# PC床版鋼連続合成2主桁橋(大津呂川橋)の振動モード同定について

日本道路公団 安川 義行 正会員 稲葉 尚文

名古屋工業大学 正会員 岩本 政已

## 1. はじめに

2 主桁構造の振動特性として、多主桁及び箱桁形式の橋梁と比較して主桁相互の結合剛性が小さいと考えられ、 各々の主桁が独立して挙動するモードの存在が懸念されること、構造減衰が小さいと考えられることから、起振機 による自由振動実験を行った.2 主桁橋の構造特性として、たわみとねじれの固有振動数が近接していることもあ り、データに若干のうねりが認められたため、2つの振動モードの混合波形として同定を行った.

### 2. 実験データ

起振機による加振位置と桁上の鉛直加速度計測点を図1に示す.加速度の計測はA1~P5の5径間の中央,計10 測点で行っている.本解析では桁部のモード形状を調べるため,10点すべての加速度応答から一括同定を行うこと とした.また本解析は,たわみ1,2次およびねじれ1次の基本3モードを対象として加振を行った,計12ケー スのデータについて行っているが,本論文では主に表1に示すたわみ1次モードに関する4ケースについて報告す る.なお,サンプリング時間は表1の加振振動数に対して1波のデータ数が20となるよう設定されている.



図1 起振機位置と加速度計測点

表1 たわみ1次加振データ

ケース番号	加振振動数 [Hz]	データ数
1	2.120	800
2	2.110	1000
3	2.110	800
4	2.105	1000

#### 3. 同定方法

 $\ell$  個の計測点で計測された加速度応答データからm 個の振動モード情報を一括同定することを考える. i 番目の 計測点の自由振動応答 $x_i(t)$ は次式で与えられる.

$$x_{i}(t) = \sum_{j=1}^{m} e^{-\xi_{j}\omega_{j}t} \left\{ A_{j}\phi_{ij} \cos\left(\omega_{j}\sqrt{1-\xi_{j}^{2}}t\right) + B_{j}\phi_{ij} \sin\left(\omega_{j}\sqrt{1-\xi_{j}^{2}}t\right) \right\}, \quad i = 1, 2, \cdots, \ell$$
(1)

ここに、*t* は時刻、 $\omega_j$ 、 $\xi_j$ は*j*次モードの固有円振動数および減衰定数、 $\phi_{ij}$ はモード形状、 $A_j$ 、 $B_j$ は*j*次モード のモード振幅である. *i* 番目の計測点で加速度応答  $y_i(t_k)$  (*k*=1,2,…,*n*、*n*はデータ長)が測定されたとすると、 測定誤差  $\varepsilon_{ik}$  は次式で与えられる.

$$\varepsilon_{ik} = y_i(t_k) - x_i(t_k) = y_i(t_k) - \sum_{j=1}^m e^{-\xi_j \omega_j t_k} \left\{ A_j \phi_{ij} \cos\left(\omega_j \sqrt{1 - \xi_j^2} t_k\right) + B_j \phi_{ij} \sin\left(\omega_j \sqrt{1 - \xi_j^2} t_k\right) \right\}$$
(2)

理論解である推定値  $x_i(t_k)$  はモード情報  $\omega_j$ ,  $\xi_j$ ,  $\phi_{ij}$ ,  $A_j$ ,  $B_j$  ( $j = 1, 2, \dots, m$ )の関数と考えられるので, 重み付 き最小二乗法によりモード情報の同定は以下の評価関数を最小化する最適化問題と設定することができる.

$$J = \frac{1}{\ell \cdot n} \sum_{i=1}^{\ell} \sum_{k=1}^{n} w_i \varepsilon_{ik}^2 = \frac{1}{\ell \cdot n} \sum_{i=1}^{\ell} \sum_{k=1}^{n} w_i \left[ y_i(t_k) - \sum_{j=1}^{m} e^{-\xi_j \omega_j t_k} \left\{ A_j \phi_{ij} \cos\left(\omega_j \sqrt{1 - \xi_j^2} t_k\right) + B_j \phi_{ij} \sin\left(\omega_j \sqrt{1 - \xi_j^2} t_k\right) \right\} \right]^2$$
(3)

ここに、wiは重み係数である.なお、実モードを仮定しモード形状 Øi を実数としたとき、求めるべきモード情報の

キーワード 2 主桁橋, 振動試験, モード同定

連絡先 〒530-0003 大阪市北区堂島 1-6-20 堂島アバンザ 19F TEL06-6344-9617

数は1モードにつき4+( $\ell$ -1)= $\ell$ +3, 全モードで( $\ell$ +3)mである.

以上の定式化に基づき,実験データからの 同定を行った.計測点の数は $\ell$ =10,振動モー ドの数は実験データにうなりが生じているこ とからm=2とした.これにより,求めるモー ド情報の数は26となる.式(3)の最適化問題の 解法としては修正 Levenberg-Marquardt 法 を用いた.また,重み係数 $w_i$ については,各 計測点の波形データを同等に扱うため,各計 測点の波形そのものの分散の逆数とした.



図2 自由振動波形例(ケース1, 測点1)

## 4. 同定結果

本研究で対象とした自由振動波形例を図2に示す.同定結果より,たわみ1次モード加振時の自由振動波形には 4ケースとも,たわみ1次およびねじれ1次の2つのモード波形が混在していることが分かった.得られたモード 形状を図3に示すが,4ケースの結果がほぼ一致している.なお,図3の横軸は図1の測点番号に対応しており, 縦軸のモード形状は測点1の値を1としてまとめている.固有振動数については,たわみ1次,ねじれ1次両モー ドとも,4ケースでほぼ一致した同定結果が得られた.また,図2には同定結果からの再現値も示しているが,実 験波形のうなりの状況をうまく再現できることが分かる.

### 5. まとめ

たわみ1次モード加振以外のものを含む、3モードの加振の同定結果を表2にまとめて示す.表中には1モード 波形としての同定結果もあわせて示している.本解析で得られた固有振動数は1モード波形としての結果の値をや や上回るものの、両者はおおむね整合している.なお、本解析で対象とした自由振動波形には振幅依存性があると も考えられるため、今後その点を含めて詳しく検討したいと考えている.



図3 モード形状(左:たわみ1次,右:ねじれ1次)

表 2	同定結果のまと	め
<u> </u>		~,

振動モード	固有振動数 [Hz]		
	混合波形としての同定値	1モード波形としての値	
たわみ1次	2.114	2.110	
たわみ2次	2.282	2.275	
ねじれ1次	2.393	2.381	
ねじれ 2 次	2.502	2.501	