jh130013-NA08

構造物の劣化のモデル化とメインテナンス技術の向上に資する 大規模数値解析

中畑和之 (愛媛大学)

インフラの経年劣化が社会問題となっており,早急な維持管理技術の構築が望まれて いる.ここでは、コンクリート構造部材の劣化・破壊現象の解明,損傷診断のための非 破壊検査手法の構築までを視野に入れた,包括的なモデル化・シミュレーションの開発 を目的とする.本課題は、(A)劣化のメカニズム解明のための数値解析,(B)プロアクテ ィブなメインテナンスに資する数値解析,(C)プログラム高度化および数値データの効率 的な処理、の3つの研究を14名の研究者が分担して遂行している.(A)については、 力学・化学挙動をモデル化した有限要素法を用いて、鉄筋コンクリートのき裂進展や化 学的劣化現象について数値解析を行った.(B)は、イメージベース有限積分法を導入し、 コンクリート中の電磁波・超音波の伝搬をシミュレートした.(A)・(B)の数値解析は実 験結果と定性的・定量的に一致することを示した.(C)については、拠点大学側研究者の 技術サポートにより、(A)の手法に大規模計算のための最適なチューニングを行った.

1. 研究の目的と意義

高度成長期に建設された日本国内の土木構造物 の老朽化が懸念される中、社会インフラの健全度 や安全性の検証は最重要課題である. 平成24年12 月に発生した中央道の笹子トンネル崩落事故で複 数の犠牲者が出たことは記憶に新しく、これによ って社会インフラの信頼性は完全に失墜した.劣 化したインフラはスクラップアンドビルドという 選択肢があるが,劣化が懸念されるインフラの数 は膨大であり,近年の財政事情を鑑みると,すべ て新設の構造物で補うことは困難である.従って, 診断による経済的・効果的な補強・補修が望まし く, 安全を確保しつつ長寿命化を図ることが現状 の最善策であろう.特に、社会インフラの中でも コンクリート部材は多用されており、これらを非 破壊的に検査する方法として、X線透過試験、赤外 線,アコースティックエミッション,打音法,衝 撃弾性波法、超音波法など多くの手段が提案され ている.しかし、コンクリート部材の内部を定量 的に検査する決定的な手法は確立されていない. 平成21年6月に日本非破壊検査協会規格として制 定された「コンクリート構造物の弾性波による試 験方法」では、伝搬速度測定方法に関する項目の みで,損傷や欠陥の定量的な評価に関する規格は 未整備である.

コンクリート部材に適した非破壊検査技術を開 発するには、まず、破壊・劣化現象の把握が必要 である.予め,劣化箇所や損傷時期が予測できれ ば、プロアクティブなメインテナンス手法が提案 できよう. そのためには、劣化・破壊現象の解明、 損傷診断のための非破壊検査手法の構築までを視 野に入れた、包括的な数値解析・シミュレーショ ンの開発が望まれる. 適切なモデル化の元で将来 起こりうる事象を予測し、 プロアクティブなメイ ンテナンス技術を提案し、コンクリートの維持管 理の高度化と効率化に貢献する手法を開発するこ とが本研究の目的である、本研究によって、供用 中のインフラの健全度を定量的かつ高精度に評価 できれば、国民の安全確保はもちろん、インフラ の経済的なアセットマネジメントにも繋がるとい う意味において、本研究の意義は大きい.

2. 当拠点公募型共同研究として実施した意義

(1) 共同研究を実施した拠点名および役割分担

本研究では、学際大規模情報基盤共同利用・共 同研究拠点(JHPCN)のネットワーク型拠点のうち、 京都大学を共同研究先としており、計算機環境と しては CRAY XE6 を利用した.研究者は、総勢14 名であり、そのうち拠点となる京都大学の研究者 は、小山田・岩下・牛島の3名である.それ以外 の研究者は、中畑 (愛媛大),京谷・寺田・加藤・ 高瀬(東北大),車谷(茨城大),浅井 (九州大),永 井(岐阜大),樫山(中央大),松本(産総研),藤岡 (水資源機構)であり,主として土木建築工学に 携わる研究者である.

