# 港湾空港技術研究所 資料

# TECHNICAL NOTE

# OF

# THE PORT AND AIRPORT RESEARCH INSTITUTE

# No. 1271

June 2013

南海トラフの地震 (Mw9.0) を対象とした強震動評価への SPGAモデルの適用

 野津
 厚

 若井
 淳

独立行政法人 港湾空港技術研究所

Independent Administrative Institution, Port and Airport Research Institute, Japan 目

次

要 旨	3
1. はじめに	4
2. SPGAモデルおよびSMGAモデルから計算される地震動の特徴	4
2.1 震源モデル	5
2.2 地震動算定条件	6
2.3 地震動算定結果	6
3. 南海トラフの地震を対象としたSPGAモデルの設定	8
3.1 対象とする地震	8
3.2 SPGAのパラメターとその配置	8
4. 地震動算定条件	15
5. 地震動算定結果と考察	15
5.1 PSI値の空間的な分布	15
5.2 時刻歷波形	15
5.3 フーリエスペクトル	15
6. まとめ	16
謝辞	18
参考文献	18
付録	19

### Application of SPGA Model to Strong Motion Estimation for a Scenario Earthquake with M<sub>w</sub>9.0 along the Nankai Trough

Atsushi NOZU\* Atsushi WAKAI\*\*

#### Synopsis

The occurrence of the 2011 Tohoku earthquake ( $M_w9.0$ ) along the Japan Trench motivated us to hypothesize an equally gigantic earthquake along the Nankai Trough, which is another plate boundary close to the coast of Japan. The evaluation of strong ground motions for such an earthquake should be based on a source model whose applicability for gigantic earthquakes has been demonstrated using existing strong motion records including those from the Tohoku earthquake.

In this respect, the authors proposed a source model called the "SPGA model", which can reproduce strong ground motions from gigantic earthquakes quite accurately including strong motion pulses observed during the Tohoku earthquake.

In this article, the SPGA model was applied to a scenario earthquake with  $M_w9.0$  along the Nankai Trough. Because it is difficult to predict the locations of SPGAs, quite a large number of cases are considered with different distributions of the SPGAs and strong ground motions with a given percentile were calculated. Numerical elaborations were made to carry out this process efficiently so that it can be done on an ordinary desktop PC.

The result indicates that the ground motions are strongly dependent on the locations of the SPGAs. The ground motions with the 90<sup>th</sup> percentile can be much more intense than those conventionally assumed for the design of structures. The ground motions with the 50<sup>th</sup> percentile are close to conventionally assumed ground motions in terms of PSI values. The calculated ground motions are often characterized by a pulse-like waveform.

Key Words: strong ground motion, Nankai Trough, SPGA, the 2011 Tohoku earthquake

<sup>\*</sup> Head of Engineering Seismology Group, Earthquake Disaster Prevention Engineering Division

<sup>\*\*</sup> Postdoctoral Fellow, Engineering Seismology Group, Earthquake Disaster Prevention Engineering Division

<sup>3-1-1</sup> Nagase, Yokosuka, 239-0826 Japan

Phone : +81-46-844-5058 Fax : +81-46-844-0839 e-mail:nozu@pari.go.jp

# 南海トラフの地震(Mw9.0)を対象とした強震動評価への

## SPGA モデルの適用

#### 野津 厚\*・若井 淳\*\*

#### 要 旨

2011 年東北地方太平洋沖地震(M<sub>w</sub>9.0)の発生を受け、南海トラフにおいても、従来よりも規模の大きい M<sub>w</sub>9.0 程度の巨大地震を想定し、強震動評価が行われるようになってきた. その場合に用いられる震源モデルは、既往の強震記録を通じて、巨大地震への適用性が検証されたものでなければならない.

著者らは、既往の巨大地震において、大振幅のパルス状の地震波が観測されていることに着目し、 これらを含む強震動を適切に再現することのできる震源モデルとして、強震動パルス生成域(SPGA) からなる震源モデル(SPGA モデル)を提案している.本研究は、この SPGA モデルを用い、東海 から九州の港湾を対象として、南海トラフの地震(M<sub>w</sub>9.0)に対する強震動評価を実施したものであ る.

SPGA モデルを用いた強震動評価においては、SPGA の位置の設定が一つの課題である.この点に 関して、本研究では、事前の予測が困難であるとの立場から極めて多くのケースについて検討を行 い、50%非超過、90%非超過等となる地震動を求めた.その際、一般的に利用可能な計算機資源およ び現実的な計算時間の範囲内で強震動評価が可能となるよう計算上の工夫を行った.

この方法を,東海から九州にかけての16港湾18地点に具体的に適用したところ,計算された90% 非超過の地震動は,従来から港湾施設の耐震性評価に利用されてきた地震動よりもはるかに大きい 地震動となることがわかった.一方,計算された50%非超過の地震動は,全体的に見ると,従来か ら港湾施設の耐震性評価に利用されてきた地震動と同程度のPSI値となった.時刻歴波形の特徴と しては,特に90%非超過の速度波形が大振幅のパルスによって特徴付けられていることが挙げられ る.

今後は、海溝型巨大地震による地震動の一つの大きな特徴が強震動パルスの生成であることを十 分認識し、それに対する構造物の耐震性の検討を行っていくことが重要であると考えられる.

キーワード: 強震動, 南海トラフ, SPGA, 2011 年東北地方太平洋沖地震

<sup>\*</sup> 地震防災研究領域 地震動研究チームリーダー

<sup>\*\*</sup> 地震防災研究領域 地震動研究チーム 特別研究員

<sup>〒239-0826</sup> 横須賀市長瀬3-1-1 港湾空港技術研究所

電話:046-844-5058 Fax:046-844-0839 e-mail:nozu@pari.go.jp

#### 1. はじめに

2011 年東北地方太平洋沖地震(M<sub>w</sub>9.0)の発生を受け, 南海トラフにおいても、従来よりも規模の大きい M<sub>w</sub>9.0 程度の巨大地震を想定し、強震動評価が行われるように なってきた<sup>1)</sup>. このような場合、強震動の評価に用いら れる震源モデルは、既往の強震記録を通じて、巨大地震 への適用性が検証されたものでなければならない.特に、 構造物の耐震検討を目的として強震動評価を行う場合に は、震度のみならず、地震動の波形やスペクトルを適切 に再現することのできる震源モデルを用いる必要がある と考えられる. 文献 1)の検討では、採用する震源モデ ルについて、東北地方太平洋沖地震の強震記録を用いて 震度の再現性を確認しているが、波形・スペクトルの再 現性については確認を行っていない.

