# 炭素繊維複合材ケーブルの減衰自由振動特性に関する基礎的研究

Fundamental Study on Damped Free Vibration Characteristics of Carbon Fiber Composite Cable

中村一史<sup>\*</sup>, 中川康治<sup>\*\*</sup>, 田島 遼<sup>\*\*\*</sup>, 前田研一<sup>\*\*\*\*</sup>, 張 治 成<sup>†</sup>, 謝 旭<sup>††</sup>, 榎本 剛<sup>†††</sup>, 牛島健一<sup>†††</sup> Hitoshi Nakamura, Koji Nakagawa, Ryo Tajima, Ken-ichi Maeda, Zhicheng Zhang, Xie Xu, Tsuyoshi Enomoto and Ken-ichi Ushijima

> Recently, a Carbon Fiber Composite Cable (it is hereafter called a CFCC) has been applied for cable-supported footbridges since it is lightweight, high strength and high-corrosion resistance. However, the weight saving of a cable also induces the vibration problem due to wind action and vehicle excitation. It is necessary to investigative the damping characteristics. In this paper, two kinds of experimental studies were conducted for the purpose of clarifying the damping performance of CFCC comparing with a steel wire.

*Key Words: CFCC, Damped Free Vibration, Logalitymic Decrement, Amplitude-Dependent キーワード: 炭素繊維複合材ケーブル, 減衰自由振動, 対数減衰率, 振幅依存性* 

# 1. 緒言

炭素繊維複合材料ケーブル (Carbon Fiber Composite Cable,以下,CFCC と略称する)<sup>1)</sup>は,従来の鋼製ケー ブルに比べて,耐食性に優れ,高強度かつ軽量で,自重 を大幅に低減できる特徴を有している.近年,耐食性に 優れた CFCC の特徴を活かし,塩害に対する防錆対策と して,PC 桁橋の外ケーブル<sup>2)</sup>や,PC 斜張橋の斜ケーブ ル<sup>3),4)</sup>などへ適用されはじめている.また,より大規模な 構造物への適用を視野に入れて,5,000~12,000kN 級の耐 力を有するケーブルの研究開発<sup>5)</sup>が国内外で行われてい る.さらに,長大斜張橋への適用を検討した結果<sup>6)</sup>から は,鋼製ケーブルに比べて斜ケーブルのサグが大幅に低 減されること,また,設計上,大きな問題はなく,軽量 化によって各部材のコストを低減できる可能性も確かめ られている.

一方,ケーブルの軽量化は、風などによる振動が発生 しやすくなり、減衰を含めた振動特性やその対策につい ても検討しておく必要がある.これまでにも鋼製ケーブ ルと対比しながら CFCC の振動実験が行われてきた<sup>7,8)</sup> が、より線タイプのケーブルを対象としたものである.

一般の鋼斜張橋では、機械的な性質に優れた平行線タイプのケーブルが多用されており、ケーブル素線の基本的な減衰性能を把握しておくことも重要である.

そこで、本研究では、CFCC の基本的な減衰特性を明 らかにすることを目的として、鋼素線と対比しながら実 験的な検討を行った.素線の伸び方向に着目した縦振動 実験、および、面外方向に着目した横振動実験により、 減衰自由振動波形を計測し、鋼素線と対比して、CFCC の基本的な減衰特性の把握を試みた.

#### 2. 縦振動実験による振動特性の検討

#### 2.1 ケーブル素線の材料特性と実験条件

縦振動実験で使用したケーブル素線の材料特性値を表 -1 に示す.ここでは、CFCC との比較のために、ほぼ 同じ有効断面積を有する鋼素線も対象とした.なお、鋼 素線は、吊形式橋梁に適用されている平行線ストランド の亜鉛メッキ鋼素線である.表より、CFCC の素線は、 鋼素線と比べて、弾性係数は若干低くなるものの、重量 は約1/5, 強度は1.5倍程度である.また, CFCCは, 一 方向の炭素繊維に樹脂を含浸し,硬化させて製作される

