式	同,	心円状 (放射状)	と推定され	る
	地震モーメント M ₀	1.66 imes 10	¹⁹ N·m	3	.13 ×10 ¹⁹
	マグニチュード	M7.3, M (四電:M7.1,	4 _w 6.7 , M _w 6.7)	M	7.5, M _w 6.9
	平均すべり量 $D = M_0/(\mu S)$	76 ci	m		143
	剛性率 $\mu = ho eta^2$	$4.00 imes 10^{1}$	^{.0} N/m ²		同左
	S 波速度 V _s (または β)	3.5 kr	n/s		同左
3	平均破壊伝播速度 $V_r = 0.72V_s$	2.5 kr	n/s	同左	
平均	7年二月二日 $\Delta \sigma = (7/16) M_0 (\pi/S)^{2/3}$	3.17 MPa			6.0
	(四電:楕円クラック式)	(四電:2.2	2 MPa)		10
	短周期レベル A	$1.35 imes 10^{19} ext{ N·m/s}^2$ (四電: $1.03 imes 10^{19} ext{ N·m/s}^2$)		1.67×10^{19}	
6体	面積 $S_a = \pi r^2$	1 23.4 km²	120.1 km ²	287.4 *2	120.1
۲ ک <u>ل</u>	地震モーメント $M_{0a} = \mu D_a S_a$	$7.50 imes 10^{18} \mathrm{N}{\cdot}\mathrm{m}$	$7.30 imes 10^{18}$		$1.38 imes 10^{19}$
IJ Ţ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	14.0 MPa	14.4 MPa *1		27.1
メペ			(四電:10.1)		[複数:33.4] *1
~	平均すべり量 <i>D_a= 2D</i>	152 cm	152 cm		286
ティ	面積 Sa1= (16/22)Sa	89.8 km ²	87.4 km ²		87.4
رائر	地震モーメント M _{0a1}	$6.10 \times 10^{18} \mathrm{N \cdot m}$	5.93×10^{18}		1.12×10^{19}
アス・	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	14.0 MPa	14.4 MPa *1	—	27.1
1 ,		170 om	(四電:10.1)		[複数:33.4]
म्प्र 	平均,不り重 $D_{a1} = M_{0a1}/(\mu S_{a1})$				320
۲ ۲	面积 $S_{a2} = (6/22)S_a$	33.7 Km ²	32.8 km^2		32.8
ر ب	<u> 地震セーメント M_{0a2} たも欧工具 A (2/2)A </u>	1.40×10^{10} N·m	1.30×10^{-1}		2.57 × 10 ⁻⁵
7 7	応力降下重 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	14.0 MPa	14.4 MPa (四雷:10.1)		
第2	 平均すべり量 D _{a2} = M _{0a2} /(μS _{a2})	104 cm	104 cm		196
	地震モーメント Mok= Mo - Mox	9.09×10^{18} N·m	9.29×10^{18}		1.75×10^{19}
卥	面積 S _h = S - S _n	422.6 km ²	425.9 km ²		425.9
見領	平均すべり量 D _b = M _{0b} /(µS _b)	54 cm	55 cm	—	103
	実効応力 $\sigma_b = 0.2\sigma_a$	2.8 MPa	2.9 MPa * ¹ (四雷:2 0)		5.4 「複数:6.7] *1
				1	

注:「A 法」とは短周期レベルからアスペリティ総面積を求める方法で、「S_a/S = 0.22 法」とはアスペリティ総面積を断層面 積の 22 %に固定する方法である.四国電力は「S_a/S = 0.22 法」を用いているが、断層平均応力降下量の算出式として 楕円クラックモデルによる式を用いているため、レシピの円形クラック式による値より小さくなっている.気象庁マグニ チュードが小さいのは、レシピの武村 (1990)の式を丸めた武村 (1998)の式を用いているからである.

*1:複数アスペリティを考慮したレシピによれば、 $\Delta \sigma_a = \frac{\xi \Delta \sigma}{\sqrt{\gamma_s \sum_{i=1}^{N_a} (S_{ai}/S_a)}} = 17.8 \text{ MPa}, \sigma_b = 3.6 \text{MPa}$ になる.ただし、

 $\xi = \frac{D_a}{D} = 2, \gamma_s = \frac{S_a}{S} = 0.22, S_{a1} : S_{a2} = 16 : 6, N_a = 2, \Delta \sigma = 3.17$ MPa である. 最右列 [複数 : 値] はこの場合の値である. *2 : 「A 法」では、アスペリティ総面積が断層面積の 1/2 以上になるとアスペリティの地震モーメントが震源断層全体の地震 モーメントを越えるという矛盾が生じ、適用できない (今の場合、 $S_a/S = 0.526, M_{0a} = 3.29 \times 10^{19}$ N·m > M_0).

新国パラメータ		新属モデルで M7 8 とした場合		松田式で M7.5 とした場合	
		<u>A法</u>	$S_a/S = 0.22$ 法	<u></u>	$S_a/S = 0.22$ 法
			N57	E.	
			30 度		
	断層長さ <i>L</i>	42.	0 km (松田式で	<u>-</u> では M7.5 相当)
	断層幅 W		26.0 k	am an	
	断層面積 S = LW		1092.0	4 km ²	
	断層上・下端深さ		2 km · 1	5 km	
	破壞開始点	断層下端	3種類(西下端	・中央下端・〕	東下端)
	破壞伝播方式		心円状(放射状)	と推定される	
	地震モーメント M ₀	6.63 imes 10	¹⁹ N·m	3.13	×10 ¹⁹
	マグニチュード	M7.8, M7.8, M7.6,	Δ _w 7.1 , M _w 7.1)	M7.5	, M _w 6.9
	平均すべり量 $D = M_0/(\mu S)$	152 c	m		72
	剛性率 $\mu = \rho \beta^2$	$4.00 imes 10^{1}$	10 N/m^2	ſ	司左
	S 波速度 V _s (または β)	3.5 kr	n/s	[司左
2	平均破壊伝播速度 $V_r = 0.72V_s$	2.5 km/s		同左	
平均	B応力降下量 Δσ = (7/16)M ₀ (π/S) ^{2/3} (四電:楕円クラック式)	4.5 MPa (四電:3.3 MPa)		2.1	
	短周期レベル A	$2.15 \times 10^{19} \text{ N·m/s}^2$ (四電: $2.13 \times 10^{19} \text{ N·m/s}^2$)		1.67×10^{19}	
本	面積 $S_a = \pi r^2$	391.9 km ²	240.2 km ²	143.7	240.2
イ全	地震モーメント M _{0a} = µD _a S _a	$4.76 imes 10^{19} \mathrm{N}{\cdot}\mathrm{m}$	$2.92 imes 10^{19}$	8.23×10^{18}	1.38×10^{19}
ペリテ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	12.5 MPa	20.4 MPa *1 (四電:14.8)	16.0	9.6 [複数:11.8] * ¹
77	平均すべり量 D _a = 2D	304 cm	304 cm	143	143
7	面積 S _{a1} =(16/22)S _a	285.0 km ²	174.7 km^2	104.5	174.7
٤IJ۶	地震モーメント M _{0a1}	$3.87 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}$	$2.37 imes10^{19}$	$6.69 imes10^{18}$	$1.12 imes 10^{19}$
アスヘ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	12.5 MPa	20.4 MPa *1 (四電 · 14 8)	16.0	9.6 〔複数:11 8] * ¹
第1	平均すべり量 $D_{a1} = M_{aa1}/(\mu S_{a1})$	340 cm	340 cm	160	160
	面積 S a= (6/22) S	106.9 km ²	65.5 km ²	39.2	65.5
μŦ	<u>地震モーメント Moan</u>	8.89×10^{18} N·m	5.45×10^{18}	1.54×10^{18}	2.57×10^{18}
アスペ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	12.5 MPa	20.4 MPa *1 (四雷: 14.8)	16.0	9.6 「複数:11.8] * ¹
第2	 平均すべり量 Dap= Moap /(uSap).	208 cm	208 cm	98	98
	地震モーメント Mok= Mo - Mox	$1.87 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}$	3.71×10^{19}	2.30×10^{19}	1.75×10^{19}
域	面積 S _h = S - S _h	700.1 km ²	851.8 km ²	948.3	851.8
【領	 平均すべり量 D _b = M _{0b} /(μS _b)	66.9 cm	109 cm	61	51
	実効応力 $\sigma_b = 0.2\sigma_a$	2.5 MPa	4.1 MPa * ¹ (四電:3.0)	3.2	1.9 [複数:2.4] ^{*1}

表 11: 中央構造線断層帯における「敷地前面海域の断層群 (約 42km: 傾斜角 30 度)」の断層パラメータ

注: 「A 法」とは短周期レベルからアスペリティ総面積を求める方法で、「 $S_a/S = 0.22$ 法」とはアスペリティ総面積を断層面 積の 22 %に固定する方法である、四国電力は「 $S_a/S = 0.22$ 法」を用いているが断層平均応力降下量の算出式として 楕円クラックモデルによる式を用いているため、レシピの円形クラック式による値より小さくなっている、気象庁マグニ チュードが小さいのは、レシピの武村 (1990)の式を丸めた武村 (1998)の式を用いているからである。 *1: 複数フスペリティを考慮したレンピによわげ、 $\Delta \sigma = - \frac{\xi \Delta \sigma}{2} = 25.2 \text{ MPa}$ $\sigma = 5.0 \text{ MPa}$ になる、ただし、

*1:複数アスペリティを考慮したレシピによれば、 $\Delta \sigma_a = \frac{\zeta \Delta \sigma}{\sqrt{\gamma_s \sum_{i=1}^{N_a} (S_{ai}/S_a)}} = 25.2 \text{ MPa}, \sigma_b = 5.0 \text{MPa}$ になる. ただし、

$$\xi = \frac{D_a}{D} = 2, \gamma_s = \frac{S_a}{S} = 0.22, S_{a1} : S_{a2} = 16 : 6, N_a = 2, \Delta \sigma = 4.5$$
 MPa である.最右列 [複数:値] はこの場合の値である.

	断層パラメータ	断層モデルで M7.1 とした場合		松田式で M7.4 とした場合	
		A 法	$S_a/S = 0.22$ 法	A 法	$S_a/S = 0.22$ 法
	走向		N66E	2	
	傾斜角		90度		
	断層長さ <i>L</i>	33.0)km (松田式で	[•] は M7.4 相	当)
	断層幅 W		13.0 ki	n	-
	断層面積 $S = LW$		429.0 ki	m ²	
	断層上・下端深さ		2 km · 15	5 km	
	破壞開始点	断層下端:	3 種類(西下端	・中央下端	・東下端)
	破壞伝播方式	同,	心円状 (放射状)	と推定さ∤	13
	地震モーメント M ₀	1.02 imes 10	¹⁹ N⋅m	2	.39 ×10 ¹⁹
	マグニチュード	M7.1, M	/I _w 6.6	M	7.4, M _w 6.9
<u> </u>		(四電:M6.9, M _w 6.6)			
<u>.</u>	平均すべり量 $D = M_0/(\mu S)$	60 cm		139	
	剛性率 $\mu = ho eta^2$	$4.00 imes 10^{10} m N/m^2$		┃	
	S 波速度 V _s (または β)	3.5 km/s			同左
Ī	平均破壞伝播速度 $V_r = 0.72V_s$	2.5 km/s		同左	
平均	国応力降下量 $\Delta \sigma = (7/16) M_0 (\pi/S)^{2/3}$	2.81 MPa			6.5
	(四電:楕円クラック式)	(四電: 1.95 MPa)		10	
	短周期レベル A	$1.15 \times 10^{19} \mathrm{N \cdot m/s^2}$		1.53×10^{19}	
		(四電:7.99×]	$10^{10} \text{ N} \cdot \text{m/s}^2$		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
$\overline{\mathbf{x}}$	面積 $S_a = \pi r^2$	82.6 km ²	94.4 km ²	255.4 * ¹	94.4
テ	地震モーメント M _{0a} = µD _a S _a	$3.94 \times 10^{18} \mathrm{N} \cdot \mathrm{m}$	$4.50 imes 10^{18}$		1.05×10^{19}
ر بر	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	1 4.6 MP a	12.8 MPa		29.8
ĸ			(四電:8.9)		
2	平均すべり量 <i>D_a= 2D</i>	119 cm	119 cm	<u> </u>	278
	地震モーメント M _{0b} = M ₀ - M _{0a}	$6.30 \times 10^{18} \text{ N} \cdot \text{m}$	$5.73 imes 10^{18}$		$1.34 imes 10^{19}$
掝	面積 $S_b = S - S_a$	346.4 km ²	334.6 km ²	—	334.6
景條	平均すべり量 <i>D_b= M_{0b}/(µS_b)</i>	45 cm	43 cm		100
暫	実効応力 $\sigma_b = 0.2\sigma_a$	2.9 MPa	2.6 MPa		6.0
			(四電:1.8)		

表 12: 中央構造線断層帯における「伊予セグメント」の断層パラメータ

注: 「A 法」とは短周期レベルからアスペリティ総面積を求める方法で、「S_a/S = 0.22 法」とはアスペリティ総面積を断層面 積の 22 %に固定する方法である、四国電力は「S_a/S = 0.22 法」を用いているが、断層平均応力降下量の算出式として 楕円クラックモデルによる式を用いているため、レシピの円形クラック式による値より小さくなっている、気象庁マグニ チュードが小さいのは、レシピの武村 (1990)の式を丸めた武村 (1998)の式を用いているからである、

マグニチュードは小数点以下第1位までが有効数字であり、小数点以下第2位を四捨五入している. たとえば、「M7.1, M_w6.6」は「M7.09, M_w6.61」を四捨五入している. 松田式 log L = 0.6M - 2.9 では断層長さ L からマグニチュード M を算出するが、このときも四捨五入している. たとえば、L = 33.0km では M7.36 を四捨五入して M7.4 としている. 右列の $M_0 = 2.39 \times 10^{19}$ N·m は M7.4 に対する地震モーメントであり、「M7.4, M_w6.9」は「M7.40, M_w6.85」を四捨五入して得た値である.

*1:「A 法」では、アスペリティ総面積が断層面積の 1/2 以上になるとアスペリティの地震モーメントが震源断層全体の地震 モーメントを越えるという矛盾が生じ、適用できない (今の場合、S_a/S = 0.595, M_{0a} = 2.84 × 10¹⁹N·m > M₀).

	衣13:中天悟迫脉断唐行	1にわりる「川上でジスノド」の附層ハブスータ						
	断層パフメータ	断層モテルで M7	7.4 とした場合	松田式で	松田式 CM/./ とした場合			
		A法	$S_a/S = 0.22$ 法	<u> </u>	$S_a/S = 0.22$ 法			
	走向	N67E						
	傾斜角 θ		90 度					
	断層長さ L	51.0 km	1 (松田式では	t M7.7 相当	á)			
	断層幅 W		13.0 ki	n				
	断層面積 $S = LW$		663.0 ki	n^2				
	断層上・下端深さ		2 km · 15	km				
	破壞開始点	断層下端:	3 種類(西下端	・中央下端	・東下端)			
	破壊伝播方式	同	心円状 (放射状)	と推定され	.8			
	地震モーメント M0	2.45 imes10	¹⁹ N·m	5	.36 ×10 ¹⁹			
	マグニチュード	M7.4, M (四電:M7.2	$M_{\rm w}6.9$, $M_{\rm w}6.9$)	M	7.7, M _w 7.1			
	平均すべり量 $D = M_0/(\mu S)$	92 ci	m		202			
	剛性率 $\mu = \rho \beta^2$	4.00×10^{1}	¹⁰ N/m ²		同左			
	S 波速度 V _s (または β)	3.5 kr	n/s		同左			
3	平均破壞伝播速度 $V_r = 0.72V_s$	2.5 kr	n/s	同左				
平均	月応力降下量 $\Delta \sigma = (7/16) M_0 (\pi/S)^{2/3}$	3.49 N	1Pa	7.6				
	(四電:楕円クラック式)	(四電:2.5	0 MPa)					
	短周期レベル A	1.54 × 10 ¹⁹ (四電:1.27 × 1	0^{19} N·m/s ² N·m/s ²)	2.00×10^{19}				
5体	面積 $S_a = \pi r^2$	170.6 km ²	145.9 km ²	485.5 *2	145.9			
Ę۲	地震モーメント M _{0a} =µD _a S _a	$1.26 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}$	$1.08 imes 10^{19}$		$2.36 imes 10^{19}$			
IJŦ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	13.6 MPa	15.9 MPa *1		34.8			
ペ			(四電:11.4)		[複数:42.7] * ¹			
~	平均すべり量 <i>D_a= 2D</i>	184 cm	1 8 4 cm		404			
ティ	面積 S _{a1} = (16/22)S _a	1 24.1 km²	106.1 km ²	—	106.1			
ر م ا	地震モーメント M _{0a1}	$1.02 \times 10^{19} \mathrm{N} \cdot \mathrm{m}$	8.75×10^{18}		1.92×10^{19}			
77.	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	1 3.6 MPa	15.9 MPa *1		34.8			
		206.2	(四電:11.4)		_ [復奴:42. /] ^{▲▲}			
342	平均す へり重 $D_{a1} = M_{0a1}/(\mu S_{a1})$	206.2 cm	206 cm	<u> </u>	452			
μ	直積 $S_{a2} = (6/22)S_a$	46.5 km ²	39.8 km ²	<u> </u>	39.8			
ر بر	地震モーメント M_{0a2}	$2.35 \times 10^{10} \text{ N} \cdot \text{m}$	2.01×10^{10}		4.40×10^{10}			
273	応力降下軍 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	13.6 MPa	15.9 MPa + 1 (四電:11.4)		34.8 [複数:42.7] * ¹			
笰	平均すべり量 D _{a2} = M _{0a2} /(µS _{a2})	126 cm	126 cm		277			
	地震モーメント M _{0b} = M ₀ - M _{0a}	$1.19 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}$	$1.37 imes10^{19}$		$3.00 imes 10^{19}$			
淢	面積 $S_b = S - S_a$	492.4 km ²	517.1 km ²		517.1			
景領	平均すべり量 <i>D_b= M_{0b}/(µS_b)</i>	60 cm	66 cm		145			
遭	実効応力 $\sigma_b = 0.2\sigma_a$	2.7 MPa	3.2 MPa * ¹ (四電:2.3)	_	7.0 [複数:8.5] * ¹			

表 13: 中央構造線断層帯における「川上セグメント」の断層パラメータ

*1:複数アスペリティを考慮したレシピによれば、 $\Delta \sigma_a = \frac{\xi \Delta \sigma}{\sqrt{\gamma_s \sum_{i=1}^{N_a} (S_{ai}/S_a)}} = 19.5 \text{ MPa}, \sigma_b = 3.9 \text{ MPa}$ になる.ただし、

 $\xi = \frac{D_a}{D} = 2, \gamma_s = \frac{S_a}{S} = 0.22, S_{a1} : S_{a2} = 16 : 6, N_a = 2, \Delta \sigma = 3.49$ MPa である. 最右列 [複数 : 値] はこの場合の値である. *2 : 「A 法」では、アスペリティ総面積が断層面積の 1/2 以上になるとアスペリティの地震モーメントが震源断層全体の地震 モーメントを越えるという矛盾が生じ、適用できない (今の場合、 $S_a/S = 0.732, M_{0a} = 7.85 \times 10^{19}$ N·m > M_0).

表 14: 中央構造線断層帯の「石鎚山脈北縁西部-伊予灘区間 (約 130km)」の断層パラメータ							
	断層パラメータ	断層モデルで M8.1 とした場合 松田式で M8.3 とし					
		A 法	$S_a/S = 0.22$ 法	A 法	$S_a/S = 0.22$ 法		
	 傾斜角 θ		90度				
	断層長さ L	126.0	km(松田式では	よ M8.3 相当) .		
	断層幅 W		13.0 kr	n			
	断層面積 $S = LW$		1638.0 k	m ²			
	断層上・下端深さ		2 km · 15	km			
	破壞開始点		断層東下端	1種類			
	破壊伝播方式	同	心円状 (放射状)	と推定される	5		
	地震モーメント M ₀	1.49×10^{20} N·m 2.70×10^{20} (四電: 5.13×10^{19} N·m)					
	マグニチュード	M8.1, M (四電:M7.5	M _w 7.4 , M _w 7.1)	M8.3, M _w 7.6			
	平均すべり量 $D=M_0/(\mu S)$	228((四電:7	cm 8 cm)	412			
	剛性率 $\mu = \rho \beta^2$	$4.00 \times 10^{10} \text{ N/m}^2$		⁰ N/m ²			
	S 波速度 V _s (または β)	3.5 ki	n/s	同左			
3	平均破壊伝播速度 $V_r = 0.72V_s$	2.5 km/s 同左			同左		
平均	B応力降下量 Δσ = (7/16)M ₀ (π/S) ^{2/3} (四電:楕円クラック式)	5.5 M (四電:1.95~2	IPa 2.50MPa) * ³		9.9		
	短周期レベル A	2.81 × 10 ¹ (四電:1.97 × 10	⁹ N·m/s ²) ¹⁹ N·m/s ²) * ³	3.4	12×10^{19}		
*	面積 S _a = πr ²	770.2 km ²	360.4 km ²	1696.0 *2	360.4		
ィ全体	地震モーメント M _{0a} = µD _a S _a :下段()内は四国電力	$1.40 \times 10^{20} \mathrm{N} \cdot\mathrm{m}$	$\begin{array}{c} 6.57 \times 10^{19} \\ (2.26 \times 10^{19}) \end{array}$		$1.19 imes 10^{20}$		
ペリテ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$:下段()内は四国電力	11.7 MPa	24.9 MPa *1 (8.9~11.4) *3		45.1 [複数:88.6] * ¹		
72.	平均すべり量 <i>D</i> a= 2 <i>D</i>	度 $S_a = \pi r^2$ 770.2 km² 360.4 km² 1696.0 *² ント $M_{0a} = \mu D_a S_a$ 1.40 × 10 ²⁰ N·m 6.57 × 10 ¹⁹ — 下段()内は四国電力 (2.26 × 10 ¹⁹) — (2.26 × 10 ¹⁹) — 社 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$ 11.7 MPa 24.9 MPa *1 — [4] 下段()内は四国電力 11.7 MPa 24.9 MPa *1 — [4] べり量 $D_a = 2D$ 456 cm 456 cm — [4] ント $M_{0b} = M_0 - M_{0a}$ 8.89 × 10 ¹⁸ N·m 8.36 × 10 ¹⁹ — [4]		823			
	地震モーメント M _{0b} = M ₀ - M _{0a} :下段()内は四国電力	$8.89 \times 10^{18} \mathrm{N} \cdot \mathrm{m}$	$\frac{8.36 \times 10^{19}}{(2.87 \times 10^{19})}$		1.51×10^{20}		
掝	面積 $S_b = S - S_a$	867.8 km ²	1277.6 km^2		1277.6		
皆景領	平均すべり量 D _b = M _{0b} /(µS _b)	26 cm	164 cm (四電:56)		296		
₩	実効応力 $\sigma_b = 0.2\sigma_a$	2.3 MPa	5.0 MPa ^{*1} (四電:2.3)		9.0 [複数:17.7] * ¹		

- 注:四国電力は,中央構造線断層帯の「石鎚山脈北縁西部-伊予灘区間 (約 130km)」の地震モーメントを求める際,断層帯を 構成する「敷地前面海域の断層群」,「伊予セグメント」,「川上セグメント」の3断層の地震モーメントを単純加算してい る. これは断層モデルのスケーリング則(7.5×10¹⁸N·m $\leq M_0 \leq$ 7.5×10²⁰N·m では M_0 はSの2乗に比例して増大す る)を無視しており、地震規模を過小評価している、その結果、3 断層を個別に評価した断層モデルからの地震波を単純 に足し合わせるだけの評価になっており、3 断層が一体になってより大きな地震として動く場合の地震動を過小評価する ことになる. 地震モーメントが 7.5×10²⁰N·m を超える「金剛山地東縁-伊予灘区間(約360km)」のより長大な中央構造 線断層帯を考える場合には妥当だが,「石鎚山脈北縁西部-伊予灘区間 (約 130km)」を扱う場合には不適切である. ちなみ に、Scholtz(2002) によれば、 $M_0 > 7.5 \times 10^{20}$ N·m では、 $S[\text{km}^2] = 5.30 \times 10^{-25} M_0$ [dyn·cm] が成り立ち、 M_0 は S に比例 するとされているが、レシピでは「長大な断層についてはまだ研究段階である」として採用されていない.
- *1:中央構造線断層帯には3断層で計5個のアスペリティがあり,複数アスペリティを考慮したレシピによれば,

 $\Delta \sigma_a = \cdot$ **量が大きくなるため、このような長大な断層帯にそのまま適用するのは適切ではない. 最右列 [複数:値] はこの場合の値**

- だが,過大になっており、あくまで参考値である. *2:「A 法」では、アスペリティ総面積が断層面積の 1/2 以上になるとアスペリティの地震モーメントが震源断層全体の地震
- モーメントを越えるという矛盾が生じ、適用できない (今の場合、 $S_a/S = 1.035$, $M_{0a} = 5.59 \times 10^{20}$ N·m > M_0). *3 : 四国電力はカスケードモデルを使っており,これらの値を表示していないが,四国電力による各断層の値の範囲を示した. 四国電力が各断層に用いた楕円クラック式を全体の断層帯に適用すると、 $M_0 = 5.13 \times 10^{19}$ N·m に対し $\Delta \sigma = 約 3.0$ MPa, $\Delta \sigma_a = \Delta \sigma / 0.22 = 13.6$ MPa になり、いずれも各断層の値を超えてしまう.