著者らは,密な強震観測網<sup>2)3)</sup>により捉えられた初の 海溝型巨大地震である 2003 年十勝沖地震(M<sub>w</sub>7.9)の発 生以降、強震動を対象として、海溝型巨大地震の震源の モデル化に取り組んできた<sup>4) 5) 6) 7) 8) 9) 10) 11) 12)</sup>. その中 で,著者らが特に着目したのは,2003 年十勝沖地震や 1978 年宮城県沖地震(M<sub>w</sub>7.6)のような規模の大きい海 溝型地震の際,震源近傍で観測されるパルス状の地震波 である.これらの地震波は、構造物に対して影響の大き い 0.2-1Hz の帯域に表れているという点で、たいへん重 要であると考えられる.このような,工学上重要な周波 数帯域に現れるパルス状の地震波を,本稿では文献<sup>11)12)</sup> に倣い強震動パルスと呼ぶ. 著者らは, 強震動パルスの 時間幅に着目し、これと調和的なサイズのサブイベント を組み合わせて震源モデルを構築することを提案した<sup>4)</sup> <sup>5) 6) 7)</sup>. この方法で設定されたサブイベントは,海溝型 巨大地震に対してこれまで仮定されることの多かった強 震動生成域<sup>13)</sup> (Strong Motion Generation Area, SMGA) と 呼ばれるサブイベントと比較して、面積がかなり小さい ものとなる.この「小さめのサブイベント」からなる震 源モデルにより、海溝型巨大地震による多くの地点での 波形・スペクトルが適切に再現されることが、東北地方 太平洋沖地震発生以前の段階でわかっていた 4) 5) 6) 7). なお,同様の観点から海溝型地震の震源モデルを構築し た研究として 1978 年宮城県沖地震を対象とした松島・川 瀬の研究<sup>14)</sup>がある.

東北地方太平洋沖地震の際,震源断層に比較的近い宮 城県から茨城県にかけての比較的堅固なサイトで観測さ れた 0.2-1Hz の帯域の波形は,やはり明瞭なパルスによ って特徴付けられるものであった<sup>11)12)</sup>.この地震につい ても著者ら<sup>8)9)10)</sup>はパルスの幅に着目して「小さめのサ ブイベント」からなる震源モデルを作成し(図-1,表-1), それにより,多くの地点での波形・スペクトルが適切に 再現されることを示した.

文献 4) -10) では、断層面上で強震動パルスを生成し たと考えられる領域を「アスペリティ」または「スーパ ーアスペリティ」と呼んでいた.しかしながら、現時点 では「アスペリティ」という用語の用いられ方自体が転 換期にあるため<sup>11) 12)</sup>、本研究では、文献 11) 12) に従 い、断層面上で強震動パルスを生成したと考えられる領 域を強震動パルス生成域(Strong-motion Pulse Generation Area, SPGA)と呼ぶ.また、SPGA から構成される震源 モデルを SPGA モデルと呼ぶ.

このように, SPGA モデルは, 東北地方太平洋沖地震 を含む海溝型巨大地震を対象として, 地震動の波形やス ペクトルを適切に再現することのできる震源モデルであ ると言える.しかしながら, 巨大地震の発生が懸念され る南海トラフを対象として, SPGA モデルを用いた強震 動評価の結果は, これまで報告されていない.

本稿は、既往の巨大地震への高い適用性を示す SPGA モデルを用い、東海から九州の港湾を対象として、南海 トラフの地震(M<sub>w</sub>9.0)に対する強震動評価を行い、そ の結果について報告する.本研究の主眼は二点ある.一 点目は、SPGAの位置について、事前の予測が困難であ るとの立場から極めて多くのケースについて検討を行っ たとしても、計算上の工夫を行えば、一般的に利用可能 な計算機資源および現実的な計算時間の範囲内で強震動 評価が実行可能であることを示すことである.もう一点 目は、SPGAモデルを南海トラフの地震(M<sub>w</sub>9.0)に適用 した場合にどのような結果が得られるか確認することで ある.

検討の結果, SPGA の中でも特に厳しい地震動を生じ るものが対象地点に近い場合には,従来の設計で想定さ れている地震動よりもはるかに強い地震動となること等 がわかった.

#### SPGA モデルおよび SMGA モデルから計算される 地震動の特徴

ここで、南海トラフの地震に対する強震動評価に移る 前に、文献 8) 9) 10) で設定された東北地方太平洋沖地 震の SPGA の一つと、他の文献で設定されている東北地 方太平洋沖地震の SMGA のうち前記の SPGA に対応する ものを用いて、それぞれ震源付近の強震動を計算するこ とにより、SPGA および SMGA から計算される地震動の 特徴について把握を行う.



