第 | 部門

1. 研究の背景と目的

ケーブル構造物である斜張橋や吊り橋等では,施工 及び維持管理をする上でケーブル張力が設定張力を満 足するか確認する必要がある.現在ではケーブルの固 有振動数によって張力を推定する高次振動法¹⁾が用い られている.しかし近年,ケーブルの振動を低減するた めにダンパー(制振装置)が取り付けられるようになり, 高次振動法では正確に張力を求められないと懸念され ている.これを受けて廣瀬²⁾などによりダンパーを有す るケーブルの張力推定手法が提案されてきた.しかし これらはダンパーを一つ有する場合にしか対応してい ない.一方で,実際の橋梁ケーブルはその限りではなく 主桁側と主塔側の両方にダンパーを有するものも存在 する.そこで本研究ではダンパーを 2 つ有するケーブ ルの張力推定手法の提案を目指している.

2. 張力推定手法の提案

先行研究²⁾と同様,本研究では以下のように張力推定 を行う.まず加振センサーを設置したケーブルを加振 し,加速度波形を得る.この加速度波形をフーリエ変換 し,複数モードの固有振動数を求め,固有振動数が満た すべき張力推定式(制約式)に代入する.未知数の数以 上の制約式を立式し,それらに最小二乗法を適応して 張力を推定する.例として,ダンパーのないケーブル単 体の張力推定式¹⁾(両端単純支持)を式(1)に示す.

$$f_i^2 = \frac{\pi^2 E I}{4\rho A L^4} i^4 + \frac{T}{4\rho A L^2} i^2 \tag{1}$$

ここで*i*:モード次数, *f_i*:モード次数*i*の固有振動数, *L*:ケーブル長, *T*:張力, *EI*:曲げ剛性,*A*:断面積, *ρ*: 密度である.未知数は*T*と*EI*の2つなので2つ以上立式 すれば張力を推定できる.

以下では本研究での張力推定式を導出する.本研究 ではダンパーを2つ有するケーブルを図1のようにモ デル化した.ケーブルを張力のかかったはりとみなす と,面外方向たわみの振動方程式は式(2)で表せる.

$$EI\frac{\partial^4 y}{\partial x^4} + \rho A\frac{\partial^2 y}{\partial t^2} - T\frac{\partial^2 y}{\partial x^2} = 0$$
(2)

京都大学工学部地球工学科	学生員	○合田	賢輝
京都大学大学院工学研究科	正会員	古川	愛子
神鋼鋼線工業(株)	非会員	鈴オ	く実





各ダンパー位置での連続条件と両端固定の境界条件の もと式(2)を解くと,最終的に式(3)が得られる.

 $G_{1i}\sin\alpha_{i}L + G_{2i}\cos\alpha_{i}L + G_{3i} = 0$ (3)

$$\alpha_i = \sqrt{\sqrt{\left(\frac{T}{2EI}\right)^2 + \frac{\rho A f_i^2}{4\pi^2 EI}} - \frac{T}{2EI}}$$
(4)

ここで $G_{1i} \sim G_{3i}$ はケーブル長,張力,曲げ剛性,ダンパー諸元,断面積,密度を含む複素関数, α_i は式(4)で表せる値であり,下付きのiはモード次数を表している.式(3)を正規化したものを本研究の張力推定式とした.

また、ダンパーは複素バネでモデル化されるため、張 力推定式で用いられる固有振動数 f_i^t は複素数である。 一方計測で得られる固有振動数 f_i^m は実数であるため、 以下のような未知数 H_i を導入することでこの問題に対 応している。

$$f_i^t = f_i^m (1 + H_i j)$$
 (5)

このH_iは減衰比に関する値であり、以降虚実比と呼ぶ.

