論文 弾性波トモグラフィ法によるコンクリートの内部探査の推定精度

関 俊力*1·小野 晃*2·山田 和夫*3

要旨:本研究では、コンクリート内部の可視化が可能なトモグラフィ法の推定精度について検討を行った。 その結果、伝搬経路を直線と仮定し、最小二乗法によって伝搬速度分布を算定した場合には、介在物埋設位 部の推定誤差は若干大きいが、全体的な傾向の再現は可能であること、誤差のないデータに対して、1要素12 節点波線追跡法と同時反復法およびマルカート法を適用した伝搬速度分布の算定結果は、細部に亘って実際 の伝搬速度分布を再現できること、誤差を含む実測データに対して、準ニュートン法は試験体内部の局所的 な伝搬速度の変動が平滑化され、伝搬速度分布と介在物の対応も良好であること、などが明らかとなった。 キーワード:コンクリート、非破壊試験、内部探査、弾性波トモグラフィ法、波線追跡、非線形最適化

1. はじめに

近年,環境問題に関連して持続型社会を構築し地球環 境を維持していくための技術の開発が急務となってい る。とりわけ、建築分野では環境負荷低減型建築技術と して建築物の循環化・長寿命化技術および膨大なストッ ク量のある既存コンクリート造建築物の合理的なストッ クマネジメント技術の開発・実用化が求められている。 既存コンクリート造建築物の合理的な長寿命化を図るに は、建築物の現状把握、劣化状況に応じた適切な補修・ 補強対策の策定などの一連の検査・診断技術を確立する 必要があるが、これまでに規格・基準化されている試験 方法は,試験手順を規定するに留まっているものが多く, 結果の評価方法を含む試験方法の規格・基準化が急務と なっている。非破壊試験は,基本的には測定結果からそ の原因を推定する逆問題であるため、結果と原因を関連 付ける法則と特性値を確定できれば、測定結果からその 原因である変状の定量化が可能となる。この点を踏まえ て、本研究では、筆者らが従来から検討を行っている弾 性波法を取り上げ、コンクリート内部の可視化が可能な トモグラフィ法1)の推定精度について検討を行った。

2. モデル実験の概要

2.1 試験体

本実験では,表-1および図-1に示すように, 200×250×50mmの平板試験体(W/C=40%のモルタル)を 使用し,実験要因として,介在物の種類(無し,モルタル/) ンクリートニ層モデル(長手方向で二分割),空洞(発泡スチロ ール),木材(油性ワニスで表面をコーティングした樫の 木),軟質ゴムおよび鋼材の6種類),介在物の形状(無 し,円形および正方形の3種類),介在物の寸法(無し,2.5, 5.0および7.5cmの4種類)を取り上げ,弾性波トモグラ フィ法の適用性および推定精度について調査を行った。

表-1 実験の概要



2.2 計測方法

ファンクション・ジェネレータ(FG-350)によって 発生させた弾性波(パルス幅10µsの矩形パルス)は、高 速バイポーラ電源(HSA4011)によって約125Voltに増 幅した後,圧電式の発振用AEセンサ(AE-9055、共振 周波数:約1MHz)を介して試験体の所定位置(図-2 に示すS01~S36の36箇所)から入力し、図-3に示す4

*1 愛知工業大学大学院 工学研究科生産・建設工学専攻 修士(工学) (正会員)

*2 愛知工業大学大学院 工学研究科建設システム工学専攻 (正会員)

*3 愛知工業大学 工学部建築学科教授 工博 (正会員)



面(上面: U01~U07, 左面: L01~L07, 下面: B01~B07, 右面: R01~R07) に設置した各7個の超小型圧電式加速 度ピックアップ (PV-91: CH.1~CH.4およびPV-90B: CH.5~CH.7, 測定上限周波数: 25kHz)) で検出した。 なお,発振用センサおよび検出用ピックアップは, いず れも両面テープで試験体に直接接着した。チャージアン プ (UV-06: CH1.~CH.4およびUV-16: CH.5~CH.7) で増幅した検出弾性波は,一旦高速データロガー (GL-1100, サンプリング間隔: 0.1µs, サンプリング個数: 16,000個/1データ,分解能: 12bit) に記憶させた後に, 処理用ノートPCに転送して各種の波形処理を行った。

