

V-67 開合傾斜スター・ラップを用いた鉄筋軽量コンクリート合成桁に関する基礎研究
主としてせん断耐力と合成効果について

関東学院大学 正員 中川英憲

§1. 概要

従来、合成桁といえば METAL 板のいわゆる鋼ゲタと鉄筋コンクリート床版とが一体となる構造とすら適当なずれ止 (Shear connector) により合成した桁をいわせていたが、ここでは開合傾斜スター・ラップ[®]を斜引張鉄筋とずれ止めの両方に利用した軽量鉄筋コンクリートの合成桁について、開合傾斜スター・ラップ[®]の応力、ひびき始めからびに伝わり性状など主としてせん断耐力の面から、その有効性について検討したものである。すなはち、ここにいう軽量鉄筋コンクリート合成桁とは、図-1 の如き断面で斜曲鉄筋は斜曲ヶ所で 15 度伸びして直角フックを付して切断し、5 度曲げ上げ、一方斜引張应力に対してもすべて開合傾斜スター・ラップ[®]にてもたせたものである。なお、実験橋梁として平川橋を実施した。

§2. 実験の概要

実験桁は表-1 の如く比較のため常用配筋桁と開合傾斜スター・ラップ[®]桁とに分け、接合せん断鉄筋比 $\rho_s = 1.59\%$ とし、載荷方法は 2 点載荷として $q/d = 2.5, 3.0$ の 2 種類について行った。配合は表-2 の如くごく腹部 (PRECAST) 普通コンクリートならびに突像部 (CAST IN PLACE) 軽量コンクリート共 $0.26 - 0.29 \text{ m}^3/\text{m}^3$ といねぬむしろ[®]をもって実験室で養生を行った。セメントはいづれも早強セメントを用い、腹部打設後約 2 週間経過した後突像部を打設した。また、ずれ止めとしての効果と斜引張应力に対するせん断鉄筋との効果を検討するため拘定の個所に Paper Gauge を貼りしその性状を測定した。

表-2 配合表

種別	材料	粗骨材 最大 寸法 (mm)	スランプ (cm)	空氣量 の範囲 (%)	水セメント比 (%)	細骨材 率 (%)	単位量 (kg/m ³)			
							W	C	S	G
普通 コンクリート	20	6±1.5	2	50	44	185	370	788	1020	
軽量 コンクリート	15	6±1.5	5	53.2	43	165	310	549	564	

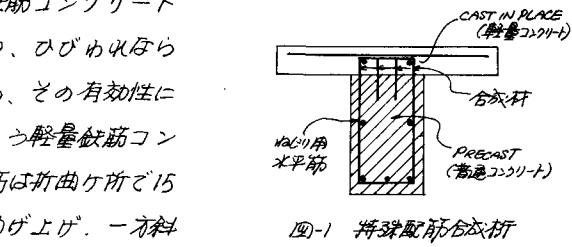


図-1 特殊配筋合成桁

表-1 実験桁一覧表

No.	実験桁 名稱	既存筋組合せ図	配筋方法	%	摘要
1	7I-LNC-1		A 常用 型 配筋	2.5	常用配筋RC の合成桁
2	7I-LNC-2		" "	3.0	"
3	7I-LI-1.1		B 35-35-35 型 配筋	2.5	特殊配筋 RC合成桁
4	7I-LI-2.2		" "	3.0	"
5	7I-LIC-3.1		" "	2.5	特殊配筋 RC合成桁
6	7I-LIC-4.1		" "	3.0	"
7	7I-LI5.1		C 23-35-35 型 配筋	2.5	特殊配筋 RC軽量筋
8	7I-LI-6.2		" "	3.0	"
9	7I-LIC-7.1		" "	2.5	特殊配筋 RC合成桁
10	7I-LIC-8.2		" "	3.0	"
11	7I-LIC-9.1		" "	2.5	ANCHOR KEY 特殊配筋 RC合成桁
12	7I-LIC-10.2		" "	3.0	"

3.3 実験結果とその解析

実験の結果、各桁の破壊荷重時 P_u のせん断応力 τ_u は表-3のようである。1本ものの平均は破壊荷重 $P_u=13.2$ t, せん断応力 $\tau_u=11.71\%$, 合成ものの平均は破壊荷重 $P_u=13.4t$, せん断応力 $\tau_u=13.65\%$ でほとんど大差はない。接合面に沿う水平せん断

応力度については、 $\Delta = \frac{S_y Q}{A I} + \frac{\Delta u}{A I}$ より求め。

比率は1本ものの桁の破壊時にあける水平せん断応力度を1として、合成効果をみたものである。

桁端部のAnchor keyについては当然のことながら、

接合面に付着のある場合は全然作用せず、すりが生じた後はじめて有効に働いている。接合面で45°

に開合し傾斜させた状態は床板部の浮き上り防止ならびに圧縮鉄筋の座屈防止に有効であることを示している。

ひびわれ幅については1本ものの、すなわち常用配筋桁は一般に幅の大きいひびわれが

数ヶ所で発生する傾向を示してあり、開合傾斜ス

ターラップを用いた合成ものでは小さいひびわれ幅のものが分散する傾向を示している。左わみ性状については、図-2の如くとくに合成桁としての変化はみられず、1本ものとほとんど変りはない。また桁としてのねばりにありても、合成桁は常用配筋桁と比較してほんの遜色のないことを示している。左わみの変化も同じような傾向を示した。

3.4 むすび

以上、折曲鉄筋を使用せず、斜引張応力に対してもすべて開合傾斜スチーラップで対応させ、さらにねじりせん断応力と斜引張応力の面配分のために腹部に水平筋を配置した鉄筋コンクリート合成桁のせん断耐力、ひびわれならびに左わみなどについて、その基礎的な実験を行ったものであるが、本実験の範囲内ではつきのように考えられる。

- (1) 上記のよう特殊配筋の合成桁は、鉄筋量の経済性と同時に、極めて有効な配筋と考えられる。
- (2) 開合傾斜スチーラップは斜引張応力と合成桁の面方に對して、十分に期待できる。
- (3) せん断耐力、ひびわれならびに左わみ性状などにあいてその有効性を示している。

最後に今回のごく基礎的な定性的な調査を中心としたものであるが、更にこの特殊配筋合成桁の定量的検討を行いたい。

表-3 破壊時のせん断応力。

桁名	破壊荷重 P_u (t)	せん断応力 τ_u (%)	型式	比率	摘要
71-LNC-1	13.5 (1)	13.81	合成	1.35	
71-LNC-2	11.8	12.09	合成	1.28	
71-LI-1-1	12.8	10.23	1本もの	1.00	
71-LI-2-2	10.9	9.46	1本もの		
71-LIC-3-1	12.7	13.00	合成	1.08	
71-LIC-4-2	10.8	11.08	合成	1.17	
71-LI-5-1	16.5	16.25	1本もの		
71-LI-6-2	12.6	10.91	1本もの		
71-LIC-7-1	16.2	16.20	合成	1.61	
71-LIC-8-2	13.0	13.30	合成	1.41	
71-LIC-9-1	15.6	15.93	合成	1.56	
71-LIC-10-2	13.5	13.81	合成	1.35	

