

I-B63

作用空気力が変化した場合の連成フラッター特性について —従来形式とモノデュオ形式に対する検討—

近畿大学理工学部 学生員 ○上田 宗志
近畿大学理工学部 正会員 米田 昌弘
近畿大学理工学部 学生員 西澤 翔

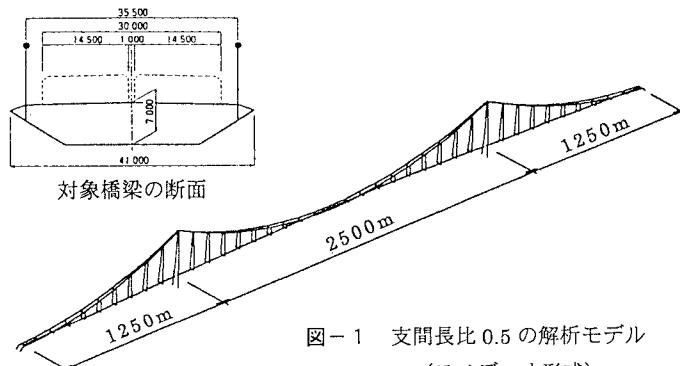
1. はじめに

紀淡海峡大橋、東京湾口道路橋、伊勢湾口道路橋など明石海峡大橋を上回る規模の超長大吊橋案がすでに国内において計画されつつある。このような超長大吊橋の設計にあたっては、風荷重による静的変形特性はもちろんのこと耐フラッター性がきわめて重要な検討項目となる。そこで、本研究では、中央支間長2,500mの超長大箱桁形式吊橋（従来形式とモノデュオ形式）を対象として、平板空気力と測定空気力を作用させた連成フラッター解析をそれぞれ実施し、連成フラッター風速に及ぼす作用空気力の影響を詳細に検討した。

2. 対象橋梁と連成フラッター解析

対象とした橋梁は中央支間長が2,500mの従来形式とモノデュオ形式で、支間長比は0.3, 0.4, 0.5のそれぞれ3通りを考えるものとした。対象吊橋の基本諸元を表-1に示す。表-1からわかるように、本橋では使用鋼重量の低減を図ってより経済的な超長大吊橋が実現できるよう、ケーブルのサグ比を1/9とし、ケーブルの許容応力度も明石海峡大橋の82kgf/mm²から100kgf/mm²に変更することとしている。

本研究では、図-1に示すような中央径間を20等分、側径間を10等分したモデルに対して、直接法による立体骨組みフラッター解析を実施した。補剛桁には、平板空気力に加え、一様流中の風洞実験から算出した測定空気力も作用させるものとした。また、桁とケーブルの横たわみ振動に伴う抗力とケーブルの鉛直たわみ振動に伴う揚力（桁の抗力係数はC_D=0.75、ケーブルの抗力係数はC_{DC}=0.7と仮定）は考慮するものとしたが、有風時における横たわみについては影響が小さいと考え、本解析では無視するものとした。



3. 解析結果

支間長比を0.5とした従来形式とモノデュオ形式のV-δ曲線（風速と空力減衰の関係）をそれぞれ図-2、図-3に示す。また、全ケースの解析で得られた、支間長比と連成フラッター風速の関係（構造対数減衰率δ_sを無視した場合）を図-4にまとめる。これらの結果からわかるように、従来形式では、作用空気力が変化しても、支間長比0.3～0.5の範囲でフラッター風速に大幅な増減は認められない。一方、モノデュオ形式では両者に大きな差異が認められ、測定空気力を用いた場合のフラッター風速（図-4中の■記号）

表-1 基本諸元

項目	構造諸元
支間長	1250m + 2500m + 1250m
サグ比	1/9
間隔	35.5 m
有効断面積	2×0.6=1.2 m ² /Br.
許容応力度	100 kg/mm ²
総長	41 m
桁高	7 m
断面2次鉛直	12 m ² /Br.
モーメント(水平)	160 t-m/Br.
ねじり定数	26 m ² /Br.
吊構造部	24 t/m/Br.
ケーブル	11 t/m/Br.
合計	35 t/m/Br.
吊構造部質量慣性	3.300 t-m ² /m/Br.
ハンガー断面積	0.03 m ² /125m/Cable