表 15: 中央構造線断層帯の「石鎚山脈北縁西部-伊予灘区間 (約 130km)」のアスペリティ評価								
	断層パラメータ	石鎚山脈北縁西部-伊予灘区間(約130km)						
		敷地前面海域の断層群	伊予セグメント	川上セグメント				
	傾斜角 θ		90度					
	断層長さ L	126.0 km	(松田式では M	3.3 相当)				
	断層幅 W		13.0 km					
	断層面積 S = LW		1638.0 km ²					
	断層上・下端深さ		2 km · 15 km	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·				
-	破壞開始点	出版	所層東下端1種類	Į				
	破壊伝播方式	同心円状	(放射状)と推定	ミされる				
	地震モーメント M ₀	$1.49 imes 10^{20} \mathrm{N}_{\odot}$	·m (四電:5.13	$3 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}$)				
	マグニチュード	M8.1, M _w 7	7.4 (四電:M7.	5, M _w 7.1)				
	平均すべり量 $D = M_0/(\mu S)$	228	cm (四電:78	cm)				
	剛性率 $\mu = \rho \beta^2$	4	$1.00 \times 10^{10} \text{ N/m}^2$					
	S 波速度 V _s (または β)		3.5 km/s					
म	均破壞伝播速度 $V_r = 0.72 V_s$		2.5 km/s					
平均	応力降下量 $\Delta \sigma = (7/16) M_0 (\pi/S)^{2/3}$	5.5 MPa	(四電:1.95~2.	50 MPa) *2				
	短周期レベル A	$2.81 \times 10^{19} \text{ N·m/s}^2$ (四電: $1.97 \times 10^{19} \text{ N·m/s}^2$) *3						
<u></u>	面積 S _a = πr ²		360.4 km ²					
シ住	地震モーメント $M_{0a} = \mu D_a S_a$	6.57×10 ¹⁹ N·m (四電:2.26×10 ¹⁹)						
ペ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	24.9 MPa *1 (四電: 8.9~11.4) *2						
5	平均すべり量 <i>D</i> a= 2D	456 cm (四電:157)						
	面積 Sa1= (16/22)Sa	87.4 km ²	94.4	106.1				
Ĩ	地震モーメント M _{0a1}	$1.64 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}$	$1.84 imes10^{19}$	$2.20 imes 10^{19}$				
ر ب ا	:下段()内は四国電力	(5.93×10^{18})	(4.50×10^{18})	(8.75×10^{18})				
ĸ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	24.9 MPa *1	24.9 *1	24.9 *1				
17		(四電:10.1) 470 cm	(四電: 8.9)	(四電:11.4)				
笰	平均9779里 $D_{a1} = M_{0a1}/(\mu S_{a1})$	470 cm (四電:170)	409 (四電:119)	(四電:206)				
	面積 Sec= (6/22)Se	32.8 km ²		39.8				
ř	<u>地震モーメント Mono</u>	3.80×10^{18} N·m		5.05×10^{18}				
E.	:下段()内は四国電力	(1.36×10^{17})		(2.01×10^{18})				
۲ ۲	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	24.9 MPa *1		24.9 *1				
R		(四電:10.1)		(四電:11.4)				
弟 2	平均すべり量 D _{a2} = M _{0a2} /(µS _{a2})	289 cm		317				
441		(四電:104)		(四祖:120)				
或	地震モーメント M _{0b} = M ₀ – M _{0a}	$8.36 \times 10^{19} \mathrm{N}$	·m (四電:2.87	$1 \times 10^{19} \text{ N·m}$				
領功	自根 $S_b = S - S_a$		1277.6 km ²					
影	単均すべり \underline{I} $D_b = M_{0b}/(\mu S_b)$	164 cn	n (四電:56 cr	n)				
Tt ^{ur}	実効応力 $\sigma_b = 0.2\sigma_a$	5.0 M	Pa *+ (四電:2.3]	MPa)				

注:四国電力は、中央構造線断層帯の「石鎚山脈北縁西部ー伊予灘区間 (約 130km)」の地震モーメントを求める際、断層帯を 構成する「敷地前面海域の断層群」、「伊予セグメント」、「川上セグメント」の3 断層の地震モーメントを単純加算してい る. これは断層モデルのスケーリング則 (7.5 × 10¹⁸N·m $\leq M_0 \leq 7.5 \times 10^{20}$ N·m では M_0 は S の 2 乗に比例して増大す る)を無視しており、地震規模を過小評価している. その結果、3 断層を個別に評価した断層モデルからの地震波を単純 に足し合わせるだけの評価になっており、3 断層が一体になってより大きな地震として動く場合の地震動を過小評価する ことになる. 地震モーメントが 7.5 × 10²⁰N·m を超える「金剛山地東縁-伊予灘区間 (約 360km)」のより長大な中央構造 線断層帯を考える場合には妥当だが、「石鎚山脈北縁西部-伊予灘区間 (約 130km)」を扱う場合には不適切である. ちなみ に、Scholtz(2002) によれば、 $M_0 > 7.5 \times 10^{20}$ N·m では、 $S[km^2] = 5.30 \times 10^{-25} M_0[dyn·cm]$ が成り立ち、 M_0 は S に比例 するとされているが、レシピでは「長大な断層についてはまだ研究段階である」として採用されていない.

*1:複数アスペリティを考慮したレシピによれば、 $\Delta \sigma_a = 49.0$ MPa, $\sigma_b = 9.8$ MPa になる.この方法ではアスペリティの個数 が増えるほど応力降下量が大きくなるため、長大な断層帯にそのまま適用するのは適切ではなく、参考値である.

*2:四国電力はこれらの値を表示していないため、四国電力による各断層の値の範囲を示した。楕円クラック式によれば、 $M_0 = 5.13 \times 10^{19}$ N·m に対し $\Delta \sigma = 約$ 3.0MPa, $\Delta \sigma_a = \Delta \sigma / 0.22 = 13.6$ MPa になり、これらの値を超えてしまう.

断層パラメータ		敷地前面海均	或の断層群	伊予セグメント		
		A 法	$S_a/S = 0.22$ 法	A 法	$S_a/S = 0.22$ 法	
		90 /	 	9	 0 度	
	断層長さ L _{model}	42.0 km→ 47.0 km		33.0 km	→ 38.0 km	
•- <u></u>	断層幅 W _{model}	13.0 km→	15.0 km	13.0 km-	→ 15.0 km	
	断層面積 $S = L_{\text{model}} W_{\text{model}}$	705.0	4 km²	570.	0 km ²	
	地震モーメント M ₀	3.13×10^{-3}) ¹⁹ N⋅m	2.39	×10 ¹⁹	
	マグニチュード	M7.5,]	M _w 6.9	M7.4,	M _w 6.9	
	平均すべり量 $D=M_0/(\mu S)$	111	cm	2	202	
	剛性率 $\mu = \rho \beta^2$	4.00×10	¹⁰ N/m ²	1	了左	
	S 波速度 V _s (または β)	3.5 k	m/s	1]左	
3	平均破壊伝播速度 $V_r = 0.72 V_s$	2.5 k	m/s	키	定	
平均	月応力降下量 $\Delta \sigma = (7/16) M_0 (\pi/S)^{2/3}$	4.1 M	(Pa	4	4.3	
	短周期レベル A	1.67×10^{1}	⁹ N⋅m/s ²	1.53	× 10 ¹⁹	
è体	五積 $S_a = \pi r^2$ 222.6 km ²		155.1 km ²	192.3	125.4	
۲. ۲.	地震モーメント $M_{0a}=\mu D_a S_a$	$1.97 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}$	$1.38 imes 10^{19}$	1.61×10^{19}	$1.05 imes 10^{19}$	
スペリテ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	12.9 MPa	18.5 MPa [複数:22.7] * ¹	12.7	19.4	
7	平均すべり量 D _a = 2D	222 cm	222 cm	210	210	
7	面積 Sa1= (16/22)Sa	161.9 km ²	112.8 km ²			
÷ () ÷	地震モーメント M _{0a1} * ²	$1.61 \times 10^{19} \mathrm{N} \cdot \mathrm{m}$	$1.12 imes 10^{19}$			
1721	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	12.9 MPa	18.5 MPa [複数:22.7] * ¹	単一アン	ペリティ	
搿	平均すべり量 D _{a1} = M _{0a1} /(µS _{a1})	248 cm	248 cm			
7	面積 S _{a2} = (6/22)S _a	60.7 km ²	42.3 km ²			
÷ (i »	地震モーメント M _{0a2} * ²	$3.69 \times 10^{18} \text{ N} \cdot \text{m}$	$2.57 imes10^{18}$			
2721	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	12.9 MPa	18.5 MPa [複数:22.7] * ¹	単一アス	スペリティ	
策	平均すべり量 D _{a2} = M _{0a2} /(µS _{a2})	152 cm	152 cm			
	地震モーメント M _{0b} = M ₀ - M _{0a}	$1.15 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}$	$1.75 imes 10^{19}$	7.77×10^{18}	$1.34 imes10^{19}$	
掝	面積 $S_b = S - S_a$	482.4 km ²	549.9 km ²	377.7	444.6	
聚	平均すべり量 <i>D_b= M_{0b}/(µS_b)</i>	60 cm	80 cm	51	75	
暫	実効応力 $\sigma_b = 0.2\sigma_a$	2.6 MPa	3.7 MPa [複数:4.5] * ¹	2.5	3.9	

表 16: レシピ修正モデルによる「敷地前面海域の断層群」と「伊予セグメント」の断層パラメータ

注:レシピ修正モデルとは,地震調査研究推進本部(推本)が2008年4月11日に改訂したレシピに記載されている手法である. 従来は断層面積から地震規模を算出していたが,推本が活断層の長期評価で用いている「震源断層の長さから松田式で算 出された地震規模」と比べて半分以下になるという問題点が残されていた.推本はこれを解決するため,従来からの方法 は「過去の地震記録などに基づき震源断層を推定する場合や詳細な調査結果に基づき震源断層を推定する場合」とし,こ れとは別に「地表の活断層の情報をもとに簡便化した方法で震源断層を推定する場合」をレシピに追加した.これがレシ ピ修正モデルである.

レシピ修正モデルでは、松田の式から求めた地震規模に断層面積をできるだけ合わせるが、断層幅 W_{model} を W + 2km まで、断層長さ L_{model} を L + 5km までしか大きくできない、上表の場合、地震モーメントに対応する断層面積はそれぞれ 749.7km², 655.2km² である、

「A法」とは短周期レベルからアスペリティ総面積を求める方法で、「 $S_a/S = 0.22$ 法」とはアスペリティ総面積を断層面積の 22 %に固定する方法である.

*1:複数アスペリティを考慮したレシピによれば、
$$\Delta \sigma_a = \frac{\xi \Delta \sigma}{\sqrt{\gamma_s} \sum_{i=1}^{N_a} (S_{ai}/S_a)}$$
であり、[複数:値] に記載された値になる.

$$t t t , \ \xi = \frac{D_a}{D} = 2, \ \gamma_s = \frac{S_a}{S} = 0.22, \ \frac{S_{a1}}{S_a} = \frac{16}{22}, \ \frac{S_{a2}}{S_a} = \frac{6}{22}, \ N_a = 2 \ t t t \delta \delta.$$

表 17: レシビ修正モデルによる「川上セグメント」と「断層帯全長(約130km)」の断層パラ					
	断層パラメータ	川上セグ	メント	断層帯全	:長(約130km)
		A 法	$S_a/S = 0.22$ 法	A 法	$S_a/S = 0.22$ 法
	傾斜角	90 /			90 度
	断層長さ L _{model}	51.0 km→	56.0 km	126.0 kı	m→ 141.0 km
-	断層幅 W _{model}	13.0 km→	15.0 km	13.0 kı	$m \rightarrow 15.0 \text{ km}$
<u></u>	断層面積 $S = L_{\text{model}} W_{\text{model}}$	840.0	km ²	21	15.0 km ²
	地震モーメント M ₀	5.36×10^{-10}) ¹⁹ N·m	2.7	0×10^{20}
	マグニチュード	M7.7, 1	M _w 7.1	M8.	3, M _w 7.6
	平均すべり量 $D=M_0/(\mu S)$	159	cm		319
	剛性率 $\mu = ho eta^2$	4.00 imes 10	¹⁰ N/m ²		同左
	S 波速度 V _s (または β)	3.5 k	m/s		同左
3	平均破壊伝播速度 $V_r = 0.72V_s$	2.5 k	m/s		同左
平均	自応力降下量 $\Delta \sigma = (7/16) M_0 (\pi/S)^{2/3}$	5.4 N	IPa 🛛		6.8
	短周期レベル A	$2.00 imes 10^{1}$	$9 \text{ N} \cdot \text{m/s}^2$	3.4	2×10^{19}
è(للا	面積 $S_a = \pi r^2$	383.2 km ²	184.8 km ²	1313.5 *2	465.3
14	地震モーメント $M_{0a} = \mu D_a S_a$	$4.89 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}$	$2.36 imes10^{19}$		1.19×10^{20}
スペリテ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	11.8 MPa	24.4 MPa [複数:30.0] * ¹		30.7 [複数:60.7] ^{*1}
7	平均すべり量 D _a = 2D	319 cm	319 cm		638
7 4	面積 Sa1= (16/22)Sa	278.7 km ²	134.4 km ²		
ţ	地震モーメント M _{0a1} * ²	$3.98 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}$	$1.92 imes 10^{19}$		
1 アスイ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	11.8 MPa	24.4 MPa [複数:30.0] * ¹	5 個のアスペリティ	
箫	平均すべり量 D _{a1} = M _{0a1} /(µS _{a1})	357 cm	357 cm		
1	面積 Sa2= (6/22)Sa	104.5 km ²	50.4 km ²		
ţĴţ	地震モーメント M _{0a2} * ²	$9.13 \times 10^{18} \text{ N} \cdot \text{m}$	$4.40 imes 10^{18}$	1	
2 アスヘ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	11.8 MPa	24.4 MPa [複数:30.0] * ¹	5個の〕	アスペリティ
笰	平均すべり量 D _{a2} = M _{0a2} /(µS _{a2})	218 cm	218 cm		
	地震モーメント M _{0b} = M ₀ - M _{0a}	$4.69 \times 10^{18} \text{ N} \cdot \text{m}$	3.00×10^{19}		1.51×10^{20}
〕	面積 S _b = S - S _a	456.8 km ²	655.2 km ²		1649.7
景條	平均すべり量 <i>D_b= M_{0b}/(µS_b)</i>	26 cm	114 cm		229
間	実効応力 $\sigma_b = 0.2\sigma_a$	2.4 MPa	4.9 MPa [複数:6.0] * ¹		6.1 [複数:12.1] ^{*1}

注:レシピ修正モデルとは,地窟調査研究推進本部(推本)が2008年4月11日に改訂したレシピに記載されている手法である. 従来は断層面積から地震規模を算出していたが、推本が活断層の長期評価で用いている「震源断層の長さから松田式で算 出された地震規模」と比べて半分以下になるという問題点が残されていた。推本はこれを解決するため、従来からの方法 は「過去の地震記録などに基づき震源断層を推定する場合や詳細な調査結果に基づき震源断層を推定する場合」とし、こ れとは別に「地表の活断層の情報をもとに簡便化した方法で震源断層を推定する場合」をレシピに追加した、これがレシ ピ修正モデルである.

レシピ修正モデルでは、松田の式から求めた地震規模に断層面積をできるだけ合わせるが、断層幅 W_{model} を W + 2km まで、断層長さ Lmodel を L + 5km までしか大きくできない、川上セグメントの場合、地震モーメントに対応する断層面 積は 981.4km² である.

「A 法」とは短周期レベルからアスペリティ総面積を求める方法で、「 $S_a/S = 0.22$ 法」とはアスペリティ総面積を断 層面積の22%に固定する方法である。

*1:複数アスペリティを考慮したレシピによれば、 $\Delta \sigma_a = \frac{\xi \Delta \sigma}{\sqrt{\gamma_s} \sum_{i=1}^{N_a} (S_{ai}/S_a)}$ であり、[複数:値]に記載された値になる. ただし、 $\xi = \frac{D_a}{D} = 2, \gamma_s = \frac{S_a}{S} = 0.22, \frac{S_{a1}}{S_a} = \frac{16}{22}, \frac{S_{a2}}{S_a} = \frac{6}{22}, N_a = 2$ である。断層帯全長の場合にはアスペリティ数が多いため平均応力降下量が過大になり、参考値に留まる.

*2:「A 法」では、アスペリティ総面積が断層面積の 1/2 以上になるとアスペリティの地震モーメントが震源断層全体の地震 モーメントを越えるという矛盾が生じ、適用できない (今の場合、 $S_a/S = 0.621$, $M_{0a} = 3.35 \times 10^{20}$ N·m > M_0).

表 18: し	ノシピ修正モデルによる中央構造総	泉断層帯の「断層帯全	:長(約130km)」	のアスペリティ評価			
	断層パラメータ	石鎚山脈北縁西部-伊予灘区間(約130km)					
		敷地前面海域の断層群	伊予セグメント	川上セグメント			
	傾斜角 θ		90度				
	断層長さ L _{model}	126	$5.0 \text{ km} \rightarrow 141.0 \text{ km}$	<u>cm</u>			
	断層幅 W _{model}	13	$3.0 \text{ km} \rightarrow 15.0 \text{ km}$	n			
	断層面積 $S = L_{\text{model}} W_{\text{model}}$		2115.0 km ²				
	断層上・下端深さ		2 km · 15 km				
	破壞開始点	出现。	f層東下端1種類	(
	破壊伝播方式	同心円状	(放射状)と推知	ミされる			
	地震モーメント M0	$2.70 imes10^{20}~{ m N}{ m \cdot}$	m (四電:5.13	3×10^{19} N·m)			
	マグニチュード	M8.3, M _w 7	7.6 (四電:M7.	.5, M _w 7.1)			
3	平均すべり量 $D=M_0/(\mu S)$	319	cm (四電:78	cm)			
	剛性率 $\mu = ho eta^2$	4	$1.00 \times 10^{10} \text{ N/m}^2$	2			
	S 波速度 V _s (または β)		3.5 km/s				
म	均破壞伝播速度 $V_r = 0.72V_s$		2.5 km/s				
平均	応力降下量 $\Delta \sigma = (7/16) M_0 (\pi/S)^{2/3}$	6.8 MI	Pa (四電:1.91	MPa) *2			
	短周期レベル A	$3.42 \times 10^{19} \text{ N·m/s}^2$ (四電: $1.97 \times 10^{19} \text{ N·m/s}^2$) *3					
۲.	面積 $S_a = \pi r^2$		465.3 km ²				
シタ	地震モーメント $M_{0a}=\mu D_a S_a$	1.19×10^{20} N·m (四電: 2.26×10^{19})					
ス	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	30.7 MPa *1 (四電:8.6) *2					
Ř	平均すべり量 D _a = 2D	638 cm (四電:157)					
~	面積 Sa1= (16/22)Sa	11 2.8 km²	121.9	137.0			
ĩ	地震モーメント M _{0a1}	2.97×10^{19} N·m	3.35×10^{19}	3.99×10^{19}			
Ĩ	:下段()内は四国電力	(5.93×10^{18})	(4.50×10^{18})	(8.75×10^{18})			
۲ ۲	応力降下重 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	30.7 MPa *1 (四電:10.1)	30.7 *1 (四電:8.9)	30.7 *1 (四電:11.4)			
	平均すべり量 D _{a1} = M _{0a1} /(µS _{a1})	658 cm	687	729			
覾		(四電:170)	(四電:119)	(四電:206)			
~	面積 Sa2= (6/22)Sa	42.3 km ²		51.4			
ĩ	地震モーメント M _{0a2}	$6.85 \times 10^{18} \text{ N} \cdot \text{m}$		9.17×10^{18}			
Ű,	: 下段()内は四国電力	(1.36×10^{17})		(2.01×10^{18})			
ĸ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	30.7 MPa *1		30.7 *1			
2		(四電:10.1)		(四電:11.4)			
箫	十切りいり里 $D_{a2} = M_{0a2}/(\mu S_{a2})$	405 cm (四電:104)		·····································			
	地震モーメント M _{0b} = M ₀ - M _{0a}	$1.51 imes10^{20}~{ m N}{ m \cdot}$	m (四電:2.87	$7 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}$)			
領域	面積 $S_b = S - S_a$		1649.7 km ²				
小小小	平均すべり量 <i>D_b= M_{0b}/(µS_b)</i>	229 cm	n (四電:56 ci	m)			
光月	実効応力 $\sigma_b = 0.2\sigma_a$	6.1 MPa *1 (四電:2.3 MPa)					

注:四国電力は、中央構造線断層帯の「石鎚山脈北縁西部ー伊予灘区間(約 130km)」の地震モーメントを求める際、断層帯を 構成する「敷地前面海域の断層群」、「伊予セグメント」、「川上セグメント」の3 断層の地震モーメントを単純加算してい る. これは断層モデルのスケーリング則(7.5×10¹⁸N·m $\leq M_0 \leq 7.5 \times 10^{20}$ N·m では M_0 は S の 2 乗に比例して増大す る)を無視しており、地震規模を過小評価している。その結果、3 断層を個別に評価した断層モデルからの地震波を単純 に足し合わせるだけの評価になっており、3 断層が一体になってより大きな地震として動く場合の地震動を過小評価する ことになる。地震モーメントが 7.5×10²⁰N·m を超える「金剛山地東縁一伊予灘区間(約 360km)」のより長大な中央構造 線断層帯を考える場合には妥当だが、「石鎚山脈北縁西部ー伊予灘区間(約 130km)」を扱う場合には不適切である。ちなみ に、Scholtz(2002)によれば、 $M_0 > 7.5 \times 10^{20}$ N·m では、 $S[km^2] = 5.30 \times 10^{-25} M_0[dyn·cm]$ が成り立ち、 M_0 は S に比例 するとされているが、レシピでは「長大な断層についてはまだ研究段階である」として採用されていない。

*1:複数アスペリティを考慮したレシピによれば、 $\Delta \sigma_a = 60.7$ MPa, $\sigma_b = 12.1$ MPa になる. この方法ではアスペリティの個数 が増えるほど応力降下量が大きくなるため、長大な断層帯にそのまま適用するのは適切ではなく、参考値である.

*2:四国電力はこれらの値を求めていないが、3 断層の計5 個のアスペリティを一つのアスペリティと見なし、地震モーメン ト M₀、総断面積 S, アスペリティ総断面積 S_a の値からレシピに従って計算した.

表 19: 中央構造線断層帯の	「石鎚山脈北縁西部-伊	+予灘区間(約130km)」	の断層パラメータ

断層パラメータ		レシピによるス	、ケーリング則	四国電力のスケーリング則				
		A 法	$S_a/S = 0.22$ 法	無限長地表垂直横ずれ断層モデル				
<u></u>			90度					
	断層長さ L	120	6.0 km (松田式で	は M8.3 相当)				
	断層幅 W		13.0 kn	n				
	断層面積 $S = LW$		1638.0 ki	m ²				
	断層上・下端深さ		2 km · 15	km				
	破壞開始点		断層東下端	1 種類				
	破壞伝播方式	Ī	司心円状 (放射状)	と推定される				
	地震モーメント M ₀	1.49×1 (四電:5.13:	0 ²⁰ N·m × 10 ¹⁹ N·m)	1.49 ×10 ²⁰ N⋅m				
	マグニチュード	M8 .1,	M _w 7.4	M7.9, M _w 7.4				
		(四電:M7.:	5, M _w 7.1)	武村 (1998) の丸めた式				
	平均すべり量 $D=M_0/(\mu S)$	228 (四電:	cm 78 cm)	228cm				
	剛性率 $\mu = \rho \beta^2$	4.00×10^{-10}) ¹⁰ N/m ²	同左				
	S波速度 V _s (または β)	3.5 k	um/s	同左				
平均破壊伝播速度 $V_r = 0.72V_s$		2.5 k	cm/s	同左				
平均	的応力降下量 $\Delta \sigma = (7/16) M_0 (\pi/S)^{2/3}$	5.5 N	vIPa	4.46 MPa				
·	(四電:楕円クラック式)	(四電:1.95~	~2.50MPa)	無限長地表垂直横ずれ断層				
	短周期レベルA	2.81×10^{-1}	19 N·m/s ²	$2.81 \times 10^{19} \mathrm{N \cdot m/s^2}$				
	:下段()内は四国電力	(0.799 ~ 1.27 >	$(10^{13} \text{ N} \cdot \text{m/s}^2)$					
	面積 $S_a = \pi r^2$	770.2 km ²	360.4 km ²	550.4 km ²				
体		$[S_a/S = 0.47]$	$[S_a/S = 0.22]$	$[S_a/S = 0.34]$				
イモ	地震モーメント M _{0a} = µD _a S _a :下段()内は四国電力	1.40×10^{20} N·m	6.57×10^{19} (2.26 × 10 ¹⁹)	$1.00 \times 10^{20} \text{ N} \cdot \text{m}$				
ペリテ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$:下段()内は四国電力	11.7 MPa	24.9 MPa (8.9~11.4)	13.3 MPa				
77.	平均すべり 量 <i>D_a= 2D</i>	456 cm	456 cm (四電:157)	456 cm				
	地震モーメント M _{0b} = M ₀ - M _{0a} :下段()内は四国電力	8.89×10^{18} N·m	$\begin{array}{c} 8.36 \times 10^{19} \\ (2.87 \times 10^{19}) \end{array}$	$4.90 imes 10^{19} m N \cdot m$				
掝	面積 S _b = S - S _a	867.8 km ²	1277.6 km ²	1087.6 km ²				
皆景領	平均すべり量 D _b = M _{0b} /(µS _b)	26 cm	164 cm (四電:56)	113 cm				
π	実効応力 $\sigma_b = 0.2\sigma_a$	2.3 MPa	5.0 MPa (四電:1.8~2.3)	2.7 MPa				

注:四国電力は当初,カスケードモデルを採用し、「レシピによるスケーリング則」の下段に記載の括弧内の値を採用していた. 平均応力降下量の計算もレシピによらず,楕円クラックモデルを用いていた.ところが、バックチェック報告の審議会でス ケーリング則による評価を求められると、地震モーメントなど巨視的パラメータについてはスケーリング則に従いながら、 断層平均応力降下量を無限長地表垂直横ずれ断層モデルによる計算式 $\Delta \sigma = 2\mu D/(\pi W)$ を用い、アスペリティ面積につ いても、「短周期レベルが壇ら (2001) に等しくなるように」と称して $S_a/S = 0.336$ (四国電力は有効数字から 0.34 と記載) とし、微視的パラメータを設定している。しかし、円形クラックに基づく式 $M_0 = 16\Delta\sigma S^{3/2}/(7\pi^{3/2})$,壇ら (2001) の式 $A = 4\pi r \Delta \sigma_a \beta^2$ および Broatwright(1988) の式 $M_0 = 16r^2 R \Delta \sigma_a / 7$ から得られる式 $r = 4\pi \Delta \sigma \beta^2 S / A$ を用いても、 $S_a/S = \pi r^2/S = 16\pi S \Delta \sigma^2 \beta^4 / A^2 = 0.311$ ($S_a = 510$ km², $\Delta \sigma_a = \Delta \sigma / 0.311 = 14.3$ MPa) になり、四国電力のいう 0.34 にはな らない、数%の差とはいえ、計算過程が不透明である.

