

(株)熊谷組 大阪支店 正員 矢田部 彰

同 同 渡辺 淳

1. まえがき

近年、大型パネルの実用化など、型わくの合理化、経済性が再検討されようになってきた。一般に型枠は、強度やタワミだけでなく、型わく材の種類、転用回数、組立・解体、運搬および維持管理の方法などについても考慮しなければならないが、型わくに作用するコンクリートの圧力（側圧）を適正に評価することは、型わく計画をたてるうえに、重要な要素の一つと考えられる。コンクリートの側圧に関する研究は種々報告されているが、現場の実測例は比較的少ないようである。

本文は阪神高速道路公団豊中オーライ下部工事現場において、単柱橋脚のコンクリートの側圧を測定して、その最大値と分布状況を調べた一実験結果の報告である。

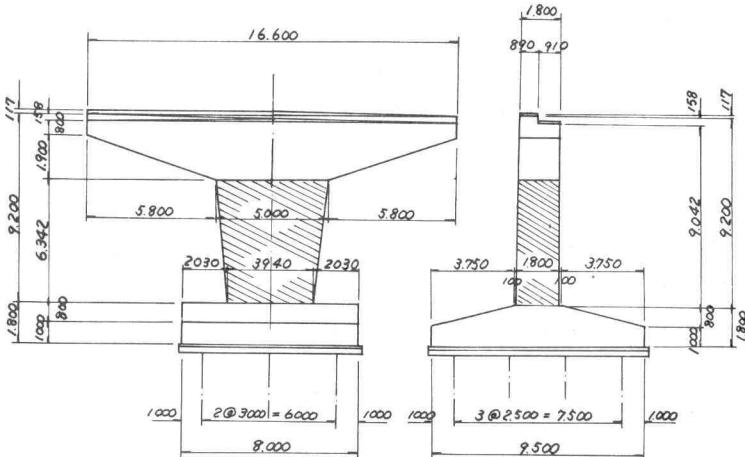
2. 測定方法

図-1 一般寸法図

実験は単柱橋脚柱部（斜線部分）について行なったもので、一般寸法図を図-1に示す。

使用した型わく材の種類および配置はつきのようである。

パネルは表面を樹脂加工した合板（ $900 \times 1800 \times 15\text{mm}$ ）、残木は米桿（ $45 \times 90\text{mm}$ ）を用いた。型わくの形状寸法を一定に保つためのフォームタイ（型わく締めつけ材； $l=210\text{mm}$ ）および



セパレータ（ $\phi 11.2\text{mm}$ ）の配置は、 60cm ピッチとした。したがって縦バタや横バタなどのブレーシング間隔は $60 \times 60\text{cm}$ となる。材料は鋼製角パイプ（ $\square 60 \times 60\text{mm}$ ）を用いた。型わく材の組立状況を写真-1に示す。打設したコンクリートの配合および性質は表-1に示した。

写真-1

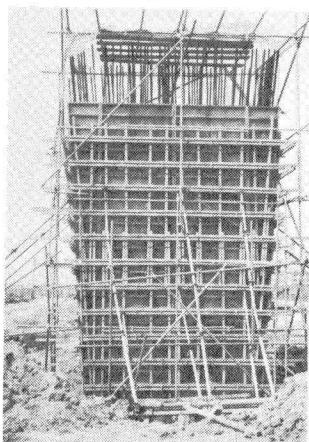


表-1 コンクリートの配合

粗骨材 最大寸法 (mm)	スランプ (cm)	空気量 の範囲 (%)	水セメント比 (%)	細骨材 (%)	単位量 (kg/m^3)				コンクリート の温湿度 ($^{\circ}\text{C}$)	外気温 ($^{\circ}\text{C}$)	圧縮強度 G_{28} (kN/m^2)	
					W	C	S	G				
25	7.5~8.5	29~3.2	47.9	36	139	290	689	1233	N0.5L	30.5 ~34.5	28~33	294

コンクリートの打設順序はつきのとおりである。

[生コンエ場] $\xrightarrow{\text{アジャトトラック (3m}^3\text{積)}}$ [当現場] パケット (約 1m^3 積) —
所要時間 約 30 分
搬入ピッチ 約 20 分

