鋼鉄道橋の非合成部材の合成効果に関する測定(その1:橋梁概要・測定結果)

鉄道・	·運輸機構	ΤĒ	員	藤原目	急憲	鈴木喜弥	菅原	篤
	鉄道総研	ΤĒ	員	谷口	望	相原修司	池田	学

<u>1.まえがき</u>

近年,鉄道用鋼橋においては騒音対策などの観点から,フランジ・ウェブの鋼板部分に軽量コンクリート を打設する事例が多い.これらの軽量コンクリート断 面については設計上非合成として取り扱われているも のの,実際は合成効果があることは以前から報告され ている.また,橋梁床版上の軌道構造や高欄について も非合成部材であるが,これらもある程度の合成効果 があると考えられている¹⁾.そこで,本研究では,軽 量コンクリートの取り付けられた鋼橋の列車通過時の 応答を測定する事により,これらの非合成部材の合成 効果を検討した.

<u>2.橋梁概要</u>

測定を行った橋梁は,「つくばエクスプレス・大場 川橋梁」(千葉県三郷市)である.橋梁の概要を図 1・図2に示す.





図1.つくばエクスプレス・大場川橋梁写真



図2.橋梁概要(断面図)

キーワード:合成桁,非合成桁,実橋測定

·連絡先:(独) 鉄道・運輸機構 設計技術室(〒231-8315 神奈川県横浜市中区本町6-50-1, TEL 045-222-9083)



衣」・にわの別に紹木と時間紀木のに取(1=14)	み測定結果と解析結果の比較(n=14)
--------------------------	---------------------

1 1	折面棋式	E断面変位	測定/解析				
	2/1 181 149 12%	(mm)	(%)				
測定結果		11.0					
	0	24.1	45.6				
	1+2	16.2	67.9				
요?? #F: 公主 甲	1+2+3	14.2	77.4				
1999-171-10-0-245	1+2+4	15.2	72.3				
	1+2+3+4	13.8	79.8				
	1+2+@+\$	12.6	87.6				
※①:鋼桁断面,②:床版断面,③:制振コンクリート断面, ④:被覆コンクリート断面,⑤:路盤,ダクト,高欄コン クリート断面を表す.							

<u>3.計測概要・結果</u>

桁のたわみ・ひずみの計測を行った断面・位置を図3, 図4に示す.図4のひずみゲージは,

- a-1~3:床版コンクリート上面
- b-1~5: 鋼桁上フランジ下面
- c-1~2, e-1~2, g-1~2: 鋼桁ウェブ内面
- h-1~3: 制振コンクリート上面
- i-1~3: 鋼桁下フランジト面
- k-1:軌道構造コンクリート
- k-2:ダクト部コンクリート
- k-3: 高欄基部
- r-1~3:レールマーカー

である.kの各部材については目地が設けられた構造となっている.なお,計測時の試験列車の速度は24.4(km/h)以下であり,十分静的な状態である.

計測結果の内,A,B断面鋼桁の最大曲率発生時のひ ずみ分布を図5に示す.図5より,鋼桁部分については 平面保持が成立しており,片線載荷時においてもねじ れ・そりはほとんど生じていないことが分かる.軽量コ ンクリート部材では,床版(a-1~3)については部分的 に合成度は異なるものの,合成効果が大きいといえる. また,制振コンクリート(h-1~3)においては,鋼桁下 フランジ付近のひずみと大きく離れており,非合成に近 い挙動となっている.床版上構造物(k-1~3)について は,床版ほどの合成度はないものの,ある程度の圧縮ひ ずみが測定されている.

E断面の下り線通過時のたわみの最大値と,解析によ り求めた理論値の比較を表1に示す.解析は,1次元梁 モデルに実際の列車荷重を作用させて算出した.なお, 解析結果の内,軽量コンクリート断面(設計標準値: n=14を仮定)の合成の有無により5種類の剛性を用いている.

表1より,計測結果は解析結果のどの値よりも小さく なっており,図5において合成度が低いと判断されてい る制振コンクリート()を考慮した場合でも,解析結果 の方が小さい.また,表1では床版上構造物(k-1~3) もある程度剛性に寄与していることが伺える. 参考文献

1)相原他:鉄道用連続合成桁の実橋測定(その2:ひずみ測定),第59回年次学術講演会,2004.