括弧による記載がない欄では、四国電力のカスケードモデルによる値が「レシピによるスケーリング則」による値と同 じであることを示す.

表 20: 中央構造線断層帯の「石鎚山脈北縁西部-伊予灘区間 (約 130km)」のアスペリティ評価										
	断層パラメータ 石鎚山脈北縁西部-伊予灘区間(約130km)									
		敷地前面海域の断層群	伊予セグメント	川上セグメント						
	 傾斜角 θ	90度								
	断層面積 $S = LW$	1638.0 km ² (断層長さ	L = 126.0 km, 断,	層幅 W = 13.0 km)						
	断層上・下端深さ		2 km · 15 km							
	地震モーメント M ₀	1.49×10^{20} N	「·m (四電:5.13×	< 10 ¹⁹ N·m)						
	マグニチュード		M8.1, M _w 7.4							
		<四電:M7.9,	M _w 7.4> (四電:M	7.5, M _w 7.1)						
	平均すべり量 $D = M_0/(\mu S)$	228	cm (四電:78 cm	ı)						
平均	$B応力降下量 \Delta \sigma = (7/16) M_0 (\pi/S)^{2/3}$		5.5 MPa							
		<四電:4.46	MPa > (四電:1.9~	~2.5 MPa)						
	<u>短</u> 周期レベル A	$2.81 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m/s}^2$	(四電:0.799~.	$1.27 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m/s}^2$)						
本	面積 $S_a = \pi r^2$		360.4 km^2							
€Ĥ		<	四電: 550.4 km ² >							
ドイ	地震セーメント $M_{0a} = \mu D_a S_a$	< 四酸 · 1 00 ∨ 1	$0.57 \times 10^{13} \text{ N} \cdot \text{m}$ $0^{20} \text{ N} \cdot \text{m} \setminus (\text{m} \cdot \text{m} \cdot 2)$	$26 \times 10^{19} \text{N.m}$						
Ĺ,	広力降下母 $\Lambda_{\sigma} = (g/g) \Lambda_{\sigma}$	< 四电 → 1.00 × 1	0 1111/(四世・2. 24 Q MPa	20 × 10 10 mm						
スメ		< 四電: 13.3	MPa > (四電: 8.9~	~11.4 MPa)						
7.	平均すべり量 Da= 2D	456 cr	n (四電:157 cm)						
	面積 Sa1=(16/22)Sa	87.4 km ²	94.4	106.1						
	$< S_{a1} = (2/3)S_a >$	<四電:122.3 km ² >	< 144.1 >	< 148.5 >						
\mathbf{r}	地震モーメント M _{0a1}	1.64×10^{19} N·m	1.84×10^{19}	2.20×10^{19}						
ιĻ	: 下段 < > 内は四国電力	$< 2.26 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m} >$	$ < 2.89 \times 10^{19} >$	$< 3.02 \times 10^{19} >$						
ر ب		$(5.93 \times 10^{10} \text{ N} \cdot \text{m})$	(4.50×10^{-5})	(8.75×10^{10})						
ĸ	心力碎下重 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	24.9 MIPa <四密:13 3 MPa >	24.9	< 13.3 >						
1 7		(四電:10.1 MPa)	(四電: 8.9)	(四電:11.4)						
笰	平均すべり量 D _{a1} = M _{0a1} /(µS _{a1})	470 cm	489	518						
		<四電:461 cm >	< 501 >	< 508 >						
	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	(四電:170 cm)	(四電:119)	(四電:206)						
	面積 $S_{a2}=(6/22)S_a$	32.8 km^2		39.8						
	$\langle S_{a1} = (1/3)S_a \rangle$	< 四電: 61.2 Km ² >		< /4.3 >						
7	 ・下的 < > 内は四国軍力 	3.80×10^{10} N·m < 7.98 × 10 ¹⁸ N·m>		5.05×10^{-5}						
υŦ	:下段()内は四国電力	$(1.36 \times 10^{18} \text{ N} \cdot \text{m})$		(2.01×10^{18})						
*	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	24.9 MPa		24.9						
37		< 四電:13.3 MPa >		< 13.3 >						
⊒rt]]t		(四電:10.1 MPa)		(四電:11.4)						
致民	平均すべり量 $D_{a2} = M_{0a2} / (\mu S_{a2})$	289 cm		317						
		< 四電: 520 cm > (四電: 104 cm)		(四電:126)						
	地震モーメント Mot= Mo - Mo		$\frac{1}{8.36 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}}$							
		<四電: 4.90 × 1	0 ¹⁹ N·m> (四電:2.	$87 imes 10^{19} extrm{ N} \cdot extrm{m}$)						
掝	面積 S _b = S - S _a	<	1277.6 km ² 四電:1087.6 km ² >	•						
景領	平均すべり量 <i>D_b= M_{0b}/(µS_b)</i>		164 cm							
暫		<四電:	113 cm > (四電:5	6 cm)						
	実効応力 $\sigma_b = 0.2\sigma_a$	~mae・ヘフ	5.0 MPa	.2 3 MDa)						
		└────────────────────────────	1911日 ~ (四电:1.6~	~2.3 IVIEA)						

注:()内は四国電力のカスケードモデルによる値であり、<>内は四国電力の「スケーリング則+無限長地表垂直横ずれ 断層モデル」による値である.これらの記載がない欄では、これらの値が「レシピによるスケーリング則(S_a/S = 0.22 法)」による値と同じであることを示す.「レシピによるスケーリング則(A法)」については、表 19 で明らかなように、ア スペリティ面積が過大(S_a/S = 0.47)になり、現実的でないため記載していない.

表 21: 中央構造線断層帯における「敷地前面海域の断層群(約 42km)」の断層長さを変更したケース

<u> </u>	断層パラメータ	断層長さを 54kr	nとした場合	断層長さを 69km とした場合		
		A 法	$S_a/S = 0.22$ 法	A法 $S_a/S = 0.22$ 法		
			N57	Ë		
	傾斜角 θ		90 /	度		
	断層長さ <i>L</i>	54 km (松田式	M7.7 相当)	69 km (松田	3式 M7.9 相当)	
	断層幅 W		13.0	km		
	断層面積 $S = LW$	702.01	cm ²	897	7.0 km ²	
	断層上・下端深さ		2 km • 1	l5 km		
	地震モーメント M ₀	2.74 imes 10	¹⁹ N·m	4.48 ×	:10 ¹⁹ N ⋅m	
·	マグニチュード	M7.5, M (四電:M7.3)	M _w 6.9 , M _w 6.9)	M7.6 (四電:M	, M _w 7.0 7.5, M _w 7.0)	
	平均すべり量 $D = M_0/(\mu S)$	97.6 0	m	12	25 cm	
	剛性率 $\mu = \rho \beta^2$	4.00×10^{1}	^{.0} N/m ²		同左	
	S 波速度 V _s (または β)	3.5 km	n/s		同左	
3	平均破壊伝播速度 $V_r = 0.72 V_s$	2.5 km	n/s		同左	
平均	目応力降下量 $\Delta \sigma = (7/16) M_0 (\pi/S)^{2/3}$ (四雷:梅田クラック式)	3.6 M (四雷:2.6	Pa 5 MPa)	4.1 MPa (四爾:3.1 MPa)		
	<u> </u>	1.60×10^{19}	$\frac{1}{N \cdot m/s^2}$	$1.88 \times 10^{19} \mathrm{N \cdot m/s^2}$		
		(四電:1.36×1	0^{19} N·m/s ²)	(四電:1.83	$\times 10^{19} \mathrm{N \cdot m/s^2})$	
全体	面積 $S_a = \pi r^2$	1 87.6 km ²	154.4 km ²	282.3 km ²	1 97.3 km ²	
7 1 :	地震モーメント $M_{0a}=\mu D_a S_a$	$1.47 \times 10^{19} \mathrm{N} \cdot \mathrm{m}$	1.21×10^{19}	2.82×10^{19}	1.97×10^{19}	
スペリ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	13.4 MPa	16.3 MPa (四電:11.8)	12.9 MPa	18.4 MPa (四電:14.0)	
.⊾	平均すべり量 <i>D_a=</i> 2D	195 cm	195 cm	250 cm	250 cm	
7 1	面積 Sa1= (16/22)Sa	136.5 km ²	112.3 km ²	205.3 km ²	143.5 km ²	
را م	地震モーメント M _{0a1}	$1.19 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}$	9.81×10^{18}	2.29×10^{19}	$1.60 imes 10^{19}$	
172.	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	13.4 MPa	16.3 MPa (四電:11.8)	12.9 MPa	18.4 MPa (四電:14.0)	
鎌	平均すべり量 D _{a1} = M _{0a1} /(µS _{a1})	218 cm	218 cm	279 cm	279 cm	
7-1	面積 Sa2= (6/22)Sa	51.2 km ²	42.1 km ²	77.0 km ²	53.8 km ²	
÷ () ÷	地震モーメント M _{0a2}	$2.74 \times 10^{18} \text{ N} \cdot \text{m}$	$2.25 imes 10^{18}$	$5.26 imes 10^{18}$	$3.68 imes10^{18}$	
2721	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	13.4 MPa	16.3 MPa (四電:11.8)	12.9 MPa	18.4 MPa (四電:14.0)	
策	平均すべり量 D _{a2} = M _{0a2} /(µS _{a2})	134 cm	134 cm	171 cm	171 cm	
	地震モーメント M _{0b} = M ₀ - M _{0a}	$1.28 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}$	$1.54 imes 10^{19}$	1.66×10^{19}	$2.51 imes10^{19}$	
淢	面積 S _b = S - S _a	514.4 km ²	547.6 km ²	614.7 km ²	699.7 km ²	
景領	平均すべり量 <i>D_b= M_{0b}/(µS_b)</i>	62 cm	70 cm	67 cm	90 cm	
響	実効応力 $\sigma_b = 0.2\sigma_a$	2.7 MPa	3.3 MPa (四電:2.4)	2.6 MPa	3.7 MPa (四電:2.8)	

注: 「A 法」とは短周期レベルからアスペリティ総面積を求める方法で、「 $S_a/S = 0.22$ 法」とはアスペリティ総面積を断層面 積の 22 %に固定する方法である.四国電力は「 $S_a/S = 0.22$ 法」を用いているが、断層平均応力降下量の計算には渡辺ら (1998) の「楕円クラックモデル」による式を用いている.そのため、断層平均応力降下量とアスペリティの平均応力降下量 が一貫して、レシピの円形クラックモデルによる値より小さくなっている.短周期レベルもレシピの式 $A = 2.46 \cdot 10^{17} M_0^{1/3}$ ではなく、壇ら (2001) の式 $A = 4\pi r \Delta \sigma_a \beta^2$ および Broatwright(1988) の式 $M_0 = 16r^2 R \Delta \sigma_a / 7$ から得られる式 A = $4\pi \Delta \sigma \beta^2 S/r$ に $S_a = \pi r^2 = 0.22S$ を適用して、 $A = 4\pi \alpha \sigma \beta^2 \sqrt{\pi S/0.22}$ から求めているようである.当然の結果では あるが、楕円クラックモデルによる断層平均応力降下量がレシピの円形クラックモデルより小さめに設定されているた め、短周期レベルも少し小さめに出ている.

四国電力のマグニチュードも、レシピの武村 (1990)の式 M= (1/1.17)(log₁₀ M₀[N·m] – 10.72)ではなく武村 (1998) の式 M= (1/1.2)(log₁₀ M₀[N·m] – 10.7)を用いているため、気象庁マグニチュードだけ小さく設定されている.

表 22: 武村 (1998)[55] が解析に用いた断層モデルのデータ(地震名等は原典 [38] にならい,Δσ の値も記載した)

	M	タイプ	傾斜角	L km	W km	D cm	M_0 dyn·cm	$\Delta\sigma$ MPa
1981.10.28 濃尾	8.0	横ずれ	90°	85 *1	15 *1	380 *1	$1.5 imes 10^{27} * 1$	4.0 (<i>I</i>)
1927. 3. 7 北丹後	7.3	横ずれ	64°	33 * ²	19 * ²	370 *2	$4.6 imes 10^{26} *^2$	رح) 10 * ²
1930.11.26 北伊豆	7.3	横ずれ	90°	22	12	300	$2.7 imes10^{26}$	5.4 (D)
1943. 9.10 鳥取	7.2	横ずれ	90°	33	13	250	$3.6 imes10^{26}$	8.3 (C)
1995. 1.17 兵庫県南部 * ³	7.2	横ずれ	86°	25	15	220	$2.5 imes10^{26}$	—
1948. 6.28 福井地震	7.1	横ずれ	90°	· 30	13	200	$3.3 imes10^{26}$	8.3 (C)
1961. 8.19 北美濃	7.0	斜めずれ	60°	12	10	250	$9.0 imes10^{25}$	16.0 (A+C)
1978. 1.14 伊豆大島近海 * ⁴	7.0	横ずれ	85°	17	10	185	$1.1 imes10^{26}$	4.1 (D)
1931. 9.21 西埼玉	6.9	横ずれ	80°	20	10	100	$6.8 imes10^{25}$	4.3 (C)
1963. 3.27 若狭湾	6.9	横ずれ	68°	20	8	60	$3.0 imes10^{25}$	3.2 (C)
1974.5.9 伊豆半島沖	6.9	横ずれ	80°	18 * ⁵	8 * ⁵	120	$5.9 imes10^{25}$	6.5 (C)
1939. 5.1 男鹿 * ⁶	6.8	横ずれ	30°	16	12	200	$1.7 imes10^{26}$	7.0 (B)
1945. 1.13 三河	6.8	逆断層	30°	12	11	225	$8.7 imes10^{25}$	12.7 (4)
1984. 9.14 長野県西部	6.8	横ずれ	85°	12	8	100	$2.9 imes10^{25}$	3.2 ^(B)
1980. 6.29 伊豆半島東方沖	6.7	横ずれ	70°	15 * ⁷	7.5 * ⁷	110 *7	$7.0 \times 10^{25} * ^{7}$	—
1969.99岐阜県中部	6.6	横ずれ	90°	18	10	64	$3.5 imes10^{25}$	1.5 ^(H)
1962. 4.30 宮城県北部	6.5	逆断層	56°	12**8	10 *8	60	$2.4 imes 10^{25}$	4.5 (G)
1935. 7.11 静岡	6.4	横ずれ	70°	11 * ⁹	6 * ⁹	.100	$2.2 imes10^{25}$	7.0 (C)
1975. 4.21 大分県中部	6.4	逆断層	70°	10 * ¹⁰	20 *10	32	$2.2 \times 10^{25 \ *10}$	不明
1970.10.16 秋田県南東部	6.2	逆断層	46°	15	11	28	$1.4 imes10^{25}$	1.5 ^(G)
1983.10.31 鳥取県中部	6.2	横ずれ	85°	5	6	50	$4.5 imes 10^{24} * ^{11}$	
1955.10.19 ニツ井	5.9	逆断層	64°	15	4	20.5	$4.1 imes10^{24}$	—
1984. 5.30 山崎断層	5.6	横ずれ	90°	3	5	8	$3.2 imes10^{23}$	3.4 (^a)
1934. 3.21 南伊豆	5.5	横ずれ	90°	7	4	10	$9.5 imes10^{23}$	1.1 (c)
1976. 8.18 河津	5.4	横ずれ	82°	9	3.5	20	$2.1 imes10^{24}$	2.5 (C)
1968. 3.30 和歌山県西部	5.0	横ずれ	82°	8	4	1.73	$1.9 imes10^{23}$	0.25 (G)
1974. 7. 9 天城	4.9	横ずれ	90°	3.5	3	9	$3.2 imes10^{23}$	1.3 (C)
1968. 8.18 和歌山県西部	4.8	逆断層	90°	6	3	1.58	$9.4 imes10^{22}$	0.30 (G)
1969.7.9 和歌山県西部	4.4	横ずれ	68°	3	3	0.71	$2.1 imes10^{22}$	0.19 (G)
1970.1.28 和歌山県西部	4.3	横ずれ	90°	2	4	0.76	$2.0 imes10^{22}$	0.22 ^(G)
1967. 9.29 和歌山県西部	4.2	斜めずれ	68°	2.5	2	1.63	$2.7 imes10^{22}$	0.59 (G)
1969. 3.21 和歌山県西部	4.2	斜めずれ	90°	4	8	0.22	$2.4 imes10^{22}$	0.03 ^(G)
1970.11.23 和歌山県西部	3.8	斜めずれ	54°	4	5	0.16	$1.1 imes 10^{22}$	0.03 (G)

注: $\Delta \sigma$ の欄の(A)~(D),(G)~(I)は $\Delta \sigma$ を求める計算式の種類であり、断層運動のずれのタイプで異なる.

*1: 筬源断層は連続する4セグメントと枝分かれ伏在の1セグメントからなり、L,W,Dは枝分かれ断層を除く主断層の値で、 M₀は枝分かれ断層を含む全体の値(総断層面積もS=約1700km²としている)である、連続4セグメントの「断層幅は 余震の深さ分布および理論的上下変動と水準測量データとの比較から15kmと推定」(上端深さは0km)したが、「5km程 度の誤差」があり、伏在セグメントは上端深さ2kmで幅13kmと推定されている[38].

*2: 震源断層は離れた 2 セグメントの断層からなり, L, W, D は主断層の値. M₀ と S(=約460km²)の値については, Kanamori (1973)の1 枚断層モデル (L = 35km, W = 13km, D = 300cm)[38] による値を用いている. Δσ もこのモデルによる.

*3:原典にはデータがないため、武村は波形インバージョンによる武村 (1996)の結果を参考に M₀ を求め、断層面上のすべりの大きな部分から L, W を推定し、μ = 3 × 10¹¹ dyn/cm² として D = M₀/(μLW)を求めている.この結果はすべり分布の平均とほぼ整合するとしている [55].

*4:本 設は第1 題と6 秒後の第2 震からなり,第1 震の 震源断層についてのデータだけを記載している.第2 震は第1 震を後 方から追いかける形になっている.

*5:余震の深さ分布が 3~11km であることから上端深さ 3km, 幅 km と推定し, 余震の長さが 5 月 12~16 日に 20km, 12~ 28 日に 24km であることから「本震直後の余震域は 20km より短かったものと想像」して L = 18km としている [38].

*6:男鹿地震は 1939.5.1 の 14:58(M6.8) と 15:00(M6.7) の 2 回起きているが,武村は最初の地震だけを取り出している.

- *7: 余震分布から断層上端深さ 4km, L, W の値を推定. D と M₀ については, Takeo(1988) の断層モデル (上端深さ 0.5km, L = 20km, W = 12km)[38] を採用し, S = 240km² としている [55].
- *8: L および W は「本照および余飯の隠央分布と地割れや筬災など地変の大きかった地域の広がりから推定」し、「地表に断 層が現れなかったことから断層面上端の深さを 2km」としている [38].

*9:
奯源断層の上端を深さ 20km に置き,「被害分布の状況から断層の長さを推定し,幅は長さの半分と仮定」している [38].

- *10: LとWの値は余健分布に基づき,M₀については畑中他(1988)の長周期P波記録の解析から得た逆断層モデル(L=W=10km)の値[38]を採用している.
- *11: 余震分布から L, W, D を求めているが、過去のどの断層モデルにも M_0 の値がないため、武村は $\mu = 3 \times 10^{11}$ dyn/cm² と 仮定して $M_0 = \mu DLW$ の値を求めている. ちなみに、表 3 より大陸上部地殻では $\mu = \rho\beta^2 = 2.72g$ /cm³·(3.45km/s)² = 3.24 × 10¹¹ dyn/cm² であり、1943 鳥取地震の断層モデルでも $\mu = 3.4 \times 10^{11}$ dyn/cm² としている [38].

地震名 *1	Mw	タイプ	傾斜角	L km	W km	深さ km *2	D cm	M_0 dyn·cm
1992.6.28 Landers	7.22	横ずれ	90°	69.0	15.0	0~15.0	269	$7.5 imes 10^{26}$
1978.9.16 Tabas	7.14	逆断層	25°	95.0	45.0	1.0~20.0	50	$5.8 imes 10^{26}$
1989.10.17 Loma Prieta	6.95	斜めずれ	70°	40.0	18.0	3.4~20.3	166	$3.0 imes10^{26}$
1995.1.17 兵庫県南部 * ³	6.9	横ずれ	80°	60.0	20.0	0.2~20.0	67	$2.4 imes 10^{26}$
			85°			0.2~20.1		
1983.10.28 Borah Peak	6.87	正断層	49°	48.75	26.4	1.0~20.9	47	2.3×10^{26}
1985.12.23 Nahanni, N.W.T.	6.75	逆断層	25°	34.67	16.49	2.0~9.0	80	1.5×10^{26}
1994.1.17 Northridge	6.66	逆断層	40°	18.0	21.0	5.0~21.4	74	1.1×10^{25}
1985.10.5 Nahanni, N.W.T.	6.63	逆断層	35°	29.33	13.92	0.2~8.2	86	1.0×10^{26}
1971.2.9 San Fernando	6.53	逆断層	54°	13.36	12.03	3.0~12.7	150	7×10^{25}
1979.10.15 Imperial Valley	6.43	横ずれ	90°	36.0	10.0	0.0~10.0	69	5×10^{25}
1987.11.24 Superstition Hills	6.33	横ずれ	90°	20.0	8.05	3.95~12.0	78	$3.5 imes 10^{25}$
1984.4.24 Morgan Hill	6.18	横ずれ	90°	26.0	11.5	0.5~12.0	17	2.1×10^{25}
1986.8.7 North Palm Springs	6.14	斜めずれ	46°	20.0	13.3	4.0~13.63	17	1.8×10^{25}
1987.10.1 Whittier Narrows	5.97	逆断層	30°	10.0	10.0	12.1~17.1	26	1×10^{25}
1979.6.8 Coyote Lake	5.66	横ずれ	80°	5.5	4.57	3.5~9.5	76	$3.5 imes10^{24}$

表 23: Somerville et al.(1998)[53] が解析に用いた断層モデルのデータ

*1: Tabas は Iran, 兵庫県南部は日本, Borah Peak は Idaho, Nahanni, N.W.T. は Canada, その他は California での地震である.

*2:
奯源断層の上端深さ~下端深さを表し,断層幅 W は断層深さを sin (傾斜角) で割って得られる.

*3:兵庫県南部地震の上下2段になっている箇所の上段は野島側,下段は須磨/諏訪山側の断層に関するパラメータの値である.

_ 地震発生日 地震発生地 *1	M_{s}^{*2}	$M_o [10^{20} \text{N·m}]^{*3}$	<i>L</i> [km]	W [km]	$S [km^2]$	<i>D</i> [m]
1949 0822 Queen Charlotte	8.1	11	440	15	6600	5.7
1958 0710 Queen Charlotte	7.9	7.0	350	15	5250	4.8
1972 0730 Queen Charlotte	7.4	4.0	180	15	2700	5.0
1891 1027 Japan (濃尾地震)	8.0	1.5	80	15	1200	3.0
1992 0628 California	7.6	1.1	85	15	1275	2.9
1927 0307 Japan (北丹後地震)	7.4	0.46	33	19	627	3.7
1943 0910 Japan (鳥取地震)	7.2	0.36	33	10	330	2.6
1948 0628 Japan (福井地震)	7.1	0.33	23	10	230	2.5
1930 1126 Japan (北伊豆地震)	7.0	0.27	22	12	264	3.0
1978 0114 Japan (伊豆大島地震)	6.6	0.13	15	10	150	2.5
1980 0629 Japan	6.2	0.07	20	12	240	1.1
1931 0921 Japan	6.7	0.068	20	10	200	1.0
1974 0509 Japan	6.5	0.059	12	8	96	1.2
1990 0220 Japan	6.4	0.04	19	14	266	0.5
1969 0909 Japan	6.6	0.035	18	10	180	0.6
1986 0721 California	6.2	0.03	22	9	198	0.5
1963 0326 Japan	6.5	0.03	20	8	160	0.6
1984 0914 Japan	6.1	0.03	12	6	72	1.4

表 24: Fujii-Matsu'ura.(2000)[6] が解析に用いた断層モデルのデータ

*1: 壇ら (2011)[4] で回帰式に用いられている国内 6 地震を括弧内に地震名で記入した。 壇らはこれら 6 地震以外の国内 7 地 震は回帰に用いていないが、これら以外に 1995 年兵庫県南部地震、2000 年鳥取県西部地震、2005 年福岡県西方沖地震を 加えている。

*2: M。は表面波マグニチュードである.

*3: $1N \cdot m = 10^7 \text{ dyn} \cdot \text{cm}$ である.

表 25: 壇ら (2011)[4] が解析に用いた断層モデルのデータ *1

地震発生年 地震名	M, <i>M</i> _W	L	W _{rup}	Srup	S	W	Mo	A	$\Delta \sigma^{\# *2}$
		km	km.	km ²	km ²	km	10 ²⁰ N∙m	10 ¹⁹ N∙m/s ²	bar
1891 濃尾	M8.0	80, 34	15, 13	1642	1368	12	1.5	-	37
1927 北丹後	M7.3	35	13	455	379	11	0.46	-	70
1930 北伊豆	M7.3	22	12	264	220	10	0.27	-	102
1943 鳥取	M7.2	33	13	429	358	11	0.36	-	61
1948 福井	M7.1	30	13	390	325	11	0.33	-	66
1978 伊豆大島	M7.0	17	10	170	142	8	0.11	-	8 1
1995 兵庫県南部	M7.3	60	20	1200	1000	17	0.18	1.62	6
2000 鳥取県西部	M7.3	26	14	364	303	12	0.0862	0.593	19
2005 福岡県西方沖	M7.0	24	20	480	400	17	0.115	1.09	16
国内平均		40.1	14.4	599	499	12.0			50.9
1906 San Franscisco	Mw 7.9	432	12	5148	4290	10	8.32	-	64
1976 Motagua	Mw 7.5	257	13	3341	2784	11	2.04	-	24
1976 Tangshan	Mw 7.6	70	24	1680	1400	20	2.77	-	66
1988 Langcang-Gengma	Mw 7.0	80	20	1600	1333	17	0.366	-	9
1990 Luzon Island	Mw 7.7	120	20	2400	2000	17	4.07	-	68
1992 Landers	Mw 7.3	69	15	1035	863	13	1.06	1.15	45
1997 Ardakul	Mw 7.2	100	15	1500	1250	13	0.735	-	20
1997 Manyi	Mw 7.5	175	15	2625	2188	13	2.23	-	34
1999 Kocaeli	Mw 7.6	141	23.3	3285.3	2738	19	2.88	3.05	35
1999 Hector Mine	Mw 7.1	74.27	20	1485.4	1238	17	0.598	-	16
1999 Duzce	Mw 7.1	49	24.5	1200.5	1000	20	0.665	-	23
2001 Kunlun	Mw 7.8	400	30	12000	10000	25	5.9	-	20
2002 Denali	Mw 7.8	292.5	18	5265	4388	15	7.48	-	57
海外平均		174	19.2	3274	2729	16.0			37.0
全体平均		119	17.2	2180	1817	14.4			42.7

*1: 壇ら (2011)[4] は、国内平均、海外平均、全体平均を表記していないが、ここでは単純加算平均値を記載した. また、壇ら は、震源断層長さ L 以外の断層面積と断層幅については、破壊面積 S_{rup} と震源断層面積 S を区別し、破壊領域幅 W_{rup} と 震源断層幅 W を区別している。 震源断層は地下 3km から地下 18km の間に広がると見なし、震源断層幅を $W_{max} = 15$ km と設定して地震データに回帰させている。壇らは震源断層の S と W の値を表記していないが、破壊面積を震源断層面積 に換算する式として $S = (15/18)S_{rup}$ を用いていることから、震源断層幅についても $W = (15/18)W_{rup}$ で求め表記した. *2: 壇らは応力降下量として、静的応力降下量 $\Delta \sigma$ ではなく、Irie et al.(2010)[19] の動力学的断層破壊シミュレーション結果

を用いる関係上,動的平均応力降下量 Δσ[#]を用いている.前者は断層破壊の前後でのせん断応力の差になるが,後者は 断層破壊活動中のせん断応力の差であるため,後者のほうが大きいが,せん断応力のシミュレーションモデル上は両者に 差がないため,同じ値と見なしてよい.また,1bar=0.1MPa である.

