

徳島大学 正員 河野 清

〃 〃 水口 裕之

〃 〃 荒木 謙一

### 1. まえがき

コンクリート製品のうち比較的簡単な形の地下埋設管、プレキャストパネルなどのようなものは、即時脱型方式で作られている。このような肉厚の薄い部材は、壁状に継打ちで製造するのが種々の面で利点を持っている。これに使用するコンクリートは、即時脱型時の型くずれを防ぐため湿った土のようなパサパサ状態のものを用いるので、配合が適当でなければならぬ。はり型のブロックを対象としたものについてはすでに報告してあり<sup>1~4)</sup>、肉厚の薄い継打ち方式の場合では、最大寸法、単位セメント量などの強度に及ぼす影響については報告したが<sup>5)</sup>、まだいくつかの問題点が残っている。そこで適正配合を求めるために細骨材率および単位水量および振動締固め条件を調べる二・三の実験を行った。

### 2. 実験の概要

(1) 使用材料およびコンクリートの配合 セメントは、比重3.15、28日圧縮強さ416kg/cm<sup>2</sup>の普通ポルトランドセメントを用いた。土木学会標準粒度範囲にはいるF.M.2.79の川砂および前報<sup>5)</sup>の結果から最大寸法15mmとしたF.M.6.43の砂岩碎石を使用した。コンクリートの配合は、表-1に示す20種類を対象とした。

(2) 供試体の作成および養生 肉厚の薄い壁状の図-1に示す供試体を図-2に示す型わくを用いて作成した。振動締固め条件は、従来の結果と経済性を考慮して、振動压力(F)500kg、振動時間(t)90秒および振動数10,800vpmを適正配合の検討には用いた。締固め条件についての実験では、Fを150, 300, 400および500kg、tを60, 90, 120および150秒に変えた。また、フレッシュコンクリートのコンシスティンシーは、C.F.試験によって測定した。供試体の養生は、締固めた後すぐに脱型し、立てたまま20°C±2degの養生室で24時間養生し、その後材令28

表-1 配合要因

日まで20°C±2degの 水中で養生した。	Ms (mm)	W/C (%)	s/a (%)	W (kg/m <sup>3</sup> )	C (kg/m <sup>3</sup> )	CF値
15	33	36	38	41	30	35
36	33	36	38	41	35	40
38	36	38	40	41	40	45
41	38	40	45	50	45	50
					99	107
					115	123
					300	
						0.64~0.74

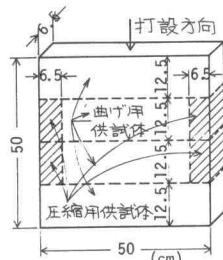


図-1 供試体

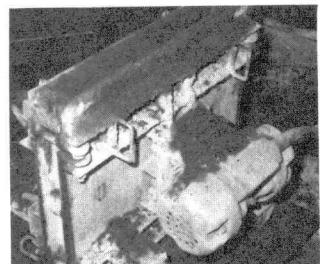


図-2 即時脱型成型型枠

(3) 硬化コンクリートの試験強度試験用の供試体は、図-1に示すようにカッターで切断して各々4個作成し、曲げ強

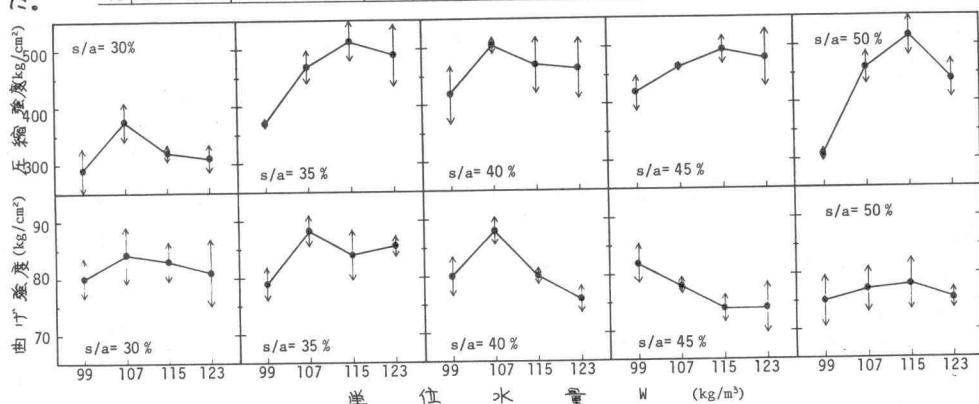


図-3 単位水量と曲げおよび圧縮強度との関係

度はスパン20cmの中央点載荷で打設方向を横にして求め、圧縮強度は長手方向の両端にイオウキャッピングを行って測定した。なお、コンクリートの品質の指標は、強度、脱型時の変形量およびまだ面とした。

