

V-65 者粒・細砂をもつてモルタルの諸性質について

金沢大学 正員○加場重正

" 川村満紀

" 大澤伸尚

1 種類

本報告は有粒・細砂を用いたモルタルの諸性質について、実験的研究を行つたものについて発表するものである。実験は細骨材の粒度配合を適当に選び、粗粒率を定めたモルタルのフロー、強度、乾燥収縮についてである。

2 使用材料

a) セメント；普通ポルトランドセメント

b) 骨材-細砂(0.6mm以下)；石川県内瀬産、海岸砂丘砂(比重2.60、吸水量1.52%)

-粗砂(0.6mm以上)；石川県手取川産(比重2.59、吸水量1.86%)

3 実験方法

フローおよび強度試験用モルタルの配合は次の項目から定めた。

砂の粗粒率(F.M.) 1.0, 1.5, 2.0, 2.5, 3.0

セメント比(W/C) 50, 60, 70, 80 (%)

砂セメント比(S/C) 1.5, 2.0, 2.5, 3.0

試験はJISのモルタル強度試験法に準じて行つた。

乾燥収縮用モルタルの配合は上記の配合に加えて、コンクリートの4倍と比較するため、コンクリートの配合から粗骨材を除いたモルタルの配合(砂のF.M. 1.49, 1.67, 1.74, 2.46、単位セメント量250, 300, 350, 400kg/m³ 単位水量170, 180, 200, 220kg/m³)と同配合のものを用いた。乾燥条件は温度20°C、湿度85%とし、收縮はコンクリートレーターにて測定した。

4 実験の結果と考察

4-1 乾燥収縮

a) コンクリートとモルタルの比較

モルタルの供試体の Surface-volume ratio はコンクリートの供試体(10×10×40cm)の2.5倍であり、Surface volume ratio からわかるようにコンクリートより早く収縮が進行するものと考へられる。すなはち図に示すようにモルタルの方が同じ条件のもとでも早く進行し、最終的にコンクリートの約3倍程度の値を示すのである。一般に示されたS/C割合と同じ結果が得られた。

次に川砂と海砂を使用したモルタルの乾燥収縮についてでは、コンクリートでは粗骨材の影響で現れる二つの差が明らかに生じた。これにつれては後の項で述べる。

b) W/C の影響

図に示す通り収縮はW/Cの増加に伴って増加し、同じS/CならばW/Cが10%増減につれて収縮も10%程度増減するのである。

c) S/C の影響

3 図に示すように収縮は S/C が増加するに伴って減少する傾向にあり、各 W/C とも似たり、T=1 時間に示し、S/C が 0.5 の増加に対する $1 \sim 2 \times 10^{-4}$ 程度の減少でありかなりその影響は大きい。

d) F.M. の影響

4 図に示すように F.M. が大きくなれば、やや収縮は減少するが、その傾向は W/C や S/C の時と比べてあまりはっきりしない。

e) セメントペースト量の影響

ペースト量と収縮の関係はコンクリートの場合にはほぼ直線的関係が得られることはすでに述べたが、モルタルの場合も 5 図に示すように直線的関係を示し、ペースト量 5% 増加に対し約 3×10^{-4} の収縮が増加する。この中で注目されるのは、川砂を用いた場合と海砂を用いた場合と別個に直線関係が得られるとの差はないが、川砂の収縮が海砂の方が天下り収縮を示す。これは Alexander は実験から骨材の平均粒径が小工下程収縮は大きくなる、骨材の粒径が40mm 以下で影響を及ぼすことを指摘している。Jahai らの実験でも F.M. 1.5 の海砂と F.M. 1.3 の粗砂を用いた場合、2割近くの収縮の差が生じると報告しているところからも骨材の粒径は収縮に重要な影響を及ぼすものと考えられるが、川砂と海砂を混合したモルタルの収縮にはその傾向があく明確に現れていな所から、骨材の粒度配合や形状、骨材の複雑要素が異なるものと考える。またペースト量がモルタル中に占める容積百分率で示して。

f-2 フロー

フローの測定はセメント試験の方法によつて S/C が小工 < 2 W/C の大きさをもつて 300mm × 710 メートルでは測定不可能な場合が生じたため、その時はフローテーブルを越え 3 時間で終了して、一方標準フロー試験で数値の得られた結果について検討すると、6 図に示すように F.M. とフローはかかわり直線的な関係にあり W/C と S/C を定めればフローを予測することが可能と思われるが、F.M. の取り方で骨材の比表面積が変化した同じ F.M. でもフローが変る要素を探る。F.M. とフローの直線的関係は骨材の粒度分布の範囲を規定する必要が生ずるものと見られる。

