論文 細骨材の粒度がモルタルの流動性・強度に及ぼす影響

Le Quang Nhut^{*1}・取違 剛^{*2}・三宅 淳一^{*3}・松下 博通^{*4}

要旨:一部の粒径を除くことにより、粒度を様々に変化させた細骨材を用いてモルタルの流 動性試験および強度試験を行った。その結果、強度に対する粒度変化の影響はあまり見られ ないが、流動性に対しては大きく影響を及ぼすことが明らかとなった。また、流動性を表す 指標として余剰ペースト理論を用いた検討を行った結果、モルタルフローおよびミニスラン プは、セメントと細骨材混合の実積率より得られる余剰水膜厚によって一義的に表現可能で あることが示された。

キーワード:余剰ペースト理論,余剰水膜厚,モルタルフロー,ミニスランプ,細骨材粒度

1. はじめに

まだ固まらないモルタルおよびコンクリート の流動性に関する研究は以前から数多くなされ ており,骨材粒度によってコンクリートのフレ ッシュ性状が大きく異なることは既往の研究に より明らかにされている¹⁾。その原因の一つとし て,細骨材中の微粒分による影響があり,微粒 分量によってコンクリートの流動性は大きく変 動することが確認されている²⁾。また,骨材の粒 度分布および粒子形状によって流動性が大きく 変化することもよく知られている³⁾。

また現在,細骨材の粒度に関する土木学会規 準として,各粒径ごとに上限値と下限値が設定 されているが,各粒径がモルタルやコンクリー トのフレッシュ性状や強度に与える影響につい ては明らかになっていない。

以上のことから本研究では,流動性に及ぼす 細骨材の各粒径の影響を検討するために,一部 の粒径を全量(不連続粒度)ないし半量除いた 細骨材を用いてモルタルの流動性試験および強 度試験を行った。また,C.T.Kennedyによって提 唱された余剰ペースト理論⁴⁾の適用により求め られる余剰ペースト膜厚および余剰水膜厚を用



図-1 モルタルの構造モデル

いて,流動性に及ぼす細骨材粒度の影響につい て考察を行った。

2. 余剰ペースト理論による解釈

2.1 余剰水膜の考え方

余剰ペースト理論においては, コンクリート を液相と固相の二相材料と考えており, 液相を セメントペースト, 固相を骨材と解釈するのが 一般的であるとされてきた。しかし, この理論 は液相とされているセメントペーストの濃度お よび粘性を一切考慮していないため, 多様な配 合のコンクリートの流動性を一義的に表現する ことはできない。そこで図-1に示すように液

- *1 九州大学大学院 工学府建設システム工学専攻 (正会員) *2 九州大学大学院 工学府建設システム工学専攻 (正会員) *3 電源開発(株) 技術開発センター茅ヶ崎研究所所長 工修 (正会員)
- *4 九州大学大学院 工学研究院建設デザイン部門教授 工博 (正会員)

相を水,固相をセメントと骨材とする考え方に よって余剰水膜厚の計算を試みた。

2.2 余剰ペースト膜厚,余剰水膜厚の計算

余剰水量や余剰水膜厚の計算は,余剰ペース ト理論による余剰ペースト量および余剰ペース ト膜厚の計算⁵⁾と同様に行った。

$$Wexc = 10^4 \cdot (G - Gs) \tag{1}$$

Wexc : 余剰水量(cm³/m³)

G:セメントと細骨材の混合実積率(%)

Gs:モルタル中のセメントおよび細骨材の容 積比率(%)

$$\delta_{\rm w} = 10^4 \cdot {\rm Wexc} / ({\rm Sc} + {\rm Ss}) \tag{2}$$

δ_w:いずれの粒径の粒子に対しても膜厚が一

定と仮定した場合の余剰水膜厚(µm)

Sc:セメントの表面積(cm²/m³)

Ss:細骨材の表面積(cm²/m³)

