表面弾性波可視化技術による表面被覆下のコンクリートひび割れの検出

京都大学大学院 学生会員 〇山名晋平 清水建設(株) 正会員 辻岡章雅 (株)島津製作所 畠堀貴秀 京都大学 正会員 松本理佐,服部篤史,河野広隆

1 はじめに

表面被覆を施されたコンクリート構造物は,表面被 覆下のひび割れの進展を目視で確認することができな いという問題点がある.本研究では光学的表面弾性波 可視化技術¹⁾(以下,本技術)に注目し,それらの検 査への適用性を検討した.

2 実験概要

まず載荷によりひび割れを発生させ,ひび割れ面を 表面被覆することで,ひび割れが発生した場所を目視 では確認できない状態にする.その表面上で本技術を 用いて表面弾性波を計測した.

2.1 供試体

W/C=80.2%のコンクリートを用いた供試体を使用 した. 寸法は 100×100×380mm とし,かぶり 30mm で長さ 400mm の異形鉄筋 D10 を配置した.4 点曲げ 載荷により 1~2本のひび割れを導入した.

2.2 実験要因

表 2.1 に実験要因を示す. 各要因 2 体ずつ,計48 体作成した.使用する表面被覆材は6種類とし,膜厚 により比較する3種類,繊維シートに使用されている 繊維の種類・配向により比較する3種類がある. それ ぞれの表面被覆の層構造を図2.1,2.2 に示す.

膜厚は、上塗りと中塗りの膜厚の和を 90, 190 また は 510 µmとした. 繊維シートは、ビニロン製を 2 種類

(CC (2 方向), HB (3 方向)), カーボン製を1種類 (CF (1 方向))使用した.また,比較対象として表 面被覆材を使用しないものも作成した.いずれの供試 体でもひび割れ部に塗布材が入らないようにした.

2.3 表面弾性波の計測

計測の様子を写真 2.1 に示す.計測は,供試体をた わみ振動の節で支持し,その真上から撮影するという 形で行った.振動子は供試体の端に設置した(写真 2.2). ひび割れが 2 本発生した供試体は,振動子を逆側にも 設置して計測した(写真 2.3).

云 4 .1 八帜女囚		
実験要因		値など
ひび割れ幅(目標値)		0mm, 0.05mm, 0.10mm, 0.20mm
表面被覆材	膜厚	90 μ m, 190 μ m, 510 μ m
	繊維シート	CC, HB, CF
励振位置		写真 2.2,2.3
励振周波数		30kHz, 50kHz



図 2.1 膜厚によって比較する表面被覆の層構造



図 2.2 繊維シートによって比較する表面被覆の層構造



写真 2.1 表面弾性波の計測



写真 2.2 励振位置 (ひび割れ 1,2本)



写真 2.3 励振位置 (ひび割れ 2本)

3 実験結果

図 3.1~3.5 に各実験要因による比較の一例を示す. 実際の音場像は表面弾性波が空間的・時間的に伝播し, ひび割れ箇所で位相が急変し線状構造をなす様子を映 像化した動画形式であるが,ひび割れが確認しやすい 瞬間で動画を停止し,静止画像化した.

キーワード 表面弾性波可視化技術 表面被覆 コンクリート ひび割れ 連絡先 〒615-8540 京都市西京区京都大学桂 C1-2-227 京都大学桂キャンパス 075-393-3321

表 2.1 実験要因

それぞれの図中の音場像から、いずれの場合でもひ び割れを検知できていることが分かる.

図 3.1~3.3 より,ひび割れ幅,膜厚,繊維シートを 変えても音場像の見え方に差異が見られなかった.

図 3.4 より,ひび割れが2本存在する場合,励振位 置から離れた側のひび割れは近い側のひび割れよりも 線状構造が不明瞭となり,検知しづらくなっている. 表面弾性波がひび割れを通過することで減衰したこと が原因と考えられる.

図 3.5 より,励振周波数 50kHz の音場像では,30kHz では検知されなかったくぼみのような形状が検出され た.50kHz の方が 30kHz よりも表面弾性波の波長が 短いために,30kHz では確認されなかった小さなギャ ップが確認されたと考えられる

4 結論

- 0.05mm 以上のひび割れならば、本技術を適用すると、表面被覆下のひび割れであっても、その有無を検知することができた.したがって、本技術はコンクリート構造物の表面被覆下の欠陥の有無を検知する手法として非常に有効な手法である.
- 2) 複数のひび割れが存在する場合は、ひび割れを通 過することで表面弾性波が減衰し、励振位置から 離れた側のひび割れは検知しづらくなった.その ため本技術を適用して、コンクリート構造物に発 生している複数の欠陥を検知する場合は、振動子 を様々な位置に設置して、欠陥の有無を確認する ことが必要である.

今後,表面被覆後に発生・進展したひび割れに本技 術を適用した場合の適用性について,検討する予定で ある.また,ひび割れ幅の判別の可能性についても今 後の課題である.

参考文献

1) 畠堀貴秀,長田侑也,田窪健二,服部篤史:光学的 表面弾性波可視化技術のコンクリート検査への適用, コンクリート工学年次論文集, Vol.38, No.1,2016.7

謝辞

本研究においてご協力していただいた(株)島津製 作所の田窪健二様,長田侑也様および(株)ショーボ ンド建設の三村典正様,竹村学様に感謝いたします.

ひび割れ幅	音場像
0.05mm	
0.20mm	

図 3.1 ひび割れ幅による比較 (膜厚 190 µm, 周波数 30kHz)

膜厚	音場像
90 µm	
$510~\mu{ m m}$	7.

図 3.2 膜厚による比較 (ひび割れ幅 0.05mm,周波数 30kHz)

繊維シート	音場像
CC	1 1 1
\mathbf{CF}	6
НВ	1

図 3.3 繊維シートによる比較 (ひび割れ幅 0.05mm,周波数 30kHz)

励振位置	音場像
右	
左	5 7. 1

図 3.4 励振位置による比較 (ひび割れ幅 左 0.20mm 右 0.13mm, 膜厚 190 µm, 周波数 50kHz)

周波数	音場像
30kHz	
$50 \mathrm{kHz}$	* 2 1 3 1 - 2

図 3.5 周波数による比較 (ひび割れ幅 0.05mm, 膜厚 190 um)