# 鉄筋腐食した RC 部材の付着応力モデル構築に関する研究

1. はじめに

近年、既存の構造物において経年劣化に伴った構造 性能や耐久性能の低下が深刻な問題となっている.

特に中性化や塩害による鉄筋腐食は構造体として機 能する鉄筋量を減少させるとともに鉄筋とコンクリー トの付着性能を低下させるなど、構造性能に及ぼす影 響が大きい劣化現象の一つである.

近年,各種劣化現象が構造性能に及ぼす影響につい て盛んに研究が行われている.しかしながら,鉄筋腐 食を考慮した付着応力モデルに関する研究は多くない.

本研究では,鉄筋腐食した RC 梁の付着性状について 腐食膨張圧、腐食ひび割れおよびその進展を考慮した モデルを構築し、その適用性の検討を行うこととする.

#### 2. 腐食ひび割れ発生前における付着応力モデル

# 2. 1 モデルの概要

本研究では、腐食膨張圧の違いが付着性状に及ぼす 影響を考慮するために, Mohr-Coulomb の破壊規準的 アプローチを利用したモデルを提案する.

Mohr-Coulomb の破壊規準における粘着項を非腐食 状態における付着応力として、腐食膨張圧を考慮した 付着応力は式(1)のように表すことができる.

$$\tau = \tau_0 + \sigma_n \tan \varphi_{cr} \tag{1}$$

ここで、 $\sigma_n$ は拘束圧、 $\varphi_{cr}$ は内部摩擦角である. また,式(1)中の<sub>τ0</sub>は式(2)に示す島式<sup>1)</sup>であり,<sub>τ0 max</sub>は その最大値である.

$$\tau_0 = 0.9 f_c^{\prime 2/3} \left( 1 - \exp\left(-40 \left(\frac{S_D}{D}\right)^{0.6}\right) \right)$$
(2)

# 2.2 付着応力と拘束圧

一般に、Mohr-Coulomb の破壊規準は圧縮強度 $f'_c$ お よび引張強度 f,から式(3)のように導かれる.

$$\tau = \frac{fc' - ft}{2\sqrt{fc'}\sqrt{ft}}\sigma_n + \frac{\sqrt{fc'}\sqrt{ft}}{2}$$
(3)

ここで、 $\tau$ は付着応力、 $\sigma_n$ は拘束圧である.鉄筋を引 抜く際,ある付着応力τに対して鉄筋表面に角度βの凹 凸が存在するとその幾何学的形状によって拘束圧が生

キーワード 鉄筋腐食,付着応力,すべり,側
-----------------------

中央大学 学生会員 〇山崎 理美 中央大学 正会員 大下 英吉

じる.以上より鉄筋の引抜試験に対する拘束圧と付着 応力の関係は式(4)で表すことができる.

$$\tau_{RC} = -\frac{(fc'-ft)(fc'-ft+2\sqrt{fc'ft}\sin\beta\cos\beta)}{2\sqrt{fc'ft}(fc'+ft)}\sigma_n + \frac{-3\sqrt{fc'^3ft}+\sqrt{fc'ft^3}-4fc'ft\sin\beta\cos\beta}{2(fc'+ft)}$$
(4)

# 2.3 腐食率と拘束圧

鉄筋の腐食膨張圧による拘束圧が発生する.本研究 では、厚肉円筒理論より腐食膨張圧Δσ<sub>cr</sub>を算出する. 幾何学的形状によって生じる拘束圧 pi と腐食膨張圧 を考慮した拘束 $E_{\sigma_n}$ は式(5)で示される.

$$\sigma_n = p_i + \Delta \sigma_{cr} \tag{5}$$

#### 2. 4 マイクロクラックによる剛性低下

コンクリートに拘束圧が生じる際, 半径方向に反比 例し、円周方向に引張応力 $\sigma_{\theta}$ が発生する.

コンクリート内部にマイクロクラックによるコンク リートの剛性低下後のせん断剛性*G*<sub>cr</sub>'は式(6)となる.

$$G'_{cr} = \frac{1}{\frac{1}{G_0} + \frac{1}{G_{cr}}}$$
(6)

ここで, Go はひび割れのないコンクリートのせん断 剛性, Gerはひび割れ発生領域のせん断剛性である. 以上より,最終的に構築した腐食ひび割れ発生前にお

ける付着応力モデルは式(7)のように表すことができる.