2.3 処理方法

弾性波トモグラフィ法は,医療技術分野で実用化され ているCT(コンピュータ・トモグラフィ)技法や地球 物理学の分野で使用されている地震波トモグラフィ法の 原理を導入したもので,処理手順は,以下の通りである。

まず、図-1に示すように、測定対象領域をn個の要素に分割(本研究では、200×250 mmの測定対象領域を 寸法が25×25mmの80要素に分割)した後に、測定対象 領域を網羅するように弾性波入力用センサ(S)と検出 用ピックアップ(例えばR)を移動させながら伝搬時間 の測定を繰返しm回行う。これら一連の測定によって得 られた波線 $Si \rightarrow Rk$ 間の弾性波伝搬時間(tik)とその測定 時に弾性波がj要素を通過する長さ(ikl_j)およびj要素の 弾性波伝搬速度(V_j)との間には、式(1)が成立する。

$$t_{ik} = \sum_{j=1}^{n} ik l_j / V_j \qquad \text{if} k = 1, 2, \cdots, m \qquad (1)$$

式(1)より,各要素の弾性波伝搬速度を求め,作成した伝搬速度分布から内部の変状が視覚的に表現できる。

(1) 弾性波入力→検出間の波線を直線と仮定した場合

試験体内部の局所的な音響インピーダンスの変化に関わらず弾性波の入力→検出間の波線を直線と仮定する場合には,式(1)は線形連立一次方程式となる。本研究では,式(1)の解法として,線形最小二乗法(修正グラム-



シュミット法)と各要素の弾性波伝搬速度を式(2)の重 付き平均値で評価する逆投影法(重付き平均法)²⁾を用 いて伝搬速度分布を推定し,相互に比較検討した。

$$\mathbf{V}_{j} = \sum_{ik} (i_{k} l_{j} \cdot \mathbf{V}_{ik}) / \sum_{ik} i_{k} l_{j}$$
⁽²⁾

ここに、Vik:Si→Rk間の波線での平均弾性波伝搬速度。 (2)弾性波入力→検出間の波線の屈折・回折現象を波線 追跡法により評価した場合

試験体内部で音響インピーダンスが局所的に変化した 領域が存在すると、弾性波は音響インピーダンスの変化 に応じて反射、屈折あるいは回折を繰返しながら伝搬す るため、弾性波入力点→検出点間の経路は直線とはなら ず、伝搬経路は試験体内部の伝搬速度分布によって変化 することになる。従って、式(1)は、試験体内部の伝搬 速度分布に依存した伝搬経路を有する非線形連立一次方 程式となるため、式(1)を解くためには非線形最適化手 法を用いた繰返し計算が必要となる。本研究では,式(1) の解法として、同時反復法1),3)、非線形性の強い問題に 有効なマルカート法4)および準ニュートン法5)を用いて 試験体内部の伝搬速度分布を算定し、得られた算定結果 を相互に比較検討した。なお、試験体内部の伝搬速度分 布に依存した弾性波の伝搬経路の評価方法としては、本 研究では、1要素4節点および12節点の2種類のモデルに よる波線追跡を行い,波線追跡モデルが算定結果に及ぼ す影響について検討を行った。図-4(a)および(b)に,



それぞれ本研究で採用した1要素4節点および12節点の波 線追跡モデルに関する波線パターンの例を弾性波放射開 始から3ステップまでについて示す。波線の追跡に際し ては,全ての弾性波入力点→検出点間について,まず波 線追跡により全ての入力→検出の経路を求め,次にその 時点における伝搬速度分布を式(1)に代入して得られる 伝搬時間のうち,伝搬時間が最短となる経路をその入力 点→検出点間の伝搬経路として採用した。

