



4. 結果と考察

試験体を図3に示すようにモデル化し、解析を行なった。モデルの鋼床版部では曲げ剛性が等しくなるように板幅を同じにして板厚及びヤング係数を求めた。また、支持横桁は骨組要素とし、対称条件により全体構造の半分をモデル化した。要素分割は実験と同じ分割ができるように、橋軸方向及び橋軸直角方向ともに10等分とした。なお、主桁と床版との間のせん断バネ定数 $k$ は過去の研究結果より $k=10^4$  (kg/cm/cm)を用いた。図4は結果の一例として、荷重ケースCASE-1,2の場合についてSTEP-3,4,6での中央断面の変位状態を示したものである。各STEPとも解析値は実験値と非常によく対応を示していることがわかる。図5は荷重ケースCASE-3の場合のSTEP-3,4,6での主桁中央断面での応力状態を示したものである。この例でも両者によく対応がみられ、ここで用いた解析法の妥当性が検証されたと言える。

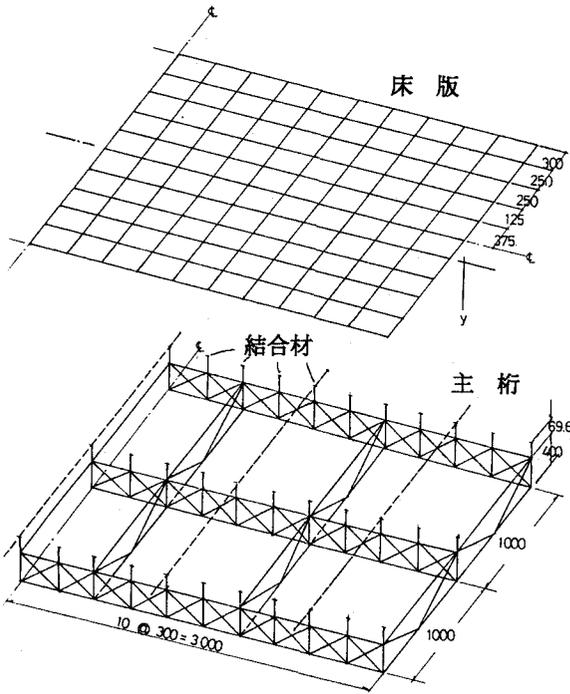
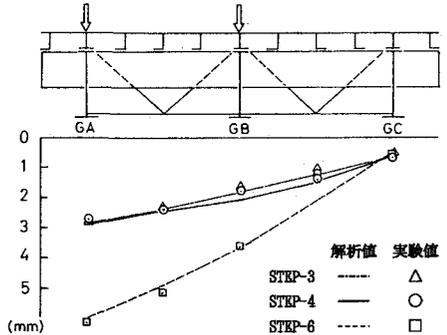
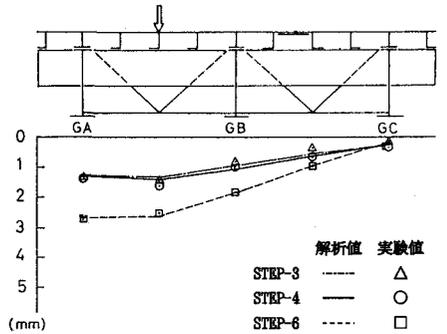


図3 解析モデルの一例



(a) CASE-1



(b) CASE-2

図4 中央断面での変位

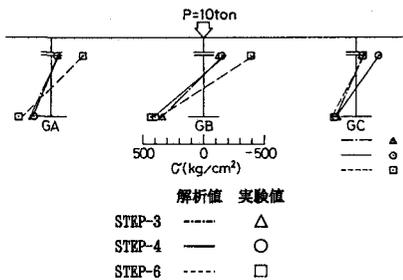


図5 中央断面での応力 (CASE-3)

参考文献：

- 1) 原他：RC床版補修用プレファブ鋼床版に関する基礎実験（その1）、土木学会年講集 I-186、1988.10
- 2) 川井他： // （その2）、土木学会年講集 I-187、1988.10
- 3) 川井他：RC床版補修用プレファブ鋼床版の実用化実験（その1）、土木学会年講集 I-225、1989.10
- 4) 中村他： // （その2）、土木学会年講集 I-226、1989.10
- 5) 山尾他：クレーンガーダー・・・、土木構造・材料論文集、第5号、1990.1
- 6) 石井他：桁橋のトラス・・・、土木学会西部支部講演概要集、1990.3