

## 第二西海橋（仮称）の添架歩道の走行車両による振動（その2）

三菱重工業㈱ 正員 ○ 吉村光弘 長崎大学工学部 正員 呉 慶雄  
 長崎大学工学部 フェロー 高橋和雄 長崎県土木部 中村 正  
 長崎大学工学部 正員 中村聖三

## 1. はじめに

第二西海橋（仮称）は、長崎県佐世保市と、西彼杵郡西彼町の間に架設中のブリーズドリップアーチ橋である。本橋は、アーチリブに、道路橋としては国内で初めてコンクリート充填鋼管（CFT）を採用しており、また、県立公園内を通過するという立地上の特徴から、桁下に添架式の歩道を有している。このような構造を有した橋梁はあまり例がないことから、筆者らは、本橋の振動特性、地震応答、添架歩道の振動特性について明らかにしてきた<sup>1,2)</sup>。本稿では、走行車両による振動解析<sup>3)</sup>に関し、走行車両モデルの違いが応答に与える影響について報告する。

## 2. 添架歩道の構造

添架歩道は、2本のH型鋼を主桁とする鋼床版歩道橋で、本橋の横桁からのケーブルによって吊り下げられており、横トラス部では鋼管を用いたトラス構造で支持されている、橋軸直角方向については、約30mおきに斜めから鋼管で支持している等の構造的特徴を有している（図1、2）。また、中央部には拡幅部を設けて観光客に配慮した構造となっている。添架歩道の諸元を表1に、振動特性を表2に示す。

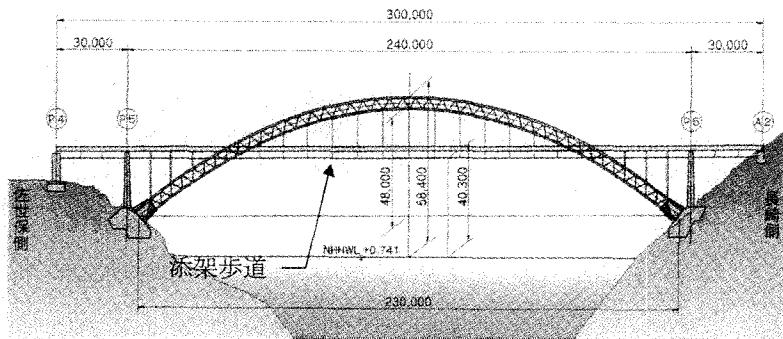


図1 第二西海橋一般図

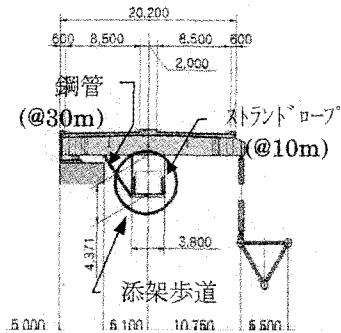


図2 標準断面図（側径間部）

表1 添架歩道諸元

|     |                             |
|-----|-----------------------------|
| 型式  | H形鋼桁                        |
| 橋長  | 293.223m                    |
| 幅員  | 一般部： 3.000m<br>拡幅部： 12.000m |
| 吊り材 | ストラットロープ、鋼管                 |
| 舗装  | タイル舗装                       |

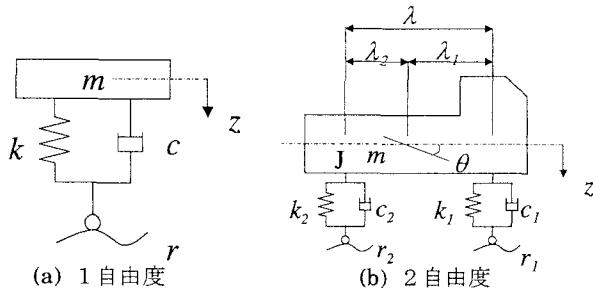


図3 走行車両モデル

表2 添架歩道の振動数

| 次数 | 振動数(Hz) | 発生位置および方向 |
|----|---------|-----------|
| 1  | 2.276   | 起点側端部橋軸   |
| 2  | 2.285   | 終点側端部橋軸   |
| 3  | 2.367   | 終点側中央部橋軸  |
| 4  | 2.383   | 起点側中央部橋軸  |
| 5  | 2.525   | 起点側端部橋軸直角 |
| 6  | 2.527   | 終点側端部橋軸直角 |
| 7  | 2.716   | 終点側中央部鉛直  |
| 8  | 2.733   | 起点側中央部鉛直  |
| 9  | 2.761   | 終点側端部橋軸直角 |
| 10 | 2.778   | 起点側端部橋軸直角 |

### 3. 走行車両解析

走行車両によって添架歩道に生じる振動について、表3に示す条件で、図3に示す車両モデルを用いて解析を行った。添架歩道上の着目点における速度の最大値を図4～図6に、速度の時刻歴応答の一例を図7に示す。図4～図6では、車両モデルの違いに関わらず、添架歩道上の各着目点における最大応答の傾向は一致しているが、2自由度系の応答量はいずれも1自由度系に比べて減少している。また、図7では、車両のモデルの違いにより半波長程度の位相のずれが生じている。

