光学ストランドによる既設橋梁の動的モニタリング

宮地鐵工所 正会員 山下 久生 正会員 蓮井 昭則 間 組 宮地鐵工所 フェロー 能登 宥愿 京都大学大学院 正会員 大島 義信

1.はじめに

供用開始後40年~50年を経過する橋梁が、これから一挙に増加する.これらの橋梁を安全に、そして快適 に使い続ける必要がある、限られた予算で延命化を計るために、信頼性のある手法で点検・調査を行い、最適 な時期に補修・補給を実施することが重要と考える、筆者らは,産・学(京都大学)・官(近畿地整)による 共同研究プロジェクト新都市社会技術融合創造研究会「既設構造物の延命化技術に関する研究」の一環として, 光学ストランドすなわち光ファイバーを用いたセンサー(OSMOS)システムによる実橋計測を行った.本稿 ではその計測概要について、またその計測データからの知見について報告するものである、

2.目的

OSMOS システムは,部材に取付けたセンサー固定点間 (通常 $1 \sim 2m$) の相対変位を精密に計測するものである. この変位をひずみに換算し,計測対象構造物の挙動を把握 することが可能である.今回の計測は,7径間ゲルバー鋼 鈑桁橋の端部2径間を計測対象とした.本橋は,供用開始 後 44 年経過しており,既に増設縦桁設置,床版増厚など 補強工事が施されている、この橋梁に対する計測目的は、 OSMOS システムによるモニタリング技術の検証,そして その計測値の有効性を探ることとした.

3 . 計測概要

OSMOS センサーの設置位置は, 主桁上下フランジ, 床版 下面,増設縦桁下フランジとした.OSMOS センサーの設置 作業は,非常に容易なことから計測目的に合わせ,設置位置 を適宜変更した、そのセンサー設置箇所の1例と橋梁概要を 図-1,2に示す.この時は,中立軸位置を確認するために G1 主桁上下フランジに設置した.また主桁の応力分担状況を把 握するために全4主桁下フランジに設置している. RC 床版下面は,橋軸方向,橋軸直角方向の2方向に

設置した(写真-1). なお計測当日は, 車重の異なる 4種類の荷重車を走行させたほか,一般車の自由な 走行状態での応答値も計測した.

4.計測結果

OSMOS センサーの計測精度は±0.02mm であり, ひずみゲージと異なり電気ノイズの影響を受けること がない.また,リアルタイムで長期的に計測すること が可能である.今回の計測は,試験計測のため1回の 計測は1~2日とし合計3回実施した.その間,最長

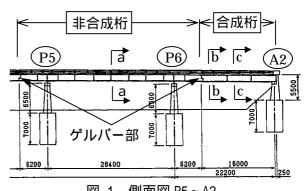


図-1 側面図 P5~A2

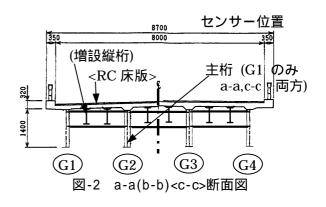




写真-1 床版下面の設置状況

3ヶ月に渡ってセンサーを存置したが,システム動作に問題はなかった.

キーワード 光ファイバー, OSMOS システム, モニタリング, 鋼橋, RC 床版

連絡先 〒290-8580 千葉県市原市八幡海岸通3番地 (株)宮地鐵工所 技術開発課 TEL 0436-43-8524

4-1) 荷重車走行時の計測値

図-3,4に荷重車走行時のG1上下フランジ および床版下面、縦桁下フランジに設置したセン サーの計測結果を示す . P5-P6 径間中央部のセン サーは,ゲルバーヒンジ部を境とする連続桁の挙 動を示し, P6-A2 径間の吊り桁部のセンサーは, 単純桁の挙動を示している.また,縦桁のセンサ ーは,横桁により縁切りされているため,車軸の 通過時の挙動を示している.

4-2) 自由走行時の中立軸位置

図-5 に自由走行時の G1 上下フランジに設置し たセンサーの計測値(ひずみ)とその値から求め た中立軸位置,また断面計算から求めた中立軸位 置を示す.この計測断面は,図-1の非合成桁の a-a 断面であり、測定値から求めた中立軸位置は, 合成桁として求めた位置に近いことが確認できた. 4-3)4主桁の応力分担状況

図-6 に各主桁の応力分担状況をひずみで示す. 下り線,上り線を同じ荷重車がそれぞれ単独で走 行した時の応答値¹⁾である.直橋かつ,幅員方向 に対称な構造であるならば,図-6(1)のように応 答値も本来,対称となるはずであるが,図-6(2) では左右の対称性が見られなかった.これは、 構造に差異が生じているからと思える. なお, ひずみゲージによる計測は,京都大学・NTT インフラネットによるものである.

5.まとめ

既設橋のモニタリングは,様々なセンサー を使い,色々な角度から検討されている. 今回の計測により,光ファイバーを用いた OSMOS システムによる動的計測の有効性 が確認できたと考える.しかし一般的に 健全度評価の方法はまだ,十分確立されて はいない、鋼材の場合,疲労強度による評 価の方法が考えられるが,その他に発生応 力度と許容応力度にある安全率を乗じた管 理値を定めて、それらを比較することによ り簡便に評価する方法を確立したいと考え 引き続き検討を進める計画である.

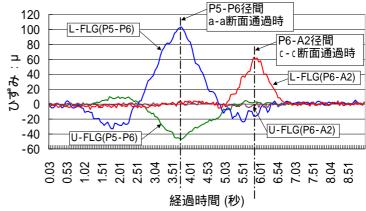
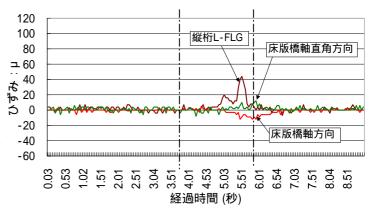
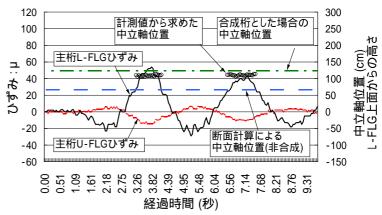


図-3 荷重車走行時 主桁 G1 ひずみ



荷重車走行時 床版,縦桁ひずみ

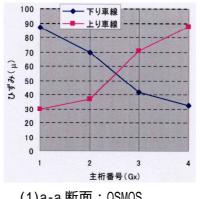


自由走行時 主桁 G1 桁ひずみ

100

80

70



E 60 ひずみ 50 40 30 20 10 主桁番号(Gx)

下り車線

(1)a-a 断面:OSMOS

(2)c-c 断面: ひずみゲージ

図-6 4 主桁の計測値比較

参考文献

- 1)「既設構造物の延命化技術に関する研究」 平成 16 年度中間報告 -
 - : 第2回新都市社会技術セミナー・テキスト,新都市社会技術融合創造研究会,2004年11月