表-1 縦振動実験に用いたケーブル素線の材料特性

ケーブル	硝肼依粉	引張踚度	畄厽啠昌	直径	右动脉而藉
	1年11年1天秋		中世員里		
の種類	E (GPa)	$\sigma_t$ (MPa)	w (g/m)	$\phi$ (mm)	$A (\text{mm}^{-})$
CFCC	152	2,980	29.9	5.0	15.2
Steel	204	1,999	163.8	5.16	20.9



写真-1 素線の定着部(口元部)

表-2 付加質量ケースと素線の張力						
ケース		W-1	W-2	W-3	W-4	
質量 W(kg)		518.5	952.7	1,252.3	1,550.9	
張力 T(kN)		5.08	9.34	12.27	15.20	
引張応力	CFCC	334	614	807	1,000	
σ(MPa)	Steel	243	447	587	727	



図-1 縦振動実験のセットアップ



(a) 重(b) 加振器写真-2実験治具の設置状況

が、補強のために周方向にも繊維をラップさせている. したがって、CFCCでは、同じ直径の鋼素線と比べて、 有効断面積は若干小さくなり、表面層には小さな凹凸が 生じている.

ケーブル素線に張力を導入するため、その両端部には、 写真-1 に示すように、鋼製スリーブ(外径 37mm、内 径 20mm、長さ 310mm、S45C)を配置し、膨張剤を充填 することで素線を固定した、素線の長さは、1,800mm(両 端定着部における口元間の距離)とした.ここでは、2 種類の素線をそれぞれ CFCC、Steelと略称する.

縦振動実験のセットアップ状況を図-1に示す.まず, 片側の鋼製スリーブを上部定着盤にボルトで固定した. さらに,その下端の鋼製スリーブに,鋼板(重錘)と一 体化した PC 鋼棒を,ナットで接続することで,付加質 量を与え,鉛直方向に加振する形式とした.その付加質 量は,吊り下げる鋼板の数量を変化させて,パラメトリ ックに検討した.表-2に,付加質量ケースを示す.付 加質量は,実橋で導入されるレベルの引張応力を考慮し て,500~1,500kgの範囲で4ケース設定し,素線の張力 Tは,付加質量Wに一致すると仮定した.

素線に振動を与えるために、加振器(加振能力:49N) を用いた.図-1、写真-1に示すように、加振器の駆動 部とケーブル中央部とを、ナイロン糸で接続し、加振器 で正弦波外力を与えた.図-2に、素線のひずみに着目 した減衰自由振動波形の一例を示す.まず、加振器を用 いて、素線を含む構造系の固有振動数で強制振動を与え て共振状態とする.次に、一定振幅の定常状態となった 際に、ナイロン糸を切断し、減衰自由振動させる.この 時の減衰自由振動による素線のひずみ振幅を、素線の中 央部に設置したひずみゲージを用いて、サンプリング間 隔 1/1,000 sec で計測した.

#### 2.2 実験結果と考察

図-3 に、素線の張力と伸びひずみの関係を示す.素線の張力 Tは、表-2 に示したように、付加質量 W と仮定した.伸びひずみは、ひずみゲージによる実測値と、素線の張力 T、弾性係数 E、長さ L および有効断面積 A から計算される理論値を示している.図より、CFCC では、実測値と理論値は良い一致を示すこと、また、Steel では実測値は理論値より若干小さくなることが解る.こ





れは、鋼素線の場合、付加質量なしの状態で初期曲げが 生じ、それが十分に除去できなかったためと考えられる. しかしながら、両者の差異は小さく、以下の縦振動実験 では、ひずみ振幅で評価するため、実用上は問題ないと いえる.