具体的な研究内容は次節で示すが,本課題は次 の3つの項目:(A)劣化のメカニズム解明のための 数値解析,(B)プロアクティブなメインテナンスに 資する数値解析,(C)プログラム高度化および数値 データの効率的な処理,に分担して研究を遂行し ている.(A)については,茨城大,九州大,岐阜大 の研究者が,(B)は東北大,愛媛大の研究者が主と して解析コードを作成し,計算を実行している. (C)は,拠点である京都大の研究者が中心となり, 中央大,産総研,水資源機構の研究者が検討を行 っている.また,(A),(B),(C)について,モデル 化の方法や計算技術,研究の進捗について頻繁に 情報交換を行っている.また,本研究で得られた 数値解析結果は実験データと比較を行い,妥当性 を検証している.

(2) 共同研究分野

コンクリートの健全性を評価する上で,ひび割 れの状態を観察することが重要である.コンクリ ートは脆性材料であるため,引っ張り力が作用し たときにはひび割れを生じる.実際には,微視サ イズのひび割れから,さらに荷重が作用して巨視 的な割れに進展し,崩壊に至る.従って,ひび割 れをモデル化するためには,空間的・時間的なマ ルチスケールモデリングが必要となる.また,コ ンクリートは化学的な作用によってもき裂が進行 する.従って,物理的な外部要因と化学的な内部 要因による相互作用によってき裂は進行するため, マルチフィジクス問題を扱うことになる.

コンクリートの内部を非破壊検査するために, 超音波・電磁波の物理波動を利用することは有効 である.この波動のシミュレーションを効率的に 行うには陽的解法が適しており,一般的に陽的解 法の数値解析のメッシュは波長にくらべて十分小 さくする必要がある.また,非破壊検査技術は, 基本的には逆問題を解くことに相当し,解の精度 だけでなく解析時間の短縮も要求される.このよ うに,コンクリート構造物の損傷のモデル化とメ インテナンス技術の向上に資する数値解析を実施 するには,必然的に大規模なモデルを高速に解く ことが要求される.従って,本課題は「超大規模 数値計算系応用分野」として,計算機を有効に活 用して取り組むグランドチャレンジ的な研究であ る.

(3) 当公募型共同研究ならではという事項など

上記(1)に示したように、本研究グループは、土 木建築工学における応用力学の研究者が中心とな り、これに計算機科学分野のメンバーを加えた連 携体制である. コンクリートの損傷のメカニズム を解明し、プロアクティブな非破壊検査へと繋げ るためには、複数の研究者のツールを利用し、1 つの大きなメソッドとなるように有機的に結合す ることが肝要である.このためには、共同利用・ 共同研究拠点方式での研究推進が最適であると考 える. 拠点方式では計算機資源も豊富であり, 実 現象を忠実にモデル化するためにも、大容量メモ リ、マルチコアを搭載した大型計算機の利用は不 可欠である. さらに, 計算におけるデータのプリ・ ポスト処理,あるいは実験データとの融合等,大 規模データをハンドリングするためには、大容量 ストレージを確保することが必要となる.また, これらの数理モデリング・数値解析を効率的に行 うためには、計算アルゴリズムの改良や並列化コ ードのチューニング、あるいはプリ・ポスト処理 の最適化など、計算機科学分野のノウハウも必要 である.

以上のように、マルチフィジックス、マルチス ケール解析等の順解析、および数値シミュレーシ ョンを援用した逆解析、計算コードのチューニン グ・大規模可視化など、大規模計算機を利用して、 グランドチャレンジ的な問題に取り組むには、本 体制は適切なものである.社会インフラの安全利 用に寄与すべく、各研究者の知識・技術を如何に うまく融合できるかがキーとなる.

