

九州大学 学生員○郡山 貢一
 九州大学 正員 松下 博通
 九州大学 正員 徳光 善治

1. まえがき

土木学会流動化コンクリート施工指針では、単位セメント量が少なく充分な流動化効果が得られないコンクリートに微粒分の多い細骨材やフライアッシュ等の混和材を使用すれば流動化効果は改善されるとしているが、その詳細は明らかにされていない。そこで本研究では、碎石微粉を混入した流動化コンクリートのスランプ試験を行い、最大減水率や最低添加量等の改善に及ぼす微粉の影響について検討した。

2. 実験概要

(i) 使用材料：セメントは普通ポルトランドセメント（比重 3.17, ブレーン $3200 \text{ cm}^3/\text{g}$ ）を、細骨材はF.M. 2.55 の海砂を、粗骨材は最大寸法40mmの久山産角閃岩碎石を、微粉は図-1に示す粒度の久山産角閃岩の碎石微粉（ブレーン $2140 \text{ cm}^3/\text{g}$ ）を使用した。混和剤はベースコンクリートにはAE減水剤としてリグニンスルホン酸塩系のものを、流動化剤はナフタリンスルホン酸塩系のものを使用した。

(ii) コンクリートの配合および試験方法：コンクリートの配合は単位セメント量Cを200, 240 および 280 kg/m^3 の3通りとし、碎石微粉量Dは単位セメント量Cに対する容積比D/Cで、0, 0.2および0.4の3通りとし、細骨材と置換して混入した。コンクリートの練り混ぜは可傾式ミキサで行い、全材料投入後3分間練り混ぜた後にベースコンクリートのスランプ試験を行った。その後、ベースコンクリートを20分間ミキサ内に静置したのち、流動化剤を添加して2分間再び練り混ぜ、スランプ試験を行った。なお、コンクリートの分離の判定は目視で行った。

3. 実験結果および考察

(i) 流動化剤添加量とスランプの関係：図-2に流動化剤添加量（以後添加量と呼ぶ）とスランプの関係を示す。いずれにおいても、スランプの増大量がほとんど期待できない領域、添加量に比例してスランプが増大する領域、コンクリートが分離する領域の3つの領域がみられる。そこで、本研究では流動化効果を示すと考えられる2番目の領域（以下、直線領域と呼ぶ）の始点、終点および傾きに着目して、流動化効果に及ぼす碎石微粉の影響について検討する。なお、以後の材料諸量は単位量のことである。

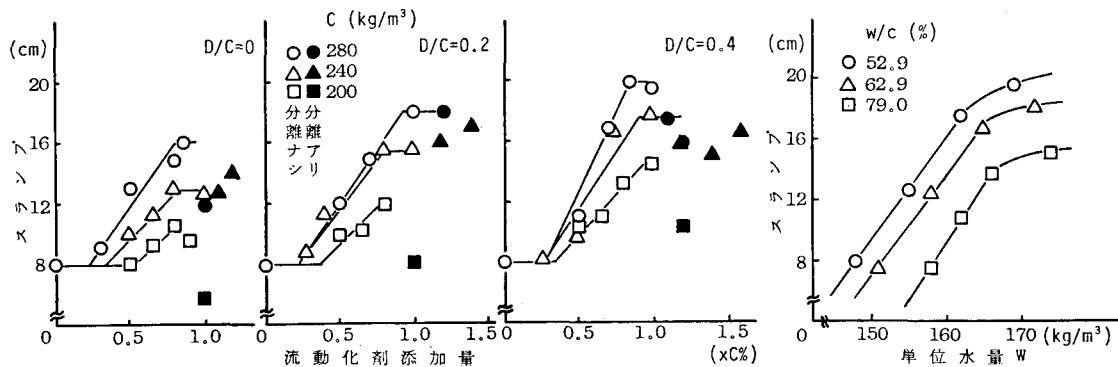


図-2 流動化剤添加量とスランプの関係

図-3 単位水量とスランプの関係

(ii) 最大減水率：最大可能スランプ（直線領域におけるスランプの最大値）と同一のスランプをとるベースコンクリートの水量を図-3から求め、最大減水率を指標として検討する。ここで、最大減水率 ΔW_{max} は式(1)から算出した。

$$\Delta W_{max} (\%) = (W_b - W_f) / W_b \times 100 \quad \text{----- (1)}$$

ここに、 W_b :ベースコンクリートの単位水量、 W_f :流動化コンクリートの単位水量

図-4に、セメント量C、碎石微粉量Dと最大減水率 ΔW_{max} の関係を示す。これより、最大減水率 ΔW_{max} はセメント量Cのみならず、碎石微粉量Dが多い程大きくなっている。そこで、最大減水率 ΔW_{max} とセメント量Cおよび碎石微粉量Dの関係を求める式-2のようになる。

$$\Delta W_{max} (\%) = 0.0694 \cdot C + 0.0542 \cdot D - 12.1 \quad \text{寄与率: 0.972} \quad \text{----- (2)}$$

