

I-B 485

周期的荷重を受けるケーブルの時刻歴応答

阪神高速道路公団	正会員 大島正資*	関西大学工学部	正会員 堂垣正博**
明石市役所	正会員 石田富勇***	関西大学総合情報学部	正会員 古田 均****
		関西大学工学部	フェロー 三上市藏*****

1. まえがき

幾何学的非線形性の強いケーブルは、多岐にわたる様々な振動現象を呈する。1970年代後半から、ケーブルの非線形振動が解析的に研究されている。その中でも、ケーブルの面内振動問題は周期的な集中荷重や軸力が作用する場合が対象とされ、分布荷重が作用する場合の研究は少ない。

本研究では、周期的な荷重を受けるケーブルを対象に、幾何学的非線形性を考慮したケーブルの運動方程式を誘導し、それを時刻歴応答解析することによって、その動的特性を明らかにする。すなわち、ケーブルのサグ比や傾斜角がケーブルの動的応答に与える影響を調べる。数値解析法に差分法とNewmarkの β 法を適用し、多元連立の非線形代数方程式を修正Newton-Raphson法によって解いた。

2. 解析理論

図-1に示すようなサグ f 、傾斜角 ϕ 、支点間の水平距離と鉛直距離がそれぞれ l と h のケーブルに任意外力が作用する場合を考える。

ケーブルの運動方程式を誘導するにあたり、次のような仮定を設ける。すなわち、①ケーブルは完全弾性材料からなる。②ケーブルの断面積は不变である。③曲げやねじりは考慮しない。

(1) 運動方程式：幾何学的非線形性を考慮したケーブルの運動方程式をHamiltonの原理に基づいて誘導すれば、

$$\begin{aligned} m\ddot{u} + c_u \dot{u} - T_0 u'' - EA(x'^2 u'' + x' y' v'') \\ - EA\{x'(u'' + v' v'' + w' w'') + 2x' u' u'' + y'(u' v'' + v' u'') \\ + 0.5(3u'' u'^2 + u'' v'^2 + 2u' v' v'' + u'' w'^2 + 2u' w' w'')\} \end{aligned}$$

$$-p_x = 0 \quad (1)$$

$$\begin{aligned} m\ddot{v} + c_v \dot{v} - T_0 v'' - EA(x' y' u'' + y'^2 v'') \\ - EA\{y'(u' u'' + v' v'' + w' w'') + 2y' v' v'' + x'(u' v'' + v' u'') \end{aligned}$$

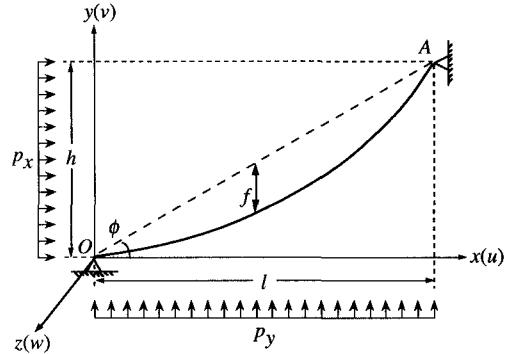


図-1 変動する荷重が3方向から作用する斜めケーブル

$$+0.5(3v'' v'^2 + v'' u'^2 + 2v' u' u'' + v'' w'^2 + 2w' w' w'')\}$$

$$-p_y = 0 \quad (2)$$

$$m\ddot{w} + c_w \dot{w} - T_0 w''$$

$$-EA\{x'(w'' u' + w' u'') + y'(w'' v' + w' v'')\}$$

$$+0.5(3w'' w'^2 + w'' u'^2 + 2w' u' u'' + w'' v'^2 + 2w' v' v'')\}$$

$$-p_z = 0 \quad (3)$$

を得る。ここに u , v , w はそれぞれ x , y , z 軸方向の変位、 p_x , p_y , p_z はそれぞれ x , y , z 軸方向の荷重強度、 c_u , c_v , c_w は x , y , z 軸方向の粘性定数、 T_0 は静的つり合い状態でのケーブル張力、 EA は伸び剛性である。なお、ダッシュは静的つり合い位置を基準とする曲線座標 s_0 に関する微分を、ドットは時間に関する微分を表す。

(2) 境界条件：ケーブルの両端は支持され、変形できない状態にあるものとすれば、境界条件は次式で与えられる。

$$u=0, \quad v=0, \quad w=0 \quad (4)$$

3. 数値解析法

運動方程式(1)～(3)を境界条件(4)のもとに解くが、非線形の連立偏微分方程式であるため、これを厳密に解くことは難しい。したがって、差分法とNewmarkの

キーワード：ケーブル、非線形応答、差分法

* 〒541-0056	大阪市中央区久太郎町4-1-3	TEL 06-252-8121	FAX 06-251-6933
** 〒564-8680	吹田市山手町3-3-35	TEL 06-368-0882	FAX 06-368-0882
*** 〒673-8686	明石市中崎1-5-1	TEL 078-918-5001	FAX 078-918-5101
**** 〒569-1052	高槻市靈仙寺町2-1-1	TEL 0726-90-2438	FAX 0726-90-2493
***** 〒564-8680	吹田市山手町3-3-35	TEL 06-368-0940	FAX 06-368-0940