3. 研究成果の詳細と当初計画の達成状況

(1)研究成果の詳細について

(A) 劣化のメカニズム解明のための数値解析

コンクリート構造物の経年劣化の要因は,過酷 な荷重条件,中性化・アルカリシリカ反応(ASR)・ 塩害等の化学的要因などが考えられる.その多く は力学的要因と化学的要因が複雑に絡んでいる. ここでは,①力学的要因によるき裂の発生と進展 について,コンクリートの破壊力学に基づくシミ ュレーションの開発を行う.また,②化学的な劣 化要因の1つである ASR 取り上げ,それによる鉄 筋膨張現象とき裂進展を再現し,劣化メカニズム の解明を試みる.本年度は,①と②は独立した事 象としてモデル化する.

 コンクリートのき裂発生モデルとき裂進展 シミュレーションの高度化

鉄筋を有する鉄筋コンクリート部材に荷重が作 用すると,鉄筋周辺のコンクリートに様々なひび 割れが生じる.鉄筋周辺に生じる主なひび割れと して,鉄筋軸と直角に生じ,部材表面に進展する

「横ひび割れ」,鉄筋軸方向に生じる「縦ひび割れ」, 部材表面には現れないが,鉄筋表面付近に発生す る「内部ひび割れ」がある.このうち,内部ひび 割れに関しては,部材表面からは見えないため, 鉄筋コンクリートの力学性能や耐久性の評価を難 しくさせている.荷重作用下における内部ひび割 れの発生・進展を連続的に可視化でき,かつ内部 ひび割れを定量的に評価するには,破壊力学モデ ルに基づく数値シミュレーションの適用が必要と なる.ここでは,有限要素法を用いて,ひび割れ 進展をモデル化する.

損傷過程にある弾性体の準静的釣り合い問題を 考える. C^eを一般的な等方弾性テンソルとすると, 損傷を考慮した構成則は以下のように規定される.

$$\boldsymbol{\sigma} = (1 - D) \mathbf{C}^{\mathrm{e}} : \boldsymbol{\varepsilon}^{\mathrm{e}}$$
(1)

D は損傷の度合いを 0<D<1 で表す損傷変数であり、損傷が無ければ0,完全に破壊すれば1となる.ここで、等価ひずみ(文献 5)を用いて上記の

構成則に損傷モデルを組み込む.ここで提案する 損傷モデルは,要素における構成関係として考慮 されるので,離散ひび割れモデルのように,ひび 割れを不連続な境界面として表現することができ ない.しかし,破壊エネルギーがパラメータとし て考慮されているので,要素分割を細かくするこ とによって,損傷分布を近似的にひび割れと見な すことができる.

鉄筋コンクリートの破壊や劣化のメカニズムを 考察するために、図-1に示すような鉄筋をコンク リートに埋め込んだ有限要素モデルを作成した. 鉄筋については、異形鉄筋における節も正確にモ デルに取り入れた. 節の間隔は 30mm であり, 解析メッシュは鉄筋の節が十分に表現できるよう, モデルは約65万要素とし、一次の四面体要素を用 いる.境界条件は、鉄筋が一軸引張状態となるよ うに、鉄筋の左端の長軸方向変位を拘束し、右端 に長軸方向の強制変位を与える.鉄筋の降伏応力 を 300MPa とし、降伏ひずみに相当する変位を 400 ステップで増分的に載荷する.鉄筋はヤング率 200GPa, ポアソン比 0.3 の線形弾性体とし、コン クリートはヤング率 30GPa, ポアソン比 0.2 であ り、破壊エネルギーや圧縮引張強度比等は実際の コンクリートを想定して設定した. なお、横ひび 割れを誘導するために、試験体の側面にあらかじ め切欠きを設けている.



図-1:鉄筋コンクリートの有限要素モデル

学際大規模情報基盤共同利用·共同研究拠点 平成 25 年度共同研究 最終報告書 2014 年 5 月

解析結果を図-2に示す.鉄筋の両端から損傷が 開始するとともに,人為的に導入した切欠きから 貫通(横)ひび割れが生じている.その後,節周 辺から内部ひび割れが発生し,先に生じた横ひび 割れに寄り添うように,内部ひび割れが斜め方向 に進展していく様子が再現されている.横ひび割 れの後に生じた内部ひび割れは,最寄の横ひび割 れに向かって,コーン状に進展していることが分 かる.この結果は,既往の実験で観察されている 挙動をほぼ一致しており,数値シミュレーション が力学的に妥当であることを示す結果となった.





