論文 フライアッシュを混和材に用いたコンクリートの遮塩効果に関する 実験的検討

井口 重信*1·松田 芳範*2

要旨:フライアッシュを混合したコンクリートの塩化物イオン浸透抑制効果について,拡散係数による推定 では説明がつかないという研究成果が報告されている。そこで,フライアッシュの配合や養生条件等を変え た試験体を製作し,塩水浸漬試験を実施し検証を行った。その結果,配合や養生条件により差はあるものの, 一定以深への塩化物イオンの浸透が見られない傾向となった。また,実験結果より求められる見かけの拡散 係数および表面塩化物イオン濃度の浸漬時間による変化を仮定すると,塩化物イオンの浸透深さの限界点が 推測できるものと思われる。

キーワード:フライアッシュ,塩化物イオン,拡散係数,養生

1. はじめに

海岸線近くに立地する鉄筋コンクリート(以下, RC) 構造物には塩害による被害が多く,維持管理上の問題と なっている。また,このような箇所で RC 構造物を建設 する場合,最外縁鉄筋のかぶりを大きくしたり,防食鉄 筋を用いたりして対応するのが一般的だが,いずれも材 料費や施工費が増大する原因となっている。

一方で,最近では,ASR の抑制対策や環境負荷低減の ために,フライアッシュを混和材として用いるケースが 増えてきている。また,フライアッシュを用いたコンク リートの遮塩効果については,土木学会の設計基準¹⁾で 示されている拡散係数による推定では説明できない事象 も報告もされている²⁾。

そこで、2 つの方法で製作したテストピースを塩水に 浸漬し、塩化物イオンの浸透性について検討した。1 つ は材齢が28日程度を基準に製作したテストピース(以下、 モールド試験体)、もう1つは、116週間塩害環境下では ない実環境下に暴露した角柱試験体からコア削孔により 採取したテストピース(以下,コア採取試験体)である。 いずれも、一般的な鉄道用 RC ラーメン高架橋のコンク リート配合を想定して検討を行った。それぞれ、フライ アッシュの添加量や養生条件などをパラメーターに数種 類ずつのテストピースを作製し塩水浸漬を行ったのち、 浸漬面からの深さごとに塩化物イオン量を計測し塩化物 イオンの浸透性について検討したので、以下にその概要 を記す。

2. 試験方法

2.1 モールド試験体

試験パラメーターを表-1 に, コンクリート配合を表 -2 に示す。なお,表-1,表-2 には後述するコア採取 試験体のデータも記す。

モールド試験体のコンクリート配合は、一般的な鉄道 用 RC ラーメン高架橋の梁スラブを想定し、設計基準強 度 27N/mm²、スランプ 12cm のコンクリートとした。フ ライアッシュを添加した試験体は、普通ポルトランドセ

試験体 種別	試験体 No.	配合	養生方法	養生日数	その他					
モールド 試験体	MO-01	27-12-25N (FA20%)	水中(20°C)	28日						
	MO-03		水中(10℃)	28日						
	MO-04		水中(30℃)	28日						
	MO-05		水中(20°C)	7日						
	MO-23		水中(20°C)	28日	浸漬前絶乾					
	MO-12	27-12-25N	水中(20°C)	28日						
コア採取 試験体	CO-01	27.60.25N	気中*	116週	打設24時間後脱わく					
	CO-03	27-00-23IN	気中※	116週	打設7日後脱わく					
	CO-08	27.60.25N	気中※	116週	打設24時間後脱わく					
	CO-11	(FA20%)	気中**	116週	打設7日後脱わく その後28日目まで封かん養生					
※新潟県新潟市内気中環境										

表-1 試験パラメーター

*1 東日本旅客鉄道株式会社 構造技術センター 工修 (正会員)

*2 東日本旅客鉄道株式会社 構造技術センター副課長 工博 (正会員)

		W/C	W/B	単位量(kg/m ³)					
試験体 種別	配合			セメント	混和材	水	細骨材	粗骨材	混和剤
	IJ				フライアッシュ 酒田産Ⅱ種				高性能AE 減水剤(標準型)
モールド 試験体	27-12-25N	0.51	0.51	298	-	152	766	1075	2.384
	27-12-25N (FA内割20%)	0.61	0.49	246	61	149	751	1073	2.456
コア採取 試験体	27-60-25N	0.38	0.38	450	-	170	825	838	5.625
	27-60-25N (FA内割20%)	0.46	0.37	360	90	165	817	833	5.625

