

IV-384

PCマクラギを用いた工事桁工法の開発

J R 東日本 建設工事部 正会員 吉田 一

J R 東日本 建設工事部 正会員 伊藤 昭夫

J R 東日本 建設工事部 正会員 佐藤 清一

J R 東日本 東北工事事務所

日下 郁夫

J R 東日本 東北工事事務所 正会員 大庭 光商

1. はじめに

線路下横断構造物を開削工法で施工し、活線で架設を行う場合、マクラギ抱込み式の工事桁工法が採用されている。従来の工事桁は、PCマクラギを抱込み式横桁に置換えて架設してきたが、工事桁撤去後に再度PCマクラギに交換するため、工事桁架設前後の軌道作業に多くの時間を要している。そこで桁架設作業の軽減、作業時間の短縮を図るために工事桁撤去後、本線道床上に適用できるマクラギおよび取付けデバイルの開発をして載荷試験等を行ったので以下に報告する。

2. マクラギおよび固定装置の構造

工事桁、道床の両者で機能を満たすマクラギを検討する際に問題となる事項が、マクラギ中央における曲げモーメントがレール圧力によって異なり、道床上では負、工事桁では正の曲げモーメントを示すことがある。このため、両者で使用できるものとしてマクラギにプレストレスの強度及び導入位置等を考慮し、載荷試験を行った。マクラギ断面を図-1、マクラギと工事桁棚との固定方法を図-2に示す。固定装置はC T型鋼を用いることで加工が容易になるとともに、道床上に戻した際にリブによって道床横抵抗が確保できる。また、端部の固定装置取付け箇所を垂直とすることで密着性が図れる。

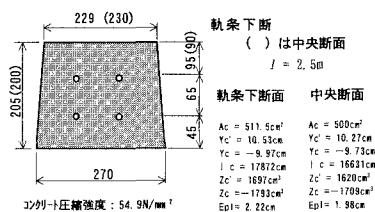


図-1 マクラギ断面

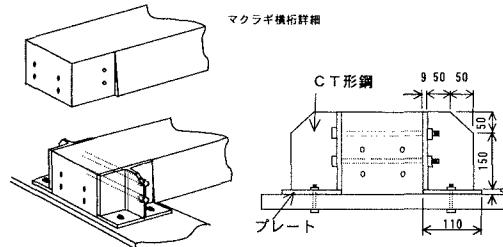


図-2 マクラギと工事桁との固定装置

3. 試験概要

図-2に示すマクラギと工事桁との固定方法で荷重載荷試験を行い、それぞれの変位およびひずみを測定した。試験は横横固定装置が列車荷重を想定した鉛直・縦・横方向の荷重に対する耐力を確認するために行った。鉛直・縦・横各方向の荷重載荷試験の概要を図-3、図-4に示す。なお、横方向載荷試験に際しては、マクラギ本数3本で実施した。また、工事桁撤去後は横桁として用いたマクラギを固定装置一体のまま本線上に採用するため、道床横抵抗試験を行った(図-5)。