図-1 2011 年東北地方太平洋沖地震を対象とした SPGA モデル<sup>8) 9) 10)</sup>

	破壊開始時刻	長さ	幅	面積	地震モーメント	すべり量	ライズタイム
	(h:m:s)	km	km	4 km <sup>2</sup>	Nm	m	S
SPGA1	14:46:43.5	3.0	2.0	6.0	8.00E+18	28.3	0.17
SPGA2	14:46:46.9	4.0	3.0	12.0	8.00E+18	14.1	0.25
SPGA3	14:47:33.4	4.0	2.0	8.0	4.00E+18	10.6	0.17
SPGA4	14:47:26.3	3.5	3.0	10.5	2.10E+19	42.4	0.25
SPGA5	14:47:57.1	3.0	4.0	12.0	3.00E+18	5.3	0.33
SPGA6	14:48:04.4	3.0	4.0	12.0	3.00E+18	5.3	0.33
SPGA7	14:48:15.0	6.0	2.0	12.0	5.00E+18	8.8	0.17
SPGA8	14:48:25.8	8.0	3.0	24.0	9.00E+18	8.0	0.25
SPGA9	14:48:30.9	7.0	7.0	49.0	2.00E+19	8.7	0.58

表-1 2011 年東北地方太平洋沖地震を対象とした SPGA モデルのパラメター<sup>8) 9) 10)</sup>

#### 2.1 震源モデル

東北地方太平洋沖地震を対象に設定された SPGA モデル <sup>8) 9) 10)</sup> は、図-1 に示すように、9 つの SPGA を含むものと なっている.この中で、震央に最も近い SPGA4 は、地震 モーメント、短周期レベル、放射エネルギーのいずれの点 においても9 つの SPGA の中で最大であり<sup>11)</sup>、宮城県の多 くの地点で観測された2 つめの波群は、ほぼ、SPGA4 によ り説明することができる<sup>8) 9) 10)</sup>.そこで、ここではこの SPGA4を比較の対象とする. SPGA4の位置を図-2に示す. SPGA4 の面積は 10.5km<sup>2</sup>, 地震モーメントは 2.1×10<sup>19</sup>Nm である (表-1).

一方,文献 1)では,東北地方太平洋沖地震の震度の再 現を目的として,岩手県沖から茨城県沖にかけて 4 つの SMGA を設定している.この中で,ここでは,宮城県沖の SPGA4 と比較することを目的として,宮城県沖の SMGA を比較の対象とする.宮城県沖の SMGA の位置を図-2 に



図-2 第2章で計算の対象とする SPGA と SMGA (SMGA の面積は文献 1) を参考に設定)

示す. 面積は 3500km<sup>2</sup> である. 地震モーメントについては, 文献 1) では 3 通りのパラメタースタディーが行われてい るが,その中で,震度の再現性が最も良好であったとされ るケースを取り上げ,その場合に対応する値をここでは用 いた.その場合の宮城県沖の SMGA の地震モーメントは 2.1×10<sup>21</sup>Nm である.

佐藤<sup>15)</sup>は、東北地方太平洋沖地震の強震動の再現を目 的として、宮城県沖から福島茨城県境付近にかけて4つの SMGAを配した震源モデルを提案している.この中で、こ こでは、宮城県沖の SPGA4 に対応すると考えられる SMGA2 を比較の対象とした.SMGA2 の面積は 8100km<sup>2</sup>, 地震モーメントは 7.73×10<sup>21</sup>Nm である.

Asano and Iwata<sup>16</sup> は,東北地方太平洋沖地震の強震動の 再現を目的として,宮城県沖から福島県沖にかけて4つの SMGA を配した震源モデルを提案している.この中で,こ こでは,宮城県沖の SPGA4 に対応すると考えられる SMGA2 を比較の対象とした.SMGA2 の面積は 1296km<sup>2</sup>, 地震モーメントは 5.33×10<sup>20</sup>Nm である.

#### 2.2 地震動算定条件

地震動の計算は,比較的震源に近く明瞭なパルスが観測 されている Kik-net<sup>3)</sup>の MYGH12 を対象に実施した.計算 方法としては, SPGA モデルの構築を行った際<sup>8)9)10)</sup>と同 様,経験的サイト増幅・位相特性を考慮する方法<sup>17)18)19)</sup> を用いた.

SPGA または SMGA の小断層への分割に関しては,分割 数の影響を見るため,5×5×5の場合と10×10×10 の場合 を検討した.経験的サイト増幅特性としては既往の研究<sup>6)</sup> で得られているものを用いた.位相特性としては,2005年 12月17日宮城県沖の地震(M6.1)によるものを用いた. 伝播経路のQ値としては佐藤・巽<sup>20)</sup>による東日本の海溝性 地震のQ値を用いた.位相特性とQ値の条件はSPGAモデ ルの構築を行った際と同様である.

#### 2.3 地震動算定結果

図-3 に、分割数が 5×5×5 の場合について、SPGA モデルおよび SMGA モデルによる速度波形の計算結果と観測



図-3 SPGA モデルと SMGA モデルによる速度波形の計算結果と観測結果との比較(分割数 5×5×5)



図-4 SPGA モデルと SMGA モデルによる速度波形の計算結果と観測結果との比較(分割数 10×10×10)

結果との比較を示す. 図-4 に,分割数が 10×10×10 の場 合について,SPGA モデルおよび SMGA モデルによる速度 波形の計算結果と観測結果との比較を示す. これらの図に おいて,速度波形はいずれも 0.2-1Hz のバンドパスフィル タを適用したものである.

観測波(黒)には 90s 付近に明瞭なパルスが認められる. このパルスは,文献 8) 9) 10)の震源モデルでは SPGA4 によりもたらされたものと解釈されており,ここでも, SPGA4 を考慮した計算結果は,当該パルスを良好に再現し ている.また,その再現性は分割数にはほとんど依存しな いことがわかる.

一方, SMGA モデルによる結果を見ると,計算結果の速 度波形は1つのパルスを構成しておらず,ばらけており, 観測された波形を正確に再現しているとは言い難い.これ は, SMGA モデルにおいては,広い領域からの地震波が時 間差をおいて到来するため,1つのまとまったパルスを構 成しにくいためである.このような特徴は,震度の再現を 目的として設定された文献1)の SMGA のみならず,強震 動の再現を目的として設定された文献15)16)の SMGA にも見られる.

また, SMGA モデルのもう一つの特徴として,分割数が 5×5×5の場合と10×10×10の場合で計算結果が一致して いない. すなわち, SMGA モデルによる計算結果は分割数 依存性が大きいと言える. SMGA モデルのこのような性格 は,予測問題への適用において必ずしも好ましいものとは 言えない. なお,分割数依存性については付録でも補足説 明を行う.