Sc はセメントの比表面積に 1m³ モルタル中の セメント質量を乗じて求め, Ss は, 細骨材粒子 を球と見たて, 下記により算出される細骨材比 表面積に単位細骨材容積を乗じて求めた。

$$Ssu = 6 \cdot \Sigma \{ (X_i/100) / d_i \}$$
 (3)

Ssu:細骨材比表面積 (cm²/cm³)

X_i:ふるい目 l_iと l_{i+1}の間の容積百分率(%)

d_i:ふるい目 l_iと l_{i+1}の間の幾何平均による
 平均粒径(cm)

なお, 余剰ペースト量, 余剰ペースト膜厚は, 式(1),(2)において細骨材のG, Gsを用い, Scを 省略することにより得られる。

これらの計算は乾燥試料による実積率試験結 果に拠ることや表面積の計算に仮定を含むこと から、Wexc や δ_* 等の計算値は各々の概略値を 示すものである。

3. モルタル試験

本研究では細骨材の各粒径が流動性や強度に 及ぼす影響を明らかにするために,標準的な粒 度分布の細骨材から各粒径を全量(不連続粒度)

表-1 基準細骨材の粒度

	1111		
呼び名	粒径	容積百分率(%)	実積率(%)
S1	2.5~5.0mm	11.7	57. 8
S2	1.2~2.5mm	24. 8	57.9
S3	0.6∼1.2mm	24. 2	57.8
S4	0.3∼0.6mm	26.5	58.0
S5	0.15~0.3mm	12.9	57.8

表-2 使用した細骨材の粒度構成

粒度	仕様
原粒	原粒度分布のもの(150μm以下を除く)
S1f	原粒度分布からS1を全量除いたもの(不連続)
S2f	原粒度分布からS2を全量除いたもの(不連続)
S3f	原粒度分布からS3を全量除いたもの(不連続)
S4f	原粒度分布からS4を全量除いたもの(不連続)
S5f	原粒度分布からS5を全量除いたもの(不連続)
S1h	原粒度分布からS1を半量除いたもの
S2h	原粒度分布からS2を半量除いたもの
S3h	原粒度分布からS3を半量除いたもの
S4h	原粒度分布からS4を半量除いたもの
S5h	原粒度分布からS5を半量除いたもの

ないし半量除いた粒度の細骨材を使用してモル タルフローおよびミニスランプを測定し,流動 性の変化について評価を行った。また,各粒度 に対して曲げ強度および圧縮強度試験を行った。

3.1 使用材料およびモルタル配合

セメントには普通ポルトランドセメント(密度 3.16g/cm³, ブレーン法による比表面積 3300cm²/g)を使用した。細骨材には長崎県壱岐 沖産海砂(絶乾密度 2.55g/cm³,吸水率 1.72%, 実積率 65.6%)を用い基準細骨材とした。基準 細骨材の原粒度分布を表-1に示す。ここに, 細骨材中の微粒分が流動性に及ぼす影響を除く ために, 細骨材中の 150 µ m 以下を除いて使用した。

モルタル試験には表-1の基準細骨材ととも に,表-2に示すように S1~S5の各粒径を全量 ないし半量除くことによって,様々に粒度を変 化させた細骨材を使用した。

モルタルの配合は W/C=50, 60, 70%とした。 S/C=2.65(基準細骨材を用いたときに W/C=50% でモルタルフローが 200mm となる配合)で一定 とし、単位水量を変化させることによって W/C を調整した。また、試験時の温度は 20℃で一定