図-4 に、素線の張力と固有振動数の関係を示す.固 有振動数の測定値は、ひずみの時刻歴波形のフーリエス ペクトルから得られる卓越振動数から算出した.なお、 固有振動数の理論値は、一質点系ばねの振動の理論式に 基づいて算定した.すなわち、ばね定数を $k_{,,}$ 一質点系 の重量をW、重力加速度をg(9.8m/sec<sup>2</sup>)とすれば、一 質点系ばねの振動数 $f_{,}$ (素線の伸び方向の固有振動数) は、式(1)で表現される.

$$f_{v} = \frac{1}{2\pi} \sqrt{\frac{k_{v} \cdot g}{W}}$$
(1)

ここで,素線の伸び剛性 *EA* を考慮すれば,ばね定数 *k*,は,式(2)で表現される.

$$k_{v} = \frac{EA}{L(1+T/EA)} \tag{2}$$

また, 重量 W は T/g であり, これらより素線の伸び方向の固有振動数 f,を与える式(3)が導出される.

$$f_{v} = \frac{1}{2\pi} \sqrt{\frac{k_{v} \cdot g}{T}}$$
(3)

図より、付加質量の増加に伴って、固有振動数は低下 すること、また全ての付加質量ケースで、固有振動数は、 実測値と理論値で良い一致を示すことが解る. なお、張 力が同じである場合、CFCCの固有振動数は、Steelに比 べて小さくなるが、これは、CFCCの弾性係数 E および 有効断面積 A は Steel に比べて若干小さく、CFCCの伸び









剛性 EA が Steel に比べて低下することによるものである. 実験結果の一部として、図-5 に、張力 T=5.08kN 時に おけるひずみの減衰自由振動波形を示す.図より、CFCC、 Steel ともに、良好な減衰自由振動波形とその包絡線が得 られていることが解る.図中の包絡線は、減衰自由振動 波形をバンドパスフィルタで卓越振動数付近の成分を抽 出した後、ヒルベルト変換を行って算定した値である. また、CFCC と Steel の比較から、Steel の方が固有振動数 は高いものの、ひずみ振幅の収束は速いことが解る.

両者の減衰特性を比較するために、得られた減衰自由 振動波形の包絡線から、ひずみ振幅に対する対数減衰率 を算出した. 図-6 に、ひずみ振幅と対数減衰率の関係 を示す. 図-6 は、それぞれの付加質量に対して、縦振 動実験を5回行って、それらの全ての結果をプロットし たものである. 図より、Steelでは、付加質量の増加に伴

表-3 回帰直線による縦振動の対数減衰率の評価

~ `		1	0.010		/ 4 // 1/ 1/ 1	-	a l lleed	
付加	張力	$A(\times$	$A(\times 10^{-5})$		$\delta_{\nu}$		相関係数 R	
質量	T(kN)	CFCC	Steel	CFCC	Steel	CFCC	Steel	
W-1	5.08	0.450	1.31	0.00216	0.00283	0.903	0.988	
W-2	9.34	0.330	1.50	0.00204	0.00251	0.959	0.992	
W-3	12.27	0.301	2.00	0.00205	0.00272	0.874	0.993	
W-4	15.20	0.587	3.03	0.00204	0.00269	0.896	0.991	
平均	匀值	0.417	1.96	0.00207	0.00269	_	_	

って、対数減衰率が大きくなり、振幅依存性も顕著にな るのに対して、CFCC では、付加質量が増加しても対数 減衰率はほとんど変化せず、振幅依存性も小さいことが 解る.また、両者ともに、ひずみ振幅が小さくなるにし たがって、対数減衰率が一定値に収束することも解る. そこで、対数減衰率の振幅依存性を比較するために、 次式により、付加質量ケースごとに回帰直線を算定した.

 $\delta_{v} = A \cdot \varepsilon + \delta_{vo} \tag{4}$ 

ここに、 $\delta_{\alpha}$ は縦振動の対数減衰率、Aは勾配、 $\varepsilon$ はひず み振幅、 $\delta_{\alpha}$ は $\varepsilon$ =0時の対数減衰率の収束値である.

表-3に、式(4)の回帰直線の係数を示す.係数Aより, 振幅依存性は、Steelの方が大きいこと、また、 $\delta_o$ より、 対数減衰率の収束値は、CFCCの方が小さいことが確か められる. CFCCは、一方向の炭素繊維で構成されてい るため、伸び方向の剛性、強度が卓越し、強い異方性を 示す材料であり、材料レベルにおいては、一般の金属と 比べても減衰性能は高くないといわれている. したがっ て、CFCCの対数減衰率の収束値はSteelに比べて小さく なる傾向は、材料の相違によるものと考えられる. さら に、CFCCの振幅依存性は、Steelに比べて低くなったが、 その傾向は、より線タイプのケーブルを対象に比較検討 した結果<sup>®</sup>と類似の挙動であり、ひずみエネルギーに基 づいて減衰特性が評価できるものと考えられる.

