論文 鉄筋腐食した RC はり部材の残存耐荷性能に及ぼす定着性能の影響

村上 祐貴*1·塩谷 文彬*2 堤 知明*3·大下 英吉*4

要旨:本研究では,鉄筋腐食により定着不良を生じた RC 梁部材の残存耐荷性状を評価可能とすることを目 的として,断面諸元,鉄筋腐食レベル,定着性能などをパラメータとした RC はり部材に対して載荷実験を 実施した。その結果,著しく主鉄筋の付着劣化が生じた状態では,荷重が定着領域まで伝達し,はりの耐荷 機構に変化が生じることが明らかとなった。さらに,その際の耐荷性状は定着性能および a/d に大きく影響す ることを明らかにした。また,実験結果に基づき定着不良を考慮した鉄筋腐食を生じた RC はり部材のせん 断耐力評価手法を提案した。

キーワード:鉄筋腐食,残存耐力,定着性能,せん断スパン比

1. はじめに

現在,構造物を新設する時代から,既設構造物を適切 に維持管理し長期的に使用する時代へと移り変わって おり,近年では各種劣化損傷を生じた RC 構造物の構造 性能について多方面で研究が実施されている。特に,中 性化や塩害による鉄筋腐食劣化は種々ある劣化現象の 中でも構造性能に直接影響を及ぼす場合が多いことか ら,盛んに研究が行われ,また体系的な取り組みもなさ れている。

鉄筋腐食を生じた RC はり部材の残存耐荷性状につい て有用な知見が蓄積されつつあるが、これら研究の多く は、主鉄筋の定着が設計時と同様十分に確保された状態 において検討がなされている。しかしながら、過度の腐 食或いはアルカリ骨材反応などの複合劣化によって、定 着フック曲げ加工部が破断し、定着が不十分となること が懸念される。したがって、十分に定着が確保された状 態における曲げ耐荷性状やせん断耐荷性状に対する検 討に加えて、定着不良を生じた状態での各種耐荷性状に 及ぼす鉄筋腐食の影響について検討することも非常に 重要な位置付けにある。

このような背景から,著者らは定着不良を生じた腐食 RC はりの残存耐荷性能についての検討を行ってきた¹⁾。 その結果,残存耐荷性状は,単に主鉄筋の平均腐食率の みに依存するのではなく,主鉄筋の腐食の不均一性や付 着応力性状,腐食ひび割れ性状等の影響も大きく受ける ことを指摘した。しかしながら,既往の研究においては, 残存耐荷性状に及ぼす影響因子について言及するに留 まっており,それら影響因子が耐荷性状に及ぼす影響の 定量化に際しては十分ではなく,また,部材の形状・寸 法も一種類のみに対する検討であった。 そこで、本研究では鉄筋腐食を生じた RC はり部材の 残存耐荷性状について主鉄筋の定着性能という観点に 立脚して統一的に評価可能とする手法の構築を目的と した。具体的には、主鉄筋の平均的な腐食率に加えて、 形状寸法の異なる RC はり部材に対して鉄筋腐食の不均 一性や腐食ひび割れ性状および主鉄筋とコンクリート の付着性能の低下といった鉄筋腐食に起因した各種腐 食劣化現象が、RC はり部材の残存耐力性状に及ぼす影 響について実験的検討を行うとともに、鉄筋腐食を生じ た RC はり部材の耐荷機構の遷移ならびに耐荷性状評価 を提案した。

2.実験概要

2.1 試験体

試験体の形状寸法および配筋を図-1 に示す。試験体 は3種類であり、Lシリーズは幅240mm,高さ200mm, 長さ2100mm、Hシリーズは幅210mm,高さ260mm,長 さ2100mm、Dシリーズは幅240mm,高さ340mm,長さ 2400mmである。また、LシリーズおよびHシリーズで は定着長を150mmとし、Dシリーズではその2倍の 300mmとした。

主鉄筋には L シリーズおよび H シリーズでは D16 異 形鉄筋(SD295A)を使用し, D シリーズでは D22 異形鉄筋 (SD345)を使用した。また,定着補強として D6(SD295A) を配筋した。2.2 節において後述するが,定着筋量(本 数)を試験体によって変更している。

コンクリートの配合は表-1 に示す通りであり,設計 基準強度は30N/mm²である。また,鉄筋の材料試験結果 は表-2 に示す通りである。設計時の曲げ耐力およびせ ん断耐力算定値を表-3 に示す。なお,各種耐力の算出

