複合ケーブル構造の構造安定性に関する研究

ー基本モデルの構造安定ー

半谷裕彦*1, 真柄栄毅*2 岡村 潔*2、林 暁光*1

概要

棒材、ケーブル材、膜材などにより構成される複合構造では圧縮に抵抗する棒材及び引 張りに抵抗するケーブル材や膜材などの役割分担がなされ、そのため軽量構造を可能とし ている。しかし、圧縮を受ける棒材や初期張力の消失後の全体的挙動において構造安定が ひとつの課題となる。本論文では、棒材とケーブル材から構成される基本モデルを利用し て、この種の構造の構造安定性を調査するための基礎的事項を検討する。

1. 研究目的

ケーブル、膜、棒材(ポスト)などによる複合構 造を「複合ケーブル構造」と呼ぶことにする。複合 ケーブル構造の基本的な構造原理はケーブルと膜の 張力とポストに生じる軸圧縮力の組合せにより抵抗 する構造システムにある。ケーブルや膜材には圧縮 力に対する抵抗能力(剛性)が期待できないので、 自己釣合応力系を構成する初期張力を導入すること により初期剛性を確保することになる。そのため、 自己釣合応力系を満足する形状の選定とともに、(a)初期張力による剛性評価,(b)荷重載荷による剛性 変化, (c)初期張力導入状態及び荷重載荷状態におけ る構造安定, は複合ケーブル構造を設計する場合の 基本的検討事項となる。(a)、(b)項は応力、変形性状 を把握する際に必要となる剛性評価を実施するもの であり、構造設計の基礎となる。しかし、(a)、(b)項 を理論構成するためには、(c)項において「不安定状 態とはなっていない」ことが前提となる。

以上を背景として、本論文では、棒材とケーブル 材からなる基本モデルを利用して、構造安定性を調 査するための基礎的事項を検討する。



*1 東京大学 生産技術研究所 *2 竹中工務店 技術研究所

2. 初期張力と荷重・変位関係

本章では、図-2、図-6、図-10 に示す3個 の基本モデルを用い、構造形状と初期張力の効果の 関係、および荷重・変位関係における非線形性のオ ーダーについて述べる。

2.1 基本モデル-I



基本モデル-Iは4本のケーブルを対称位置に配 し、ポストの上端に鉛直荷重Pを作用させるモデル である。スパンをLとし、ポストの長さをHとする。 ケーブルの断面積をA、初期張力をN®、ポストの鉛 直方向変位をΔとすると荷重・変位曲線は次式とな る。

$$P = C_1 \Delta + C_3 \Delta^3 + C_5 \Delta^5 + \cdots$$
(2-1)

$$C_1 = (EA - N_B) \frac{H^2}{12} + 4 \frac{N_B}{12}$$
(2-2)

$$C_1 = (EA - N_B) \frac{n}{L_B^3} + 4 \frac{N_B}{L_B}$$
 (2-2)

ここに $L_{B} = \frac{1}{2} \sqrt{H^{2} + L^{2}}$: ケーブル長

ケーブルの降伏応力をσ,とし、形状パラメーター μ1を次式で定義する。

$$\mu_1 = \frac{H}{L} \tag{2-3}$$

このとき、 $\mu_1 = 1/5$ および $\mu_1 = 1/6$ に対して無 次元化された荷重 (P/A σ_y)・変位 (Δ /L)曲線 を描くと図-3 となる。



図-3 モデル Iの荷重・変位曲線



図-4 荷重・変位関係の非線形性のオーダー

実線と点線は(2-1)式による理論解、△と◇は下式 を利用した増分解法による解である^[1]。増分解法に おいては、ポストとケーブルの剛性比(EA)_P/(EA)_c を10⁴のオーダーとしている。

$$[\mathbf{K}] = \frac{\mathbf{E}\mathbf{A}}{\mathbf{L}} \begin{bmatrix} x^2 & x\mathbf{m} & x\mathbf{n} \\ x\mathbf{m} & \mathbf{m}^2 & \mathbf{m}\mathbf{n} \\ x\mathbf{n} & \mathbf{m}\mathbf{n} & \mathbf{n}^2 \end{bmatrix} + \frac{\mathbf{N}_{\mathbf{B}}}{\mathbf{L}} \begin{bmatrix} 1 - x^2 & -x\mathbf{m} & -x\mathbf{n} \\ -x\mathbf{m} & 1 - \mathbf{m}^2 & -\mathbf{m}\mathbf{n} \\ -x\mathbf{n} & -\mathbf{m}\mathbf{n} & 1 - \mathbf{n}^2 \end{bmatrix}$$
(2.4)

