# 桁の有無が橋脚の衝撃振動試験結果に及ぼす影響に関する中型模型実験

鉄道総合技術研究所 正会員 〇生井 貴宏,西岡 英俊 佐名川 太亮,黒木 悠輔,上野 慎也

### 1. 目的

鉄道構造物における橋脚基礎の維持管理 いにおいて, 衝撃振動試験法 <sup>2)</sup>が広く採用されている.この試験方法 は,橋脚の上部を重錘で線路直角方向に打撃し自由振 動させ,その振動波形を収録し,フーリエ解析を行い フーリエ振幅スペクトルの卓越振動数と位相スペクト ルの値(速度計測では0°または180°)から橋脚の固 有振動数を特定して,橋脚基礎の健全度を診断するも のである.しかしながら,実際には,橋脚形状や地盤 の影響,桁の振動や周囲のノイズの影響により固有振 動数の特定が困難になる場合がある.どのような条件 時に衝撃試験により橋脚の固有振動数を特定すること が難しくなるかを把握することは,重要であると考え られる.

本実験では、橋脚形状の異なる中型規模の橋梁模型 を製作し、橋脚模型単体および桁が架設された状態で 衝撃振動試験を実施し、橋脚形状や桁の振動が橋脚の 衝撃振動試験結果に及ぼす影響について確認した.

#### 2. 模型実験概要

製作した橋脚模型を図 1 に示す.橋脚模型は実物大の約 1/10 スケールで,壁式橋脚(複線)形状の P1 橋脚(質量:約 1330kg),井筒橋脚形状の P2 橋脚(質量:約 1040kg),壁式橋脚(単線)形状の P3 橋脚(質量:約 770kg)の形状が異なる 3 基を製作した.

桁は,H鋼材と鉄板を用いて,質量が約890kgのG1, G4桁と約875kgのG2,G3桁の2種類を製作した.さらに桁を架設するために橋台を2基製作して,図2のように設置し.橋長が約8,550mmの橋梁模型を構築した.図3には,桁の架設前後の橋梁模型を示す.なお,桁と橋脚の固定条件は,図4に示すように,起点側は六角材で固定支承を,終点側は丸棒で可動支承を模擬した.ただし,可動支承側は,桁のばたつきを抑えるためにクランプで固定した上で振動計測を実施した.





図3 橋梁模型(左:桁架設前,右:桁架設後)



図4 桁の固定(左:起点側,右:終点側)

キーワード 衝撃振動試験,固有振動数

橋脚の衝撃振動試験では,図 5 に示すように,プラスチック ハンマーで橋脚の天端を線路 直角方向に打撃し,その振動波 形を圧電型加速度計(メーカ: 昭和測器,型番:2473L)で取 得し速度に変換して実施した. 計測時のサンプリング周波数 は 1,000Hz,データ点数は 8,192 図 5 点とした



5 衝撃振動試験

#### 3. 実験結果

桁架設前に橋脚単体で衝撃振動試験を各橋脚で実施 した結果を図6に示す. P2橋脚のように基礎幅が狭く 背の高い橋脚は,フーリエ振幅スペクトルのピークが 明確となるが, P1橋脚のように基礎幅が広く背の低い 橋脚は,フーリエ振幅スペクトルに明確なピークが現 れずに固有振動数の特定が難しくなることが確認でき た.

桁の架設後に各橋脚で衝撃振動試験の結果を図7に 示す.なお,桁の固有振動数は,事前に図8ように各 桁の線路直角方向に5点加速度計を取付け,桁の線路 直角方向を打撃し,桁の1次モード及び2次モードの 固有振動数を特定した.図7から,P2橋脚は,ピーク が明確で固有振動数は8.5Hzと特定でき,また,P3橋 脚も複数のピークが存在するが,桁の固有振動数を除 去することにより20.1Hzと特定できた.なお,桁の重 量が付加されると一般に固有振動数が低下することか らもP2,P3橋脚の固有振動数は妥当と考えられる.一 方,P1橋脚では,桁の固有振動数を除去したが,20.0Hz か23.2Hz か特定することができなかった.

#### 4. まとめ

本検討で,振動方向に対して幅が広く揺れにくい橋 脚は,桁振動の影響により橋脚の振動特性が埋もれて しまうため,桁影響を丁寧に把握した上で,橋脚の固 有振動数を特定することが重要であることを確認した.



図8桁の振動試験時のセンサ設置箇所



図6 桁架設前の衝撃振動試験結果



## 参考文献

- 国土交通省鉄道局監修,鉄道総合技術研究所編:鉄 道構造物等維持管理標準・同解説(構造物編),基 礎構造物・抗土圧構造物,丸善,2007.
- 西村昭彦,棚村史郎:既設橋梁橋脚の健全度判定に 関する研究,鉄道総研報告, Vol.3, No.8, pp.41-49, 1989