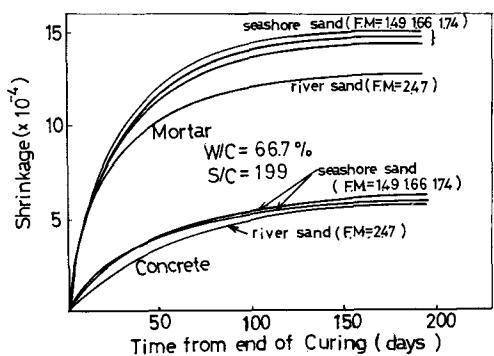
f-3 強度について

7 図は F.M. と圧縮強度との関係について示したものである。この図で示されており S/C = 1.5, 2.0 では F.M. が大きくなるに従つてやや強度が小工くなる、2 倍が最も強度の差が大きくなる。これは S/C が大きくなると F.M. が小工程度フローは小工となると便難りとなり、十分な混合と密固めがむづかしくなるためと考えられる。8 図は O_c と W/C の関係を示したものであるが、これはモルタルの関係と相似している。9 図は圧縮強度 O_b と曲げ強度 O_d との関係を示したものである。 $O_c - O_b$ の関係式はコンクリートの場合一般に $O_b = A O_c^{\alpha}$ と云う $\alpha = 1.2 \sim 1.3$ である。モルタルの場合もこの実験式が成り立つものと仮定して計算した結果 $O_b = O_c^{0.72}$ が得られ 10 図に示す通りである。一般にコンクリートでは O_b/O_c は $1/3 \sim 1/6$ 程度でコンクリートより圧縮強度に対する曲げ強度は大きくない、二の種のモルタルでも同じ値を示すようである。

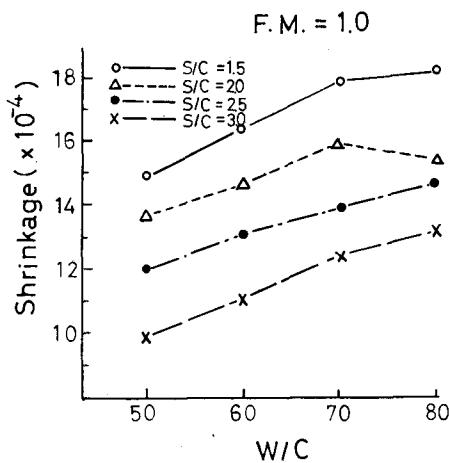
5 手上か

骨材・細砂を用いたモルタルの乾燥、フロー、強度について得られた結果をまとめると次のようである。

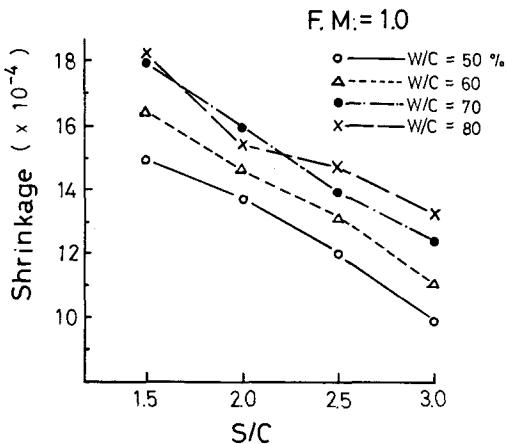
- 1) モルタルの収縮はコンクリートのそれの約3倍程度である。
- 2) 細砂を用いたモルタルの収縮は川砂のそれより110%程度大きい。
- 3) モルタルの収縮はペースト量とほぼ比例関係にある。
- 4) モルタルフローは我々の用いた程度の粒度範囲ならF.M.の下限にてほぼ比例的傾向を示す。
- 5) 我々の用いた程度の砂と使用してモルタルの $O_b - O_c$ の関係は $O_b = O_c^{0.72}$ で示される。



