日本建築学会九州支部研究報告 第40号 2001年3月

ポーラスコンクリートの結合材の分布状態が強度特性に及ぼす影響に関する研究 (その15号砕石強度試験結果)

正会員 〇大谷 俊浩*1 同 村上 聖*2 同 佐藤 嘉昭*3 同 三井 宜之*4 同 永松 静也*3 同 平居 孝之*5 同 清原 千鶴*1

1. はじめに

現在,ポーラスコンクリートは,エココンクリートのなかで最も注目されているものの一つであり,多くの研 究が行われている。ポーラスコンクリートは,内部に連続または独立した空隙を多量に含むコンクリートである ため,通気性,透水性,水質浄化性,ガス吸着性,吸音性および保水性などが期待できる。

そのような機能特性を有しているポーラスコンクリートの強度や透水係数などの物性は、空隙率、結合材強度 および空隙径に依存しており、結合材強度が同じ場合、強度と空隙率には負の相関関係があり、強度と空隙径に も負の相関関係があるとされている¹⁾。しかしながら、その関係は結合材の分布状態が一様であることが前提と されている。その他の報告でも、そのことが前提条件として研究が行われている。そのため、実際の現場で打設 を行う場合、結合材が一様に分布すれば問題ないのだが、未だポーラスコンクリートの打設方法は確立されてい るとはいえず、不均一に分布する可能性も十分に考えられる。

そこで、本研究では、型枠打設時のバイブレータによる加振時間を変化させて、意図的に結合材の分布状態を 不均一にしたポーラスコンクリートの物性について検討を行った。また、結合材であるセメントペーストのフロ 一値を変化させて、結合材の流動性の違いが分布状態へ及ぼす影響の検討を行った。

2. 実験方法

実験に使用した材料を表1に示す。セメントは、筆者らはポーラスコンクリートを緑化コンクリートとして想 定しているため、pH が低く、緑化に適している高炉セメントB種、骨材には5号砕石、混和剤にはポリカルボ ン酸エーテル系の高性能AE 減水剤をそれぞれ使用した。

調合を表2に示す。調合条件は、水セメント比を25%で一定、かつ、セメントペースト空隙充填率を40%で一 定とし、高性能 AE 減水剤の添加量をセメント質量比に対して0.39%、0.43%および0.50%として、セメントペー ストのフロー値を150mm、175mm および200mm の3 段階とした。

混練方法は、セメントペーストプレミックス法とした。まず、セメントを容量 50ℓモルタルミキサーで10 秒間空練りを行い、水と減水剤を投入し、30 秒間練り混ぜ、セメントの掻き落とし作業をした後、さらに90秒間練り混ぜた。次に、容量 100ℓ二軸ミキサーに骨材および作製したセメントペーストを投入して、60 秒間練り混ぜた。出来上がったコンクリートは φ 10×20cm の円柱供試体用型枠に、JISA 1132 に準拠して2 層詰めとし、各層を突き棒で11 回突いた。突き固め条件をできる限り同一とするため、かつ、この段階でのセメントペーストの垂れを生じさせないため、木槌等は用いず、突き棒だけによる突き固めとした。2 層まで詰

表1 使用材料

セメント	高炉セメントB種					
	密度 3.04 g/cm ³					
粗骨材	砕石5号					
	表乾密度 2.60 g/cm ³					
	吸水率 2.00 %					
	粒径 13~20 mm					
	実績率 57.5 %					
混和剤	高性能AE減水剤					
	ポリカルボン酸エーテル系					
		_				

表2 調合およびフロー値

調合 番号	W/C (%)	セメントペースト 空隙充填率 (%)	粗骨材 種類	混和剤 添加量 (%)	目標フロー (mm)	計測フロー (mm)	単位質量 (kg/m ³)			単位質量 (g/m ³)
							С	W	G	Sp
1	25	40	5 号	0.39	150	158	293.6	73.4	1495.0	1145.2
2				0.43	175	173	293.6	73.4	1495.0	1262.6
3				0.50	200	201	293.6	73.4	1495.0	1468.2

W/C:水セメント比, C:高炉セメントB種, W:水, G:粗骨材, SP:高性能AE減水剤

*1 大分大学:助手·工修 *2 熊本大学:助教授·工博 *3 大分大学:教授·工博 *4 熊本大学:教授·工博 *5 日本文理大学:教授·工博

めた供試体は、卓上バイブレータ(振動数 3000vpm、振幅 1.5mm)で加振してセメントペーストの分布状態を変 化させた。加振時間は 0, 2, 4, 6, 10 および 20 秒の 6 段階とした。加振後、表面をコテでならして成型した。 供試体数は, 1 調合につき圧縮強度試験用 18 体、空隙率およびセメントペースト分布状態測定用 18 体の計 36 体 である。

