

I-42 新合成橋(大島鋼橋)の理論と計算

大島工業K.K. 正員 政木房

題名は新合成橋としたが、合成法の新機軸ではなく正確な内容は“合成橋の経済的鋼向をもつ橋”とも称すべきものである。

元来ガーダーは鉄結時代の型式を陋習して丁型を使用しつゝあるが、1962年にDeltagard & Consultant Engineers の Louis Balog (米) によって提唱されて、初めてフランス改造が行われた。著者は更にこれを内弧、隣内、放物線等に変え、更にこれらを組合せよりより有効の最小断面を求め、之を新合成、大島鋼橋又は Ohm (Ohsima Industrial Co., 著者 Masaki のイニシャルを探す) と命名した。

設計条件

橋長 93^m100

中間 7^m000

橋格 一等橋 (TL-20)

型式 活荷重合成橋

支間 30^m00

(a)	材質	普通合成	新合成	比率
一般	SM 50	13.6	0	0
此	SM 60	8.7	0	0
較	SS 41	62.1	21.2	34%
較	單重	195 ^{t/m²}	93.5 ^{t/m²}	48%
	桁高	1500 ^{mm}	470 ^{mm}	31%

(b) 工費比較

25,700,000,000[¥] 15,700,000,000[¥] 53%

即し、SM 1t トン当たり 23,000[¥]、SS 1t 153,000[¥] とし、製作加工費は普通合成 1t 当り 60,000[¥]、新合成は統てプレス工費共 83,000[¥] とし、鋼材運搬費は鋼材製作工場から現地まで 5t 位と仮定し、1t 当り 5,5000[¥] とした。

本法の魅力はなんといつても桁高が 23% に下ること、単重の軽減である。桁高の制限のある場合は勿論のこと前後取付の関係から節約されることや運搬距離の増大を考慮すると工費の節約は莫大なものとなる。

更に合成橋の断面決定は現行法で試験による所謂 Trial and error method によつてあつて、精密而も早く確実に求めることは困難であるから、之に著者は上下フランジを面積比ともつて一点積点とみなし、また単位曲げモーメント $\Delta M = 1$ が作用したときの部材応力 σ を表わし、更にこの方法を一步進めてフランジ形を新合成の波形 (S) の断面の迅速な正解法の創作を誇るため電子計算機を用いて案画して、之に紹介するものである。