*1 長岡工業高等専門学校 環境都市工学科助教 工博 (正会員)
*2 中央大学 理工学部都市環境学科
*3 東京電力株式会社 技術開発研究所 工博 (正会員)
*4 中央大学 理工学部都市環境学科教授 工博 (正会員)



(/0)		(/0)		U	U	J
60	10	5.0	168	280	826	996

表一名	2	ŧ筋の)材料	:試験:	結果
				H	

鉄筋径	規格	降伏応力	引張強度	弾性係数
2000 IL	790TH	(N/mm^2)	(N/mm^2)	(N/mm^2)
D6	CDOOFA	438	557	2.0×10^{5}
D16	3D29JA	369	523	2.0×10^{5}
D22	SD345	400	579	2.0×10^{5}

に際しては、コンクリートの圧縮強度は各試験体の平均 値および鉄筋の降伏応力は実測値を用いた。また、せん 断耐力は、コンクリート分担分(Vc)を二羽式²⁾から算 出した。LシリーズおよびHシリーズは曲げ破壊先行型 の断面諸元であり、Dシリーズはせん断破壊先行型の断 面諸元である。

2.2 実験パラメータ

20

実験パラメータを表-3 に示す。実験パラメータは、 断面諸元,主鉄筋の腐食レベル,定着筋量などである。 各試験体の名称は、図-2 に示すように試験体パラメー タの概略を示している。本研究では、鉄筋腐食が進み、 かぶりコンクリートのひび割れが顕著化し、腐食劣化が 耐荷力への影響が著しく生じる加速度後期から劣化期 のRC はりを主たる対象とする。主鉄筋の目標平均腐食 率は、Lおよび H シリーズでは 10%および 20%とした。 D シリーズの主鉄筋の目標平均腐食率は 5%および 10% とした。

Lシリーズでは、定着筋は0本(主鉄筋のみ)および 2本の2水準とした。なお、試験体 L-S2-10ub は定着筋 にビニールテープを巻きつけアンボンド処理を施した。 Hシリーズでは定着筋の本数は0本,2本,3本および4



本の4水準とした。なお、目標腐食率が20%である試験 体については、試験体を2体作成したため、それぞれ H-S0-20A および H-S0-20B と称することとする。D シリ ーズでは、定着筋の本数はいずれの試験体も4本配筋し た。さらに D-SF シリーズでは図-1(c)に示すように試 験体端面にプレートを設置し、ナットを用いて主鉄筋を 端部で完全に固定した。

2.3 腐食試験方法

2.80

鉄筋の腐食手法は,設定した腐食率が比較的早期に得られ,その制御が容易である電食試験法を採用した。電 食試験の概要は既往の研究を参照されたい¹⁾。鉄筋腐食 の評価指標は,試験前後の鉄筋の質量減少率(腐食率) を用いることとした。いずれの腐食試験体も主鉄筋全体 の平均腐食率は,ほぼ目標値に近い値を示している。

2.4 載荷方法および測定項目

載荷は変位制御(0.5mm/min)で行い,図-1に示した ように載荷点間隔 350mm,支点間距離 1800mm の静的 4 点曲げ載荷試験である。せん断スパン比は L シリーズ では 4.53,H シリーズ試験体では 3.30,D シリーズでは 2.42 である。

測定項目は,鉄筋の腐食率,腐食ひび割れ幅,スパン 中央部のたわみおよび鉄筋の軸方向ひずみである。スパ ン中央部のたわみは,1/100mm 変位計を載荷点直下に2 点,試験体中央に1点設置して測定した。

鉄筋の軸方向ひずみの測定であるが,ひずみゲージを 鉄筋表面に貼り付けた場合,鉄筋腐食によってゲージは 破損する。本実験においては、ひずみゲージの貼り付け 位置は鉄筋内部とし、図-3 に示すように鉄筋を軸方向 に切断した後、その断面に2×4mmの溝を掘り、ひずみ ゲージ(検長2mm)を貼り付けた。その後,2対の切断 された鉄筋をエポキシ樹脂接着剤により接合し一本の 鉄筋とした。

鉄筋ひずみの測定は、48mm 間隔とし、配筋した主鉄 筋のうち,LシリーズおよびDシリーズはM鉄筋,Hシ リーズはL鉄筋を対象として測定を行った(図-1参照)。

3. 定着性能の異なる腐食した RC はりの破壊性状

3.1 L シリーズ試験体(a/d:4.53)

(η

鉄筋ひずみ

鉄筋ひずみ(μ)

(d)

