

# 型わくの形状、寸法および材質がコンクリートの振動締め固め効果におよぼす影響

徳島大学工学部 正員 工博 荒木謙一

・ 河野 清

京都大学工学部 学生員 水口裕之

## 1. まえがき

型わくの材質や形状、寸法はコンクリートの振動締め固め効果と密接な関係があると思われるが、これらの影響について研究した結果はそれまで少なくて、高振動数で締め固める場合には鋼管型わくが不規則のひびき締め固め効果がよりいい (*Koike*) の報告が不規則わくでは低振動数で振幅を大きくするがよく、これは高さが大きくなると振動が吸収されるので締め固め効果が劣る (*Cusens*) の報告があるに過ぎない。したがって、型わくの形状、寸法などの材質をかえ、またコンクリートの種類をかえて、振動台の締め固め効果における型わくの影響を実験的に検討した。

## 2. 型わくの寸法および材質の振動締め固め効果への影響

表-1. コンクリートの配合

### (1) 実験の概要

普通ボルトランドセメント (比重 = 3.15, 28日強度 = 406 kg/cm<sup>2</sup>)

を用いた。粗骨材は吉野川産の川砂利で、30~20, 20~10 mm

と 10~5 mm の 3種粒度区分にふるい分け、最大寸法は 30

mm と 20 mm のものと使用した。細骨材は吉野川砂 (FM = 272)

を用いた。コンクリートは表-1 によす配合とした。

型わくの形状、寸法などは表-2 に示すものを用いた。材質はひびきわくの山不織と鋳鉄製の 2種にわたる。型わくは奇数×6 枚とし、28 日材令とした。

コンクリートの練りこみには、練物練り (ナラミ用) によるモルタルで 1 分、粗骨材を投入して 1 分練りこみたのち、上述の型わくに詰め、振動数 5000 rpm, 振幅 0.8 mm の振動台上に同じ寸法の 2 枚の型わくを取りつけ 20 秒間締め固めを行なった。所定の締め固めを終了した後試体は型を脱型し、材令 28 日まで水中養生した。この材令で A 種供試体は圧縮強度と動弾性係数、ひびき供試体は曲げ強度を求めた。

なお、加速度振動計を用いてテーブル上型わく取りつけ位置、板の中央部型わくの頂面、コンクリートと詰め固め面との場合の A の振動測定を行なった。(写真-1 参照)。

### (2) 実験結果とその考察

1) 型わく寸法の影響：型わくの寸法をかえた場合のコンクリートの圧縮強度および曲げ強度を表-3 に示す。この結果によられるように、円柱供試体  $\phi 10 \times 20 \text{ cm} \times \phi 15 \times 30 \text{ cm}$  の強度はほぼ同じである。<sup>加算</sup> 体積運動機で締め固めた場合の既往の研究結果でも  $\phi 10 \times 20 \text{ cm} \times \phi 15 \times 30 \text{ cm}$  の強度は実用上同じにしてよいとされ、ひびき供試体の結果もこの傾向のパラソリはアヤス  $\times 14 \times 3$  の傾向がある。コンクリートの動弾性係数は表-3 に示す A 法 20 mm の強度が  $\phi 10 \times 20 \text{ cm}, \phi 15 \times 30 \text{ cm} \times$

表-2. 使用した型わくの種類

形状	材質	寸法 (cm)
円柱形	鋳鉄	$\phi 10 \times 20$
	鋳鉄	$\phi 15 \times 30$
1/4 形	鋳鉄	$\square 10 \times 10 \times 40$
	木	$\square 15 \times 15 \times 54$

写真-1. 加速度振動計と型わくの振動測定の一例



$40.0 \times 10^6 \text{ N/m}^2$  と同じ値であり、30mm の場合の前者が  $40.6 \times 10^6 \text{ N/m}^2$ 、後者が  $40.9 \times 10^6 \text{ N/m}^2$  であり、17% 同じ結果となつてゐる。また、振動加速度と振幅は  $\phi 15 \times 30 \text{ cm}$  型わくと  $\phi 10 \times 20 \text{ cm}$  のときより約 2 倍と  $\phi 15 \times 54 \text{ cm}$  と  $\phi 10 \times 10 \text{ cm}$  と  $\phi 15 \times 30 \text{ cm}$  と  $\phi 10 \times 20 \text{ cm}$  のときより約 3 倍となる。

→ さて、17% 型わくの曲げ強度は強度強度、すなはちの場合と  $\phi 15 \times 54 \text{ cm}$  の場合と  $\phi 10 \times 10 \text{ cm}$  と  $\phi 15 \times 30 \text{ cm}$  と  $\phi 10 \times 20 \text{ cm}$  のときより約 3 倍となる。