ここに、ℓ、m、n はケーブルの全体座標系に対する 方向余弦である。図-3 より両者の解は一致してい る。図中の荷重・変位曲線はほぼ直線となっている



図-5 荷重の増加による軸力の変化

が、非線形性のオーダーを調べると図-4 となる。 図-4 は $\mu_1 = 1/6$ の場合におけるNa/Aσ, ~Ci/ C1a 関係を描いたものである (C1aはNa = 0の場合の C1)。上弦ケーブルと下弦ケーブルが対称位置となっているため、Ci (i=1,3,5)の値はNaの値に かかわらずほぼ一定となっている(図-8と比較)。 同図より(2-1)式の各係数間のオーダーは概略、次式 となる。

 $C_1/C_{18} = 0(1), \qquad C_3/C_{18} = 0(10^{-3}),$ $C_5/C_{18} = 0(10^{-8}) \qquad (2-5)$

次に、荷重の増加に伴う軸力の変化を観察すると 図-5となる。荷重の増加により、上弦ケーブルの 初期張力(Na=400kg)は減少していき、N=0の時点 でケーブルにたるみが発生する。一方、下弦ケーブ ルでは、張力は増大していき、N=Aσyの時点で降 伏に達する(本モデルでは Aσy=845 kg)。

2.2 基本モデルーⅡ





図-8 荷重・変位関係の非線形性のオーダー

基本モデル-Ⅱは図-6 に示すように、上、下弦 ケーブルを非対称に配置したモデルである。このモ デルの荷重・変位曲線は

$$P = C_{1} \Delta + C_{2} \Delta^{2} + C_{3} \Delta^{3} + \cdots \qquad (2-6)$$

$$C_{1} = 2 \quad (EA - N_{B}) \quad \frac{H_{1}^{2}}{L_{B}^{3}} + 2 \quad (EA - N_{1}) \quad \frac{H_{2}^{2}}{L_{1}^{3}} + 2 \quad 2 \quad \frac{N_{B}}{L_{B}} + 2 \quad \frac{N_{1}}{L_{1}} \qquad (2-7)$$



図-9 荷重の増加による軸力の変化

ここに、N₀、N₁は下弦及び上弦ケーブルの初期 張力,L₀、L₁は部材長である。(L₀ = $\sqrt{H_1^2 + (L/2)^2}$,L₁ = $\sqrt{H_2^2 + (L/2)^2}$)。ここで、 次の形状パラメーターを導入する。

$$\mu_1 = \frac{H_1 + H_2}{L} , \quad \mu_2 = \frac{H_2}{H_1 + H_2}$$
(2-8)

 $\mu_1 = 1/4$ に対して、 μ_2 の値を変化させた場合の 荷重・変位曲線を描くと図-7 となる。この場合に おいても、理論解と増分解はほぼ一致している。荷 重・変位関係における非線形性のオーダーを調べる と図-8 となる。 $\mu_2 = 0.5$ においては、基本モデル - I と一致することから、 $C_2 = C_4 = \dots = 0$ となる。 非線形性のオーダーは

$$C_1/C_{18} = 0(1), \quad C_2/C_{18} = 0(10^{-2}),$$

 $C_3/C_{18} = 0(10^{-3})$ (2-9)

C1 は対称性がくずれると剛性が増加し、C3 はその逆の傾向となっている。

次に、荷重の増加に伴う軸力の変化を観察すると 図-9 となる。 $\mu_2 = 2/5$ の場合は下弦ケーブルの降 伏が、 $\mu_2 = 3/5$ の場合は上弦ケーブルのたるみが先 行する。 $\mu_2 = 1/2$ の場合は降伏とたるみがほぼ同時 に生じている (図-5 参照)。

2.3 基本モデルーⅢ



図-10 基本モデル-Ⅲ

基本モデルーⅢは図-10 に示すように、基本モ デルーIとⅡとを組み合わせて構成した平面モデル である。ここでは、本モデルを用いて荷重分布の違 いによる軸力及び変位分布の差を観察する。荷重分 布として次の3種類を採用する。

(a) $P_1 = P_2 = P_3$; 増分荷重 $\Delta P_1 = 10 \text{ kg}$ (b) $P_2 = P_3 = \frac{2}{3}P_1$; 増分荷重 $\Delta P_1 = 15 \text{ kg}$ (c) $P_2 = \frac{1}{3}P_1$; $P_3 = \frac{2}{3}P_1$; 増分荷重 $\Delta P_1 = 15 \text{ kg}$ 図 - 1 1 ~ 図 - 1 6 はポストの縦変位・荷重関係



