論文 電磁力によりコンクリート内部の鉄筋を加振した際に生じる弾性波 に基づくはく離の評価方法

宗像 晃太郎*1·鎌田 敏郎*2·内田 慎哉*3·米森 輝*4

要旨:電磁力によりコンクリート内部の鉄筋を加振し,その際に生じた弾性波をコンクリート表面の複数の 位置に貼り付けたセンサにより受振し,得られた波形エネルギの値および分布傾向に着目することにより, はく離の有無やその位置を評価する手法についての検討を行った。その結果,はく離供試体における波形エ ネルギの分布傾向は,健全供試体での分布傾向と明らかに異なることを確認した。しかも,この分布傾向に 着目すると,はく離の位置やその有無をおおよそ把握できる可能性があることも明らかにした。 キーワード:鉄筋コンクリート,はく離,非破壊試験,電磁力,弾性波

1. はじめに

鉄筋コンクリート構造物において鉄筋が腐食すると, 錆により鉄筋とコンクリートとの付着状況に変化が生 じ、腐食の程度によっては境界部がはく離する。腐食が さらに進行すると、はく離部からひび割れが更に進展し、 コンクリート表面に腐食ひび割れとして確認されるこ とになる。腐食ひび割れの発生が著しくなると、最終的 にはコンクリート片のはく落を引き起こし、部材の劣化 を加速させる要因となる。したがって、部材の耐荷性能 や耐久性能を確保する意味で、コンクリート表面に腐食 ひび割れが発生するよりも早い時期に、鉄筋とコンクリ ートとの界面のはく離を、コンクリート表面から非破壊 により的確に把握することが重要となる。

このような背景に対して、著者らは、電磁力によりコ ンクリート内部の鉄筋を加振し、この振動をコンクリー ト表面に貼り付けたセンサにより受振する方法を用い て、はく離やかぶりおよび鉄筋径に起因する鉄筋の振動 特性の違いについての検討を行っている¹⁾。その結果、 鉄筋径やかぶりの違いが鉄筋の振動特性に与える影響 は小さいことがわかった。また、コンクリート内部の鉄 筋長手方向全周にわたってはく離が生じている供試体 とはく離が生じていない健全な供試体とを比較するこ とにより、鉄筋周りのはく離をおおよそ把握できること も明らかにした。この方法では、様々な条件下における 健全部での振幅値が既知であることが前提となる。しか しながら、一般的には事前にこれらの値を得ることは容 易ではない。

そこで本研究では、上記手法の高度化を図るため、コ ンクリート表面の複数の位置にセンサを貼り付け、得ら れた波形エネルギの値およびその分布傾向に着目する ことにより,はく離の有無やその位置を評価する手法に ついての検討を行った。

2. はく離の評価原理

2.1 電磁力による鉄筋の加振原理

コンクリート内部の鉄筋を加振するため,写真-1 に 示す励磁コイルを用いた。この励磁コイルにパルス状の 電流を流し,コイル周辺に瞬間的な磁場を発生させる。 この磁場内に鉄筋が存在すると,鉄筋に起電流が流れて 新たな磁界が生じる。鉄筋による磁界とコイルによる磁 界との電磁相互作用によって電磁力が鉄筋に働き,鉄筋 が振動する。

2.2 鉄筋加振時に生じる弾性波特性

電磁力によって加振された鉄筋の振動は、コンクリー トへ弾性波として伝播する。そのため、コンクリート表 面に設置したセンサで捉えた弾性波特性には、鉄筋とコ ンクリートの界面の状態に起因した振動特性が含まれ ることになる。すなわち、はく離などが生じていない場 合(界面の状態が良い場合)では、鉄筋単体の振動は、 コンクリートの拘束による影響を受けて、はく離がある ケースと比較して小さくなる。しかしながら、鉄筋とコ ンクリートとの界面の付着が良いため、鉄筋の振動がコ ンクリートへと伝播する際は、波のエネルギ損失は小さ くなる。これに対して、鉄筋周りにはく離が生じている 場合では、鉄筋そのものの振動は健全な場合と比較して 大きくなるものの、その振動が弾性波としてコンクリー トへと伝播する際は、はく離によって波の伝播が阻害さ れる。そのため、コンクリートへ伝播する波のエネルギ

*1	大阪大学	工学剖	3地球総合工学科	(正会員)			
*2	大阪大学大	;学院	工学研究科地球約	総合工学専攻教	教授	工博	(正会員)
*3	大阪大学大	;学院	工学研究科地球約	総合工学専攻	(正:	会員)	
*4	大阪大学	工学剖	3地球総合工学科				

