

トラス橋撤去に伴う安全上の問題について

岐阜大学工学部 正員 井上 肇

数年前、岐阜県下において、スパン 40m の「バウストリニ」トラス（図-1）が、撤去の際の解体作業中に塔下し、人身事故を起したことがあった。このトラスの解体にあたっては、つきのよう順序で作業が行なわれた。

(1) 高欄、床版の撤去、(2) 上横構の撤去 (3) 縦斜材、下横構の撤去(左岸より)、(4) 上流側上弦材、斜材、鉛直材の撤去(右岸より) (5) 下流側上弦材、斜材、鉛直材の撤去(左岸より) 上、下流側とも上弦材、斜材、鉛直材は、図-1 の実線(本)のように一部残工ぬ、落橋させた直前に左岸側の支承が外れて落橋した。この右岸支承は移動端であった。多少の拘束は行なわれておらずである。

解体中にかけた構造系は、下弦材をはりとするものと、それに成されていたトラス、と云々を玉ねぎ形鋼等のものであるが、本題的には、下弦材(図-2)が、はりとして働き、それによつて支承に作用が作用し、荷重が著しく大きくなり、支承が拘束されなければ、支承が内側に引かれ、落橋に至るところ。もし支承の拘束があれば、はりに軸力が発生し(支承に水平反力を生ずる)、拘束物を破壊し落橋する。したがって、撤去作

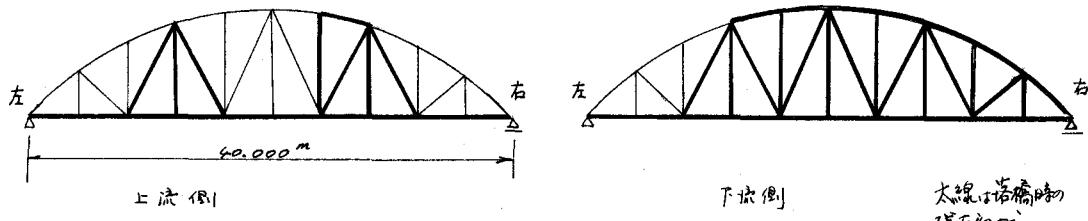


図-1

業にあたって、この例のような作業には、はりとしての下弦材の挙動とともに支承の移動量および、所要拘束力等を求めおかなくてはならない。

この点につけては、さきに報告¹⁾したが、その解法は、材料、幾何非線形のはりの微小方程式を樹て、それを R.K. 法、Milne 法と適用した数値解法である。このとき、荷重を漸増させ、問題の非線形微小方程式を Trial and Error で電子計算機と用いて求めたものである。この計算の計算量は莫大で、とても実用的ではなかった。

この報告においては、はりとしてのモデルを厳密なものとして取扱うことなく、さりとて簡単な構造モデルとした。このモデルは 図-3 に示すように、はりと有限要素分割するには、FEM と同様であるが、要素を剛体として扱い、隣りの要素とは バネ(非線形)で連結されているものとした。このようにすれば、問題は、非線形微小方程式の初期値問題から建立方程式へと変換されるところとなる。こゝでも非線形ための繰返し計算

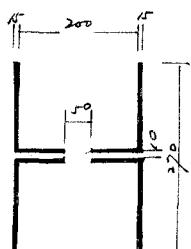


図-2、下弦材断面

が本質であるが、ほんかに1回までの計算量が少なくてすむと言ふ特徴をもつてゐる。また、この方法は、非線形問題に対する差分方程式の適用とも考えられるが、有限要素法と差分法との中間的性質であると言えよう。

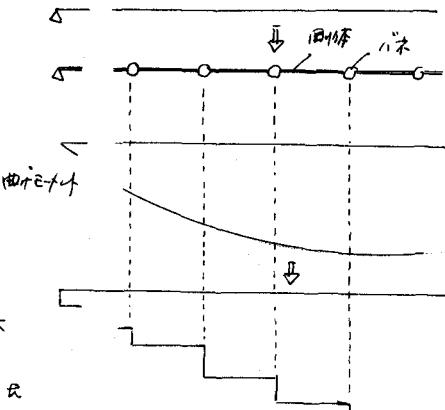
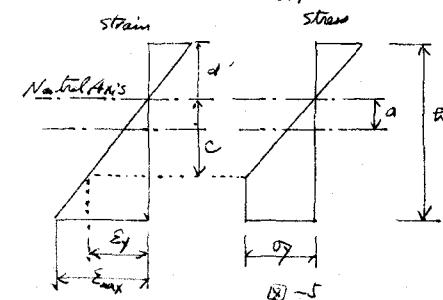
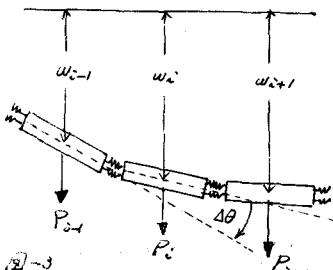


