塩化物イオンを考慮した鉄筋腐食メカニズムに関する解析的研究

中央大学大学院 理工学研究科土木工学専攻 学生会員 〇川浦 実郎 文化シャッター株式会社 修士 正会員 久保 貴博 中央大学 理工学部土木工学教授 工博 正会員 大下 秀吉

1.はじめに

近年,鉄筋コンクリート構造物の早期劣化が問題となっ ており,鉄筋の腐食は構造機能上および耐久性の上で非常 に重大な問題である.本来,コンクリート中の鉄筋は不動 態皮膜に覆われているため腐食から保護されているが,塩 化物イオンなどの腐食因子の侵入により,不動態皮膜が破 壊されるとともに,鉄筋腐食を誘発させる.

従来,塩化物イオンと腐食の関係を評価した実験的研究 は数多くあるが,塩化物イオンの影響やその濃度に依存し た鉄筋腐食の詳細なメカニズムはほとんど確立されていな いといっても過言ではない.

本研究では、塩化物イオンを考慮した鉄筋腐食メカニズ ムの解明を目的として、腐食部における塩化鉄(I)の加水 分解から生成される塩酸による腐食部の pH 低下および鉄 錯体のアノード電極電位への影響、塩化物イオン濃度増加 に伴う孔食電位の低下に着目し、分析化学ならびに電気化 学的評価を行った.なお、現段階においては腐食因子とし て塩化物イオンのみを取り扱うこととするが、今後応力腐 食まで評価可能なモデルの構築を目的としているため、鉄 筋上における各種イオンの影響を考慮することは重要であ り、環境条件による鉄筋腐食を評価可能なモデルの構築は 必要不可欠である.

3. 鉄筋腐食モデル

不動態皮膜が破壊された鉄筋は活性態となり,鉄筋表面 上において式(1)のアノード反応,式(2),(3)のカソード反応 が起こる.

$Fe \rightarrow Fe^{2+} + 2e^{-}$	(1)	ł
$Fe \rightarrow Fe + 2e$	(1)	

$$1/2O_2 + 2H_2O + 2e^- \to 2OH^-$$
 (2)

 $2H^+ + 2e^- \rightarrow H_2$

カソード反応は式(3)の水素発生型を仮定した.

2.1 塩化鉄(I)FeCl_{2(aq)}の加水分解

$$Fe^{2+}_{(aq)} + 2Cl^{-}_{(aq)} + 1/4O_{2(S)} + H_2O_{(i)}$$

$$\leftrightarrow 1/2 Fe_2 O_{3(C)} + 2HCl_{(i)}$$

式(4)を塩化鉄(I)の加水分解反応とする.加水分解反応 により生成される塩酸は、腐食部のpH低下を促す.

2.2 平衡定数

式(4)の平衡定数値は各化学種の標準生成ギブスエネルギーの値より K^0 =1.152×10⁻³となる.

本研究においては,塩化物イオン以外の活量係数は1と 仮定し,平衡定数Kは式(5)で表される.

$$K = K^0 \cdot \frac{1}{\gamma_{Cl}^2} \tag{5}$$

塩酸の濃度は式(6)で表される.

$$C = [HCl] = \sqrt{K \cdot \frac{[Fe^{2+}(aq)] \cdot [Cl^{-}(aq)] \cdot [O_2]^{1/4} \cdot [H_2O]}{[Fe_2O_3]^{1/2}}}$$
(6)

本研究では,鉄イオンの濃度は可溶性の塩化鉄(I)が完 全解離すると仮定し,塩化物イオン濃度に対応する濃度を 与え,酸素濃度は大気分圧値を与えた.

2.3 腐食部における pH

コンクリート中で代表的な化学種である以下の式(7)~(10)の化学反応により pH の変化が評価可能となる.