β 法を非線形連立偏微分方程式に適用し、多元連立の非線形代数方程式に変換する。それを反復法と修正 Newton-Raphson 法を併用した混合法で解き、各時間における変位を求める。なお、数値解析の結果が広範に適用できるように、諸式を無次元化した。

4. 数値解析結果とその考察

周期的な分布荷重が作用するケーブルを対象に、サグ比がケーブルの動的特性に及ぼす影響を調べる。ただし、本解析ではケーブルの減衰を無視した。

まずははじめに、サグ比 $\gamma = f/l = 0.01$ 、傾斜角 $\phi = 0^\circ$ 、周期的荷重 $p_0 = 0.001 \sin(2\pi\theta t/\omega)$ を解析する。周期的荷重の加振円振動数とケーブルの固有円振動数との比 $\theta/\omega = 0.9, 1.0, 1.1$ に対し、その鉛直変位の応答を求めれば、図-2(a)～(c)を得る。ここに、 ω はサグ比 $\gamma = 0.01$ 、傾斜角 $\phi = 0^\circ$ のケーブルの基本固有円振動数 ($= \pi/l \sqrt{H \cos \phi / m}$) である。図中、縦軸は水平距離 l で無次元化された鉛直変位 v/l 、横軸は無次元時間 $\bar{t} = t\omega/2\pi$ である。なお、以下では θ/ω を加振振動数比と称する。

図から明らかなように、 $\theta/\omega = 1.0$ の近傍では共振現象の特徴であるうなりが生じている。周期的荷重の周波数とケーブルの基本固有周期とが等しくなる $\theta/\omega = 1.0$ の場合には、 $\theta/\omega = 0.9$ や 1.1 の場合に比べて、周期が非常に長く、大きな変位を伴ったうなりが生じ、ケーブルが激しく上下に振動していることがわかる。

次に、サグ比 $\gamma = 0.01, 0.03, 0.05$ のケーブルを対象に、その最大振幅と加振振動数比との関係をプロットすれば、図-3 を得る。図中、縦軸は無次元最大鉛直変位 v_{max}/l 、横軸は加振振動数比 θ/ω である。

図から明らかなように、ケーブルの基本固有円振動数 ω の奇数倍にあたる加振円振動数 θ で共振が起こり、振幅が著しく増大している。ちなみに、共振点近傍での振動モードは対称であった。また、サグ比 γ が大きいほど、加振振動数比の全領域にわたって変位が大きくなることがわかる。これは、サグ比がケーブルの張力と密接な関係にあり、これが増大すれば、張力が低下するからである。したがって、サグ比の増大とともにケーブルがゆるみ、変位が増大した。共振現象を引き起こす領域が広くなる傾向もある。

参考文献 1) 高橋・藤本・村中・田川：調和バランス法によるケーブルの非線形振動解析、土木学会論文集、No.338, pp.59-68, 1983-10.

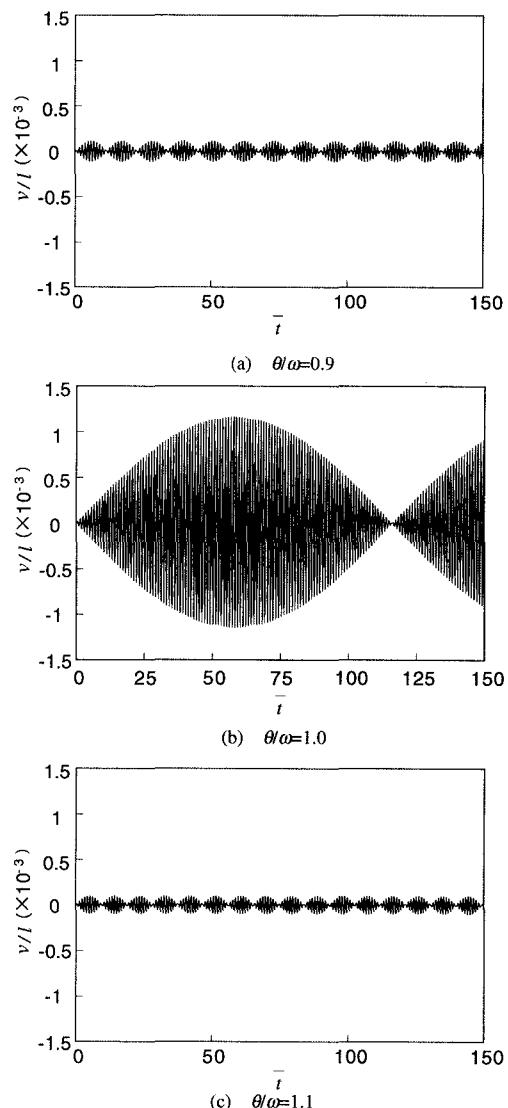


図-2 $\gamma=0.01, \phi=0^\circ$ のケーブルに対する変位応答

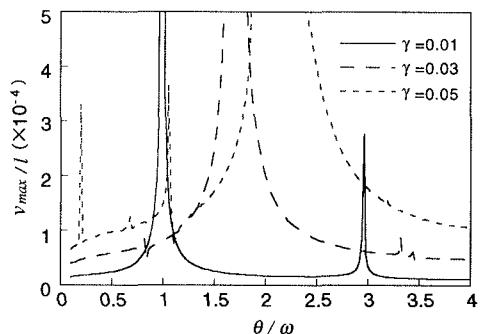


図-3 種々のサグ比に対するケーブル中央での最大鉛直変位