試験体 L-S2-10

図-4にLシリーズ試験体の荷重と中央変位の関係, 図-5 に破壊ひび割れ性状を示す。まず、非腐食試験 L-S0-0 では主鉄筋は降伏に至り,破壊モードも曲げ引張 破壊を示した。

次に,耐力に及ぼす鉄筋腐食の影響であるが,平均腐 食率が約10%であるL-S0-10の耐力は非腐食時の約56%, 平均腐食率が20%時の耐力は健全時の約33%まで低下し

荷性状に極めて重要な位置付けとなるわけである。 120 100 80 荷重(kN) 1 - S0 - 060 L-S0-10 L-S0 量は L-S0 シリーズに比べて大幅に抑制されている。 L-S0-20 40 L-S2-0 一方, 定着筋をアンボンドとした L-S2-10ub では, L-S0 L-S2-10ub L-SA 20 L-S2-10 <u>-S2-20</u> 0 45 0 5 10 15 20 25 30 35 40 たわみ(mm) 着劣化が耐荷性状に非常に大きな影響を及ぼすことを 荷重と中央変位(Lシリーズ 図-4 a/d:4.53) 破壊側 破壊側 6 (191 4 2500 2500 2500 降伏ひずみ 10kN 降伏ひずみ - 10kN 降伏ひずみ 10kN 30kN L-S0-20 30kN 20kN -S0-10 2000 2000 2000 50kN 70kN 90kN 50kN 30kN 10kN 10kN 1500 1500 1500 L-S0-0 30kN 20kN L-S0-0 30kN 1000 1000 50kN 1000 500 500 500 1400 0 350 700 1050 1400 1750 2100 0 350 700 1050 1400 1750 2100 1050 0 350 700 1750 2100 端面からの位置(mm) 端面からの位置(mm) 端面からの位置(mm 試験体 L-SO-0 (c) 試験体 L-S0-20 (a) (b) 試験体 L-S0-10 破壊側 破壊側 破壊側 2500 2500 2500 - 30kN - 69kN - 30kN - 70kN 10kN L-S2-20 30kN L-S2-10 10kN - 10kN 降伏ひずみ 降伏ひずみ 降伏ひずみ 50kN 10kN 50kN L-S2-10ub 50kN 10kN -0-60kN 30kN 2000 2000 2000 30kN L-S2 50kN 60kN 10kN 1500 1500 1500 30kN 50kN 1000 1000 1000 500 500 500 n 350 1050 1750 1050 1750 2100 2100 0 700 1400 2100 ٥ 350 700 1400 0 350 700 1050 1400 1750 端面からの位置(mm) 端面からの位置(mm) 端面からの位置(mm)

た。また、その破壊は極めて脆性的であり、図-5(b)お よび図-5(c)に示すように斜めひび割れが載荷点近傍 に発生し、付着割裂ひび割れへと進展して、はりは破壊 に至った。

図-5にL-S0シリーズ試験体の主鉄筋のひずみ分布を 示す。まず、図-5(a)に示す鉄筋が非腐食である試験体 L-S0-0のひずみは放物的な分布性状を示し,荷重が90kN の時点では等曲げ区間の鉄筋が降伏した(降伏ひずみは 約1800µ)。また、支点間で付着があることから、主鉄 筋の定着領域近傍では、ひずみはほとんど生じていない。

一方、腐食試験体に関しては、荷重の増加に伴ってせ ん断スパンのひずみ勾配が緩やかになるとともに、定着 領域までひずみが発生している。これは、鉄筋腐食に伴 い主鉄筋とコンクリートの付着劣化が生じたためであ り、せん断区間内で荷重を保持できず主鉄筋定着領域ま で比較的大きな荷重が伝達されたわけである。S0シリー ズにおいては、定着領域まで荷重伝達がなされると、腐 食に伴い定着不良を生じていることから、端部から鉄筋 が抜出し、はりは破壊に至ることとなり、定着性能が耐

定着筋を配筋した L-SA シリーズ試験体では,図-4 に示すように鉄筋腐食を生じた場合では、健全時に比べ て耐力は低下しているものの,腐食に応じた耐力の低下

シリーズ腐食試験体と同様、耐力が大幅に低下するとと もに極めて脆性的な破壊性状を示しており、定着筋の付

(f)

試験体 L-S2-20

(e)

図-5

試験体 L-S2-10ub

載荷試験結果(Lシリーズ)

示唆している。既往の研究において、主鉄筋下側領域に おいてせん断補強筋の付着劣化が生じると、せん断耐荷 性能が低下することが報告されている^{1),3)}。定着筋に関 しても、主鉄筋の付着劣化により定着部まで荷重が伝達 される場合には, 定着筋の付着性能が耐荷性状に大きな 影響を及ぼすこととなる。

