論文 高炉スラグ微粉末を用いた改質ビーライト系セメントコンクリート の塩分浸透性

吉田 行^{*1}・田口 史雄^{*2}・渡辺 宏^{*3}

要旨:粉末度の異なるビーライト系セメントおよび高炉スラグ微粉末を用いたビーライト系 セメントコンクリートの塩分浸透性について検討を行った。その結果,改質した高微粉末の ビーライト系セメントコンクリートは,低水セメント比で高い塩分浸透抵抗性を示した。さ らに,高炉スラグ微粉末を用いたものは,水結合材比 40%でも極めて高い塩分浸透抵抗性が 得られた。

キーワード:ビーライト系セメント,高炉スラグ微粉末,塩分浸透性,細孔構造

1. はじめに

コンクリート構造物の塩害に対する耐久設計 に関しては,平成11年版土木学会コンクリート 標準示方書・施工編では,塩化物イオンの拡散 係数を用いて鋼材位置の将来的な塩化物イオン 濃度を予測し照査する形式となった。この拡散 係数は塩水浸漬試験などにより求められるが, 一般に試験に長時間を要する。しかし,最近, 急速塩分浸透試験(ASTM C 1202)を改良した電 気的手法を利用した促進試験が開発され,短時 間で拡散係数を求めることが可能となった¹⁾。

一方,著者らはこれまで,長期耐久性を有す るコンクリートの開発を目的として,粒度や鉱 物組成を改質したビーライト系セメント(以下 ビーライトセメントと略記)を用いたコンクリ ートの基本特性について広範な検討を行ってき た^{2),3)}。その結果,高微粉末化したビーライト セメントはコンクリートの断熱温度上昇量を高 めることなく初期強度を改善し,耐凍害性を改 善することを明らかにしてきた。

本研究では,上述のような背景をもとに,改 質したビーライトセメントおよび高炉スラグ微 粉末を用いたビーライトセメントコンクリート の塩分浸透性について検討を行った。

2. 実験概要

2.1 使用材料

表 - 1,表 - 2に使用材料およびビーライトセ メントの鉱物組成を示す。ビーライトセメント は,一般的なもの(以下 B4 と略記)と粉砕器 を用いて高微粉末化したもの(以下 B6 と略記) の2種類を用いた。また,比較として普通ポル トランドセメント(以下 OPC と略記)および高 炉 B種セメント(以下 BB と略記)を用いた。 高炉スラグ微粉末は,粉末度の異なる3種類を

表 - 1 使用材料

結		材	ビーライトセメント
			(B4) 3300 , (B6) 6410
	~		普通ポルトランドセメント(OPC) 3320
			高炉 B 種セメント(BB) 4060
			高炉スラグ微粉末
			(S4) 4111 , (S6) 6020 , (S8) 7200
細	骨	材	登別産陸砂 密度2.68g/cm ³ ,吸水率1.35%
粗	骨	材	白老産砕石 密度2.68g/cm ³ ,吸水率1.84%
高性	ŧ能 AE 源	城水剤	末端スルホン基を有するポリカルボン酸系
А	E 助	剤	樹脂酸塩系(ロジン系)

ブレーン比表面積 (cm²/g)

表-2 ビーライトセメントの鉱物組成

ビーライト	鉱物組成							
セメントの種類	C_3S	C_2S	C ₃ A	C ₄ AF				
B4	25	56	2	10				
B6	26	53	3	12				

*1 北海道開発土木研究所 構造部材料研究室研究員 工修 (正会員)

*2 北海道開発土木研究所 構造部材料研究室室長 (正会員)

*3 日鐵セメント㈱ 研究開発部次長研究員 (正会員)