			余剰ペーストによる整理			余剰水膜による整理				試験結果		
W/C(%)	要因	F. M.	細骨材 実積率 (%)	比表面積 Ss (cm ² /cm ³)	余剰ペー スト量 Pexc (1/m ³)	余剰 ペースト 膜厚 δ _p (μm)	C+S 混合 実積率 (%)	比表面積 Ss (cm ² /cm ³)	余剰水量 Wexc (1/m ³)	余剰 水膜厚 る _w (μm)	モルタル フロー (mm)	ミニ スランプ (mm)
	原粒	2.96	65.61	101.6	96.1	16.88	74.73	1574	16. 74	0. 146	202.5	35.0
	S1f	2.69	65.06	112.8	90 . 6	14.34	74.42	1582	13.64	0. 118	184. 5	24. 0
	S2f	2.61	65.16	123. 7	9 1.5	13. 21	73. 79	1591	7.34	0.063	172. 7	11. 1
	S3f	2.94	66.49	111.5	104. 9	16.80	74. 70	1581	16.44	0. 142	205. 2	45.9
	S4f	3.30	66.71	87.3	107.0	21.89	75.45	1563	23. 94	0. 210	216.0	52. 1
50	S5f	3. 25	64.43	74. 7	84. 3	20.14	74.48	1553	14. 24	0. 126	196. 0	38.4
	S1h	2.83	65.96	106. 9	99. 6	16. 64	73. 76	1578	7.04	0.061	179.9	22. 0
	S2h	2.81	65. 53	111.1	95. 3	15. 31	74.18	1581	11.24	0. 097	186. 3	29.6
	S3h	2.95	66.16	105. 9	101.5	17. 13	75.16	1577	21.04	0. 183	203. 9	45.1
	S4h	3.10	66.45	95.6	104.5	19. 53	75.36	1569	23.04	0. 201	206.5	56.4
	S5h	3.09	65.80	89 . 1	98. 0	19.64	74. 79	1564	17.34	0. 152	197. 3	45.5
	原粒	2.96	65.61	101.6	124. 7	23.09	74. 73	1574	54.10	0. 496	266. 0	105. 9
	S1f	2.69	65.06	112. 8	119.2	19.89	74. 42	1582	51.00	0.465	258.0	94.4
	S2f	2.61	65.16	123. 7	120. 2	18.28	73. 79	1591	44. 70	0. 405	251.0	78. 0
	S3f	2.94	66.49	111.5	133. 5	22. 54	74. 70	1581	53.80	0. 491	267. 0	105. 3
	S4f	3 . 30	66.71	87. 3	135. 7	29.24	75.45	1563	61.30	0. 566	274. 5	110.5
60	S5f	3 . 25	64.43	74. 7	112.9	28.44	74. 48	1553	51.60	0. 479	264. 0	93. 8
	S1h	2.83	65 . 96	106. 9	128. 2	22. 58	73. 76	1578	44. 40	0. 406	258. 5	90.4
	S2h	2 . 81	65 . 53	111.1	123. 9	20. 99	74. 18	1581	48.60	0. 443	258, 5	95. 2
	S3h	2.95	66.16	105. 9	130. 2	23. 14	75.16	1577	58.40	0. 534	270. 5	108.1
	S4h	3.10	66.45	95.6	133. 1	26. 22	75. 36	1569	60.40	0. 555	271. 0	111.5
	S5h	3.09	65.80	89. 1	126. 7	26. 75	74. 79	1564	54.70	0. 504	266. 5	100. 2
70	原粒	2.96	65.61	101.6	150.5	29. 30	74. 73	1574	87.82	0.846	-	129. 3
	S1f	2.69	65.06	112.8	145.1	25. 44	74. 42	1582	84. 72	0. 812	—	128.0
	S2f	2. 61	65.16	123. 7	146.0	23. 35	73. 79	1591	78. 42	0. 748	_	118.0
	S3f	2. 94	66. 4 9	111.5	159.4	28. 28	74. <u>7</u> 0	1581	87. 52	0. 839	_	130. 0
	S4f	3. 30	66. 71	87. 3	161.5	36.60	75.45	1563	95. 02	0. 922	-	133. 0
	S5f	3. 25	64.43	74. 7	138. 8	36. 73	74. 48	1553	85. 32	0. 833	-	126. 0
	S1h	2.83	65. 96	106. 9	154.1	28. 52	73. 76	1578	78. 12	0. 751	-	117.5
	S2h	2.81	6 5. 53	111. 1	149.8	26.66	74.18	1581	82. 32	0. 789	-	125. 5
	S3h	2.95	66.16	105. 9	156.0	29.15	75.16	1577	92.12	0.886	-	131.5
	S4h	3.10	66.45	95.6	159.0	32. 91	75.36	1569	94.12	0. 910	-	132. 3
	S5h	3. 09	65.80	89. 1	152.5	33.85	74. 79	1564	88. 42	0. 857	_	129. 1