3.2 H シリーズ試験体(a/d:3.30)

図-6にHシリーズ試験体の荷重と中央変位の関係を 示す。H-S0-10 および H-S0-20A では,鉄筋腐食に伴う 耐力の低下割合はLシリーズ腐食試験体に比べて小さく, 破壊も延性的な挙動を示した。これに対して、H-S0-20B では H-S0-0 に比べて耐力は大幅な低下を示すとともに, 極めて脆性的な破壊性状を示した。H-S0-20A と H-S0-20Bの主鉄筋の平均腐食率はほぼ同じであること から、主鉄筋の付着応力性状の違いが耐力に大きな影響 を及ぼしているものと考えられ、後に詳述する。

H シリーズ試験体の破壊ひび割れ性状は図-7 に示す ように、H-S0-10 および H-S0-20A では、主鉄筋に沿った ひび割れが支点近傍或いは支点を越えて発生しており,



次に定着筋を配筋した H-SA シリーズ試験体であるが H-S2-10 と H-S0-10 の荷重と中央変位を比較すると残存 耐力に差異はない。これは、図-7(b), (e)に鉄筋ひずみ 分布を示すように定着破壊を生じる前に等曲げ区間に おいて主鉄筋が降伏に至ったためである。また、主鉄筋 の平均腐食率が約 20%である H-S2-20 と H-S0-20B を比 較すると、定着筋を配筋したことで、残存耐力の低下が 大幅に抑制され、変形性能も向上している。

定着筋量の多い H-S3-20 および H-S4-20 においては耐 力の低下は抑制されているが、試験体 H-S2-20 とは明確 な差異は生じておらず、本実験の範囲内では定着筋によ る主鉄筋の拘束効果は期待できるものの、その効果を発 揮する量には上限値があるものと判断される。

3.3 D シリーズ試験体(a/d:2.42)

図-8にDシリーズ試験体の荷重と中央変位の関係, 図-9 に破壊ひび割れ性状を示す。図-8 より、鉄筋腐 食を生じた試験体の耐力は非腐食試験体よりも大きい。 このことは、鉄筋腐食により支点間の付着応力が低下し せん断力に対する支配的な耐荷機構がアーチ機構に移

ずみ分布を鑑みれば、荷重の増加とともに支点間の付着 は損失しており,梁機構によるせん断抵抗は期待できず, 主たるせん断力への抵抗機構はアーチ耐荷機構による ものと思われるが, D シリーズのような腐食に伴う耐力 増加は顕著ではない。これは、LシリーズおよびHシリ

10kN 30kN 40kN 10kN 30kN

40kN

1750 2100

10k

30kN 50kN 65kN 10kN 30kN 50kN 70kN

2100

ーズの定着長が D シリーズに比べて短いため、アーチ期 耐荷機構の形成の過程で主鉄筋の抜出が生じたことと, アーチ角度の影響があるものと考えられる。

4. 鉄筋腐食を生じた RC はりの耐荷性状に及ぼす主鉄 筋の腐食と耐荷力

4.1 主鉄筋の腐食率と耐荷力

図-10は、各試験体における主鉄筋の平均腐食率と耐 力比の関係を示したものである。腐食試験体の耐力は, 非腐食時のコンクリートのせん断耐力算定値(表-3参 照)を用いて正規化した。

せん断或いは付着割裂破壊を生じた試験体について は、主鉄筋の平均腐食率と耐力比の相関は低い。

図-10 には, XUE らによる提案式から算出した腐食 RC はりのせん断耐力と主鉄筋の平均腐食率との関係を 破線で示す⁴⁾。Lシリーズおよび Hシリーズでは評価式 に比べて全体的に耐力は低い。特に, Hシリーズにおい ては、全く異なった傾向を示している。これは、XUEら



の評価式が完全定着状態における腐食 RC のせん断耐力 を想定しているためであり, XUE らもこのことを指摘し ている。したがって、本試験体のように腐食に伴って定 着不良が生じた場合においては、完全なアーチ機構が形 成される過程で主鉄筋が抜け出してしまうため、定着性 能を考慮する必要がある。