#### 3. 横振動実験による振動特性の検討

#### 3.1 実験条件

横振動実験で使用したケーブル素線の材料特性値を表 -4 に示す. CFCC は、縦振動実験で使用した素線と同 ーであるが、鋼素線は、直径がわずかに小さいこと以外 は、縦振動実験で使用したものとほぼ同じである.また、 ケーブル素線の両端部についても、縦振動実験と同一の 仕様であり、素線の長さLは、4,900mm(両端定着部に おける口元間の距離)とした.

横振動実験のセットアップ状況を図-7に示す.まず, 片側の鋼製スリーブを,ロードセルを備えた上部定着盤 にボルトで固定した.さらに,その下端の鋼製スリーブ は、反力床に定着されたH形鋼にボルトで固定した.な お、下部の鋼製スリーブが固定されたH形鋼の張り出し 部は、反力床に設置されたH形鋼のアンカーに、万力を 用いて固定した.

素線の張力は、下端の鋼製スリーブで調整し、その値 は、上部定着盤に設置したロードセルで計測を行った.

表-4 横振動実験に用いたケーブル素線の材料特性

1	ケーブル	弾性係数	引張強度	単位質量	直径	有効断面積
	の種類	E (GPa)	$\sigma_t$ (MPa)	w (g/m)	φ (mm)	$A (\text{mm}^2)$
	CFCC	152	2,980	29.9	5.0	15.2
	Steel	200	2,192	150.8	5.0	19.6





(a) 上部(ロードセル)(b) 下部写真-2 素線の両端部の支持状況





(a) 計測用コマ(11g)
(b) レーザー変位計
写真-3 計測装置の設置状況

表-5 素線の導入張力と引張応知	5 万
------------------	--------

尊入張力	T(kN)	1.0	1.6	2.2
引張応力	CFCC	66	105	145
σ(MPa)	Steel	51	82	112

表-6 着目モー	ードに対する	加振点と変位	計の設置位置
着目モード	1次モード	2 次モード	3次モード
加振点	B (L/2) 点	A (L/4) 点	D (L/6) 点
変位計の設置位置	B (L/2) 点	A (L/4) 点	B(L/2)点

ここでは、素線の張力もパラメータとして検討を行った. 表-5 に、素線の導入張力と引張応力を示す.ここで対象とした導入張力は、実験装置の規模、および、固有振動数に配慮して、実橋で導入されるレベルや、前述の縦振動実験で検討した範囲と比べてかなり小さい値としている.

また、素線に対して鉛直(Z)方向および水平(Y)方

向の変位を、レーザー変位計を用いて計測した.計測位 置を、図-7に併記している.本研究では、3次の高次モ ードまで検討を行うため、写真-2 に示すように、計測 用コマおよびレーザー変位計を、図-7、表-6のように 設定した.加振点は、着目モードの腹の位置とし、鉛直 (Z)方向に強制変位を与え、解放することで素線を減 衰自由振動させた.なお、計測用コマ(11g)は、構造系 に影響を与えないようにアルミニウム合金で作製し、A (L/4)点、B (L/2)点に設置したが、質量の対称性に配 慮して、C (3L/4)点にも同じ質量の重り(11g)を設置 した.サンプリング間隔は、固有振動数の関係から、 CFCC で 1/2,000 sec, Steel で 1/500 sec とした.

