大規模三次元非線形動的有限要素解析による 東京の地盤地震動シミュレーション

藤田 航平¹・市村 強²・堀 宗朗³

 ¹正会員博士(工学)理化学研究所特別研究員計算科学研究機構(〒650-0047 兵庫県神戸市中央区港島南町7-1-26) E-mail: kohei.fujita@riken.jp
 ²正会員Ph.D. 東京大学准教授地震研究所(〒113-0032 東京都文京区弥生 1-1-1) E-mail: ichimura@eri.u-tokyo.ac.jp
 ³正会員Ph.D. 東京大学教授地震研究所(〒113-0032 東京都文京区弥生 1-1-1),理化学研究所計算科学研究機構 E-mail: hori@eri.u-tokyo.ac.jp

地震時における動的地盤歪に対する埋設パイプラインの被害を分析するため,三次元地盤地震動解析による 地盤歪推定方法を開発した.ここでは,デジタルデータから作成した地盤モデルに対して高速な三次元非線形 有限要素解析手法を適用することで地盤形状や地盤の非線形物性,入力地震動の時系列特性を踏まえた地盤歪 を推定する.適用例として,京コンピュータの82,944 ノードを使い,400 億自由度の大規模有限要素メッシュ でモデル化した東京の3.25 km × 3.25 km の領域の地盤歪応答を計算した.

Key Words: Dynamic ground strain, ground motion simulation, high-performance computing, finite-element analysis

はじめに

地震動による動的地盤歪は埋設管の地震被害の主な 原因の一つである.対象地形における地震時の地盤歪 の動的な応答分布を把握することが,地盤歪に対する 耐震設計を考える上で第一であるが,時間同期したセ ンサネットワークが必要となるために計測が困難なの が現状である、そこで歪を計測するのに代わり、容易 に計測できる PGV 等の地震動指標と地盤歪や埋設管被 害を統計データから結び付ける方法が考案されてきた が,複雑地形や地震動の方向依存性など実際のサイト における複雑な歪場を再現するには至っておらず,未だ 決定打とはなっていない.こういった地震動指標を使っ た推定方法とは異なるアプローチとして,近年,三次 元地盤震動解析による地盤歪の推定方法が開発されて いる¹⁾.ここでは,ボーリングデータ等のデジタルデー タから三次元の地盤モデルを計算機上に作成し,非線 形時系列有限要素法を使うことで,表層地盤における 地震波の増幅現象を数値計算する.このアプローチは 従来から考えられてきたものの, 歪応答の主要周波数 帯の分解能で数 km × 数 km × 数百 m の領域を解析す るには100億自由度規模の大規模解析が必要となるた めに実現されてこなかった.そこで我々は,従来のコ ンピュータに比べて何桁も高速な近年のスーパーコン ピュータを高効率で使うことができる非線形有限要素 法を開発することで,このような3次元地盤地震動解 析を実現してきた.本発表では,開発した大規模地盤 振動解析手法の概要と,スーパーコンピュータ「京」を 利用した 400 億自由度の大規模有限要素法による 3.25 km × 3.25 km × 150 m 領域の地盤地震動解析の解析例 を紹介する.

2. 手法

地盤の非均質性と複雑形状の適切なモデル化のため, 本研究では四面体二次要素を使った非線形動的有限要 素法を用いる、この解析において計算コストのほとん どは線形連立方程式の求解問題に費やされるため,本 研究ではこの求解問題に対する高速ソルバーを開発し た.ここでは,計算機の性質と地盤地震動問題の性質 を勘案して複数の高性能計算手法を組み合わせること で,従来手法に比べてデータ移動量・通信量・計算量を 抑えた高速ソルバーを開発した2).図-1に,アルゴリズ ム開発において特に効果の高かった, 非構造格子と構 造格子の混合計算手法を示す.有限要素法では要素の 形状を計算結果に反映するために大きな計算コストが 必要となるが,ここでは,対象領域の均質部分に形状 を固定した構造格子を使うことで形状に関する計算を 大幅に簡略化する.構造格子を使うことができない残 りの複雑形状部分には,従来通り任意形状の四面体か らなる非構造格子を使う.これにより,全領域を非構造 格子で計算する場合と同じ解析結果を大幅に少ない計





図-1 構造格子・非構造格子の混成有限要素法.



図-2 構造格子・非構造格子の混成有限要素法による計算量の 削減と計算の高速化の効果.



図-3 適用例における 40,152,523,902 自由度, 9,981,684,232 要素からなる有限要素モデル.

表-1 適用例における地盤物性. Layer 1 は修正 Ramberg-Osgood モデルと Masing 則でモデル化される非線形層, Layer 2, 3 は線形物性層とする. $V_{\rm p}$ と $V_{\rm s}$ は縦波・横波 速度, ρ は密度, $h_{\rm max}$ は最大減衰率(線形時は減衰率), $\gamma_{\rm r}$ は基準歪を示す.

| | $V_{\rm p}~{\rm m/sec}$ | $V_{\rm s}~{\rm m/sec}$ | $ ho~{ m kg/m^3}$ | $h_{\rm max}$ | $\gamma_{ m r}$ |
|---------|-------------------------|-------------------------|-------------------|---------------|-----------------|
| Layer 1 | 1,210 | 150 | 1,500 | 0.25 | 0.005 |
| Layer 2 | 1,380 | 255 | 1,800 | 0.05 | _ |
| Layer 3 | 1,770 | 490 | 1,900 | 0.005 | - |

算量で求めることができるようになる.図-2 に従来手 法に対する計算量の削減量と高速化率を示す.図から, 構造格子部分では,非構造格子に比べて計算量が1/3.6 に減っていることがわかる.また,その他の高性能計算 手法との組み合わせにより,大規模計算で標準的に使 われる3×3ブロックヤコビ前処理付き共役勾配法(従 来手法)に比べて8.5 倍の高速化が実現できていること がわかる.

