

北海道開発コンサルタント㈱ 正員 外山義春  
 北海道開発局 札幌開発建設部 川崎博己  
 北海道開発コンサルタント㈱ 正員 勝俣征也  
 北海道開発コンサルタント㈱ 正員 山下敏夫

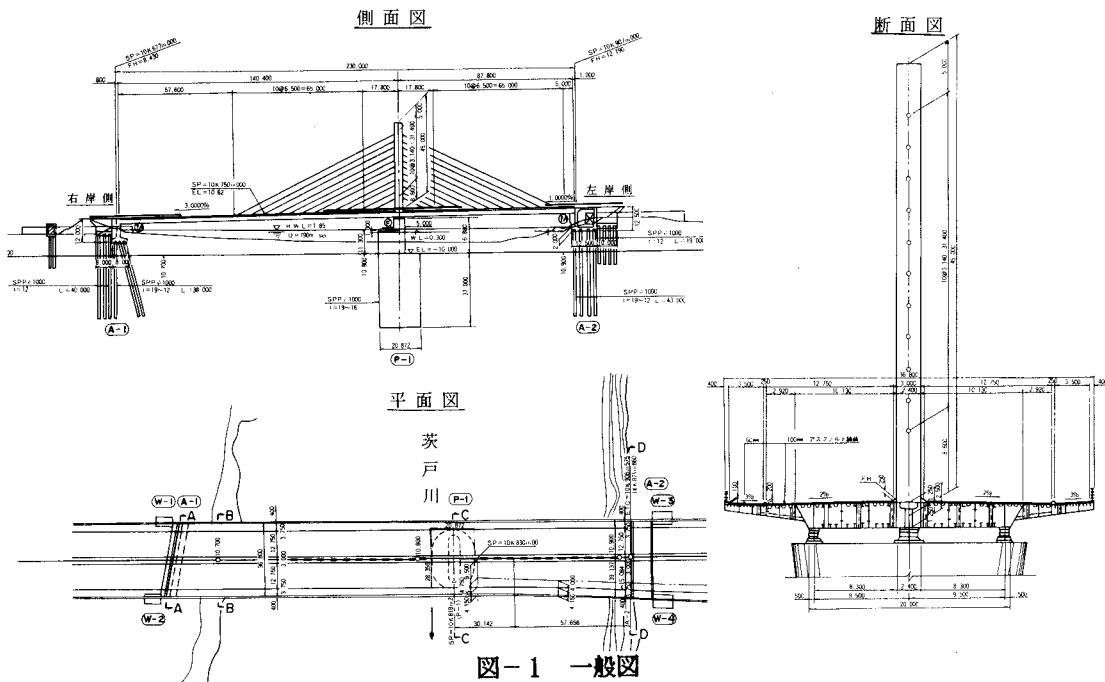


図-1 一般図

### 1. まえがき

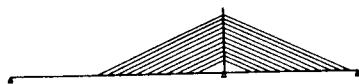
本橋は、北海道開発局札幌開発建設部が一般国道231号石狩町に計画した2径間連続斜張橋で、橋梁諸元は図-1に示す通りである。本橋の特徴は、総幅員36.8m、桁高2.5mの偏平逆梯形3室箱桁を、11段ハープ型マルチケーブルで1面吊りする構造である。

本報告は、本橋の設計概要、特に偏平主桁断面の設計について、報告するものである。

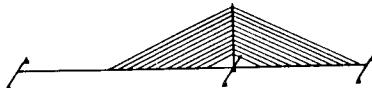
### 2. 主構造全体解析モデル

解析モデルは、図-2の4モデルである。モデル1を基本モデルとし、モデル2では主桁のねじりモーメント、面外荷重断面力、反力等を算出した。モデル3では、格子作用による分配を考慮して反力、及びダイヤフラム、支承ライン横梁断面力等を算出した。モデル4では、架設系骨組に対するもので、各架設ステップに対し非線形解析を実施した。図-

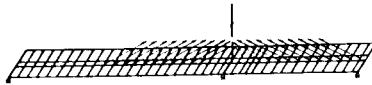
完成系平面骨組モデル1



完成系立体骨組モデル2



完成系格子モデル3



架設系立体骨組モデル4

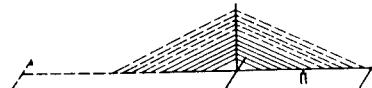


図-2 解析モデル

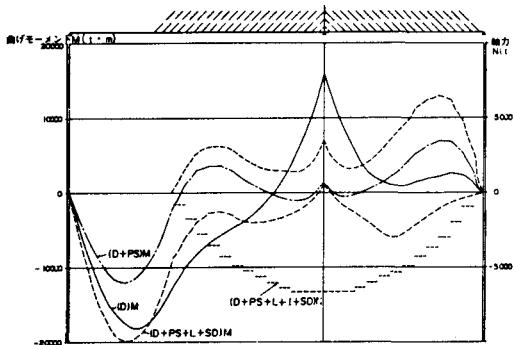


図-3 主桁断面力図

3は、モデル1による主桁断面力図である。

### 3. 主桁の設計

**有効幅 $\lambda$** ；偏平断面のフランジに生ずるせん断遅れに対しては、道示による有効幅の考え方を用いて対処した。方法は、主桁の主要着目点に対し、各荷重による曲げモーメント図を作成し、それぞれの荷重に対する等価支間長を決定した。