### 3.2 楕円振動を伴う減衰自由振動波形の評価

計測された減衰自由振動波形から減衰の評価を行うが, 楕円振動が観察され,特に,単位質量が小さな CFCC で その傾向が顕著であった.そこで,本研究では,素線の 軸線に対して,鉛直(Z)方向変位および水平(Y)方向 変位の時刻歴波形の包絡線をそれぞれ算出し,素線の静 止位置から Z 方向および Y 方向の対辺距離(以降,これ を R 方向包絡線と呼ぶ)を次式より算定し,評価するこ ととした.

$$R_{env} = \sqrt{Y_{env}^2 + Z_{env}^2} \tag{5}$$

ここに、 $R_{env}$ はR方向包絡線、 $Z_{env}$ 、 $Y_{env}$ は、Z方向、Y方向の包絡線である.減衰の評価フローを図-8に示す. フローの中で、⑤以外については、縦振動実験と同じ評価方法であり、その内容を以下に示す.

まず,①では,各着目点において,Z方向,Y方向の 変位を計測し,サンプリングデータを収集する.次に, ②において,FFT 処理により各モードの固有振動数を算 出した後,③では,バンドパスフィルタ処理により,着 目モードの減衰自由振動波形を抽出し,④において,ヒ ルベルト変換により包絡線を算出する.ここまでの処理 によって,サンプリングデータは,各時刻において,Z



方向, Y 方向の包絡線の値に変換されている. さらに, ⑤において,式(5)により,楕円振動を伴う振動波形の包 絡線の値 (R 方向包絡線)を算定する.最後に,⑥にお いて,R 方向の包絡線の値を  $1/5 \sim 1/10$  にデータ数を間引 きした上で,自然対数で表示された包絡線の値の時刻歴 データ 1,000 個分を直線近似し,その傾きから対数減衰 率を算出する.なお,対数減衰率は,直線近似の相関係 数Rが 0.95 以上となる値を採用することとし,その時の 変位振幅は,データ 1,000 個分の平均値とした.

このフローにしたがって、計測された減衰自由振動波 形から包絡線を評価した結果の一例を、図-9 に示す.



(1) 対象表示された変位の方振幅と経過時間の関係 図-9 減衰自由振動波形における包絡線の評価の一例 (CFCC, T=1.0kN, 2次モード加振, L/4点の変位振幅)

これは、張力 1.0kN の CFCC を 2 次モードの加振点(A 点)で加振した時、A 点で計測した Z 方向および Y 方向 変位の時刻歴波形を、バンドパスフィルタにより処理を 行って、2 次モードの変位成分のみを抽出した値に対し て評価を行った結果である.(a)~(d)は、経過時間 *s*=30, 40,50,60 sec における 1 秒間のリサージュ図を示した ものである.また、(e)は、各変位成分の時刻歴波形を、 (f)は、対数表示された変位の片振幅と経過時間の関係を 示したものである.これらの図より、変位は、Z 方向成 分が支配的であり、経過時間とともに徐々に減衰するが、 Y 方向変位との連成により、楕円振動を伴う減衰振動と



なっている.その楕円振動の軌跡からは,長軸と短軸の 長さの比率とその角度が時間とともに変化することが解 る.したがって,(f)より,Z方向変位のみでは,減衰の 評価が困難であるといえる.一方,Y方向変位の影響も 考慮して,式(5)で評価したR方向包絡線は,楕円振動に よる影響が除去されており,減衰の評価が可能であるこ とが確かめられる.対数減衰率の算定にあたっては,こ の評価手法に基づいて検討を行うこととした.

# 3.3 観測された減衰自由振動波形と固有振動数

計測結果の一例として, 張力 1.0kN において, 1 次~3 次モード加振による減衰自由振動波形を, CFCC, Steel について, 図-10 に, 比較してそれぞれ示す.

図より、1次モード加振では、2方向成分が連成するも のの、良好な減衰自由振動波形であるのに対し、2次モ ード加振では、複数のモードが連成し、うなりを伴った ような時刻歴波形となることが解る.一方、3次モード 加振では、このような挙動は、2次モード加振ほど、顕 著ではないものの、1次モード加振と比べるとやや強く 表れていることが確かめられる.

