

# I-128 大川橋(仮称)の耐風安定性について

大阪市 土木局 正員 松村 博  
大阪大学 工学部 正員 小林定夫

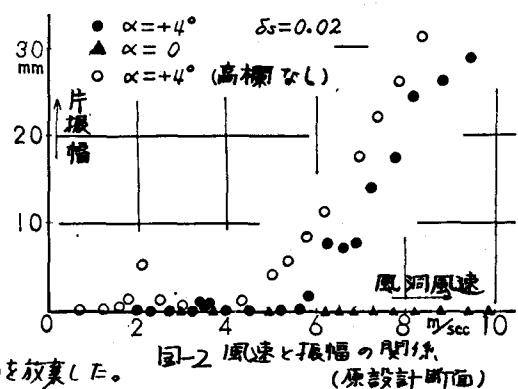
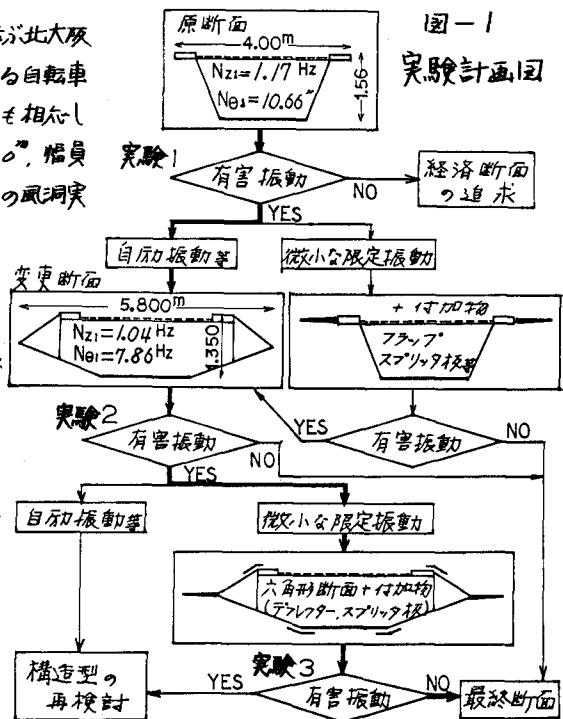
1. はじめに：大川橋は中之島と万国博覧会場跡地を結ぶ北大阪周辺自転車道線が大川(旧淀川)を渡る地帯に架設される自転車歩行者専用橋である。橋梁型式は河岸公園の施設としても相応しいマルチケーブル式斜張橋である。(橋長 82.5m + 41.0m, 幅員 3.0m) 製作設計に先立て耐風安定面を得るために風洞実験を行なったが、その内容について報告したい。

2. 上部工の設計：本橋は自転車道橋として計画されため、場所柄歩行者の利用も多く、歩行者に不安感を与えないために通常の設計条件の他に ①歩行者による共振をさけること、②低風速時に風による振動が発生しないこと、の 2 点を重視した。具体的には橋の固有振動数が歩行者の感じ易い  $2.0\text{ Hz}$  付近にならないことと限界振幅が  $15\%$  以下では発生しないことを条件にした。原設計は通常の逆台形断面とした。最近斜張橋の架設例も増え、耐風安定面を得るために実験も多く積重ねがある。しかし本橋は幅員が狭く、橋高/幅員が大きい( $H/B = 1/2.5$ )ため、通常の車道橋とは空力的に異なる特性をもつていると考えられる。変位の大きい側面運動やギャロッピングの生ずる可能性を指摘した報告もあり、空力的に不利であることは否りない。安定面を得るために実験は図-1 のような順序で行なうこととした。結果的には太線の経路に従って実験を進めたことになる。

## 3. 風洞実験

(1) 逆台形断面(原設計) 条件：以下の実験はいずれも  $1/5$  の部分模型を用いてバネ支持実験および静的空気力の測定を行なった。モード解析の結果、たわみ 1 次振動数が  $1.17\text{ Hz}$ 、ねじり 1 次が  $10.66\text{ Hz}$  と大きな差があるため、各々 1 自由度で実験した。風速倍率はたわみの場合で 5 倍、ねじりで 25 倍となり、構造減衰率は本四連斜張橋設計指針に従って 0.02 を基準とする。迎角は  $+4^\circ$ ,  $0^\circ$ ,  $-4^\circ$  を原則とするが、並行して現地の風観測を行ない、実験に反映させることとした。

結果：たわみのバネ支持実験の結果(図-2)をみると、風速  $3 \text{ m/sec}$  (実橋換算  $30 \sim 35\text{ m}$ ) 付近で微小な限界振幅が発生している。また  $6 \sim 7 \text{ m/sec}$  (実橋換算  $60 \sim 70\text{ m}$ ) を越えると風速が高くなるにつれて振幅は非常に大きくなる。さらには  $+4^\circ$  (吹上風) で風速が  $6\text{ m}$  を越えると減衰が失なっていく。この現象は揚力係数曲線が  $0^\circ$  以上では大きな負勾配となることから、たわみの自動振動であると考えられる。このギャロッピングは断面形状そのものに起因するもので、付加物によって消すことが難かしいことが判明したので、原設計断面を放棄した。



