## 仮設橋の端部ブロックの耐荷力とその設計法に関する解析的検討

Analytical Study on Load-Bearing Capacity and Design Methodology for End Block in Temporary Bridges

2800

2500

2200

1900

Maxir 1600

1300

d[kN]

RESULT

Light-R13-L14

Light-R1-L13

Light-R1-L15

Light-R06-L12

Fig.5 Maximum load-effective

compression area relationship

Light-R1-L1 original

Design load\*1.7

Design load

10

12

しました.

一方, Light-R1-L13とLight-R06-L12は, 幅厚比パラメータによる局部座屈の区分に,

ブロックのウェブと支点上補剛材が同時に降伏し、明瞭な座屈は発生せず、降伏により端

Light-R16-L16

Light-R13-L15

Cross-shaped area[\*1,000mm<sup>2</sup>]

girder



b) Light-R1-L1

最大荷重-十字柱断面積関係をFig.5に示します.

端部ブロックを有するoriginalの最大荷重は、通常の 桁端部であるgirderと同程度となりました. originalに

対して十字柱断面積が39.9%減少したLight-R1-L15

は、最大荷重がほぼ減少しませんでした、各ケース

の荷重-載荷点垂直変位関係をFig.6,座屈パラメー

タと設計座屈モードをFig.7,各ケースの最大荷重時

original, Light-R1-L1とLight-R1-L15には、主桁の

降伏まで、ブロックの支点上補剛材とウェブに明瞭な

面外変位が生じていません. Light-R13-L14とLight-

R16-L16は最大荷重に到達する前に,支点上補剛材

の面外変位が急増し、支点上補剛材の座屈が発生

点のMises応力コンター図をFig. 8に示します.

都市系専攻 橋梁工学研究室 大阪公立大学大学院 李 若曦

FEM解析より端部ブロックを有する桁端部の耐荷力および破壊モードを評価する

## BACKGROUND

仮設桟橋はなるべく短時間で設置する必要 があるため、主桁連結構造には施工性の観 点からボルト本数が少なくできる高力ボルト 引張接合の採用が望まれます.

既往研究では、Fig.1に示すエンドプレート接合を用い、主桁にL 形の切欠きフランジを有する構造(L形切欠部)が提案されました . L形切欠部が支点上に配置される場合においては, Fig.2に示 すような端部ブロックを追加することになるが、端部ブロックの構 造詳細と破壊モードと耐荷力の関係は明らかではありません。

本研究では、端部ブロックの耐荷力を着目し、端部ブロックの 各部材の寸法が桁端部の耐荷性能に対する影響をFEM解析 で評価しました

Fig.2 Support block of girder end

Fig.1 Temporary bridge with end-plate connection

