論文 電気化学的脱塩工法によるイオンの移動に関する研究

北岡 勇介*1・徳光 卓*2・芦田 公伸*3・丸山 久一*4

要旨:電気化学的脱塩工法による効果を評価するためには,断面内での塩化物イオン,ナ トリウムイオンおよびカリウムイオンの移動の不均一性を考慮した検討が不可欠となる。 本研究では可溶性塩分の電気化学的な移動が塩分濃度と比抵抗に基づく簡易なモデルに よって再現可能であることを示した。その結果,不均一性を含めた脱塩効果が積算電流量 から推定できることがわかった。

キーワード:電気化学的脱塩工法,塩化物イオン,積算電流量,比抵抗

1. はじめに

電気化学的脱塩工法(以下,脱塩)は,コンク リート内に直流電流を与え,塩化物イオンを除 去することで,コンクリートの鋼材保護性能の 回復を図る塩害対策工法である。

脱塩による補修の設計には,電気化学的な塩 化物イオンの移動予測と,それに基づく耐久性 能の回復度を評価することが不可欠である。

脱塩による塩化物イオンの移動に関しては, 円柱供試体による鉄筋近傍の,可溶性塩化物イ オン量減少モデルの提案¹⁾などが,報告されて いる。しかし,各イオンの移動メカニズムにつ いて,十分に解明されていないのが現状である。

そこで,本研究では脱塩による各イオンの移動と積算電流密度の関係について実験的検討を 行った。また,可溶性塩分の移動メカニズムに 基づくモデルの構築を通して,可溶性塩分と積 算電流密度の関係に帰着するモデルの提案を行った。

2. 実験概要

脱塩工法における,断面内の各イオンの移動 と電流量の関係を検討することを目的として, あらかじめ塩分を混入したプレストレストコン クリート部材を用いて,一面から脱塩を行い, 断面内の各イオンの濃度分布および積算電流密 度の測定を行った。

2.1 配合

表-1に実験に使用したコンクリートの示方 配合を示す。セメントには早強セメントを使用 した。混和剤は,日本シーカ(株)製の減水剤標 準形1種シーカセメント 205Fを使用した.本 実験では,比較的厳しい塩害環境を模擬し,初 期塩分として塩化物イオンを 10kg/m³(NaCl 量 では 16.5kg/m³)だけ,単位水量に重量比で内割 添加した。

2.2 供試体

供試体はプレストレストコンクリートとし, PC 鋼材にはの10.8mmの PC 鋼より線(SWPR7)を 1 本配置した。供試体寸法は 100×100×2000 mm とした。緊張力の導入はプレテンション方 式とし,初期緊張力として,鋼材引張強度 (120kN)の71.25% (85.5kN)を導入した。

コンクリート硬化後,一日間蒸気養生をし, その後,養生 60 日目まで湿布養生を行った。 28 日圧縮強度(*Φ*100 × 200mm 円柱供試体)の平均 値は 77.6N/mm²,弾性係数は 3.9 × 10⁴N/mm² で あった。

*1 長岡技術科学大学大学院 工学研究科建設工学専攻 (正会員)
*2(株)富士ピー・エス 技術本部 技術開発グループ (正会員)
*3 電気化学工業(株)青海工場 無機材料研究センター (正会員)
*4 長岡技術科学大学 環境・建設系教授 Ph.D.(正会員)

2.3 脱塩実験方法

図-1に脱塩実験の概略図を示す。脱塩面(下 面)と非脱塩面(上面)以外の側面4面を絶縁のた めすべて塗装し,一面脱塩とした。PC鋼材を 陰極とし,陽極にはチタンメッシュを使用した。 電解質溶液にはホウ酸リチウム溶液を使用した。 また,チタンメッシュと供試体の間にスペーサ ーを設け,3点支持とした。

2.4 脱塩実験条件

表-2に各供試体の積算電流密度を示す。こ こで,積算電流密度(A・h/m²)とは電流密度 (A/m²)と脱塩時間(h)の積を表す。鋼材表面積 (0.0905m²)あたりの電流密度は,1.0A/m²,3.0 A/m² および 5.0 A/m²の3条件,脱塩日数は,4 週,8週および12週の3条件とし,計9条件と した。なお,通電方法は連続通電を基本とした が,電流密度5.0 A/m²の8週および12週につい ては,電圧の上昇に伴い,所定の電流密度を得 ることができなかったため,脱塩開始4週間後 から,間欠通電(4.4 日間通電,2.6 日間休止)を 行った²⁾。

2.5 各イオンの化学分析

化学分析には,断面を図-2に示すように 15 分割し,それぞれの位置で,イオン濃度の測定 を行った。ここで,PC 鋼材は切断面(8)内に位 置している。対象としたイオンは,アルカリ金 属イオンとして,ナトリウムイオン(以下,Na⁺) およびカリウムイオン(以下,K⁺),陰イオンと して,塩化物イオンの計3種類である。