经全材	W/B	ュニガ	スラグ	空気量 _{CD}	SP	s/a	コンクリート単位量 (kg/m ³)				g/m ³)	
の話粉		ヘチガ	置換率		の種類	添加量		W	C	S	C	AE 剤
のノイ里犬貝	(%)	リノイ里犬只	(%)	(%)	のノイ里犬只	(C × %)	(%)	w	C	3	G	(C × %)
	25	-		2.5 3.5 4.5 C	1.10	43	98	392	871	1151	0.0100	
B6	30				С	1.00	44	102	340	894	1133	0.0045
	40					0.80	46	113	283	931	1089	0.0022
	25		-	2.5		0.90	43	107	428	848	1120	0.0100
B4	30			3.5		0.80	44	109	363	877	1112	0.0045
	40			4.5	D	0.75	46	117	293	922	1078	0.0015
	25			2.5	C	0.70	43	124	496	793	1047	0.0140
BB	30			3.5		0.65	44	113	377	858	1089	0.0050
	40			4.5	D	0.75	46	118	295	912	1067	0.0010
	25	-		2.5	C	0.70	43	143	572	749	989	0.0120
OPC	30			3.5			44	120	400	847	1074	0.0050
	40			4.5	D	0.80	46	124	310	904	1057	0.0010
	25	S8	60	1.5	А	2.80	43	106	424	835	1123	0
	30	S6	60	3.5	С	0.70		97	323	899	1139	0.0200
		S8	40	2.5	В	1.30	44	108	360	868	1121	0.0015
D6			60			1.90		106	353	869	1123	0.0030
D0	40	S6 S8	40	4.5	C	0.70	- 46	113	283	926	1083	0.0040
			60					102	255	948	1109	0.0050
			40		В	0.80		111	278	911	1086	0.0025
			60			0.90		109	273	913	1089	0.0045
	25	S8	60	2.5			43	109	436	815	1097	0.0080
	30		40	3.5	С	0.75	44	108	360	853	1102	0.0060
			60		В	0.80		106	353	859	1109	0.0080
B /		S4	60		D	0.65	46	117	293	914	1068	0.0012
DŦ	40	S6	40			0.80		112	280	928	1086	0.0018
			60	4.5				111	278	928	1086	0.0022
		S8	40			0.70		112	280	910	1084	0.0020
			60		С	0.90		107	268	918	1094	0.0060

表-3 コンクリートの配合

用い,置換率は2水準とした。高性能 AE 減水 剤はセメントの分散性に応じて4種類(分散 性:大A D小)用い,コンクリートが材料分 離を起こさない範囲で最大量用いた。併せて, 空気量を調節するため AE 助剤を用いた。

2.2 コンクリートの配合

コンクリートの配合を表 - 3 に示す。コンク リートの目標スランプおよび空気量はそれぞれ 8±1cm および 1.5~4.5±1%とした。水結合材 比(W/B)は,25,30,40%の3水準とした。 養生は,供試体作製後1日湿気養生し,脱型後 所定の材齢まで水中養生を行った。

2.3 塩分浸透試験用供試体の作製

塩分浸透試験用供試体は 材齢 91 日まで水中 養生した 10×20cmの円柱供試体を ,厚さ 5cm の円盤状になるように切断したものを用いた。 また, AASHTO T-277 に準拠して,真空デシケ ータ内で飽和処理を行い試験に供した。

2.4 実験方法

SP:高性能 AE 減水剤

(1) 塩分浸透性能試験

図 - 1 に塩分浸透試験装置の概略を示す。陰 極側セルに 0.51mol/1の NaCl 溶液を,陽極側セ ルに 0.30mol/1の NaOH 溶液を入れ,電極間の 電位差が 15V(3V/cm)になるように電圧を制 御し,陽極側の塩化物イオン量の経時変化を測 定した。塩化物イオンの拡散係数は,塩化物イ オン濃度が試験日数の経過とともに増加し始め, 経過日数に対する塩化物イオン濃度の増加割合 が一定に達した時を,コンクリート中の塩化物 イオンの移動が定常状態に達したと判断して, その時の塩化物イオンの泳動速度から流束(フ ラックス)を求め,ネルンスト - プランクの式 を応用して求めた。本実験では,使用した電極 と溶液の接触電位を考慮した式(1)により塩化 物イオン拡散係数(D_{Cl})を算定した。

$$D_{Cl} = \frac{RT}{Z_{Cl} \cdot F \cdot C_{Cl} \cdot \{(\Delta E - \Delta E_C)/L\}} \cdot J_{Cl} \quad (1)$$

ここで,R:気体定数(8.314J/mol·K),T:絶対温 度(K),J_{Cl}:定常状態における塩化物イオンのフ ラックス(mol/cm²·s) Z_{Cl}:塩化物イオンの電価, F:ファラデー定数,C_{Cl}:陰極側の塩化物イオン濃 度(0.51mol/1), E:電位差(15V), E_c:電極に おける接触電位(V), E - E_C:測定電位(V), L:供試体厚さ(5cm))

(2) 細孔径分布の測定

セメントペースト硬化体の細孔径分布は水銀 圧入法により測定した。試料は,供試体内部の コンクリートを 5mm 立方体に切断し,アセト ン中で洗浄した後,D-dry(5×10⁻⁴mmHg)で7 日間乾燥させて測定を行った。