は、界面の状態が良い場合と比べて小さくなる。したが って、鉄筋とコンクリートとの界面の状態に応じて、コ ンクリート表面で受振する波のエネルギが変化するこ とになる。

2.3 本手法によるはく離評価の原理

鉄筋コンクリート部材において,鉄筋が局部的に腐食 している場合,図-1に示すように,鉄筋長手方向にお いては,はく離が生じている部分(はく離部)と生じて いない部分(健全部)とに大別できる。かぶりやはく離 長さおよび部材の形状にもよるが,はく離直上でかつは く離長手方向の中央にセンサを設置した場合(図-1a) 参照),はく離部からの波のエネルギは,健全部のそれ と比較して小さくなる。しかしながら,はく離部からの 弾性波の伝播に加えて,図に示す健全部1および健全部 2の相互からも波が伝播することになる。両健全部から の波の伝播は、センサ設置位置から考えて,波の位相が ほぼ同じであるため,波の重ね合わせによってセンサで 受振した波のエネルギは大きくなると予測される。

これに対して,はく離部端部の直上においてセンサを 貼り付けた場合(図-1b) 参照)では,はく離部およ び健全部1から弾性波が伝播するものの,波のエネルギ は健全部1からのものの方が明らかに大きくなる。ここ で,健全部1における鉄筋の振動の大きさについて考え ると,励磁コイルに最も近いはく離部と健全部1の境界 位置において鉄筋の振動が最も大きくなる。この位置の ほぼ直上にセンサが貼り付けてあるため,波のエネルギ が大きくなると考えられる。

一方,はく離部からある程度距離を離し,かつ健全部 直上で波形エネルギを測定した場合(図-1 c) 参照) は、センサ直下およびその周辺に健全部 1 があるため, その他のケースと比べて健全部からの距離が最も近く なり、波のエネルギが大きくなると考えられる。しかし ながら、励磁コイルとセンサとの距離が離れているため, センサ直下周辺の健全部1における鉄筋の振動は小さい。 したがって、励磁コイルとセンサとの距離によっては, 波のエネルギが変動する可能性が考えられる。

以上のことから,コンクリート表面の複数の位置にセ ンサを貼り付け,各センサで得られた波のエネルギを把 握することにより,はく離供試体におけるはく離部の検 知に加えて,はく離部と健全部との境界位置について把 握できる可能性があると考えられる。

3. 実験概要

実験では、本手法の適用範囲を確認することを目的に、 以下の2通りの検討を行った。すなわち、「実験I」では、 鉄筋のかぶりの違いが弾性波の伝播特性に与える影響 について検討した。また、「実験II」では、はく離長さの



●:AEセンサ貼り付け位置



b) 断面状況 写真-1 供試体概要および計測状況



違いが弾性波の伝播特性に与える影響についての検討 を行った。以下にそれぞれの実験ケースの概要を示す。

3.1 実験 I

(1) 供試体

ここでは、直径 16mm、長さ 1000mm の丸鋼を、かぶ り 30mm、60mm および 90mm とした供試体をそれぞれ 1 体ずつ、合計で 3 体作製した(表-1 参照)。実験にお いて鉄筋の加振状態を確認することを目的に、鉄筋はコ ンクリート長手方向両端部からそれぞれ 100mm 突出さ せた。コンクリート部分の寸法は、高さ 116mm×幅 116mm×長さ 800mm である(写真-1 参照)。いずれの 供試体においても、はく離を模擬するために、鉄筋長手 方向の中央部において、高発泡ポリエチレンシートを厚 さ 4mm でそれぞれ巻き付けた。はく離長さは 400mm と し、鉄筋の長手方向の中心位置とはく離の長手方向の中 心位置とが一致するようにした。コンクリートの配合を 表-2 に示す。なお、比較のため、はく離を模擬してい ない健全な供試体を、各かぶりのケースにつき 1 体ずつ 作製した。

(2) 鉄筋の加振方法

励磁コイルは、電磁鋼板にマグネットワイヤを巻き付 けたものを使用した。コイルの設置位置は、鉄筋を安定 して加振するために、鉄筋の長手方向と磁束線とをほぼ 平行にする必要がある。そこで、供試体とコイルの長手 方向中心位置を一致(写真-1a)参照)させた上で、写 真-1b)に示すコイルの中心iと鉄筋の中心iiとが一致 するように励磁コイルを設置した。なお、コイルは、コ ンクリート表面から20mmの位置に非接触で設置してい る(写真-1a)参照)。電気信号発生器を用いて、最大 電圧 645V、パルス幅 1msの電流を励磁コイルに流すこ とにより、鉄筋を加振した。

