

日本鉄道建設公団 正員 福島昭男

" " 石黒吉男

" " 南谷敏一

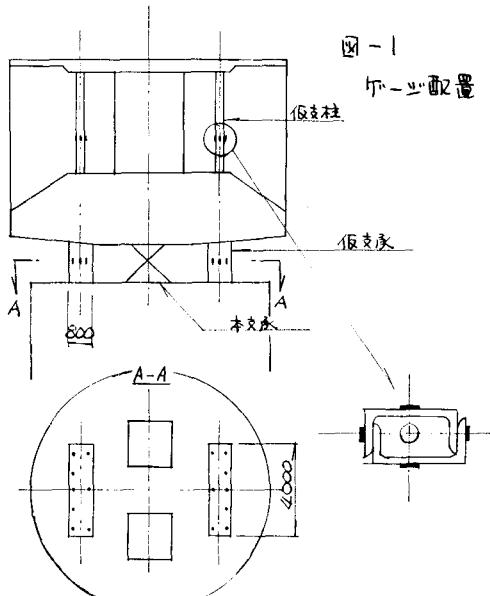
## 1. まえがき

フレストレストコンクリート連続橋における橋脚と桁を一体とした構造、すなはち、支承を設置する橋梁において、カニキレバー工法を行う場合、施工時の安定のためコンクリート仮支承を設置して固定している。しかし、仮支承を2点支持と假定する設計と実際との適合性の問題があり、コンクリート仮支承の経済性に問題を残すとともに、橋脚の形状を複雑にしている。そこで、実橋において、各施工段階ごとのコンクリート仮支承のひずみを測定することにより、施工中の安全性を確認するとともに、コンクリート仮支承の合理的な設計方法を確立することを試みた。

## 2. 試験方法

ひずみ測定はコンクリート仮支承中に埋設したカールY型ひずみ計、仮支柱にはりつけたワイヤトトレインテークにより行い、別に製作したコンクリート供試体よりヤニク係数を推定し、応力値に換算した。測定期間は仮錠鋼構架張時、張出架設中の各施工状態ごと、仮支承撤去時にについて行った。

なお、測定は長期(約1年間)にわたるので、乾燥収縮ひずみは同時に埋設した熱応力計により、また、クリアーフィルムについては、プローブ打設による荷重変化前後のひずみの変化分を弾性ひずみとし、短期間ににおけるクリアーフィルムは無視した。



## 3. 試験結果と考察

## (1) 仮錠鋼構架張時

コンクリート仮支承の応力分布は橋軸直角方向ではほぼ均一に、橋軸方向では本設支承側に小さく分布するが、これは緊張力が本設支承にも伝達されるためと思われる。また、仮支柱の応力分布は中央付近で最大で端部ほど小さく分布しているが、これは上スラブの下わみ、荷腹部への緊張力の伝達の影響によるものと思われる。これらのこととは緊張力の伝達が図-2のように行われることによって求めた仮支柱、および仮支承の荷重分担率より明らかである。

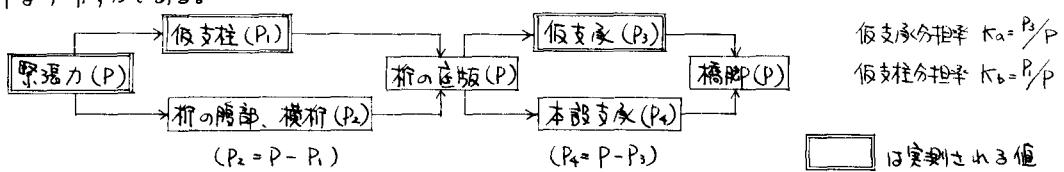


図-2

## (2)張出し架設中

結果を示すと図-3、図-4のようになる。仮支承の応力分布は橋軸直角方向では中央付近で小さく、端部ほど大きい。また、橋軸方向では本設支承側に小さく分布する。このことは張出し架設中は荷重伝達が主に脇部を通じて行われること、および本設支承への荷重の伝達によるものと思われる。また、設計値と実測値はほぼ良好に対応を示しているが図-4よりわかるように、荷重分担率が100%を越える結果となる。これは橋の裏面の裏込めが考えられるが、74-20ひずみの分布に問題があるようと思われる。