図-11 モデルⅢ(a)の荷重・縦変位曲線











図-14 モデルⅢ(b)の荷重·横変位曲線



図-15 モデルⅢ(c)の荷重・縦変位曲線



図-17 荷重状態による軸力の変化

および横変位・荷重関係を△/L-P/Aσ, の無次元 量で示したものである。図-11 ~図-14 に示す ように、対称荷重の場合は荷重と変位の関係は線形 となっており、横方向の変位は縦変位のほぼ1/10と なっている。非対称荷重の場合(図-15,図-16) には、やや曲線となっており、左右のボストの縦方 向の変位は逆関係となっている。対称荷重の場合は 中央ボストの縦変位が大きく、非対称荷重の場合に は、左右のボストの変位が大きくなっている。

3. たるみと降伏の発生領域

図-6 に示す基本モデルーⅡを利用して、たるみ と降伏の発生領域を検討する。荷重の増加とともに 上弦ケーブルの張力は初期張力N₁から減少し、下弦 ケーブルの張力は初期張力N₀から増大してくる。上 弦ケーブルのたるみと下弦ケーブルの降伏のどちら が先に発生するかは、初期張力(N₀, N₁),ケー ブルの降伏張力(N_y=Aσ_y),形状(µ₁, µ₂)に



図-16 モデルⅢ(c)の荷重・横変位曲線



図-18 材料による限界曲線の変化



図-19 µ2による限界曲線の変化

関係する。上弦ケーブルのたるみと下弦ケーブルの 降伏が同時に発生する場合の限界方程式を求めると 次式となる。

$$\mu_{1}^{2} \mu_{2} \left[1 - \sqrt{1 - 2 \left(1 + \frac{1}{4 \mu_{1}^{2} \mu_{2}^{2}}\right)} \frac{N_{1}}{EA} \right] = (0.25$$
$$+ \mu_{1}^{2} \mu_{2}^{2} \right] \frac{N_{1}}{EA} - \{0.25 + \mu_{1}^{2} \left(1 - \mu_{2}\right)^{2}\} \frac{N_{2} - N_{y}}{EA}$$
$$(3-1)$$

図-18 は μ_2 =0.5 (H_1 = H_2)の場合において、 2種類の材料E=2.1×10⁶ kg/cm², 1.6×10⁶ kg/cm² に対する限界曲線である。横軸は形状パラメータ μ_1 で、縦軸はNa/Nyである。曲線より上の領域では、 下弦ケープルが先に降伏に達する。反対に、下の領 域では、上弦ケープルのたるみが先行する。限界状 態はμ1>1 では、ほぼNa/Ny=0.5 となっている。 また、同図より、材料による差は僅かであることが わかる。

図-19 は形状パラメータ μ_2 が変化する場合(H₁ ≠ H₂)の限界曲線の変化を示したものである。こ の場合、縦軸は下弦ケーブルの初期張力N₀と降伏張 力N₉の比(N₀ / N₉)を示す。 μ_2 が0.5より大きくな ると限界曲線は上方向に移動している。

図-18 および図-19 は初期張力の大きさを決める場合の資料として利用できる。

4. ポストの面外安定

複合ケーブル構造の具合例として、図ー1に示す ケーブルドーム等がある。ケーブルドームは図ー1 (b)に示すように、母線方向の基本平面構造システム を周方向に配置し、フープケーブルで結合したもの である。そのため、①部材レベル,②基本平面構造 システムレベル,③全体構造システムレベル,の3 レベルにおける構造安定問題が生じてくる。代表例 をあげると、(I):ボストのオイラー座屈、(II): ケーブル張力の消失による面内不安定,(II):周方 向への全体的な捩れ座屈,等がある。本章では複合 ケーブル構造の構造安定において基本となる1個の ポストの面外安定性を検討する⁽²⁾。

4.1 解析モデル

図-20 に示す1個のボストP1を考える。荷重を P、ボスト長をL、初期張力による自己釣合応力を図 に示すようにR1、D1、P1、R2、D2とする。このボス トの面外安定性を考えるため、図-20(b)を 図-20(a)に示すように、ボスト上,下端の面外剛性K1、 K2を有する解析モデルを作成する。K1は初期張力を 持つケーブルの面外方向への剛性(図-21)であ り、K2はフープケーブルの剛性である。そのため、 通常ではK2>>K1が成立している。

<u>4.2 面外剛性の評価</u>

図-20の(b)から分かるように、ボストの上端に 集まるケーブルは必ずしもボストと直交しているわ けではない。そのため、図-22、図-23に示す ように、ボストとケーブルがある角度を有している



場合における面外剛性の評価を行い、角度の影響を 考えてみる。



図-24 張力Tを受けるケーブルの変位

まず、図-24 に示すように,ボストとケーブル が直交している場合を基準として考える。張力Tを 受ける部材長しのケーブルに対して、荷重Fと変位 △との関係を求めると

 $F = 2T \sin \theta = \frac{2T}{\theta} \Delta$ (4-1)