# (3) 南海トラフの地震を対象とした SPGA モデルの設定

#### 3.1 対象とする地震

本研究では、文献 1) と同様、南海トラフの地震(M<sub>w</sub>9.0) を対象とした.文献 1) では、南海トラフの地震(M<sub>w</sub>9.0) による震度分布を推定することを目的として、SMGAの組 み合わせからなる震源モデルを提案している.このとき、 図-5 に示すように、SMGAの配置は、基本ケース、東側ケ ース、西側ケース、陸側ケースの4通りが考えられている. いずれのケースも震源モデルは 12 個の SMGA から成り立 っている.

本研究の趣旨は SPGA モデルによる強震動評価を行うこ とにあるので、上記の SMGA モデルの震源パラメター(面 積、地震モーメント等)を用いることはしない.しかし、 以下に述べるように、SPGAの配置にあたっては、提案さ れている SMGA の位置を参考にしている.

#### 3.2 SPGA のパラメターとその配置

野津他<sup>11)12)</sup>は、海溝型巨大地震による強震動パルスの 再現を目的として作成された既存の震源モデルについて整 理を行い、強震動パルス生成域(SPGA)の諸特性と地震 規模との関係について検討し、経験式も示している.一般 に、地震全体の規模が与えられた場合に、SPGAのパラメ ターを決定するためには、上記の経験式を利用することが 考えられる.しかし、ここでは、対象とする地震の規模は M<sub>w</sub>9.0であり、東北地方太平洋沖地震と同規模であること から、個々のSPGAのパラメター(面積、地震モーメント 等)としては、東北地方太平洋沖地震の震源モデルにおけ る個々のSPGAのパラメター(**表**-1)を用いることとした.

SPGA の位置については、予測が困難であるため、以下 に述べるように、極めて多数のケースについて計算を行っ た.その際、一般的に利用可能な計算機資源および現実的 な計算時間の範囲内で強震動評価が可能となるよう計算上 の工夫を行った.

まず, 文献1)の SMGA の配置(図-5)のうち, 基本ケ ースを取り上げ、12 個の SMGA を順次 SPGA に置き換え ていくことを考える. このとき, SPGA は, SMGA 上で最 も対象地点に近い位置に配置した. ただし, 基本ケースの SMGA は 12 個あるのに対し、東北地方太平洋沖地震の SPGA は9個であるため、9個の SPGA を配置し終えた後, 残り3個については、東北地方太平洋沖地震の最下位の SPGA (SPGA5 および SPGA6) と同じパラメターの SPGA がさらに3個あるものと考え、配置を行った(ここでは放 射エネルギーが最小のものを最下位の SPGA と呼んでい る). 本研究では、後述のように、多数の計算ケースによる 地震動を(振幅の観点から)順位付けし,90%非超過ある いは50%非超過の地震動を算出することを念頭に置いてい るが、残り3個の SPGA を加えるかどうかは、下位の地震 動のみに影響するため、90%非超過あるいは 50%非超過の 地震動の抽出結果に対してはほとんど影響を及ぼさない.

この方法でSPGA を配置すると,配置の仕方は全部で12! (階乗)通り存在する.配置の仕方の一例として,図-6に は高知港にとって最も厳しくなるようなSPGAの配置を示 す.図の赤丸は(放射エネルギーの観点から)最大のSPGA であり,東北地方太平洋沖地震のSPGA4に相当する.図 の黄色の丸は(放射エネルギーの観点から)2番目のSPGA であり,東北地方太平洋沖地震のSPGA1に相当する.図 の青丸は(放射エネルギーの観点から)3番目以下のSPGA である.このように(当然ではあるが)最大のSPGAと2



図-5 南海トラフの巨大地震モデル検討会<sup>1)</sup>における SMGA の配置

番目の SPGA がともに対象地点に近い場合に厳しい地震動 となる.

ここまで, SMGA としては基本ケースを考えてきたが, 同様の作業を東側ケース, 西側ケース, 陸側ケースに対し ても実施すると, SPGA の配置の仕方は全部で 12!×4 通り 存在する. なお, 下位 4 つの SPGA のパラメターは等しい ので, 実際に独立なものは 12!×4÷4!通り存在することに なる.

以上のように、SPGA の配置の仕方には極めて多くのも のが存在するが、それらによる地震動を(振幅の観点から) 順位付けし、50%非超過、90%非超過等となる地震動を算 出することを考える.

本稿の後段の強震動評価においては、基本的に、東北地

方太平洋沖地震等の地震動の再現に用いられたのと同じ, 文献 17) 18) 19)の方法を用いている.しかしながら,す べての SPGA の配置に対して対象地点での地震動を上記の 手法で計算することは,計算時間の観点から現実的でない. そこで,以下においては,対象地点の地震基盤における地 震動を近似的に計算し,その振幅に応じて,地震動の順位 付けを行うことを考える.このとき,地震動の順位付けは PSI 値<sup>21)</sup>の大小によって行うこととした.PSI 値は岸壁の 被害程度と良い対応を示す量であり,式(1)で定義される.

$$PSI = \left(\int_0^\infty (v(t))^2 dt\right)^{0.5} \tag{1}$$



図-6 基本ケースの場合の SPGA の配置の一例(高知港に対して厳しい場合)

ここ

ここに v(t)は速度波形である. PSI 値は, 平井・澤田<sup>22)</sup>の 定義する「入射エネルギー密度」とも密接な関係がある. 「入射エネルギー密度」をインピーダンス(密度×S 波速 度)で除し, 平方根をとったものが PSI 値である. また, Parseval の定理により, PSI 値は次式のように速度フーリエ スペクトルから計算することもできる.

$$PSI = \left(\frac{1}{\pi} \int_0^\infty (V(\omega))^2 d\omega\right)^{0.5}$$
(2)

ここに, V(ω)は速度フーリエスペクトルである.

以下,地震基盤における PSI 値の近似計算について説明 する.

文献 17) 18) 19) の方法では, 震源において $\omega^{-2}$ モデル<sup>23)</sup> に従うグリーン関数を生成し, これを入倉他の方法<sup>24)</sup> で重ね合わせることにより, SPGA からの地震動を生成す る. ところが, もともと入倉他の方法は, グリーン関数が  $\omega^{-2}$ モデルに従うとき, 重ね合わせ後の地震動も近似的に  $\omega^{-2}$ モデルに従うように配慮されている. 従って, 文献 17) 18) 19) の方法により計算される SPGA からの地震動は, 震源において近似的に $\omega^{-2}$ モデルに従うと考えられる.

