# 流動化剤(増粘剤一液タイプ)を用いたコンクリートの施工性能に関する検討

飛島建設(株) 正会員 ○川里麻莉子 飛島建設(株) 正会員 槙島 修 飛島建設(株) 正会員 寺澤 正人 (株)フローリック 正会員 高田 良章

#### 1. はじめに

良質なコンクリート構造物を構築するためには、コ ンクリートの確実な充填が不可欠であり、特に過密配 筋部では、鋼材量や鋼材のあきを考慮して適切なスラ ンプおよび配合を設定する必要がある. 近年では、高 い流動性と分離抵抗性を兼ね備えた中流動コンクリ ートを容易に製造できる「流動化剤(増粘剤一液タイ プ)」(以下,「増粘系流動化剤」と称す.)が開発され, 充填が困難な部位への適用の有効性が評価されてい る 1)2). このようなコンクリートを用いる場合には、 確実な充填を図るために、内部振動機による振動の影 響範囲と効果を適切に評価することが重要であると 考えた. 本検討では、増粘系流動化剤を用いた中流動 コンクリートを対象に流動性試験および間隙通過性 試験を行い、増粘系流動化剤の増粘効果がフレッシュ 性状や施工性能に及ぼす影響について評価した. また, ベースコンクリートは, 汎用性や経済性を考慮して, 生コン工場が保有する配合を用い、増粘剤流動化剤の 添加量の変更のみで調整・製造する方法の妥当性につ いても検討した.

### 2. 試験概要

### 2-1 コンクリートの配合および使用材料

コンクリートの配合を**表**-1 に示す.検討対象は, 目標スランプ 15cm (配合 A),目標スランプ 21cm (配合 B),配合 A に増粘剤系流動化剤を添加した目標スランプフロー45cm (配合 C) の配合とした.

配合 A は、単位セメント量 320kg/m³以上、高性能 AE 減水剤を用いた配合とし、配合 C は、事前に試験 練りを行い、増粘系流動化剤の添加量を決定した。配合 B は、配合 A と同様の強度レベルかつ同一混和剤 の配合を選定した.

## 2-2 フレッシュ性状の確認

一般的なフレッシュコンクリート試験を行い、配合 C は、NEXCO 試験法 733 「中流動覆エコンクリートの加振変形および充填性試験」 $^{3)}$  も行った.

### 2-3 流動性試験および間隙通過性試験

試験概要を図-1に示す. 試験では、鉄筋配置なしの流動性試験、鉄筋配置あり(D16 の格子状鉄筋〈鉄筋あき 84mm〉を 250mm 間隔×4 列配置)の間隙通過性試験の 2 種類の型枠(L  $1800 \times D$   $900 \times H$  290mm)を用意した. 型枠内にコンクリートを打込んで、仕切り板を撤去した時点と内部振動機で振動(10 秒×3 回)させた時点で、それぞれ充填高さを測定した. 内部振動機は、周波数 200Hz、振動部 $\phi$  40mm の棒状バイブレータを使用した.

### 2-4 コンクリートの振動加速度測定

流動性試験終了後、上面を均し、コンクリートの高 さ方向中央に加速度センサを 250mm 間隔で埋設して 振動時のコンクリートの振動加速度を測定した.

表一1 コンクリートの配合

記号	コンクリート種類	呼び方	目標 SL·SF (cm)	目標空気量 (%)					
A	普通	30-15-20 N	15±2.5	4.5±1.5					
В	普通	30-21-20 N	$21 \pm 2.0$	$4.5 \pm 1.5$					
С	増粘系流動化	30-15-20 N	SF45±5.0	4.5±1.5					
<b>⇒</b> ¬	コ W/C / 単位長/Ira/m³)								

記号	W/C	s/a	単位量(kg/m³)						
号	(%)	(%)	W	C	S1	S2	G1	AD1	AD2
A	50.1	50.1	168	335	628	268	918	3.35	_
В	50.1	50.1	175	349	619	264	902	3.49	_
C	50.1	50.1	168	335	628	268	918	3.35	1.84

【使用材料】C: 普通ポルトランドセメント (密度 3.16g/cm³), S1: 砕砂 (表乾密度 2.63g/cm³), S2: 陸砂 (表乾密度 2.62g/cm³), G1: 砕石 (表乾密度 2.70g/cm³, 最大寸法 20mm), AD1: 高性能 AE 減水剤 (標準形), AD2: 流動化剤 (増粘剤ー液型タイプ, ポリカルボン酸系化合物と界面活性剤系特殊増粘剤の複合体)