## (3)仮支承撤去時

前述のフリーフローひずみに対する対応を解消するため、ユニットリート仮支承撤去に伴う応力を解放時のひずみを測定し、次式よりその時点でのフリーフロー係数を推定して結果、 $\psi = 1.37$ を得た。

$$\psi = \frac{\varepsilon_e}{\varepsilon_r}$$

$\varepsilon_e$ : ひずみ回復量(弹性ひずみ)

$\varepsilon_r$ : フリーフローひずみ

式に上式を变形して  $\varepsilon_e = \frac{\varepsilon}{1+\psi}$  ( $\varepsilon = \varepsilon_e + \varepsilon_r$ ) とし、仮支承撤去直前に得られたて下全ひずみより弾性ひずみを分離して仮支承荷重分担率を求めることが可能となる。また仮支承撤去時の仮支承反力の減少量と解放された全際渡りより分担率を求めることが可能となる。

また、別途に計算で任意の時間のフリーフロー係数を推定し、全ひずみより弾性ひずみを分離して得たのが図-5、図-6である。なお、仮支承応力度は載荷、除荷のくり返しを受り、その経時変化が激しいので便宜上、ひずみの変化をいくつかの階級状の変化で近似し、その大略を得ることにした。

## 4. あとがき

以上の結果より、仮支承の設計上の基本的考え方とは従来の方法で十分安全であるが、仮支承の荷重分担率は全期間を通してほぼ70%以下であること、また仮支承の応力分布は本設支承側に小さく分布すること等を考慮すると、設計における本設支承の影響を考慮すべきであると思われるが、その詳細につれては

\* さじて複数を加えたい。

H.リッシャー D.コッペル著 「ヨーロッパ構造物の外へ車輌の荷重」 著者出版会

緊張力	Ka	Kb
315 t	35 %	46 %
630	34	44
945	50	49

表-1

仮支承荷重累積  
荷重分担率

図-3 仮支承反力の変化

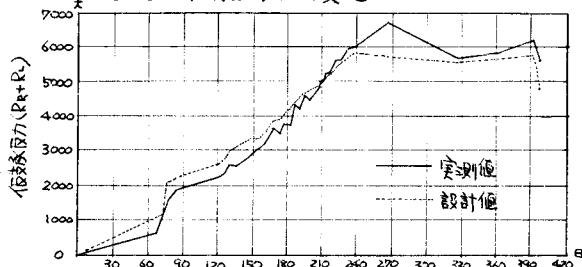
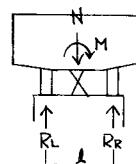
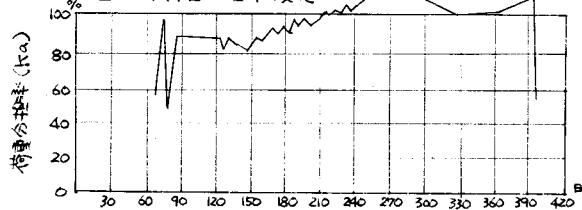


図-4 荷重分担率の変化



$$R_L, R_R = \frac{N}{2} \pm \frac{M}{L}$$

$$K_a = \frac{R_L + R_R}{N}$$

図-5 中央至両側仮支承の応力変化

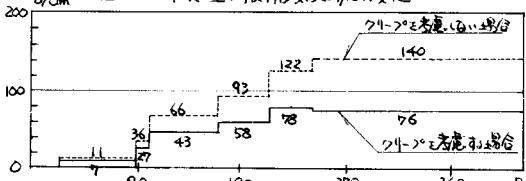


図-6 7-1-7-8を考慮した場合の仮支承荷重分担率

