温度変形を利用した橋梁の健全度評価モニタリングにおける可能性の検討

東京工業大学 学生員 出野 麻由子 東京工業大学 フェロー 三木 千壽

1.はじめに

近年、わが国では、多くの橋梁に経年劣化が見受けられ、延命化・安全性の確保のための健全度評価が重要なテ ーマとなっており、そのための合理的な維持管理技術が求められてきている。そこで橋梁に計測機器を設置し、常 時供用下で橋梁の変形挙動を監視、健全度評価をするいわゆる遠隔モニタリングシステムが注目されている。橋梁 に大きな変形を生じさせる原因としては主に活荷重による変形と温度変形が挙げられる。活荷重による発生ひずみ が最大でも 200µ程度であるのに対して、温度変形では、日変化だけでもそれよりはるかに大きく、モニタリング の指標として利用できる可能性がある。そこで本研究では、合成桁供試体を用いて、温度と変形挙動の関係や、橋 梁の支持部における異常と温度変形の関連性を明らかにすることにより、温度変形を利用したモニタリングの可能 性について検討する。また、ひずみ計測の新しいセンサーとして期待されている BOTDR 型光ファイバーセンサー の精度等の確認を行いモニタリングへの適用性も併せて検討する。

160

340

14

2.合成桁供試体による温度変形実験

温度と変形挙動の関連性の把握を目的として、 図1の合成桁供試体を製作し外的に温度変化を与 え温度と変形を計測する実験を行った。支持条件 は一端固定他端自由とする。実験方法は、図1の

試験体を全体的に温め、供試体各部の温度が定常状態となったとこ ろを初期値とし放熱過程において、温度分布および、温度変化に伴 う全体的な変形を計測した。測定には熱電対、ひずみゲージ、変位 計、光ファイバーセンサーを用いた。光ファイバーセンサーは上フ ランジ下面、および下フランジ上面に設置し、ひずみを連続的に計 測した。

3.計測結果

以下に挙げる計測結果は放熱開始時を初期値とし、そこからの変 化量を示している。温度分布は鋼とコンクリートで特徴的な変化を 示した(図2)。鋼の温度は放熱開始後60分まで急激に低下し定常 状態になっているが、コンクリート内部の温度は緩やかに低下し続けている。 この鋼とコンクリートの温度分布変化の相違から断面内には温度勾配が生じ ており、この温度勾配により拘束応力が発生する。(図3)

3.1 変形挙動と温度の関連性

鉛直たわみは,下フランジとコンクリート表面および内部の温度差と高い 相関が得られた(図4、5)。温度差が最大となるまでは、内部拘束応力が増 加し(図3)、たわみ量も大きくなる。温度差縮小過程では拘束応力が減少し たわみ量は減少している。可動端で計測を行った伸縮量は下フランジ及びウ ェブの部材温度と高い相関が得られた(図6)。以上より、鉛直たわみ量が断 面内の温度差に起因したのに対し伸縮量は部材の温度変化に起因していることがわかる。

キーワード : モニタリング、温度変形、合成桁橋梁、光ファイバーセンサー 連絡先 : 〒152-8852 東京都目黒区大岡山 2-12-1



図2温度分布の時間推移

温度応力(コンクリート上面) 1.4 1.2 相関係数=0.9387 温度勾配縮小方向 0.8



-286-

FEM 解析を用いて実験値との 比較を行った結果を表1に、変形 の模式図を図7に示す。解析モデ ル及び温度分布は実測値を用いた。 解析では実験時と同様の支持条件 (固定 自由)で、たわみが実験 値と近い値を示した。また、固定

自由では断面温度差の増減に伴 いたわみも増減する傾向を示した が、固定固定では、たわみ量は断面温 度差によらない傾向を示した(図7)。解 析値と比較して実験時の伸縮量が非常に 小さい値であった理由は、可動端での摩 擦の影響があるからと考えられる。しか し断面温度差とたわみの相関関係から、 実験時の沓部の状態は固定自由の状態 に近いといえる。

3.2 光ファイバーセンサーによるひずみ計測

光ファイバーを用いたひずみ計測の結果は図8に示すように温度 の下降が急激な放熱開始直後において、ひずみのばらつきが 100 µ を超えている。温度が定常状態となった測定終了時ではばらつきも 少なく、またひずみゲージの値とも近い。光ファイバーの測定には 15 分程度の測定時間を要するため、測定対象のひずみの状態が不安 定である場合には計測が追従できず、100µの精度を補償することは 困難であると考えられる。

3.損傷と温度変形の関連性

橋梁の老朽化が進むと可動沓が固着化しそ れに起因して種々の損傷につながる。そこで、 沓の固着時が橋梁の変形挙動に及ぼす影響を 把握するため FEM 解析を行った。図7から 沓の状態の違いにより鉛直たわみの発生要因 が異なり変形挙動は明確に異なる傾向を示す ことから(たわみ及び伸縮量は表1)温度変

相関係数 = 0.9816 0.5 0.5 01 新面温度差縮小了 断面温度差缩小 Î 008 0.4 0.4 ウェフ (III たわみ量 (mm) 0.3 0.3 相関係数 J 0.06 ■ 602 日本 日本 日本 日本 日本 日 1 **盟** 004 0.9611 0.2 01 断面温度差拡大方向 0.02 断面温度差拡大方向 n 0 0 8 0 2 4 6 0 5 10 15 0 20 温度差() 温度差() 温度() 図4コンクリート上面と 図5コンクリート内部と 図6伸縮量と温度の相関性 下フランジの温度差 下フランジの温度差 解析(固定 自由) 実験(固定 自由) 解析(固定 固定) 放熱開始時 断面内温度差最大 測定終了時

鉛直たわみ

相関係数=0.9562

0.12

下フランジ

0.6

鉛直たわみ

0.6

図7実験及び解析における変形の模式図

表1たわみ量及び伸縮量

	実験	FEM解析	
支持条件	固定 自由	固定 自由	固定—固定
放熱開始時	0	0	0
	0	0	0
断面温度差最大	-0.395	-0.35	0.36
	-0.02	-0.61	0
断面温度差一様	-0.115	0.15	0.87
	-0.04	-0.7	0

上段:たわみ量 下段:伸縮量



図8光ファイバーのひずみゲージの比較(下フランジ)

形を利用して沓の状態を捉えることが可能であることがわかる。

4.まとめ

- 合成構造では断面内に温度勾配が生じ、その結果として内部拘束応力およびそれに起因する変形が発生する。
- 温度と相関の高い鉛直たわみ及び伸縮量を追跡することで、全体の変形挙動及び支持部での状態を把握するこ とが可能であることがわかった。
- BOTDR 型光ファイバーは測定対象の状態で精度が異なり、ひずみ変動の多い橋梁への適用には困難が多いが、 温度変形の大きな傾向は捉えることは可能であるといえる。

-287-

参考文献

西川和廣ら:「温度変化に伴う橋梁の挙動に関する計測結果の分析」 土木学会第46回年次学術講演会