コンクリート表面の気泡が透水試験の拡散係数に与える影響の評価

(株)IHI 正会員 ○吉田 有希 正会員 木作 友亮 非会員 河野 豊 (株)IHI建材工業 正会員 黒澤 隆 正会員 武藤 香穂 リブコンエンジニアリング(株) 正会員 伊藤 祐二 横浜国立大学大学院 正会員 藤山 知加子

1. はじめに

コンクリートの表面気泡は、構造物の美観だけではなく、耐久性に悪影響を与える^D. これまで、提案され ているコンクリート中の気泡低減メカニズム(CB 理論)²⁾に基づき, 加振条件と気泡消失効果の関係を実験的 に検証してきた^{3),4)}.本研究では、様々な加振条件で作製したコンクリート供試体の透水試験を実施し、表面 気泡の量と耐久性の関係を評価する. CB 理論の詳細は、木作ら³⁾の研究を参照されたい.

2. 試験方法

コンクリートの耐久性は、透水試験(インプット法)で検証した.透水試験の方法は、村田5の研究に準じ た. 加振前の供試体および加振準備状況の例を図-1 に示す. 24-8-20N(空気量 4.5%)の普通コンクリートを 用い, 全辺が約 150mm のコンクリート供試体を作製した.供試体が所定の高さとなるように,内型枠に充填 するコンクリートの重量を調整した.本試験における試験条件を表-1 に示す. No.1 は、棒形バイブレータで 10 秒間振動を与えた.これまでの研究 ^{3,4}から,材料分離が生じない範囲においては,加速度を大きくするほ ど表面気泡の量が減少することが確認されている.そこで No.2, No.3 では,2 種類の加速度(1.21G, 6.45G) を設定し, 電磁加振機で 30 秒加振した. 供試体は, 脱型後に 20℃の水中で 21 日間養生した. その後, 供試

体の側面をコア抜きし, φ100mm×40mmの円盤状に成形した. 表面気泡の影響を明確にするため、No.1、No.2 では気泡が比 較的多い部分を採取し, No.3 では気泡が比較的少ない部分を 採取した.成型後は、20℃の恒温槽で7日間乾燥させた後、 周方向の側面をエポキシ樹脂でシールしてゴム枠にはめ込ん だ(図-2). 表面気泡の状態を確認し、割裂位置を事前にマー キングした.ゴム枠にはめ込んだ供試体を図-3に示す透水透 気試験機に設置し、元の供試体の表面であった面に 0.8MPa の 水圧を2時間加えた.試験直後に、マーキングした位置に丸 鋼をあて、圧縮試験機で供試体を割裂した。供試体の割裂面 を撮影し、画像解析によって水の浸透面積を求め、平均浸透 深さを同定した.

3. 試験結果

コンクリートの拡散係数 Bi²は,透水試験の結果を用いて次 式から求められる 5).



(a) 供試体(加振前)

アクリル製 内型枠 コンクリート 前面板+上蓋 (塩ビ製) 試験体 塩ビ製外型枠 電磁加振機



(b) 加振準備状況

図-1 加振前の供試体および加振準備の状況







図-3 透水透気試験機

ρ ²	=	α	D_m^2
Ρi			$4t\xi^2$

$p_i = \alpha \frac{4t\xi^2}{4t\xi^2}$		衣-1 武鞅采件				
	No.	配合	締固め法	締固め条件	加振時間 [s]	ケース略称
ここで、 D_m は平均浸透深さ、 t は	1	** >>	棒形バイブレータ (CV)	V1 (235~285Hz)	10	N-CV
水圧を加えた時間 (=2×60 ² s), αは	2 普通 (N)		電磁加振機 (EE)	V3 (20Hz, 1.5mm, 1.21G)	30	N-EE-1.21G
水圧を加えた時間に関する係数		(1)		V5 (40Hz, 2.0mm, 6.45G)		N-EE-6.45G

キーワード CB 理論,表面気泡,気泡面積率,耐久性,透水試験,拡散係数

連絡先 〒235-8501 神奈川県横浜市磯子区新中原町1 番地 (株) I H I 技術基盤センター TEL 045-759-2864 各供試体の拡散係数および気泡面積率(透水面の面積に 占める気泡面積の比率)を表-2に整理する.ここで,供試体 名を「No.-供試体番号」と表現する.気泡面積率は,6.45G の加速度を与えた N-EE-6.45G が最も小さく,次いで棒形バ イブレータの N-CV が小さかった.供試体の観察例を図-4 に,透水試験で求めた拡散係数平均と気泡面積率の関係を 図-5 に示す.拡散係数と気泡面積率との間には相関があり, 気泡面積率が大きくなるほど,拡散係数が増加する傾向が 認められた.気泡面積率の差が最も大きい例で比較すると, 6.45G の加速度を与えた 3-1 (6.311cm²/s) に比して, 1.21G の 2-3 (32.331cm²/s) の拡散係数は 5.1 倍であった.

図-6 では、本試験と村田 ⁵の試験結果を比較する. 村田の 研究では、拡散係数とコンクリートの水セメント比との間 に相関関係があり、また粗骨材の最大寸法(*G_{max}*)が拡散係 数に影響することを報告している.本試験における粗骨材 の最大寸法は 20mm であるが、最大寸法ごとのグラフの変 化から大きな差はないと考え、ここでは最大寸法 25mm の 結果と比較した. 同図より、本試験の妥当性が確認された が、同時にインプット法の透水試験が大きなばらつきを有 するものであることが理解される. 棒形バイブレータを使 用した N-CV や加速度が 1.21G の N-EE-1.21G は、最大寸法 25mm の曲線を上回り、特に N-EE-1.21G は曲線からの乖離 が顕著であった. 一方、6.45G の加速度を与えた N-EE-6.45G は、全データが曲線を下回った.

4. まとめ

1) 6.45G の加速度を与えた N-EE-6.45G の気泡面積率が最も 小さく,次いで棒形バイブレータの N-CV の気泡面積率が 小さかった.

2) 気泡面積率と拡散係数の間には相関関係が認められ,気 泡面積率の増加に伴い,拡散係数も増加した. 6.45Gの加速 度を与えた供試体と 1.21Gの供試体では,拡散係数が最大 で 5.1 倍異なった.

参考文献

1)坂田ら:コンクリート構造物の品質向上と表層品質評価手法,コン クリート工学, Vol.50, No.7, pp.601-606, 2012,2)道脇 裕:生コンクリ ートの気泡の微細化方法,特開 2018-145089,2017.2.27,3)木作ら:気 泡消失理論の提案と実験的検証(その1:中流動コンクリート),土木 学会第74回年次講演概要集,2019,4)吉田ら:気泡消失理論の提案と 実験的検証(その2:普通コンクリート),土木学会第74回年次講演 概要集,2019,5)村田二郎,"コンクリートの水密性の研究,"土木学会 論文集,第77, pp. 69-103, 1961.

表-2 拡散係数および気泡面積率

供試	ケース略称	拡散係数平均	気泡面積率
平石		(cm ⁻ /s)	(%)
1-1		14.887	2.852
1-2	N-CV	15.821	2.342
1-3		14.147	2.818
2-1		24.868	5.291
2-2	N-EE-1.21G	21.560	5.939
2-3		32.331	4.599
3-1		6.311	0.000
3-2	N-EE-6.45G	11.341	0.056
3-3		13.155	0.248



2-2(右側割裂面)

回裂面)
3-1(右側割裂面)
図-4 供試体の観察例



図-5 拡散係数平均と気泡面積率の関係