3. 数値実験による検証

提案式の妥当性を検証するため数値実験を行った. 実橋データを元にした 10 個のモデルにおいて,有限要素法で求めた固有振動数を用いて張力推定を行った. ダンパーは高減衰ゴムダンパー $k_i = ku_i + jkv_i$ を仮定した.例として,モデル No.1の諸元はL=91m, T=3103kN, $EI=274kN\cdotm^2, \rho A=34.7kg/m, ku_i=631kN/m, kv_i=158kN/m$ であり,ダンパー位置は $l_1=1.785m, l_2=6.964m$ である.

未知数が張力 *T*,曲げ剛性 *EI*,ダンパー諸元 4 つ (*ku*₁,*kv*₁,*ku*₂,*kv*₂),モード次数ごとの虚実比*H_i*の計 6 個+モード次数の数だけあるため,固有振動数は 8 次までの 8 つを用いた.未知数は MultiStart 法により推定した. MultiStart 法は,最小二乗法における初期点を複数



設定し,各初期点に対する最適解の中で残差二乗和平 方根が最小となるものを大域的最適解と見なすもので ある.本研究では初期点の数を100とした.また,探索 範囲は T は真値の 0.26~2 倍, EI は真値の 0.1~2 倍, ku₁,kv₁,ku₂,kv₂は真値の 0~10 倍, H_iは 0~0.01 とし た.張力推定結果を図 2 に示す.縦軸は張力の推定値を 真値で割った値であり,1 に近いほど精度が良い.図 2 では張力推定誤差は 2%以内と,良い精度であることが わかる.

4. 模型実験による検証

提案式の妥当性検証のため模型実験を行った.実験 装置の概要を図3に示す.ケーブルには半径15.2mm, ケーブル長6731mmのPC鋼より線を用いた.ダンパー の数は0,1,2個の3通り,設定張力は20,30,60kNの3通 り,そして設置位置を様々変えて計29パターン行った. No.1~3 はダンパー0個, No.4~10 はダンパー1個, No.11~29 はダンパー2 個のケースである.

ダンパーを高減衰ゴムダンパーとして張力推定を行った結果は図 4 の通りである.未知数を推定する際の 探索範囲は,*T*は真値(ロードセルの値)の0.26~2倍, *EI*は設計値の0.1~10倍, ku_1,kv_1,ku_2,kv_2 は0~∞, H_i は0~0.1とした.図4よりダンパー0個の場合では誤 差5%以内の精度で推定できているが、ダンパーを有す るモデルでは十分な精度が得られていない.

そこでダンパーモデルを $k_i = ku_i + j(kv_i + \omega^2 c'_i)$ と 廣瀬²⁾が提案したモデルに変え,再度張力推定を行った. c'_1, c'_2 の探索範囲は 0~1 とした.新しく未知数が 2 つ

(c₁, c₂)増えるため,固有振動数は9次までを用いた. また,検証はダンパー2個のモデルである No.11~29の みで行った.その結果を図5に示す.凡例「廣瀬(範囲 変更)」はku₁,kv₁,ku₂,kv₂の探索範囲を狭めたものであ り,狭めた方が精度がよい.一方で,高減衰ゴムダンパ ーを仮定した場合は逆に,範囲を狭めた方が精度は悪 くなるという結果が得られた(図6).これより,適切 なダンパーモデルを用いることで範囲を狭めることが でき,精度が向上することがわかる.



図6 高減衰ゴムダンパーを仮定したときの探索範囲の影響

5. 結論

ダンパーを 2 つ有するケーブルの張力推定手法を開 発し,数値実験において誤差 2%以内と十分な精度で張 力推定が行えることを確認した.模型実験では適切な ダンパーモデルを用いることで,誤差 10%程度で張力 を推定することができた.

参考文献 1) 山極伊知郎,他:高次の固有振動数を利用 した線材の張力と曲げ剛性の同定法,日本機械学会論 文集(C編),66巻,649号,pp.2905-2911,2000年9 月.2)廣瀬克也:ダンパーを有するケーブルの張力推定 手法の改良,令和2年度 京都大学大学院工学研究科 都市社会工学専攻修士論文,2021年2月.