

武藏工業大学 正会員 星谷 啓
 フジタ工業(株) 正会員 齋藤 悅郎
 武藏工業大学 ○学生員 丸山 收

1. はじめに

既存の橋梁の動特性(ω , β)を精度よく知ることは、老朽化、安全性、及び歩行者の振動感覚等の評価や、また動的設計に用いる基本データとして、非常に重要な事である。現在、一般的には、地震観測、常時微動の測定、起振機実験、走行車両による振動測定、衝撃試験等のデータを用いて、これらを周波数領域に変換し、求められた応答関数の形状から、動特性の推定が行なわれている。本研究は、走行車両による振動測定データに基く、著者が開発した、EK-WG工法を用いて、橋梁の動特性の推定を試みたものである。EK-WG工法は、時系列解析法である現代制御理論の拡張カルマンフィルターを、グローバルにくり返す方法である。したがって、本方法では、得られたデータを、周波数領域に変換することなく、時系列で処理できるという特徴がある。
⁽¹⁾

本研究の第一段階として、すでに著者がは、滑かな路面を有する単純桁上を集中荷重 P が、走行する場合のモデルに対し、応答計算を行ない、これらのデータを用いて、EK-WG工法から、精度の良い動特性が推定できることを示した。本報告では、滑かな路面を有する単純桁上を、走行車両荷重(ハイ-マス系)が、一定速度で走行する場合について検討した。なお、本方法の推定結果の精度を検証するために、第一段階と同様に、あらかじめ与えられた諸元をモード用いて、応答計算を行ない、その応答波形をEK-WG工法の観測データと比較した。

2. 応答計算

応答計算には、図-1に示すモデルを用いた。ここで、
⁽²⁾
 車両系の鉛直変位 $z_n(x_1, t)$ 、橋梁系の仕度点 x_1, x_2 でのn次振動モードに対する動的たわみ $z_n(x_i, t)$ とすると、それより、次の運動方程式が導かれる。

<車両系>

$$\ddot{u}_n(t) + 2\beta\omega_n \dot{u}_n(t) + \omega_n^2 u_n(t) = \sum_{n=1}^{\infty} \left[z_n(x_1, t) \left\{ 2\beta\omega_n \frac{X_n(vt)}{X_n(x_1)} \right\} + z_n(x_2, t) \left\{ 2\beta\omega_n \frac{X_n(vt)}{X_n(x_2)} + \omega_n^2 \frac{X_n(vt)}{X_n(x_2)} \right\} \right] \quad (1)$$

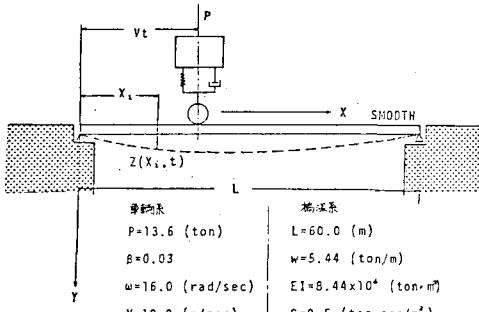


図-1 車両-荷重モデル

<橋梁系> $\ddot{z}_n(x_1, t) + 2\beta_n^2 \omega_n^2 \dot{z}_n(x_1, t) + \omega_n^2 z_n(x_1, t) + \frac{2P}{wL} X_n(vt) X_n(x_1) = \frac{2Pg}{wL} X_n(vt) X_n(x_1) \quad (2)$

また、仕度点 x_1 での動的たわみは、 $z_n(x_1, t) = \sum_{n=1}^{\infty} z_n(x_1, t) \quad (3)$

但し、 β : 車両系の減衰定数,

β_n : 橋梁系のn次振動における減衰定数 $\beta_n = \frac{1}{2\omega_n} \cdot \frac{g}{w}$

ω : 車両系の固有円振動数,

ω_n : 橋梁系のn次振動における固有円振動数 $\omega_n = \sqrt{\frac{EI}{L^3}} \cdot \frac{\pi}{L} \cdot \frac{1}{\sqrt{C}}$

$X_n(x)$: 橋梁系のn次振動モード

$$X_n(x) = \sin \left(\frac{n\pi x}{L} \right)$$

EK-WG工法に用いる観測データは、車両系の応答変位波形(図-2)と橋梁上の観測点 $x_1=L/6.0$ での応答変位波形(図-3)とした。なお、橋梁系の2次以上の中次振動は、1次振動に

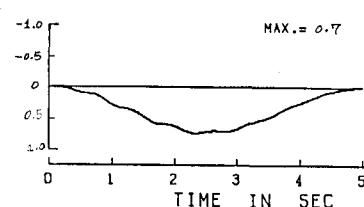


図-2 車両系の鉛直変位応答 (cm)

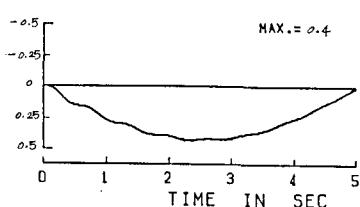


図-3 橋梁系の変位応答 (cm)