壇らは短周期レベル A の値が得られている 5 地震について, $S - M_o$ 関係式から $\Delta \sigma = 34$ bar(3.4MPa), $W_{max} = 15$ km として震源断層モデルの面積 S_{model} および $L_{model} = S_{model}/W_{max}$ を求め, M_o , A, S_{model} (または L_{model}), $W_{max} = 15$ km, $\beta = 3.46$ km/s からアスペリティ平均動的応力降下量 $\Delta \sigma_a^{\#} = 122$ bar を求めている. そこで,同じ方法で実際に計算して みると,表 26 のように得られたが,その単純加算平均値は 150bar となった. 壇らは「平均的な値として 122bar が得ら れた」としているが,どのような平均かが不明である.

表 26: 壇ら (2011)[4] の方法に基づいて求めた震源断層モデルの面積 S_{model} , 断層長さ L_{model} , アスペ クト比 $L_{\text{model}}/W_{\text{max}}$ ($W_{\text{max}} = 15$ km) およびアスペリティ平均動的応力降下量 $\Delta \sigma_a^{\#}$

地震発生年 地震名	<i>M_o</i> 10 ²⁰ N⋅m	S km²	L _{model} km	$rac{L_{ m model}}{W_{ m max}}$	<i>A</i> 10 ¹⁹ N⋅m/s ²	$\Delta \sigma_a^{\#}$ bar
1995 兵庫県南部	0.18	335	22.3	1.5	1.62	320
2000 鳥取県西部	0.086	215	14.3	1.0	0.593	67
2005 福岡県西方沖	0.115	257	17.1	1.1	1.09	190
1992 Landers	1.06	1070	71.3	4.8	1.15	50
1999 Kocaeli	2.88	2820	188	12.5	3.05	130

用語の解説

①アスペリティ
 ②応力降下量
 ③ライズタイム
 ④クリフエッジ
 ⑤カスケードモデル
 ⑥楕円クラックモデル
 ⑦無限長垂直横ずれ断層モデル

図一覧

- 図1:伊方3号炉設置(変更)許可申請時の基準地震動S2と検討用地震の大崎スペクトル[7]
- 図 2:1997 年基準地震動再評価時の断層モデル [54]
- 図 3:1997 年基準地震動再評価時の敷地前面海域断層群 46km に関する小林・翠川の手法および波形合成法による地震動評価 結果と基準地震動 S1[51]
- 図 4:1997 年基準地震動再評価時の敷地前面海域断層群 27,46,55,77km に関する波形合成法による地震動評価結果と基準地 震動 S2(EW 成分)[51]
- 図 5:1997 年基準地震動再評価時の敷地前面海域断層群 27,46,55,77km に関する波形合成法による地震動評価結果と基準地 震動 S2(NS 成分)[51]
- 図 6:1997 年基準地震動再評価時の敷地前面海域断層群 11,25,27,46,55,77km に関する小林・翠川の手法による地震動評価 結果と基準地震動 S2[51]
- 図 7:2001 年評価時のアスペリティを考慮した非一様断層モデルと一様断層モデルの比較 [54]
- 図 8:2003 年報告で引用された 1997 年基準地震動再評価時の断層モデルによる評価結果と 2001 年評価での小林・翠川の手法 による評価結果 (1997 年評価結果とは異なる)[51,54,40]
- 図 9:2003 年報告における中央構造線断層帯 130,360km に関する地震動評価結果 [40]
- 図10:2003年報告における「断層長さがさらに長くなっても敷地での最大地震動は変わらない」とする四国電力の説明図[40]
- 図 11: 断層幅 W を断層長さ L の 1/2 とした根拠となる Geller(1976) のグラフ [8]
- 図 12:2008 年中間報告における敷地前面海域断層群の断層モデル [42]
- 図 13:2008年中間報告における敷地前面海域断層群の 30 度傾斜モデル [42]
- 図 14: 断層面積 S(rapture area) と地震モーメント Mo の関係 [14]
- 図 15:入倉ら [14] による L W の関係
- 図 16: 断層長さ L(rapture length) と地震モーメント M₀ の関係 [14]
- 図 17:武村 [55] による L Moの関係
- 図 18:武村 [55] による L-W の関係
- 図 19:武村 [55] による S Moの関係
- 図 20:中央防災会議東南海,南海地震等に関する専門調査会で検討された国内活断層に対する各種地震規模推定式とその評価 結果 [2]
- 図 21:四国電力が 2008 年中間報告で採用した楕円クラックモデル [58] と無限長垂直横ずれ断層モデル [38] による断層平均応 力降下量
- 図 22:主な観測地震の震央分布 [42]
- 図 23:2008 年中間報告における断層モデルの手法による基準地震動 Ss と検討用地震 (水平方向)[42]
- 図 24:2008 年中間報告における断層モデルの手法による基準地震動 Ss と検討用地窟 (鉛直方向)[42]
- 図 25:2008 年中間報告で設定された基準地震動 Ss(水平方向)[42]
- 図 26:2008 年中間報告で設定された基準地震動 Ss(鉛直方向)[42]
- 図 27:2008 年中間報告における中央構造線断層帯断層モデル図 (42km, 130km, 360km モデル)[42]
- 図 28: 2008 年中間報告における耐専スペクトルと距離減衰式による応答スペクトル (水平方向)[42]
- 図 29: Zhao et al.(2006)の距離減衰式の元になった地震観測データ [44]
- 図 30: 耐専スペクトルの元になった地震観測データと適用限界
- 図 31:新潟県中越沖地震の柏崎・刈羽原発での解放基盤表面地震動はぎとり波と耐専スペクトル [56]
- 図 32:2008 年中間報告における耐専スペクトルと基準地震動 Ss[42]
- 図 33: 2013 年設置変更許可申請書で四国電力が考慮した中央構造線断層帯 [46, 47]
- 図 34:2013 年申請時の基本ケース (54km, 90 度) に対する耐専スペクトルとその他の距離減衰式による応答スペクトル等との 比較
- 図 35:2013 年申請時の不確かさ考慮ケース (54km, 30 度, アスペリティ深さ中位配置) に対する耐専スペクトルとその他の距 離減衰式による応答スペクトル等との比較
- 図 36:2000 年鳥取県西部地設 (M7.3) の賀祥ダム (X_{eq} = 6km) での地震観測記録と耐専スペクトルの比較
- 図 37: 宍道断層 (M7.1, X_{eq} = 9.0km)の耐専スペクトル (【参考】として追記)と断層モデル (ケース2: M7.1, 長さ22km, 幅 15km) による断層周辺極近傍観測点での評価結果の比較 [3]
- 図 38:2013 年申請時の基準地震動 Ss-1H と検討用地震の耐専スペクトル,その他距離滅衰式による応答スペクトル(水平 NS 方向)
- 図 39:2013 年申請時の基準地震動 Ss-1V と検討用地震の耐専スペクトル,その他距離減衰式による応答スペクトル(鉛直 UD 方向)

- 図 40:2013 年申請時の断層モデル経験的グリーン関数法による地震動評価結果
- 図 41:2013 年申請時の断層モデル統計的グリーン関数法による地震動評価結果
- 図 42:2013 年申請時に断層モデルの要素地震として使われた安芸灘地震観測波
- 図 43:2013 年申請時の基準地震動 Ss(水平方向)
- 図 44:2013 年申請時の基準地震動 Ss(鉛直方向)
- 図 45: 壇ら (2011)[4] および Fujii-Matsu'ura (2000)[6] と他の S M。関係式との関係
- 図 46: Irie et al.(2010)[19] による動力学的断層破壊シミュレーション結果
- 図 47:岩手・宮城内陸地震 M7.2 で観測された地表地震観測記録の応答スペクトル
- 図 48:2008 年岩手・宮城内陸地震の地下地震観測波と伊方の基準地震動 Ss-1H
- 図 49: 国内外の内陸地殻内地震による震源近傍の観測記録 (M6.0~8.1, X_{eq} = 6 ~ 33km, 水平 51 記録, 上下 14 記録) の耐専スペクトル (内陸補正有) との残差 (バラツキ)[57]
- 図 50:直達 S 波 (Sg),屈折波 (S* 波と Sn 波)[33]
- 表一覧
- 表1:内陸地震の震源モデルにおけるライズタイム t_r ,破壊伝播速度 V_r ,アスペリティの幅 W_a ,背景領域の幅 W_b ,係数 $\alpha = t_r V_r / W_a$ or b[27]
- 表 2:2008 年岩手・宮城内陸地震 M7.2 による強震観測値(加速度 [gal],速度 [cm/s])
- 表3:典型的な大陸地殻・海洋地殻の構造[13]
- 表 4:主な原子力発電所における原子炉建屋の固有周期(水平南北 NS 方向,東西 EW 方向)[sec]
- 表 5:原子力発電所の主要な建屋・構築物および機器・配管類の固有周期の典型例 [sec]
- 表 6:伊方原子力発電所 1~3 号機の主要な建屋・構築物および機器・配管の固有周期 [sec][41]
- 表7:四国電力等によるこれまでに評価された中央構造線断層帯の断層パラメータ(その1)
- 表8:四国電力等によるこれまでに評価された中央構造線断層帯の断層パラメータ(その2)
- 表9:四国電力等によるこれまでに評価された中央構造線断層帯の断層パラメータ(その3)
- 表 10:中央構造線断層帯における「敷地前面海域の断層群 (約 42km)」の断層パラメータ
- 表 11:中央構造線断層帯における「敷地前面海域の断層群 (約 42km:傾斜角 30 度)」の断層パラメータ
- 表 12:中央構造線断層帯における「伊予セグメント」の断層パラメータ
- 表13:中央構造線断層帯における「川上セグメント」の断層パラメータ
- 表 14:中央構造線断層帯の「石鎚山脈北縁西部-伊予灘区間 (約 130km)」の断層パラメータ
- 表15:中央構造線断層帯の「石鎚山脈北縁西部-伊予灘区間(約130km)」のアスペリティ評価
- 表 16:レシピ修正モデルによる「敷地前面海域の断層群」と「伊予セグメント」の断層パラメータ
- 表 17:レシピ修正モデルによる「川上セグメント」と「断層帯全長 (約 130km)」の断層パラメータ
- 表 18: レシピ修正モデルによる中央構造線断層帯の「断層帯全長 (約 130km)」のアスペリティ評価
- 表 19:中央構造線断層帯の「石鎚山脈北縁西部-伊予灘区間(約130km)」の断層パラメータ
- 表 20:中央構造線断層帯の「石鎚山脈北縁西部-伊予灘区間 (約 130km)」のアスペリティ評価
- 表 21:中央構造線断層帯における「敷地前面海域の断層群 (約 42km)」の断層長さを変更したケース
- 表 22: Somerville et al.(1998)[53] が解析に用いた断層モデルのデータ
- 表 23:武村 (1998)[55] が解析に用いた断層モデルのデータ(地震名等は原典 [38] にならい,Δσ の値も記載した)
- 表 24: Fujii-Matsu'ura.(2000)[6] が解析に用いた断層モデルのデータ
- 表 25: 壇ら (2011)[4] が解析に用いた断層モデルのデータ
- 表 26: 壇ら (2011)[4] の方法に基づいて求めた震源断層モデルの面積 S_{model} , 断層長さ L_{model} , アスペクト比 $L_{\text{model}}/W_{\text{max}}$ ($W_{\text{max}} = 15$ km) およびアスペリティ平均動的応力降下量 $\Delta \sigma_a^{\#}$

①アスペリティ

震源断層面内で非常に強く固着している領域を 「アスペリティ」という.震源断層面内の他の部分 (背景領域)と比べて、アスペリティには非常に大 きな歪みエネルギーが蓄積されており、断層運動 の際(地震時)には、アスペリティで非常に大き なエネルギーが放出され、大きくずれ動き、強い 地震動が発生する.

②応力降下量

断層運動が発生する前のせん断応力(初期応力) と断層運動終了後のせん断応力(最終応力)との 差を「応力降下量(または静的応力降下量)」とい う.断層運動中の動摩擦状態のせん断応力と初期 応力との差を「動的応力降下量」として区別する ことがある.

③ライズタイム

断層運動の際の破壊面の各部分におけるすべり 継続時間(すべり開始から終了までの時間)を「ラ イズタイム(立ち上がり時間)」という.

④クリフエッジ

ストレステストにおいて,原子力発電所などの 建屋・構築物や機器・配管類などの施設が耐える ことのできる限界の地震動の大きさや津波の高さ を「クリフエッジ」という.

地震動の場合,通常は「基準地震動Ssの1.5倍」 とかで表すが、その意味するところは、解放基盤 表面で定義される地震動の最大加速度570ガルが 1.5倍の855ガルを超えると重大事故につながる可 能性があることを示すだけではない.基準地震動 Ssが各施設に及ぼす揺れの最大値(応答加速度や 応答速度などという)を固有周期ごとにまとめて 表したグラフを「応答スペクトル」というが、この 応答スペクトルを1.5倍にして得られる応答加速 度等の値を超えるような地震動が発生すると、そ の固有周期をもつ施設が破壊されたり機能しなく なったりして重大事故に至ることを示す.つまり、 855 ガル以下の地震動であっても、施設の応答加 速度が基準地震動による応答スペクトルの1.5倍 ことを意味するのである.伊方3号に則した具体 例は本文の注3を参照されたい.

ちなみに,解放基盤表面での最大加速度 570 ガ ルは,応答スペクトルでいえば,周期 0.02sec での 応答加速度が 570 ガルであることにほぼ等しいが, 原発の重要な施設の固有周期は 0.03~0.5sec であ り,この短周期帯において,地震動による応答加 速度や応答速度が基準地震動 Ss による応答スペ クトルの値をどの程度超えるかが最も重要なので ある.

③カスケードモデル

長大な断層がいくつかの断層群によって構成さ れ、それらが連動して動く場合、その地震規模が それらの断層群一つ一つが動いた場合の地震規模 のたし合わせになるようなモデルを「カスケード モデル」という.

断層モデルでは、断層が未飽和の場合(断層幅 が地震発生層下端で定められる最大断層幅より短 い場合)、地震規模を表す地震モーメントは、断層 面積の1.5 乗に比例し、断層幅が最大断層幅に等 しく一定になる飽和断層では、断層面積の2 乗に 比例して大きくなる.しかし、断層長さが100km 以上など長大な断層では、断層面積に比例するよ うになる.この最後の場合が、カスケードモデル に対応すると言われている.

⑥楕円クラックモデル

震源断層やアスペリティをその面積に等しい円 で近似的に表す場合を「円形クラックモデル」,楕 円で表す場合を「楕円クラックモデル」という.

⑦無限長垂直横ずれ断層モデル

震源断層が「無限に長い」状態を仮想し、傾斜 角が90度の「垂直」で、断層運動が「横ずれ」で ある場合の「断層モデル」を「無限長垂直横ずれ 断層モデル」という、断層長さが非常に長大な断 層を近似的に表す際に用いられる。



凡

例

(l)	基準地震動S₂	
2	敷地前面海域の断層群による地震	(断層モデル、L = 25 km)
③	伊予断層による地震	(M = 7.1, d = 42 km)
④	伊予灘及び宇和海地域の地震	$(M = 7 \frac{1}{4}, X = 30 \text{ km})$
(5)	日向灘地域の地蔵	$(M = 7 \frac{3}{4}, \Delta = 135 \text{ km})$
6	南海道沖の地域の地震	$(M = 8.5, \Delta = 190 \text{ km})$
⑦	四国内陸部の地域の地震	$(M = 7 \frac{3}{4}, d = 110 \text{ km})$
8	直下地震	(M = 6.5, X = 10 km)

図 1: 伊方 3 号炉設置 (変更)許可申請時の基準地震動 S2 と検討用地震の大崎スペクトル [7]



図 2: 1997 年基準地震動再評価時の断層モデル [54]



図 3: 1997 年基準地震動再評価時の敷地前面海域断層群 46km に関する小林・翠川の手法および波形合成 法による地震動評価結果と基準地震動 S1[51]



図 4: 1997 年基準地震動再評価時の敷地前面海域断層群 27,46,55,77km に関する波形合成法による地震 動評価結果と基準地震動 S2(EW 成分)[51]



図 5: 1997 年基準地震動再評価時の敷地前面海域断層群 27,46,55,77km に関する波形合成法による地震 動評価結果と基準地震動 S2(NS 成分)[51]



図 6: 1997 年基準地震動再評価時の敷地前面海域断層群 11, 25, 27, 46, 55, 77km に関する小林・翠川の手 法による地震動評価結果と基準地震動 S2[51]



図 7: 2001 年評価時のアスペリティを考慮した非一様断層モデルと一様断層モデルの比較 [54]


図 8: 2003 年報告で引用された 1997 年基準地震動再評価時の断層モデルによる評価結果と 2001 年評価 での小林・翠川の手法による評価結果 (1997 年評価結果とは異なる)[51, 54, 40]



図 9: 2003 年報告における中央構造線断層帯 130, 360km に関する地震動評価結果 [40]



図 10: 2003 年報告における「断層長さがさらに長くなっても敷地での最大地震動は変わらない」とする 四国電力の説明図 [40]



図 11: 断層幅 W を断層長さ L の 1/2 とした根拠となる Geller(1976) のグラフ (o は内陸地殻内地震, o は海洋 プレート間地震) [8]



図 12: 2008 年中間報告における敷地前面海域断層群の断層モデル (上: アスペリティ中央配置の基本モデル,下: アスペリティ上端配置の不確かさ考慮モデル)[42]



★ ☆ ☆ : 破壞開始点

図 13: 2008 年中間報告における敷地前面海域断層群の 30 度傾斜モデル (上: アスペリティ中央配置の基本モデル,下: アスペリティ上端配置の不確かさ考慮モデル)[42]



図 14: 断層面積 S(rapture area) と地震モーメント M_0 の関係 [14] (破線がレシピの式に相当,入倉らはL = 20km で $W_{max} = 16.6$ km に達すると仮定し,分岐点を $M_0 = 7.5 \cdot 10^{25}$ dyn·cm としている. 一点鎖線は 武村 (1998) による $W_{max} = 13$ km とした関係式で分岐点の M_0 は同じ)



図 15: 入倉ら [14] による L - W の関係 (oは Well et al.(1994)(Mot < Mo), ●は Somerville et al.(1999) および Miyakoshi(2001), 灰色のoは低角逆断層のデータ)



図 16: 断層長さ L(rapture length) と地震モーメント M₀の関係 [14] (薄い線が松田式に相当)



図 17: 武村 [55] による L – M₀の関係



図 18: 武村 [55] による L – Wの関係



図 19: 武村 [55] による S – M₀の関係



図 20: 中央防災会議東南海,南海地震等に関する専門調査会で検討された国内活断層に対する各種地震 規模推定式とその評価結果 [2]



図 21: 四国電力が 2008 年中間報告で採用した楕円クラックモデル [58] と無限長垂直横ずれ断層モデル [38] による断層平均応力降下量(四国電力の資料 [43] に引用者が加筆)



図 22: 主な観測地震の震央分布 (4と9のスラブ内地震がそれぞれ 1997・2003 年報告と 2008・2013 年報告で断層モデルの要素地震として使われている) [42]



図 23: 2008 年中間報告における断層モデルの手法による基準地震動 Ss と検討用地震 (水平方向)[42]



図 24: 2008 年中間報告における断層モデルの手法による基準地震動 Ss と検討用地震 (鉛直方向)[42]



図 25: 2008 年中間報告で設定された基準地震動 Ss(水平方向)[42]



図 26: 2008 年中間報告で設定された基準地震動 Ss(鉛直方向)[42]



図 27: 2008 年中間報告における中央構造線断層帯断層モデル図 (42km, 130km, 360km モデル)[42]



図 28: 2008 年中間報告における耐専スペクトルと距離減衰式による応答スペクトル (水平方向)[42]



図 29: Zhao et al.(2006)の距離減衰式の元になった地震観測データ [44]



図 30: 耐専スペクトルの元になった地震観測データと適用限界



図 31: 新潟県中越沖地震の柏崎・刈羽原発での解放基盤表面地震動はぎとり波と耐専スペクトル [56]



図 32: 2008 年中間報告における耐専スペクトルと基準地震動 Ss[42]



図 33: 2013 年設置変更許可申請書で四国電力が考慮した中央構造線断層帯 [46, 47]



図 34: 2013 年申請時の基本ケース (54km, 90 度) に対する耐専スペクトルとその他の距離減衰式による 応答スペクトル等との比較



図 35: 2013 年申請時の不確かさ考慮ケース (54km, 30 度, アスペリティ深さ中位配置) に対する耐専スペクトルとその他の距離減衰式による応答スペクトル等との比較



図 36: 2000 年鳥取県西部地震 (M7.3) の賀祥ダム (X_{eq} = 6km) での地震観測記録と耐専スペクトルの比較



図 37: 宍道断層 (M7.1, X_{eq} = 9.0km)の耐専スペクトル(【参考】として追記)と断層モデル(ケース2: M7.1,長さ 22km,幅 15km)による断層周辺極近傍観測点での評価結果の比較 [3]



図 38: 2013 年申請時の基準地震動 Ss-1H と検討用地震の耐専スペクトル,その他距離減衰式による応答 スペクトル (水平 NS 方向)



図 39: 2013 年申請時の基準地震動 Ss-1V と検討用地震の耐専スペクトル,その他距離減衰式による応答 スペクトル(鉛直 UD 方向)



図 40: 2013 年申請時の断層モデル経験的グリーン関数法による地震動評価結果



図 41: 2013 年申請時の断層モデル統計的グリーン関数法による地震動評価結果



図 42: 2013 年申請時に断層モデルの要素地震として使われた安芸灘地震観測波






図 44: 2013 年申請時の基準地震動 Ss(鉛直方向)

45



図 45: 壇ら (2011)[4] および Fujii-Matsu'ura (2000)[6] と他の S – M_o 関係式との関係



図 46: Irie et al.(2010)[19] による動力学的断層破壊シミュレーション結果



図 47: 岩手・宮城内陸地震 M7.2 で観測された地表地震観測記録の応答スペクトル (赤:-関西 IWTH25,青: 東成瀬 AKTH04,緑: IWTH26,黒: MYG004,紫: ATK023)



図 48: 2008 年岩手・宮城内陸地震の地下地震観測波と伊方の基準地震動 Ss-1H



図 49: 国内外の内陸地殻内地震による震源近傍の観測記録 (M6.0~8.1, X_{eq} = 6 ~ 33km, 水平 51 記録, 上下 14 記録)の耐専スペクトル (内陸補正有)との残差 (バラツキ)[57] (細線: 各地震観測記録に対する残渣, 太い赤実線: 残差の平均, やや太い青実線: 平均からの「倍半分」の差)



図 50: 直達 S 波 (Sg), 屈折波 (S* 波と Sn 波)[33]

1995年兵庫県南部地震(山田・他, 1999)					
	t_r [sec]	V_r [km/s]	W_a or W_b [km]	α	
アスペリティ1	0.4	2.8	4.8	0.23	
アスペリティ2	0.5	2.8	6.4	0.22	
アスペリティ3	0.6	2.8	11.2	0.15	
アスペリティ4	0.6	2.8	8.0	0.21	
1997年3月0	の鹿児島県	具北西部地震	ミ (三宅・他,1999))	
アスペリティ	0.5	2.5	6	0.21	
1997年5月	の鹿児島県	具北西部地 曾	夏(三宅・他, 199	9)	
アスペリティ	0.5	2.5	3	0.38	
2000 年	鳥取県西	部地震(池	田・他,2002)		
アスペリティ1	0.6	2.5	4.8	0.31	
アスペリティ2	0.6	3.0	4.8	0.38	
背景領域	2.04	2.5	16.8	0.30	
2007 年	能登半島	地震(釜江)	5,2007) [28]		
アスペリティ1	0.6	2.5	7.2	0.21	
アスペリティ2	0.5	2.5	4.8	0.26	
アスペリティ3	0.5	2.5	4.8	0.26	
2007 年新潟県中越沖地震(入倉ら, 2007)[16]					
アスペリティ1	0.5	2.7	5.5	0.25	
アスペリティ2	0.5	2.7	5.5	0.25	
アスペリティ3	0.45	2.7	5.04	0.24	

表 1: 内陸地震の震源モデルにおけるライズタイム t_r ,破壊伝播速度 V_r ,アスペリティの幅 W_a ,背景領域の幅 W_b ,係数 $\alpha = t_r V_r / W_a$ or b[27] (能登半島地震と新潟県中越沖地震は文献 [28][16] から追加した)

表 2: 2008 年岩手・宮城内陸地震 M7.2 による強震観測値(加速度 [gal],速度 [cm/s])