図-11 に、張力 1.0kN, 2 次モード加振における一例 として、CFCC、Steel のリニアスペクトルを示す. 図よ り、2 次モードの最大点で加振しても、1 次モードの振動 が卓越すること、また、さらに影響が小さくなるが、3 次モードの成分も計測されていることが解る. Z 方向、Y 方向では、ほぼ同じ固有振動数が卓越し、CFCC の固有 振動数は、Steel のおよそ2倍であることが解る. これは、 CFCC は、Steel に比べ、単位重量が小さいことに起因す



# るものである.

表-7 に、全ての実験ケースの固有振動数を比較して 示す.固有振動数の実測値は、各実験ケースにおいて 5 回計測し、Z および Y 方向の値を平均して示している. また、表中には、張力を考慮した骨組構造モデルによる 固有振動解析<sup>n</sup>に基づく解析値を併記している.なお、 モデル化にあたっては、素線の総質量に対する計測用コ マおよび重りの質量の割合が比較的大きく、基本的な弦 の振動から算出される固有振動数とは異なることから、 それらの質量の影響も考慮した.また、素線の曲げ剛性 やサグが固有振動数に及ぼす影響はわずかであったとか ら、素線を100 分割した軸力要素で、サグを無視してモ デル化し、両端の境界条件はピン結合とした.

表より、前述したように、CFCCの固有振動数は、Steel のおよそ2倍であることが解る.また、実測値と解析値 を比較した場合、概ね理論通りの固有振動数特性である ものの、高次モードほど両者の差異が大きくなり、CFCC より Steel の方が、その傾向が大きいといえる.

### 3.4 減衰特性の検討

減衰特性については、3.2節で述べた評価方法により、 検討を行った.算定結果の一例として、図-12に、張力 をパラメータとして、1次モードで加振した時の1次モ ードの対数減衰率と片振幅の関係を示す.これらは、各 張力に対して、5回の計測を行って、それらを全て表示 したものである.

まず、CFCCの対数減衰率は、Steelに比べて大きいこと、また、素線の種類に関わらず、張力が大きくなるほど、対数減衰率が小さくなることが解る.さらに、CFCCでは、振幅の増加に伴って対数減衰率が大きくなるような、振幅依存性がやや見られるものの、Steelでは、振幅依存性は小さいことが解る.これは、縦振動実験により計測された対数減衰率とは、全く逆の傾向を示している.

さらに、図-13 に、張力 1.0kN において 1~3 次モードで加振した時、各モードに対応する対数減衰率と片振幅の関係を示す. 各モードの加振点と片振幅の着目点(変位計の設置位置)は、表-6 に示した通りであり、高次モードになるほど大きな強制変位が与えられないため、変位振幅が小さくなっている.また、プロット点は、5回の計測結果の全てを表示している.

図より、1次モード加振と同様に、CFCCの方が、Steel よりも対数減衰率が大きいこと、また、振幅依存性はさ

表-7 固有振動数の比較

素線     CFCC     Steel       張力 7(kN)     1.0     1.6     2.2     1.0     1.6     2.2       服力 7(kN)     16.34     20.93     24.75     8.00     10.20     11.96       実測値     2%     32.67     41.75     49.35     15.99     20.74     24.50		云 / <b>固门派动</b> 纵·沙哈秋							
張力 T(kN)     1.0     1.6     2.2     1.0     1.6     2.2       1次     16.34     20.93     24.75     8.00     10.20     11.96       実測値     2次     32.67     41.75     49.35     15.99     20.74     24.50	素線		CFCC			Steel			
1次     16.34     20.93     24.75     8.00     10.20     11.96       実測値     2次     32.67     41.75     49.35     15.99     20.74     24.50	張力 T(kN)		1.0	1.6	2.2	1.0	1.6	2.2	
実測値 2次 32.67 41.75 49.35 15.99 20.74 24.50	実測値	1次	16.34	20.93	24.75	8.00	10.20	11.96	
		2次	32.67	41.75	49.35	15.99	20.74	24.50	
3次 48.27 61.80 73.06 25.01 31.44 36.95		3次	48.27	61.80	73.06	25.01	31.44	36.95	
1次 16.52 20.77 24.35 7.77 9.83 11.52	解析值	1次	16.52	20.77	24.35	7.77	9.83	11.52	
解析值 2次 32.97 41.65 48.82 15.63 19.73 23.11		2次	32.97	41.65	48.82	15.63	19.73	23.11	
3次 49.00 61.42 71.93 23.58 29.68 34.72		3次	49.00	61.42	71.93	23.58	29.68	34.72	

らに小さくなるものの, CFCC の方がやや大きいことが 確かめられる.

