

I-63 吊橋タワーの力学的性状に関する研究

京都大学工学部 正員 小西一郎
京都大学工学部 正員 ○山田善一
住友建設 K.K. 正員 山本隆治

1. まえがき

吊橋タワーの設計には、補剛桁部からタワーに作用するタワー軸方向力、橋軸方向力、橋軸直角方向水平力、あるいは地震に対する応答など多くの外力が考慮されてい；現在の設計では、タワーがねじりを受けた場合については考慮されないので普通である。

旧タコマ橋の落橋以来、数多くの学者が吊橋の空気力学的安全性の問題、とくにねじり振動の研究を行なってきたが、それは補剛桁部のみ注目されたものが多く、タワーについてはあまり考慮がはらわれていない。本研究では吊橋の耐風、耐震解析の基礎にす：め、タワーのねじり解析を行なったものである。なお水平力に対する考察もつけ加えた。

2. タワーのねじり

補剛桁部にねじり荷重が作用すると、塔頂にトルクが作用する。このトルクは死荷重、活荷重、垂距比、および補剛桁、タワー自身の弾性特性など多くの要素によって左右される。タワーがトルクを受けると、シャフト、ストラット両方に、曲げモーメント、ねじりモーメント、せん断力がはたらく。したがって、タワーを任意の部材要素に分けて、メントおよびせん断力のつり合式を立てる。基礎方程式など詳しくは当日発表することとする。

3. 数値計算

数値計算例としては、現在計画中の明石海峡連絡橋(図-1 の Case 1)をとりあげ、スリットの数を変えることによって図-1 のヒアリヒする。

図-1 のモデルについてタワーの2本のシャフト頂部に $H=1$ なる水平力が互いに反対に作用した場合について、シャフト、ストラットにはたらく曲げモーメント、ねじりモーメント、およびせん断力、タワーの変位、タワーのねじり剛性を計算した。あわせて、タワーのねじり固有振動についても計算を行った。

数値計算の結果、図-1 のモデルのたわみ曲線および固有振動モードは図-2、図-3 のとおりである。

4. まとめ

本研究においては、タワーのねじりに対して、基礎方程式を導き、数値計算を行い、タワーの設計において考慮しなければならない問題点およびタワーのねじり剛性、ねじり固有振動数を求めることができた。その結果、動力学の場合には、吊橋全体について解けば十分な結果が得られないことがわかった。基礎方程式および数値計算結果についての詳細は、会場にて発表することにする。

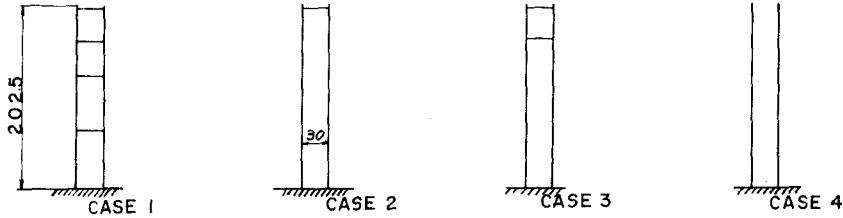


図-1 計算モデル

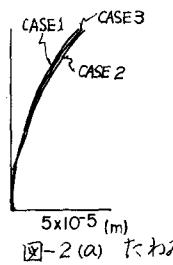


図-2(a) たわみ曲線

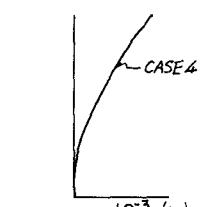


図-2(b) たわみ曲線

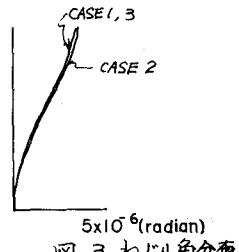


図-3 ねじり角分布

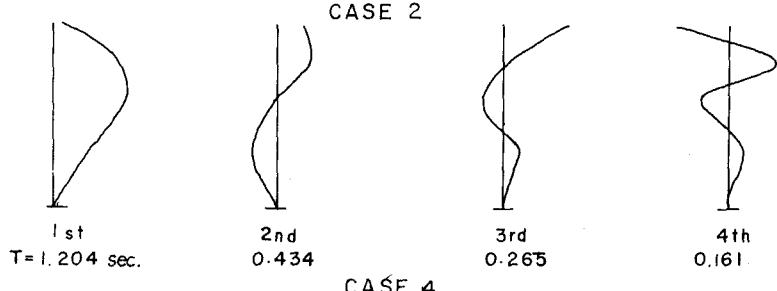
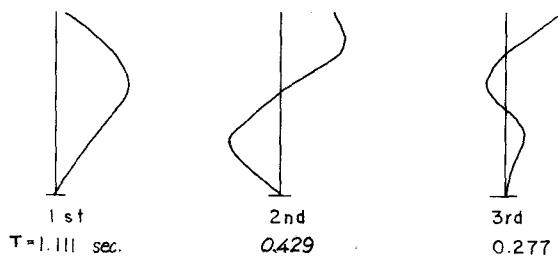
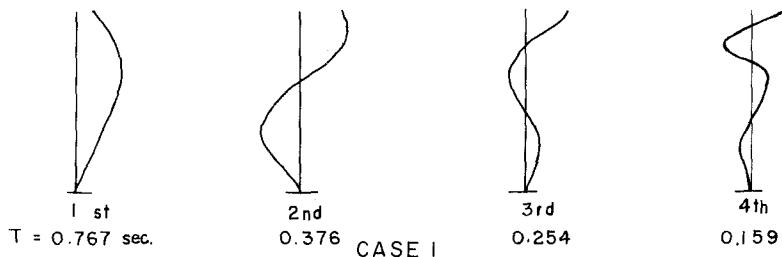


図-4 固有モード