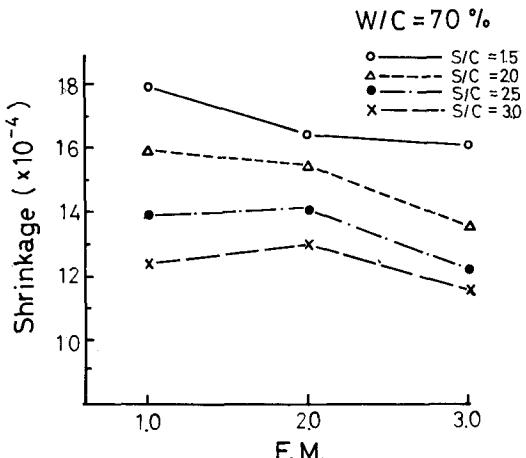
1図 経過日数に伴う乾燥収縮の関係



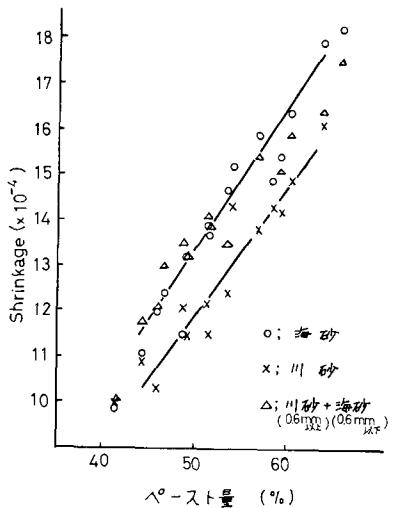
2図 W/C と乾燥収縮の関係



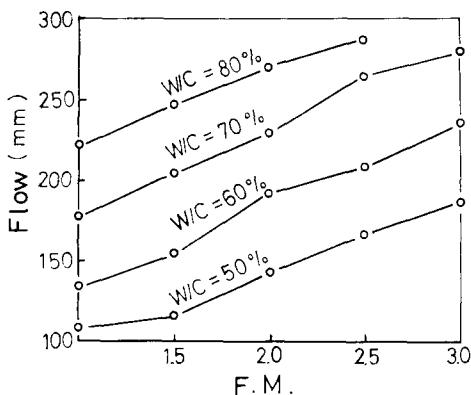
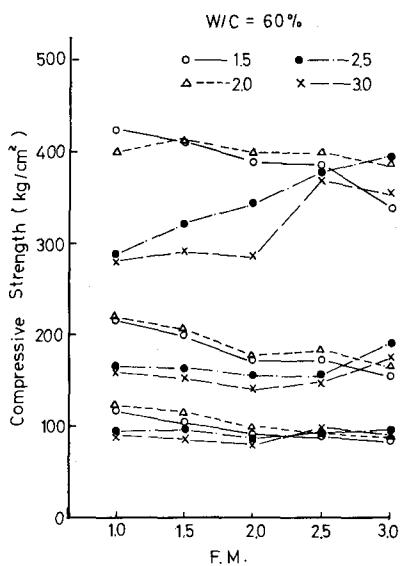
3図 S/C と乾燥収縮との関係



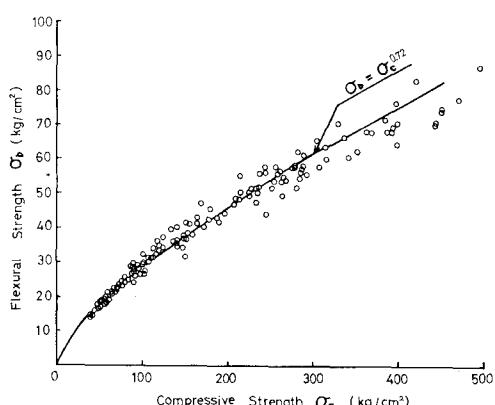
4図 F.M. と乾燥収縮の関係



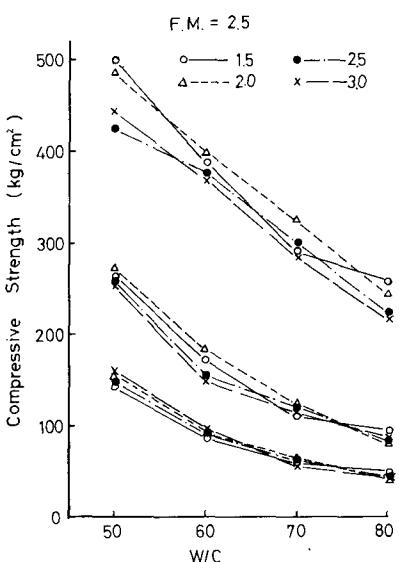
5図 セメントペースト量と乾燥収縮の関係
S/C = 25



6図 F.M. と Flow の関係



7図 圧縮強度と引張強度の関係



8図 W/C と圧縮強度の関係