

東京大学 ○阿井正博
東京大学 西岡 隆
埼玉大学 舟村敏恵

1. まえがき

ケーブル構造は变形一律で、生じる幾何刚性を積極的に利用した構造物であり、一般的に变形が大きい。従って、变形解析は数学的非線形問題となるが、著者等は、既に前報⁽³⁾において、任意荷重条件下的ケーブル構造一般に対する厳密な变形解析の一方法を示した。一方、ケーブル構造では、その大变形性により、荷重作用時の拘束形状があらかじめ設定された形状に与えよう構造系を定める。この中で形状決定問題が重要な問題となる。本報告は主にこの2つについて述べるものである。

2. 变形解析

ケーブル構造の部材力分布は、構造系中の有限個の適合力を未知とし、

$$\text{部材力: } \{\bar{T}(x)\} = [S_E] \{\bar{x}\} + [S_P] \{\bar{y}\} + [S_{PM}] \{\bar{u}_M\} - \left\{ \int_0^x q(s) ds + \sum_{M=1}^{N_M} \bar{R}_M^{(i)} \right\} \quad \dots (1)$$

と立て表わせる。 $i=1 \dots N_x$, \bar{x}_i^0 ($i=1 \dots n$), $q_i(s)$, $\bar{R}_M^{(i)}$ ($i=1 \dots m$, $j=1 \dots N_M$) は、運動節点集中外力、分布外力、部材上の集中外力、及び部材上の合外力であり、 \bar{x}_i^0 が適合力である。従って、適合力を仮定すれば、部材力が得られ、それによりケーブル各部材の拘束形状が決まる。 \bar{x}_i^0 は原点を $T(x)$ 、 x 軸適合力を考へて個別に定める。

$$\text{適合力量: } \{\bar{x}\} = [S_x] \{\bar{x}_M\} + [S_x^*] \{\bar{x}^* + u\} \quad \dots (2)$$

が生じる。 $i=1 \dots N_x$, \bar{x}_M^0 は部材の端端、端端間の相対ベクトルであり、 \bar{x}^*, u^j は、支持節点の空間座標、すなわち反力に対する支承位置である。

結局、問題は(2)式の $\{\bar{x}\}$ が $\{\bar{x}_M\}$ とするようす真の適合力を得るかどうかである。この線返し計算に以下の修正式と用いる補助式式。

$$\{\bar{x}_M\} = ([S_x][Q][S_P] + [S_x^*][Q^*][S_P^*]) \{\bar{x}\} = [\bar{T}_x] \{\bar{x}\} \quad \dots (3)$$

x 軸で導かれる。 $i=1 \dots$

$$[Q] = \begin{bmatrix} \int_0^{x^2} R^2(s) ds & 0 \\ \vdots & \ddots \\ 0 & \int_0^{x^m} R^m(s) ds \end{bmatrix}, \quad [Q^*] = \begin{bmatrix} \frac{\partial u^1}{\partial R^1} & \dots & \frac{\partial u^1}{\partial R^{n_S}} \\ \vdots & \ddots & \vdots \\ \frac{\partial u^n}{\partial R^1} & \dots & \frac{\partial u^n}{\partial R^{n_S}} \end{bmatrix}, \quad \dots (4)$$

$$[T](x) = \left(\frac{1}{\alpha} + \frac{1}{|T(x)|} \right) I - \frac{T(x) T(x)^T}{|T(x)|^3}$$

で表す (α : 伸縮剛性、 R^i : 支持節点反力)。

真の適合力 $\{\bar{x}\}$ が得られれば、それと用いた拘束形状は、

$$\text{運動節点座標: } \{\bar{x}_M\} = [S_{xM}] \{\bar{x}_M\} + [S_{xM}^*] \{\bar{x}^* + u\},$$

$$\text{部材上の任意座標座標: } \{\bar{x}_M(x)\} = [S_{xM}] \{\bar{x}_M\} + [S_{xM}^*] \{\bar{x}^* + u\} + \left\{ \int_0^x \left(\frac{I}{\alpha} + \frac{T}{|T|} \right) dx \right\}$$

と立て表わせる。

3. 形状決定問題

剛体性態に付するケーブル構造について、部材長、断面定数、支持節点座標等の増分量に対する剛体形状、部材曲面力等の増分量を表す可算形化式が得られれば、左山形形状決定問題の修正式として用いふことができる。