3. 数値実験の概要

本研究では、実測結果への適用性について検討する前 に、まず測定誤差を含まない伝搬経路と伝搬時間データ を用いた数値実験を行い、上記の各種伝搬速度分布算定 方法の特徴を相互に比較検討した。数値実験に用いたモ デルは、母材コンクリートの伝搬速度を一律に4,000m/s とした図-1(c)に示す試験体で、モルタル、介在物と して取り上げた空隙、軟質ゴムおよび鉄鋼の伝搬速度は、 それぞれ3,000、500、1,500および5,000m/sとした。なお、 伝搬時間データを算定する際に必要な伝搬経路は,上述 した母材および介在物の伝搬速度を各要素に割り当てた 後,1要素12節点の波線追跡法を適用して求めた。

4. 結果とその考察

- 4.1 数値実験に関する考察
- (1) 弾性波入力→検出間の波線を直線と仮定した場合

図-5および図-6は、各要素の伝搬速度の算定方法 として、それぞれ逆投影法および最小二乗法を用いた場 合の伝搬速度分布図の例を示したものである。これらの 図によれば、逆投影法による場合は、実際の伝搬速度分 布と比較して、伝搬速度の変化が著しく小さくなってい るのがわかる。これは、各要素の伝搬速度を式(2)に示 す重み付き平均値として求めているためである。これに 対して、最小二乗法を用いた場合には、弾性波の伝搬経 路を直線と仮定して各要素の伝搬速度を算定しているた め、弾性波が屈折・回折する介在物埋設位置近傍の伝搬 速度の推定誤差が若干大きくなってはいるものの、おお よその伝搬速度分布は再現できているといえる。なお, 紙数の関係で図には示していないが、軟質ゴムを埋設し た場合は、空隙を埋設した場合と殆ど同じ伝搬速度分布 の算定結果が得られた。この原因としては、本数値解析 では、空隙および軟質ゴムの伝搬速度を、それぞれ500 および1,500m/sに設定してあり、母材コンクリートの伝 搬速度(4,000m/s)として比較してかなり小さいため, 介在物中を透過伝搬した弾性波よりも迂回した弾性波の 方が早く検出位置に到達することが挙げられる。

(2) 弾性波入力→検出間の波線の屈折・回折現象を波線追跡法により評価した場合

図-7および図-8は、それぞれ波線追跡法として1





要素4節点および12節点モデルを用いた場合のマルカー ト法による伝搬速度分布の算定結果の例を示したもので ある。これらの図によれば,波線追跡に1要素4節点モデ ルを用いた場合には,概略の伝搬速度分布は再現できて いるといえるが,図-4(a)に示すように,波線角度と して0(180),45(135)および90°しか選択の余地がない ために波線経路が折線状となり,本来は伝搬速度が一定 の領域であっても,伝搬速度が局所的に著しく変化して いる箇所が観察される。これに対して,波線追跡に1要 素12節点モデルを用いた場合には,図-4(b)に示すよ うに,波線角度の選択の自由度が飛躍的に増加している ため,決定された波線も実際に近い伝搬経路となってお り,得られた伝搬速度分布は,母材コンクリートよりも 伝搬速度の遅い介在物埋設領域を除けば,細部に亘って 実際の伝搬速度分布を再現できている。なお,同時反復 法を用いた場合でも,上述のマルカート法と類似した結 果が得られたが,同時反復法はマルカート法と比較して 収束が遅いため,波線追跡に時間を要する問題の解法と してはマルカート法の方が有利といえる。

一方,図-9および図-10は,準ニュートン法による 伝搬速度分布の算定結果の例を示したものであるが,得 られた結果は,上述のマルカート法の場合と比較して母 材と介在物との境界部における伝搬速度の変化が緩やか になっているのがわかる。なお,この局所的な伝搬速度



変化が平滑化されることによって、波線追跡に自由度の 乏しい1要素4節点モデルを用いた場合でも、マルカート 法に比べて実際に近い伝搬速度分布が得られている。

4.2 モデル実験に関する考察

(1) 平均伝搬速度の測定結果

NN試験体(プレーンモルタル)のS06位置から弾性波 (矩形パルス波)を入力した時の上面(U面)で検出さ れた波形の例を図-11に示す。図-12および図-13は, それぞれNN試験体によって得られた平均弾性波伝搬速 度(以下,平均弾性波速度と略記)と弾性波の入射角お よび伝搬距離との関係を示したものである。これらの図 によれば、得られた平均弾性波速度は、弾性波の入射角 によっては明確な影響を受けないが、伝搬距離が長くな るに従って若干増大する傾向を示しているのがわかる。