$10 \times 10 \times 40 \text{ cm}$  の小型型わくと用ひたはうの強度パラメータ、強度が高くなると  $\phi 15 \times 15 \times 54 \text{ cm}$  型わくでは重量が約 4.4 t と  $\phi 10 \times 10 \times 40 \text{ cm}$  のとき、加速度、振幅とも  $\phi 10 \times 10 \times 40 \text{ cm}$  の場合に比べて小となることと、振動中の型わく上面の加速度の変化を測定した結果一例によれば

うべくコントローラーの電力消費が少なくて吸収され、加速度が小となる傾向があるためと思われる。

2) 型わくの材質の影響：鍛鉄管と不織型わくについては両者の曲げ強度を比較すると図-1 のとおりである。 $\phi 10 \times 10 \times 40 \text{ cm}$  の小型型わくでは本管がわざかに大きいが、 $\phi 15 \times 15 \times 54 \text{ cm}$  と  $\phi 10 \times 20 \text{ cm}$  と同じ値になつてゐる。強度のバラツキは本管型わくが明らかに大きいため、これは不織性変形が大きくなるとの要因が強度があつたと考えられる。なお、コンクリートの品質については省略するが、鍛鉄管のはうがやや良好である。不織型わくは軽くて取扱いに便利であり、低振動数で高振幅の実験に用ひたところ条件では、鍛鉄管と同様に締め固め強度  $85 \pm 5\%$ 、引張強度、せん断強度とも  $\phi 15 \times 15 \times 54 \text{ cm}$  の場合と同様のものであると考えられる。

3. 型わくの形状、寸法および材質が各種コンクリートの振動締め固め効果におよぼす影響

#### (1) 実験の概要

セメントは普通セメント (セメント = 3.15, 28 日引張強度 =  $413 \text{ N/mm}^2$ ) を用ひ、骨材はコントローラーの種類をかえたため表-5 に示すものを使用した。型わくは前実験と同様のものを (表-2 参照) を用ひ、とくに形状、寸法および材質が各種コンクリートの振動締め固め効果におよぼす影響を調べた。

単位セメント量は 320kg の一袋とし、コンクリートシートは日標スラブ  $77 \text{ mm} \times 2 \text{ cm} \times 2 \text{ cm}$  の 2 枚を用いて表-6 に示す 8 種の組合のコンクリートを用ひた。振動締め固めには、低振動数振動台 (振動数 5000 rpm, 振幅 1.0 mm) × 高振動数のワッカ - 振動台 (振動数 7200 rpm, 振幅 0.13 mm) × 用ひ、所定振動数で 20 分間締め固めを行つた。なお、前実験と同様に  $\phi 10 \times 20 \text{ cm}$  と  $\phi 15 \times 30 \text{ cm}$  を

表-3. 型わく子法のことをつける場合のコンクリートの強度

強度	圧縮強度		曲げ強度			
	木	鋼鉄	木	鋼鉄	木	
寸法(cm)	$\phi 10 \times 20$	$\phi 15 \times 30$	$\phi 10 \times 40$	$\phi 15 \times 54$	$\phi 10 \times 40$	
Ms. 20mm	手動(%)	414	423	59.8	55.2	61.0
強度比		98	100	118	100	109
実測強度(%)		48	2.6	5.6	3.6	7.4
Ms. 30mm	手動(%)	434	425	59.7	56.0	62.0
強度比		102	100	107	100	110
実測強度(%)		4.2	2.2	2.2	2.0	5.9
						5.5

表-4. 振動時間に対する加速度の変化の一例

型わくの種類	振動時間(sec) と加速度(g)						
	0	5	10	15	20	25	30
$\phi 10 \times 20 \text{ cm}$ 手動	9.9	9.5	10.0	9.4	9.5	9.3	9.4
$\phi 10 \times 40 \text{ cm}$ 手動	8.2	8.0	8.1	8.0	7.7	7.8	7.6
$\phi 15 \times 54 \text{ cm}$ 手動	6.3	6.3	6.8	5.0	5.8	4.8	4.4

注) 細粒型わくでコンクリートを詰めて測定

図-1. 型わくの子法による曲げ強度の比較

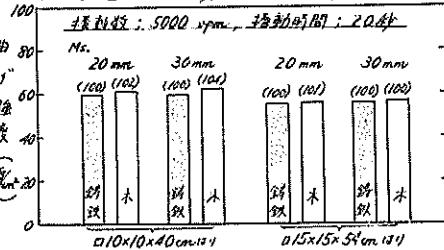


表-5. 実験に用ひた骨材の種類と品質

骨材の種類	普通骨材		人工砂混骨材	
	粗骨材	細骨材	粗骨材	細骨材
粗骨材	38.9mm	38.9mm	A骨材	B骨材
強度比	2.62	2.61	2.60	1.81
吸水率(%)	1.16	1.28	1.30	9.19
沙粒率(%)	—	—	—	—
吸水率(%)	2.81	6.77	6.61	3.15
強度比	—	—	2.97	6.58