このように,鉄筋の節までを考慮した異形鉄筋周 辺のコンクリートの破壊挙動を3次元で詳細に再 現した例は,これまでにほとんどなく,実際の挙 動に近いシミュレーション結果を再現できたこと は本研究の主要な成果である.

② ASR による材料劣化のモデル化

ASR とはコンクリート材料の母材であるモルタ ル内部のアルカリイオンと介在物である骨材が反 応し、骨材表面にゲル状の物質が生成されること で内部膨張が生じる現象である. この内部膨張に 伴い材料界面のはく離、あるいは母材内部に微視 的なひび割れが進展していくものと考えられてい る.この一連の流れをモデル化する.コンクリー ト中へのイオンの浸透には拡散,移流,吸着など の現象が考えられるが、本研究においては拡散現 象のみを考慮するものとした.基本的には、非定 常拡散解析と内在物膨張に伴う不連続面進展解析 とも有限要素法で解析を行い、この両者を組み合 わせることで, 拡散膨張を考慮した不連続面進展 解析手法の構築を行うことにした. このコンクリ ートのアルカリ骨材反応を想定した連成解析の手 順を図-3 に示す.



図-3: 拡散膨張・不連続面進展の連成解析フロー

解析手順としては,まず非定常拡散問題を解き 拡散物質の空間分布を予測する.次に,濃度の空 間分布の結果を基に膨張力を決定する.この際, 膨張力によって引張り応力が基準値を超え不連続 面と判定される領域(要素)は,拡散係数の高い 仮想空隙領域に置換し,再び拡散問題を解く.以 上の手順を繰り返すことで,浸透・拡散に伴う不 連続面進展解析を実施する.

アルカリシリカ反応では、コンクリート内のア ルカリ反応性骨材と微細空隙中のアルカリ溶液が 化学反応することにより生成するアルカリシリカ ゲルが吸水・膨張し、骨材周辺からひび割れが進 展する.本研究ではアルカリシリカゲルの吸水に よる体積膨張を骨材の体積膨張として表現した. 具体的には、次式に示すように、濃度に比例した 膨張ひずみを骨材要素のみに与えることにした.

$$\begin{cases} \varepsilon^c \\ \varepsilon^c \end{cases} = \begin{cases} \varepsilon^c_x & \varepsilon^c_y & \varepsilon^c_z & \gamma^c_{xy} & \gamma^c_{yz} & \gamma^c_{zx} \end{cases}^T \\ = \{ \alpha c & \alpha c & \alpha c & 0 & 0 \end{cases} \end{cases}$$
(2)

ここで, αは膨張係数, c はイオン濃度を表す. この膨張ひずみをもとに膨張力を評価し, この力 を駆動力とした非線形問題を解く.

損傷モデルは連続体損傷力学を導入し、損傷変数Dを用い、要素剛性(材料割線係数)を段階的に減少させる.損傷変数は $0 \leq D \leq 1$ であり、D=0のときには健全な状態を示し、D=1は最終的な破壊状態を表す.ただし、このときのDは①のモデルとは異なっており、②では弾性係数の低下によって損傷状態を表すような次式を採用した.

$$D = \frac{E_0 - E}{E_0} \tag{3}$$

*E*₀は非損傷状態の弾性係数,*E*は損傷後の弾性係数である.なお,コンクリートは引張り応力に弱い材料であり,圧縮強度に比べて引張強度は,約1/10程度である.そこで,圧縮と引張強度の相対的な影響度を考慮した相当ひずみを用いて破壊損傷を定義している.