トラッククレーン $\xrightarrow{\text{荷上げピッチ 約8分}}$ ホッパー (2ヶ所) $\xrightarrow{\text{搬入ピッチ 約20分}}$ 横シート ($\phi 300$, 2ヶ所) $\xrightarrow{\text{搬入ピッチ 約20分}}$ 電気式フロキシブル型
パイプレーター (振動数 約 9000 VPM)

本実験では、側圧を求める方法としては、型わく締めつけ材（セパレータに緊結したフォームタイ）に貼付したワイヤーストレーンゲージの伸びひずみから、締めつけ材（1本当たり）に作用する引張力を求めて、それが受持つ型わく面積 ($60 \times 60\text{ cm}$) で除した値が、その個所の側圧であるとして算定する。測定の手順としては、試験前日ひずみゲージをシアノアクリレート系接着剤で、図-2の位置に貼付し、防水のためシーリングワックスを塗布した。ゲージの種類は導軸（抵抗値は 120Ω ）、ゲージ長は 8 mm のものを使用した。本実験ではとくに、コンクリートの打設速度を一定（打設高さは、約 $1.2\text{ m}/\text{時間}$ ）にするため、アジャータトラックの搬入ピッチ（約20分）およびバケットの巻き上げ間隔（約8分）が一定になるように注意した。なお測定間隔はコンクリートの打設量が約 $3\text{ m}^3/\text{毎}$ とした。

図-2 ゲージ貼付位置

3. 実験結果

コンクリートの打ち込み高と側圧の関係を図-3に示した。図-3において、測定NO.17の側圧はきわめて小さいので、図中のプロットは省略した。図-4は、測定の高さが一定（柱部下端から $0.3H$ の處における）で、条件が異なる個所のコンクリートの側圧の変化を示したものである。

図-4において、測定NO.16は縦シートのほじ直下にあり、NO.13は型わくの傾斜の影響をうける側面の一測定であることを示している。

4. 結論

本実験結果を要約すれば、つぎのとおりである。

- (1) 本実験からえたられた側圧の最大値は約 $7\text{ t}/\text{m}^2$ となり、その位置は柱の下端から $0.2H$ (H は柱高) 付近であった。
- (2) 本実験の範囲内では、任意の側圧の最大値は、その奥から $2\sim 2.5\text{ m}$ 上までコンクリートが打ち込まれたとき生じる傾向が認められる。
- (3) 型わくの頂部が外側に傾斜する場合は、型わくが鉛直の場合とくらべて側圧は著しく増大する。
- (4) コンクリート投入時の側圧の増加率はきわめて大きく、振動締固めによる側圧の増大とともに、型わく計算において注意する必要がある。

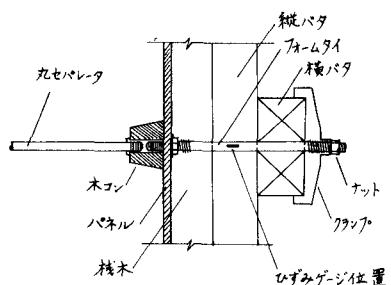


図-3 コンクリートの打ち込み高と側圧の関係

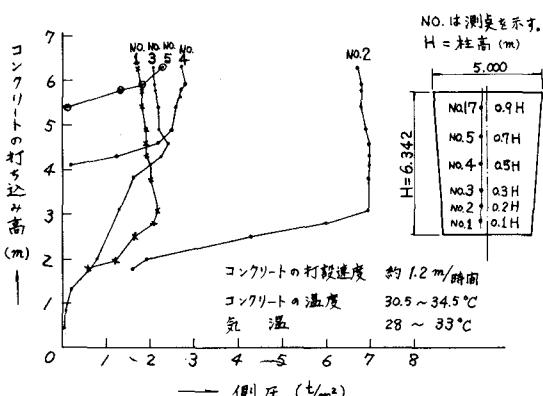


図-4 コンクリートの側圧の変化 (測定の高さ一定の場合)