部材長の増分 $\{\delta L\}$ と支持節点座標の増分 $\{\delta x^*\}$ を考え。それは付する適合力の増分 $\{\delta F\}$ とすれば、部材曲面力、及び支持節点反力の増分は

$$\{\delta T(t)\} = [S_P] \{\delta F\} + [SPH] [D] \{\delta L\}, \quad \{\delta R\} = [S_E^*] \{\delta F\} + [SPH^*] [D] \{\delta L\} \quad \dots (5)$$

とする。 $=2$ つ $=$ 、 $[D]$ は $\{\delta L\}$ は付する外力の増分に關する付するマトリックスであり、 δL を考慮した場所での分布外力を対角成分とする。 $=$ の $\{\delta T(t)\}$ は付する $\{x_M\}$ の増分は、(4)式を展開して得られる。左山形部材長の増分を考慮して、

$$\{\delta x_M\} = [Q] [S_E] \{\delta F\} + ([Q] [SPH] [D] + [G]) \{\delta L\} \quad \dots (6)$$

とする。 $=$ の時、 $[G]$ は、 δL を考慮した場所での部材の方向余弦成分と付する対角マトリックスとする。固定節点変位の増分量も(6)式と同様 $=\{\delta F\}$ と $\{\delta L\}$ で表すことができる。増分を考慮した後にも適合条件は保たれねばならぬから、二つは $=$ 式と(2)式の線形化式に行はる。 $\{\delta F\} = \{0\}$ とするには δL を $=$ とし、適合力の増分量 $\{\delta F\}$ が

$$\{\delta F\} = -[\tau_R]^{-1} ([\tau_X^M] [D] + [S_X] [G]) \{\delta L\} - [\tau_R]^{-1} [S_E^*] \{\delta x^*\} \quad \dots (7)$$

と $=$ て得られる。

$\{\delta F\}$ を(5)、(6)式に代入して、

$$\{\delta T(t)\} = ([SPH] [D] - [S_P] [\tau_R]^{-1} ([\tau_X^M] [D] + [S_X] [G])) \{\delta L\} - [S_P] [\tau_R]^{-1} [S_E^*] \{\delta x^*\} \quad \dots (8)$$

$$\{\delta R\} = ([SPH^*] [D] - [S_E^*] [\tau_R]^{-1} ([\tau_X^M] [D] + [S_X] [G])) \{\delta L\} - [S_E^*] [\tau_R]^{-1} [S_E^*] \{\delta x^*\} \quad \dots (9)$$

$$\{\delta x_M\} = ([Q] [SPH] [D] + [G] - [Q] [S_P] [\tau_R]^{-1} ([\tau_X^M] [D] + [S_X] [G])) \{\delta L\} - [Q] [S_P] [\tau_R]^{-1} [S_E^*] \{\delta x^*\} \quad \dots (10)$$

等が得られる。これらを用いて、

$$\begin{aligned} \text{浮動節点座標の増分量: } \{\delta x_S\} &= ([\tau_X^M] [D] + [S_X] [G] - [\tau_R] [\tau_R]^{-1} ([\tau_X^M] [D] + [S_X] [G])) \{\delta L\} + ([S_E^*] - [\tau_R] [\tau_R]^{-1} [S_E^*]) \{\delta x^*\} \end{aligned} \quad \dots (11)$$

が得られる。

以上、求めた(8)~(11)の線形化式より、形状決定問題について変数として扱う部材長、固定節点座標に対応する列成分、並列値を考慮した変数と同数の行成分を取り出しつつ、修正式を表すマトリックスを得る二つができること。

4. 計算例

Fig. 1に示すうす4束支持双曲面ケーブル・ネットの形状決定、及ぶ変形解析を行つ。左-ケーブルの断面定数は、外線ケーブル: 単位長さ重量 9.2 kg/m、伸縮剛性 EA = 18112 ton、内側ケーブル: 4.6 kg/m、EA = 9056 ton である。形状決定の条件として、自重のみの作用時に $F=0$ 。

(1) 内側ケーブルの面内引張力成分はすべて 1 ton。

(2) 水平面内での形状が、図に示すうすな筋筋に等しい。

48部材の部材長を求める問題として。初期部材長と12. 内側ケーブル長9.5m, 外縁ケーブル長15.8mを与え。その時の鉛直形状はFig. 1の破線に示すようである, T_0 。