(iii) 添加量に対するスランプ増加率：直線領域における添加量に対するスランプ増加の傾きについて、スランプ増加量を図-3を用いて減水率 ΔW に換算することにより、 $\Delta W / \Delta SP$ (ΔSP : 添加量) として検討する。図-5に、 $\Delta W / \Delta SP$ とセメント量C及び碎石微粉量Dとの関係を示す。 $\Delta W / \Delta SP$ は最大減水率と同様、セメント量Cのみならず碎石微粉量Dが多い程大きくなっている。そこで、 $\Delta W / \Delta SP$ とセメント量C及び碎石微粉量Dの関係を求める式-3のようになる。

$$\Delta W / \Delta SP = 0.0730 \cdot C + 0.0564 \cdot D - 8.44 \quad \text{寄与率: 0.927} \quad \text{----- (3)}$$

式-2、式-3のセメント量Cと碎石微粉量Dの係数の比、Dの係数/Cの係数を求める式-2では0.78、式-3では0.77となる。このことより、流動化コンクリートにおいて、碎石微粉の流動化効果に及ぼす影響はセメントの0.78倍程度と考えられ、碎石微粉混入時の流動化効果はセメント量Cに碎石微粉量Dの0.78倍を加算した換算セメント量 $C' = (C + 0.78D)$ の効果としてあらわされると推察される。

(iv) 最低添加量：図-2にみられるようにセメント量Cが200 Kg/m³の場合、最低添加量T（直線領域が始まる添加量）は他に比べて大きくなっているが、碎石微粉量Dが増す程その差は小さくなっている。そこで、最低添加量Tの換算単位セメント量C'に対する重量比T' (%)と換算単位セメント量C'の関係を図-6に示す。これより、換算単位セメント量C'が250Kg/m³以下になると、急激に最低添加量T'が増大している。従って、良好な流動化コンクリートを得るために最低の単位微粉量（セメントと碎石微粉を合計した量）が存在し、250Kg/m³程度と考えられる。また、この最低単位微粉量の値は、碎石微粉を混入しない流動化コンクリートにおいて求められた260Kg/m³という値にかなり近いものとなっている。このことより、碎石微粉を混入したコンクリートの流動化を考える場合、換算単位セメント量C'を用いることは十分に妥当であることが認められる。

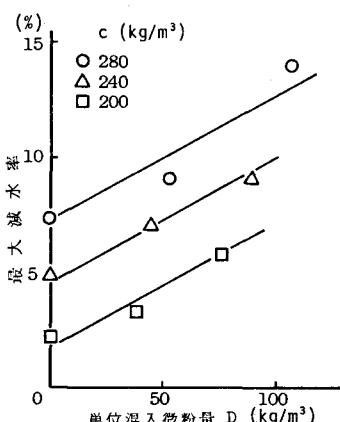


図-4 混入微粉量
と最大減水率の関係

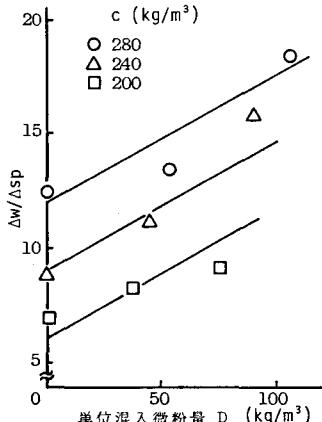


図-5 混入微粉量
と△W/△SPの関係

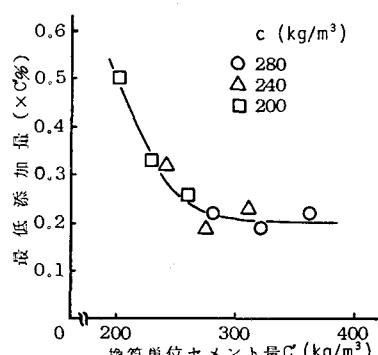


図-6 換算セメント量と
最低添加量の関係