

## 吊橋主塔と基礎岩盤の連成振動について(その2)

長大橋設計センター 正 ○友次武昭  
 神戸大学工学部 正 北村泰寿  
 神戸大学工学部 正 畑中元弘

## 1. まえがき

吊橋主塔の動的解析において、基礎部のロッキンブ振動を考慮する場合、従来一般に地盤バネに置き換えて、基礎部と塔部の連成振動正考之ヨ才法がとられていゝが、最近構造物とその周辺地盤に有限要素法を適用して、振動解析を行なう文論文が生まれてゐる。筆者等は前年度東西支部における發表に続き、有限要素法正用にて主塔と地盤の連成振動に注目し、従来行なわれてゐる地盤バネとの比較を行なつた。

## 2. 解析モデル

主塔および周囲地盤に對し前回の表と同様の考の方により、二次元問題として取り扱い、図-1に示す要素分割を用いた。塔部については、図に示す要素分割でたゞみ角理論による剛性マトリックスを用いて、梁の曲げあるいは継振動理論値とよく一致することを前回より確めたのでこの分割を用いることにし、基礎部および周囲地盤については図に示す5種の分割を考の基礎部振動の固有周期を比較して才工種分割を用ひることとした。解析に用いた岩盤および側方土の条件は、岩盤部:  $E = 10^4 \sim 10^6 \text{ N/mm}^2$  (6種),  $\nu = 0.17$ ,  $\delta = 2.2 \text{ t/m}^3$ , 側方土部:  $E = 5.0 \times 10^3 \text{ N/mm}^2$ ,  $\nu = 0.3$ ,  $\delta = 1.8 \text{ t/m}^3$ とした。なお各種の要素分割によつて、弹性範囲内で解析を行なう場合で、外力として一向向のみ正考之の場合は基礎中央軸上の節点に滑動支点を設けることにより、系の対称性を利用して方程式の元数を約半分に節約することができる。

## 3. 計算結果

基礎部分割として才

II種分割を使用し、こ

| 周期      | 平面歪  |      |      |      |      | 固有周期 |
|---------|------|------|------|------|------|------|
|         | I    | II   | III  | IV   | V    |      |
| 1次固有周期  | 1.16 | 1.72 | 1.67 | 1.70 | 2.10 | 1.76 |
| ロッキンブ1次 | 1.04 | 1.22 | 1.24 | 1.39 | 1.21 | 1.25 |
| ロッキンブ2次 | 0.63 | 0.70 |      | 0.79 | 0.70 |      |

表-1 各種分割に対する固有周期(sec)  
(岩盤部:  $E = 2.0 \times 10^5 \text{ N/mm}^2$  使用)