表-3 δ₀, δ_w計算結果および流動性試験結果

とし,練混ぜ手順は JIS R 5201 に従った。減水 剤は使用せず,各粒度の細骨材は表乾状態の判 定に困難があったため絶乾状態で使用すること とした。

3.2 試験項目および方法

試験項目として, モルタルの流動性の指標と してモルタルフローを JIS R 5201 に従い測定す るとともに, ミニスランプを JIS A 1171 に準じて 測定した。各細骨材の実積率およびセメントと 細骨材の混合実積率は JIS A 1104 に準じて測定 した。実積率試験には予備試験によって棒突き 法より安定した結果が得られたジッギング法を 採用した。セメントと細骨材はモルタルミキサ ーによって均一になるよう混合し,取り扱いに あたっては材料の偏りの防止につとめた。

さらに,各要因について材齢7日,28日,91 日においてモルタルの圧縮強度および曲げ強度 試験をJIS R 5201 に従って行った。

4. 試験結果および考察

表-3に細骨材の物性,細骨材実積率,セメ ントと細骨材の混合実積率試験結果,式(1)~(3) により求めた余剰ペースト膜厚(δ_p と記す), 余剰水膜厚(δ_w と記す)の計算結果および流動 性試験結果を記す。以後はこれらの値をもとに 考察を行う。

4.1 実積率試験結果

図-2に各粒度における細骨材の実積率試験 結果を示す。0.3~0.6mm を除いた S4 系で最も実 積率が大きくなっている。また,図-3にセメ ントと各粒度における細骨材の混合実積率試験 結果(S/C=2.65 で一定)を示す。両者の比較か ら,細骨材への一定量のセメントの混合により 混合実積率は向上することがわかる。

セメント混合の有無に拘わらず,各粒度の実 積率はいずれもS3,S4系が大きい値を示してい る。しかしながら,S1系の半量カットに見られ るように,図-2に示す細骨材の実積率が原粒 より大きい場合に,必ずしも図-3に示す混合 実積率は原粒より大きくはなっていない。さら に,S1系およびS3系のように,半量カットと全 量カットの大小関係は,図-2と図-3で必ず しも一致していない。

図-3は S/C=2.65 の場合だが, 混合実積率は S/C にも依存するため, 混合実積率を最大にする には実積率の大きい細骨材に適当量のセメント を混合することが必要となる。これにより,式(1) で示される余剰水量を最大にすることができ, δ_wも大きくすることができる。

4.2 δ,およびδ,と流動性の関係

図ー4に W/C=50%において, 原粒の場合およ び各粒径を除いた場合の δ_p とモルタルフロー およびミニスランプの関係を示す。両者の間に はある程度の相関が見られるものの, 同一の δ_p であっても細骨材の粒度によってモルタルフロ ー, ミニスランプともに大きく異なっているこ とがわかる。したがって, 細骨材の粒度が異な るモルタルのモルタルフローおよびミニスラン プは, δ_p では一義的に整理できないこととなる。

そこで、2.に述べた概念に従い、 δ_w による分 析を試みた。 δ_w の概念を導入することによって、 細骨材とともにセメント粒子の影響も含めて評 価することができる。

図-5に、W/C=50%のときの δ_w とモルタル フローおよびミニスランプの関係を示す。ミニ





図-5 δ_{w} と流動性の関係

スランプについてはややばらつきがあるものの、 δ_w と両者の間には高い相関が見られ、細骨材粒 度の変化に伴うモルタルフローおよびミニスラ ンプの変化は δ_w によって一義的に取り扱える ことを示唆する結果となっている。