(3) 全塩分および可溶性塩分の測定

全塩分および可溶性塩分は JCI-SC4(硬化コンクリート中に含まれる塩分の分析方法)に準拠して測定した。また,これらの差から固定塩分量を求めた。

(4) フリーデル氏塩の半定量分析

コンクリート中のセメントペースト硬化体の フリーデル氏塩の半定量分析は,X線回折によ り行った。

3. 実験結果および考察

3.1 塩化物イオン濃度の経時変化

図 - 2 に,各結合材の塩化物イオン濃度の経時変化を示す。塩化物イオン濃度は,ある経過日数から一定の割合で増加した。W/B=40%の場



合, B6 と B4 は OPC とほぼ同じだったが, BB はこれらのものよりも塩化物イオン濃度が増加 し始めるまでの経過日数が長く,その後の増加 割合が小さくなった。ビーライトセメントにス ラグを置換したものは BB よりも塩化物イオン 濃度の増加割合が小さく,スラグ置換率および スラグ比表面積が大きくなるほどその増加割合 は小さくなった。W/B=30%以下の場合, B6 は OPC や B4 よりも塩化物イオン濃度が増加し始 めるまでの日数が増え,その後の増加割合が小 さくなった。スラグを置換したものは B6 単体 の場合と同様の傾向であったが,置換率および 比表面積の関係は W/B=40%の場合と同じ傾向 であった。なお、この塩化物イオン濃度の経過 日数に対する増加割合(直線の傾き)を定常状 態における塩化物イオンのフラックスとして、 式(1)により拡散係数を算出した。

3.2 塩化物イオン拡散係数

図-3 に,各種結合材の塩化物イオン拡散係 数に及ぼす水結合材比の影響を示す。セメント 単体の場合,水結合材比の低下とともに拡散係 数は低減した。W/B=40%ではいずれのビーライ



図 - 2 塩化物イオン濃度の経時変化

トセメントも OPC よりも拡散係数は若干大き かったが,W/B=30%以下ではB6の拡散係数は OPC の 1/2 程度であった。BB の拡散係数は他 のいずれのセメントよりも極めて小さく, W/C=25%では OPC の 1/3 程度であった。一方, ビーライトセメントにスラグを置換した場合の 拡散係数は全体に小さくなり,特に比表面積が 大きい S8 の W/B=40%で置換率が 60%の場合, OPC および BB に比べて極めて小さく,それぞ れ 1/40 および 1/20 程度であった。なお,本実 験で得られた拡散係数は, OPC および B4 につ いては,土木学会標準示方書・施工編の回帰式 や既往の塩水浸漬試験による結果⁴⁾とほぼ一致 していることから,本試験法は短期的に拡散係 数を求める手法として有効と考えられる。しか し,BBでは,W/C=40%では示方書の回帰式と ほぼ一致しているが,30%以下では値が相違し ていることから,水セメント比が小さい領域に おいては本研究のデータや本試験法などを参考 にして拡散係数を実測し確認する必要がある。

図 - 4 および図 - 5 に,拡散係数に及ぼすスラ グ置換率およびスラグ比表面積の影響をそれぞ れ示す。スラグ置換率が大きいほど拡散係数は 小さくなり,W/B が小さいほど,またビーライ トセメントの比表面積が大きいほどスラグ置換 率に伴う拡散係数の低減効果は小さくなった。 また,スラグ比表面積が大きくなるほど拡散係 数は若干小さくなった。

3.3 電流密度と拡散係数の関係

図 - 6 に塩分浸透試験開始時の電流密度と拡 散係数の関係を示す。セメント単体の場合とス ラグを置換した場合で異なった相関関係となっ たが 両者に高い相関関係が認められた。また, 塩分浸透試験開始後の塩化物イオン濃度が増加 し始めた時の電流密度と拡散係数についても同 様に高い相関関係がみられた。このことから, 電流密度を求めることにより簡易的に拡散係数 を推定することが可能であると考えられる。

3.4 拡散係数と細孔容積の関係

図 - 7 に各コンクリートの総細孔容積 (3nm



図 - 4 拡散係数に及ぼすスラグ置換率の影響



図-5 拡散係数に及ぼすスラグ比表面積の影響

~5µm)と拡散係数の関係を示す。セメント単体の場合,細孔容積の減少とともに拡散係数が低減した。細孔容積はW/Bが小さいほど少なくなっていたことから,W/Bの低減により細孔組織が緻密化し,拡散係数が低減したことがわかる。しかし,ビーライトセメントにスラグを置換したものは,同一W/Bのセメント単体のものよりも細孔容積が多いにもかかわらず拡散係数は極めて小さく,細孔容積が減少しても拡散係数の低減は小さかった。このように,セメント



