# 超音波横波トモグラフィ装置によるコンクリート内部調査事例

青木あすなろ建設(株)技術研究所	正会員	○新井佑一郎	フェロー	佐藤俊男	フェロー	牛島栄
(株) 地球システム科学	正会員	坂本浩之	会員外	三上創史		

### 1. はじめに

コンクリート構造物の維持管理では、コンクリート部材 内部の状態を適切に把握する必要がある。特に改修工事を 行う場合は、躯体への開口新設やアンカー打設が行われる ため、事前に鉄筋や埋設配管の位置を調査する必要がある。 しかし、図面での調査には限界があり、内部の状況を完全 に把握することはできない。

したがって、構造物の改修を行う場合、非破壊的な手法 で内部の状態を調査する必要性は高い。コンクリート構造 物の非破壊試験の一般的な手法を表1に示す」。この中で、 鉄筋位置の探査では電磁波による探査法がよく用いられる。 しかし、電磁波は透過距離が短く、探査可能な深さは20cm 程度で、深くなるにつれ検出位置の精度も低下してくる<sup>2</sup>)。 また、鉄筋の下に重なり電磁波の陰になる部分の検出は難 しい。そのため、改修工事では検出位置の誤差もしくは検 出できなかった鉄筋にアンカー打設穴が干渉する、埋設配 管を切断するなど、大きな問題となる場合がある。問題が 発生すれば、想定外の補修工事が必要となるため、調査精 度は改修工事を合理的に進める上での課題となっている。

超音波トモグラフィ(横波)による検査適用深さは、配 筋量で変化するものの、最大で2mと深いのが特徴である。 また、配筋状態やかぶり深さの検査は、電磁波法で検出が できなかった重なった位置に配置された鉄筋も検知可能 である。よって、多段配筋された部材の調査も可能であり、 例えばダブル配筋の板状部材では、片側からの調査で済む ため大幅な省力化が可能である。本論で用いる超音波トモ 表1 RC 構造物の非破壊試験法の特徴<sup>1)</sup>

			非破壊試験法						
	怜末, 上怜语口		弾性波				電磁波		
			超音波		衝撃 弾性波	打音	電磁波 レーダ		
使王•点使項日		超音波 トモグラフィ	超音波	電磁誘導					
		¢	横波 25kHz ~85kHz	2MHz ~ 5MHz	80Hz ~ 35kHz	20Hz ~ 20kHz	1600MHz ~ 600MHz	20kHz ~ 40kHz	
	適用可能深さ		2.0m	1m	2.5m	0.3m	0.2m	0.1m	
概観	施工不良(ジャンカ、コールド ジョイント)		0	0	0	0	0		
	配筋状態		〇 多段配筋可				0	0	
	かぶり厚さ		〇 多段配筋可				〇 上筋可	〇 上筋可	
快宜	コンクリート品質	強度	0	0	0				
		緻密性	0*	0	0				
	部材厚さ・内部欠陥( 配管)		0	0	0	0	0		
点検	ひび割れ・はくり		0	0	0	0			
※ 超音波伝搬速度(横波)の大小による表層の緻密性評価が可能。									

出典 大成出版社「非破壊・微破壊試験によるコンクリート構造物の検査・点検マニュアル」により作成



写真1 超音波トモグラフィ装置の外観



図1 超音波横波伝搬のイメージ

グラフィ装置は、超音波横波を発受振できるセンサを48個(4×12CH)備えており、これを部材表面に直接 押し当て測定する。装置を写真1およびアレイセンサから発生られる波の伝播模式図を図1に示す。検査結果は 瞬時に装置中央部のカラーモニタへ、横波速度Vsとともに断面画像として表示されるため、調査は容易であ る。本論では、模擬試験体を用いて超音波横波を用いた配筋検査を行い、実測値と比較した結果を報告する。

### 2.調査の概要

調査は、壁スラブおよび梁を模擬した試験体を用いて行った。各試験体の配筋状況を**写真2**に示す。壁スラ ブモデルは、実測で180~200mm程度のピッチでD13の鉄筋をダブル配筋している。また梁モデルは、主筋径 がD32, D35と太く、配筋が過密であるという特徴がある。コンクリートはFc24の普通コンクリート(調査実