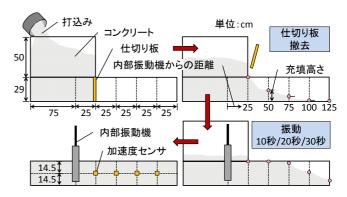


図-1 試験概要(流動性試験および加速度測定)

キーワード 流動化剤 (増粘剤一液タイプ), 中流動コンクリート, 変形性, 間隙通過性, 加速度測定連絡先 〒213-0012 川崎市高津区坂戸 3-2-1 KSP R&D 棟 2F TEL 044-829-6716

## 3. 試験結果および考察

## 3-1 フレッシュ性状の確認

いずれの配合も目標のフレッシュ性状を満足する ものであった.配合 C については, スランプ 15.0cm からの流動化により、材料分離を生じることなく、ス ランプフロー47.0cm が得られ、増粘系流動化剤の増 粘効果が有効に作用した結果と考えられる. また, 加 振によるスランプフローの広がりは9.4cm, 充填高さ は342mmとなり、中流動覆エコンクリートの基準2) を満足する結果となった.これにより、増粘系流動化 剤の添加量の調整のみで、中流動コンクリートを製造 可能であることを確認した.

#### 3-2 流動性試験

流動性試験の結果を図-2に示す. 仕切り板を撤去 した時点の流動勾配は、配合 C が最も小さい結果とな った. 振動の影響は、3配合とも振動時間 10 秒まで の変形量が最も大きく, それ以降は目立った変形は見 られなかった. また、最終充填高さが上限の 29cm に 達した距離は、配合 A が 75cm、配合 B が 100cm で あるのに対し、配合 C は 125cm となり、増粘系流動 剤を用いたコンクリートは、流動性・変形性が高く、 振動の影響が 125cm まで及ぶことを確認した.

## 3-3 間隙通過性試験

間隙通過性試験の結果を図-2に示す. 流動勾配は, 流動性試験と同様に、配合 C が最も小さい結果となっ た. 鉄筋配置の影響で、いずれの配合も流動性試験よ り流動勾配が大きくなり,配合 A が最も顕著であった. 振動の影響は、3配合とも振動時間20秒までは変形 が継続したが、それ以降の変形量は極めて小さかった、性が高いことから、内部振動機の挿入間隔や振動時間 また、最終充填高さが上限の 29cm に達した距離は、 配合 A および配合 B が 50cm でスランプの違いによ る差異は見られなかったが,配合Cは100cmであり, 配合Aおよび配合Bの2倍となった.この結果から, 増粘系流動化剤を用いたコンクリートの高い間隙通 過性を確認した.

#### 3-4 コンクリートの振動加速度

内部振動機からの距離と加速度の関係を図-3に 示す. 内部振動機からの距離 25cm の点を除き, 配合 間の加速度の差異は小さいことから,配合の違いによ る振動の影響範囲の差は、コンクリート中の振動の伝 わり方の違いに起因するものではなく, 振動を受けた 際のコンクリートの変形性によるものと考えられる.

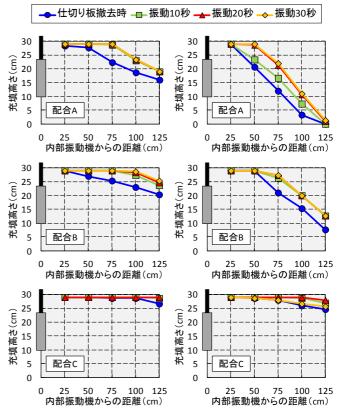
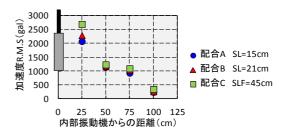


図-2 流動性試験(左)および間隙通過性試験(右)結果



内部振動機からの距離と加速度の関係 図 — 3

#### 4. まとめ

増粘系流動化剤を用いたコンクリートは,流動性お よび間隙通過性に優れること、また、振動による変形 の短縮が期待できる. 今後は、振動の効果について、 締固め完了エネルギーの評価による振動締固めの有 効範囲について検討を進めていきたい.

#### 参考文献

1) 土木学会コンクリート委員会:コンクリートライ ブラリー第 136 号, 高流動コンクリートの配合設計・ 施工指針 2012 年版, 資料編 pp.85-110, 2012.6

2) 例えば、中村泰誠、谷藤義弘、勢登義宏:中流動 覆エコンクリートの配合設計方法の検討, 土木学会第 65 回年次学術講演会講演概要集, VI-1, pp.1-2, 2010.9 3) 東日本高速道路(株)・中日本高速道路(株)・西日本 高速道路(株): NEXCO 試験方法, 第7編 トンネル関 係試験方法, pp.43-46, 2013.7