コンクリート板を想定した3次元数値モデルを 図-4に示す.本研究では,非均質材料の微視構造 のモデル化に優れ,かつ要素除去により3次元問 題のひび割れの進展を簡易的に表現できるボクセ ル FEM をベースとした.なお,解析モデル作成に ついては,球形の骨材をランダムに配置すること で作成し,総要素数は1200万とした.境界条件 は yz 平面以外全面の変位を拘束し,非拘束面であ る x=1の yz 平面から拡散物質を浸透させるものと した.図-5に解析結果を示す.まずは骨材界面から損傷が進展し、その後、骨材が凝集している箇所から界面剥離後のひび割れが連結し始める.最終的には自由表面まで損傷が進展する.結果としてアルカリシリカ反応の特徴である表ひび割れパターンを定性的に表現することができた(文献3).

サイズ	: $x=500(\text{mm}), y=500(\text{mm}), z=50(\text{mm})$
1ボクセル	: 1mm ³ (12,500,000要素)
ランダムに	球形骨材を配置
拡散係数	
モルタル	(青) : K=1.0×10 ⁻⁸ cm ² /sec
骨材	(白) : K=1.0×10 ⁻¹² cm ² /sec

2,000days (a) 自由表面上での損傷変数 (b) 損傷変数1の等値面 (内部損傷状況)

図-5: 損傷モデルを導入した連成解析結果

(B) プロアクティブなメインテナンスに資する数値解析

PC橋や大型プラント等に見られるコンクリート 部材の内部きずや鉄筋の損傷等を非破壊的に評価 するために、様々な方法が適用されている.この 中で,超音波法や電磁波法は、データを保存でき、

しかも検査用機材が小規模で設置しやすいため, 現場検査では広く採用されている.超音波は空 隙・空洞の検出には適した方法であり,電磁波は それが難しい.一方で,鉄筋や塩ビ管の検出には 電磁波は適している.従って,両方の波動の性質 を理解し,その特徴を活かした利用が望ましい.

ここでは、超音波および電磁波を利用した非破壊 検査手法のシミュレーションの開発および、現実 サイズの数値モデルを高速に解くためにコードの チューニングを行う.また、大規模数値シミュレ ーションを実施し、数値解を求めるとともに、波 形の計測実験を行い、両者の比較を行った. ①き裂・表面割れの非破壊評価のための弾性波探

① 2 表 · 衣面剖400 升級象計画のための弾性波珠 査のモデル化

コンクリートは、セメント硬化体に骨材を混入 させて強度を発現させたものである.実際には、 これ以外に、多少のエントラップドエア(気泡)が 入る.従って、コンクリートを伝搬する波動は骨 材・気泡によって散乱し、結果として減衰が顕著 となることが実験的に知られている.なお、コン クリート中を伝搬する波動は、厳密には弾性波と 呼ばれるが、本研究で対象とするものは100kHz 以 上の超音波領域の波動であるので、ここでは超音 波と呼んでいる.本研究では、き裂・表面割れの 非破壊検査の前に、コンクリート中を伝搬する超 音波の伝搬特性を明らかにすることを試みた.数 値解析結果は、計測実験と比較することで妥当性 の検証を行う.

ここでは、イメージベース処理を導入して、3 次元コンクリート構造を高精度にモデル化する. これを動弾性有限積分法(EFIT)に入力することに よって、超音波の伝搬をシミュレーションする. EFITによる波動伝搬の3次元シミュレーション結 果を図-6に示す.数値モデルは、直径が100mm、 高さが 150mm の円筒形であり,骨材含有率(体積 率)は 50%である.骨材の粒径分布は,後に示す 計測実験と同等とし,コンクリート内部に最大粒 径が 10mm の骨材をランダムに配置した.骨材の縦 波速度は 5113m/s,密度は 2570kg/m³であり,これ らは,実際の骨材を 1 辺が 10mm の立方体に切り出 して計測した.セメント硬化体の縦波速度は 3841m/s,密度は 2014kg/m³である.直径 25.4mm の超音波プローブをコンクリートモデル上面の中 心部に設置し,鉛直方向に表面力を与えることで 超音波を励起した.励起信号波形は,中心周波数 が 400kHz のリッカー波とした.