上式より、張力Tを受ける1個のケーブルに対し ては、 $\Re_1 = T/L$ となる。

(4-1)式は Δ が大きくなるにつれて、非線形となる が、図-22 はH₁ = H₂の場合における面外剛性の変 化を示したものである。図-23 はH = H₁ + H₂を一定 として、角度 β を変化させた場合の初期面外剛性の 変化を図示したものである。ボストとケーブルが直 交している場合($\&_1$ = T/L)を基準として、角度が ある場合は

$$k_1 = \alpha \quad \frac{T}{L} = (1 - \frac{H_2}{H}) \quad \frac{T}{L}$$
(4-2)

αは角度に依存する低減係数である。

ボストの上端に N 個のケーブルが結合されている 場合には

$$k_1 = \sum_{i=1}^{N} \alpha_i \frac{T_i}{L_i}$$
(4-3)

4.3 面外座屈荷重



図-25 ポストの面外座屈

図-25 に示すように、面外座屈後の上、下端の 変位をY1、Y2とすると、軸方向の変位△は

$$\Delta = \frac{1}{2L} (Y_1 - Y_2)^2 \qquad (4-4)$$

となる。上式を用いると全ボテンシャルエネルギー Πは、

$$\Pi = \frac{1}{2} \Re_1 Y_1^2 + \frac{1}{2} \Re_2 Y_2^2 - \frac{P}{2L} (Y_1 - Y_2)^2 \quad (4-5)$$

 $\delta \Pi / \delta Y_1 = 0$ 、 $\delta \Pi / \delta Y_2 = 0$ より固有方程式を 作成し、係数マトリクスの行列式の値を零とするこ とにより座屈荷重は次式で得られることになる。

$$P_{cr} = \frac{k_1 k_2}{k_1 + k_2} L$$
(4-6)

A1 << A2 の場合には

$$cr = \frac{\pounds_1}{\pounds_1 / \pounds_2 + 1}$$
 L = (\pounds_1) L (4-7)

(4-3)式を代入すると1個のボストの面外座屈荷重は 次式となる。

$$P_{cr} = \left(\sum_{i=1}^{N} \alpha_{i} \frac{T_{i}}{L_{i}}\right) L \qquad (4-8)$$

具合例については、文献[2]を参照していただきたい。

5. 結論

本論文では複合ケーブル構造の構造安定性を基本 モデルを利用して検討した。その主な内容を箇条書 に示すと

- (1) 荷重の増加に伴う剛性変化
- (2) 非線形性のオーダー
- (3) たるみによる不安定の発生
- (4) ケーブルの降伏
- (5) たるみと降伏の発生領域

(6) ポストの面外安定

等である。本論文では、平面構造システムレベルを 中心として扱っている。今後、全体構造システムレ ベルの検討が必要であり、その具合例としては、周 方向への全体的な捩れ座屈、などがあげられる。

参考文献

[1] I.YAMAGUCHI et al.: <<A Study on the Mechanism and Structural Behaviors of Cable Dome>> Proc. IASS Symposium, Beijing, Oct.1987

[2] 半谷裕彦ほか:「複合ケーブル構造の構造安 定性に関する研究 ーボストの面外安定についてー」 ;日本建築学会大会学術講演梗概集,昭和63年10月

STRUCTURAL STABILITY OF HYBRID CABLE STRUCTURES -INVESTIGATION BY USE OF FUNDAMENTAL MODELS-

Yasuhiko HANGAI¹, Hideki MAGARA² Kiyoshi OKAMURA² and Xiaoguang LIN¹

SYNOPSIS

Hybrid cable structures, which are constituted of cables, membranes, posts, etc., have the structural characteristics such that tension stresses are transmitted by cables and membranes, and in the other hand, compression stresses are transmitted by posts. Since cables and membranes have no stiffness for compression, initial stiffness has to be given by the introduction of initial tension which satisfies the self-equilibrated stress system. So, the following items are considered to be studied: (1) Determination of configurations which satisfy the self-equilibrated stress system, (2) Estimation of initial stiffness by the introduction of initial tension, (3) Structural behaviours due to loading, and (4) Structural stability in the initial tension state and the loaded state. The items of (1) through (3) are bases for the structural design of hybrid cable structures. However, these items have to be treated under the condition that the considered hybrid cable structure is not in the unstable state.

Based on the above perspective, fundamental behaviours of structural stability for hybrid cable structures are examined in the paper by use of simple models. Main contents are as follows.

- (a) Load-displacement relations considering higher order nonlinear terms and estimate of nonlinear terms,
 - (b) Occurrence conditions of slackness and yield of cables,
 - (c) structural behaviours under the unsymmetrical loadings, and
 - (d) Out-of-plane buckling of a post.

*1 Institute of Industrial Science, University of Tokyo

*2 Takenaka Technical Research Laboratory, Takenaka Komuten Co., Ltd.