塩化物イオンは,全塩分および可溶性塩分を それぞれJCI-SC4(硬化コンクリート中に含まれ る塩分の分析方法)(電位差滴定法)に準じて測定 した。また,固定塩分量は全塩分量と可溶性塩 分量の差から求めた。

アルカリ金属イオンの測定は,建設省総合技 術開発プロジェクト「コンクリート中の水溶性 アルカリ金属元素の分析方法(案)」に準拠した。 3. アルカリ金属の集積

図-3に測定位置と Na⁺含有量の関係(切断面 14,11,8,5,2),図-4に測定位置と K⁺含有

表-1 示方配合

Gmay	Δir	w/c	s/2		混和剤				
(mm)	(04)	(06)	(04)	147	0	S		((C×%)
(11111)	(90)	(90)	(90)	vv	C	砕砂	川砂	G	0.85%
20	2.0	42	45.4	161	383	408	411	1008	3.25



図- 4 測定位置による K⁺含有量

量の関係を示す。Na⁺,K⁺共に通電量の増加に 伴い鋼材位置(8)では増加し,脱塩面表層(2)では 若干減少する傾向を示した。特に,Na⁺は鋼材 位置でのアルカリ集積が顕著であるため,コン クリートの軟化現象およびアルカリ骨材反応の 危険性が危惧される。アルカリ集積による影響 に関しては,今後暴露試験により検討を行う予 定である。

4. 塩化物イオンの移動

4.1 固定塩分の実験結果

図-5に固定塩分量と積算電流密度との関係 を示す。なお、ここでは代表として鋼材位置(8) および脱塩面表層(2)での結果を示す。鋼材位置 (8)では、固定塩分量が若干減少する傾向を示し たが、脱塩面表層(2)などその他の部位では減少 量が比較的小さい。また、固定塩分量の変化は、 電流密度によらず積算電流密度で整理できるこ とが確認された。

4.2 可溶性塩分の実験結果

図-6に鋼材位置(8),鋼材裏側(11),鋼材位置 から最も遠い脱塩面表層(1)での積算電流密度と 可溶性塩分量の関係を示す。可溶性塩分の変化 は電流密度によらず積算電流密度により一様な 傾向が確認された。これは久田³⁾が円柱供試体 により指摘した知見と整合する。また,鋼材裏 (11)の部位においても可溶性塩分が減少し,同 様に積算電流密度で整理可能であることが確認 できた。位置によらず積算電流密度が約 2500A・h/m²を超える範囲では可溶性塩分の減 少量が小さくなっている。ただし,可溶性塩分 量は位置によって異なり,鋼材位置(8)では塩分 濃度が小さく,その他の部位では比較的大きな 値となった。これは,鋼材付近など電位の大き な場所ほどイオン流入量が小さくなるためだと 考えられる。

図-7に鋼材位置から脱塩面に短絡する経路 (11,8,5,2)での積算電流密度と可溶性塩分量 の関係を示す。この図より,鋼材位置(8)の可溶 性塩分量が最も減少し,続いて(5),(11),(2)の 順に減少する結果となった。脱塩面付近では, 陽極材に近く可溶性塩分が移動しやすいと考え



られる。また,非脱塩面近傍(14)では,可溶性 塩分量はほとんど減少しなかった。

図-8に積算電流密度と可溶性塩分の濃度分 布の経時変化を示す。ここで図中の値は可溶性 塩分量(kg/m³)を示し,脱塩前の可溶性塩分量か らの減少量を階級ごとに色分けしている。積算 電流密度 617A・h/m²では,鋼材位置から脱塩 面に短絡する経路(11,8,5,2)の可溶性塩分量 がよく減少した。積算電流密度 1252A・h/m²に