作製した供試体は、室内で湿布養生を行い、2日後に脱型を行った。脱型した供試体は、20℃水中養生を行い、 材齢28日で圧縮強度試験に供した。強度試験は、容量2000kN万能試験機を用い、ひずみの測定は、アルミ板を 介して装着したコンプレッソメータを用いて行った。連続空隙率および全空隙率の測定は、材齢14日後、日本コ

ンクリート工学協会ポーラスコンクリートの物性 試験方法(案)に準拠して、空隙率およびセメン トペースト分布状態測定用供試体を用いて容積法 で行った。

3. 実験結果および考察

表3に実験結果を平均値で示す。表より,すべ ての供試体作製条件で,全空隙率は連続空隙率の 約1%高い値を示していることがわかる。全空隙 率と連続空隙率の差は独立空隙率の量を示すこと から,加振時間およびフロー値の違いによる独立 空隙量の変化はほとんどないと考えられる。ある いは、20℃・60%RHの条件に24時間静置したの では、独立空隙内の水分が除去されていないこと が考えられる。

加振時間の変化が全空隙率、圧 縮強度およびヤング係数に及ぼす 影響をそれぞれ図1,図2および 図3に示す。これらの図は、加振 時間0秒の値を100として各加振 時間の値を相対比で表したもので ある。図1より、全空隙率は加振 6秒から8秒まで、時間の増加と ともに低下していくが、フロー 158mm と 173mm は, その後増加 している。フロー201mm で増加傾 向がみられないため、はっきりと 結論付けることはできないが、原 3 因として、加振初期は時間の増加 とともに、突き棒による突き固め だけでは締め固めが不十分であっ たコンクリートが密実になること で空隙率が増加し、その後、セメ ントペーストが垂れて下部に溜ま

表3 強度試験結果

フロー (mm)	加振時間 (秒)	連続 空隙率 (%)	全 空隙率 (%)	<mark>圧縮強度</mark> (N/mm ²)	ヤング係数 (×10 ⁴ N/mm ²)	強度時 ひずみ (µ)
	0	30.6	31.2	9.39	1.22	1310
	2	29.1	29.8	9.76	1.27	1093
150	4	28.7	29.7	10.83	1.38	1275
108	6	27.8	29.1	10.39	1.27	1348
	10	27.6	29.0	10.46	1.45	983
	20	29.1	30.4	8.34	1.37	976
	0	29.2	29.8	8.18	0.98	1366
	2	28.2	28.9	11.70	1.45	1310
172	4	27.0	28.1	11.01	1.35	1175
175	6	26.8	27.9	10.38	1.41	1146
	10	28.0	28.9	8.93	1.34	1000
	20	27.7	28.8	7.74	1.29	1231
	0	34.2	35.0	7.98	1.05	1139
	2	31.3	32.0	10.22	1.30	1068
201	4	31.2	32.0	9.27	1.28	1048
201	6	30.1	31.3	9.93	1.30	1176
	10	28.6	30.0	9.12	1.52	857
	20	28.5	29.9	7.89	1.41	790



りだすと、そのセメントペーストが骨材を押し上げるようなかたちとなり、逆にポーラスになってしまい空隙率が増加することが考えられる。

図2より, 圧縮強度は加振時間の増加に伴い、初期は 強度の急激な増加がみられるが,その後大きく低下して いる。また、その変化の割合は、フロー158mm が小さい ものの、フロー173mm および 201mm にはあまり明確な 差はみられなかった。ポーラスコンクリートの空隙率と 圧縮強度には負の相関関係があることから、初期の変化 は空隙率の変化によって説明することが可能であるが、 その後(特に10秒から20秒にかけて)の強度低下は空 隙率の変化だけでは説明がつかない。そのため,加振10 秒付近からセメントペーストの垂れによる強度低下が顕 著に表れているものと考えられる。図3より,ヤング係 数は加振時間の増加に伴い、4 秒までは圧縮強度と同じ 変化を示しているが、その後の低下は、ばらつきはある もののあまりみられない。これは、セメントペーストの 垂れの影響は上部ほど大きく、圧縮強度はほとんどその 部分の強度で決まってしまうと考えられることから、そ の部分のひずみが大きく、コンプレッソメータの標点部 分(中央部 100mm)のひずみが小さく出たためと考えら れる。図4より、強度時ひずみはばらつきがあるが大ま かにみて、加振時間の増加に伴い低下傾向にある。この 原因は、ヤング係数の考察で触れたこと、セメントペー ストの垂れによってポーラスコンクリートが全体的に脆 弱になっていることなどによるものと考えられる。