そこで、PSI 値の近似計算においては、SPGA からの地 震動の震源スペクトルが完全に $\omega^2$  モデルに従うと仮定す る. このとき、速度の震源スペクトルは次式で表される.  $V_{s}(\omega) = M_{0} \omega / (1 + (\omega/\omega_{c})^{2})$ (3)

ここに *Vs*(ω)は速度震源スペクトル, *M*<sub>0</sub>は地震モーメント, ω<sub>c</sub>はコーナー周波数である.対象地点の地震基盤における 速度フーリエスペクトルと速度震源スペクトルとの関係は 次式で与えられる.

$$V(\omega)=C P(\omega) Vs(\omega)$$
 (4)  
に、 $P(\omega)$ は伝播経路特性であり、

 $P(\omega)=(1/r) \exp(-\omega r / 2Q\beta)$ (5) で与えられる、また、係数 C は

 $C = R_{\theta \phi} FS PRTITN / (4\pi \rho \beta^3)$  (6) で与えられる. ここに  $R_{\theta \phi}$ はラディエーション係数であり 本研究では全方位への平均値である 0.63 を用いる. FS は 自由地表面による増幅の効果 (=2) である. PRTITN は地 震動エネルギーの水平 2 成分への分配係数であり、本研究 では 0.71 とする.

式(4)を式(2)に代入し、 $P(\omega)$ を 1Hz での値  $P_0$  で置き換えると、PSI 値は次式で近似される.

$$PSI = C P_0 \left( \frac{1}{\pi} \int_0^\infty (V_s(\omega))^2 d\omega \right)^{0.5}$$
(7)  
式(7)の右辺に式(3)を代入し、積分を実行すると  
PSI=(1/2) C P\_0 M\_0 \omega\_c^{-1.5} (8)



SPGA からの地震動の PSI 値の自乗和平方根

が得られる.

そこで, 個々の SPGA による地震基盤での PSI 値を式(8) で求め, 最後に, 12 個の SPGA に対する自乗和平方根をと ることで,ある一つの SPGA 配置に対する地震基盤での PSI 値を求める.

同様の作業をすべての SPGA 配置に対して繰り返すこと で,50%非超過,90%非超過等に対応する SPGA 配置を求 める. いったん,50%非超過,90%非超過等となる SPGA 配置 を求めた後に、サイト特性を考慮して対象地点での地震動 を求めるには、文献17)18)19)の方法を用いる.

なお,ここまでの過程における近似の精度について以下 に検討する.

まず, 個々の SPGA による地震基盤での PSI 値を式(8) で求めることについては, 震源スペクトルが完全にω<sup>-2</sup> モ デルに従うと仮定しているので, グリーン関数の重ね合わ せで計算される震源スペクトルのω<sup>-2</sup> モデルからの乖離が 誤差要因となる. そこで, 実際に, 4. で述べる 18 地点, お よび, 上記の方法で求められた 50%非超過となる SPGA 配 置に対して, グリーン関数の重ね合わせで計算される個々 の SPGA の PSI 値と, 式(8)で求まる個々の SPGA の PSI 値 を比較したものが図-7 である. この結果から, 個々の SPGA の PSI 値は式(8)により一定の精度で計算できると考えられ る.

次に、全ての SPGA からの地震動の PSI 値を、個々の SPGA からの地震動の PSI 値の自乗和平方根で求めること の妥当性について検討する. 4. で述べる 18 地点、および、 上記の方法で求められた 50%非超過となる SPGA 配置に対 して、全ての SPGA からの地震動を厳密に計算してその PSI 値を求めた結果と、個々の SPGA からの地震動の PSI 値の 自乗和平方根とを比較した結果を図-8 に示す. この結果か ら、この近似の精度は極めて良好であることがわかる.

以上のように、計算の過程における近似については一定 の精度があるものと考えられる.また、これらの近似を用 いることにより、効率的な計算が可能となる.実際、12! ×4 通りの SPGA 配置から 50% 非超過および 90% 非超過と なる配置を選定し、サイト特性を考慮した地震動を計算す るまでに要する時間は、一般的なデスクトップパソコン (1.6GHzのCPU)で、1 地点あたり 16 分程度である. な お,前述のように,ここでは下位4つの SPGA のパラメタ ーは等しいので、12!×4 通りの SPGA 配置の中には等しい ものもあるが、上記の計算時間は12!×4 通りの SPGA 配置 を考慮した場合の計算時間である.また、上記の計算を一 般的なデスクトップパソコンで行うため、メモリの節約に ついても工夫を行っている. 例えば、12!×4 通りの SPGA 配置に対する地震基盤での PSI 値を全て記憶することはメ モリの浪費につながるため、PSI 値を有限個の階級(1cm/s<sup>0.5</sup> 刻み)に分け、各々の階級に含まれる PSI 値が最初に得ら れたときの SPGA 配置を記憶するようにしている. このよ うにすれば、階級の個数(PSI=0~100 cm/s<sup>0.5</sup>まで考えたと しても高々100) だけ SPGA 配置を記憶すれば良いことに なる.



図-9 対象港湾(地点)および 50%非超過の地震動をもたらす SPGA 配置(×は採用した中小地震の震央)



図-9(つづき)



図-9 (つづき)

#### 4. 地震動算定条件

本研究で強震動評価の対象としたのは、東海から九州に かけての 16 港湾 18 地点である. それらを図-9 と表-2 に示 す. 各々の地点に対して、地震基盤での PSI 値が 50%非超 過となる SPGA 配置を図-9 に示している. 例えば高知港の 場合, 紀淡海峡付近に最大の SPGA が存在するケースが、 50%非超過のケースとして選択された.

文献17)18)19)の方法で地震動を計算するためには、 サイト増幅特性と、グリーン関数の位相特性を決めるため の中小地震観測記録が必要である.