(3) 弾性波の受振方法

電磁パルスによって加振された鉄筋の振動により発 生した弾性波は、コンクリート表面に貼り付けたセンサ により受振した。コイルとセンサとの位置関係は、実構 造物に本手法を適用することを考慮し、写真-1 に示す 通りとした。この写真に示すコイルとセンサとの位置関 係は、図-1 のそれとは異なるものの、両者における鉄 筋の加振状況および加振により生じる弾性波の伝播挙 動に違いはほとんどないと考えられる。なお、センサに 対して励磁コイルが影響を及ぼさないことを、実験によ り確認している。実験では、まず、写真-1 a)の No.1 にセンサを貼り付け、センサの感度を確認した後、鉄筋 の状態に応じた弾性波を受振した。センサで受振した電 圧波形は、サンプリング周波数 2MHz でデジタル化した 後、波形収集装置に記録した。続いて、励磁コイルを固 定したまま、センサを No.2 の位置に貼り替え、同様に弾 性波の受振および記録を行った。受振前には、No.1 と No.2 での感度が同じであること確認した。同様に、No.3 から No.7 まで、同一の感度となるようにセンサを貼り付 け、電圧波形の測定を行った。各点の間隔(センサ設置 間隔)は、100mm である。また、実験で用いたセンサは、 より微弱な信号を検出するため、感度の良い共振型の AE センサとした。なお、本研究では、センサ設置面から鉄 筋表面までの距離をかぶりとした(写真-1b)参照)。 3.2 実験 II

(1) 供試体

はく離長さの違いが弾性波の伝播特性に与える影響 について検討するため、実験 I のかぶり 30mm,はく離 長さ 400mm の供試体に加えて、かぶりを 30mm と一定 とした上で、はく離長さを 200mm にした供試体を作製 した。表-1に実験 II のケースを示す。なお、鉄筋の直 径・種類・長さ、はく離の模擬方法・模擬材料・はく離 設置位置、コンクリートの寸法・配合は、実験 I と同じ である。

(2) 鉄筋の加振および弾性波の受振方法

ここでは、実験Iと同じ方法で行った。

4. 実験結果および考察

4.1 かぶりの違いが弾性波の伝播特性に与える影響

本研究では,弾性波の伝播特性として,センサで受振 した電圧波形の波形エネルギを用いることとした。ここ でいう波形エネルギとは,電圧波形における振幅値をそ れぞれ二乗した後,それらを総和することにより算出し

実験Ⅱ はく離長さ (mm) 実験 I 200 400 30 \bigcirc \bigcirc かぶり 60 Ο -(mm)90 \bigcirc _

表-1 検討ケース

表-2 コンクリート配合

粗骨材の最大 水セメント比			細骨材率	単位量 (kg/m ³)					
	寸法			水	セメント	細骨材	粗骨材	混和剤	
	(mm)	(%)	(%)	W	С	S	G	A	
	20	57.0	44.8	168	295	796	1007	3.13	

た。以下に、波形エネルギの算出式を示す。

$$E = \sum_{i=1}^{n} \left\{ A(t_i) \right\}^2 \tag{1}$$

ここで, E:波形エネルギ, $A(t_i)$:電圧波形におけるi番目の振幅値, n:データ数である。

図-2 に電気信号発生器によって励磁コイルに印加し たパルスの電圧波形を示す。なお、パルスの電圧を計測 するにあたり、励磁コイルに巻き付けたマグネットワイ ヤに、1/100 減圧プローブを接続し、その点での電圧を 計測した。したがって、図に示す電圧波形は、実際の電 圧と比較して、1/100 の値を示している。図-2 に示すよ うに、電気信号発生器によって励磁コイルに印加された 電圧は、時間軸における電圧の関数: f(t) として表現す ることができる。そこで、本研究では、電圧波形を表現 するため、f(t)における電圧波形の立ち上がり時刻を t_1 、 電圧が最も小さくなった時刻を t_2 として、f(t)、x軸、 $t = t_1$ および $t = t_2$ で囲まれた面積(図-2 参照)を電圧 面積: S と定義した。次式に電圧面積の算出式を示す。

$$S = \int_{t_l}^{t_2} |f(t)| dt \tag{2}$$

安定した測定結果を得ることを目的に,式(1)および式 (2)を用いて,波形エネルギ比: E'を便宜上定義した。

次式に波形エネルギ比の算出式を示す。

- t2

$$E' = E/S \tag{3}$$

この波形エネルギ比を本研究におけるはく離評価のパ ラメータとして用いることとした。

図-3に、はく離長さを400mmと一定として、かぶり を30、60および90mmとした供試体における波形エネ ルギ比と各センサ貼り付け位置との関係を示す。なお、 図上において波形エネルギの分布傾向を判読しやすく するため、かぶり30mmの場合のみ縦軸のスケールを変 えて示した。この図によれば、はく離中央部のNo.4、お よびはく離端部のNo.2とNo.6において、波形エネルギ がその他の計測点と比べて大きくなっていることが確 認できる。このうち、はく離中央において波形エネルギ



