

軽量大型PCばかりのセン断性状

東京大学 正夏 岡村 甫
学生員・友石研二

軽量コンクリートは引張係数およびヤング係数が小さいこと、あるいは乾燥による引張強度の低下が著しいことなど普通コンクリートとは違った性質を持っておりこのため軽量コンクリートばかりのセン断性状は普通コンクリートばかりとは幾分異なる。

本報告は代表的な市販の人工軽量骨材を用いて造ったI型プレストレストコンクリート大型ばかりの静的曲げ試験を行って軽量PCばかりの斜めひびわれ性状、斜めひびわれ発生荷重、セン断性状について普通コンクリートばかりの場合と比較したものである。

実験・概要

使用した骨材の比重、吸水量は表-1のようである。コンクリートは普通ポルトランドセメントを使用したレディミクストコンクリートでコンクリートの配合、性質は表-2に示す。

ばかりは4本とも同じ形で長さ4.20cm、高さ60cmのI型ばかりである。ばかりの打込みは室外で行い、プレストレス導入後もテントを被せて屋外で養生し、試験一週間前に室内に搬入した。プレストレスによる上下線の応力その他を表-2に示す。スターラップ間隔はPCLL1, LN1で60, 45cm LL2, LN2で30cm 20cmとした。

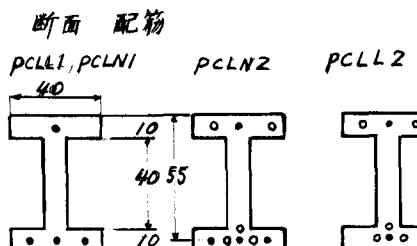
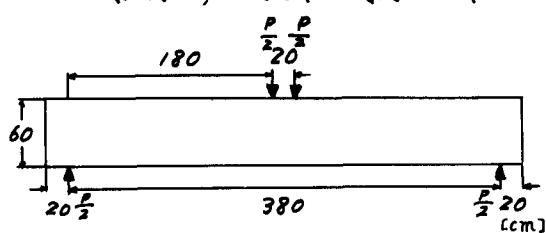
表-2 コンクリートの強度及びばかりの応力

項目 供試体	コンクリートの配合性質								鉄筋比(%)	プレストレス導入時	載荷試験時				
	w/c %	s/a %	Air %	プレストレス 導入時	試験時	材令	試験時 ヤング係数 導入時	PC鋼棒 引張強度 kg/cm ²	引張筋 引張強度 kg/cm ²	上線応力 kg/cm ²	下線応力 kg/cm ²	上線応力 kg/cm ²	下線応力 kg/cm ²		
PCLL1	37	40	5.0	398 kg/cm ²	—	496 kg/cm ²	21.5 kg/cm ²	12日	44日 kg/cm ²	1.7540 1.348	0.0	13.5	114.5	14.5	103.5
PCLL2									46日 kg/cm ²	0.674	1.473	36.0	33.4	34.8	31.5
PCLN1	47.5	41.8	3~4	346 kg/cm ²	29.0	387 kg/cm ²	33.4 kg/cm ²	19日	50日 kg/cm ²	2.5340 1.348	0.0	0.3	125.7	1.8	108.2
PCLN2									52日 kg/cm ²	1.348	1.473	11.2	108.2	11.2	91.9

PC鋼棒のヤング係数 $2.17 \times 10^6 \text{ kg/cm}^2$ 鉄筋のヤング係数 $2.00 \times 10^6 \text{ kg/cm}^2$

試験ばかりの載荷方法は図-1の如く2点載荷、セン断スパン180cmとする。

図-1 試験ばかりの断面寸法・載荷方法



• PC鋼棒 径22mm
○ 鉄筋 径25mm

実験の結果および考察

1. 斜めひびわれ発生以前のセん断性状

桁の斜めひびわれ発生以前では主ひびみ（図-2）により次のことが認められる。(1) 桁の斜めひびわれ発生以前では繰返し載荷を行うと主ひびみは軽量桁に於て普通桁より弾性的挙動を示す。

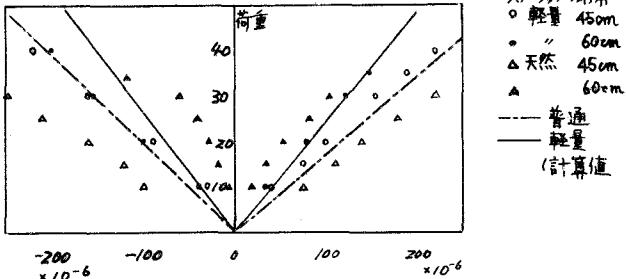
これは表-2に見る如く軽量コンクリートの強度が高く弾性的挙動を示す範囲が普通コンクリートより広いためと思われる。PC barのひびみによつても上記のこととが確かめられた。(2) 主ひびみの大きさは軽量桁、普通桁とともに、スターラップを多量に配置した入盤に於て他よりも大きくなる。