キーワード：超長大吊橋、従来形式、モノデュオ形式、フラッター風速

連絡先：〒577-8502 東大阪市小若江3-4-1 近畿大学理工学部 TEL 06-730-5880-4670 FAX 0729-95-5192

は、平板空気力を用いた場合(図-4中の●記号)と比べ、25~30m/s程度も下回る結果となっている。

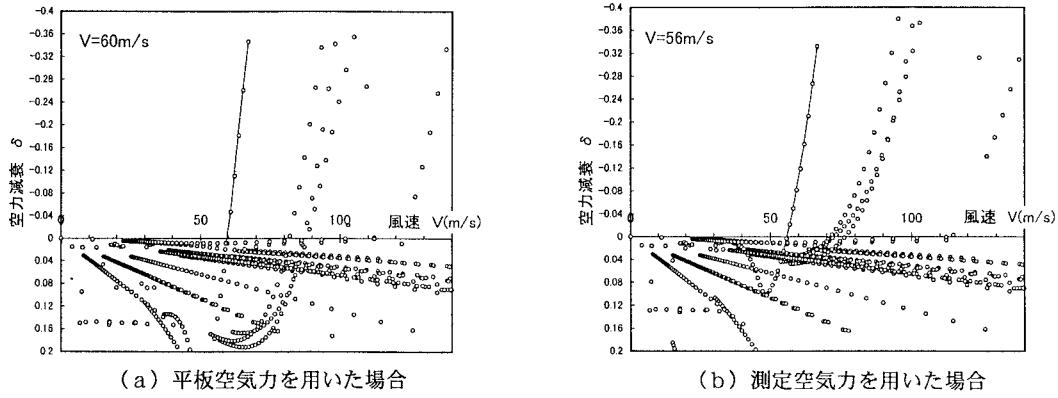
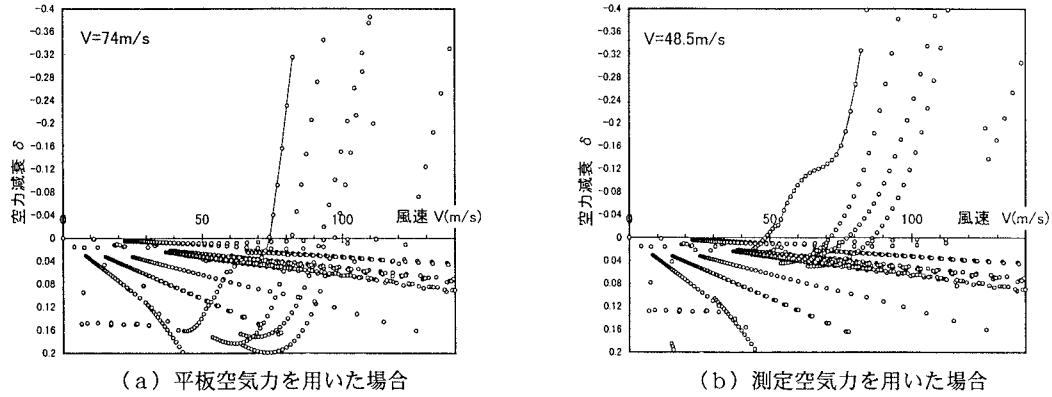
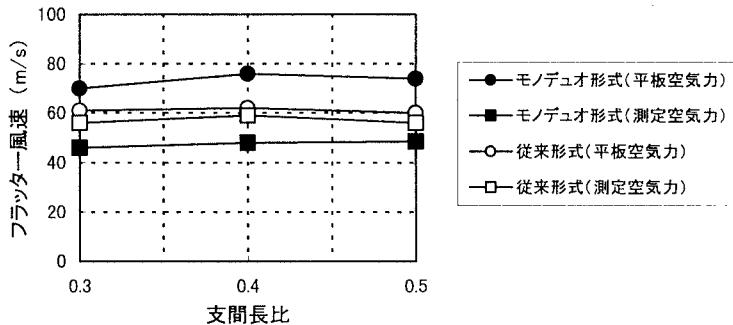
図-2 従来形式のV- δ 曲線(支間長比0.5)図-3 モノデュオ形式のV- δ 曲線(支間長比0.5)

図-4 支間長比とフラッター風速の関係

4. あとがき

本研究より、従来形式では作用空気力を変化させてもフラッター風速の差異は小さいが、モノデュオ形式では大幅に変化することがわかった。それゆえ、今後は、モノデュオ形式でフラッター風速が大幅に変化した理由について詳細な検討を実施していく所存である。

【参考文献】 1) 米田昌弘ほか：超長大箱桁形式吊橋の連成フラッター特性に及ぼす鉛直クロスステイの効果－測定空気力を作用させた場合の最適位置－、構造工学論文集、Vol.44A、1998年3月。