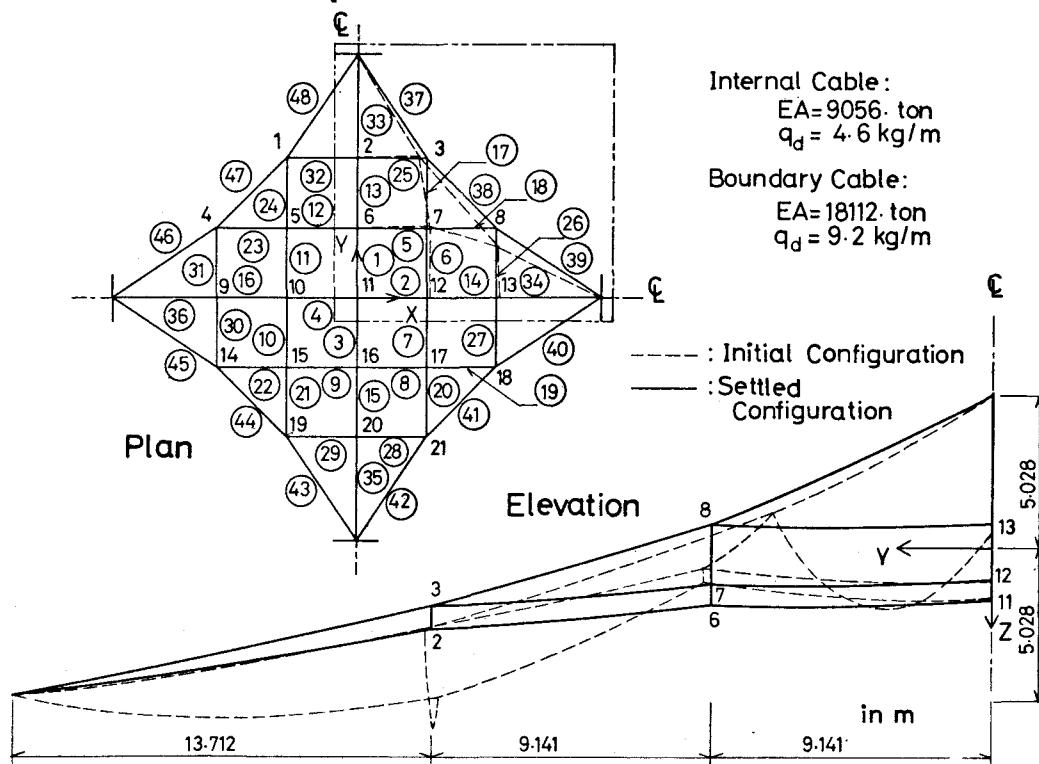


Fig.1 Settled Equilibrium Configuration

Table 1. Member Length

Member	Length(m)	Flow Joint	Z-Coordinate (m)
1,3	9.147	1,3,19,21	-2.024
2,4	9.165	2,20	-2.789
5,8,9,12	9.169	4,8,14,18	0.712
6,7,10,11	9.146	5,7,15,17	-1.270
13,15	9.182	6,16	-1.949
14,16	9.325	9,13	0.778
17,20,21,24	9.174	10,12	-1.051
18,19,22,23	9.355	11	-1.691
25,28,29,32	9.175		
26,27,30,31	9.145		
33,35	13.900		
34,36	14.361		
37,42,43,48	16.751		
38,41,44,47	13.213		
39,40,45,46	17.034		
		Boundary Member	Mean Member Force (ton)
		37,42,43,48	7.12
		38,41,44,47	7.06
		39,40,45,46	7.31

繰り返し計算の結果、得られた部材長、活動節点の座標、及び外縁ケーブルの部材荷重は、Table -1 のようであ、 T_0 。二の時、形状決定に関する繰り返し回数は12回であり、誤差は。

面内座標の平均誤差 = 0.9 mm

面内部材力の平均誤差 = 0.025 ton

である、 T_0 。

[参考文献] 1) Siev, A. and Eiderman, J.E., "Shapes of Suspended Roofs," Proceedings, IASS, July, 1962. 2) Dean, F.L., and Ugarte, C.P., "Analysis of Structural Nets," Publications, IABSE, Vol. 23, 1963. 3) 阿井正博, 西岡隆, 畠村敏東, "ケーブルの力学的特性に関する考察," 第29回工学会年次学術講演概要集, 1974.