$NaCl \leftrightarrow Na^+ + Cl^-$	(7)
$ROH \leftrightarrow R^+ + OH^-$	(8)

$KOH \leftrightarrow K + OH$	(0)
$NaOH \leftrightarrow Na^+ + OH^-$	(9)

$$H_{2}O \leftrightarrow H^{+} + OH^{-} \tag{10}$$

物質収支,電荷均衡式

$$C_1 = [Na^+] = [Cl^-] \tag{11}$$

 $[Na^{+}] + [R^{+}] + [H^{+}] = [OH^{-}]$ (12)

式(11), (12)より, NaCl 濃度による pH(以下, pH _{アルカリ})上 昇は式(13)で表される.

 $pH_{\mathcal{F},\mathcal{N},\mathcal{D},\mathcal{V}} = 14 + \log(C_1 + [R^+] + \sqrt{(C_1 + [R^+])^2 + 4Kw/2)}$ (13) [R⁺]は NaCl 侵入前のコンクリート中のアルカリ濃度であ る.本研究では *NaCl* 侵入前のコンクリートの pH を 12 と し、水酸化アルカリ濃度を 0.01M として扱う.

式(13)から, NaCl 濃度が増加するに従い, pH _{アルカリ}は上昇 することがわかる.しかしながら,塩分量が多くなると腐 食は促進されるため,見かけ上 pH が低下する現象すなわち 防食とは逆の現象が起こると考えられる.

ここで, 腐食条件式(14)を考える.



(3)

(4)

キーワード:塩化物イオン,鉄筋腐食,電極電位,鉄錯体,Tafel式 住所:東京都文京区春日1-13-27,電話:03-3817-1892,FAX:03-3817-1803



(14)

図 - 1から塩化物イオン濃度が 0.015M 以上において腐食が 発生することがわかる.本研究では、塩化物イオン濃度 0.015M における見かけの pH(以下, pH_{+tt})を通常環境下に おいて腐食する pH7 に対応させ、式(15)で表した.図-2 は 式(15)を用いた pH_{+tt}の遷移を示したものである.

$$pH_{\pm\pm} = 7 - \Delta pH_{\gamma\nu_{\pi}\nu} \tag{15}$$

以下の式(16)~(18)の化学反応より,腐食部のpH(以下, pH_{腐食})を評価する.なお,化学種 HA は pH_{中性}を考慮する ための仮想の化学種である.

$HCl \leftrightarrow H^+ + Cl^-$	(16)
$HA \leftrightarrow H^+ + A^-$	(17)

$$H_{2}O \leftrightarrow H^{+} + OH^{-} \tag{18}$$

物質収支,電荷均衡式

 $[Cl^{-}]/[OH^{-}] \ge 0.6$

$$C_2 = [A^-] = 10^{-pH_{\oplus\pm}} \tag{19}$$

$$C_{3} = [HCl] = [Cl^{-}]$$
(20)

$$[H^+] = [A^-] + [Cl^-] + [OH^-]$$
(21)

式(19)~(21)より pH _{腐食}は式(22)で表される.

 $pH_{\text{KR}} = -\log(C_2 + C_3 + \sqrt{(C_2 + C_3)^2 + 4Kw/2})$ (22) 図-3に pH _{KR}の遷移を示す. 同図から, 図-2の pH _{中性}に 比べ, pH _{KR}は低下していることがわかる. これは塩酸によ る影響であり,より腐食が促進する活性状態になっている と考えられる

3. 腐食電流密度の算出式

3.1 Tafel 式

アノード反応,カソード反応による電流密度は Tafel の関係より,式(23),(24)で表される.

$$i_a = i_a^0 \cdot \exp[\alpha_a (E - E_a)]$$
⁽²³⁾

 $i_c = i_c^0 \cdot \exp[-\alpha_c(E - E_c)]$ (24) 腐食電流密度 i_{corr} は式(23), (24)の交点で表される.

3.2 ネルンストの式

式(1), (3)のアノード,カソード反応による電極電位は ネルンストの式より式(25), (26)で表され

$$E_{Fe} = E_{Fe}^{0} + 0.0295 \log a_{Fe^{2+}}$$
(25)

$$E_{H_2} = E_{H_2}^0 - 0.059 \, pH \tag{26}$$

式(25)は塩化物イオンの影響が考慮されていないもので ある.本研究では式(25)に塩化物イオンの影響として鉄錯体 形成および孔食電位低下の影響を導入する必要がある.