単体の場合とスラグを置換した場合では拡散係 数に及ぼす細孔組織の影響が異なるが,これに ついては後述する。

3.5 塩分量およびフリーデル氏塩

図 - 8 に,可溶性塩分量,固定塩分量および フリーデル氏塩ピーク強度を示す。可溶性塩分 量は,セメント単体の場合,W/Bが小さくなる ほど少なくなる傾向を示した。また,ビーライ トセメントにスラグを置換したものは, セメン ト単体のものより可溶性塩分量は少なかった。 なお,全塩分量についても同様の傾向を示して いた。固定塩分量は,スラグを置換したものの 方がセメント単体のものよりも多かったが,セ メント水和物に固定化されたフリーデル氏塩ピ ーク強度は,逆にスラグを置換したものの方が 小さかった。固定塩分量には、フリーデル氏塩 などのように水和物に固定化されたものの外に 空隙表面に拘束される吸着塩分があると考えら れるが,スラグを置換したものの方が吸着塩分 量が多くなったものと思われる。

3.6 細孔容積と塩分量の関係

コンクリートの細孔は可溶性塩分量や固定 (吸着)塩分量に影響を及ぼす。本研究におい ては,可溶性塩分量は細孔径が比較的大きい 100nm~5µmの範囲の細孔容積と,また,固定 (吸着)塩分量は3~100nmの範囲の細孔容積 と比較的高い相関関係が見られた。そこで,こ れらの細孔領域でそれぞれ検討を行った。

図 - 9 に, 100nm~5 µ m の細孔容積と可溶性 塩分量の関係を示す。全体として, 細孔容積が



図 - 7 細孔容積と拡散係数の関係



減少すると可溶性塩分量が小さくなる傾向があ るが,スラグを置換したものはセメント単体の ものよりも同じ細孔容積で可溶性塩分量は少な かった。このことから,塩分の移動には100nm 以下の細孔容積や塩分の固定化(吸着)なども 影響すると考えられ,これらの要因がスラグを 置換した場合の塩分浸透性に影響を及ぼしてい るものと考えられる。

図 - 10 に, 3~100nm の細孔容積と固定塩分 量の関係を示す。ビーライトセメントにスラグ



図 - 9 細孔容積と可溶性塩分量の関係

を置換したものは,セメント単体のものよりも この範囲の細孔容積が多かった。このことから, 固定(吸着)塩分量を増加させ,塩分浸透を低 下させるこの範囲の細孔容積が多いことが,拡 散係数を低下させた要因の一つと考えられる。 しかし,本実験の範囲内ではスラグを置換した 場合の塩分浸透メカニズムを解明するには限界 があり,さらに詳細な検討が必要である。

4. まとめ

以上の結果をまとめると以下のようになる。

- 高微粉末化したビーライトセメントは、低水結合材比において一般的なビーライトセメントおよび OPC よりも拡散係数が小さくなった。
- (2) ビーライトセメントに高炉スラグを置換したものは,W/B=40%でも拡散係数が極めて小さくなり,スラグ置換率およびスラグの粉末度が大きいほど顕著となった。
- (3) 本実験で適用した塩分浸透試験は,従来の データとも比較的対応しており,短期的に 拡散係数を求める試験法として有効と考え られる。また,電流密度を測定することに より,簡易的に塩分拡散係数を同定するこ とが可能と考えられる。
- (4) セメント単体のものは,W/Bの低減により 細孔組織が緻密化し,拡散係数が減少した が,ビーライトセメントにスラグを置換し たものは,3nm~5µmの細孔容積が多いに もかかわらず拡散係数は小さくなった。
- (5) ビーライトセメントにスラグを置換した



図 - 10 細孔容積と固定塩分量の関係

ものはセメント単体のものより可溶性塩分 量は少なかったが,固定塩分量は逆に多か った。フリーデル氏塩のピーク強度がセメ ント単体のものよりも少ないことから空隙 表面に拘束された吸着塩分量が多いためで あると考えられる。

(6) ビーライトセメントにスラグを置換した場合の拡散係数が小さいのは,固定塩分量(吸着塩分量)を増加させ,拡散係数を低下させる 3~100nmの細孔容積が多いことが要因の一つと考えられる。

参考文献

- 杉山隆文,長岡覚,辻幸和,橋本親典:コン クリートの塩化物イオン拡散係数の算定に 関する電気的泳動を利用した促進試験方法, コンクリート工学年次論文集,Vol.18,No.1, pp.981-986,2000
- 2) 吉田行, 堺孝司, 熊谷守晃: 改質ビーライト 系セメントを用いたコンクリートの凍結融 解抵抗性, コンクリート工学年次論文集, Vol.22, No.1, pp.79-84, 2000
- 3) 吉田行,田口史雄,嶋田久俊:改質ビーライ ト系セメントを用いたコンクリートの強 度・発熱特性および凍結融解抵抗性,北海 道開発土木研究所月報,No.578,pp.4-13, 2001.8
- 4)河野広隆,渡辺博志,丁海文,安泰松:高強
 度コンクリートの塩分浸透性と電気比抵抗
 特性に関する研究,第 55 回セメント技術大
 会講演要旨, pp.166-167, 2001