図-2 印加電圧

が大きくなった理由としては、前述のはく離評価の原理 で説明したとおり、No.1 および No.7 直下のそれぞれの 健全部からの波の重ね合わせによるものと推察される。 これに対して、はく離部と健全部の境界位置の直上にセ ンサを貼り付けた場合(No.2 および No.6)では、センサ 直下近傍において鉄筋の振動が大きくなったことによ り、波形エネルギが大きくなったと考えられる。また、 かぶりごとに健全部 No.1 と No.7 とを比較すると、両者



a) はく離長さ:400mm, かぶり:30mm



b) はく離長さ:400mm, かぶり:60mm





の波形エネルギは、ほぼ同じ値になっていることもわか る。なお、かぶりが大きくなると、供試体中央およびは く離部と健全部の境界位置における波形エネルギの増 加も小さくなり、健全部での波形エネルギの値に近づい ていくことが確認できる。これは、主に拡散減衰の影響 によるものと考えられる。しかしながら、供試体中央お よびはく離部と健全部の境界位置以外(No.1, 3, 5 およ び 7)のセンサ貼り付け位置において波形エネルギが小 さくなっていないことから、その詳細は不明である。

続いて、図-4 に、健全供試体(はく離長さ 0mm,か ぶり 30,60mm および 90mm)における波形エネルギ比



をセンサ貼り付け位置と対応させて示す。いずれのかぶ りの場合も、供試体中央位置に貼り付けたセンサ(No.4) での波形エネルギが大きくなっている。かぶりごとに波 形エネルギのセンサ貼り付け位置による変動に着目す ると、No.4以外においては、ほぼ一定の値となっている ことが確認できる。ここで、図-3と図-4とを比較す ると、いずれの供試体においても、供試体中央(No.4) での波形エネルギが大きくなっている。さらに、図-4 におけるそれぞれの健全部(No.1および7)での波形エネ ルギの傾向と、図-4における No.4 以外での波形エネ ルギの傾向は、ほぼ同じであることもわかる。

4.2 はく離長さの違いが弾性波の伝播特性に与える影響 はく離長さ 200mm, かぶり 30mm の供試体にて得られ た受振波の波形エネルギ比を図-5 に示す。この図に示 すセンサ貼り付け位置 No.1, 2, 6 および 7 が健全部, No.3 から5 がはく離部を示している。供試体長手方向の 中心である No.4 において, 波形エネルギが大きくなって いるが、これは先に考察した通り、波の重ね合わせが原 因と考えられる。これに対して、はく離部端部である No.3 および No.5 における波形エネルギは、健全部であ る No.1, 2, 6 および7 におけるそれよりも,若干ではあ るが大きくなっている。しかしながら、このような波形 エネルギの増加傾向は、はく離長さ 400mm の場合の増 加傾向(図-3a)参照)と比較して、増加幅が小さい。 これは、はく離長さが小さくなったことにより、波の重 ね合わせや干渉が複雑になったことによるものと考え られる。

5. まとめ

本研究で得られた結論を以下に示す。

 (供試体における複数の計測点で得られた波形エネ ルギの分布状態は、はく離の有無により、異なるこ とがわかった。

- はく離供試体における「はく離部」と「健全部」との境界線の直上において得られた波形エネルギは、「健全部」で得られた波形エネルギよりも大きくなることが明らかとなった。
- 3) 以上のことから、コンクリート表面の複数の位置に センサを貼り付け、得られた波形エネルギの分布傾 向に着目することにより、波形エネルギそのものの 値で、はく離の有無やその位置を把握できる可能性 があることを確認した。

今後は、励磁コイルによって鉄筋が加振される範囲や、 はく離の位置に対する励磁コイルの設置位置およびセ ンサの貼り付け位置の関係について、詳細に検討を行う 予定である。

謝辞

本研究は、日本学術振興会科学研究費補助金(萌芽研 究 18656124)の援助を受けて行ったものである。ここに 記して謝意を表する。

参考文献

 宗像晃太郎,鎌田敏郎,内田慎哉,森 和也:電磁 パルスにより加振したコンクリート内部鉄筋の振 動特性に関する基礎研究,コンクリート工学年次論 文集,Vol.29, No.2, pp.781-786, 2007