表-2 コンクリート配合



<u>a) モールド試験体の塩水浸漬試験方法</u>



<u>b) コア採取試験体の塩水浸漬試験方法</u>



メントの内割りで 20%を置換した。28 日間 20℃で水中 養生した MO-01 を基本に,養生温度や養生日数をパラメ ーターに設定した。MO-23 以外の試験体は,所定の養生 日数経過後に塩水濃度 10%,室温 20℃の環境下で浸漬し た。MO-23 は 28 日間水中養生した後に 100℃の乾燥炉に 入れ,質量が変化しなくなるまで水分を蒸発させた後に, 塩水浸漬を開始した。

塩水浸漬および塩化物イオンの計測方法を図-1a)に 示す。なお、図-1 には、後述するコア採取試験体の塩 水試験方法および塩化物イオンの計測方法についても合 わせて示す。 φ100mm×h200mm のテストピース側面お よび底面にエポキシ樹脂を塗布し、塩水槽に深さ半分程 度の深さまで浸漬させた。浸漬後は、縦断方向に割裂した後、浸漬面から10,30,50…mmの位置から試料をドリルで採取し蛍光X線装置にて塩化物イオン量を計測した。

2.2 コア採取試験体

コア採取を行った角柱試験体の暴露状況およびコア 採取状況を図-2に示す。角柱試験体は400×400×1000 の角柱形状で,一般的な鉄道用鉄筋コンクリートラーメ ン高架橋の柱部を対象とし,設計基準強度を27N/mm², スランプフロー60cmの高流動コンクリートとした。試験 体は,暴露期間中は地面からの跳ね返る雨水などを除い



a) 角柱試験体暴露状況

b) コア採取状況

図-2 角柱試験体暴露状況およびコア採取状況

ては直接降雨が当たらないような高架橋下に設置し,養 生期間後は試験体下面からの給水のないように 100mm のコンクリート板上に設置した。コンクリートの打設直 後から養生期間の間は,脱型をせず合板型枠を養生マッ トで覆い給水して湿潤状態を保った。所定の養生期間の 後は,気中にて 116 週間気中養生した。116 週間気中養 生の後,直径 100mm のコアを採取し,長さ 200mm のテ ストピースを切り出して,塩水試験用に加工をした。

塩水浸漬および塩化物イオンの計測方法を図-1b)に 示す。コア採取試験体については、コアの上下端面にエ ポキシ樹脂を塗布し、塩水槽にすべて浸漬させた。浸漬 後は、20mm 程度の厚さで切断後、輪切りした側の面か ら10、20、30…50mmの位置から試料をハンマードリル で採取し蛍光 X 線装置にて塩化物イオン量を計測した。 測定後は切断した端面にエポキシ樹脂を塗布し、再度浸 漬し、所定の浸漬を行うことを繰り返した。

なお,コア採取試験体については,採取可能なテスト ピース本数が限られることから,モールド試験体とは異 なる方法で塩水浸漬および塩化物イオン量の計測を行っ たが,事前に,両者の塩水浸漬方法および塩化物イオン 量の計測方法には大きな差異がないことを確認している。

3. 試験結果

3.1 塩化物イオン濃度

図-3に各試験体の浸漬面からの距離と、塩化物イオン濃度との関係を示す。

モールド試験体については,28日間水中養生後に絶乾 状態にした MO-23 以外については,浸漬面から 30mm 程 度以深で塩化物イオン濃度が一定傾向となったことから, 養生条件およびフライアッシュの配合の有無による塩化 物イオンの浸透深さの差異はあまり見られなかった。 MO-23 については,100mm 以深まで塩化物イオンの浸 透が見られ, MO-1, MO-12 および MO-05 と比べ,塩化 物イオンの浸透深さに明確な違いが見られた。

コア採取試験体については、FA を添加していない

CO-01 および CO-03 では 30mm 以深まで塩化物イオンの 浸透が見られたが, FA を添加した CO-08 および CO-11 では, 20mm 程度で塩化物イオンの浸透がほとんど見ら れず,配合による塩化物イオンの浸透深さの差異が見ら れた。CO-01 と CO-03, CO-08 と CO-11 を比較しても差 異が少ないことから,脱枠時期の違いによる塩化物イオ ンの浸透深さの差異は小さかった。なお,MO-12 の 3 カ 月のデータ, CO-03 の 347 日のデータについては,エポ キシ樹脂の塗布漏れ等による塩水の浸透の影響により, 塩化物イオン濃度が高い部分が現れたものと考えている。

