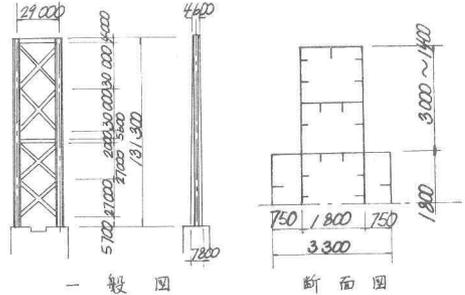


石川島播磨重工株式会社

正員 橋 淳 市  
 正員 原 公  
 正員 宇野 名右衛門

1. まえがき

高さに比べて剛性の小さい吊橋の主塔は風により、振動を起しやす。このため近年中に架設される関門吊橋の主塔について、風洞実験を行なった。主塔の一般図及断面を図-1に示す。模型の大きさは、当社風洞の吹出し口の大きさより  $1/25$  とした。模型を写真に示す。



実験は以下のケースについて行なった。

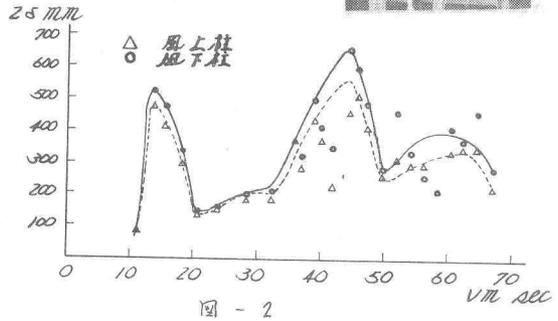
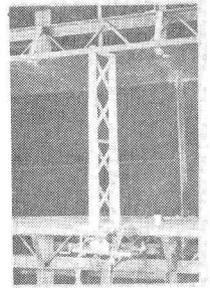
- ① ケーブル架設前の主塔完成状態
- ② ①の状態に制振装置主取付けた状態
- ③ " 渦の発生機構を変えるために柱の間に透弊幕を取付けた状態。
- ④ 架設途中及びクレーンを取付けた状態

2. 実験結果

データは全て実験に換算した。

① 塔完成状態

塔に種々の角度から風を吹かせて実験した。その内橋軸直角方向に風が吹く場合について図-2に示す。振動は風速で  $10\text{m/sec}$  を超えた付近から始まり、 $14\text{m/sec}$  程度で一次曲げ振動のPeakに達する。その最大振幅は倍振幅で  $500\text{mm}$  以上になる。さらに風速を上げると振動は収ま、こける。  $25\text{m/sec}$  程度より振り振動が始り、風速  $45\text{m/sec}$  附近で最大振幅  $600\sim 700\text{mm}$  のPeakになる。さらに風速があがると、一次曲げ、振り、2次曲げ振動の混在した波形となる。風速が  $70\text{m/sec}$  を超えると2次曲げ振動となる。この振動は塔の中間附近の動きが激しく、応力的には最大の影響を与える。



風と塔のなす角が大きくなるにしたがって、塔は振動しにくくなる。 $\alpha=15^\circ$  の場合最大振幅は  $300\text{mm}$  だ、 $30^\circ$  になると  $200\text{mm}$  以下になる。角度をなすにしたがって、振り振動とか2次曲げ振動は起りにくくなり、 $\alpha=30^\circ$  を超えると、ほとんど1次曲げ振動のみになる。

風速を無次元化して換算風速  $V_r = \frac{V}{D \cdot N}$  で表わすと、面白い結果が得られる。すなわち1次曲げ振動の波と振り振動の波も、換算風速  $10\sim 15$  の間に入ってくる。

② 制振装置をとりつけた場合

①の実験より風が塔と角度をなす場合は、振動が小さいことが分る。たのど、橋軸直角方向に風が吹く場合についてのみ実験した。実験は図-3にみるような機構で風を水かえり、片側から引張る、た場合と両側から引張る、た場合の2 case について行なつた。このうち40gのおもりで片側より45°および60°の角で引張る、たものについて、図-4、5に示す。こつ、た制振装置をとりつけた場合、1次曲げ振動は完全に押えることができ、風速45m/sec内外で最大振幅になる換り振動も400~500mm以下に押えることができる。両側から引張る、た場合と片側から引張る、た場合の差は小さく、いづれが前者の方が効果的であるといつたに過ぎない、おもりの重量は模型では40gで充分であつた。

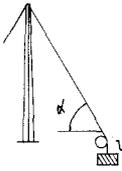


図-3

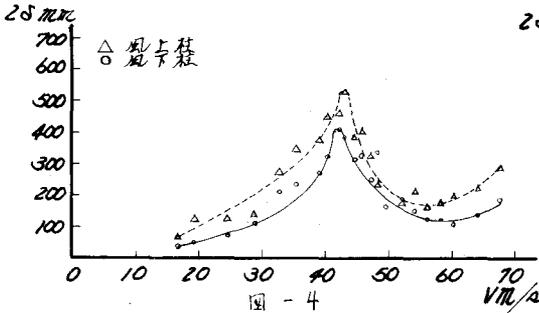


図-4

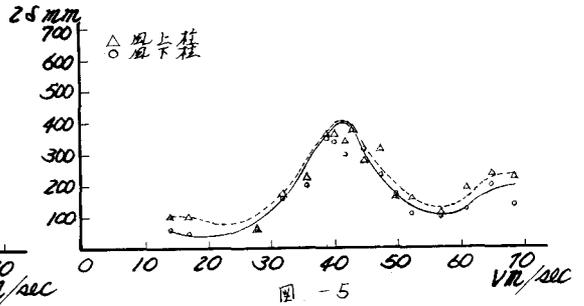


図-5

③ 遮幣幕を取付けた場合

Scruton氏等の実験によれば遮幣幕を取付けることは非常に有効で、振幅を小さくする効果があるとされてゐる。こここで行なつた実験によれば、遮幣幕を柱の内側につけるか、外側につけるかによつて大きな差があることが分つた。図-6、7に上から30m遮幣した場合の両者のグラフを示す。遮幣部が大きくなると、左右の独立してゐた塔が1体となるため、高い風速でもつて曲げの1次振動が発生し、その振幅は遮幣を行なつたものよりも大きくなる。

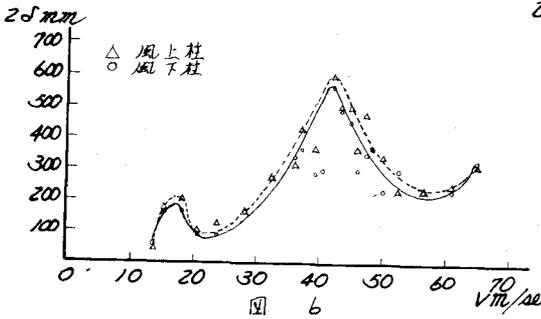


図-6

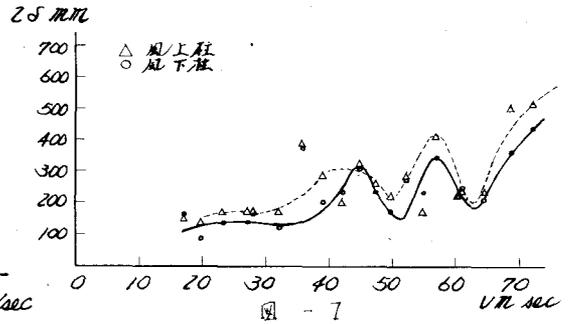


図-7

④ 架設途中及びクレーンを取付けた状態

まだデ-9の整理中であるので、講演の時に発表する。