## (2) 六角形断面(変更設計)

条件：空力的に有利な断面にするためにSeveral橋等を参考にして図-3のよき断面を並んで基本設計を行なった。実験条件は原設計断面とほほほ同じである。

結果：バネ支持実験の結果、ギャロッピングの発現はなく、高風速域で非常に安定であることが確かめられた。(しかし低風速でたわみの限界振動が発生した。またねじりの限界振動もみられたが、発生風速が非常に高く、実用上ほとんど問題ではない。以下ではたわみ振動についてのみ述べ。たわみの発振風速は実橋で $\sqrt{A} \sim 8 \text{ m/sec}$ と低いもので通常の季節風でもよく観測される風速であるため、歩行者が橋上にいて不安感をもつ可能性が高く、振動を消す配慮が不可欠である。防振を目的とする付加物にはいろいろな形式があるが、今回用意したもののは図-3のようなデフレクターと水平のスプリッターボルト(3種類)である。結果的には上下のコーナー部に角度をもったデフレクターを取り付けることによって限界振動が消え、非常に安定な断面を得ることができた。以下で実験の内容を詳しく述べる。

図-5より風速が大きくなると減衰が比例的に増大しており、この断面は高風速に対して安定であることがわかる。デフレクターを付けない断面では $A = 2\%$ 近傍で減衰が急に減少している。このたわみの限界振動は後流渦に起因する湍動力振動であると考えられる。変更設計断面は吹下し風に対し不利な傾向があらうえ、建設地盤がビルや高木にかこまれ、吹下し風が卓越しているため注意を要する。デフレクターを付けた最終断面は設計風速範囲で全く振動の発生は見られない。減衰が急に低下するところではなく、値を増加している。静的空気力試験の結果から、最終断面では迎角の小さい範囲で揚力係数曲線の負勾配は現われず、抗力を低下している。このようにデフレクターによって空力特性が改善されたが、これはデフレクターが桁下面の空気流の乱れを減らさせたためであると考えられる。

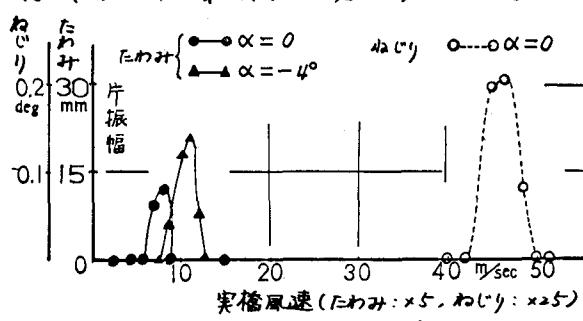


図-4 風速と振幅の関係(変更断面)

4. おわりに：桁高の高い構造は耐風上不利であらうといわれている。将来長スパンの歩道橋の計画が増加すると思われるが、この報告が耐風安定性を検討する際の一助となれば幸である。本橋の設計と実験に当って終始ご指導をいただいたいたいに小西一郎、東大名監修技師はじめ、設計や実験計画を担当された(株)栗本鉄工所、風洞実験を担当された日立造船(株)の関係各位に深く感謝の意を表す。

図-3

最終断面

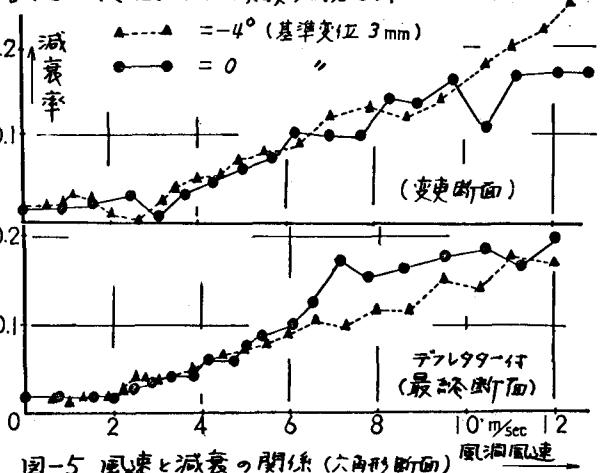
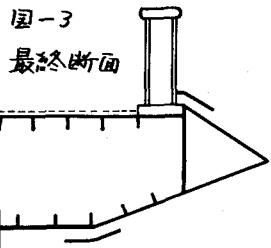


図-5 風速と減衰の関係(六角形断面)

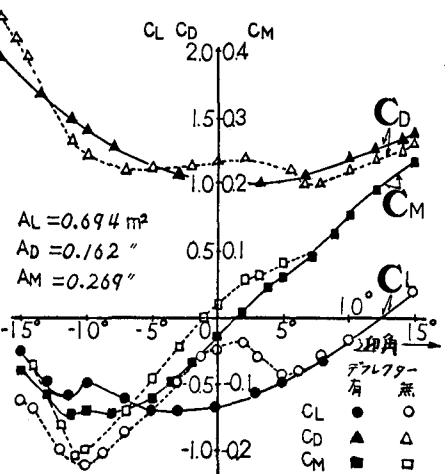


図-6 三分力係数曲線(六角形断面)