4.4	⁵ ▲ 0 ┃ 這川	>					<u> 脱塩なし</u>	<u>, </u>	$617 \mathrm{A} \cdot \mathrm{h/m}^2$			
3.	5	生八	13	14	15	4.46	4.83	4.32	4.00	4.83	4.12	
2.	5 可溶	性塩分	10	11	12	4.85	5.61	5.22	4.35	4.97	4.88	
2.	0 減少	量	7	8	9	4.99	6.46	5.50	4.97	2:65	5.08	
1.(0		4	5	6	4.99	5.22	5.12	4.69	4 32	4.46	
0.9	5 ↓ 減リ	╱量小	1	2	3	5.93	5.84	5.70	5.59	4.99	5.11	
1	252 A • 1	h/m^2	18	897 A•h	$/m^2$	19	940 A • h	$/m^2$	$2563 \text{ A} \cdot \text{h/m}^2$			
4.99	4.95	4.42	4.76	4.44	5.11	4.65	4.67	4.60	4.74	4.74	4.35	
5.36	4.78	4.99	5.04	4.00	5.77	4.53	3.86	5.73	3.73	2.78	4.23	
4.53	2.42	4.51	4.60	1.84	4.26	3.91	1.84	4.67	3.63	1.24	4.62	
5.08	3.27	4.85	4.42	2.69	4.26	4.00	2.76	4.26	3.63	2.39	4.14	
4.92	4.39	5.22	4.37	3.75	4.35	4.28	3.70	4.69	4.02	3.45	4.19	
30	$05 \mathrm{A} \cdot \mathrm{h}$	m^2	33	878 A•h	$/m^2$	38	62A • h/1	m ²	$4051 \text{ A} \cdot \text{h/m}^2$			
4.78	4.55	4.51	4.74	4.69	4.55	4.05	4.88	4.51	4.23	4.65	4.81	
4.09	2.71	4.07	4.46	2.88	3.75	3.84	2.83	4.26	3.82	2.32	4.23	
3.61	1.24	3.47	3.66	1.04	2.92	3.24	1.06	3.59	3.29	0.97	3.43	
4.30	2.71	4.39	3.40	2.23	3.22	3.17	2.19	3.59	3.38	1.91	3.40	
4.19	3.40	4.51	4.58	3.06	3.84	3.70	2.97	3.70	4.09	2.92	4.00	

色分け:脱塩前の可溶性塩分からの減少量 図中の数値:残存する可溶性塩分量(kg/m³) 図-8 積算電流密度と可溶性塩分の濃度分布の経時変化

は,鋼材部位の両側(7,9)および脱塩面表層の 隅角部(1,3)で可溶性塩分量の減少が見られた。 積算電流密度 1897A・h/m²には,鋼材位置より も脱塩面側にある範囲全域で可溶性塩分量が減 少する結果となった。積算電流密度 2563A・ h/m²で,鋼材の裏側(10,12)の部位で可溶性塩 分量の減少が開始した。試験終了に至るまで非 脱塩面近傍(13,14,15)では,可溶性塩分量は ほとんど減少しなかった。また,鋼材裏の部位 (10,11,12)の可溶性塩分の減少量は比較的小 さいといえる。総じて,可溶性塩分の減少量は, 鋼材位置に近い箇所,鋼材と脱塩面を短絡する 経路上(2列目)にある箇所および脱塩面に近い箇 所ほど減少量が大きい傾向にあるといえる。 4.3.可溶性塩分の移動モデル

固定塩分の減少量は,可溶性塩分の減少量に 比して小さいため,通電による塩化物イオンの 移動は可溶性塩分の移動が支配的であると考え られる。そこで,固定塩分は移動しないものと 仮定し,可溶性塩分量と積算電流量の関係につ いてのモデル化を行うこととした。 また,モデル化を行うにあたっては以下の仮 定を行った。(1)非脱塩面付近では,可溶性塩分 量は変化しない。(2)塩化物イオンの移動は電気 的な力に支配され,濃度勾配による拡散の影響 は無視できる。(3)コンクリート中の電気的な流 れは有限個の抵抗を有する回路によって表され る。なお本モデルでは,電流量(A)に脱塩時間 (h)を乗じた積算電流量(A・h)で評価を行った。 図-9に本モデルで仮定した電気回路を示す。 軸対称問題であることから1,2列目をモデル 化し,図に示すような5個の並列回路からなる 回路を仮定した。図-10に本解析のフローを示 す。

各部位における電流量の算定には抵抗値が必要となる。ここで、コンクリートの比抵抗は式(1)のように表される。強電解質の伝導率は塩化物イオン濃度に比例するものとみなすことができるため⁴⁾、本論文では、 $\beta=1.0$ とした.また、鋼材位置(8)での実験結果を用いて、感度解析により係数 α を定めた。

$$= \overline{\left(\begin{array}{c} Cl \end{array} \right)}$$
(1)

ここに,ρ: 各要素の比抵抗[Ω・m],α,β: 定数(α=550,β=1.0)である。さらに,抵抗値 *R* を式(2)により定めた。

$$R = \frac{1}{S}$$
(2)