3.2 見掛けの拡散係数 Daps と表面塩化物イオン濃度 Cos

式(1)に示すFickの第2法則に基づく拡散方程式の解を 用いて試験結果を回帰分析により算出した見掛けの拡散 係数 D_{aps} と表面塩化物イオン濃度 C_{0s} の浸漬時間との関 係を図-4に示す。なお、図-4には、見掛けの拡散係数 D_{aps} については浸漬日数の対数で近似したもの、表面塩 化物イオン濃度 C_0 については浸漬日数の線形で近似し た近似式を合わせて示す。

$$C(x,t) - C_i = C_{0s} \left\{ I - erf\left(\frac{x}{2\sqrt{D_{aps} \cdot t}}\right) \right\}$$
(1)

ここに,

- x:浸漬面から全塩化物イオン濃度を測定した箇所 までの距離(cm)
- t:供用期間(年)。(ここでは、浸漬期間(年)とした) C(x,t):距離 x(cm)、供用期間 t(年)において測定され た全塩化物イオン濃度(kg/m³)
- *C*_{0s}: コンクリートの表面における全塩化物イオン
 濃度(kg/m³)
- $C_i: 初期含有全塩化物イオン濃度(kg/m³)$ $D_{aps}: コンクリートの見掛けの拡散係数(cm²/年)$
- *erf*: 誤差関数





拡散係数 D_{aps}は、総じて、浸漬日数の経過にともない 減少する傾向が見られ、浸漬日数の対数による近似と良 い相関が見られた。モールド試験体では、養生日数が長 いほど初期の拡散係数が小さく、28 日養生後に絶乾状態 にした MO-23 が最も拡散係数が大きくなったが、フライ アッシュ配合の有無による差については、ほとんど見ら れなかった。養生温度についても、養生温度が高いほど 初期の拡散係数が小さくなる傾向がみられた。コア採取 試験体についても、脱枠まで期間が長いほど初期の拡散 係数が小さい傾向が見られ、フライアッシュを配合した



図-4 見掛けの拡散係数 Daos および表面塩化物イオン濃度 Cos と浸漬日数の関係

試験体のほうが、フライアッシュを配合しない試験体よ りも初期の拡散係数が大きい傾向が見られた。表面塩化 物イオン濃度 C_{0s}は、総じて、浸漬日数とともに増加す る傾向に見られたが、近似式との相関は悪いものも見ら れ、今後の課題と考えている。

4. 塩化物イオン浸透限界深さに関する考察

3.で述べたように拡散係数 D_{aps}および表面塩化物イオン濃度 C_{0s}が浸漬日数とともに変化すると仮定して、塩化物イオンの浸透限界深さの推定を試みる。推定の仮定とし、拡散係数 D_{aps}および表面塩化物イオン濃度 C_{0s}は

試験結果より得られた浸漬日数との近似関係により推移 するものとし,初期塩化物イオン量 C_iについては試験に より実測された結果を使用する。図-5 に CO-11(FA7 日 脱枠)の場合の,塩化物イオンの浸透深さに関する推定結 果を示す。

浸漬日数が182日と324日時の塩化物イオンの浸透状 況はほぼ変わらず塩化物イオンの浸透が停滞しているこ とが分かる。また、約30mm以深では塩化物イオン量の 増加はほとんど見られず、塩化物イオンの浸透が停滞す る限界深さは30mm 程度と考えられる。試験結果では 20mm 程度が浸透限界深さと見られたが過大評価となっ ているが、浸透が止まる現象については説明できると考 えられる。精度については今後の検討課題としたい。

5.まとめ

フライアッシュを用いたコンクリートの遮塩効果を確 認するため、養生条件等を変えたテストピースを製作し 塩水浸漬試験を実施したところ、以下のようなことが分 かった。

1)モールド試験体についてはMO-23を除き30mm程度で, コア採取試験体についてはフライアッシュを添加した配 合では20mm程度で,フライアッシュを添加していない 配合でも30mm程度で塩化物イオンの浸透が停滞してい る傾向が見られた。

2)試験結果から回帰分析により求められる拡散係数 D_{aps} は,浸漬時間とともに減少する傾向が見られ,浸漬時間 の対数近似と相関が良かった。

3)拡散係数 D_{aps}および表面塩化物イオン濃度 C_{0s}の浸漬 時間による変化を実験結果から仮定すると、塩化物イオ



図-5 塩化物イオン浸透深さの推定(CO-11)

ン浸透停滞と,浸透深さ限界深さの推定が可能であると 思われる。

今後,浸漬日数を多くした試験体の分析や,養生条件 や配合による差異の分析を進める予定である。

参考文献

1) 土木学会:2012 年制定コンクリート標準示方書 [設 計編], pp.148-157, 2013.3

2)高橋 佑弥・井上 翔・秋山 仁志・岸 利治:実構造物 中のフライアッシュコンクリートへの塩分浸透性状 と調査時材齢の影響に関する研究,コンクリート工学 年次論文集, Vol.32, No.1,2010