図-6: EFIT による骨材率 50%のコンクリート中を伝搬す る超音波の 3 次元可視化

図-6 によれば,超音波は時間と共に鉛直下方向 に伝搬している.骨材によって,超音波は散乱し, モデル底面に到達するときには,波頭が崩れ,減 衰していることがわかる.なお,本計算のボクセ ル数は1億9千万,更新数は3000であり,計算時 間は2048 プロセス並列(Flat MPI)で約10分であ った.

次に、骨材率が 10%, 30%, 50%の 3 次元数値モデ ルをそれぞれ 10 個作成し, 骨材をランダムに配置 させて, 図-6と同様のシミュレーションを行った. このとき得られた縦波の伝搬速度を調べたものを 図-7 に示す. 骨材率が 10%の場合の平均速度は 3964m/s, 30%のときは 4187m/s, 50%のときは 4456m/s となった. 骨材率が増加するにつれて, 伝搬速度は増加する傾向にある. この本解析の妥 当性を検証するために計測実験を行った. 数値モ デルと同サイズ・形状で粒径分布も同等なコンク リート供試体を作成した. 各骨材率につき 3 体の 供試体を作成し, 伝搬速度を測定した. そのとき の実験結果も図-7 に併せてプロットしている. こ の結果から, 数値シミュレーションと計測実験の 結果は良好に一致していることがわかる(文献7).

図-7:コンクリート中の縦波速度における数値解析と計 測実験の比較

② 鉄筋位置推定のための電磁波レーダ検査

ここでは、コンクリート非破壊検査への応用を 意図し、鉄筋位置検出に用いられる電磁波レーダ 法のモデル化、および電磁波による鉄筋位置の逆 解析を行った.電磁波をモデル化する場合、電磁 波はコンクリートだけでなく空気中も伝搬するた め、開領域を適切にモデル化し、無反射境界を組 み込む必要がある.ここでは、電磁界有限積分法 (EMFIT)にイメージベース処理を組み合わせた 3 次元コードを開発した.鉄筋コンクリート床版の 上表面から電磁波を放射した場合の,床版内部の 電磁波の伝搬を可視化した結果を図-8に示す. セ メントと骨材の電気的な特性インピーダンスに顕 著な違いは無いため、ここではコンクリートを均 質体(誘電率=43.85pF/m, 透磁率=1.257µH/m, 導 電率=0.001S/m)としてモデル化した. 床版の高さ は 400mm, 幅は 850mm×900mm とし, 直径 10mm の 鉄筋をかぶり 150mm の深さに配置した.送信周波 数は 1GHz である. ボクセル数は約 38 億, 更新数 は3万ステップである. 図-8は、ある時間ステッ プにおける電場の等値面および断面を表示したも のである. 電磁波が床版内部を球面状に広がり, 鉄筋によって散乱されている様子がわかる.なお, 計算時間は 2048 プロセス並列(Flat MPI)で約 30 分であった.

図-8:EMFIT による鉄筋コンクリート床版中を伝搬する電磁波の3次元可視化

次に, EMFIT による計算波形を用いて,鉄筋位 置を再構成する逆解析シミュレーションを行った. この逆解析技術は,全波形サンプリング処理 (Full-waveforms sampling and processing: FSAP) 方式に基づくものであり,電磁波を送受信するア ンテナをアレイ状に並べて,その送受信波形から 鉄筋の位置および形状を再構成するものである. 配筋状況を図-9 の上部に示す.鉄筋は深さ 90mm のところに水平方向にクロスするように配置され, 鉄筋直径は 22mm,鉄筋間距離は 120mm である.ア ンテナサイズは 30mm×30mm のものを 64 個配置し ている.FSAP 方式による鉄筋の再構成結果を図-9 の下部に示す.鉄筋が配置されている位置および 形状を良好に再現できていることがわかる.

