

集成材木歩道橋連結部の 実大局部実験による剛性評価

岩手大学大学院 学生員 ○山 口 隆 之
 日本大学工学部 正 員 五郎丸 英 博
 岩手大学工学部 正 員 宮 本 裕
 岩手大学工学部 正 員 岩 崎 正 二
 岩手大学工学部 正 員 出 戸 秀 明

1. はじめに

木材加工技術の進歩に伴い、木材を集成材として利用することにより強度・品質が安定した長期耐久性に優れた大断面の長大材の製作が可能になってきた。集成材は、ひき板を積層圧縮接着して工業的に生産されるため、長大材や湾曲材が比較的容易に製造できるという利点がある一方で、工場からの運搬が困難であることから、数部材に分割し現場で連結することが一般的である。このため、集成材を用いた歩道橋は、各部材の接合部の他に、分割された部材をつなぐ連結部が必要となり、その連結位置や連結方法が、構造物の静的及び動的特性に影響を与えることが考えられ、その剛性評価は重要な問題となる。著者らは既に集成材による歩道橋の振動実験と振動解析を実施したが¹⁾、解析においては、連結部の有無やその連結部の部材接合条件が解析結果に相違をもたらすことを明らかにした。特に、連結部をバネ要素でモデル化した場合に、バネ定数を予め決定しておくことは、解析上必要なことであり、木橋連結部の静的及び動的特性を早急に明らかにしておくことは、木橋を研究する上で重要であると思われる。著者らは文献1)において木歩道橋の部材連結部にバネ要素を用いるモデル化を提案し、そのバネ定数を決定する方法として固有振動数の数値解析値を実測値に収束させる最適化手法を提案した。しかし、この連結部剛性評価法は構造物の架設後にしか適用できない。この問題を解決するために本研究では、岩手県下閉伊郡田野畠村の恩恵公園内に架設された秋田スギの集成材を主材料とする下路式アーチ形式歩道橋（写真-1）の部材連結部に注目し、連結部を含む実物大の集成材梁試験体を作成し、静的及び動的実験を行うことにより連結部の静的及び動的特性を明らかにしようと試みた。

2. 部材連結部のバネ要素を用いたモデル化

本研究の対象である下路式アーチ形式歩道橋の部材連結部は、木部材の中に1000×60×9(mm)の鋼板4枚を挟んで両側から12本のボルトで固定する鋼板挿入型ボルト接合（写真-2）となっている。本橋の連結部は、アーチ部と下弦材に計8カ所設置されているが、他の部材との接合はなく、極めてシンプルな連結構造となっている。そのため本橋の部材連結部は半剛結の特性を有するものと考えた。そこで、数値解析をする上での1つの方法として、本橋の部材連結部にバネ要素を用いたモデル化を行い、以下に述べる静的及び動的局部実験を行うことで、バネ要素の静的及び動的バネ定数を決定しようと試みた。

3. 実大局部実験と数値解析

実大局部実験では、連結部が有る場合と無い場合につい

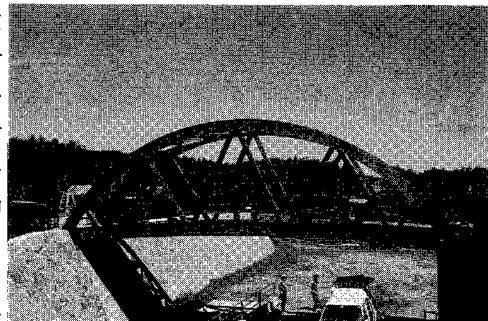


写真-1 下路式アーチ形式歩道橋

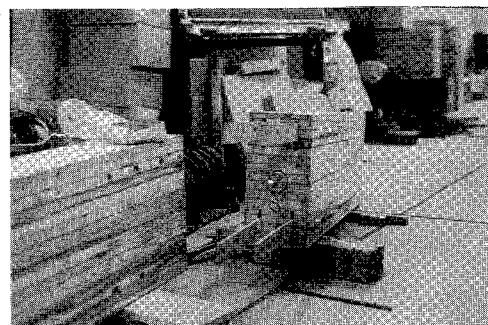


写真-2 ボルトをはずした状態の連結部

て、集成材梁試験体（幅22cm、高さ45cm、長さ286cm等）を作製して行った。静的局部実験では縦圧縮試験、純せん断試験、純曲げ試験を行ない、それらの荷重-変位曲線より部材連結部の静的バネ定数を求めた。動的局部実験では写真-3に示すように、試験体を2つのロープで吊り、試験体に縦打撃実験と曲げ打撃実験を行い、その応答加速度から周波数応答関数を求め、その卓越振動数から固有振動数を推定した。また、縦打撃及び曲げ打撃実験より求められた固有振動数と動的ヤング係数を振動数方程式に代入して動的バネ定数を逆算する数値解析手法を提案した²⁾。

