

日本道路公団 正員 本江 裕之  
 同 上 正員 ○ 中村 雅彦  
 横河・三菱・川田 共同企業体 正員 寺田 博昌

### 1. はじめに

関越自動車道片品川橋（3径間連続鋼トラス橋3連、橋長1,034m）の上部工完成に伴い、上部工の共振振動数、減衰定数および床版剛性の寄与率を明らかにするため、昭和60年2月から3月にかけて振動試験を実施した。本文は振動試験の内容、結果について報告するものである。

### 2. 起振方法

これまでの数多くの振動試験の報告において、試験時の変位が小さいため、地震時と支持条件、減衰定数が異なると言つた指摘がなされてきた。本試験では、可能な

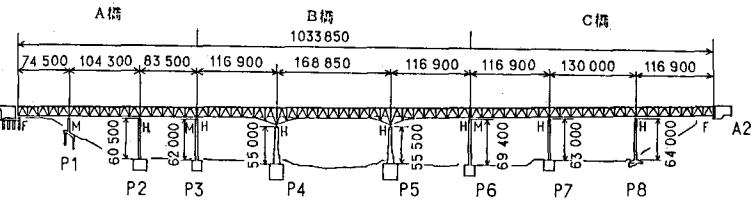


図-1 片品川橋一般図

限り大変位を与えることができる様、加振方法を検討した結果、起振機による振動試験の他、ジャッキによる自由減衰試験を行うこととした。

(1) ジャッキによる自由減衰試験（橋軸方向） 図-2に示すようIC, B橋, C橋の下弦材間にジャッキを設置し、強制変位させた後、ジャッキの圧力を急速解放することにより、自由減衰振動を起した。B橋、C橋の相対変位が50mm以上得られる様、表-1に示す仕様の急速解放弁付ジャッキを4台使用した。

試験はジャッキ1台当たりの揚量で、5, 10, 15, 30, 60, 90, 120 tonの7段階について行い、各試験において4回試験を繰り返した。

(2) 起振機による強制振動試験（橋軸方向、橋軸直角方向） 起振機は建設省土木研究所の20 ton起振機を使用した。橋軸方向はP6床版上、橋軸直角方向は1次～3次の共振モードが現われ易い様に、P3, P4-P5中央, P6各床版上に起振機を設置した。あらかじめ行つた

固有值解析より、低振動数域に多くの共振点が存在する事が判明したので、起振振動数fは0.7Hz～1.5Hzの範囲とし、0.01Hzきざみで起振振動数を変化させた。起振力Pの設定は以下の通りとした。

(橋軸方向) ;  $P = 2.536 f^2$

(直角方向) ;  $P = 2.536 f^2$

( $0.7 \text{ Hz} \leq f < 0.9 \text{ Hz}$ )

$P = 2.0 \text{ t}$

( $0.9 \text{ Hz} \leq f \leq 1.5 \text{ Hz}$ )

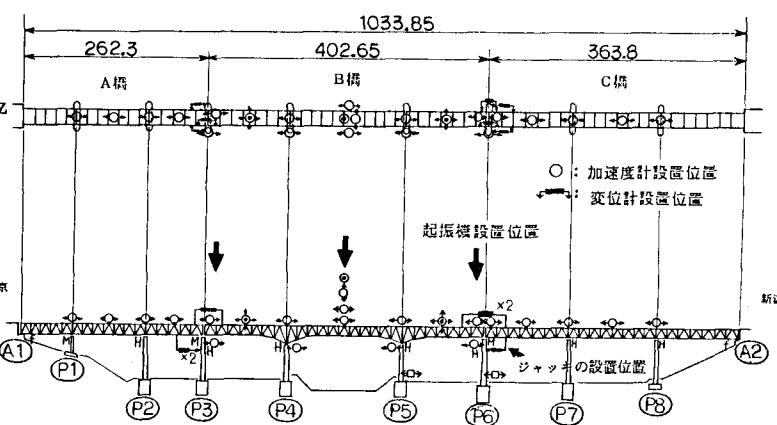


図-3 計測器、起振機、ジャッキの設置位置

### 3. 計測器の配置

完成系全体の振動特性が把握される様、図-3に示す様に、サーボ型加速度計を29箇所、変位計を7箇所に設置した。起振方向に応じて加速度計の向きを変えた。

### 4. 試験の結果

(1) ジャッキによる自由減衰振動試験 自由減衰波形の一例を図-4に示す。対数減衰率は、測点、試験毎にばらつくものの、0.15～0.25(減衰定数で2.5%～4%)と比較的大きな値を示した。可動支承の動きは図-5に示す通りで、B橋、C橋の固有振動数が変化するため、複雑な動きを示した。固有振動数は表-2に示すように、計算値に比べ高くなっている。これは実橋の床版、下部工等の剛性が計算仮定値に比べ高いためと考えられる。ジャッキ載荷時の荷重と変位の関係(図-5)もこれを裏付けている。