観測点	3 成分合成	東西	南北	上下
一関西 (地表)	4022 gal	1143	1433	3866
(地下)	1078 gal	1036	748	640
一関西 (地表)	100.1cm/s	71.0	61.5	84.7
(地下)	73.2cm/s	42.2	37.2	68.5

地殻種類	層	深さ[km]	密度 [g/cm ³]	Vp [km/s]	Vs [km/s]
	上部地殻	$0 \sim 20$	2.72	5.80	3.45
大陸	下部地殼	$20\sim35$	2.92	6.50	3.75
	マントル	$35 \sim$	3.32	8.02	4.69
	海	$0 \sim 4$	1.03	1.50	0.0
海洋	堆積層	$4\sim 5$	1.5	2.00	1.00
	地殻	$5 \sim 11$	2.85	6.40	3.70
	マントル	$11 \sim$	3.32	7.90	4.55

表 3: 典型的な大陸地殻・海洋地殻の構造 [13]

表 4: 主な原子力発電所における原子炉建屋の固有周期(水平南北 NS 方向, 東西 EW 方向)[sec]

PWR 原発	NS	EW	BWR原発	NS	EW
泊1	0.191	0.226	女川 1	0.244	0.234
泊 2	0.191	0.226	女川 2	0.207	0.203
美浜 1	0.250	0.250	福島第二1	0.424	0.423
美浜 2	0.240	0.240	福島第二2	0.458	0.460
美浜 3	0.278	0.280	福島第二3	0.468	0.473
高浜1	0.293	0.293	福島第二4	0.469	0.472
高浜 2	0.293	0.293	柏崎刈羽1	0.441	0.441
高浜 3	0.226	0.223	柏崎刈羽2	0.431	0.431
大飯1	0.185	0.185	柏崎刈羽3	0.433	0.434
大飯 2	0.185	0.185	柏崎刈羽4	0.467	0.467
大飯 3	0.212	0.214	柏崎刈羽 5	0.402	0.402
大飯 4	0.214	0.214	柏崎刈羽6	0.444	0.433
伊方1	0.236	0.236	柏崎刈羽7	0.443	0.432
伊方 2	0.184	0.184	浜岡1	0.250	0.247
伊方 3	0.211	0.193	浜岡 2	0.257	0.256
玄海1	0.234	0.234	浜岡 3	0.278	0.276
玄海 2	0.265	0.265	浜岡 4	0.279	0.278
玄海3	0.221	0.230	志賀1	0.201	0.203
玄海 4	0.214	0.216	島根1	0.250	0.240
川内1	0.304	0.304	島根2	0.229	0.211
川内 2	0.298	0.298	東海第二	0.451	0.452
敦賀 2	0.215	0.216	敦賀1	0.213	0.213

PWR(例)の代表機器名	固有周期
原子炉容器	0.055
使用済燃料ラック	0.042
制御棒駆動装置	0.063
ほう酸タンク	0.078
余熱除去冷却器	0.037
海水ホンフ	0.050
原子炉補機冷却水冷却器	0.041
格納容器スプレイ冷却器	0.037
原子炉格納容器(PCCV)	0.214
BWR(例) の代表機器名	固有周期
原子炉圧力容器	0.085
使用済燃料貯蔵ラック	0.092
制御棒駆動系水圧制御ユニット	0.043
高圧炉心注水系ポンプ	0.036
残留熱除去系熱交換器	0.032
残留熱除去系ホンプ	0.035
原子炉補機冷却水系熱交換器	0.036
原子炉補機冷却海水ポンプ	0.144
主蒸気逃がし安全弁自動減圧機能用アキュムレータ	0.031
可燃性ガス濃度制御系再結合装置	0.049
原子炉格納容器	0.444

表 5: 原子力発電所の主要な建屋・構築物および機器・配管類の固有周期の典型例 [sec]

表 6: 伊方原子力発電所 1~3 号機の主要な建屋・構築物および機器・配管の固有周期 [sec][41]

対象設備(項目)	1号機	2 号機	3 号機
原子炉容器 (支持構造物)	0.065	0.063	0.053
蒸気発生器 (支持構造物)	0.127	0.066	0.112
炉内構造物(炉心そう)	0.065	0.063	.0.053
一次冷却材管(本体)	0.127	0.066	0.112
余熱除去ポンプ(基礎ボルト)	≤0.05	≤0.05	≤0.05
余熱除去設備配管(本体)	0.043	0.083	0.085
原子炉格納容器(本体)	0.137	0.153	0.163
原子炉建屋(外周壁)	0.239	0.188	0.193
制御棒クラスタ駆動装置	0.061	0.061	0.063
制御棒クラスタ案内管	0.041	0.040	0.035
燃料集合体	0.357	0.333	0.270

		1984 年設置許可申請時と 1997 年基準地震動再評価時のモデル [54]				
	断層パラメータ	(小林・翠川の	(小林・翠川の手法により、11.0, 25.0, 27.0, 46.0, 55.0, 77.0km			
		の6通りに	の6通りについて評価しているが4通りのみ記載する)			
			90度			
	 断層長さ L	25.0 km	46.0 km	55.0 km	77.0 km	
	断層幅 W = L/2 *1	12.5 km	23.0 km	27.5 km	30.0 km	
1	断層面積 S	312.5 km ²	1058.0 km ²	1512.5 km ²	2310.0 km ²	
	断層上端深さ	2.0 km 北東端1箇所				
	破壞開始点					
	破壊伝播方式		一方向	回伝播		
	地震モーメント M ₀ *1	$2.63 imes 10^{19} \mathrm{N}{\cdot}\mathrm{m}$	$1.52 imes 10^{20}$	$2.54 imes10^{20}$	$5.82 imes 10^{20}$	
	()内は断層モデルレシピによる ^{*2}	(5.25×10^{18})	(6.23×10^{19})	(1.27×10^{20})	(2.97×10^{20})	
	マグニチュード*3	M7.4, M _w 6.9	M8.1, M _w 7.4	M8.3, M _w 7.5	M8.6, M _w 7.8	
	()内は断層モデルレシピによる ²	$(M6.8, M_w6.4)$	$(M7.8, M_w7.1)$	$(M8.0, M_w7.3)$	$(M8.3, M_w7.6)$	
	剛性率 μ	$4.0 imes 10^{10} m N/m^2$.				
	 平均すべり量 D*4	210 cm	360 cm	420 cm	630 cm	
	()内は断層長さから得た <i>M</i>	(M7.2)	(M7.6)	(M7.7)	(M8.0)	
	平均破壞伝播速度 Vr	2.5 km/s				
	ライズタイム t _r *5	2.1 sec 3.8 sec 4.6 sec 5.6 sec				

表 7: 四国電力等によるこれまでに評価された中央構造線断層帯の断層パラメータ(その1)

- *1:四国電力は、1984年伊方3号炉設置(変更)許可申請および1997年基準地震動再評価においては、断層面積から地震モーメントを求める現在の断層モデルによる方法ではなく、当時の小林・翠川の手法によって求めている。すなわち、平均すべり量を松田(1975)の式log₁₀D=0.6M-4.0で求め、地震モーメントを M_o = µDS で求めている。また、断層幅をGeller(1976)[8]の式 W = L/2で求めているため、断層面積が大きくなりすぎている。これらのため、地震モーメントの値は括弧内に示した現在の断層モデルのレシピによる値よりかなり大きくなっている。
- *2:現在の断層モデルレシピによる地震モーメントは、断層面積 Sと地震モーメント M_oの関係式 S = 2.23 × 10⁻¹⁵ M₀^{2/3} (M_o ≤ 7.5 × 10¹⁸N·m); 4.24 × 10⁻¹¹ M₀^{1/2} (M_o ≥ 7.5 × 10¹⁸N·m),より得られる.ただし、この式中の M₀の単位は dyn·cm であり、1N·m= 10⁷ dyn·cm の関係がある.上表の括弧内の地震モーメントの値は、表中の断層面積より、この方 法を用いて求めた.
- *3:気象庁マグニチュード M の値は、M= $(\log_{10} M_o 10.72)/1.17$ より求めた。モーメントマグニチュード M_w の値は、四 国電力が M_w = $(2/3)(\log_{10} M_o - 9.1)$ より求めている (ただし、ここでの M_o の単位はいずれの場合も N·m である).
- *4:四国電力は「*1」で示したように、断層長さ L から松田式 log₁₀ L = 0.6M-2.9 で気象庁マグニチュード M を求め、平 均すべり量を log₁₀ D = 0.6M-4.0 で求めている.参考のため、断層長さから求めた気象庁マグニチュードの値を括弧 内に示しておいた.
- *5:四国電力は、ライズタイムを Geller(1976)[8]の式 $t_r = 16S^{0.5}/(7\pi^{1.5}V_r)$ で求めている.

表 8:	四国電力等に	よるこれま	でに評価された	中央構造線断層帯の	の断層パラメータ	(その2)
------	--------	-------	---------	-----------	----------	-------

	1997 年基準地震動再評価時の一様断層モデル(アスペリティ無)				
断層パラメータ	(27.0, 46.0, 55	(27.0, 46.0, 55.0, 77.0km の 4 通りだけで 25km は無)[51, 7, 54]			
		90	度		
 断層長さ L	27.0 km	46.0 km	55.0 km	77.0 km	
 断層幅 W = L/2 *1	13.5 km	23.0 km	27.5 km	30.0 km	
断層面積 S	364.5 km ²	1058.0 km ²	1512.5 km ²	2310.0 km ²	
		2.0	km		
破壞開始点	**************************************				
		同心円状	(放射状)		
	$3.06 \times 10^{19} \mathrm{N} \cdot \mathrm{m}$	$1.52 imes 10^{20}$	$2.54 imes10^{20}$	$5.82 imes10^{20}$	
()内は断層モデルレシピによる*2	(7.39×10^{18})	(6.23×10^{19})	(1.27×10^{20})	(2.97×10^{20})	
マグニチュード*3	M7.5, M _w 6.9	M8.1, M _w 7.4	M8.3, M _w 7.5	M8.6, M _w 7.8	
	$(M7.0, M_w 6.5)$	(M7.8, M _w 7.1)	$(M8.0, M_w7.3)$	$(M8.3, M_w7.6)$	
剛性率 μ		4.0 imes 10	¹⁰ N/m ²		
平均すべり量 D* ⁴	210 cm	360 cm	420 cm	630 cm	
() 内は断層長さから得た M	(M7.2)	(M7.6)	(M7.7)	(M8.0)	
平均応力降下量 $\Delta\sigma$ *5	5.0 MPa				
平均破壊伝播速度 Vr	2.5 km/s				
ライズタイム tr *6	2.2 sec	3.8 sec	4.6 sec	5.6 sec	

- *1:四国電力は、1997年基準地震動再評価では、表8の小林・翠川の手法の他に、本表のようなアスペリティを考慮しないー様断層モデルを対象とした波形合成法による地震動評価も行っている。その際の断層パラメータ設定法は小林・翠川の手法による設定法をそのまま踏襲している。すなわち、平均すべり量を松田(1975)の式log10 D = 0.6M-4.0で求め、地震モーメントを M₀ = µDS で求めている。また、断層幅を Geller(1976)[8]の式 W = L/2 で求めているため、断層面積が大きくなりすぎている。これらのため、地震モーメントの値は括弧内に示した現在の断層モデルのレシピによる値よりかなり大きくなっている。また、波形合成の際には震源断層面を格子状に切った各要素断面で要素地震波が発生すると想定するが、その要素地震として1988年7月29日に発生した M5.1の伊予灘地震(図22のNo.4)を用いている。この地震は敷地前面海域断層耐上で発生したものではなく、震央距離28km、深さ53kmで起きた海洋プレート内地震(スラブ内地震)であり、スラブ内地震では応力降下量が大きく、短周期地震波が大きい、現に、この地震の応力降下量は20 MPaと評価されており(表9の2001年非一様断層モデルの要素地震波が小さく設定されるため、地震動が過小評価されるおそれがある。
- *2:現在の断層モデルレシピによる地震モーメントは、断層面積 S と地震モーメント M_oの関係式 S = 2.23 × 10⁻¹⁵ M₀^{2/3} (M_o ≤ 7.5 × 10¹⁸N·m); 4.24 × 10⁻¹¹ M₀^{1/2} (M_o ≥ 7.5 × 10¹⁸N·m), より得られる.ただし,この式中の M₀の単位は dyn·cm であり、1N·m= 10⁷ dyn·cm の関係がある.上表の括弧内の地震モーメントの値は、表中の断層面積より、この方 法を用いて求めた.
- *3:気象庁マグニチュード M の値は、M= $(\log_{10} M_o 10.72)/1.17$ より求めた. モーメントマグニチュード M_w の値は、四 国電力が M_w = $(2/3)(\log_{10} M_o - 9.1)$ より求めている (ただし、ここでの M_o の単位はいずれの場合も N·m である).
- *4:四国電力は「*1」で示したように,断層長さ L から松田式 log₁₀ L = 0.6M-2.9 で気象庁マグニチュード M を求め,平 均すべり量を log₁₀ D = 0.6M-4.0 で求めている.参考のため,断層長さから求めた気象庁マグニチュードの値を括弧 内に示しておいた.
- *5:四国電力は、佐藤 (1989)[38] が日本の全地震データから平均応力降下量を約 5.0MPa と導いていることから、アスペリティ無の一様断層モデルにおける平均応力降下量を $\Delta \sigma = 5.0$ MPa と設定している、ちなみに、佐藤 (1989) は、海洋プレート 間地震、海洋プレート内地震および内陸地殻内地窟のすべてを含む国内の地震データを用いて、 $\log_{10} S = (2/3) \log_{10} M_o 14.9$ または $S = 1.26 \times 10^{-15} M_o^{2/3} (M_o$ の単位は dyn·cm) を導き、 $\Delta \sigma = 7\pi^{3/2} M_o / (16S^{3/2})$ にこれらの関係を代入して、 $\Delta \sigma \simeq 5.0 MPa$ を導出している ([38], pp.82-90).
- *6:四国電力は、ライズタイムを Geller(1976)[8]の式 $t_r = 16S^{0.5}/(7\pi^{1.5}V_r)$ で求めている.

表 9: 四国電力等によるこれまでに評価された中央構造線断層帯の断層パラメータ(その3)

		2001 年非一様断層モデル [7, 54]		2003 年長期評価対応モデル [40]	
	断層パラメータ	波形合成法:4	l6km モデル	伊予灘中央構造	線断層帯 130km
		想定地震	要素地震 *1	波形合成法	小林・翠川の手法
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·				£	
	断層長さ L	46 km		130	km
	断層幅 W	18 km *2		25 1	km
	断層面積 S	828.0 km ²	—	3250	km ²
<u></u>	断層上端深さ	2.0 km	—	2.0	km
	破壞開始点	北東端1箇所	—	北東端	1箇所
	破壊伝播方式	同心円状 (放射状)	—	同心円状	(放射状)
地	震モーメント M ₀	2.57×10^{19} N·m * ³	$5.63 imes 10^{15}$	$3.25 imes 10^{4}$	²⁰ N·m * ⁷
()内は	は断層モデルレシピによる	(3.81×10^{19})	$\rightarrow 7.04 \times 10^{17}$	(5.87 ×	: 10 ²⁰)
	マグニチュード	M7.4, M _w 6.9	M5.1	-	-
()内は	は断層モデルレシピによる	$(M7.6, M_w7.0)$	10	(M8.6, M _w 7.8)	
	<u> </u>	$4.0 \times 10^{10} \text{ N/m}^2$	$4.0 \times 10^{10} \text{ N/m}^2$	$4.0 \times 10^{10} \text{ N/m}^2$	
	平均すべり量 D	99 cm *4		250 c	m *′
平	均応力降下量 $\Delta\sigma$	5.0 MPa *5	20 MPa	2.55 MPa *8	
平坦	均破壊伝播速度 V _r	2.5 km/s —		2.5 km/s	
	ライズタイム tr	—			3.5 sec
	短周期レベル A				
~	地震モーメント M _{0a}	$1.86 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}^{*3}$		$1.43 \times 10^{20} \text{ N} \cdot \text{m}$	
チ	面積 Sa	243.0 km ² *6		715 km ² * ⁸	—
<u>к</u> ?	平均すべり量 <i>D</i> a	191 cm *4	—	500 cm * ⁷	
2	応力降下量 $\Delta \sigma_a$	10.0 MPa *5		11.6 MPa *8	
457	地震モーメント M _{0b}	$7.10 \times 10^{18} \text{ N} \cdot \text{m}^{*3}$	—	$1.82 \times 10^{20} \text{ N} \cdot \text{m}$	_
領域	面積 Sb	585.0 km ²		2535 km ²	
操	平均すべり量 <i>D</i> b	30 cm *4		179.5 cm	
背	実効応力 σ _b	1.5 MPa *5		2.3 MPa	

- *1:波形合成法で要素地震として用いた地震は 1988 年 7 月 29 日に北緯 33.678, 東経 132.508, 震源深さ 53km で生じたスラ ブ内地震 (M5.1) であり, 伊方原発との震央距離は 28.0km, 震源距離は 59.8km である. この要素地震は波形合成法で用 いられているが,本来は震源断層面内で起きた小地震による地震観測波形を用いなければ伝播経路特性を正しく反映させ ることができない.そればかりか,スラブ内地震と内陸地殻内地震とでは応力降下量が上表のように 4 倍大きいため,波 形合成の際に地震波の振幅が小さく評価されてしまう.この要素地震を内陸地殻内地震の波形合成に用いるのは妥当とは いえない.要素地震の *M*。は観測値を 5³ 倍して 7.04 × 10¹⁷ N·m とし,経験的グリーン関数の *M*。として用いている.
- *2:断層幅は, 一様断層モデルの場合に用いた W = L/2 ではなく, 「P 波速度構造から上部地殻 (厚さ 18km) を地證発生層と し」([54], p.67), W = 18km としている.
- *3: Somerville et al.(1993)[52] が北西アメリカの 12 の地震データから得た式 $S = 2.05 \times 10^{-15} M_o^{2/3}$ で M_o を求め、アスペリ ティと背景領域については、 $M_{oa} = \mu D_a S_a$ と $M_{ob} = M_o M_{oa}$ の式より求めている. ちなみに、Somerville et al.(1993) は、日本国内の 8 の地震データから $S = 1.09 \times 10^{-15} M_o^{2/3}$ という関係式をも導き、「日本の地殻内地窟の断層面積は北西 アメリカの地窟の 0.53 倍」だと指摘している. この点は注目すべきであるが、四国電力は国内データから得られた関係式 を無視し、北西アメリカのデータから得られた関係式を用いている.
- *4: Somerville et al.(1993)[52] が北西アメリカの 12 の地震データから得た式 $D = 1.55 \times 10^{-7} M_o^{1/3}$, $D_a = 3.0 \times 10^{-7} M_o^{1/3}$ を用い,背景領域は $D_b = M_{ob}/(\mu S_b)$ で求めている.日本国内データでは, 1.55 が 2.88, 3.0 が 4.38 になる.
- *5:表 8 と同様に $\Delta \sigma = 5.0$ MPa とし、 $\Delta \sigma_a = (D_a/D) \Delta \sigma \simeq 2\Delta \sigma$ 、 $\Delta \sigma_b = (D_b/D) \Delta \sigma$ としている.
- *6: Somerville et al.(1993)[52] が北西アメリカの地震データから $S_a = 0.26S$ の関係を示していることから、四国電力はこの 式で $S_a = 215$ km² を求め、これを 3km 四方の格子で構成するため、9 個の格子からなる 9km 四方のアスペリティを 3 個 設定し、 $S_a = 9 \times 9 \times 3 = 243$ km² としている・結果として、 $S_a/S = 0.29$ になっている.
- *7: 地震調査研究推進本部が長期評価で川上断層 ~ 佐田岬北西沖の活動を「2~3m 程度の右横ずれ」と評価していることから、 四国電力は、D = 250cm と $D_a = 2D = 500$ cm をまず設定し、地震モーメント $M_0 = \mu DS$ を求めている.
- *8:四国電力は無限長垂直横ずれ断層とみなして断層平均応力降下量を $\Delta \sigma = 2\mu D/(\pi W)$ で求めている.アスペリティの平均応力降下量は $\Delta \sigma_a = (S/S_a)\Delta \sigma$ および $S_a = 0.22S$ より求めている.断層モデルのレシピに $M_0 = 3.25 \times 10^{20}$ N·m およびS = 3250km²を適用すれば、 $\Delta \sigma = (7/16)M_0(\pi/S)^{3/2} = 4.3$ MPa、 $\Delta \sigma_a = \Delta \sigma/0.22 = 19.5$ MPa と大きくなる.

	表 10: 中央構造線断層帯におけ	る「敷地前面海域の)断層群 (約 42k	m)」の断履	パラメータ	
	断層パラメータ	断層モデルで M7	7.3 とした場合	松田式で	M7.5 とした場合	
		A法	$S_a/S = 0.22$ 法	A 法	$S_a/S = 0.22$ 法	
	走向	N57E				
	(傾斜角 θ)	90度				
	断層長さ <i>L</i>	42.0)km(松田式で	は M7.5 相	当)	
	断層幅 W		13.0 ki	n		
	断層面積 $S = LW$		546.0 ki	m^2		
	断層上・下端深さ		2 km · 15	5 km		
	破壞開始点	断層下端:	3種類(西下端	・中央下端	・東下端)	
	破壊伝播方式	同,	心円状 (放射状)	と推定され	13	
	地震モーメント M ₀	1.66 imes 10	¹⁹ N⋅m	3	.13 ×10 ¹⁹	
	マグニチュード	M7.3, M (四電:M7.1	1 _w 6.7 M _w 6.7)	M	7.5, M _w 6.9	
	平均すべり量 $D = M_0/(\mu S)$	76 ci	m		143	
	圖性率 $\mu = \rho \beta^2$	4.00×10^{1}	^{.0} N/m ²		同左	
	S 波速度 V _s (または β)	3.5 kr	n/s			
3	平均破壊伝播速度 $V_r = 0.72V_s$	2.5 km/s		同左		
平均応力降下量 $\Delta \sigma = (7/16) M_0 (\pi/S)^{2/3}$		3.17 MPa (四班 · 2 22 MPa)		6.0		
短周期レベル A		$1.35 \times 10^{19} \text{ N·m/s}^2$ (四年:1.03 × 10 ¹⁹ N·m/s ²)		$1.67 imes 10^{19}$		
*	西街 C 2		$120.1 \mathrm{km^2}$	297 4 *2	120.1	
鱼	山根 $J_a = \pi r^-$ 地容エーメント $M_{r} = 0.0$	123.4 Km^{-1}	120.1 km^{-1}	287.4	120.1	
、 ト (^{- 地震に ハット $M_{0a} = \mu D_a S_a$} 広力降下母 $\Lambda_{\sigma} = (S/S) \Lambda_{\sigma}$	14.0 MP2	1.30×10^{-1}		27 1	
よ よ		14.0 Mi a	(四電:10.1)		27.1 [複数:33.4] * ¹	
7	平均すべり量 D _a = 2D	152 cm	152 cm		286	
ティ	面積 Sa1= (16/22)Sa	89.8 km ²	87.4 km ²		87.4	
ر ال	地震モーメント M _{0al}	$6.10 \times 10^{18} \mathrm{N} \cdot \mathrm{m}$	$5.93 imes 10^{18}$	·	1.12×10^{19}	
72.	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	14.0 MPa	14.4 MPa * ¹ (四電:10.1)		27.1 「複数:33.4] * ¹	
第1	平均すべり量 D _{a1} = M _{0a1} /(µS _{a1})	170 cm	170 cm		320	
Y	面積 Sa2= (6/22)Sa	33.7 km ²	32.8 km ²		32.8	
IJŢ	地震モーメント M _{0a2}	$1.40 \times 10^{18} \text{ N} \cdot \text{m}$	$1.36 imes 10^{17}$		2.57×10^{18}	
アスペ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	14.0 MPa	14.4 MPa *1	<u> </u>	27.1	
第2、	平均すべり骨 D M - //	104 cm	(四電:10.1) 104 cm		[
	 抽像エーマント M · · · ·		107 cm			
浆	地展て一クノト $M_{0b} = M_0 - M_{0a}$ 面静 C C C	9.09 × 10- N·m	9.29 × 10 ¹⁰	<u>↓</u>	1.75×10^{10}	
領垣	<u></u> 四位 ひょう うっ 変換すべれ景 ひっい パック	422.0 Km ⁻	423.9 Km ⁻	<u>↓</u>	423.9	
野	$-$ 十辺 9 ハリ里 $D_b = M_{0b}/(\mu S_b)$ 家体広力 $c = 0.0c$	2 9 MD-	>> cm	<u>↓</u>	103	
πщ	天劝心力 $\sigma_b = 0.2\sigma_a$	2.8 MIra	2.7 MIPa) 3.4	

注:「A 法」とは短周期レベルからアスペリティ総面積を求める方法で、「S_a/S = 0.22 法」とはアスペリティ総面積を断層面 積の 22 %に固定する方法である.四国電力は「S_a/S = 0.22 法」を用いているが、断層平均応力降下量の算出式として 楕円クラックモデルによる式を用いているため、レシピの円形クラック式による値より小さくなっている.気象庁マグニ チュードが小さいのは、レシピの武村 (1990)の式を丸めた武村 (1998)の式を用いているからである.

(1) アノアシモアルによる気を用いているため、レフとの日ルシノアシスによる値より小さくなっている。気象/1 マノー チュードが小さいのは、レシピの武村 (1990) の式を丸めた武村 (1998) の式を用いているからである。 *1:複数アスペリティを考慮したレシピによれば、 $\Delta \sigma_a = \frac{\xi \Delta \sigma}{\sqrt{\gamma_s} \sum_{i=1}^{N_a} (S_{ai}/S_a)} = 17.8 \text{ MPa, } \sigma_b = 3.6 \text{ MPa}$ になる。ただし、

 $\xi = \frac{D_a}{D} = 2, \gamma_s = \frac{S_a}{S} = 0.22, S_{a1} : S_{a2} = 16 : 6, N_a = 2, \Delta \sigma = 3.17$ MPa である. 最右列 [複数 : 値] はこの場合の値である. *2 : 「A 法」では、アスペリティ総面積が断層面積の 1/2 以上になるとアスペリティの地震モーメントが震源断層全体の地震 モーメントを越えるという矛盾が生じ、適用できない (今の場合、 $S_a/S = 0.526, M_{0a} = 3.29 \times 10^{19}$ N·m > M_0).