**有効座屈長 $\lambda_e$** ；本主桁はケーブル水平力により軸圧縮力を受けるが、ケーブルに支持されかつ、縦断曲線を有するため有効座屈長の決定は、文献1にもとづき、線形座屈解析を実施し、次式により決定した。

$$\lambda_e = \pi \sqrt{EI/\lambda N} \quad \text{有効座屈長 } \lambda_e; \text{ 曲げ剛性 } EI; \text{ 垂直剛性 } \lambda; \text{ 最小固有値 } N; \text{ 部材軸力}$$

**着目応力度**；当主桁の断面決定は、偏平断面、1面吊りケーブルの定着等を考慮して以下の応力度を考慮した。ここでは結果のみを示す。

i) そりねじり垂直、せん断応力度  $\sigma_w, \tau_w$

一般部  $\sigma_w = 70 \text{ kg/cm}^2, \tau_w = 0 \text{ kg/cm}^2$

中間支点部  $\sigma_w = 300 \text{ kg/cm}^2, \tau_w = 420 \text{ kg/cm}^2$

ii) 断面変形に伴なうそり応力度  $\sigma_{dw}, \tau_{dw}$

文献2、及びBFEMにより図-4のモードに対する  $\sigma_{dw}, \tau_{dw}$  を算出した。結果は、 $\sigma_{dw}$  は  $60 \text{ kg/cm}^2$  程度であるため無視した。ただしダイヤフラムには  $\tau_{dw} = 120 \text{ kg/cm}^2$  を考慮した。

iii) ケーブル定着部の不均等応力度  $\sigma_s, \tau_s(q)$

文献3の手法により各ケーブルによる不均等応

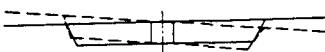


図-4 断面変形モード

力の重ね合せを実施した。結果は、最大  $\sigma_s = 200 \text{ kg/cm}^2$ 、最大  $q = 750 \text{ kg/cm}$  であった。

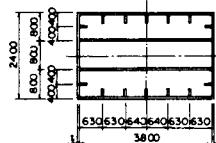


図-5 主塔断面図

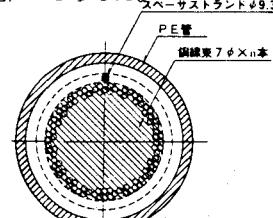


図-6 ケーブル断面

△	使 用 ケーブル	設計張力	許容張力
上段 3 階	7φ × 499	1,223 t	1,267 t
中段 3 階	7φ × 349	851	886
下段 5 階	7φ × 187	442	475

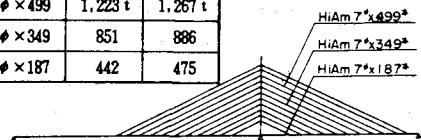


表-1 ケーブル設計張力

### 4. 主塔の設計

主塔の標準断面は、ケーブル定着方式との関連より図-5に示す3室断面とした。なお、有効断面はケーブル穴、内ウェブ開口部を除いた部分である。また、応力度の照査には、ケーブル定着部付近、開口部付近に不均等応力度を考慮した。

### 5. ケーブルの設計

ケーブル張力のうちプレストレス力は、主桁断面力の均等化、完成系(D+PS)主塔曲げモーメントの0化、ケーブル張力の均等化を考慮して決定した。図-6、表-1に断面、設計張力を示す。なお、ソケットは、H IAM方式の面定着型である。

### 6. あとがき

以上が、本橋の設計概要である。なお本橋の設計に際しては、風洞試験、ケーブル定着部のFEM照査等を実施しているが、これらについては別の機会に発表する予定である。

また、本橋の施工工程は、S63年の上部工架設開始、S65年秋期、完成予定である。

### 参考文献

- 1) 西野・三木他；道路橋示方書II鋼橋編改訂の背景と運用、橋梁と基礎81-10
- 2) 小松・長井；中間ダイヤフラムの新しい設計法に関する研究、土木学会論文報告集1982.10
- 3) 小西；鋼橋設計編II、第5章斜張橋、丸善