

I - 1 半無限片持版の版端部における曲げについて

大阪工業大学 正員 岡村 宏一
同上 正員 ○松井 答之輔

[1] まえがき 橋梁等の床版に見られる片持版の断面力計算については、細長い片持版の中止部における固定端曲げモーメントを弹性版として解析しにものが基礎になっている。ところが従来このようない片持版の版端部曲げモーメントについてはあまり研究が行われていないようである。最近の橋梁では相当大きな突出長を持つ片持部が採用されることも多くまた版端部特にグラケットを設けない場合も屡々あるようである。

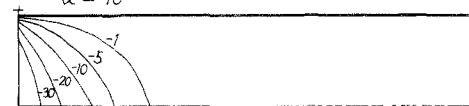
このような片持版々端部の補強について輸荷重・等分布荷重の双方に対する資料を得るために実験を行った。実験対象としては直橋のみではなく斜橋の片持床版の鈍角側版端部では固定モーメントが相当に増大するので、このような場合も含めて種々検討を行つたものである。

[2] 実験概要および結果 本実験では一般に使用される細長い片持版の実験を行つた。使用したモデルプレートは等方性のオ1種アルミ板($E = 682,000 \text{ kg/cm}^2$, $\nu = 0.32$)で、モデルの寸法はすべて $l_x/l_y = 0.2$ とした。この辺長比では中央部に対しては無限片持版、版端部に対しては半無限片持版としての考察が許されると考えた。板厚は 3 mm 、試験荷重は $4 \sim 8 \text{ kg}$ を用い斜角 α は一応 $90^\circ, 75^\circ, 60^\circ, 45^\circ$ の

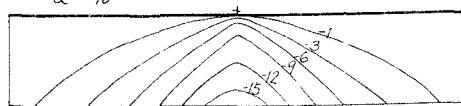
4種の場合を対象とした。おのおののモデルプレートの①～⑦点に適するモーメント影響面を自記装置¹⁾を使って作成したが、固定端の歪は固定線にできるだけ近接させた小型ゲージにより求めたものである。その代表的な例を図-2に示す。

なおこれらの影響面においては固定点における特異性は考慮されていないが実用上は無視して差支えないものである。

図-2

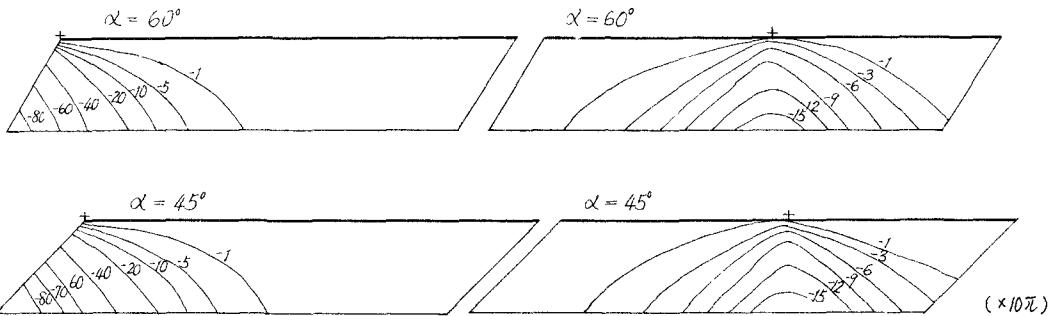


$\alpha = 90^\circ$



$\alpha = 75^\circ$





輸荷重による版中央部(④点)の固定モーメントに対する版端部(⑦点)のモーメントの増加率を表-1に示す。片持版を走行する荷重の位置は地盤・車両限界により突出長に応じて一様ではなくが表-1に示しに l_2 , $3l_2/4$, $l_2/2$, $l_2/4$ の各線上走行荷重に対する増加率は略々均一であり、また⑤, ⑥点の影響面図からも、この設計上考慮すべき増加の見られる範囲は概して版端部正方形領域に限られている。なお図-3に全面等分布荷重に対する固定モーメントの

表-1 版端部モーメント増加率

荷重走行線	斜角 90°	75°	60°	45°
l_2	2.4	3.7	5.6	5.8
$3l_2/4$	2.6	3.7	5.5	5.7
$l_2/2$	2.6	3.8	5.1	5.4
$l_2/4$	2.1	3.4	4.1	4.1

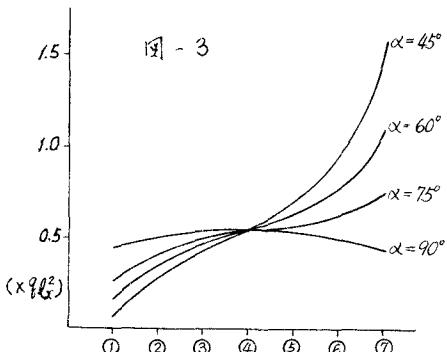
変化の模様を示す。斜度の増大と共に鈍角部における著しい増大、鋭角部における減少が見られる。

矩形片持版の場合の2.3の実験値を理論値²⁾と比較したが誤差は5%内外である。

[3] まことに

片持床版における版端部の固定モーメントの特性を実験的に調べ プラケットを設けない場合の補強に対する資料を求めた。細長・矩形片持版の場合には等分布荷重と輸荷重との比率による種々検討の結果既に行われている様に版端部正方形領域に付し配筋を2倍にする程度で妥当であろうと思われる。

なお斜橋等において片持床版を斜めに切り放して用いる場合は鈍角部においては更に充分な補強が必要であり、鋭角部においては補強の必要はない。斜角75°以下の場合はプラケットを設けることが必要であると考えられる。



2) T.J Jaramilloによる計算値

Theory of plates and shells p.337

E Strelz による計算値

BauTechnik, 1959 Heft.2 p.62