図-9: FSAP 方式による配筋の再構成シミュレーション

(C) プログラム高度化および数値データの効率的 な処理

プログラムの高度化および数値データのハンド リングに関するグループ会合は,2013年5月15 日(中央大),9月2日(中央大),10月16日(京 大)の3回に渡って行われた.大規模計算時のジ ョブスケジューリングや問題点などを報告した. さらに,拠点大学の研究者から,大規模データの 扱いや,プログラムチューニング等に関するアド バイスを受けた.その一例として,(A)-②の有限 要素法で用いられているソルバーを大規模計算用 にチューニングした例を報告する.

これまで,(A)-②の有限要素法は共有メモリ型 のコードとなっており,数千万ボクセル以上の規 模の有限要素解析が実施可能となるように,分散 メモリ型の並列化コードへと拡張した.ここでは, 並列化効率を向上させるために,3次元 MPI分割 を導入した.図-10に示すように,計算過程にお いて,面で接し合う領域間(6面)、線で接し合う 領域間(各稜線の12線)、点で接し合う領域間(各 頂点の8点)での26領域間での通信が必要となる. 拠点大学側の支援を受けて,コードをチューニン グし,計算を実施した結果を図-11 に示す.赤の折 れ線が3次元 MPI 実施時の効率であり,256 コア 使用時(64 プロセス,4スレッド)に180 倍程度の 速度向上が見られ,スケーラビリティは良好なも のとなった.

図-10: 近接領域とのデータ通信

図-11: マルチコア計算時の並列化効率

(2) 当初計画の達成状況について

(A)劣化のメカニズム解明のための数値解析

本年度は、異形鉄筋の節を考慮した詳細な鉄筋 コンクリート部材の3次元有限要素モデルを作成 し、破壊シミュレーションを実施した.既往の実 験で観察されている結果に近い解析結果を得るこ とができた.またASRのモデル化については、非 定常拡散解析と内在物膨張に伴う不連続面進展解 析とを組み合わせた連成解析手法を開発し、内部 膨張により不連続面が進展する様子を解析した. 解析に用いるパラメータの値を変更すれば、モル タルへのひび割れ発生時間、およびひび割れ損傷 幅などを調節可能であることを確認した.以上、 実際の対象と同サイズの数値モデルで検討ができ、 学際大規模情報基盤共同利用・共同研究拠点 平成25年度共同研究 最終報告書 2014年5月

概ね当初の予定通りに研究が実施できた.

(B) プロアクティブなメインテナンスに資する数 値解析

コンクリート中を伝搬する超音波をイメージベ ース EFIT でモデル化し, その妥当性について数値 解析と計測実験で得られた超音波速度から検討を 行った. その結果,両者は良好に一致し,本解析 法のモデル化精度は十分であることを示した.本 年度は、実サイズと同等な数値モデルを作成でき た. 大規模計算時のスケーラビリティも良好であ った. コンクリート中を伝搬する電磁波について, EMFIT によってモデル化を行った結果,大規模波 動伝搬解析が実用的な時間(1 件あたり数十分)で 実施できることを示した. さらに, アレイアンテ ナを用いて FSAP 方式による鉄筋位置を再構成す る逆解析技術を提案した. 今後は, FSAP 方式によ る再構成の精度向上と、実験による妥当性の検証 を行いたいと考えている.

以上,超音波と電磁波の大規模計算については, 当初の計画を概ね満足するように研究が遂行でき た、非線形超音波については、実施できなかった が、これは次年度の課題としたい.

(C) プログラム高度化および数値データの効率的 な処理

グループメンバによる対面会議を3回開催でき た. また, 拠点側からの技術的なアドバイスによ って、有限要素解析の大規模化および高速化が実 現できた.スケーラビリティも良好であり、さら に分散メモリ型とすることによって, 実施時のメ モリ節約も可能となった.

今後は、さらに大規模な計算にチャレンジして いく予定であり、他の問題における大規模計算の 効率化についても継続的に議論を行いたい.