$$\tau = \tau_{RC} \frac{G_{cr}}{G_0} \tag{7}$$

#### 3. 腐食ひび割れ発生後における付着応力モデル

#### 3.1 モデルの概要

腐食ひび割れがコンクリート表面到達すると、拘束効 果が解放され、付着応力は大幅に低下することとなる. ひび割れ発生後における拘束圧をσ, とすると, 付着応 カモデルは式(8)のように定義される.

$$\tau_{\rm cr} = \tau' + \sigma'_n \tan \phi_{\rm cr}(s) \tag{8}$$

ここで,粘着項では腐食膨張圧による付着応力の増加 量をひび割れによる付着応力の低下量で除した低減係 数αで定義し、式(7)に示した同一腐食率でひび割れが

〒112-8551 東京都文京区春日 1-13-27 中央大学理工学部 TEL 03-3817-1892 連絡先



図-2 モデル適用結果

#### 4.2 本モデルの適用性評価

実験結果と本モデルによる解析結果の比較を図-2に 示す. なお, 図中には島式も示している.

いずれの試験体においても本モデルは実験結果と比 較的良く一致している.

S 試験体においては拘束圧の増加による付着応力の 増加が表されている. このことから本モデルの拘束圧モ デルの妥当性が確認された.また,CR 試験体において S/D の増加に伴う付着応力の減少が表わされている. こ のことから、本研究におけるひび割れ幅の拡大モデルの 妥当性が確かめられた.

# 5. まとめ

本研究で得られた知見を以下に示す.

- (1) Mohr-Coulomb の破壊規準的アプローチを利用し たモデルを構築することによって、 すべりと関連 付けて評価する式を提案した.
- (2) 腐食ひび割れが表面に達していない場合におい ても、コンクリート内部に発生するマイクロクラ ックを考慮することで付着応力の定量的評価を 可能にした.
- (3) 腐食ひび割れの進展をモデル化することでひび 割れ進展に伴った付着応力性状の予測を可能に した.

### 【参考文献】

- 1) 島弘,山本恭史:腐食した鉄筋の局所応力~局所す べり関係,コンクリート工学年次論文集, vol.13, No.1, pp.663-668, 1991
- 2) 長岡和真, 佐藤綾桂, 村上祐貴: 鉄筋腐食を生じた RC 部材の付着応力性状に及ぼすコンクリートの拘 束度の影響、コンクリート工学年次論文集, vol.33, No.1, pp.827-832, 2011

解放され、一部の腐食膨張圧のみが拘束圧として機能 する.既往の研究<sup>2)</sup>において,腐食ひび割れの進展に伴 う拘束圧の変化はひび割れ幅を w として次式により定 義している.なお、βは材料固有の定数である.

$$\sigma_{n0} = e^{-\beta w} \sigma_{n\max} \tag{10}$$

#### 3.3 鉄筋の引抜きによる拘束圧

鉄筋を引き抜くと拘束圧は増加し、 の となる. それ に応じてひび割れは進展する.ひび割れ幅をかぶり方 向に対して線形分布を仮定すると,かぶり表面におけ るひび割れ幅 w は仮想仕事の原理より、次式で示す.

$$\delta = \frac{3\pi a^3}{EI}\sigma'_{np}$$
  
$$w' = \delta \frac{b}{a} + w$$
(11)

ここで、 $\delta$ は鉄筋表面ひび割れ幅、aはコンクリー トの内径, bはコンクリートの外径である.

# 3. 4 ひび割れ幅拡大による内部摩擦角の変化

ひび割れによる剛性の低下を考慮した圧縮応力 $\sigma'_c$ ,引 張応力σ,を式(3)へ代入することで鉄筋を引抜く際の内 部摩擦角 $\phi_{cr}(s)$ は次式で示される.

$$\tan\phi_{cr}(s) = \frac{\sigma_{c}' - \sigma_{t}}{2\sqrt{\sigma_{c}'}\sqrt{\sigma_{t}}}$$
(12)

#### 4. 本構築モデルの精度の検討

## 4.1 実験概要

引抜試験概要および形状寸法を図-1 に示す. 腐食ひ び割れ発生前モデルの比較として,腐食膨張圧は力の 釣合いから側圧にほぼ等価になるので、同図(a)に示す、 側圧(3.5N/mm<sup>2</sup>)を保持し, 200µ/min での引抜試験と比 較した.腐食ひび割れ発生後におけるモデルの比較とし て、同図(b)に示す腐食率 20%でひび割れを発生させた 試験体での引抜試験はL鉄筋の9.8kN/min 単調載荷試 験と比較した.

コンクリートの配合を表-1に示す.なお,鉄筋腐食 には電食試験法を採用した. 測定項目は, 腐食率, 鉄 筋の軸方向ひずみおよび自由端すべりである.

-234-