2. 斜めひびわれ発生、発達、はりの破壊 (表-3)

桁の斜めひびわれ発生、発達荷重の計算値は表-3に示す。この結果より次の事が認められた。(1) 軽量桁に於ては斜めひびわれ発生荷重はコンクリートの引張強度をもととして計算した値にほぼ一致する。(2) 普通桁に於ては、斜めひびわれ発生荷重は計算値の60~70%の値を示す。この原因としては、斜めひびわれ発生の場合が軽量桁では中立軸付近、普通桁では下部フランジから4~10cm付近で発生したことが考えられる。(3) 斜めひびわれ発生荷重はスターラップ量を増加させると増大する。(4) 軽量コンクリートの斜めひびわれのフランジに対する角θは28°~31°でスターラップ量を50%増加すると、ひびわれ数は30%程度増加する。(5) 普通コンクリートでは同じスターラップ量で斜めひびわれ発生数は軽量の50%程度である。これは普通コンクリートの引張力が軽量より強いためと思われる。又普通コンクリートではひびわれの角度は軽量より3°~4°勾配が急である。(6) 軽量コンクリートはひびわれ発生時急激に大きな音を出し実験者に不安を抱かせた程であったが、普通コンクリートに於てはそのようなことはなかった。

破壊荷重は $V_u = V_c + A_f y ds / a$ (Hanson) で求めた。が引張強度に等しい応力を受ける場合のセん断力である。PCLL1, PCLN1, PCLN2はセん断圧縮破壊である。PCLN2では端部定着付近で急激に発達して破壊した。

(図-2 中立軸上のコンクリート主ひびみ)



これは表-2に見る如く軽量コンクリ

ートの強度が高く弾性的挙動を示す範囲が普通コンクリートより広いためと思われる。PC barのひびみによつても上記のこととが確かめられた。(2) 主ひびみの大きさは軽量桁、普通桁とともに、スターラップを多量に配置した入盤に於て他よりも大きくなる。

	スターラップ間隔(cm)	斜めひびわれ発生荷重(実験)	斜めひびわれ発生荷重(計算)	引張強度(実験)	引張強度(計算)	破壊荷重(実験)	破壊荷重(計算)	破壊形式
PCLL1	60.0	40.0	43.0	43.0	48.0	59.4	58.5	セン断圧縮破壊
	45.0	39.4 T_{RN}	43.0					
PCLL2	30.0	25.0	30.0	30.0	35.0	72.8	66.0	セン断圧縮破壊
	20.0	32.8	30.0					
PCLN1	60.0	30.0	34.0	34.0	38.0	70.6	46.2	セン断圧縮破壊
	45.0	50.6	34.0					
PCLN2	30.0	32.5	40.0	32.5	35.0	90.4	82.5	セン断圧縮破壊
	20.0	50.4						

70%の値を示す。この原因としては、斜めひびわれ発生の場合が軽量桁では中立軸付近、普通桁では下部フランジから4~10cm付近で発生したことが考えられる。(3) 斜めひびわれ発生荷重はスターラップ量を増加させると増大する。(4) 軽量コンクリートの斜めひびわれのフランジに対する角θは28°~31°でスターラップ量を50%増加すると、ひびわれ数は30%程度増加する。(5) 普通コンクリートでは同じスターラップ量で斜めひびわれ発生数は軽量の50%程度である。これは普通コンクリートの引張力が軽量より強いためと思われる。又普通コンクリートではひびわれの角度は軽量より3°~4°勾配が急である。(6) 軽量コンクリートはひびわれ発生時急激に大きな音を出し実験者に不安を抱かせた程であったが、普通コンクリートに於てはそのようなことはなかった。

破壊荷重は $V_u = V_c + A_f y ds / a$ (Hanson) で求めた。が引張強度に等しい応力を受ける場合のセん断力である。PCLL1, PCLN1, PCLN2はセん断圧縮破壊である。PCLN2では端部定着付近で急激に発達して破壊した。

本報告に用いた実験は東大コンクリート実験室で行なつたものであり、実験に多大の援助を頂いた実験室の方々に厚く御礼申し上げます。