### 3. 実験結果および考察

寸法 $6.5 \times 12.5 \text{ cm}$ の供試体12個で、パネル全面の圧縮強度のバラツキを調べると、加速度は最大約2倍の差があるが、強度は最大10%の相違であり、本実験では各要因間の影響について調べるのが目的であるので、前述したようにして求めたものをその条件での強度とする。 $W$ と曲げおよび圧縮強度との関係は、図-3のよう例外はあるが上に凸状になり、 $\Delta a$ に関係なく $W$ が $107\sim115 \text{ kg}$ のものが高い強度を示している。脱型時の変形量は、 $W$ が $123 \text{ kg}$ では縦方向に $-0.7 \text{ cm}$ 、横方向に最大 $+1.2 \text{ cm}$ で、 $99 \text{ kg}$ ではそれが $-0.5 \text{ cm}$ および $+0.3 \text{ cm}$ であり気泡が目立つ表面状態となっている。したがって、これらから本実験の範囲では適正 $W$ は $107\sim115 \text{ kg}$ 程度と考えられる。

$\Delta a$ の影響は、図-4に示すようではバラツキがありまた例外はあるが、この場合も上に凸状になり、 $W$ が $99$ ほど小さい $\Delta a$ で強度が高くなっている結果と思われる。

振動締固め条件の影響については、 $F=150 \text{ kg}$ で $t=150$ 秒の場合の強度は図-5の結果に比べて曲げでは約1/2、圧縮では約1/6となり、表面性状も非常にポーラスであったので、図-5に示す条件の結果についてのみ考察

する。 $W=107 \text{ kg}$ 、 $\Delta a=45\%$ の組合についてこの $F$ と強度との関係は、図-5に示すようであり、強度に顕著な差はないが $F$ が大きくなると強度はわずかではあるが高くなっていると思われる。また、 $t$ の影響については、バラツキがあり、はっきりした傾向は示されていないが、 $t$ が長くなると強度は少しではあるが増加しているように思われる。したがって、本実験の範囲では、型わくの剛性などの経済性を考慮すると $F$ は $400 \text{ kg}$ 程度、仕上げをするのに必要なブリージングが生ずる時間が60秒以上いるということから、 $t$ は60秒程度が適当と考えられる。

### 4.まとめ

以上本実験の範囲で得られた結果をまとめると、(1) 細いパネルの適正配合は、 $W=107\sim115 \text{ kg}$ 、 $\Delta a=35\sim45\%$ 程度と考えられる。(2) 適当な振動締固め条件は、 $F=400 \text{ kg}$ 、 $t=60$ 秒程度と考えられる。しかし、以上の結果は、小型のパネルを用いた実験の範囲内のことであり、実際の場合にはこれらの値は修正が必要になると考えられる。なお、本研究は昭和49年度文部省科学研究費を受けて行ったものであることを付記し、謝意を表する。

### 参考文献

- 1) 河野,林,竹村;セメント技術年報, Vol. 26(1970)pp. 256-263.
- 2) 芦木,河野;第26回土木学会年次学術講演会概要集, 第5部(1971)pp. 83-86.
- 3) 河野,竹村,笠井,芦木;セメントコンクリート, No. 305(1972)pp. 9-15.
- 4) 河野,鷹尚,奥津;第28回土木学会年次学術講演会概要集, 第5部(1973)pp. 327-328.
- 5) 河野,笠井,芦木;第27回土木学会年次学術講演会概要集, 第5部(1972)pp. 351-354.

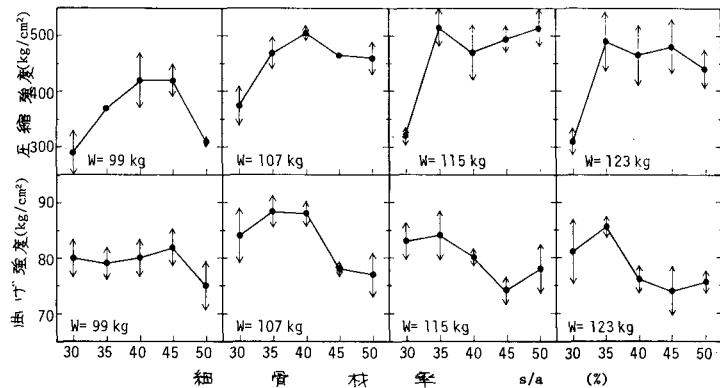


図-4 細骨材率と曲げおよび圧縮強度との関係

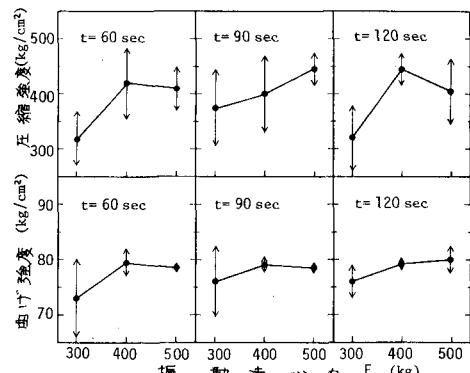


図-5 振動遠心力と強度との関係