以上のことから、CFCC, Steel の対数減衰率は、振幅 がゼロになるにしたがって、ほぼ一定値に収束する傾向 が見られたことから、縦振動実験と同様に、次式の回帰 直線で評価を行った.

$$\delta_{\mu} = B \cdot d + \delta_{\mu \alpha} \tag{6}$$

ここに、 $\delta_h$ は対数減衰率、dは変位の片振幅、Bは勾配、 $\delta_{ho}$ はd=0時の対数減衰率の収束値である.

表-8 に、回帰直線による横振動の対数減衰率を評価 した結果を示す.これは、各実験ケースにおいて、5 回 の計測結果を、式(6)により評価した結果である.係数 B より、振幅依存性は、CFCCの方が大きいこと、また、



図-13 張力 1.0kN における対数減衰率と振幅の関係

表-8 回帰直線による横振動の対数減衰率の評価

張力	次数	$B(\times$	10-4)	δ	ho	相関係	系数 R
T(kN)	U/3X	CFCC	Steel	CFCC	Steel	CFCC	Steel
	1次	1.97	0.76	0.00122	0.00043	0.847	0.825
1.0	2次	2.46	0.77	0.00089	0.00037	0.803	0.288
	3次	1.22	4.06	0.00081	0.00034	0.324	0.608
1.6	1次	1.42	0.54	0.00104	0.00037	0.964	0.746
	2次	2.9	2.96	0.00080	0.00028	0.739	0.569
	3次	5.3	4.14	0.00068	0.00026	0.801	0.682
	1次	1.14	0.54	0.00097	0.00034	0.967	0.746
2.2	2次	4.13	0.86	0.00072	0.00026	0.848	0.202
	3次	0.41	4.06	0.00067	0.00026	0.137	0.607

 $\delta_{ho}$ より,対数減衰率の収束値は,CFCCの方が大きいことが確かめられる.なお,一部のケースで,相関係数が小さくなっている.これは,図-12,図-13から解るように,変位振幅がゼロ付近では,対数減衰率の収束値がある範囲でばらつくためである.

# 3.5 計測された対数減衰率の妥当性の評価

各モードに対する対数減衰率は、表-6 で示したよう に、着目するモードの振幅が最大となる点で加振し、そ の点において、算定された収束値である.このように算 定された対数減衰率の妥当性と有用性を検証するために、 複数のモードが混在する2次モード加振に着目して、モ ード法に基づいた線形時刻歴応答解析<sup>の</sup>を行った.解析 に考慮した振動モードは1~3次モードであり、それらの 固有モードと固有振動数は、前述したように、素線を100 分割した軸力要素でモデル化して、固有振動解析により 算定した.また、対数減衰率は張力1.0kN時の1~3次モ ードの収束値とした.各モードの重ね合わせによる時刻 歴応答解析では、時間ステップは1/1,000secとし、初期 条件として、実験と同一の加振点(L/4 点)において、 計測された変位に相当する値を、強制変位として与えた.

図-14 に, L4 点における変位振幅の包絡線を,計測 値と解析値で比較して示す.これは、1~3次のモード成 分が含まれた減衰自由振動波形であるため、3.2節で述べ た評価手法にしたがって、モード別に分離した包絡線で 表示している.図より、振動の開始時点では、計測値の 振幅が、解析値よりやや大きめに評価されている.これ は、減衰に振幅依存性が考慮されていないことによるも のであるが、CFCC、Steel ともに良い一致を示すことか ら、横振動実験により算定された対数減衰率の収束値を 用いれば、実用上十分な精度で、素線の減衰自由振動を 評価できることが確かめられた.