ま 11. 市市構造的影気費におけて	「静地並再新述の新図理(約401	, 炳烈舟 20 庄い	の虹図パニノーク
衣 II: 中天博坦秘別層市にわりる	「	• 傾科用 50 度月	の面面ハノメータ

	断層パラメータ 断層モデルで M7.8 とした場合		松田式で M7.5 とした場合		
		A 法	$S_a/S = 0.22$ 法	A 法	$S_a/S = 0.22$ 法
	走向		N57]	E	
	傾斜角 θ		30 度	£	
	断層長さ L	42.	0 km (松田式で	では M7.5 相当)
<u> </u>	断層幅 W	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	26.0 k	m	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
	断層面積 $S = LW$		1092.0	km ²	
	断層上・下端深さ		2 km · 1	5 km	
	破壞開始点	断層下端	3種類(西下端	・中央下端・勇	東下端)
	破壊伝播方式	同	心円状 (放射状)	と推定される	
	地震モーメント M ₀	6.63 imes 10	¹⁹ N⋅m	3.13	×10 ¹⁹
	マグニチュード	M7.8, N	/I _w 7.1	M7.5,	M _w 6.9
		(四電:M7.6,	, M _w 7.1)		
	平均すべり量 $D = M_0/(\mu S)$	152 c	m		72
	剛性率 $\mu = \rho \beta^2$	4.00×10^{1}	¹⁰ N/m ²	ļi	司左
	S 波速度 V_s (または β)	3.5 km	n/s	ļ [司左
<u> </u>	平均破壞伝播速度 $V_r = 0.72V_s$	2.5 km/s		同左	
平均応力降下量 $\Delta \sigma = (7/16) M_0 (\pi/S)^{2/3}$				2.1	
(四電: 楕円クラック式)		(四祖:3.3	$\frac{1}{1}$ N $\frac{1}{2}$	1.07	
		$(四電: 2.13 \times 10^{-10.4} \text{ N·m/s}^2)$		1.07 × 10	
E体	面積 $S_a = \pi r^2$	391.9 km ²	240.2 km ²	143.7	240.2
1	地震モーメント M _{0a} = µD _a S _a	$4.76 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}$	2.92×10^{19}	8.23×10^{18}	1.38×10^{19}
ペリテ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	12.5 MPa	20.4 MPa *1 (四電:14.8)	16.0	9.6 「複数:11.8] * ¹
7 7	平均すべり量 Da= 2D	304 cm	304 cm	143	143
<u> </u>	面積 Sa1=(16/22)Sa	285.0 km ²	174.7 km ²	104.5	174.7
リテ	<u>地震モーメント Mogi</u>	3.87×10^{19} N·m	$2.37 imes 10^{19}$	6.69×10^{18}	1.12×10^{19}
メペ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	12.5 MPa	20.4 MPa *1	16.0	9.6
17			(四電:14.8)		[複数:11.8] * ¹
箫	平均すべり量 D _{a1} = M _{0a1} /(µS _{a1})	340 cm	340 cm	160	160
۳ ۲	面積 Sa2= (6/22)Sa	106.9 km ²	65.5 km ²	39.2	65.5
ţŲţ	地震モーメント M _{0a2}	$8.89 \times 10^{18} \text{ N} \cdot \text{m}$	$5.45 imes 10^{18}$	$1.54 imes 10^{18}$	$2.57 imes 10^{18}$
7,7	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	12.5 MPa	20.4 MPa *1	16.0	9.6
27			(四電:14.8)		[複数:11.8] *1
	平均すべり量 $D_{a2} = M_{0a2}/(\mu S_{a2})$	208 cm	208 cm	98	98
	地震モーメント M _{0b} = M ₀ - M _{0a}	1.87×10^{19} N·m	3.71×10^{19}	2.30×10^{19}	1.75×10^{19}
貢域	面積 S _b = S - S _a	700.1 km ²	851.8 km ²	948.3	851.8
景创	平均すべり量 <i>D_b= M_{0b}/(µS_b)</i>	66.9 cm	109 cm	61	51
	実効応力 $\sigma_b = 0.2\sigma_a$	2.5 MPa	4.1 MPa *1 (四電: 3.0)	3.2	Ⅰ.9 [複数:2.4] ^{*1}

注:「A法」とは短周期レベルからアスペリティ総面積を求める方法で、「Sa/S=0.22法」とはアスペリティ総面積を断層面 稅の 22 %に固定する方法である、四国電力は「 S_a/S = 0.22 法」を用いているが断層平均応力降下量の算出式として 楕円クラックモデルによる式を用いているため、レシピの円形クラック式による値より小さくなっている. 気象庁マグニ チュードが小さいのは、レシピの武村 (1990)の式を丸めた武村 (1998)の式を用いているからである. 複数アスペリティを考慮したレシピによれば、 $\Delta \sigma_a = -\frac{\xi \Delta \sigma}{2} = 25.2$ MPa, $\sigma_b = 5.0$ MPa になる. ただし、

 $rac{\zeta \Delta \sigma}{\sqrt{\gamma_s}\sum_{i=1}^{N_a}(S_{ai}/S_a)}=25.2~\mathrm{MPa}, \sigma_b=5.0\mathrm{MPa}$ になる. ただし, *1:複数アスペリティを考慮したレシピによれば、 $\Delta \sigma_a = -$

ξ=
$$\frac{D_a}{D}$$
=2, γ_s = $\frac{S_a}{S}$ =0.22, S_{a1} : S_{a2} =16 : 6, N_a =2, $\Delta \sigma$ =4.5 MPa である.最右列 [複数:値] はこの場合の値である.

断層パラメータ		断層モデルで M7.1 とした場合		松田式で M7.4 とした場合	
		A 法	$S_a/S = 0.22$ 法	A法	$S_a/S = 0.22$ 法
			N66E	;	
	傾斜角 θ		90 度		
	断層長さ <i>L</i>	33.0)km (松田式で	は M7.4 相	当)
	断層幅 W		13.0 kr	n	
	断層面積 $S = LW$		429.0 ki	m ²	
	断層上・下端深さ		2 km · 15	5 km	
	破壞開始点	断層下端:	3種類(西下端	・中央下端	・東下端)
	破壞伝播方式	同	心円状 (放射状)	と推定され	る
	地震モーメント M0	1.02 imes 10	¹⁹ N·m	2	.39 ×10 ¹⁹
マグニチュード		M7.1, M _w 6.6 (四電:M6.9, M _w 6.6)		M7.4, M _w 6.9	
平均すべり量 $D = M_0/(\mu S)$		60 cm		139	
剛性率 $\mu = \rho \beta^2$		$4.00 imes 10^{10} m N/m^2$		同左	
S波速度 V _s (または β)		3.5 km/s			同左
3	平均破壊伝播速度 $V_r = 0.72V_s$	2.5 km/s		同左	
平均	同応力降下量 Δσ = (7/16)M ₀ (π/S) ^{2/3} (四電:楕円クラック式)	2.81 MPa (四電:1.95 MPa)			6.5
	短周期レベル A	$1.15 \times 10^{19} \text{ N·m/s}^2$ (四電: 7.99 × 10 ¹⁸ N·m/s ²)		1.53×10^{19}	
\mathbf{r}	面積 S _a = πr ²	82.6 km ²	94.4 km ²	255.4 *1	94.4
ц	地震モーメント $M_{0a}=\mu D_a S_a$	$3.94 \times 10^{18} \mathrm{N}{\cdot}\mathrm{m}$	$4.50 imes 10^{18}$	—	1.05×10^{19}
スペリ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	14.6 MPa	12.8 MPa (四電:8.9)		29.8
r	平均すべり量 D _a = 2D	119 cm	119 cm		278
	地震モーメント M _{0b} = M ₀ - M _{0a}	$6.30 imes 10^{18} \mathrm{N}{\cdot}\mathrm{m}$	5.73×10^{18}		1.34×10^{19}
钊 城	面積 $S_b = S - S_a$	346.4 km ²	334.6 km ²		334.6
景億	平均すべり量 D _b = M _{0b} /(µS _b)	45 cm	43 cm		100
遭	実効応力 $\sigma_b = 0.2\sigma_a$	2.9 MPa	2.6 MPa (四電:1.8)		6.0

表 12: 中央構造線断層帯における「伊予セグメント」の断層パラメータ

注:「A法」とは短周期レベルからアスペリティ総面積を求める方法で、「S_a/S = 0.22法」とはアスペリティ総面積を断層面 積の 22%に固定する方法である、四国電力は「S_a/S = 0.22法」を用いているが、断層平均応力降下量の算出式として 楕円クラックモデルによる式を用いているため、レシピの円形クラック式による値より小さくなっている。気象庁マグニ チュードが小さいのは、レシピの武村 (1990)の式を丸めた武村 (1998)の式を用いているからである。

マグニチュードは小数点以下第1位までが有効数字であり、小数点以下第2位を四捨五入している.たとえば、「M7.1, Mw6.6」は「M7.09, Mw6.61」を四捨五入している. 松田式 log L = 0.6M - 2.9 では断層長さ L からマグニチュード M を算出するが、このときも四捨五入している.たとえば、L = 33.0km では M7.36 を四捨五入して M7.4 としている.右列の M₀ = 2.39 × 10¹⁹N·m は M7.4 に対する地震モーメントであり、「M7.4, Mw6.9」は「M7.40, Mw6.85」を四捨五入して得た値である.

*1:「A 法」では、アスペリティ総面積が断層面積の 1/2 以上になるとアスペリティの地震モーメントが震源断層全体の地震 モーメントを越えるという矛盾が生じ、適用できない (今の場合、S_a/S = 0.595, M_{0a} = 2.84 × 10¹⁹N·m > M₀).

	表 13: 中央構造線断層帯における「川上セグメント」の断層パラメータ						
	断層パラメータ	断層モデルで M7	7.4 とした場合	松田式で M7.7 とした場合			
		A 法	$S_a/S = 0.22$ 法	A法	$S_a/S = 0.22$ 法		
			N67E	,			
	傾斜角 θ		90度				
	断層長さ L	51.0 km	(松田式では	t M7.7 相当	4)		
	断層幅 W		13.0 kr	n			
	断層面積 $S = LW$		663.0 ki	m ²			
	断層上・下端深さ		2 km · 15	5 km			
		断層下端:	3種類(西下端	・中央下端	・東下端)		
	破壊伝播方式	同	心円状 (放射状)	と推定され	る		
	地震モーメント M ₀	2.45 imes10	¹⁹ N⋅m	5	.36 ×10 ¹⁹		
	マグニチュード	M7.4, N (四爾:M7.2	$4_{\rm w}6.9$ M 6 9	M	7.7, M _w 7.1		
<u></u>	平均すべり母 $D = M_0/(\mu S)$	92 ci	m		202		
	$\frac{1}{2} \frac{1}{2} \frac{1}$	4.00×10^{1}	 ^{.0} N/m ²				
	S波速度 $V_{(または R)}$	3.5 km	n/s				
	平均破壊伝播速度 $V_{\rm r} = 0.72V_{\rm r}$	2.5 km	n/s				
	国応力降下量 $\Delta \sigma = (7/16) M_0 (\pi/S)^{2/3}$	3.49 MPa		7.6			
(四電:楕円クラック式)		(四電:2.5	0 MPa)				
短周期レベル A		$1.54 imes 10^{19}$	⁹ N⋅m/s ²	2.	$.00 \times 10^{19}$		
		(四電:1.27×10 ¹⁹ N·m/s ²)					
全体	面積 $S_a = \pi r^2$	170.6 km ²	145.9 km ²	485.5 *2	145.9		
۲ ۲	地震モーメント $M_{0a} = \mu D_a S_a$	$1.26 \times 10^{19} \mathrm{N} \cdot \mathrm{m}$	1.08×10^{19}		2.36×10^{19}		
· (1 ×	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	13.6 MPa	15.9 MPa *1		34.8 「坂安か ・ 4つ 71 *1		
ス		194 am	(四电·11.4)				
<u>_</u>		104 CIII	104 cm		404		
7	面積 $S_{a1} = (16/22)S_a$	124.1 km ²	106.1 km ²		106.1		
٦ ۲	地震セーメント M _{0a1} 広力路工具 A = (2/2)A	1.02×10^{-5} N·m	8.75×10^{-5}		1.92 × 10 ⁻⁵		
77	応力降下里 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	15.0 MFa	13.9 MPa - (四留:11.4)		」 54.8 「複数:42.7] * ¹		
第1	平均すべり量 D _{al} = M _{0al} /(µS _{al})	206.2 cm	206 cm		452		
<u> </u>	面積 Sa2= (6/22)Sa	46.5 km ²	39.8 km ²	<u> </u>	39.8		
t IJ Ŧ	地震モーメント M _{0a2}	$2.35 imes 10^{18} \mathrm{N} \cdot \mathrm{m}$	$2.01 imes10^{18}$		4.40×10^{18}		
ス	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	13.6 MPa	15.9 MPa *1		34.8		
27			(四電:11.4)		[複数:42.7] *1		
	▲ 平均すべり量 D _{a2} = M _{0a2} /(µS _{a2})	126 cm	126 cm		277		
	地震モーメント M _{0b} = M ₀ - M _{0a}	1.19×10^{19} N·m	$1.37 imes 10^{19}$		3.00×10^{19}		
顛	面積 S _b = S - S _a	492.4 km ²	517.1 km ²		517.1		
景创	平均すべり量 D _b = M _{0b} /(µS _b)	60 cm	66 cm	<u> </u>	145		
	実効応力 $\sigma_b = 0.2\sigma_a$	2.7 MPa	3.2 MPa *1 (四電:2.3)		7.0 [複数:8.5] ^{*1}		

注:「A法」とは短周期レベルからアスペリティ総面積を求める方法で、「Sa/S=0.22法」とはアスペリティ総面積を断層面 積の 22 %に固定する方法である。四国電力は「 $S_a/S = 0.22$ 法」を用いているが、断層平均応力降下量の算出式として

 $\xi = \frac{D_a}{D} = 2, \gamma_s = \frac{S_a}{S} = 0.22, S_{a1} : S_{a2} = 16 : 6, N_a = 2, \Delta \sigma = 3.49$ MPa である. 最右列 [複数 : 値] はこの場合の値である. *2 : 「A 法」では、アスペリティ総面積が断層面積の 1/2 以上になるとアスペリティの地震モーメントが震源断層全体の地震 モーメントを越えるという矛盾が生じ、適用できない (今の場合、 $S_a/S = 0.732, M_{0a} = 7.85 \times 10^{19} \text{N·m} > M_0$).

	表 14: 中央構造線断層帯の「石鎚山脈北縁西部-伊予灘区間 (約 130km)」の断層パラメータ					
	断層パラメータ	断層モデルで M&	3.1 とした場合	松田式でN	VI8.3 とした場合	
		A法	$S_a/S = 0.22$ 法	A法	$S_a/S = 0.22$ 法	
	 傾斜角 θ			<u> </u>		
	断層長さ <i>L</i>	126.0	km(松田式でに	よM8.3 相当)	
	断層幅 W		13.0 kr	n		
	断層面積 $S = LW$		1638.0 k	m ²		
<u> </u>	断層上・下端深さ		2 km • 15	km		
	破壞開始点		断層東下端	1種類		
	破壞伝播方式	同。	心円状 (放射状)	と推定される	5	
	地震モーメント M ₀	1.49 × 10 (四電:5.13 ×	²⁰ N·m 10 ¹⁹ N·m)	2.7	70 ×10 ²⁰	
	マグニチュード	M8.1, M (四電:M7.5	M _w 7.4 , M _w 7.1)	M8.	3, M _w 7.6	
	平均すべり量 $D = M_0/(\mu S)$	228 c (四電:7	cm 8 cm)	412		
	剛性率 $\mu = \rho \beta^2$	$4.00 \times 10^{10} \text{ N/m}^2$		同左		
S 波速度 V _s (または β)		3.5 km/s		同左		
平均破壊伝播速度 $V_r = 0.72V_s$		2.5 km/s			同左	
平均	B応力降下量 Δσ = (7/16)M ₀ (π/S) ^{2/3} (四電:楕円クラック式)	5.5 MPa (四電:1.95~2.50MPa)* ³		9.9		
	短周期レベル A	$2.81 \times 10^{19} \text{ N·m/s}^2$ (四電:1.97 × 10 ¹⁹ N·m/s ²) * ³		3.42×10^{19}		
*	面積 $S_a = \pi r^2$	770.2 km ²	360.4 km ²	1696.0 *2	360.4	
ィ全体	地震モーメント M _{0a} = µD _a S _a :下段()内は四国電力	$1.40 \times 10^{20} \mathrm{N} \cdot \mathrm{m}$	6.57×10^{19} (2.26 × 10 ¹⁹)		1.19×10^{20}	
ペリテ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$:下段()内は四国電力	11.7 MPa	24.9 MPa *1 (8.9~11.4) * ³		45.1 [複数:88.6] * ¹	
77	平均すべり量 D _a = 2D	456 cm	456 cm (四電:157)		823	
	地震モーメント M _{0b} = M ₀ - M _{0a} :下段()内は四国電力	$8.89 \times 10^{18} \mathrm{N} \cdot \mathrm{m}$	$8.36 imes 10^{19}$ (2.87 imes 10^{19})		1.51×10^{20}	
掝	面積 $S_b = S - S_a$	867.8 km ²	1277.6 km ²		1277.6	
背景領	平均すべり量 <i>D_b= M_{0b}/(µS_b)</i>	26 cm	164 cm (四電:56)		296	
	実効応力 $\sigma_b = 0.2\sigma_a$	2.3 MPa	5.0 MPa * ¹ (四電:2.3)		9.0 [複数:17.7] * ¹	

- 注:四国電力は、中央構造線断層帯の「石鎚山脈北縁西部ー伊予灘区間(約 130km)」の地震モーメントを求める際、断層帯を 構成する「敷地前面海域の断層群」、「伊予セグメント」、「川上セグメント」の3 断層の地震モーメントを単純加算してい る. これは断層モデルのスケーリング則(7.5 × 10¹⁸N·m ≤ $M_0 \le 7.5 \times 10^{20}$ N·m では M_0 は S の 2 乗に比例して増大す る)を無視しており、地震規模を過小評価している。その結果、3 断層を個別に評価した断層モデルからの地震波を単純 に足し合わせるだけの評価になっており、3 断層が一体になってより大きな地震として動く場合の地震動を過小評価する ことになる。地震モーメントが 7.5 × 10²⁰N·m を超える「金剛山地東緑ー伊予灘区間(約 360km)」のより長大な中央構造 線断層帯を考える場合には妥当だが、「石鎚山脈北縁西部ー伊予灘区間(約 130km)」を扱う場合には不適切である。ちなみ に、Scholtz(2002)によれば、 $M_0 > 7.5 \times 10^{20}$ N·m では、 $S[km^2] = 5.30 \times 10^{-25} M_0[dyn·cm]$ が成り立ち、 M_0 は S に比例 するとされているが、レシピでは「長大な断層についてはまだ研究段階である」として採用されていない。
- *1:中央構造線断層帯には3断層で計5個のアスペリティがあり、複数アスペリティを考慮したレシピによれば、

 $\Delta \sigma_a = \frac{\xi \Delta \sigma}{\sqrt{\gamma_s} \sum_{i=1}^{N_a} (S_{ai}/S_a)} = 49.0 \text{ MPa}, \sigma_b = 9.8 \text{MPa}$ になる.この方法ではアスペリティの個数が増えるほど応力降下 量が大きくなるため、このような長大な断層帯にそのまま適用するのは適切ではない.最右列 [複数: 値] はこの場合の値

面が入さくなるため、このような投入なめ酒帯にてのまま通用するのは通りではない。取石列 [複数:値] はこの場合の値 だが、過大になっており、あくまで参考値である。

- *2:「A 法」では、アスペリティ総面税が断層面税の 1/2 以上になるとアスペリティの地震モーメントが震源断層全体の地震 モーメントを越えるという矛盾が生じ、適用できない (今の場合、S_a/S = 1.035, M_{0a} = 5.59 × 10²⁰N·m > M₀).
- *3:四国電力はカスケードモデルを使っており、これらの値を表示していないが、四国電力による各断層の値の範囲を示した. 四国電力が各断層に用いた楕円クラック式を全体の断層帯に適用すると、 $M_0 = 5.13 \times 10^{19}$ N·m に対し $\Delta \sigma = 約$ 3.0MPa, $\Delta \sigma_a = \Delta \sigma / 0.22 = 13.6$ MPa になり、いずれも各断層の値を超えてしまう.

表 15	: 中央構造線断層帯の「石鎚山脈お	と縁西部-伊予灘区間	 (約 130km)」 の)アスペリティ評価	
	断層パラメータ	石鎚山脈北緣	西部ー伊予灘区	間 (約 130km)	
		敷地前面海域の断層群	伊予セグメント	川上セグメント	
			90度		
	断層長さ L	126.0 km	(松田式では M8	8.3 相当)	
	断層幅 W		13.0 km		
	断層面積 $S = LW$		1638.0 km ²		
<u>.</u>	断層上・下端深さ		2 km • 15 km		
	破壞開始点	岁	f層東下端1種類	Į	
	破壊伝播方式	同心円状	、(放射状) と推定	ミされる	
	地震モーメント M ₀	$1.49 imes10^{20}~{ m N}\cdot$	m (四電:5.13	$3 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}$)	
	マグニチュード	M8.1, M _w 7	.4 (四電:M7.	5, M _w 7.1)	
3	平均すべり量 $D=M_0/(\mu S)$	228 0	cm (四電:78	cm)	
	剛性率 $\mu = ho eta^2$	4	$.00 \times 10^{10} \text{ N/m}^2$		
	S 波速度 V _s (または β)		3.5 km/s		
भ	均破壊伝播速度 $V_r = 0.72 V_s$		2.5 km/s		
平均	応力降下量 $\Delta \sigma = (7/16) M_0 (\pi/S)^{2/3}$	5.5 MPa (四電:1.95~2.50 MPa)* ²			
短周期レベル A		$2.81 \times 10^{19} \text{ N·m/s}^2$ (四電: $1.97 \times 10^{19} \text{ N·m/s}^2$) *3			
リティ 全体	面積 $S_a = \pi r^2$		360.4 km ²		
	地震モーメント $M_{0a}=\mu D_a S_a$	$6.57 imes 10^{19} m N \cdot$	m (四電:2.26	5×10^{19})	
х Х	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	24.9 MPa *1 (四電: 8.9~11.4) *2			
~	平均すべり量 <i>D</i> a= 2D	456 cm (四電:157)			
	面積 S _{a1} = (16/22)S _a	87.4 km ²	94.4	106.1	
Ĩ	地震モーメント M _{0a1}	$1.64 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}$	1.84×10^{19}	2.20×10^{19}	
Ĺ,	:下段()内は四国電力	(5.93×10^{18})	(4.50×10^{18})	(8.75×10^{18})	
ĸ	応力降下堂 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	24.9 MPa *1 (mm sr · 10.1)	24.9 *1 (四爾: 8 Q)	24.9 *1 (四爾・11 /)	
1 7			<u>(24 fe</u> : 8.9) <u>489</u>	(四電:11.+) 518	
策	$+ \mathcal{A} \mathcal{J} \mathcal{I} \mathcal{I} \mathcal{I} \mathcal{I} \mathcal{I} \mathcal{I} \mathcal{I} I$	· (四電:170)	(四電:119)	(四電:206)	
		32.8 km ²		39.8	
チ	地震モーメント M _{0a2}	$3.80 \times 10^{18} \text{ N} \cdot \text{m}$		$5.05 imes 10^{18}$	
Ē	: 下段 ()内は四国電力	(1.36×10^{17})		(2.01×10^{18})	
к х	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	24.9 MPa *1		24.9 *1	
A		(四電:10.1)	4	(四電:11.4)	
第2	半均すべり重 $D_{a2} = M_{0a2}/(\mu S_{a2})$	289 cm (四電:104)		317 (四電:126)	
<u></u>	 地震モーメント Mat= Ma - Mat	8.36×10^{19} N	·m (四電:2.87	7×10^{19} N·m)	
減	面積 Sb= S - Sa		1277.6 km ²		
景 徐	平均すべり量 D _b = M _{0b} /(μS _b)	164 cn	n (四電:56 ci	m)	
ž	実効応力 $\sigma_b = 0.2\sigma_a$	5.0 M	Pa *1 (四電:2.3	MPa)	

注:四国電力は、中央構造線断層帯の「石鎚山脈北縁西部ー伊予灘区間(約 130km)」の地震モーメントを求める際、断層帯を 構成する「敷地前面海域の断層群」、「伊予セグメント」、「川上セグメント」の3 断層の地震モーメントを単純加算してい る. これは断層モデルのスケーリング則(7.5×10¹⁸N·m $\leq M_0 \leq 7.5 \times 10^{20}$ N·m では M_0 は S の 2 乗に比例して増大す る)を無視しており、地震規模を過小評価している.その結果、3 断層を個別に評価した断層モデルからの地震波を単純 に足し合わせるだけの評価になっており、3 断層が一体になってより大きな地窟として動く場合の地震動を過小評価する ことになる.地震モーメントが 7.5×10²⁰N·m を超える「金剛山地東縁-伊予灘区間(約 360km)」のより長大な中央構造 線断層帯を考える場合には妥当だが、「石鎚山脈北縁西部-伊予灘区間(約 130km)」を扱う場合には不適切である.ちなみ に、Scholtz(2002)によれば、 $M_0 > 7.5 \times 10^{20}$ N·m では、 $S[km^2] = 5.30 \times 10^{-25} M_0[dyn·cm] が成り立ち、<math>M_0$ は S に比例 するとされているが、レシピでは「長大な断層についてはまだ研究段階である」として採用されていない.

*1:複数アスペリティを考慮したレシピによれば、 $\Delta \sigma_a = 49.0$ MPa, $\sigma_b = 9.8$ MPa になる. この方法ではアスペリティの個数 が増えるほど応力降下量が大きくなるため、長大な断層帯にそのまま適用するのは適切ではなく、参考値である.

*2:四国電力はこれらの値を表示していないため、四国電力による各断層の値の範囲を示した. 楕円クラック式によれば、 $M_0 = 5.13 \times 10^{19}$ N·m に対し $\Delta \sigma = 約 3.0$ MPa, $\Delta \sigma_a = \Delta \sigma / 0.22 = 13.6$ MPa になり、これらの値を超えてしまう.