3. 適用例

パイプラインネットワークの地震被害分析に使うこ とを念頭に,東京の3.25 km×3.25 kmの領域を要素サ イズ0.66 mでモデル化し,1995年の兵庫県南部地震に おいて神戸気象台で観測された波形に対する応答を計 算した.ここでは,国土地理院の5m数値標高地図と 地盤工学会の電子地盤図を基に有限要素モデルを作成 した(図-3参照).地盤物性は,K-NETTKY007(新宿) でのボーリングデータ情報を基に表-1のように設定し ている.領域外周に125 mの境界遷移領域を設け,半 無限吸収境界と併せることで外周からの波の入反射を 防ぐ.基盤面まで引き戻した神戸波をモデル底面から 一様に入力し,82,944台の計算ノードからなる京コン ピュータ全部を6.4時間使って応答計算をした.図-4 に 地表面における最大主歪の時系列最大値を示す.図か ら,歪分布は概ね地表面標高やLayer1(表層)の厚さと



図-4 地盤形状と地表面における最大主歪分布.ここでは,地表面標高・Layer1(表層)の厚さ・Layer2(中間層)の厚さと,地 表面における最大主歪の時系列最大値を比較している.また,図-5における可視化領域を白線で示している.

相関があるように見えるが,一部領域では縞模様といっ た複雑な分布となっていることがわかる.この縞模様 ができる要因について,図-5に示す地表面歪応答の時 系列スナップショットを通して分析する.図から歪は地 表面の凹凸箇所で生じ,減衰しながら周囲に伝播して いることがわかる.また,ある地点で発生した歪波形 が伝播するうちに,他の点で発生した歪波形と干渉し ている様子が確認され、これが縞模様など、複雑な最 大歪分布の要因の一つになっていると考えられる.こ のように,時系列最大主歪分布は歪波形の伝播・減衰・ 干渉の結果として得られるものであり, 一次元や二次 元で簡略化したモデルで正確に歪分布を計算するのは 難しいと考えられる.本研究のような詳細計算による アプローチを使うことで,地盤の三次元形状と非線形 物性・入力波の周波数分布を反映した、合理性の高い 地震時の動的歪推定が可能になると考えられる.

4. おわりに

スーパーコンピュータ上で高速計算できる非線形動 的有限要素法を開発することで,東京の3.25 km×3.25 km領域の詳細三次元地盤地震動解析を実施した.計算 された地盤歪分布は三次元地形や地盤物性,入力波の 特性を反映した複雑な分布となった.このような合理 性の高い手順で得られた歪分布の信頼性は高いと期待 され,パイプラインの耐震補修優先度の選定など,埋 設パイプラインネットワークの耐震対策への利用が期 待される.今回利用した地盤データの水平分解能は250 mであるため,現状では地盤データの分解能が歪推定 精度の制約になっていると考えられる.そこで今後は, 多数の地上地震動観測点で得られる微振動データと多 数回の高速地盤地震動解析を使うことで地盤モデルを 同化・改善する方法を開発する計画である.



図-5 地表面における最大主歪の時系列スナップショット.

謝辞: 本研究は理化学研究所のスーパーコンピュー タ「京」を利用して得られたものです(課題番号: hp160221, hp160160, 160157).また,本研究はJSPS 科 研費 15K18110, 26249066, 25220908 の助成を受けたも のです.また,本研究はポスト「京」重点課題(3)の一 部として行われたものです.

参考文献

 T. Ichimura, K. Fujita, P.E.B. Quinay, M. Hori, T. Sakanoue, R. Hamanaka. F. Ito, and I. Suetomi, Comprehensive Seismic Response Analysis for Estimating the Seismic Behavior of Buried Pipelines Enhanced by Three-Dimensional Dynamic Finite Element Analysis of Ground Motion and Soil Amplification. ASME. J. Pressure Vessel Technol. 2016;138(5).

2) T. Ichimura, K. Fujita, P.E.B. Quinay, L. Maddegedara, M. Hori, S. Tanaka, Y. Shizawa, H. Kobayashi, and K. Minami, Implicit Nonlinear Wave Simulation with 1.08T DOF and 0.270T Unstructured Finite Elements to Enhance Comprehensive Earthquake Simulation, SC15: International Conference for High Performance Computing, Networking, Storage and Analysis, pp 4:1–4:12, 2015

(2016.9.2 受付)

EARTHQUAKE GROUND AMPLIFICATION SIMULATION OF TOKYO USING LARGE-SCALE DYNAMIC NONLINEAR THREE-DIMENSIONAL FINITE-ELEMENT METHOD

Kohei FUJITA, Tsuyoshi ICHIMURA, and Muneo HORI

We developed a dynamice seismic ground strain estimation method based on three-dimensional ground motion analysis for accessing damage of buried pipelines. By applying a fast three-dimensional nonlinear finite element analysis method to a ground model based on digital ground data, we can obtain ground strain estimates reflecting shape and material properties of the ground and time-history characteristics of the input ground motion. As an application example, we conducted a ground strain simulation of a 3.25 km \times 3.25 km area of Tokyo using 82,944 nodes of the K comptuer.