コンクリート充腹圧延桁の実験的研究

近畿建設コンサルタント	正会員	髙橋克典*	大阪工業大学大学院	学生会員	吉村直樹**
川田工業	正会員	米田達則***	大阪工業大学工学部	正会員	栗田章光**

1 はじめに

著者らは、小スパン橋梁を対象に、経済的であり、かつ耐荷力と耐久性に富むコンクリート充腹圧延桁¹⁰の開発研究を行っている、本構造形式は、圧延 H 形鋼の上下フランジ間に、コンクリートを充填しているため、圧縮フランジの座屈およびウェブのせん断座屈を抑制し、曲げおよびせん断耐荷力の増大が期待できる、さらに、圧延 H 形鋼を用いるため、通常の溶接鈑桁と比べて、加工費を大幅に削減することができる、また、鋼の表面がコンクリートで覆われているため、防錆処理は下フランジ下面のみで済ませることができる。

本研究²⁾ では、実験供試体を製作し、施工方法の確認、導入プレストレス量および曲げ耐荷力を把握するとともに、 解析および設計手法の妥当性を検証した.

2 プレストレス導入試験

図-1 に、プレストレス導入試験の概念図を示す、曲げひび割れの低減のため、ウェブコンクリート片側当り約 300kN のプレストレスを導入する.その際に、圧延 H 形鋼の拘束によるプレストレスロスを低減する目的として、ポスト リジッドシステム³⁾を採用した.図-2 に、緊張完了時における各部材のひずみ分布を示す.プレストレス導入によ るひずみについて、ウェブコンクリートでは支点付近より支間中央の方が小さくなり、圧延 H 形鋼ではその逆とな る.また、各断面の各部材は、曲率がほぼ等しいことがわかる.



3曲げ載荷試験

図-3 に示すように,実験供試体の支間中央のスラブコンクリート上面に,支間長 740mmの載荷梁を設置し,その

図-2 緊張完了時における各部材のひずみ分布



Key Word:コンクリート充腹圧延桁,圧延H形鋼,プレストレス導入試験,ポストリジッドシステム,曲げ載荷試験* 〒530-0054 大阪市北区南森町 2-4-5 近畿ビル 5FTEL:06-6316-6648FAX:06-6316-6657** 〒535-8585 大阪市旭区大宮 5-16-1TEL:06-6954-4109FAX:06-6957-2131*** 〒939-1593 富山県東砺波郡福野町苗島 4610TEL:0763-22-4174FAX:0763-22-7607

中央に約 200~1700kN の荷重を載荷した.図-4 に,終局荷重時における支間中央の各部材のひずみ分布を示す.圧 延H 形鋼の下フランジは,急激にひずみが増加している.また,終局荷重の測定値は 1690kN であり,解析値である 1729kN に近い値を示した.

図-5 に,支間中央における載荷荷重-変位曲線を示す.状態 および は,それぞれ,実験供試体の全断面有効および中立軸以下のウェブコンクリートを無視したものである.変位は,載荷荷重が増加するにつれて状態 から へと移行した.また,圧延H 形鋼の下フランジが 1273kN で降伏してから,急速に変位が増加した.

図-6 と図-7 に,支間中央のコンクリートおよび圧延 H 形鋼の載荷荷重-ひずみ曲線を示す.スラブコンクリート上 縁は,-3372 µで圧壊した.ウェブコンクリート下縁のひずみは,176 kN で曲げひび割れが発生してから,計測でき なくなった.載荷前に,測定点[g]-[h]間にあった実験供試体の中立軸は,終局荷重時 1690kN には,測定点[g]まで上 昇した.圧延 H 形鋼の下フランジのひずみは,1273kN で降伏してから,スラブコンクリートが圧壊する 1690kN ま で,急速に増加した.



図-7 載荷荷重-圧延 H 形鋼のひずみ曲線

4 まとめ

コンクリート充腹圧延桁は,小スパン橋梁に十分適用できるものと思われる.今後,本形式橋梁を多径間橋梁に適用するために,せん断および負曲げ耐荷力,ならびに中間支点部の構造について検討する必要がある.

【参考文献】

- 1) 池上達也:コンクリート充腹圧延桁橋の力学特性,第56回年次学術講演会講演概要集,2001年9月
- 2) 高橋克典:コンクリート充腹圧延桁橋の開発研究,大阪工業大学修士学位論文,2003年1月.
- 3) 川田工業(株): Post Rigid System 設計・施工の手引き(案), 2001 年 9 月.