

川崎製鉄	正員	田 中 祐 人
川崎製鉄	正員	佐 藤 政 勝
川崎製鉄		木 村 正 夫

1. 緒 言

構造物に作用する圧縮応力をコンクリートに、引張応力を鋼材に分担させる鋼コンクリート合成構造は、それぞれの材料特性を活かした合理的な構造物であり、従来から土木・建築各分野で用いられている。さらに近年、騒音・振動・腐食対策や維持管理の容易さから合成構造の特長が再認識され、鋼、コンクリート構造に次ぐ第3の構造として期待されている。そこで筆者らはコンクリート複合用鋼材として、上下フランジ外面に横ふし突起を有する突起付H形鋼を開発し、この新H形鋼をそのウェブ中心線で切断した突起付T形鋼(DFT)を底鋼板に溶接した逆形式鋼床版に膨張コンクリートを充填した合成床版橋を実用化した。合成床版橋の断面応力は等方性版理論および換算断面方式に基づく設計算法で求めることができること、フランジの横ふし突起により終局時においても鋼桁部とコンクリートが一体になって挙動していることが、静的曲げ載荷実験で確認された¹⁾。ここでは、合成床版を橋梁の床組(Fig.1参照)に適用できるように、版厚15cmに薄くした床版供試体を製作し、床版中央荷重載荷による高サイクル疲労実験および繰返し載荷後に静的曲げ破壊実験を行い、繰返し載荷時における床版構造の特性および床版の耐力や鋼桁とコンクリートとの一体性など終局時における力学的挙動を明らかにした。

2. 供試体と試験方法

板厚6mmの底鋼板(SM50A)に40cm間隔で突起付T形鋼(100×100×5.5×8, SS41)を支間方向に溶接し、T形鋼上フランジ中間にD13鉄筋を配置した合成床版の断面をFig.2に示す。突起付T形鋼および底鋼板の引張試験における降伏点は28.6、37.0 Kgf/mm²であった。コンクリートは粗骨材の最大寸法が25mm、水セメント比49%で、呼び強度が300 Kgf/cm²のレディーミクストコンクリートを用い、乾燥収縮によるコンクリートのひび割れ防止のため30 Kgf/m³の膨張材を添加した。気中養生したコンクリート材令28日目の圧縮試験において、圧縮強度は345 Kgf/m²で、その1/3の応力度における割線弾性係数が 3.3×10^5 Kgf/cm²であったが、実測値との対比に用いた計算ではnに7を用いた。疲労実験はFig.2に示すように集中載荷形式で、最初200万回以上の繰返しを目安に上限を30、下限を2tfで行った後、下限2、上限を44tfにして180万回、計400万回繰返し載荷した。繰返し後、同一の載荷形式で引続き静的曲げ破壊実験を行った。各実験において、鋼板、形鋼、鉄筋、コンクリートのひずみと床版下面のたわみを測定した。