比較して小さいことがかく、1次振動のみ考慮した。

3. 推定モデル

パラメータの推定に際して、次に示す、スケリの推定モデルについて検討を行なった。

CASE 1 は、式(1), (2)をその

まま、拡張カルマンフィルター状態方程式に組み込んだ、推定モデルを用いた場合である(図-4)。

なお、この場合には、拡張カルマンフィルターアルゴリズムに用いる遷移マトリックスが、かなり複雑になる。

CASE 2 は、第一級階で定式化した推定モデルを用いた場合すなわち、バネマス系の走行車両荷重と、走行集中荷重の寄付モデルとして、置きかえた場合である(図-5)。

4. 推定結果

EK-WG 法に用いた、パラメータに対する状態変数の初期条件は、表-1, 表-2 に示した。また、状態量の真の値と誤差の共分散 $P(t|t_0)$ 、重み W 及び、観測方程式に附加するノイズの共分散 R_{tk} は、CASE 1 に対して、 $P(t|t_0)=1.0 \text{ (i+j, 0.0)} i=1 \sim 6, P(t|t_0)=100.0 \text{ (i+j, 0.0)} i=7 \sim 12$, $W=1000.0, R_{tk}=0.01$, CASE 2 に対して、

$P(t|t_0)=1.0 \text{ (i+j, 0.0)} i=1 \sim 3, P(t|t_0)=100.0 \text{ (i+j, 0.0)} i=4 \sim 7, W=1000.0, R_{tk}=0.01$ 、また、表-1, 2 の **** 印は、正解値を既知量として与えた場合である。

a) CASE 1 に対して：CASE 1-1 は、車両系の動特性のみを未知量とした場合、CASE 1-2 は、橋梁系の動特性のみを未知量とした場合、CASE 1-3 は、車両系と橋梁系の動特性を未知量とした場合、また CASE 1-4 は、車両系と橋梁系の動特性と、車両重量を未知量とした場合である。表-1 から明らかな様にそれぞれのケースに対して、非常に良い精度で推定できることがわかる。なお現在のところ、走行速度を未知量とした場合には、グローバルなくり返しを行なっても、初期値があまり変化しない点から、推定が難しく今後の検討を要する。

b) CASE 2 に対して：CASE 2-1 は、橋梁系の動特性を未知量とした場合、CASE 2-2 は、橋梁系の動特性と走行速度を未知量とした場合、CASE 2-3 は、橋梁系の動特性と車両重量を未知量とした場合、また CASE 2-4 は、橋梁系の動特性と、車両重量および走行速度を未知量とした場合である(表-2)。CASE 2-1, CASE 2-2 の様に、車両重量を既知量とした場合には、橋梁系の固有振動数に關しては、かなり良い精度で推定されるが、橋梁系の減衰定数に関しては、40%程度大き目に推定されてしまう。CASE 2-3 CASE 2-4 の様に、車両重量を未知量とした場合には、車両重量が、7%程度小さ目に推定されるが、橋梁系の動特性値は、実用上問題のない程度の精度で推定できる。なお、速度に關しては、CASE 2-3, CASE 2-4 の様に、非常に良い精度で推定できる。

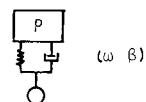


図-4. CASE 1 の推定モデル

表-1. CASE 1 の推定結果

パラメーター	B	$w(\text{rad/sec})$	B_f^*	$w_f^*(\text{rad/sec})$	P (ton)	V (m/sec^2)
正解値	0.030	16.00	0.042	10.689	13.6	12.0
初期値	0.1	5.0	0.1	5.0	5.0	****
CASE 1-1	0.0302	16.002	*****	*****	*****	****
CASE 1-2	*****	*****	0.0421	10.689	****	****
CASE 1-3	0.0301	15.999	0.0421	10.689	****	****
CASE 1-4	0.030	15.999	0.0421	10.689	13.599	****

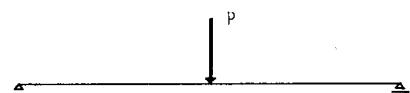


図-5. CASE 2 の推定モデル

表-2. CASE 2 の推定結果

パラメーター	B^*	$w^*(\text{rad/sec})$	P (ton)	V (m/sec^2)
正解値	0.042	10.689	13.6	12.0
初期値	0.10	5.0	5.0	10.0
CASE 2-1	0.060	10.682	****	****
CASE 2-2	0.059	10.689	****	12.0
CASE 2-3	0.0439	10.301	12.628	****
CASE 2-4	0.0442	10.299	12.626	12.0

*参考文献に
1) 星谷、有輔：拡張カルマンフィルターを用いた同定問題の多振動系への応用、工論集 Vol. 339 P59~67、1983

2) JAZWINSKI A.H: Stochastic Process and Filtering Theory. 1970

3) 吉村、彦五郎、内藤：車-走行車両による並進移動の非定常システム解析、工論集 Vol. 258 P35~44、1977

4) 星谷、有輔、丸山：車-走行荷重による車輪-平行橋の動特性の推定、第1回 関東支部年次研究発表会講演概要集(I-12)