ここに, R: 各要素の電気抵抗(Ω), l: 各要素の
 電流の流れる方向の長さ(m), S: 各要素に流れる
 る電流と直交する面の断面積(m²)である。

図-11 に鋼材位置(8)での積算電流量と可溶性 塩分量の関係を示す。実験値から最小二乗法に より近似式を求めた。この近似式を時間微分し たものを式(3)に示す。

$$\frac{(Cl^{-})}{dt} = 10.958 \times It^{-1.503} \tag{3}$$

ここに,(*CI*):単位積算電流量あたりの可溶性 塩分減少量(kg/(m³A・h)),*It*:積算電流量(A・ h)である。図-12 に式(3)を用いて単位積算電流 量あたりの可溶性塩分減少量と可溶性塩分量の 関係を示す。得られた曲線を同様に最小二乗法 により近似し,各可溶性塩分量での可溶性塩分 の減少量を式(4)のように定めた。

Cl⁻=0.001 **f** *Cl⁻* **f**⁻⁹⁸⁸ × *I*×*t* (4) ここに, Δ*Cl⁻*:脱塩時間*T*時の各要素の可溶性 塩分減少量(kg/m³), [*Cl*]:脱塩時間*T*-Δ*T*時の 各要素の可溶性塩分量(kg/m³), *I*:各要素での電 流量(A), *t*:単位時間(h)である。

次に,可溶性塩分量を式(5)により表される連 続式を用いて求めた。

$$Cl^{-}(x) = Cl^{-}(y) + (Cl^{-}(x)) - Cl^{-}(x)$$
 (5)

ここに, $C\Gamma(x)$:各要素の可溶性塩分量(kg/m³), $\Delta C\Gamma(y)$:隣接要素からの可溶性塩分量の流出量 の総和(kg/m³), $[C\Gamma](x)$:脱塩時間 T- ΔT 時の各 要素の可溶性塩分量(kg/m³), $\Delta C\Gamma(x)$:各要素の 可溶性塩分減少量(kg/m³)である。ここで,一つ の要素から流出する経路が複数本ある場合には, 求めた電流量に対応した可溶性塩分量を振り分 けることとした。



4.4. 解析結果

図-13 に本モデルでの可溶性塩分の濃度分布 の経時変化を示す。初期可溶性塩分量は 6.0kg/m³とした。本モデルでは,濃度拡散を考 慮していないため,脱塩面表層の隅角部(1,3) での塩分減少量が断面(4,6)よりも遅くなってい

 4.5 4.0				617 A • h/m^2			1252 A \cdot h/m ²			1897 A • h/m^2		
 3.5	13	14	15									
3.0 2.5	10	11	12	5.803	4.931	5.803	5.361	4.090	5.361	4.914	3.536	4.914
 2.0	7	8	9	5.226	2.576	5.226	4.647	1.903	4.647	4.226	1.572	4.226
1.5	4	5	6	5.373	3.794	5.373	4.690	2.892	4.690	4.217	2.418	4.217
1.0 0.5	1	2	3	5.580	4.813	5.580	4.864	3.843	4.864	4.338	3.266	4.338

るがその他の部位では,経時変化を定性的に示 すことができた。

図-14 に可溶性塩分量と積算電流密度の解析 結果と実験結果を示す。ここに,代表として鋼 材位置(8),鋼材裏側(11),脱塩面表層(1,2), 鋼材左側(7)での結果を示した。特に鋼材位置(8) においても,脱塩速度の経時変化が妥当に評価 されている。また,脱塩前の実験値にバラツキ があるものの,鋼材位置だけでなくすべての部 位でよい相関性が見られ,脱塩による可溶性塩 分の移動が再現されている。

このような検討を行うことによって,断面諸 元の影響が考慮可能となると思われる。今後は 配合等の違いがモデルに与える影響を検討する ことで,脱塩工法による効果が定量的に予測で きるものと考えている。

5. 結論

本研究において以下の知見が得られた。

(1) 脱塩によりアルカリ集積を確認した。アルカリ集積は付着強度の低下等が懸念されており、 今後検討が必要である。

(2) 可溶性塩分,固定塩分共に脱塩による変化 量は積算電流密度で整理可能である。

(3) 可溶性塩分の電気化学的な移動が塩分濃度 と比抵抗に基づく簡易なモデルによって再現で きた。

謝辞

本モデルを作成するにあたり長岡技術科学大 学田中泰司助手には多大な御指導を頂きました。 ここに,感謝の意を表します。



参考文献

- 大即信明ほか:鉄筋コンクリート円柱モデ ル供試体による脱塩工法に関する実験的検 討,コンクリート工学論文集,第8巻第1 号,pp63-72,1997.1
- 2) 莖澤絵理架ほか:電気化学的脱塩工法の適用による PC 鋼材への影響,コンクリート工 学年次論文集, Vol.26, No.1, pp1101-1106, 2004
- 3) 久田真:通電によるコンクリート中のイオンの移動に関する研究,東京工業大学,平成9年度学位論文,pp293-393,1997
- 米山宏:新化学ライブラリー電気化学,社 団法人日本化学会,1986