注) A骨材: 特殊骨材, B骨材: 混合骨材 (吸水率 6.58%)



つぎに、造粒型および非造粒型の人工軽量骨材を用いてコンクリートパラフィンにより型わく寸法と材質の影響と調べた結果を示すと表-10のようになり、普通コンクリートで得られた結果とややこじらつてなるべし。すなはち、寸法比の値でみられるように、曲げ強度は  $0.15 \times 15 \times 54$  cm より  $0.10 \times 10 \times 40$  cm の小型型わくの結果が明らかに大きくなつてゐるが、圧縮強度では鉄

表-9. 普通コンクリート用ひび割れの程度の比較

型わくの寸法	$0.15 \times 15 \times 54$ cm	$0.10 \times 10 \times 40$ cm	平均 %割れ	
材質	鉄 鋼	木	鉄 鋼	木
型わく上面の割れ率(%)	6.6	7.2	6.5	7.4
曲げ強度比	100	98	100	102
圧縮強度比	100	99	100	104
			101	

表-10. 型わくの寸法と材質による軽量コンクリートの強度の比較

型わくの寸法	$0.15 \times 15 \times 54$ cm	$0.10 \times 10 \times 40$ cm	寸法比 $\frac{0.10}{0.15} \times 100$			
材質	鉄 鋼	木	鉄 鋼	木		
非造粒形 (A-6-A2)	曲げ強度(%) 37.4 (100)	42.0 (112)	45.2 (100)	46.9 (104)	121	112
	圧縮強度(%) 377 (100)	323 (86)	356 (100)	365 (103)	94	113
造粒形 (B-6-B2)	曲げ強度(%) 38.2 (100)	41.8 (109)	46.3 (100)	45.4 (98)	121	109
	圧縮強度(%) 383 (100)	319 (83)	352 (100)	349 (99)	92	109

(注) 16種類の骨材粒径石子粒径  $5000 \mu\text{m}$  ～  $2000 \mu\text{m}$  粒度範囲

であり、曲げ強度は不等の大きさ、圧縮強度では不等の値となつてゐる。これは、木質型わくの特性中の骨材分離の影響があつたものではないかと思われる。

なお、普通および軽量コンクリートを含む大型の形状に対する影響は  $\phi 15 \times 30$  cm の標準試験体の石縮強度と  $0.15 \times 15 \times 54$  cm の型わくの値とで比較すると  $0.15 \times 54$  cm の石縮強度が  $10\%$  以上多くなるのである。セメント技術協会のコンクリート委員会の報告では、最大骨子  $10 \text{ mm}$  の骨材を用いた結果によると骨子の粒度が  $11 \sim 16\%$  高くなつており、強度がでるため実験結果よりしてよくわかる。

#### 4.まとめ

小型の円柱形および12リットル型わくを用いて、形状、寸法、材質などの構成因子の効果による寸法影響を検討した実験結果をまとめると、

- (1)  $\phi 15 \times 30$  cm の標準円柱形型わくと  $0.10 \times 10 \times 40$  cm の型わくを用いて強度を調べて骨材のコンクリートの石縮強度と強度比を教科書、同型わくの試験体とほぼ同じ値であり、パラソル型の骨材を用いても大差はない。
- (2) 曲げ強度では、 $0.15 \times 15 \times 54$  cm 以下の小型の  $0.10 \times 10 \times 40$  cm の 12 リットル型の強度が骨材の粒度によつて傾向があり、寸法が大きくなるほど強度が不等となる型わくの材質による強度の差はより大きくなる。
- (3) 軽量コンクリートでも、一般の寸法を小さくすれば曲げ強度と骨材の石縮強度の強度が高くなるが、過強度となり骨材分離を生じて骨材の剥離を起こすことがある。

#### [参考文献]

- 1) J. Kolek, Civil Eng. Public Works Rev., Vol. 54, No. 633, p. 321 ~ 325 (1959).
- 2) A. R. Cusens, Mag. Conc. Res., Vol. 10, No. 29, p. 79 ~ 86 (1958).
- 3) 佐木, 吉上, 須井, セメントコンクリート No. 194, p. 2 ~ 7 (1963).
- 4) 日本セメント技術協会コンクリート委員会, セメント技術年報 VIII, p. 235 ~ 238 (1964).
- 5) セメント協会コンクリート専門委員会, セメントコンクリート No. 264, p. 2 ~ 9 (1969).
- 6) 日本セメント技術協会, "コンクリート専門委員会報告 T-5", (May, 1958).