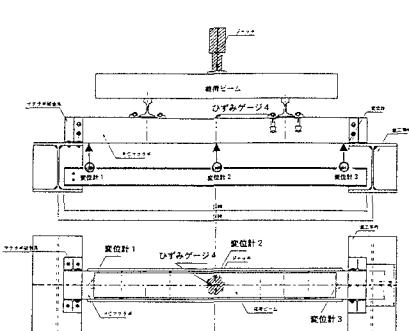


図-3 鉛直方向荷重載荷試験

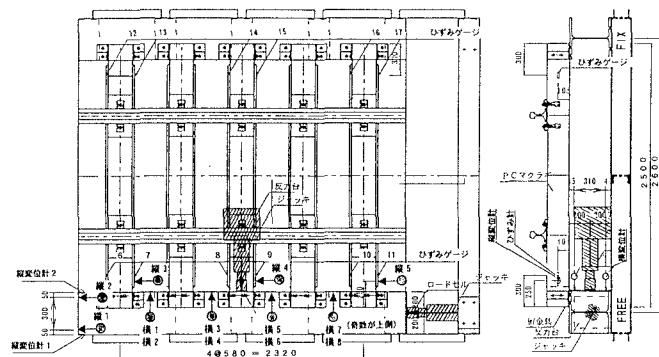


図-4 縦・横方向荷重載荷試験

Key word: 工事桁、PCマクラギ、マクラギ横桁、

〒151-8578 東京都渋谷区代々木2-2-2 TEL 03-5334-1288 FAX 03-5334-1289

4. 結果および考察

各方向における試験において計測された変位を図-6～8に示す。

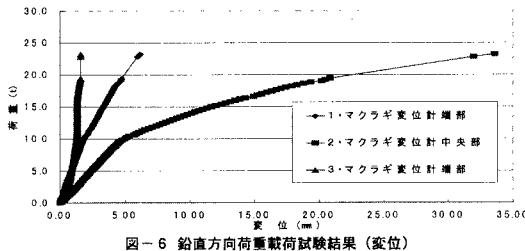


図-6 鉛直方向荷重載荷試験結果（変位）

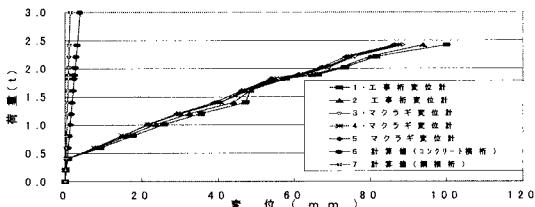


図-7 縦方向荷重載荷試験結果（変位）

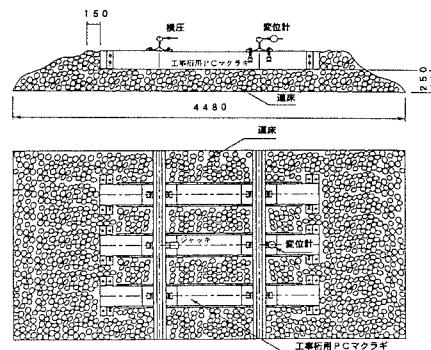


図-5 道床横抵抗試験

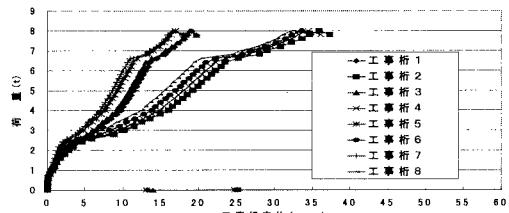


図-8 横方向荷重載荷試験結果（変位）

1)鉛直方向荷重載荷試験の結果、ひび割れ発生荷重(P_1)は11.5tf、破壊荷重(P_2)は22.0tfとなり、計算値における破壊荷重に対し安全側の結果となった。また、 P_1 、 P_2 のデータの安全性を確認するため、支間10mの工事桁を想定したモデルで軌道による列車荷重の分配(EA-17)の検討を行った結果、マキギ1本あたり7.2tfとなるが、破壊荷重(P_2)に対しては1/3以下であり、計算値に対しても安全なものである。

次に図-6より、17tf載荷時のマキギ中央の変位は14mmとなったが、事前に計算した計算値27mmに対し、安全側であった。

2)縦方向荷重載荷試験の結果、図-7に示したように0.4tf以上の荷重を載荷した際、変位が大きくなっている。これは図-2に示した固定装置の固定剛度が小さいため、載荷水平方向にマキギが回転したものと考えられる。また、支間10mでEA-17における始動荷重以上を載荷しても破壊には至らなかった。実橋では、載荷試験のように片側の主桁にのみ荷重が働くことは考え難いものであり、また、主桁の支点部はアンカー等により下部工に取付けられるため、図-7のように変位することはないと考えられる。また、固定装置は水平荷重に対しても十分な強度を持っているものである。

3)横方向荷重載荷試験の結果、図-8より車両横荷重を想定した2.5tfの横荷重を主桁に載荷しても変位は最大で約5mmであり当社の軌道整備目標値(通り13mm)に対して1/2以下である。実際には8.0tfまで載荷したが、破壊には至らなかった。

4)道床横抵抗試験は既設のPCマキギで行い、改良型マキギに換算した結果、道床肩幅が150mmに低減された場合においても固定装置の効果により当社の規程に示される500kgf/m(1級線曲線半径600m以上)以上の道床横抵抗が確保できた。また、突き固めた道床においても上記規定値以上が確保された。

5. おわりに

以上、各種載荷試験および道床横抵抗試験の結果、本PCマキギを工事桁に用いることができるものと考えられる。今後はPCマキギと工事桁の固定剛度がより大きくなるよう固定装置の構造デイタルの改良と確認試験、実橋に適用しての測定を計画している。

【参考文献】1)線路-軌道の設計監理-(宮本俊充、渡辺信年)編 山海堂

2)阿部則次「保線の力学」、日本鉄道施設協会誌(1994-9)

3)吉田、工藤、大庭、古館:「PCマキギを横桁とした工事桁工法の載荷試験」、土木学会第53回年次学術講演会講演概要集