#### 4. 結言

本研究では、CFCC の基本的な減衰特性を明らかにす ることを目的として、鋼素線と対比しながら2つの実験 的な検討を行った.それらの結果からは次のことがいえ た.

- (1) 素線の伸び方向の減衰自由振動特性から, CFCC の 対数減衰率は, 鋼素線に比べて小さく, その振幅依 存性も小さいことが解った.
- (2) 複数の振動モードが混在し、面外の2方向の変位成 分が連成した減衰自由振動波形に対しては、各モー ドに分離した上で、2方向の包絡線のデータを合成 すれば、対数減衰率を合理的に算定できることが確 かめられた。
- (3) 素線の面外方向の減衰自由振動特性から、CFCC の 対数減衰率は、鋼素線に比べて大きく、その振幅依 存性も大きいことが解り、伸び方向の減衰特性とは



計測値と解析値の包絡線(T=1.0kN)

全く逆になることが確かめられた.

(4)素線の面外方向の減衰自由振動特性は、各モード別 に計測された対数減衰率を動的応答解析で考慮すれ ば、実用上十分な精度で評価できることが確かめら れた。

以上のことから、横振動実験においては、縦振動実験 とは全く異なる挙動を示すことが明らかとなった.本研 究の範囲では、その物理的な意味や、減衰特性のメカニ ズムまでは、明確にすることはできなかったが、主に2 つの要因が考えられる.

まず,実験装置など,実験条件の制約から,対象とす る張力範囲が異なることが挙げられる.横振動実験にお いても実橋で導入されるレベルの引張応力を考慮して検 討を行う必要がある.

また、CFCC素線では、鋼素線と比べて、軽量であり、 表面には小さな凹凸があることから、張力が小さい場合 には、素線の表面粗さや軽量化によって、空力減衰が高 くなっていることなどが考えられる.

今後は、これらの点に留意しつつ、実験的な検討を実施するとともに、エネルギー的に減衰を評価する手法<sup>10</sup>を適用して、減衰特性のメカニズムを解明したい.

### 参考文献

- 1) 東京製綱株式会社: CFCC 技術資料, 1989.4
- Grace, N. F., Navarre, F. C., Nacey, R. B., Bonus, W., and Collavino, L.: Design-Construction of Bridge Street Bridge
  First CFRP Bridge in the United States, PCI Journal, Vol.47, No.5, pp. 20-35, 2002.

- Christoffersen, J., Hauge, L., Bjerrum, J.: Footbridge with Carbon-Reinforced Polymers, Denmark, Structural Engineering International, Vol.9, No.4, 1999.
- Rohelder, W. J., Tang, B., Doe, T. A., Grace, N. F., and Burgess, C. J.: CFRP Strands Application on Penobscot Narrow Cable Stayed Bridge, Transportation Research Board Journal, January 2008.
- 5)前田研一編: FRP 橋梁-技術とその展望-, 土木学 会,構造工学シリーズ14, pp.24-29, 2004.1
- 6) 中村一史,田島遼,前田研一,張治成,謝旭:CFCC を用いた長大斜張橋の試設計と静的構造特性,日本鋼 構造協会,鋼構造年次論文報告集, Vol.15, pp.181-186, 2007.11
- 7) 大久保浩弥, 大塚久哲, 押尾祐三, 榎本剛: 新素材斜

張橋ケーブルの力学挙動に関する基礎的考察,土木学 会,第45回年次学術講演会講演概要集,VI,pp.88-89, 1990.9

- Xie Xu, Hitoshi Nakamura, Ken-ichi Maeda, Zhicheng Zhang, Tsuyoshi Enomoto: Theoretical Analysis and Experimental Test on Damping Characteristics of CFRP Stay Cables, Engineering Mechanics, Vol.27, No.3, pp.205-212, 2010.3 (in Chinese)
- 9) マイダスアイティジャパン: midas Civil 2009 理論マ ニュアル, 2009.
- 10)H. Yamaguchi, Y. Fujino: Modal Damping of Flexural Oscillation in Suspended Cables, Struct Eng./Earthquake Eng., JSCE, Vol.4, No.2, pp. 413–421, 1987.

(2011年9月14日受付)