一方, Dシリーズに関しては, 評価式に比べて若干小 さいものの,腐食率に応じて増加する傾向は同じであり, 完全定着状態に近いものと判断される。

そこで,次節においては定着不良を生じた L シリーズ およびHシリーズを対象として,残存耐力に定着性能が 及ぼす影響を評価することとする。

4.2 定着性能がせん断耐荷性状に及ぼす影響

図-11 にせん断破壊或いは付着割裂破壊を生じた試 験体の定着領域における平均付着応力の最大値(定着性 能)と試験体の単位幅当りの耐力の関係を示す。平均付着 応力は、計測した鉄筋ひずみから算出した。図-11に示 すように,いずれのシリーズにおいても定着性能の低下 に伴い耐力はほぼ線形的に低下しており、定着性能が残 存耐力に支配的な影響を及ぼすことが確認される。また, Hシリーズ試験体はLシリーズ試験体に比べて同一定着 性能に対する耐力が大きい値を示している。これは、せ ん断スパン比の影響であり、Hシリーズ試験体は、Lシ リーズ試験体に比べてせん断スパン比が小さいことに より,アーチ角度が相対的に大きくなったためであると 考えられる。

この影響を試験体の単位幅当りの耐力にせん断スパ

破壊側

D-S4-5

- 50kN

- 100kN

-D-S4-0

- 50kN

- 100kN - 150kN - 200kN - 240kN - 50kN - 100kN - 150kN

D-SF-5

D-SI

210kN 50kN





ン比を乗ずることにより, a/d を考慮した耐力と定着領域 の平均付着応力の最大値との関係を図-12 に示す。定着 領域の平均付着応力の最大値(定着性能)と a/d を考慮 したせん断耐力は,試験体シリーズによらずほぼ一義的 な関係を示している。

図-10 に示した XUE らによる完全定着状態時の腐食 RC はりのせん断耐力評価式は式(1)に示すようになる⁴⁾。

$$V = \alpha_1 \cdot V_{c0}$$
(1)
$$\alpha_1 = 1 + [0.16 - 0.04a/d] \cdot C_m$$

ここで、a/d: せん断スパン比, $C_m(%)$:軸引張鉄筋の平 均腐食率、 V_{c0} :軸引張鉄筋のみの健全なはり部材のせん 断耐力である。

式(1)より,各腐食試験体の完全定着状態におけるせん 断耐力を算出した後,図-12に示した耐力と定着性能の 直線近似式を用いて完全定着状態でのせん断耐力を得 るのに必要な定着性能を式(2)により逆算した。

$$\tau_{anc} = ((2V/b) \cdot a/d - 497.83)/269.37$$
⁽²⁾

ここで, *b*(mm):はり幅, τ_{anc}(N/mm²): 定着領域の最 大平均付着応力である。

式(1)および式(2)より算出した完全定着状態でのせん 断耐力および定着性能を 1.0 として,各腐食試験体のそ れらを正規化すると,図-13 に示すようになる。同図に 示すように,両者には比較的良好な線形関係が確認され, 本実験の範囲内ではあるが,定着不良の影響によるせん 断耐力の低下を概ね評価することが可能である。



6. 結論

本研究では形状・寸法の異なる RC はり部材に対して 鉄筋腐食によって定着不良を生じた場合の残存耐力性 状について実験的検討を行うとともに,その評価手法を 提案した。以下に本研究で得られた知見を示す。

- (1) アーチ耐荷機構が形成される場合における破壊形 態は、定着不良が生じた場合、不完全なアーチ機構 となり破壊形態は付着割裂破壊となる。その場合、 定着性能は、はりの残存耐力に支配的な影響を及ぼ す
- (2) 定着不良によって不完全なアーチ機構が形成された場合のせん断耐力は、せん断スパン比と定着性能を考慮することで、ある程度評価することができる

参考文献

- 村上祐貴,大下英吉,鈴木修一,堤知明:鉄筋腐食した RC 梁部材の残存耐力性状に及ぼすせん断補強筋ならびに 定着性能の影響に関する研究,土木学会論文集 E, vol.64, No.4, pp.631-649, 2008.12
- 二羽淳一郎、山田一宇、横沢和夫、岡村甫:せん断補強鉄 筋を用いない RC はりのせん断強度式の再評価、土木学会 論文集、第 325 号、V-5、pp167-176、1986
- 前川宏一,中村光,佐藤靖彦,Kukrit TOONGOENTHONG: せん断補強筋の定着不良が RC はりのせん断耐力に及ぼす 影響,コンクリート工学年次論文集, Vol.26, No.2, pp.973-978, 2004
- Xin XUE, 関博, 広森紳太郎:鉄筋が腐食した RC はりの せん断耐荷挙動に関する研究, 土木学会論文集 E, vol.65, No.2, pp.161-177, 2009.4