	断層パラメータ	敷地前面海域の断層群		伊予セグメント	
		A 法	$S_a/S = 0.22$ 法	A 法	$S_a/S = 0.22$ 法
		90 /		90)度
	断層長さ L _{model}	42.0 km→	47.0 km	33.0 km-	→ 38.0 km
	断層幅 W _{model}	13.0 km→	15.0 km	13.0 km-	→ 15.0 km
	断層面積 $S = L_{model} W_{model}$	705.0	km ²	570.	0 km ²
	地震モーメント M ₀	3.13×10^{-3}) ¹⁹ N⋅m	2.39	×10 ¹⁹
	マグニチュード	M7.5, 1	M _w 6.9	M7.4,	M _w 6.9
	平均すべり量 $D=M_0/(\mu S)$	111	cm	2	.02
	剛性率 $\mu = ho eta^2$	4.00 imes 10	¹⁰ N/m ²	티	左
	S 波速度 V _s (または β)	3.5 k	m/s	Ē	左
2	平均破壊伝播速度 $V_r = 0.72V_s$	2.5 k	m/s]	左
平均	月応力降下量 $\Delta \sigma = (7/16) M_0 (\pi/S)^{2/3}$	4.1 M	IPa 🛛	4	1.3
	短周期レベル A	$1.67 \times 10^{19} \mathrm{N \cdot m/s^2}$		1.53×10^{19}	
全体	面積 $S_a = \pi r^2$	222.6 km ²	155.1 km ²	192.3	125.4
7 14	地震モーメント $M_{0a}=\mu D_a S_a$	$1.97 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}$	$1.38 imes 10^{19}$	$1.61 imes 10^{19}$	$1.05 imes 10^{19}$
スペリテ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	12.9 MPa	18.5 MPa [複数:22.7] * ¹	12.7	19.4
2	平均すべり量 <i>D</i> a= 2D	222 cm	222 cm	210	210
7 1	面積 Sa1= (16/22)Sa	161.9 km ²	112.8 km ²		
ر ۲	地震モーメント M _{0a1} * ²	$1.61 \times 10^{19} \mathrm{N} \cdot \mathrm{m}$	$1.12 imes 10^{19}$		
172,	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	12.9 MPa	18.5 MPa [複数:22.7] * ¹	単一アン	ペリティ
笰	平均すべり量 D _{a1} = M _{0a1} /(µS _{a1})	248 cm	248 cm		
51	面積 Sa2= (6/22)Sa	60.7 km ²	42.3 km ²		
÷ (۱ ۶	地震モーメント M _{0a2} * ²	$3.69 \times 10^{18} \mathrm{N}{\cdot}\mathrm{m}$	$2.57 imes10^{18}$		
2721	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	12.9 MPa	18.5 MPa [複数:22.7] * ¹	単一アス	ペリティ
笰	平均すべり量 D _{a2} = M _{0a2} /(µS _{a2})	152 cm	152 cm]	
	地震モーメント M _{0b} = M ₀ - M _{0a}	$1.15 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}$	$1.75 imes 10^{19}$	7.77×10^{18}	$1.34 imes 10^{19}$
〕域	面積 Sb=S-Sa	482.4 km ²	549.9 km ²	377.7	444.6
景倚	平均すべり量 D _b = M _{0b} /(µS _b)	60 cm	80 cm	51	75
制	実効応力 $\sigma_b = 0.2\sigma_a$	2.6 MPa	3.7 MPa [複数:4.5] * ¹	2.5	3.9

表 16: レシピ修正モデルによる「敷地前面海域の断層群」と「伊予セグメント」の断層パラメータ

注:レシピ修正モデルとは,地震調査研究推進本部(推本)が2008年4月11日に改訂したレシピに記載されている手法である. 従来は断層面積から地震規模を算出していたが,推本が活断層の長期評価で用いている「震源断層の長さから松田式で算 出された地震規模」と比べて半分以下になるという問題点が残されていた.推本はこれを解決するため,従来からの方法 は「過去の地震記録などに基づき震源断層を推定する場合や詳細な調査結果に基づき震源断層を推定する場合」とし、こ れとは別に「地表の活断層の情報をもとに簡便化した方法で震源断層を推定する場合」をレシピに追加した.これがレシ ピ修正モデルである.

レシピ修正モデルでは、松田の式から求めた地震規模に断層面積をできるだけ合わせるが、断層幅 $W_{model} \ge W + 2km$ まで、断層長さ $L_{model} \ge L + 5km$ までしか大きくできない、上表の場合、地震モーメントに対応する断層面積はそれぞれ 749.7km², 655.2km² である.

「A法」とは短周期レベルからアスペリティ総面積を求める方法で、「 $S_a/S = 0.22$ 法」とはアスペリティ総面積を断層面積の 22%に固定する方法である.

*1:複数アスペリティを考慮したレシピによれば、
$$\Delta \sigma_a = \frac{\xi \Delta \sigma}{\sqrt{\gamma_s} \sum_{i=1}^{N_a} (S_{ai}/S_a)}$$
であり、[複数:値] に記載された値になる.
ただし、 $\xi = \frac{D_a}{D} = 2, \gamma_s = \frac{S_a}{S} = 0.22, \frac{S_{a1}}{S_a} = \frac{16}{22}, \frac{S_{a2}}{S_a} = \frac{6}{22}, N_a = 2$ である.

表	表 17: レシピ修正モデルによる「川上セグメント」と「断層帯全長 (約 130km)」の断層パラメータ				
	断層パラメータ 川上セグメント		メント	断層帯全長(約130km)	
		<u></u>	$S_a/S = 0.22$ 法	A 法	$S_a/S = 0.22$ 法
	傾斜角 θ	90 /			90 度
	断層長さ L _{model}	51.0 km→	56.0 km	126.0 kr	$m \rightarrow 141.0 \text{ km}$
	断層幅 W _{model}	13.0 km→	15.0 km	13.0 kr	n→ 15.0 km
	断層面積 $S = L_{\text{model}} W_{\text{model}}$	840.0	km ²	21	15.0 km ²
	地震モーメント M_0	5.36×10^{-10}) ¹⁹ N·m	2.7	0×10^{20}
	マグニチュード	M7.7, 1	M _w 7.1	M8.:	3, M _w 7.6
	平均すべり量 $D=M_0/(\mu S)$	159	cm		319
	剛性率 $\mu = ho eta^2$	4.00 imes 10	¹⁰ N/m ²		同左
	S 波速度 V _s (または β)	3.5 k	m/s		同左
2	平均破壊伝播速度 $V_r = 0.72V_s$	2.5 k	m/s		同左
平均	月応力降下量 $\Delta \sigma = (7/16) M_0 (\pi/S)^{2/3}$	5.4 N	1Pa		6.8
	短周期レベル A	$2.00 imes 10^{19} \mathrm{N\cdot m/s^2}$		3.42×10^{19}	
è体	面積 $S_a = \pi r^2$	383.2 km ²	184.8 km ²	1313.5 * ²	465.3
14	地震モーメント $M_{0a} = \mu D_a S_a$	$4.89 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}$	$2.36 imes 10^{19}$		$1.19 imes 10^{20}$
スペリラ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	11.8 MPa	24.4 MPa [複数:30.0] * ¹		30.7 [複数:60.7] ^{*1}
7.	平均すべり量 D _a = 2D	319 cm	319 cm		638
7	面積 Sa1= (16/22)Sa	278.7 km ²	134.4 km ²		- //
ţIJţ	地震モーメント M _{0a1} * ²	$3.98 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}$	$1.92 imes 10^{19}$		
コスヘ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	11.8 MPa	24.4 MPa [複数:30.0] * ¹	5 個のアスペリティ	
笰	平均すべり量 D _{a1} = M _{0a1} /(µS _{a1})	357 cm	357 cm		
÷۲	面積 Sa2= (6/22)Sa	104.5 km ²	50.4 km ²		
ڊ U ج	地震モーメント M _{0a2} *2	$9.13 \times 10^{18} \text{ N} \cdot \text{m}$	$4.40 imes10^{18}$	1	
2 アス~	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	11.8 MPa	24.4 MPa [複数:30.0] * ¹	5 個のアスペリティ	
第	平均すべり量 D _{a2} = M _{0a2} /(µS _{a2})	218 cm	218 cm		· · · · · ·
	地震モーメント M _{0b} = M ₀ - M _{0a}	4.69×10^{18} N·m	3.00×10^{19}	<u> </u>	$1.51 imes 10^{20}$
掝	面積 S _b = S - S _a	456.8 km ²	655.2 km ²		1649.7
景領	平均すべり量 <i>D_b= M_{0b}/(µS_b)</i>	26 cm	114 cm		229
暫	実効応力 $\sigma_b = 0.2\sigma_a$	2.4 MPa	4.9 MPa [複数:6.0] * ¹		6.1 [複数:12.1] ^{*1}

注: レシピ修正モデルとは、地震調査研究推進本部(推本)が2008年4月11日に改訂したレシピに記載されている手法である. 従来は断層面積から地窟規模を算出していたが,推本が活断層の長期評価で用いている「震源断層の長さから松田式で算 出された地震規模」と比べて半分以下になるという問題点が残されていた。推本はこれを解決するため、従来からの方法 は「過去の地震記録などに基づき震源断層を推定する場合や詳細な調査結果に基づき震源断層を推定する場合」とし、こ れとは別に「地表の活断層の情報をもとに簡便化した方法で震源断層を推定する場合」をレシピに追加した、これがレシ ピ修正モデルである.

レシピ修正モデルでは、松田の式から求めた地震規模に断層面積をできるだけ合わせるが、断層幅 W_{model} を W + 2km まで、断層長さ Lmodel を L + 5km までしか大きくできない、川上セグメントの場合、地震モーメントに対応する断層面 積は 981.4km² である.

「A法」とは短周期レベルからアスペリティ総面積を求める方法で、「S_a/S = 0.22法」とはアスペリティ総面積を断 層面積の22%に固定する方法である.

*1:複数アスペリティを考慮したレシピによれば、 $\Delta \sigma_a = \frac{\xi \Delta \sigma}{\sqrt{\gamma_s \sum_{i=1}^{N_a} (S_{ai}/S_a)}}$ であり、[複数: 値] に記載された値になる、 ただし、 $\xi = \frac{D_a}{D} = 2, \gamma_s = \frac{S_a}{S} = 0.22, \frac{S_{a1}}{S_a} = \frac{16}{22}, \frac{S_{a2}}{S_a} = \frac{6}{22}, N_a = 2$ である。断層帯全長の場合にはアスペリティ数が 多いため平均応力降下量が過大になり、参考値に留まる、

*2:「A法」では、アスペリティ総面税が断層面積の1/2以上になるとアスペリティの地震モーメントが震源断層全体の地震 モーメントを越えるという矛盾が生じ、適用できない (今の場合、 $S_a/S = 0.621$, $M_{0a} = 3.35 \times 10^{20}$ N·m > M_0).

2 18: I	レンビ修正セナルによる中央構造総 新屋パラメータ	の間帯の「町間帯室」	丧(約130km)」 西部—伊予灘区	<u>のアスペリティ評価</u> 罰(約130km)	
	的目がファーク		日日 アリモン	川トヤグメント	
<u></u>	施公 4 0		00 度		
		126	$\frac{90}{2}$		
	前間及C D _{model} 新屋幅 W	120	$0.0 \text{ km} \rightarrow 141.0 \text{ km}$		
	的個個Wmodel	15	$\frac{100 \text{ km}}{2115.0 \text{ km}^2}$		
	断層面積 S = L _{model} W _{model}		2115.0 KIII ⁻	<u></u>	
	町間上・「姉族で	Ner	2Km・13Km に図まて始1番組		
		四心口(4	周 果 ト 炳 」 俚没	2 + h Z	
	一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一 一	四小门4		1019 N m)	
	地度セーメント Mo	$2.70 \times 10^{-5} \text{ N}$	m (四電:5.13	$5 \times 10^{-5} \text{ N} \cdot \text{m}$	
		1V18.5, M _W /	.0 (四電:M1/.	5, M _w /.1)	
	平均 γ γ <u>س</u> $D = M_0/(\mu S)$	5190	$\frac{311}{00}$ (四電:/8)		
	····································	4	$\frac{100 \times 10^{-3} \text{ N/m}^2}{2.5 \text{ Jame /s}}$		
	る 彼迷皮 $V_s($ また $\beta)$		3.5 km/s		
平均破壊伍播迷度 $V_r = 0.72V_s$ 2.5 km/s				· · · · *?	
平均	応力降下軍 $\Delta \sigma = (7/16) M_0 (\pi/S)^{2/3}$	$6.8 \text{ MPa} (\text{M}\text{#}: 1.9 \text{ MPa})^{+2}$			
·	短周期レヘルA	$3.42 \times 10^{10} \text{ N·m/s}^2$ (M = 1.97 × 10 ¹⁰ N·m/s ²) ⁴⁰			
ず体	直積 $S_a = \pi r^2$	465.3 km ²			
s リラ 全(地酸モーメント $M_{0a} = \mu D_a S_a$				
Ķ	応力降下軍 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	30./ MPa+* (四電:8.6) **			
	平均 g へり重 D _a = 2D	638 cm (四程:157)			
٣	直積 $S_{a1} = (16/22)S_a$	112.8 km ²	121.9	137.0	
チー	地震モーメント M _{0a1} · 下欧() 肉は四国歌丸	$2.97 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}$	3.35×10^{19}	3.99×10^{19}	
2		$(3.93 \times 10^{-})$	(4.00×10^{-7})	(0.75×10^{-1})	
アメ		(四電:10.1)	· 50.7 (四電:8.9)	· (四電:11.4)	
	平均すべり量 D _{a1} = M _{0a1} /(µS _{a1})	658 cm	687	729	
***		(四電:170)	(四電:119)	(四電:206)	
~	面積 Sa2= (6/22)Sa	42.3 km ²		51.4	
ц	地震モーメント M _{0a2}	$6.85 \times 10^{18} \mathrm{N} \cdot \mathrm{m}$		9.17×10^{18}	
ŗ,		(1.36×10^{17})		(2.01×10^{18})	
ĸ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	30.7 MPa *1		30.7 *1	
2		(四電:10.1)		(四電:11.4)	
策	平均 9 へり 重 $D_{a2} = M_{0a2}/(\mu S_{a2})$	405 cm (四雷:104)		446 (四雷:126)	
	└ 地震モーメント Mor− Mr − Mr	1.51×10^{20} NT.	L(四承・つ 25	(1.2.120) $(\times 10^{19} \text{ N.m})$	
淢	面積 St= S - S	1.01 \ 10 10	$\frac{1649.7 \text{km}^2}{1649.7 \text{km}^2}$	× 10 14.III)	
顎鏡	平均すべり量 D ₁₌ M ₀₁ /(<u>uS</u>))	229 cm		m)	
سارد				~	

注:四国電力は、中央構造線断層帯の「石鎚山脈北縁西部ー伊予灘区間(約 130km)」の地震モーメントを求める際、断層帯を 構成する「敷地前面海域の断層群」、「伊予セグメント」、「川上セグメント」の3 断層の地震モーメントを単純加算してい る. これは断層モデルのスケーリング則(7.5×10¹⁸N·m $\leq M_0 \leq 7.5 \times 10^{20}$ N·m では M_0 は S の 2 乗に比例して増大す る)を無視しており、地震規模を過小評価している。その結果、3 断層を個別に評価した断層モデルからの地震波を単純 に足し合わせるだけの評価になっており、3 断層が一体になってより大きな地震として動く場合の地震動を過小評価する ことになる。地震モーメントが7.5×10²⁰N·m を超える「金剛山地東縁-伊予灘区間(約 360km)」のより長大な中央構造 線断層帯を考える場合には妥当だが、「石鎚山脈北縁西部-伊予灘区間(約 130km)」を扱う場合には不適切である。ちなみ に、Scholtz(2002)によれば、 $M_0 > 7.5 \times 10^{20}$ N·m では、 $S[km^2] = 5.30 \times 10^{-25} M_0[dyn·cm]$ が成り立ち、 M_0 は S に比例 するとされているが、レシピでは「長大な断層についてはまだ研究段階である」として採用されていない。

*1: 複数アスペリティを考慮したレシピによれば、Δσ_a = 60.7MPa, σ_b = 12.1MPa になる、この方法ではアスペリティの個数 が増えるほど応力降下量が大きくなるため、長大な断層帯にそのまま適用するのは適切ではなく、参考値である。

*2:四国電力はこれらの値を求めていないが、3 断層の計 5 個のアスペリティを一つのアスペリティと見なし、地震モーメント M₀,総断面積 S, アスペリティ総断面積 S_a の値からレシピに従って計算した.

表 19: 中央構造線断層帯の「石鎚山脈北縁西部-伊予灘区間 (約 130km)」の断層パラメータ

			•	•
断層パラメータ		レシピによるス	、ケーリング則	四国電力のスケーリング則
		A 法	$S_a/S=0.22$ 法	無限長地表垂直横ずれ断層モデル
			90度	
	断層長さ L	120	6.0 km (松田式で	は M8.3 相当)
	断層幅 W	-	13.0 kn	n
	断層面積 S = LW		1638.0 ki	m ²
	断層上・下端深さ		2 km · 15	km
	破壞開始点		断層東下端	1種類
	破壊伝播方式	ĥ	司心円状 (放射状)	と推定される
	地震モーメント M0	1.49×10^{-1}	0^{20} N·m	$1.49 \times 10^{20} \text{ N} \cdot \text{m}$
		(四電:5.13)	$\times 10^{19} \mathrm{N} \cdot\mathrm{m}$	
,	マグニチュード	M8.1,	$M_w7.4$	M7.9, $M_w7.4$
	亚梅士ぐれ母 ひ _ M //…の)	(四电 · 1/17	(1, 1)	武利 (1996) の凡のた私
	$+\mu_0$, $\chi_0 \equiv D = M_0/(\mu_0)$	220	78 cm)	220011
	剛性率 $\mu = \rho \beta^2$	4.00 × 10) ¹⁰ N/m ²	同左
	S 波速度 V _s (または β)	3.5 km/s		同左
2	平均破壊伝播速度 $V_r = 0.72V_s$	2.5 k	xm/s	同左
平均	同応力降下量 $\Delta \sigma = (7/16) M_0 (\pi/S)^{2/3}$	5.5 MPa		4.46 MPa
	(四電:楕円クラック式)	(四電:1.95~2.50MPa) 2.81×10 ¹⁹ N·m/s ²		無限長地表垂直横ずれ断層
	短周期レベル A			$2.81 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m/s}^2$
	:下段()内は四国電力	(0.799~1.27>	$(10^{10} \text{ N} \cdot \text{m/s}^2)$	
	面積 $S_a = \pi r^2$	770.2 km ²	360.4 km^2	550.4 km ²
体		$[S_a/S = 0.47]$	$[S_a/S = 0.22]$	$\begin{bmatrix} S_a/S = 0.34 \end{bmatrix}$
全	地震モーメント $M_{0a} = \mu D_a S_a$	$1.40 \times 10^{20} \mathrm{N} \cdot \mathrm{m}$	6.57×10^{19} (2.26 × 10 ¹⁹)	$1.00 \times 10^{20} \text{ N} \cdot \text{m}$
ц		11 7 MPa	24.9 MPa	13.3 MPa
ر بر	:下段()内は四国電力	11.7 141 4	(8.9~11.4)	
К	平均すべり量 Da= 2D	456 cm	456 cm	456 cm
~			(四電:157)	
	地震モーメント M _{0b} = M ₀ - M _{0a}	$8.89 \times 10^{18} \mathrm{N}{\cdot}\mathrm{m}$	8.36×10^{19}	$4.90 \times 10^{19} \mathrm{N} \cdot \mathrm{m}$
	:下段()内は四国電力		(2.87×10^{19})	
掝	面積 S _b = S – S _a	867.8 km ²	1277.6 km ²	1087.6 km ²
景徐	平均すべり量 D _b = M _{0b} /(µS _b)	26 cm	164 cm	113 cm
割		2 2 MDo	(四电、20)	2 7 MDa
	天劝応力 $o_b = 0.20_a$	2.3 IVIF a		2.7 IVII a
		1		

注:四国電力は当初,カスケードモデルを採用し、「レシビによるスケーリング則」の下段に記載の括弧内の値を採用していた. 平均応力降下量の計算もレシビによらず,楕円クラックモデルを用いていた.ところが,バックチェック報告の審議会でス ケーリング則による評価を求められると、地震モーメントなど巨視的パラメータについてはスケーリング則に従いながら、 断層平均応力降下量を無限長地表垂直横ずれ断層モデルによる計算式 $\Delta \sigma = 2\mu D/(\pi W)$ を用い、アスペリティ面積につ いても、「短周期レベルが壇ら (2001) に等しくなるように」と称して $S_a/S = 0.336$ (四国電力は有効数字から 0.34 と記載) とし、微視的パラメータを設定している。しかし、円形クラックに基づく式 $M_0 = 16\Delta\sigma S^{3/2}/(7\pi^{3/2})$,壇ら (2001) の式 $A = 4\pi r \Delta \sigma_a \beta^2$ および Broatwright(1988) の式 $M_0 = 16r^2 R \Delta \sigma_a / 7$ から得られる式 $r = 4\pi \Delta \sigma \beta^2 S / A$ を用いても、 $S_a/S = \pi r^2/S = 16\pi S \Delta \sigma^2 \beta^4 / A^2 = 0.311$ ($S_a = 510$ km², $\Delta \sigma_a = \Delta \sigma / 0.311 = 14.3$ MPa) になり、四国電力のいう 0.34 にはな らない、数%の差とはいえ、計算過程が不透明である。

括弧による記載がない欄では、四国電力のカスケードモデルによる値が「レシピによるスケーリング則」による値と同 じであることを示す.

表 20: 中央構造線断層帯の「石鎚山脈北縁西部-伊予灘区間 (約 130km)」のアスペリティ評価					
	断層パラメータ	石鎚山脈北縁	西部-伊予灘区間	(約 130km)	
		敷地前面海域の断層群	伊予セグメント	川上セグメント	
	(項斜角 θ		90度	······	
	断層面積 $S = LW$	1638.0 km ² (断層長さ	L = 126.0 km, 断	罾幅 W = 13.0 km)	
	断層上・下端深さ		2 km • 15 km		
<u> </u>	地震モーメント M ₀	$1.49 \times 10^{20} \text{ N}$	·m (四電:5.13×	: 10 ¹⁹ N·m)	
	マグニチュード		M8.1, M _w 7.4		
	······································	< 四電:M7.9,	M _w 7.4> (四電:M	7.5, M _w 7.1)	
	平均すべり量 $D = M_0/(\mu S)$	228	cm (四電:78 cm	ı)	
平均	自応力降下量 $\Delta \sigma = (7/16) M_0 (\pi/S)^{2/3}$		5.5 MPa		
		<四電:4.46	$\frac{\text{MPa} > (\text{m@} : 1.9^{\circ})}{()^{\circ}}$	-2.5 MPa	
·		$2.81 \times 10^{10} \text{ N} \cdot \text{m/s}^2$	(四電:0.799~〕	$1.27 \times 10^{13} \text{ N} \cdot \text{m/s}^2$	
筷	面積 $S_a = \pi r^2$		360.4 km ²		
€		<	四祖: 550.4 Km ⁻ >		
テ	地展モーメント $M_{0a} = \mu D_a S_a$	< 四館: 1.00 × 1	0.57 × 10-° N·m ∩ ²⁰ N·m>(四雷:2.)	$26 \times 10^{19} \text{N} \cdot \text{m}$	
ŗ,	応力降下量 $\Delta \sigma_{a=}(S/S_{a}) \Delta \sigma$		24 9 MPa		
Ķ		< 四電: 13.3	MPa > (四電: 8.9~	-11.4 MPa)	
5	平均すべり量 <i>D</i> a= 2D	456 cm	n (四電:157 cm)	
	面積 S _{a1} = (16/22)S _a	87.4 km ²	94.4	106.1	
	$< S_{a1} = (2/3)S_a >$	<四電:122.3 km ² >	< 144.1 >	< 148.5 >	
\mathbf{r}	地震モーメント M _{0a1}	$1.64 \times 10^{19} \mathrm{N} \cdot \mathrm{m}$	1.84×10^{19}	2.20×10^{19}	
テ	: 下段 <> 内は四国電力	$< 2.26 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m} >$	$< 2.89 \times 10^{19} >$	$< 3.02 \times 10^{19} >$	
Ŷ		$\frac{(0.93 \times 10^{-1} \text{N} \cdot \text{III})}{24.9 \text{ MP}_{0}}$	(4.00×10^{-1})	(8.75×10^{-5})	
K	$10.714 + \pm \Delta 0_a = (3/3_a) \Delta 0$	<四電:13.3 MPa >	< 13.3 >	< 13.3 >	
-		(四電:10.1 MPa)	(四電:8.9)	(四電:11.4)	
箫	平均すべり量 D _{a1} = M _{0a1} /(µS _{a1})	470 cm	489	518	
		< 四電: 461 cm >	< 501 >	< 508 >	
		(四電:1/0 cm)	(四電:119)	(四電:206)	
	目 面積 $S_{a2} = (6/22)S_a$	32.8 km^2		39.8	
	$< S_{a1} = (1/3)S_a >$ 地震モーメント Mage	2.80×10^{18} N.m		< 74.3 > 5 05 \ 10 ¹⁸	
ř	:下段 < > 内は四国電力	$< 7.98 \times 10^{18} \text{ N} \cdot \text{m} >$		$< 1.07 \times 10^{19} >$	
E.	:下段()内は四国電力	$(1.36 \times 10^{18} \mathrm{N \cdot m})$		(2.01×10^{18})	
スペ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	24.9 MPa		24.9	
R		<四電:13.3 MPa >		< 13.3 >	
第2		(凹電:10.1 MPa)		(四電:11.4)	
441	平均9 八り里 $D_{a2} = M_{0a2}/(\mu S_{a2})$	289 cm <四密:326 cm >		317	
		<四電: 5220 cm > (四電: 104 cm)		(四電:126)	
	 地震モーメント M _{0b} = M ₀ - M _{0a}		8.36×10^{19} N·m		
	地震モーメント M _{0b} = M ₀ - M _{0a}	<四電: 4.90×1	8.36 × 10 ¹⁹ N·m 0 ¹⁹ N·m> (四電:2.	87 × 10 ¹⁹ N⋅m)	
4>7	地震モーメント M _{0b} = M ₀ - M _{0a} 面積 S _b = S - S _a	< 四電: 4.90 × 1	8.36×10^{19} N·m 0^{19} N·m> (四電:2. 1277.6 km ²	$87 \times 10^{19} \mathrm{N \cdot m}$)	
領域	地震モーメント $M_{0b} = M_0 - M_{0a}$ 面積 $S_b = S - S_a$	<四電: 4.90×1	8.36 × 10 ¹⁹ N·m 0 ¹⁹ N·m> (四電:2. 1277.6 km ² 四電:1087.6 km ² >	87 × 10 ¹⁹ N⋅m)	
皆澩領域	地震モーメント $M_{0b} = M_0 - M_{0a}$ 面積 $S_b = S - S_a$ 平均すべり量 $D_b = M_{0b}/(\mu S_b)$	<四電: 4.90×1	8.36 × 10^{19} N·m 0^{19} N·m> (四電: 2. 1277.6 km ² 四電: 1087.6 km ² > 164 cm	$\frac{87 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}}{2}$	
背景領域	地震モーメント $M_{0b} = M_0 - M_{0a}$ 面積 $S_b = S - S_a$ 平均すべり量 $D_b = M_{0b}/(\mu S_b)$	< 四電: 4.90 × 1 < < 四電:	8.36×10^{19} N·m 0^{19} N·m> (四電:2. 1277.6 km ² 四電:1087.6 km ² > 164 cm 113 cm > (四電:50	87 × 10 ¹⁹ N·m) 5 cm)	

注:()内は四国電力のカスケードモデルによる値であり、<>内は四国電力の「スケーリング則+無限長地表垂直横ずれ 断層モデル」による値である.これらの記載がない欄では、これらの値が「レシピによるスケーリング則(S_a/S = 0.22 法)」による値と同じであることを示す.「レシピによるスケーリング則(A法)」については、表 19 で明らかなように、ア スペリティ面積が過大(S_a/S = 0.47)になり、現実的でないため記載していない.