図-4

剛体固のバネ常数は $E(A_y + G_x)$ で、 Ey が Bernoulli-Euler の仮定によるものとし、 Gx が剪断ひずみである。

$$N = \int_A \sigma dA = \int_{-d'}^c \sigma_y dA + \int_c^d E \cdot \epsilon dA + \int_{-d'}^c \sigma_y dA = \sigma_y \left(\int_{-d'}^c dA + \int_c^d dA \right) + \frac{\partial \sigma}{\partial x} \int_c^d y dA = \sigma_y (-A_y + A_x) + \frac{\partial \sigma}{\partial x} G_x$$

$$M = \int_A \sigma_y dA = \sigma_y \left(- \int_{-d'}^c y dA + \int_c^d y dA \right) + \frac{\partial \sigma}{\partial x} J_x, \quad J_x = \int_{-d'}^c y^2 dA, \quad G_x = \int_c^d y dA$$

$$\Delta U = \frac{\alpha \lambda}{E(A_y C + G_x)} \cdot N, \quad \Delta \theta = \frac{\lambda}{E J_x} (M - \sigma_y G_x) / \left(1 + \frac{N}{E(A_y + G_x/C)} \left(1 - \frac{\lambda}{2C} \right) \right)$$

$$\Delta U_i = k_{2i} N_i, \quad \Delta \theta_i = k_{2i} M_i + \alpha_i N_i \quad (1)$$

算定式：力の釣合条件より $P_i = Q_{i,i-1} - Q_{i,i+1}$, $Q_{i,i-1} = \frac{M_{i-1} + M_{i,i}}{\lambda_i}$, $Q_{i,i+1} = \frac{M_{i,i} + M_{i+1}}{\lambda_{i+1}}$

$$P_i + \frac{M_{i-1}}{\lambda_i} - M_i \left(\frac{1}{\lambda_i} + \frac{1}{\lambda_{i+1}} \right) + \frac{M_{i+1}}{\lambda_{i+1}} = 0 \quad (2)$$

$$M_i = M_{i,i-1} = M_{i,i+1}$$

$$\Delta \theta_i = \frac{w_{i+1} - w_i}{\lambda_{i+1}} - \frac{w_i - w_{i-1}}{\lambda_i} = \frac{w_{i+1}}{\lambda_{i+1}} - w_i \left(\frac{1}{\lambda_i} + \frac{1}{\lambda_{i+1}} \right) + \frac{w_{i-1}}{\lambda_i} \quad (3)$$

$$\lambda = \lambda_i = \lambda_{i+1} \approx 1, \quad (1), (2) \text{ を用いて } M_i = \frac{1}{k_{2i}} \left\{ \frac{1}{\lambda} (w_{i+1} - 2w_i + w_{i-1}) - \alpha_i N_i \right\} \quad (4)$$

$$\text{左式} \approx (2) \text{ に代入すれば } \frac{1}{k_{2i}} w_{i+2} - 2 \left(\frac{1}{k_{2i}} + \frac{1}{k_{2i+1}} \right) w_{i+1} + \left(\frac{1}{k_{2i+1}} + \frac{4}{k_{2i}} + \frac{1}{k_{2i+2}} \right) w_i - 2 \left(\frac{1}{k_{2i}} + \frac{1}{k_{2i+1}} \right) w_{i-1} + \frac{1}{k_{2i+1}} w_{i-2} - \lambda (\alpha_{i-1} - 2\alpha_i + \alpha_{i+1}) N_i = -k_i P_i \quad (5)$$

つまり、二式を用いて、釣合条件式を解り、繰返し法で解けばよい。計算結果は表-4の通り。

1) 井上、佐藤；支点の移動と拘束点における降伏状態における剛性、昭和49年度土木学会年次学術講演会概要集、I. p.285