(2) 起振機による振動試験 共振曲線の一例を図-7に示す。減衰定数はこの共振曲線から $1/\sqrt{2}$ 法で算出した。表-2に示す通り、固有振動数はジャッキ試験と同様、計算値より高くなっている。なお、計算値は、可動支承が滑動しないと仮定したものである。測定された減衰定数は、耐震設計上仮定した値よりも小さかつた。

### 5. おわりに

本試験では、ジャッキの急速解放により、橋長1034mの長大橋を比較的大きな変位で起振し、従来の振動試験に比べ、地震時の挙動によ

り近い状態での振動特性を把握することができた。なお、測定データについては現在、より詳細な解析を進めており、数値解析との比較を含め、当日発表する予定である。

### 〔参考文献〕

実高橋脚振動試験に基づく長大トラス橋の動的、静的设计比較解析

小川、角谷、大坂

第40回年次学術講演会

表-2 固有振動数と減衰定数

試験名	振動次数	固有振動数(Hz)		減衰定数	
		実測値 f	計算値 f_c	f/f_c	実測値
ジャッキ試験 (120TN/台)	1	0.74	0.68	1.09	2.5～4 3.2
	3	1.03	0.89	1.16	2.5～4 2.8
起振機試験 (橋軸方向)	1	0.89	0.82	1.09	2.3
	2	1.02	0.86	1.19	0.68 2.3
	3	1.21	1.06	1.14	— 2.9
起振機試験 (直角方向)	1	0.89	0.68	1.31	0.73 2.1
	2	0.98	0.78	1.26	1.05 2.3
	3	1.08	0.88	1.23	1.10 2.3
	4	1.16	0.98	1.18	0.95 2.4

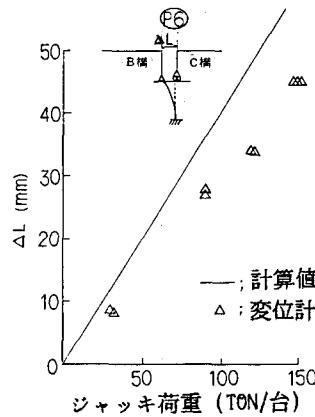


図-6 荷重と変位(P6)

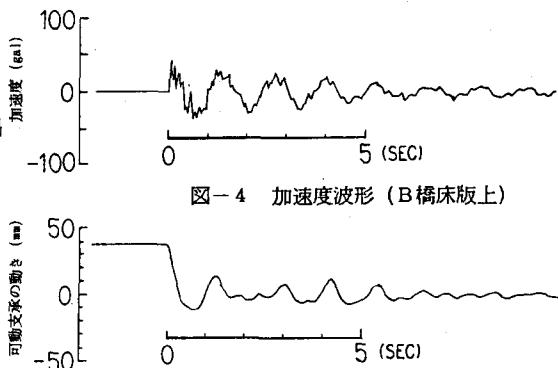


図-4 加速度波形(B橋床版上)

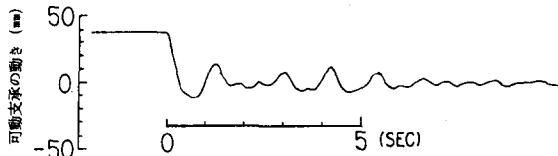


図-5 可動支承の動き(P6橋脚上)

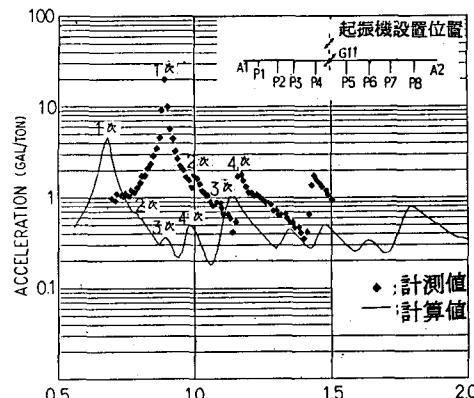


図-7 共振曲線(橋軸直角方向起振時)

●: 実測値 (●印が測点) f = 0.74 Hz  
---: 計算値 f\_c = 0.68 Hz

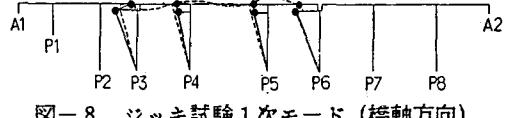


図-8 ジッキ試験1次モード(橋軸方向)

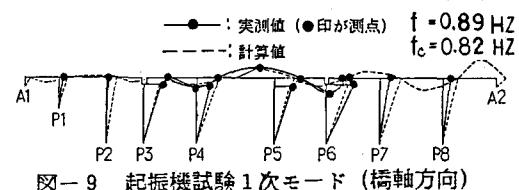


図-9 起振機試験1次モード(橋軸方向)