(2) 伝搬速度分布の推定結果

図-14は、波線追跡に1要素12節点モデルを用いたマ ルカート法による伝搬速度分布図の例、また図-15は、 GS試験体に関する各波線の伝搬時間の残差(測定値と 推定値との差)と伝搬距離との関係を示したものである。 これらの図によれば、得られた伝搬速度分布と介在物と







図-15 伝搬時間残差と伝搬距離との関係(GS試験体)

の関係は、母材と介在物の界面近傍での局所的変動が激 しく,かつ弾性波伝搬時間の残差は、伝搬距離が長いほ ど増大する傾向を示しており、介在物の認識が困難であ る。この原因としては、これらの伝搬速度分布の算定で は、伝搬経路を1要素12節点モデルによって追跡してい るが、実際の弾性波は、更に試験体内部の局所的な非均 質性(音響インピーダンスの変化)に起因した屈折・回 折も繰返しながら伝搬しているため、試験体内部の局所 的な速度変化を敏感に捉えるマルカート法などの場合に は、伝搬距離が長くなるほど算定結果に及ぼす局所的な 伝搬経路の違いの影響が顕著となることが挙げられる。 これに対して、準ニュートン法を適用した場合の伝搬速 度分布図の例を示した図-16によれば、前述した音響イ ンピーダンスの変化界面近傍領域での速度変化の平滑化 によって、得られた伝搬速度分布は、マルカート法によ る推定結果に比べて内部の局所的変動が小さくなってお り、試験体内部に母材モルタルと比べて弾性波伝搬速度 の遅い軟質ゴム、木材および空隙を埋設した試験体(そ れぞれ図(d)~図(f)参照)では、伝搬速度分布と介在物 位置との対応関係も良くなっているのがわかる。ただし, 母材モルタルと比べて弾性波伝搬速度の速い鉄鋼を埋設

した試験体(図(c)参照)では、鉄鋼埋設部で伝搬速度 の低下傾向が認められるが、これは、本試験体の鉄鋼・ 母材界面に約0.1mmの隙間が存在していたため、弾性波 が鉄鋼部を透過しなかったためではないかと思われる。

5. 結 論

- 伝搬経路を直線と仮定し、最小二乗法によって伝搬 速度分布を算定した場合、介在物埋設位部の推定 誤差は若干大きいが、全体的な傾向は再現できる。
- 2)測定誤差を含まない数値実験データに対しては、1 要素12節点波線追跡法と同時反復法およびマルカ ート法による伝搬速度分布の算定結果は、いずれ も細部に亘って実際の伝搬速度分布を再現できる。
- 3) 誤差を含む実測データに対しては、準ニュートン法は試験体内部の局所的な伝搬速度の変動が平滑化され、伝搬速度分布と介在物の対応も良好である。

参考文献

- 1)中野陽子,内田慎哉,鎌田敏郎,塩谷智基:鋼繊維補強モル タルの繊維分散性の非破壊評価への弾性波速度トモグラフィ の適用,コンクリート工学年次論文集,Vol.33,No.1, pp.1817-1822,2011
- 2)魚本健人,加藤潔,広野進:コンクリート構造物の非破壊検査,森北出版,pp.37-39,1990
- 3) Sassa, K., Ashida, Y., Kozawa, T. and Yamada, M.: Improvement in the Accuracy of Seismic Tomography by Use of an Effective Ray-Tracing Algorithm, MIJ/IMM Joint Symposium Volume Papers, pp.129-136, 1989
- 4) 渡部力,名取亮,小国力監修:Fortran77による数値解析ソフトウェア 15.9マルカート法(MARQ),丸善,pp.221-246,1989
- 5)田辺國士:非線型最小二乗法のアルゴリズム,応用統計学, Vol.9, No.3, pp.119-140, 1981