鉄錯体の影響を考慮したアノード電位は式(27)で表される.

$$E_{Fe} = E_{Fe}^{0} + 0.0295 \log \beta_{0} + 0.0295 \log[Fe^{2+}]$$
 (27)
 $\beta_{0} = 1/1 + k_{1} \cdot [Cl^{-}] + k_{1} \cdot k_{2} \cdot [Cl^{-}]^{2}$

表-1 各濃度における孔食電位とアノード電流密度

塩化物イオン濃度[CaCl2](mol/l)	孔食電位(V)	アノード電流密度(A/m2)
0.01	0.785	0.238
0.1	-0.289	0.289
0.2	-0.612	0.289

ら、塩化物イオン濃度が高いほど孔食電位が低下している ことがわかる.塩化物イオンのようなハロゲン・イオン の濃度の対数と孔食電位の間には比例関係があるとされて いる²⁰.同図の各濃度における孔食電位の値を表-1に示す. 表中の孔食電位値を用いることで、図-5に示すような、各 孔食電位を通る対数近似曲線を求めた.この近似曲線より、 孔食電位低下の度合いは、塩化物イオン濃度を用いること で-0.4664ln[C1⁻]となる.

図-5 で示す近似曲線を式(25)に導入することによって, 孔食電位の低下を考慮に入れたアノード電位は式(28)で表 される.鉄イオン濃度に対しても*pH*の影響を考慮するため, *Fe(OH)*2の溶解度積*K*_{SP(Fe(OH)2}:4.8×10⁻¹⁷を用い考慮した.

 $E_{Fe} = E_{Fe}^{0} + 0.0295 \log \beta_{0} + 0.0295 \log [Fe^{2+}]$

$$-0.4664 \ln[Cl^{-}] + Y$$
 (28)

 $\log[Fe^{2^+}] = \log K_{SP(Fe(OH)_2)} - 2\log[OH^-] = 11.67 - 2pH$

式(28)中の Fは,塩化物イオン濃度 0.01M において,式(23) のアノード Tafel 曲線が表-1 の濃度 0.01M における孔食電 位を通るものとして決定した値であり, Y=-1.198 である. 式(26),(28)より,塩化物イオン濃度が増加するに従い,カ ソード電位は上昇し,アノード電位は低下するため,腐食 電流密度は増加する.

4. 本モデルによる腐食電流密度算出結果

図-6 は任意の塩化物イオン濃度における腐食電流密度 の実験値³³と解析値を比較したものである.同図からわかる ように,鉄錯体のみを考慮した解析値は実験値と比較して 塩化物イオン濃度が増加しても電流密度の顕著な増加はみ られない.これに対して,錯体の影響と孔食電位の低下を 考慮したものは,解析値のほうが若干実験値の電流密度を 上回るものの,増加傾向として指数型を示しており,傾向 的には比較的一致しているものと思われる.このことから, 鉄筋腐食に対する塩化物イオンの影響を考えるにあたって, 鉄錯体の影響のみではなく孔食電位低下の影響も考慮する ことが必要であるといえる.

5. まとめ

(1)分析化学ならびに電気化学的手法により鉄筋腐食に対す る塩化物イオンの影響として、塩化鉄(I)の加水分解お よび鉄錯体,孔食電位の影響を考慮した鉄筋腐食モデル を構築した.

(2)実験値との比較より、腐食に対する塩化物イオンの影響 を考える際には、鉄錯体の影響のみではなく、孔食電位 低下の影響も考える必要性が明らかとなった.

参考文献

- 1) H Ohmoto K $\!-\!1$ Hyashi Ykajisa Geochim Coso Acts
- 2) 森岡進, 沢田可信, 杉本克久:金属学会会報 vol.7, pp. 731-741, 1968
- 3) 徳光卓,石橋孝一,丸山久一,山口光俊,山岸隆典:土木学会第58 回年次学術講演会講演概要集第5部 vol.58, pp.91-92, 2003