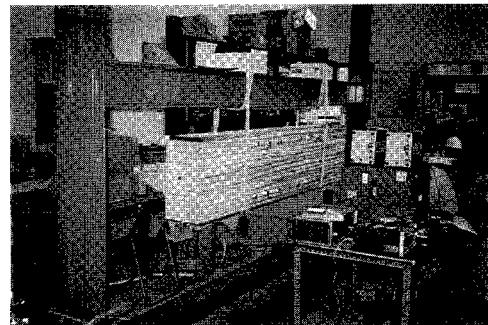


写真-3 打撃加振実験状況

4. 実験結果及び考察

本研究の静的及び動的実験から推定されたバネ定数と文献1)における全体構造を考慮した最適化手法により推定されたバネ定数を表-1に示す。最適化手法とは構造物の1次及び2次固有振動数の実測値と数値解析値の誤差を目的関数とし、バネモデルの6方向のバネ定数($K_x, K_y, K_z, K_{\theta x}, K_{\theta y}, K_{\theta z}$)を設計変数として、シンプソン法によって、バネ定数の最適値を求める手法である。つまり、実測値(固有振動数)に一致するようにバネ定数を求める手法である。表-1より、静的実験から得られたバネ定数の値は、動的実験から推定した結果より大きく算出された。また、 K_x は静的、動的结果ともほぼ同様な値が得られている。最適化手法の K_z の値は、動的実験結果と一致しており、回転バネ定数は静的及び動的結果と比較して大きく評価していることがわかる。表-2は、静的及び動的局部実験より算出されたバネ定数を、本橋の連結部に入力し、固有振動解析プログラムによって求めた固有振動数と最適化手法及び実測値との比較である。この結果、実大局部実験より求めた静的及び動的バネ定数を用いても、低次の固有振動数において実測値に一致しないことが明らかとなったので、今後の検討課題としたい。

5. あとがき

本研究では、連結部を有した実物大集成材梁を用いて静的及び動的局部実験を行い、そのバネ定数を求めることにより連結部の剛性評価を試みた。

最後に、本論文をまとめるにあたり、田野畠村役場、三井木材工業㈱、㈱リンデンバウム遠野の方々に大変お世話になりました。記して感謝の意を表します。

参考文献

- 1) 出戸秀明、五郎丸英博、岩崎正二、宮本裕、土田貴之：集成材を用いたアーチ形式歩道橋の振動実測と解析、構造工学論文集、Vol40A、pp.1321-1330、1994.3
- 2) 出戸秀明、五郎丸英博、岩崎正二、宮本裕、山口隆之：集成材木歩道橋の連結部の実大局部実験と解析、構造工学論文集、Vol41A、pp.923-933、1995.3

表-1 バネ定数の比較

| | 静的実験 | 動的実験 | 最適化手法 |
|-----------------------------|--------------------|--------------------|-----------------------|
| K_x (kgf/cm) | 6.39×10^5 | 5.17×10^5 | 9.76×10^4 |
| K_y (kgf/cm) | 2.60×10^4 | 4.13×10^3 | 1.34×10^5 |
| K_z (kgf/cm) | 4.04×10^4 | 1.56×10^4 | 1.56×10^4 |
| $K_{\theta x}$ (kgf·cm/rad) | - | - | 8.94×10^{12} |
| $K_{\theta y}$ (kgf·cm/rad) | 4.59×10^9 | 4.95×10^8 | 2.79×10^{13} |
| $K_{\theta z}$ (kgf·cm/rad) | - | 3.45×10^9 | 1.26×10^{13} |

($K_i, K_{\theta i}$: i方向バネ定数、 i 軸回りの回転バネ定数)

表-2 固有振動解析結果 (Hz)

| | 静的バネ | 動的バネ | 最適バネ | 実測値 |
|----|------|------|------|------|
| 1次 | 25.2 | 23.8 | 17.1 | 17.1 |
| 2次 | 26.1 | 24.8 | 20.2 | 20.2 |
| 3次 | 32.4 | 30.5 | 26.3 | 24.6 |
| 4次 | 33.3 | 31.4 | 29.2 | 30.0 |
| 5次 | 34.2 | 32.6 | 32.7 | 32.1 |
| 6次 | 36.3 | 34.5 | 35.7 | 35.1 |