鉄筋破断に対する磁気法片面診断に与える鉄筋位置のずれの影響

京都大学	学生員	〇井上丈	揮	<b>F澤広</b> 碁	Ę
㈱四国総合	研究所	正会員	廣瀬	誠	
京都大学	正会員	石川敏之	1 服音	『篤史	河野広隆

## 1. はじめに

磁気法片面診断による鉄筋隅角部破断の判定で は、現場では実験にはないいくつかの要因が原因 で判定が難しくなることがある。本研究では、考 え得る影響要因のうち、診断鉄筋位置の測定誤差 程度のずれに着目し、その判定への影響を検討し た。

## 2. 実験概要

#### 2.1 想定事例

図1に示すように、RCT型橋脚の上に桁が設置されている状況を想定し、梁部スターラップの 隅角部での鉄筋破断を対象とした。実験で使用した鉄筋は、主鉄筋、スターラップの径はそれぞれ D32、D16、長さは1500mm、1800mmとした。 スターラップは中央で冷間曲げし、破断鉄筋はバ ンドソーで隅角部を45度で切断し、ギャップは 最も判定の困難となる0mmとした。

### 2.2 実験方法

図1に示すようにX軸をとり、以下の手順で実験を行った。

①着磁:着磁開始位置に磁石ユニットのN面を合わせ、対象鉄筋(スターラップ)上および300mm 離れた位置(現場の条件に近付けるため)で1.5 往復する。

②測定:磁気計測ユニットで対象鉄筋直上かぶり 面上の垂直方向の磁束密度を測定する。

#### 2.3 実験要因

すべての実験のかぶりと着磁開始位置をそれぞ れ75mm、-100mmと想定したうえで、故意に 生じさせる鉄筋位置のずれとして(1)かぶり、(2) 着磁開始位置を実験要因とした。ずれの詳細を表



図1 想定事例および着磁方法の例

表1 実験要因

かぶり(mm)	65, 70, 75, 80, 85
着磁開始位置(mm)	X = -100, -50, 0

1に示す。(2) は隅角部の位置がずれることを意味する。

## 3. 実験結果および考察

#### 3.1 診断指標

図2に磁束密度分布の測定結果の一例および用 いた以下の二つの指標の取り方を示す。

①補正ピーク値(µT): ピーク値(最小値)とX
=0 での値の差。

②最大変化率(µT/mm):磁束密度分布の傾き(磁 束密度増減/横軸一定区間 30mm)の最小値。

#### 3.2 鉄筋位置のずれが診断結果に与える影響

図 3、4 に、それぞれかぶりのずれおよび着磁 開始位置のずれが生じている場合の両指標の変化 を示す。また、ずれ 0mm における健全と破断の 値の中間点を健全、破断の診断ラインとした場合 の診断結果を表 2 に示す。

キーワード 鉄筋破断、磁気法片面診断、かぶり、着磁開始位置、補正ピーク値、最大変化率 連絡先 〒615-8540 京都市西京区京都大学桂 C1-2-220 TEL:075-383-3321





図3 かぶりのずれに伴う両指標値の変化



図4 着磁開始位置のずれに伴う両指標値の変化

# 3.2.1 かぶりにずれがある場合

補正ピーク値に関しては、図3に示すように健全 の場合はずれの影響が小さい。しかし、破断の場合 は値の変動が大きく、ずれに伴い健全側に大きく近 づいているため、表2に示すようにずれは±10mm 程度以内に抑える必要がある。

最大変化率に関しては、既往の研究でかぶりが浅

表2 鉄筋位置のずれの影響の診断結果

鉄筋位置 のずれ	補正ピーク値	最大変化率
かぶり ±5mm	0	0
かぶり ±10mm	0	Х
着磁開始位置 +50mm	×	0
着磁開始位置 +100mm	×	0

○:健全と破断を影響なく区別できる

×:区別できない

いほど、大きくなることが分かっている 1)が、図 3 右に示すように本研究での誤差程度のずれでも判定 に影響を与えるだけの変化が生じた。表 2 に示すよ うにずれは±5mm 程度以内に抑える必要がある。

#### 3.2.2 着磁開始位置にずれがある場合

着磁開始位置を正方向にずらす、すなわち隅角部 の位置が負方向にずれていると、ピーク位置は想定 上の X=0 に近づく方向にずれる。補正ピーク値に関 しては、X=0 での磁束密度を基準とするので、図 4 に示すように極端に小さくなっている。これが健全 判定に影響を大きく与えている(表 2)。

最大変化率に関しては、傾きを評価する指標であ り、X 方向のずれは関係ないため、判定に影響はな いことがわかる。

#### 4 結論

かぶりにずれがある場合は、補正ピーク値による 診断の有効範囲が広いが、着磁開始位置にずれがあ る場合は、最大変化率は影響を受けにくく、有効で あることがわかった。

# 参考文献

 +澤 広基ら:磁気法による隅角部鉄筋破断の判断基準について、コンクリート構造物の補修、補強、ア ップグレードシンポジウム 論文報告集,第 11 巻、pp285-290,2011.10.