今後の展望

上述のように、(A)と(B)の個々の研究要素に ついては、当初の予定を概ね満足するような成果 を出すことができた. 来年度も, 継続課題として 6. Y. Nemoto, M. Kurumatani, S. Okazaki,

JHPCN に採用されているので、(A)の研究知見を 元に(B)におけるプロアクティブな維持管理法を 提案できるように、有機的に研究を結合していき たい.また、一部の研究は、(C)の拠点大学側のサ ポートによって高度化された.しかし、他の問題 も、大規模計算の効率改善の余地があるので、研 究者間の連携をいままで以上に密にして,より大 きな問題に取り組みたい.

研究成果リスト

- (1) 学術論文
- 1. 河西亮輔, 加藤準治, 中畑和之, 京谷孝史, 小 川淳, EFIT による数値実験に基づく均質体表面 のひび割れ深さ評価法の提案、土木学会論文集 A2, (2014) 印刷中.
- 2. K. Nakahata, J. Chang, M. Takahashi, K. Ohira, Y. Ogura, Finite integration technique for coupled acoustic and elastic wave simulation and its application to noncontact ultrasonic testing, Acoust. Sci. & Tech., (2014) in press.
- 3. 渡邊茜, 浅井光輝, 損傷モデルの概念を導入し たボクセル FEM による物質拡散とひび割れ進展 問題の連成解析,計算工学論文集,No. 20130007, (2013).
- 4. 車谷麻緒,寺田 賢二郎,加藤準治,京谷孝史, 樫山和男, コンクリートの破壊力学に基づく等 方性損傷モデルの定式化とその性能評価,日本 計算工学会論文集, Vol. 2013, pp. 20130015, (2013).
- 5. 車谷麻緒, 根本優輝, 岡崎 慎一郎, 廣瀬壮一, 異形鉄筋周辺のコンクリートに形成する内部ひ び割れモードの再現シミュレーション、日本計 算工学会論文集, 查読中.
- (2) 国際会議プロシーディングス なし
- (3) 国際会議発表

学際大規模情報基盤共同利用·共同研究拠点 平成 25 年度共同研究 最終報告書 2014 年 5 月

Simulation of 3D internal cracks formed in concrete around deformed bar using isotropic damage model, Computational Engineering and Science for Safety and Environmental Problems(COMPSAFE2014), Sendai, Japan, 2014. 4.

 <u>K. Nakahata</u>, T. Yano, S. Hirose, GPU accelerated 3D FIT simulation for ultrasonic wave propagation in concrete and its experimental validation, COMPSAFE2014, Sendai, Japan, 2014. 4.

(4) 国内会議発表

 河西亮輔,<u>加藤準治</u>,<u>中畑和之</u>,<u>寺田賢二郎</u>, <u>京谷孝史</u>,車トンネル覆エコンクリートの弾性 ひび割れ照査に関する数値解析的研究,土木学 会第 68 回年次学術講演会(2013).

- 河西亮輔,<u>加藤準治</u>,<u>中畑和之</u>,<u>寺田賢二郎</u>, <u>京谷孝史</u>,トンネル覆エコンクリートの弾性波 ひび割れ照査に関する数値解析的研究,土木学 会東北支部技術研究発表会(2013)(土木学会 東北支部研究奨励賞受賞).
- 松本大史,伊賀達郎,<u>中畑和之</u>,電磁波を用 いた全波形サンプリング処理方式による鉄筋の 映像化とその実験的検証,H25 日本非破壊検査 協会秋季講演大会(2013)(日本非破壊検査協会 新進賞受賞).
- <u>中畑和之</u>,廣瀬壮一,コンクリート構造部材 を伝搬する超音波のモデル化とアレイ探触子を 用いた内部空隙の再構成,日本音響学会 秋季 研究発表会(2013)(招待講演).
- 12. 渡邊 茜,<u>浅井光輝</u>,損傷理論を導入した物 質拡散と不連続面進展の連成解析による材料劣 化のシミュレーション,第18回計算工学講演会 (2013).