### 4. 振動感覚評価

解析から得られた速度に対して、小堀、梶川らが提案した振動感覚指標<sup>4)</sup>を用い、添架歩道における振動感覚の評価を実施した結果を図8に示す。図5で応答が減少しているのにに対応して、1自由度系での「少し歩きにくい」という評価が、2自由度系では「明らかに感じる」という1ランク軽い評価になっている。このように車両モデルの自由度によって解析結果に差が生じたが、実際の車両は多自由度系であることから、添架歩道の走行車両による振動は、使用性に関して特に問題ないことが確認できた。

### 5.まとめ

車両走行解析の結果、大型車の通行により添架歩道に「明らかに感じる」程度の振動が発生することが予想されるが、使用性に関しては特に問題ない。

- 1) 吳、高橋、保手浜、吉村、中村、村里：コンクリート充填鋼管アーチ橋の動性能に関する研究、土木学会第57回年次学術講演会講演概要集第1部（A）、pp.1115-1116、2002.9
- 2) 吉村、吳、高橋、藤田、村里、中村：第二西海橋（仮称）の添架歩道の振動特性に関する研究、土木学会西部支部研究発表会講演概要集第1分冊、pp.A-78～A-79、2003.3
- 3) 吉村、吳、高橋、藤田、古川、中村：第二西海橋（仮称）の添架歩道の走行車両による振動、土木学会第58回年次学術講演会講演概要集第1部（A）、pp.1479～1480、2003.9
- 4) 小堀、梶川：橋梁振動の人間工学的評価法、土木学会論文報告集第230号、pp.23～31、1974.10

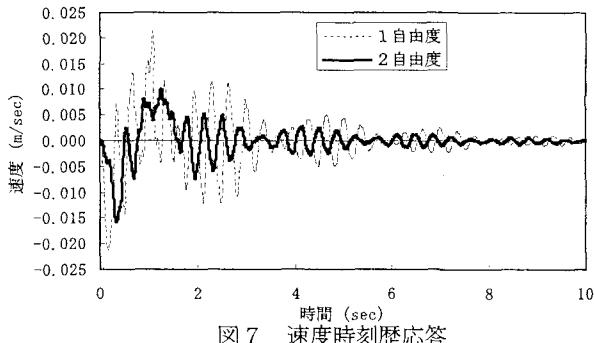


図7 速度時刻歴応答

表3 解析条件

|        | 条件   |   |
|--------|--|---|
| 解析方法   | Newmark $\beta$ 法                                  |   |
| 時間刻み   | 0.01 sec   |   |
| 橋梁減衰定数 | 0.01   |   |
| 車両モデル  | 1自由度系  | 2自由度系   |
| 車両振動特性 | $h=0.03$<br>$f=3.0\text{ Hz}$<br>$W=245\text{ kN}$ | $h=0.03$<br>$f_1=3.0\text{ Hz}$<br>$f_2=3.0\text{ Hz}$<br>$W=245\text{ kN}$ |
| 走行速度   | 80 km/h  |   |
| 路面凹凸   | 最良   |   |

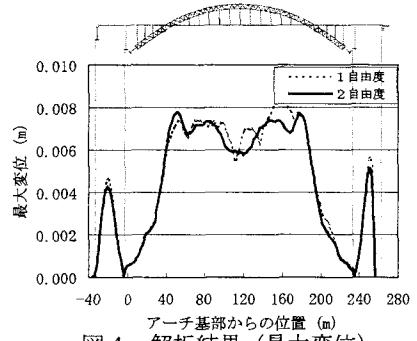


図4 解析結果（最大変位）

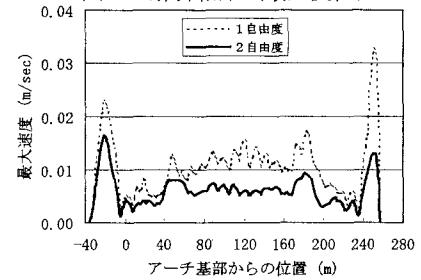


図5 解析結果（最大速度）

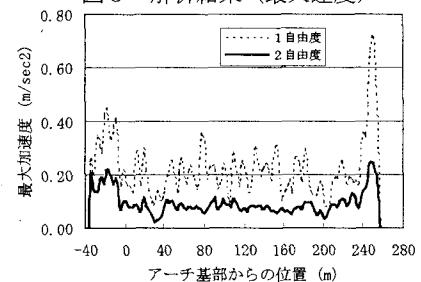


図6 解析結果（最大加速度）

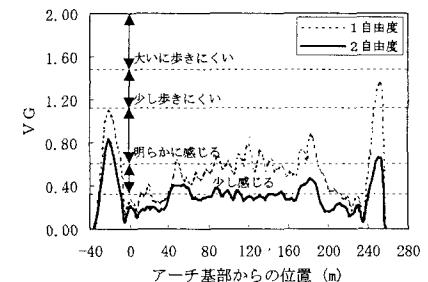


図8 振動感覚評価