ここで,サイト増幅特性としては,国土技術政策総合研 究所港湾施設研究室 25)によるものを用いた.これは,主 にスペクトルインバージョンにより求められた地震基盤~ 地表のサイト増幅特性<sup>6)26)</sup>を,工学的基盤~地表の伝達関 数で除することにより求められたものである.サイト増幅 特性の評価に用いられた強震観測地点を**表-2**に示す.伝達 関数を求めるのに用いられた地盤モデルは港湾施設研究室 のホームページ<sup>25)</sup>から公開されている.

グリーン関数の位相特性を決めるための中小地震は,可 能な限り,対象とする地震と入射角および back azimuth と いう点で類似した地震を選ぶことが望ましい.ここでは対 象とする地震の震源域が広いので,対象地点の地震動に対 して最も影響が大きいと考えられる最寄りの SPGA に対し て,入射角および backazimuth という点で類似した地震を 選択した.その選択結果を表-2 に示す.また,選択された 地震の震央を図-9 に示す.図-9 に示すように,名古屋港と 四日市港では,利用可能な記録の制約から,最寄りの SPGA からやや離れた地震が選択されているが,大多数の地点に 対しては,最寄りの SPGA 付近で発生した条件の良い地震 を選ぶことができている.

選択した地震による対象地点の地表での観測記録を,線 形の重複反射理論で工学的基盤に引き戻し,その位相特性 を用いた.このとき用いる地盤モデルとしては,サイト増 幅特性の算出に用いられた地盤モデルと同じもの25)を用 いた.

伝播経路の*Q*値については,対象地点毎に,**表−2**に示す ものを用いた.

#### 5. 地震動算定結果と考察

#### 5.1 PSI 値の空間的な分布

対象とした全地点における 50%非超過および 90% 非超過 の(工学的基盤における)地震動の PSI 値の分布を図-10 に示す. 先ず,図-10 の■は,東北地方太平洋沖地震発生 以前の段階において、中央防災会議が示していた東南海・ 南海地震( $M_w$ 8.7)の震源モデル<sup>27)</sup>に基づいて、同じ地点 で評価されていた地震動の PSI 値である.これらの地震動 は、これまで、港湾施設の耐震性評価に利用されてきてい る.その値は、50~100cm/s<sup>0.5</sup>の範囲にある場合が多く、大 きい場合でも、清水港のゾーン②を除けば 200cm/s<sup>0.5</sup>を下 回っている.それに対して、本研究で計算された 90%非超 過の地震動は、18 地点のうち 13 地点で 200cm/s<sup>0.5</sup>以上とな っており、さらに、3 地点では 300cm/s<sup>0.5</sup>を上回るなど、は るかに大きい地震動となっている.

一方,本研究で計算された 50%非超過の地震動は,全体的に見ると,従来から港湾施設の耐震性評価に利用されてきた地震動と同程度の PSI 値となっている.その理由としては,中央防災会議が示していた東南海・南海地震(M<sub>w</sub>8.7)の震源モデル<sup>27)</sup>が,宝永地震,安政東海地震,安政南海地震の震度分布を包絡するように設定されたもので,必ずしも M<sub>w</sub>8.7 の平均に該当していない可能性と,M<sub>w</sub>8.7 の地 震と M<sub>w</sub>9.0 の地震による強震動に平均的には大差がない可能性の両者が考えられ,ここでの解析結果だけからでは,いずれが正しいか判断することは困難である.

#### 5.2 時刻歴波形

計算された地震動の時刻歴波形(速度波形)の例を図-11 に示す.ここでは清水港ゾーン②,大阪港ゾーン③,高知 港における90%非超過と50%非超過の速度波形を示してい る.いずれの地点においても,90%非超過の地震動は,大 振幅のパルスによって特徴付けられている.大阪港ゾーン ③のように,堆積層の影響で後続位相の発達する地点にお いても,90%非超過の場合には,後続位相よりもパルスが 卓越している.これは,90%非超過の地震動を選択した場 合,対象地点に比較的近い所に(放射エネルギーの観点で) 強力な SPGA が配置されたモデルが選択される傾向にあり, その場合,当該 SPGA からの強震動パルスが対象地点の速 度波形において支配的となるためであると考えられる.

#### 5.3 フーリエスペクトル

計算された地震動の加速度フーリエスペクトルの例を図 -12 に示す.ここでは清水港ゾーン②,大阪港ゾーン③, 高知港における例を示している.図-12 には比較のため, 地震動の計算に用いたサイト増幅特性(地震基盤~工学的 基盤)<sup>25)</sup>を併せて示している.各地点とも,サイト増幅特 性の特徴が,地震動の計算結果に反映されていることがわ かる.例えば,清水港ゾーン②での0.5Hz付近の卓越,大 阪港ゾーン③での0.2-2Hzの卓越,高知港での1Hz付近の 卓越などが,地震動の計算結果に反映されている.

地点番号	港湾(ゾーン)	観測点	中小地震				伝播経路のQ値
			発生日	震央	М	Δ	
9310	清水港②	清水日の出U	20061216	静岡県中部	4.0	17.8	佐藤·巽(2002)
9321	清水港③	新興津−U2	20061216	静岡県中部	4.0	15.5	//
9314	御前崎港	御前崎−G	20090811	駿河湾南部	6.5	32.4	//
9308	名古屋港①	名古屋空見-G	20001031	志摩半島	5.7	97.1	//
9320	名古屋港②	AIC011	20001031	志摩半島	5.7	92.0	//
9312	四日市港	四日市-G	20001031	志摩半島	5.7	78.2	//
9406	日高港	WKYH10	20011002	紀伊半島南方沖	4.6	46.0	Petukhin et al.(2003)
9411	和歌山下津港	和歌山−G	19950909	紀伊水道南部	4.5	49.6	//
9414	大阪港③	OSKH02	20051101	紀伊水道	4.3	97.0	//
9415	神戸港②	神戸PI	19950909	紀伊水道南部	4.5	49.6	//
9613	徳島小松島港(小松島港地区)	小松島−G	19950909	紀伊水道南部	4.5	59.7	佐藤·巽(2002)
9611	高知港	高知−G	20101006	高知県中部	4.5	15.4	//
9609	須崎港	KOCH07	20091216	土佐湾	4.6	32.0	//
9610	宿毛湾港(池島地区)	KOC015	20091216	土佐湾	4.6	62.0	//
9727	大分港	大分G	20010425	日向灘	5.8	74.6	//
9725	細島港	細島−G	20010425	日向灘	5.8	76.4	//
9726	宮崎港	宮崎−G	19961019	日向灘	6.9	53.4	//
9730	志布志港	志布志-G	19961019	日向灘	6.9	92.4	//