表 21: 中央構造線断層帯における	「敷地前面海域の断層群 (約 42km)」	の断層長さを変更したケース
--------------------	-----------------------	---------------

断層パラメータ		断層長さを 54km とした場合		断層長さを 69km とした場合	
		A 法	$S_a/S = 0.22$ 法	A 法	$S_a/S = 0.22$ 法
	走向		N57	E	
	傾斜角 θ		90 月		· ·· , ·· . , ··
	断層長さ <i>L</i>	54 km (松田式	M7.7 相当)	69 km (松田	日式 M7.9 相当)
	断層幅 W		13.0	km	
	断層面積 $S = LW$	702.0 1	cm ²	897	.0 km ²
	断層上・下端深さ		2 km • 1	5 km	
	地震モーメント M ₀	2.74 imes 10	¹⁹ N∙m	4.48 ×	10 ¹⁹ N⋅m
	マグニチュード	M7.5, M (四電:M7.3,	4 _w 6.9 M _w 6.9)	M7.6 (四電:M	, M _w 7.0 7.5, M _w 7.0)
	平均すべり量 $D = M_0/(\mu S)$	97.6 c	m	12	25 cm
	剛性率 $\mu = ho eta^2$.	4.00×10^{1}	⁰ N/m ²		司左
	S 波速度 V _s (または β)	3.5 kn	n/s		司左
3	平均破壊伝播速度 $V_r = 0.72V_s$	2.5 kn	n/s		司左
平均	同応力降下量 Δσ = (7/16)M ₀ (π/S) ^{2/3} (四電:楕円クラック式)	3.6 M (四電:2.6	Pa 5 MPa)	4.1 MPa (四電:3.1 MPa)	
短周期レベル A		$1.60 \times 10^{19} \text{ N·m/s}^2$ (四電: $1.36 \times 10^{19} \text{ N·m/s}^2$)		$1.88 \times 10^{19} \text{ N·m/s}^2$ (四電: $1.83 \times 10^{19} \text{ N·m/s}^2$)	
è体	面積 S _a = πr ²	1 87.6 km ²	154.4 km ²	282.3 km ²	197.3 km ²
Έ	地震モーメント $M_{0a} = \mu D_a S_a$	$1.47 \times 10^{19} \mathrm{N}{\cdot}\mathrm{m}$	1.21×10^{19}	$2.82 imes 10^{19}$	1.97×10^{19}
スペリラ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	13.4 MPa	16.3 MPa (四電:11.8)	12.9 MPa	18.4 MPa (四電:14.0)
7	平均すべり量 D _a = 2D	195 cm	195 cm	250 cm	250 cm
7 1	面積 Sa1= (16/22)Sa	136.5 km ²	112.3 km ²	205.3 km ²	143.5 km ²
÷ () ÷	地震モーメント M _{0a1}	$1.19 \times 10^{19} \mathrm{N} \cdot \mathrm{m}$	$9.81 imes 10^{18}$	$2.29 imes 10^{19}$	$1.60 imes 10^{19}$
1721	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	13.4 MPa	16.3 MPa (四電:11.8)	12.9 MPa	18.4 MPa (四電:14.0)
鎌	平均すべり量 D _{a1} = M _{0a1} /(µS _{a1})	218 cm	218 cm	279 cm	279 cm
ت م ال	面積 Sa2= (6/22)Sa	51.2 km ²	42.1 km ²	77.0 km ²	53.8 km ²
* IJ 5	地震モーメント M _{0a2}	$2.74 \times 10^{18} \mathrm{N}{\cdot}\mathrm{m}$	2.25×10^{18}	5.26×10^{18}	$3.68 imes 10^{18}$
とアスへ	応力降下量 $\Delta \sigma_a = (S/S_a) \Delta \sigma$	13.4 MPa	16.3 MPa (四電:11.8)	12.9 MPa	18.4 MPa (四電:14.0)
策	平均すべり量 D _{a2} = M _{0a2} /(µS _{a2})	134 cm	134 cm	171 cm	171 cm
	地震モーメント M _{0b} = M ₀ - M _{0a}	$1.28 \times 10^{19} \text{ N} \cdot \text{m}$	$1.54 imes 10^{19}$	$1.66 imes 10^{19}$	$2.51 imes 10^{19}$
掝	面積 Sb=S-Sa	514.4 km ²	547.6 km ²	614.7 km ²	699.7 km ²
景領	平均すべり	62 cm	70 cm	67 cm	90 cm
砦	実効応力 $\sigma_b = 0.2\sigma_a$	2.7 MPa	3.3 MPa (四電:2.4)	2.6 MPa	3.7 MPa (四電:2.8)

注: 「A 法」とは短周期レベルからアスペリティ総面積を求める方法で、「 $S_a/S = 0.22$ 法」とはアスペリティ総面積を断層面 積の 22 %に固定する方法である.四国電力は「 $S_a/S = 0.22$ 法」を用いているが、断層平均応力降下量の計算には渡辺ら (1998) の「楕円クラックモデル」による式を用いている.そのため、断層平均応力降下量とアスペリティの平均応力降下量 が一貫して、レシピの円形クラックモデルによる値より小さくなっている.短周期レベルもレシピの式 $A = 2.46 \cdot 10^{17} M_0^{1/3}$ ではなく、壇ら (2001) の式 $A = 4\pi r \Delta \sigma_a \beta^2$ および Broatwright(1988) の式 $M_0 = 16r^2 R \Delta \sigma_a / 7$ から得られる式 $A = 4\pi \Delta \sigma \beta^2 S/r$ に $S_a = \pi r^2 = 0.22S$ を適用して、 $A = 4\pi \Delta \sigma \beta^2 \sqrt{\pi S/0.22}$ から求めているようである.当然の結果では あるが、楕円クラックモデルによる断層平均応力降下量がレシピの円形クラックモデルより小さめに設定されているた め、短周期レベルも少し小さめに出ている.

四国電力のマグニチュードも、レシピの武村 (1990)の式 M= (1/1.17)($\log_{10} M_0$ [N·m] – 10.72)ではなく武村 (1998)の式 M= (1/1.2)($\log_{10} M_0$ [N·m] – 10.7)を用いているため、気象庁マグニチュードだけ小さく設定されている.

表 22: 武村 (1998)[55] が解析に用いた断層モデルのデータ(地震名等は原典 [38] にならい、Δσの値も記載した)

						• •		
地震名	M	タイプ	傾斜角	L km	W km	$D \operatorname{cm}$	M_0 dyn·cm	$\Delta\sigma$ MPa
1981.10.28 濃尾	8.0	横ずれ	90°	85 * ¹	15 *1	380 *1	$1.5 imes 10^{27 \ *1}$	4.0 (<i>I</i>)
1927.3.7 北丹後	7.3	横ずれ	64°	33 *2	19 * ²	370 * ²	$4.6 imes 10^{26}$ * ²	10 *2 (C)
1930.11.26 北伊豆	7.3	横ずれ	90°	22	12	300	$2.7 imes 10^{26}$	5.4 (D)
1943.9.10 鳥取	7.2	横ずれ	90°	33	13	250	$3.6 imes10^{26}$	8.3 (C)
1 995. 1.17 兵庫県南部 * ³	7.2	横ずれ	86°	25	15	220	$2.5 imes10^{26}$	
1948. 6.28 福井地震	7.1	横ずれ	90°	30	13	200	$3.3 imes10^{26}$	8.3 (C)
1961. 8.19 北美濃	7.0	斜めずれ	60°	12	10	250	$9.0 imes10^{25}$	16.0 (A+C)
1978. 1.14 伊豆大島近海 * ⁴	7.0	横ずれ	85°	17	10	185	$1.1 imes 10^{26}$	4.1 (D)
1931. 9.21 西埼玉	6.9	横ずれ	80°	20	10	100	$6.8 imes10^{25}$	4.3 (C)
1963.3.27 若狭湾	6.9	横ずれ	68°	20	8	60	$3.0 imes10^{25}$	3.2 ^(C)
1974. 5. 9 伊豆半島沖	6.9	横ずれ	80°	18 * ⁵	8 * ⁵	120	$5.9 imes 10^{25}$	6.5 (C)
1939. 5.1 男鹿 * ⁶	6.8	横ずれ	30°	16	12	200	$1.7 imes10^{26}$	7.0 (B)
1945. 1.13 三河	6.8	逆断層	30°	12	11	225	$8.7 imes10^{25}$	12.7 (A)
1984. 9.14 長野県西部	6.8	横ずれ	85°	12	8	100	$2.9 imes10^{25}$	3.2 ^(B)
1980. 6.29 伊豆半島東方沖	6.7	横ずれ	70°	15 *7	7.5 *7	110 *7	$7.0 \times 10^{25} * 7$	_
1969.99岐阜県中部	6.6	横ずれ	90°	18	10	64	$3.5 imes10^{25}$	1.5 ^(H)
1962. 4.30 宮城県北部	6.5	逆断層	56°	12 *8	10 *8	60	2.4×10^{25}	4.5 (G)
1935. 7.11 静岡	6.4	横ずれ	70°	11 *9	6 * ⁹	100	$2.2 imes 10^{25}$	7.0 (C)
1975. 4.21 大分県中部	6.4	逆断層	70°	10 *10	20 *10	32	$2.2 imes 10^{25} * ^{10}$	不明
1970.10.16 秋田県南東部	6.2	逆断層	46°	15	11	28	$1.4 imes 10^{25}$	1.5 (G)
1983.10.31 鳥取県中部	6.2	横ずれ	85°	5	6	50	$4.5 imes 10^{24} * ^{11}$	—
1955.10.19 二ツ井	5.9	逆断層	64°	15	4	20.5	$4.1 imes10^{24}$	—
1984. 5.30 山崎断層	5.6	横ずれ	90°	3	5	8	$3.2 imes 10^{23}$	3.4 (G)
1934. 3.21 南伊豆	5.5	横ずれ	90°	7	4	10	$9.5 imes10^{23}$	1.1 (C)
1976. 8.18 河津	5.4	横ずれ	82°	9	3.5	20	$2.1 imes10^{24}$	2.5 (^c)
1968. 3.30 和歌山県西部	5.0	横ずれ	82°	8	4	1.73	$1.9 imes10^{23}$	0.25 (G)
1974. 7. 9 天城	4.9	横ずれ	90°	3.5	3	9	$3.2 imes10^{23}$	1.3 (C)
1968. 8.18 和歌山県西部	4.8	逆断層	90°	6	3	1.58	$9.4 imes10^{22}$	0.30 (⁽³⁾
1969.7.9 和歌山県西部	4.4	横ずれ	68°	3	3	0.71	$2.1 imes 10^{22}$	0.19 (G)
1970.1.28 和歌山県西部	4.3	横ずれ	90°	2	4	0.76	$2.0 imes 10^{22}$	0.22 (G)
1967. 9.29 和歌山県西部	4.2	斜めずれ	68°	2.5	2	1.63	$2.7 imes 10^{22}$	0.59 (G)
1969. 3.21 和歌山県西部	4.2	斜めずれ	90°	4	8	0.22	$2.4 imes10^{22}$	0.03 (^a)
1970.11.23 和歌山県西部	3.8	斜めずれ	54 °	4	5	0.16	$1.1 imes 10^{22}$	0.03 (G)

注: $\Delta \sigma$ の欄の (A)~(D), (G)~(I) は $\Delta \sigma$ を求める計算式の種類であり、断層運動のずれのタイプで異なる.

*1: 筬源断層は連続する4セグメントと枝分かれ伏在の1セグメントからなり、L,W,Dは枝分かれ断層を除く主断層の値で、 M₀は枝分かれ断層を含む全体の値(総断層面積もS=約1700km²としている)である、連続4セグメントの「断層幅は 余度の深さ分布および理論的上下変動と水準測量データとの比較から15kmと推定」(上端深さは0km)したが、「5km程 度の誤差」があり、伏在セグメントは上端深さ2kmで幅13kmと推定されている[38].

- *2: 誤源断層は離れた 2 セグメントの断層からなり、L, W, D は主断層の値. M₀ と S(=約460km²)の値については、Kanamori (1973)の1枚断層モデル (L = 35km, W = 13km, D = 300cm)[38] による値を用いている. Δσ もこのモデルによる.
- *3: 原典にはデータがないため、武村は波形インバージョンによる武村 (1996) の結果を参考に M_0 を求め、断層面上のすべりの大きな部分から L, W を推定し、 $\mu = 3 \times 10^{11} \text{ dyn/cm}^2$ として $D = M_0/(\mu LW)$ を求めている. この結果はすべり分布の平均とほぼ整合するとしている [55].
- *4:本設は第1 設と6 秒後の第2 設からなり,第1 筬の 筬源断層についてのデータだけを記載している.第2 筬は第1 筬を後 方から追いかける形になっている.
- *5:余震の深さ分布が 3~11km であることから上端深さ 3km,幅 km と推定し,余震の長さが 5 月 12~16 日に 20km, 12~ 28 日に 24km であることから「本震直後の余震域は 20km より短かったものと想像」して L = 18km としている [38].

*6:男鹿地窟は 1939.5.1 の 14:58(M6.8) と 15:00(M6.7) の 2 回起きているが,武村は最初の地窟だけを取り出している.

- *7:余段分布から断層上端深さ 4km, L, W の値を推定. D と M₀ については, Takeo(1988)の断層モデル (上端深さ 0.5km, L = 20km, W = 12km)[38] を採用し, S = 240km² としている [55].
- *8: L および W は「本盤および余窟の窟央分布と地割れや窟災など地変の大きかった地域の広がりから推定」し、「地表に断層が現れなかったことから断層面上端の深さを 2km」としている [38].
- *9:筬源断層の上端を深さ 20km に置き,「被害分布の状況から断層の長さを推定し,幅は長さの半分と仮定」している [38].
- *10: LとWの値は余段分布に基づき,Moについては畑中他(1988)の長周期P波記録の解析から得た逆断層モデル(L = W = 10km)の値[38]を採用している.
- *11: 余簱分布から L, W, D を求めているが、過去のどの断層モデルにも M_0 の値がないため、武村は $\mu = 3 \times 10^{11}$ dyn/cm² と 仮定して $M_0 = \mu DLW$ の値を求めている、ちなみに、表 3 より大陸上部地殻では $\mu = \rho\beta^2 = 2.72$ g/cm³·(3.45km/s)² = 3.24 × 10¹¹ dyn/cm² であり、1943 鳥取地窟の断層モデルでも $\mu = 3.4 \times 10^{11}$ dyn/cm² としている [38].

• •		、 /L						
 地震名 *1	M _W	タイプ	傾斜角	L km	W km	深さ km *2	$D \operatorname{cm}$	M_0 dyn \cdot cm
1992.6.28 Landers	7.22	横ずれ	90°	69.0	15.0	0~15.0	269	$7.5 imes 10^{26}$
1978.9.16 Tabas	7.14	逆断層	25°	95.0	45.0	1.0~20.0	50	$5.8 imes 10^{26}$
1989.10.17 Loma Prieta	6.95	斜めずれ	70°	40.0	18.0	3.4~20.3	166	$3.0 imes 10^{26}$
1995.1.17 兵庫県南部 * ³	6.9	横ずれ	80°	60.0	20.0	0.2~20.0	67	$2.4 imes10^{26}$
			85°			0.2~20.1		
1983.10.28 Borah Peak	6.87	正断層	49°	48.75	26.4	1.0~20.9	47	$2.3 imes 10^{26}$
1985.12.23 Nahanni, N.W.T.	6.75	逆断層	25°	34.67	16.49	2.0~9.0	80	1.5×10^{26}
1994.1.17 Northridge	6.66	逆断層	40°	18.0	21.0	5.0~21.4	74	$1.1 imes 10^{25}$
1985.10.5 Nahanni, N.W.T.	6.63	逆断層	35°	29.33	13.92	0.2~8.2	86	$1.0 imes 10^{26}$
1971.2.9 San Fernando	6.53	逆断層	54 °	13.36	12.03	3.0~12.7	150	7×10^{25}
1979.10.15 Imperial Valley	6.43	横ずれ	90°	36.0	10.0	0.0~10.0	69	5×10^{25}
1987.11.24 Superstition Hills	6.33	横ずれ	90°	20.0	8.05	3.95~12.0	78	$3.5 imes10^{25}$
1984.4.24 Morgan Hill	6.18	横ずれ	90°	26.0	11.5	0.5~12.0	17	$2.1 imes 10^{25}$
1986.8.7 North Palm Springs	6.14	斜めずれ	46°	20.0	13.3	4.0~13.63	17	$1.8 imes 10^{25}$
1987.10.1 Whittier Narrows	5.97	逆断層	30°	10.0	10.0	12.1~17.1	26	1×10^{25}
1979.6.8 Coyote Lake	5.66	横ずれ	80°	5.5	4.57	3.5~9.5	76	$3.5 imes 10^{24}$

表 23: Somerville et al.(1998)[53] が解析に用いた断層モデルのデータ

*1: Tabas は Iran, 兵庫県南部は日本, Borah Peak は Idaho, Nahanni, N.W.T. は Canada, その他は California での地震である.

*2: 筬源断層の上端深さ~下端深さを表し, 断層幅 W は断層深さを sin (傾斜角) で割って得られる.

*3:兵庫県南部地震の上下2段になっている箇所の上段は野島側,下段は須磨/諏訪山側の断層に関するパラメータの値である.

地震発生日 地震発生地 *1	M _s *2	$M_o [10^{20} \text{N} \cdot \text{m}] *^3$	<i>L</i> [km]	W [km]	$S [\rm km^2]$	<i>D</i> [m]				
1949 0822 Queen Charlotte	8.1	11	440	15	6600	5.7				
1958 0710 Queen Charlotte	7.9	7.0	350	15	5250	4.8				
1972 0730 Queen Charlotte	7.4	4.0	180	15	2700	5.0				
1891 1027 Japan (濃尾地震)	8.0	1.5	80	15	1200	3.0				
1992 0628 California	7.6	. 1.1	85	15	1275	2.9				
1927 0307 Japan (北丹後地震)	7.4	0.46	33	19	627	3.7				
1943 0910 Japan (鳥取地震)	7.2	0.36	33	10	330	2.6				
1948 0628 Japan (福井地震)	7.1	0.33	23	10	230	2.5				
1930 1126 Japan (北伊豆地震)	7.0	0.27	22	12	264	3.0				
1978 0114 Japan (伊豆大島地震)	6.6	0.13	· 15	10	150	2.5				
1980 0629 Japan	6.2	0.07	20	12	240	1.1				
1931 0921 Japan	6.7	0.068	20	10	200	1.0				
1974 0509 Japan	6.5	0.059	12	8	96	1.2				
1990 0220 Japan	6.4	0.04	19	14	266	0.5				
1969 0909 Japan	6.6	0.035	18	10	180	0.6				
1986 0721 California	6.2	0.03	22	9	198	0.5				
1963 0326 Japan	6.5	0.03	20	8	160	0.6				
1984 0914 Japan	6.1	0.03	12	6	72	1.4				

表 24: Fujii-Matsu'ura.(2000)[6] が解析に用いた断層モデルのデータ

*1: 壇ら (2011)[4] で回帰式に用いられている国内 6 地窟を括弧内に地震名で記入した. 壇らはこれら 6 地震以外の国内 7 地 窟は回帰に用いていないが,これら以外に 1995 年兵庫県南部地震,2000 年鳥取県西部地震,2005 年福岡県西方沖地震を 加えている.

*2: M。は表面波マグニチュードである.

*3: $1N \cdot m = 10^7 \text{ dyn} \cdot \text{cm}$ である.

表 25: 壇ら (2011)[4] が解析に用いた断層モデルのデータ*1

地震発生年 地震名	M, <i>M</i> _W	L	Wrup	S_{rup}	S	W	Mo	A	$\Delta \sigma^{\# *2}$
		km	km	km ²	km ²	km	10 ²⁰ N∙m	10 ¹⁹ N·m/s ²	bar
1891 濃尾	M8.0	80, 34	15, 13	1642	1368	12	1.5	-	37
1927 北丹後	M7.3	35	13	455	379	11	0.46	-	70
1930 北伊豆	M7.3	22	12	264	220	10	0.27	-	102
1943 鳥取	M7.2	33	13	429	358	11	0.36	-	61
1948 福井	M7.1	30	13	390	325	11	0.33	-	66
1978 伊豆大島	M7.0	17	10	170	142	8	0.11	-	81
1995 兵庫県南部	M7.3	60	20	1200	1000	17	0.18	1.62	6
2000 鳥取県西部	M7.3	26	14	364	303	12	0.0862	0.593	19
2005 福岡県西方沖	M7.0	24	20	480	400	17	0.115	1.09	16
国内平均		40.1	14.4	599	499	12.0			50.9
1906 San Franscisco	Mw 7.9	432	12	5148	4290	10	8.32	-	64
1976 Motagua	Mw 7.5	257	13	3341	2784	11	2.04	-	24
1976 Tangshan	Mw 7.6 .	70	24	1680	1400	20	2.77	-	66
1988 Langcang-Gengma	Mw 7.0	80	20	1600	1333	17	0.366	-	9
1990 Luzon Island	Mw 7.7	120	20	2400	2000	17	4.07	-	68
1992 Landers	Mw 7.3	69	15	1035	863	13	1.06	1.15	45
1997 Ardakul	Mw 7.2	100	15	1500	1250	13	0.735	-	20
1997 Manyi	Mw 7.5	175	15	2625	2188	13	2.23	-	34
1999 Kocaeli	Mw 7.6	141	23.3	3285.3	2738	19	2.88	3.05	35
1999 Hector Mine	Mw 7.1	74.27	20	1485.4	1238	17	0.598	-	16
1999 Duzce	Mw 7.1	49	24.5	1200.5	1000	20	0.665	-	23
2001 Kunlun	Mw 7.8	400	30	12000	10000	25	5.9	-	20
2002 Denali	Mw 7.8	292.5	18	5265	4388	15	7.48	-	57
海外平均		174	19.2	3274	2729	16.0			37.0
全体平均		119	17.2	2180	1817	14.4			42.7

*1: 壇ら (2011)[4] は、国内平均、海外平均、全体平均を表記していないが、ここでは単純加算平均値を記載した.また、壇ら は、震源断層長さ L 以外の断層面積と断層幅については、破壊面積 S_{rup} と震源断層面積 S を区別し、破壊領域幅 W_{rup} と 震源断層幅 W を区別している. 震源断層は地下 3km から地下 18km の間に広がると見なし、震源断層幅を $W_{max} = 15$ km と設定して地震データに回帰させている. 壇らは震源断層の $S \ge W$ の値を表記していないが、破壊面積を震源断層面積 に換算する式として $S = (15/18)S_{rup}$ を用いていることから、震源断層幅についても $W = (15/18)W_{rup}$ で求め表記した.

*2: 壇らは応力降下量として, 静的応力降下量 Δσ ではなく, Irie et al.(2010)[19] の動力学的断層破壊シミュレーション結果 を用いる関係上, 動的平均応力降下量 Δσ[#] を用いている. 前者は断層破壊の前後でのせん断応力の差になるが, 後者は 断層破壊活動中のせん断応力の差であるため, 後者のほうが大きいが, せん断応力のシミュレーションモデル上は両者に 差がないため, 同じ値と見なしてよい. また, Ibar= 0.1MPa である.

壇らは短周期レベル A の値が得られている 5 地震について, $S - M_o$ 関係式から $\Delta \sigma = 34$ bar(3.4MPa), $W_{max} = 15$ km として震源断層モデルの面積 S_{model} および $L_{model} = S_{model}/W_{max}$ を求め, M_o , A, S_{model} (または L_{model}), $W_{max} = 15$ km, $\beta = 3.46$ km/s からアスペリティ平均動的応力降下量 $\Delta \sigma_a^{\#} = 122$ bar を求めている. そこで,同じ方法で実際に計算して みると,表 26 のように得られたが,その単純加算平均値は 150bar となった. 壇らは「平均的な値として 122bar が得ら れた」としているが,どのような平均かが不明である.

表 26: 壇ら (2011)[4] の方法に基づいて求めた震源断層モデルの面積 S_{model} , 断層長さ L_{model} , アスペ クト比 $L_{\text{model}}/W_{\text{max}}$ ($W_{\text{max}} = 15$ km) およびアスペリティ平均動的応力降下量 $\Delta \sigma_a^{\#}$

地震発生年 地震名	<i>M₀</i> 10 ²⁰ N·m	$S \over \mathrm{km}^2$	L _{model} km	$rac{L_{ m model}}{W_{ m max}}$	<i>A</i> 10 ¹⁹ N⋅m/s ²	$\Delta \sigma_a^{\#}$ bar
1995 兵庫県南部 2000 鳥取県西部 2005 福岡県西方沖 1992 Landers 1999 Kocaeli	0.18 0.086 0.115 1.06 2.88	335 215 257 1070 2820	22.3 14.3 17.1 71.3 188	1.5 1.0 1.1 4.8 12.5	1.62 0.593 1.09 1.15 3.05	320 67 190 50