1.はじめに

衝撃弾性波法を用いてコンクリート構造物の部材厚さ や内部欠陥を求めるには、測定方向に対する弾性波の伝 播速度、すなわち P 波速度の設定が重要である。特に可 視化手法によりコンクリートの断面をプロットする場合、 測定断面内に比較的小さい欠陥や材料の損傷部が存在す ると断面内部からの反射波が分散され、健全なコンクリ ートの伝播速度に比べて P 波速度が遅くなり測定精度に 影響を与える。本研究では、コンクリート構造物の損傷 と P 波速度の関係を明らかにするため衝撃応答解析によ り欠陥の位置や分布を変化させながらパラメトリック検 討を行いその成果を報告する。

2.衝撃弾性波法と衝撃応答解析

衝撃弾性波法とは、試験対象のコンクリート表面に鋼 球やハンマー等で物理的な衝撃を与えることで弾性波を 発生させ、対象コンクリート中を伝搬した弾性波を対象 物に接触させたセンサで受信し、測定した弾性波を分析 することで、コンクリートの品質やコンクリート内部の 欠陥、位置、寸法を測定する方法である。

本研究では有限要素動的解析プログラムによる衝撃応 答解析を衝撃弾性波法に適用させ様々な検討を行った。 解析時間短縮のため平面ひずみ要素として解析を行った。 解析モデル(図1)には拘束条件が固定である最下端と対 象物を想定する本体モデルの間に、剛性≒0である仮想の 層を設けることで下面の自由面を表現した。解析条件は、 密度 2300kg/m³、ヤング係数 2.0×10¹⁰N/m²、ポアソン比 0.2、 時間間隔 2µs とした。要素の大きさは一律 2cm×2cm であ る。測定方向の両端が自由の場合は、その区間の長さの 半波長の整数倍に該当する周波数成分が共振し式(1)の関 係式が成立する。

$$f = \frac{V}{2D} \tag{1}$$

東北学院大学 工学部 学生会員 〇大村 章太東北学院大学 工学部 正会員 李 相勲

ここに、D: コクリートの厚さまたは内部欠陥までの距離、*f*: 共振周波数、V: 伝播速度



図1 解析モデルの境界条件

3. コンクリート構造物の損傷とP波速度の関係

3.1 解析対象

解析対象は、120cm×30cm×2cm の 1/2 モデル(要素の大きさは 2cm×2cm)で、平面ひずみ要素として作成した。このモデルにおいて次の 2 パターンの損傷を考え、解析を行った。

損傷パターン1:要素と同じ大きさの欠陥を、打点直下 から横方向に要素1つおきに増加させる。(図2) 損傷パターン2:荷重作用直下に要素1つ分の欠陥を設 け、欠陥の高さ位置を変化させる。(図3)





3.2 入力する衝撃波

各解析モデルに与える衝撃は図2に示すようにモデルの(-)Y 軸方向に図4の衝撃波を荷重として作用させ動的応答解析を 行った。今回の解析では、時間幅0.0001sの衝撃波を用いた。 3.3 解析結果

図2の解析対象において、欠陥の数が0~15個のモデルに対して衝撃応答解析を行い、荷重作用直下における応答加速度に対するスペクトルの一部(欠陥の数0~5個)を図5に示す。 縦の破線で示すのは、欠陥なしのモデルにおける共振周波数

(4792.2Hz)である。図からわかるように、欠陥の増加につれ て荷重作用点直下断面に対する共振周波数が左に移動(減少) している。図6はその共振周波数を縦波伝播速度に換算し、欠 陥の数との関係として表したものである。この図より、欠陥の 存在が伝播速度に与える影響は、測定点からの距離に対して指 数関数的に減少することが分かる。これは、測定より欠陥と推 定されたとき、その欠陥の位置は概ね打点直下に存在すること を示している。

次に、荷重作用点の下(図3のY軸上)に欠陥を1つだけ 設けるとき、すなわち損傷パターン2における欠陥の移動によ る伝播速度の変化を図7に示す。この図より、欠陥の位置が両 端部にある場合では、伝播速度は欠陥なしの場合に比べほとん ど変化が見られないが、端部から離れるほど減少し、欠陥が中 央部にある場合で最小値となることが分かる。すなわち、欠陥 の大きさが比較的小さい場合(欠陥までの距離に該当する周波 数が識別できないほど小さい場合)は、その位置が断面中央に ある場合が最も測定されやすいことを示している。

4.結論

本研究で得られた知見を以下にまとめる。

- ケ陥の存在が伝播速度に与える影響は、測定点からの距離に対して、指数関数的に減少する。
- 荷重作用点の直下の欠陥に対して、欠陥の位置が中央に 近いほど、伝搬速度は減少し、中央で最小値になる。



伝播速度(m/s) 図7 欠陥の縦方向での位置変化による伝播速度の変化