#### 表-2 地震動算定の対象地点,選択した中小地震,および伝播経路のQ値 (地点番号は国総研港湾施設研究室<sup>22)</sup>による地点番号)



図-10 工学的基盤における 50%非超過および 90%非超過の地震動の PSI 値の計算結果

なお、地震動の大小の順位付けは本研究では PSI 値によ り行っているので、一部の周波数帯域では、90%非超過と 50%非超過の逆転も生じている。特定の周波数帯域での地 震動の大小を重視する場合には、本研究の手法を一部修正 して、特定の周波数帯域における振幅で順位付けすること も考えられる。

#### 6. まとめ

本稿では、既往の巨大地震への高い適用性を示す SPGA モデルを用い、東海から九州の港湾を対象として、南海ト ラフの地震(M<sub>w</sub>9.0)に対する強震動評価を行い,その結 果について報告した.

SPGA モデルを用いた強震動評価では、SPGA の位置の 設定が一つの課題であるが、この点について、事前の予測 が困難であるとの立場から極めて多くのケースについて検 討を行ったとしても、計算上の工夫を行えば、一般的に利 用可能な計算機資源および現実的な計算時間の範囲内で強 震動評価が実行可能であることを示した.具体的には、対 象地点の地震基盤における PSI 値を近似的に計算し、それ をもとに、50%非超過、90%非超過等となる SPGA 配置を 求めることを提案した.





この方法を,東海から九州にかけての16港湾18地点に 具体的に適用したところ,計算された90%非超過の地震動 は,従来から港湾施設の耐震性評価に利用されてきた地震 動よりもはるかに大きい地震動となることがわかった.一 方,計算された50%非超過の地震動は,全体的に見ると, 従来から港湾施設の耐震性評価に利用されてきた地震動と 同程度のPSI値となった.時刻歴波形の特徴としては,特 に90%非超過の速度波形が大振幅のパルスによって特徴付けられていることが挙げられる.大阪港ゾーン③のように, 堆積層の影響で後続位相の発達する地点においても,90% 非超過の場合には,後続位相よりもパルスが卓越している.

今後は,海溝型巨大地震による地震動の一つの大きな特 徴が強震動パルスの生成であることを十分認識し,それに 対する構造物の耐震性の検討を行っていくことが重要であ



図-12 工学的基盤における加速度フーリエスペクトルの計算結果の例(サイト増幅特性との比較) (清水港は SN 成分,大阪港は EW 成分,高知港は EW 成分)

ると考えられる.

(2013年1月25日受付)

#### 謝辞

本研究では防災科学技術研究所の K-NET, KiK-net の強 震記録を利用しています.記して謝意を表します.

#### 参考文献

- 南海トラフの巨大地震モデル検討会:南海トラフの巨 大地震による震度分布・津波高について(第一次報告),
   2012年, http://www.bousai.go.jp/jishin/chubou/nankai\_ trough/1st\_report.pdf.
- Kinoshita, S.: Kyoshin Net (K-net), *Seim. Res. Lett.*, Vol. 69 1998, pp.309-332.
- Aoi, S., Obara, K., Hori, S., Kasahara, K. and Okada, S.: New strong-motion observation network: KiK-net, *EOS. Trans. Am. Geophys. Union*, Vol. 2000, p.329.
- 野津厚・菅野高弘:経験的サイト増幅・位相特性を考慮した強震動評価手法-内陸活断層地震および海溝型 地震への適用性の検討-,港湾空港技術研究所資料, No.1120,2006年.
- 5) 野津厚:海溝型巨大地震の特性化震源モデル作成にお けるこつ,日本地震学会講演予稿集,D004,2006年.
- 6) 野津厚・長尾毅・山田雅行:スペクトルインバージョンに基づく全国の強震観測地点におけるサイト増幅特性とこれを利用した強震動評価事例,日本地震工学会論文集, Vol.7, 2007年, pp.215-234.
- 野津厚:海溝型巨大地震による周期 1-5 秒の帯域の地 震動の予測手法について、日本地震学会講演予稿集、 B12-04, 2010 年.

- 8) 野津厚:東北地方太平洋沖地震を対象とするスーパー アスペリティモデルの提案,日本地震工学会論文集, Vol.12, No.2, 2012年, pp.21-40.
- 野津厚・若井淳:強震動を対象とした 2011 年東北地方 太平洋沖地震の震源モデル,港湾空港技術研究所報告, Vol.51, No.1, 2012 年, pp.23-53.
- 10) 野津厚:強震動パルスの生成に着目した 2011 年東北地 方太平洋沖地震の特性化震源モデル,日本地球惑星科 学連合 2012 年大会予稿集(CD-ROM), 2012 年.
- 11) 野津厚・山田雅行・長尾毅・入倉孝次郎:海溝型巨大 地震における強震動パルスの生成とその生成域のスケ ーリング,日本地震工学会論文集,Vol.12,No.4(特 集号),2012年,pp.209-228.
- 12)野津厚・長尾毅:海溝型巨大地震による地震動の予測のための震源パラメターの経験式一強震動パルスの生成に着目して一,港湾空港技術研究所資料, No.1257,2012年.
- 13) Miyake, H., Iwata, T. and Irikura, K. : Source characterization for broadband ground-motion simulation: kinematic heterogeneous source model and strong motion generation area, *Bull. Seism. Soc. Am.*, Vol.93, 2003, pp.2531-2545.
- 14) 松島信一・川瀬博:海溝性地震におけるスーパーアス ペリティモデルの提案,月刊地球号外,No.55,2006 年,pp.98-102.
- 15) 佐藤智美:経験的グリーン関数法に基づく 2011 年東北
   地方太平洋沖地震の震源モデル,日本建築学会構造系
   論文集,No.675,2012 年,pp.695-704.
- Asano, K. and Iwata, T.: Source model for strong ground motion generation in 0.1 – 10 Hz during the 2011 Tohoku

earthquake, *Earth Planets Space*, http://www.terrapub.co.jp/ journals/EPS/pdf/free/inpress/201205003.pdf.