キーワード RC 部材,非破壊試験法,超音波横波,超音波トモグラフィ

連絡先
〒300-2622 茨城県つくば市要 36-1 青木あすなろ建設(株)技術研究所 建築研究室 TEL029-877-1112
〒160-0022 東京都新宿区新宿 1-23-1 新宿マルネビル 7 階 TEL 03-3357-1761

-255

施時点での圧縮試験結果は38.6 N/mm<sup>2</sup>)を用いている。

計測は、各試験体の配筋状態を 超音波トモグラフィ装置で計測 し、出力された結果からかぶり厚 さと鉄筋間隔を求める。求められ た結果と、図面および打設前に確 認した配筋状態とを比較する。

さらに、探査で鉄筋が直下に存在すると確認さ れた部分でコアを採取し、鉄筋位置の検出精度を 実測した。コア抜きはスラブ壁, 梁模擬試験体の各 1ヶ所をサンプリングしている。

## 3. 調査結果

各試験体の配筋位置実測値と計測値の比較を表 2.3に示す。スラブ壁モデルでは鉄筋位置、かぶ り厚さについても、実測値に対する計測値の誤差 は8%以内におさまることが確認された。梁モデル でも鉄筋位置とかぶり厚さの実測値に対する計測 値の誤差は9%以内であった。以上より、実用上十 分な精度といえる。

コアの採取はカッターが鉄筋に到達した時点で モーターを停止させ、写真3のように、断面に鉄筋 跡が残るようにした。コアを用いた実測値の計測 方法は図2に示すとおりである。なお、梁モデルは 改修工事で障害となることが多い、図面に記され ない部材(建て方筋、セパレータなど)を想定し、 比較的深い位置にある細径鉄筋(D10)を探査対 象とした。計測値と実測値の比較を表4に示す。結 果より、かぶりが浅い壁モデルでは、鉄筋かぶり の誤差は0となり、位置誤差も1.5mmとなった。ま た、梁モデルは電磁波レーダで誤差が大きくなる とされる、かぶり100mmを超える領域2)でも、か ぶりの誤差率0.9%、位置の誤差4mmと非常に高い 精度で鉄筋を探査可能であることが示された。



## 写真2 各試験体の配筋状況

### 表2 スラブ壁モデル比較結果

診断項目	計測値(mm)	実測値(mm)	誤差(mm)	誤差率(%)
しなかどし同	75	70	5	7.1
上肋かふり厚	85	80	5	6.3
<i>針 饮</i> 眼 唇	190	195	-5	-2.6
<b>荻 肋 间 </b> 쪰	185	190	-5	-2.6

#### 表3 梁モデル比較結果

診断項目	計測値(mm)	実測値(mm)	誤差(mm)	誤差率(%)
トなわどし原	75	70	5	7.1
上肋かふり厚	105	115	-10	-8.7
鉄筋間隔	100	100	0	0.0
	95	100	-5	-5.0
	95	100	-5	-5.0
	90	95	-5	-5.3
	100	100	0	0.0
	95	100	-5	-5.0





図 2 コア実測方法

表4 コアによるかぶり実測との比較

<b>油本</b> 如/	ራት ራጵ		位置誤差			
調査部位		計測(mm)	<b>実測</b> (mm)	誤差率(%)	(mm)	
壁	D13	50	50	0	1.5	
梁	D10	110	111	0.9	4	

### 4. まとめ

本論では、超音波横波を用いた非破壊試験装置(超音波トモグラフィ)を用い、コンクリート構造物内の鉄 筋探査精度について検証を行った。スラブ壁および梁を模擬した試験体の検証結果から、超音波横波を用いた 試験法の精度は高く、診断も容易に行えることが分かった。今後は、検証データ数を増やし、適用条件の決定 および探査精度向上に向けた検証を行いたい。

#### 参考文献】

反本浩之,三上創史,牛島栄:超音波トモグラフィ・非破壊試験装置を用いたコンクリート構造物の調査事例,セメントコンクリ ,No.810, pp.50-58, 2014.8 1) 坂本浩。 三加,藤田,浅井,玉置,斯波:鉄筋探査機器の測定精度の評価,三井住友建設 技術研究所報告,第2号(2004年), pp.41-46, 2004.11