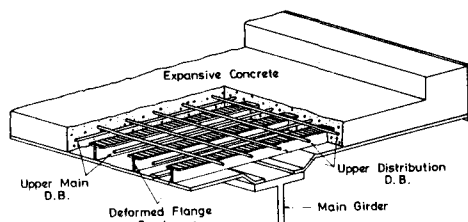


Fig. 1 Schema of composite slab using deformed flange T-shapes

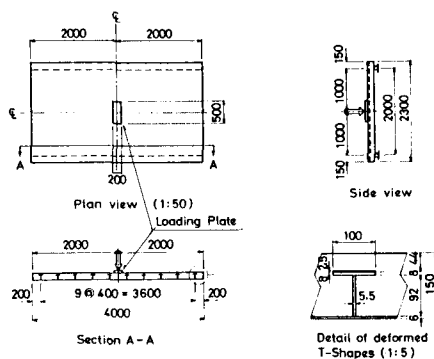


Fig. 2 Dimensions and loading arrangement of composite slab KCB-F

3. 実験の結果および考察

Fig. 3、4 は、床版中央における載荷板中心直下での底鋼板の応力および床版のたわみと繰返し回数の関係を示す。ここで実測値は直角ひずみゲージの測定値から求めた応力であり、計算値は等方性版理論に基づいて厳密に作用モーメントを求め、次にコンクリートを鋼と等価な断面に置換えた、いわゆる換算断面方式により算出したものである。初期載荷において底鋼板の応力は、コンクリート全断面を考慮した場合とコンクリートの引張断面を無視した場合の両方の計算値のほぼ中間となっている。また底鋼板の応力と繰返し回数の関係においては、上限荷重が 30 tf に対して 10^3 回程度まで底鋼板はコンクリート全断面有効の計算値とほぼ等しい応力となっているが、 10^4 回以降底鋼板はコンクリートの引張断面を無視した計算値に接近する傾向が見られる。これは繰返し回数が増すにつれ、コンクリート引張断面におけるひび割れが進展したと推論されるが、 10^4 回以降降応力振幅は若干の増加はあるもののほぼ一様であり、400 万回の繰返し載荷に対してもひび割れが大きく進展しなかったと思われる。載荷直下におけるたわみと繰返し回数においても同様に、 10^4 回以降たわみは繰返し回数の増加に対してほぼ一様なたわみ量となっている。Fig. 5、6 に 400 万回の繰返し載荷終了後に実施した合成床版の静的曲げ破壊実験における支間中央断面の載荷位置近傍での荷重とひずみおよびたわみの関係を示す。荷重 76 tf においてコンクリートのひずみゲージが破壊し、上フランジのひずみが急激に大きくなった現象はコンクリートの押抜きせん断破壊の兆候と考えられる。この値は角田氏の提案式²⁾から求めた計算値の約 1.2 倍である。

4. 結 論

突起付 T 形鋼を用いた合成床版は、現行 T 荷重の 3～4 倍に相当する荷重下で、400 万回繰返し載荷にも十分耐え得るものであり、また苛酷な載荷を受けた後においても合成床版としての終局耐力や鋼材とコンクリートの一体性が確保されていることが確認でき、従来の RC 床版より薄肉化を図り、厚さ 15 cm の合成床版でも道路橋の床版としての性能や安全性を十分満足していることが実証された。

<文献>

- 1) 佐藤 他：第 37 回年次学術講演会 I-120
- 2) 角田 他：土木学会論文報告集、第 229 号、PP. 105-115

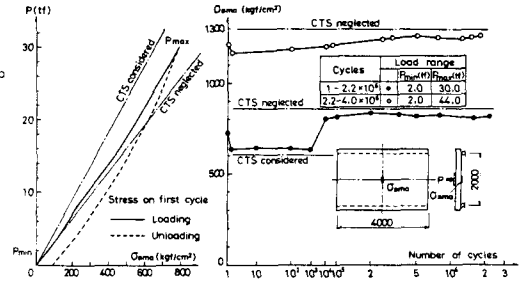


Fig. 3 Relation between number of cycles and steel stress at center span

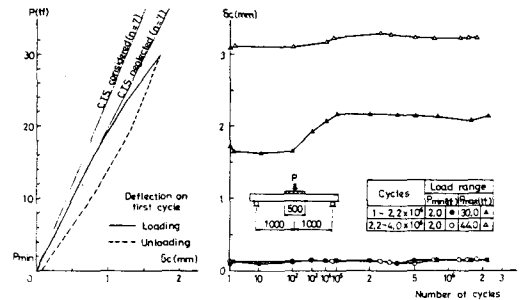


Fig. 4 Relation between number of cycles and deflection at center span

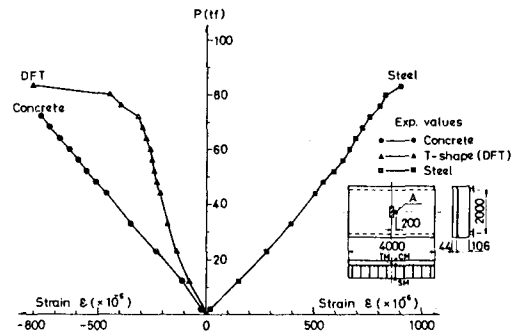


Fig. 5 Load-strain curves at A-section on center span

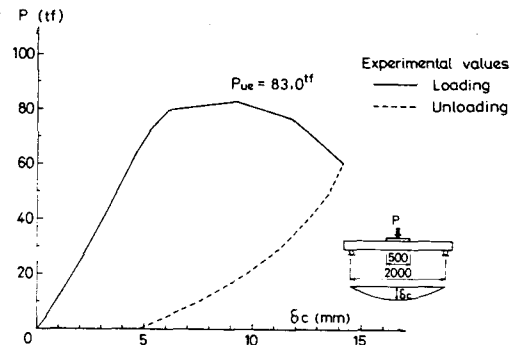


Fig. 6 Load and deflection curves at center span