- 17) 古和田明・田居優・岩崎好規・入倉孝次郎:経験的サイト増幅・位相特性を用いた水平動および上下動の強 震動評価,日本建築学会構造系論文集,No.514,1998 年,pp.97-104.
- 18) 野津厚・菅野高弘:経験的サイト増幅・位相特性を考慮した強震動評価手法-因果性と多重非線形効果に着目した改良-,港湾空港技術研究所資料, No.1173, 2008年.
- 19) 野津厚・長尾毅・山田雅行:経験的サイト増幅・位相 特性を考慮した強震動評価手法の改良-因果性を満足 する地震波の生成-,土木学会論文集 A, Vol.65, 2009 年, pp.808-813.
- 20) 佐藤智美・巽誉樹:全国の強震記録に基づく内陸地震 と海溝性地震の震源・伝播・サイト特性,日本建築学 会構造系論文集,No.556,2002年,pp.15-24.
- 21) 野津厚・井合進:岸壁の即時被害推定に用いる地震動 指標に関する一考察,第28回関東支部技術研究発表会 講演概要集,土木学会関東支部,2001年,pp.18-19.
- 22) 平井俊之・澤田純男:地震動のエネルギー指標に基づ く地震動予測結果の妥当性評価,日本地震工学会論文 集, Vol.12, 2012 年, pp.31-42.
- 23) Aki, K.: Scaling law of seismic spectrum, *J. Geophys. Res.*, Vol.72, 1967, pp.1217-1231.
- 24)入倉孝次郎・香川敬生・関口春子:経験的グリーン関 数を用いた強震動予測方法の改良,日本地震学会講演 予稿集,No.2,B25,1997年.
- 25)国土技術政策総合研究所港湾施設研究室:レベル1地 震動について、 http://www.ysk.nilim.go.jp/kakubu/kouwan/

sisetu/sisetu.html.

- 26) 野津厚・長尾毅:スペクトルインバージョンに基づく 全国の港湾等の強震観測地点におけるサイト増幅特性, 港湾空港技術研究所資料, No.1112, 2005 年.
- 27) 中央防災会議:東南海・南海地震等に関する専門調査会(第7回)図表集,2002年.
- 28) 野津厚:円形クラックモデルの経験的グリーン関数法 への応用,地震2, Vol.56, 2004年, pp.337-350.

#### 付録

SPGA モデルおよび SMGA モデルによる地震動計算結果の分割数依存性について補足説明を行う.野津<sup>28)</sup> は入倉

他の重ね合わせ方法<sup>24)</sup>で得られる地震動の分割数依存性 について数値実験を行っており、大地震(本研究で言うと ころの SPGA または SMGA) のコーナー周波数よりも高周 波側で分割数依存性が見られることを示している(文献 28) の Fig.3). また, 同時に, 分割数が大きいほど中間周 波数帯域での落ち込みが顕著になることを示し、これは、 分割数が大きい場合,理論地震動に従う周波数帯域(すな わちω<sup>-3</sup>となる周波数帯域)が高周波側まで延びるためで あると考察している.入倉他の重ね合わせ方法では、コー ナー周波数よりも高周波側の成分を計算しようとする場合 には、分割数を大きくし過ぎないことが必要である. すな わち、有限要素法や差分法で期待されているような、分割 を細かくするほど精度が向上し計算結果が収束する性質は, 入倉他の重ね合わせ方法では、コーナー周波数よりも高周 波側では期待できないことになる. すなわち, 入倉他の重 ね合わせ方法は、コーナー周波数よりも高周波側では不可 避的に分割数依存性を有する方法である. ところで, SMGA と SPGA を比較すると、 SMGA は一辺が数十 km 程度であ ることから、コーナー周波数は低周波側となり、工学上重 要な0.2-1Hz程度の帯域はコーナー周波数よりも高周波側, すなわち,入倉他の重ね合わせ方法で分割数依存性が表れ る帯域となる.一方, SPGA は一辺が数 km 程度であるこ とから、工学上重要な 0.2-1Hz 程度の帯域はコーナー周波 数と同程度となり、分割数依存性が表れにくくなる.本文 の図-3と図-4の比較で, SPGAの場合だけ分割数依存性が 表れていないのはそのためである.

このことをより明確化するために,さらに極端なケース として,分割数を 100×100×100 とした場合の結果を図 -A.1 に示す.ただし,実用上は SPGA モデルも SMGA モ デルもこのように分割数を大きくすることは想定しておら ず,この計算はあくまでも思考実験のためのものである. 図-A.1 からわかるように,分割数を大きくすることで, SMGA モデルの分割数依存性はより明瞭に表れる.特に, 面積の大きい内閣府<sup>1)</sup>のモデルと佐藤<sup>15)</sup>のモデルでは, 振幅が著しく小さくなる.これは,先に説明したように, 分割数が大きい場合,理論地震動に従う周波数帯域(すな わちω<sup>-3</sup>となる周波数帯域)が高周波側まで延びるためで ある.

これらの結果から,工学上重要な 0.2-1Hz 程度の帯域に おいて分割数によらない安定した結果を得るためには SPGA モデルが必要であることがわかる.



図-A.1 SPGA モデルと SMGA モデルによる速度波形の計算結果と観測結果との比較(分割数 100×100×100)



Copyright © (2013) by PARI

All rights reserved. No part of this book must be reproduced by any means without the written permission of the President of PARI.

この資料は、港湾空港技術研究所理事長の承認を得て刊行したものである。したがって、本報告 書の全部または一部の転載、複写は港湾空港技術研究所理事長の文書による承認を得ずしてこれを 行ってはならない。