セメントペーストの垂れによる影響ついては、空隙率 と圧縮強度を同時に比較する必要がある。そこで、図 5 に圧縮強度と全空隙率の関係をフロー値ごとに示す。図 中の曲線は5 号砕石、普通ポルトランドセメントおよび 水セメント比25%といった条件の圧縮強度と全空隙率の 関係を表している¹⁾。曲線に近いほど圧縮強度が空隙率 に支配されていることを示し、離れるほど他の要因によ って強度が変化していることになる。これらの図より、 加振時間の増加に伴い、初期は曲線に近づいていくが、 その後、次第に離れている。フロー158mm は 20 秒で、 フロー173mm および 201mm は 10 秒から曲線から大きく 離れ、それらの時間よりペーストの垂れの影響が顕著に 表れると考えられる。

図6にヤング係数と圧縮強度の関係を示す。図中の曲線は日本建築学会 RC 規準式を示しており、ポーラスコ



図5 加振時間の変化が圧縮強度に及ぼす影響

151

ンクリートの内部空隙を容積として含んで γ を計算し たものをかさ容積,含まないものを実容積と示してい る。図より,フロー値および加振時間による影響はみ られず,両曲線の間に位置しており,ポーラスコンク リートのヤング係数は,かさ容積で計算した場合,一 般のコンクリートよりも高い値を示している。

4. まとめ

結合材であるセメントペーストのフロー値およびバ イブレータによる加振時間を変化させて,セメントペ ーストの流動性がその分布状態に及ぼす影響およびセ メントペーストの分布状態がポーラスコンクリートの 物性に及ぼす影響について検討を行った。その結果を 以下にまとめる。

- (1) ポーラスコンクリートの圧縮強度は、加振時間 の増加とともに、初期に急激な増加を示し、そ の後、大きな低下を示した。初期の急激な強度 増加は、空隙率の変化に起因しており、その後 の強度低下は結合材の"垂れ"に起因している ことがわかった。
- (2) ヤング係数は、加振時間の増加とともに、初期 は圧縮強度と同様な変化を示したが、その後は、 圧縮強度のように大きな低下を示さなかった。 それは、結合材の垂れによる影響は、供試体上 部の部分的な範囲に大きく作用し、コンプレッ ソメーターによるひずみ測定に反映されなかっ たことによると考えられる。
- (3) 結合材の流動性が物性に及ぼす影響については、 フロー158mmの圧縮強度およびヤング係数の 変化割合が小さな値を示したものの、フロー 173mmおよび201mmでは明確な差がみられな かった。

今後,結合材分布測定用供試体を用いた実験によっ て,結合材の分布状態を把握し,今回の結果を確かめ たい。

[謝辞]

実験を行うにあたり、大分大学工学部建設工学科材料研究室 遠矢義秋技官ならびに同研究室の田口宏道、荒川堅太郎、大鍛 治洋介をはじめとする全学生に多大なる御助力を賜りました。 ここに記して、深いたします。

2.5 フロー158mm 0秒 0 Δ 2秒 2 5号実容積 4秒 **ケング係数(×10⁴N/mm²)** 6秒 × (γ=24,1) 10秒 1.5 20秒 5号かさ容積 1 $(\gamma = 16.9)$ 日本建築学会RC規準式 0.5 Fc $E = 21000 \times$ V 20 0 0 5 10 15 圧縮強度(N/mm²) 2.5 フロー173mm 0 0秒 2秒 Δ 2 5号実容稽 4秒 **とソグ係数(×10⁴N/mm²)** $(\gamma = 24.1)$ 6秒 × 10秒 Ô 1.5 20秒 5号かさ容積 1 $(\gamma = 16.9)$ 日本建築学会RC規準式 0.5 Fc $E = 21000 \times$ 20 0 0 5 10 15 圧縮強度(N/mm²) 2.5 フロ-201mm 0 0秒 △ 2秒 2 5号実容積 4秒 **ケング係数(×10⁴N/mm²)** $(\gamma = 24.1)$ × 6秒 10秒 1.5 20秒 п α 5号かさ容積 **A**O $(\gamma = 169)$ 1 0 日本建築学会RC規準式 0.5 Fc E = 21000 >20 0 5 0 10 15 圧縮強度(N/mm²)

図6 加振時間の変化がヤング係数に及ぼす影響

[参考文献]

1) 松川徹他:緑化コンクリートの空隙性状,コンクリート工学年次論文報告集,vol.18, No.1, pp.999-1004, 1996