43 W/Cの変化による流動性の変化

図-6に W/C=50, 60, 70%におけるモルタル の δ_p および δ_w とミニスランプの関係を,図-7に δ_w とモルタルフローの関係を示す。ただし, W/C=70%のモルタルフローは 300mm 以上とな ったために表示していない。ここに、小粒径を 除いた粒度を用いたモルタルであっても顕著な 分離は観察されなかった。

これらの図より、 δ_w とミニスランプおよびモ ルタルフローの関係はいずれも W/C によらず同 ーの曲線を描いていることがわかる。したがっ て、S/C が一定であるなら、単位水量の増減によ るモルタルの流動性の変化は、細骨材の粒度に 関係なく δ_w によって一義的に表現できること が明らかとなった。本試験では細骨材を絶乾状 態で用いたが、粒度による吸水状態の違いはあ まり大きい影響は与えていないものと思われる。

表-3に示す余剰ペースト膜厚の値から,全 ての配合において細骨材粒子はセメントペース トによって完全に覆われているものと考えられ る。したがって,モルタルの流動性は細骨材の 粒度の違いよりも細骨材粒子間に介在するセメ ントペースト,すなわちδ_wで覆われたセメント



粒子の性状に依存しており,図-1に示したように,モルタルを構成する細骨材粒子,セメント粒子はともに水膜を持ち,その水膜厚によってモルタルの流動性が支配されると考えられる。

δ_wの計算値は厳密な値を示すものではない が、S/Cを一定とした場合のモルタルのミニスラ ンプやモルタルフローを表現する指標となり得 よう。今後、減水剤や細骨材粒子形状の条件を 加味した試験を実施することによりδ_wやペー スト性状がモルタル性状に及ぼす影響をさらに 明確化することができるものと思われる。

4.4 細骨材粒度が強度に及ぼす影響

図-8に原粒および各粒度を全量除いた Slf ~S5fを用いたときの W/C=50%における材齢 7 日,28日および91日における圧縮強度および曲 げ強度試験結果を示す。

これによると、圧縮強度にはいずれの材齢に あっても細骨材の粒度の違いに伴う大きな差異 はないが、曲げ強度については、すべての材齢 において図-3に示した混合実積率の高いもの ほど大きい値を示す傾向が見られる。強度を規 定する原因の一つとして、骨材とセメント水和 物との界面の付着が挙げられる。曲げ強度の方 が圧縮強度に比べて骨材とセメント水和物との 界面の付着に依存することによると考えられる。

5. まとめ

細骨材の一部の粒径を全量ないし半量除いた モルタルの流動性および強度試験を行った結果, 以下のような結論を得た。

- (1)標準粒度の細骨材の一部の粒径を除くことに よって実積率が変化し、0.3mm~0.6mm を除く ことによって最も実積率が高くなる。
- (2)各種の粒度の細骨材に一定量のセメントを加 えた混合実積率の大小関係は、必ずしも細骨 材実積率の大小関係に一致しない。
- (3)S/C を一定としたモルタルのミニスランプや
 モルタルフローは、多様な細骨材粒度であっても、δwによって一義的に表現できる。
 (4)細骨材粒度の違いは、圧縮強度および曲げ強



度の強度発現に大きな影響を及ぼさない。

参考文献

- 柏木隆男ほか:骨材粒度がコンクリートの諸 物性に及ぼす影響,コンクリート工学年次論 文集, Vol.23, No.2, pp.865-870, 2001
- 2) 松崎安宏:細骨材中の微砂分がコンクリートの性質に及ぼす影響,セメント技術年報, Vol.9, pp.219-222, 1955
- 3)徳光善治:砂の粒度および量とモルタルの諸 性質の関係について、土木学会論文報告集, No.96, pp.15-22, 1963.8
- 4) C.T.Kennedy: The Design of Concrete Mixtures, Proceedings of the ACI, Vol.36, pp.373-400, Feb.1940
- 5) 松下博通ほか: 砕砂コンクリートの細骨材率 に関する一考察, セメント技術年報, No.42, pp.88-91, 1988