粒子群最適化に基づく複数車両の振動データを用いた

車両・橋梁・路面パラメータ同定

筑波大学大学院システム情報工学研究科 学生会員 〇村上 翔

筑波大学システム情報系 正会員 山本 亨輔

1. 研究背景

現在,我が国では橋梁・車両・舗装の面で様々な問題 が発生している.この問題を解決するため,低コストに 実施できる橋梁点検技術の開発が喫緊の課題である. Vehicle Bridge Interaction (VBI)モデルを用いて,得ら れた振動データから橋梁や車両の特性を同定する研究 が盛んである^{[1][2]}.そこで本研究では,同定手法として, 粒子群最適化に基づく複数車両の振動データを用いた 車両・橋梁・路面パラメータ同定手法を提案し,検証す る.

2. シミュレーションモデル概要

本研究では、車両は quarter-car モデルを採用し、橋梁 は一次元有限要素の梁モデルとする.モデル図と各パ ラメータを図1に示す.

また,本実験で扱う車両と橋梁のパラメータ値を表1, 表2,表3に示す.

表1 車両1のパラメータ	
$m_{s1}[kg]$	2.0×10^{3}
$m_{u1}[kg]$	2.0×10^{2}
$c_{s1}[kg/s]$	1.0×10^{4}
<i>ks</i> ₁ [N/m]	1.0×10^{6}
<i>k</i> _{<i>u</i>1} [N/m]	3.0×10^{6}

表2 車両2のパラメータ	
m_{s2} [kg]	1.0×10^{4}
$m_{u2}[kg]$	2.0×10^{2}
$c_{s2}[kg/s]$	1.0×10^{4}
k_{s2} [N/m]	1.0×10^{6}
<i>k</i> _{<i>u</i>2} [N/m]	3.0×10 ⁶

表 3 橋梁パラメータ	
<i>EI</i> [Nm ³]	1.56×10^{10}
$\rho A[\text{kg/m}]$	3.0×10 ³



3. パラメータ同定手法

数値実験により,異なる2台の車両を別々に,同一 の橋梁に走らせる.その際に,各車両のバネ下から加 速度振動データを得る.各加速度振動データと推定し たパラメータから解析的に路面凹凸を算出する.同一 の橋梁を走行しているので,与えたパラメータが正解 値ならば,算出した2つの路面凹凸は一致する.した がって,算出する路面凹凸が一致するようにパラメー タを最適化することで,パラメータの正解値を同定す ることができる.同定フローの概略図を図2に示す.

パラメータ最適化手法として,粒子群最適化 (Particle Swarm Optimization; PSO)^[3]を用いる.各粒子は速度と 位置を持っており,それぞれの更新は以下の式で行わ れる.

$$v_{ij}^{t+1} = w \ v_{ij}^{t} + c_1 r_1 (p b_{ij}^t - x_{ij}^t)$$
(1)
+ $c_2 r_2 (g b_i^t - x_{ij}^t)$

$$x_{ij}^{t+1} = x_{ij}^t + v_{ij}^{t+1} \tag{2}$$

ここで、wは慣性速度定数, c₁, c₂は加速度係数, r₁, r₂ は[0,1]の一様乱数である.また, pbは自身の探索過程に おける最良の位置ベクトル, gbは粒子群の探索過程に おける最良の位置ベクトルである.この時に最終的な gbを最適解の近似解とみなす.

キーワード 車両振動, 粒子群最適化, 車両-橋梁相互作用

連絡先 〒305-8577 茨城県つくば市天王台 1-1-1

$$x^{(i)} = \frac{\{m_{s1}, m_{u1}, c_{s1}, k_{s1}, k_{u1}, a_{u1}, a_{u2}, a_{u2}, a_{u2}, c_{s2}, k_{u2}, k_{u2},$$

で表される.ここで、車両の全長は既知としている.

 x_i から車両の前輪と後輪の路面プロファイル r_{1i} , r_{2i} を算出する.本研究の最適化問題の目的関数 $F(x_i)$ は次式のように定める.

$$F(x_i) = \sum (r_{1i} - r_{2i})^2$$
(4)

この目的関数が最小となる値を探索する.

Vehicle vibration





4. 提案手法の適用検証とまとめ

粒子群最適化による同定プロセスを以下に従って, 行う.

- Step1. 規定した空間に式(3)で表される粒子を N 個発生させる.
- Step2. 粒子ごとに路面凹凸を算出し,式(4)によって目的関数の値を得る.
- Step3. 式(1),式(2)に従って各粒子の位置,速度の更新を行う.
- Step4. 指定した試行回数 Step2 に戻り,同じ工程 を繰り返す.



車両1 と橋梁のパラメータが既知であるとして車両2のパラメータ推定を行った.車両2については上下限が正解値の100[%]~180[%]の一様分布とした. 推定結果を図3に示す.

図3より,車両2のパラメータを高精度に推定で きていることが分かる.これは車両1と橋梁のパラ メータを正解値で固定したことにより局所解を避け ることができたことが考えられる.

次に,橋梁の剛性を低下させていったときの推定 剛性を図4に示す.全パラメータについて,上下限 が正解値の90[%]~110[%]とした一様分布とした.橋 梁の剛性の低下に対して,推定パラメータが低下し ている傾向が見て取れる.このように,他のパラメー タに対して正確な事前情報があり,適切な一様分布 を設けることができれば,橋梁の剛性低下を検知で きることがわかる.

以上より,いくつかのパラメータを事前に把握す ることができれば,パラメータを精度よく推定でき ることが分かった.また,事前の分布を適切に設定す ることができれば,橋梁の剛性低下を検知できるこ とが分かった.



参考文献

- L.Deng, C.S.Cai, "Identification of parameters of vehicles moving on bridges," *Engineering Structures* 31(2009), pp.2474-2485
- [2] Haoqi Wang, Tomonori Nagayama, Boyu Zhao, Di Su,"Identification of moving parameters using bridge responses and estimated bridge pavement roughness," *Engineering Structures* 153(2017),pp.57-70
- [3] J.Kennedy, R.C.Eberhart,"Particle swarm optimization,"*in Proc. of IEEE Int.Conf.on Neural Networks*, pp.1942-1948, 1995