

九州工業大学 学生員○中川 進
正員 山本 宏

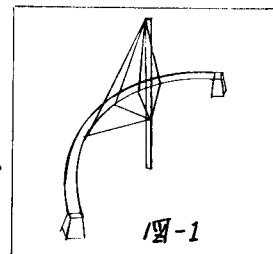
1. まえがき

近年、道路網の発達にともなって、曲線橋が多数架設されていくが、地形条件その他によつては、多くの橋脚をもつた橋長の大きな曲線橋となる場合がある。一方、直線橋では、第二次世界大戦後には、斜張橋形式の橋梁が採用されるようになったが、これは力学的有利点の他に、橋脚数を少なくてすることができるという利点を持つ、といふ。したがつて、曲線橋の場合にも、この斜張橋形式をとり入れて、従来のいわゆる曲線橋にロープを取り付けた形式が考えられるのであろう。このような形式を、ここでは、曲線斜張橋と呼ぶこととするが、本論文では、この種の形式の静力学的な構造を解析し、その特性を調べる。(図-1)

2. 設計条件

曲線斜張橋の設計因子は、多岐に分かれており、これらをすべて網羅した構造特性を調べることは、非常に困難である。そこで、本報告では、次の手すり条件により、問題を単純化し、解析を行なった。計算法は、すでに発表したものを使用する。(i)

- (1) 主析は、曲率中心と共に、内弧中心角が等しい並列曲線主析を用い、主析本数を2本とする。
- (2) 橫析は、その軸線がすべて曲率中心に一致し、各主析と半径方向に直角に交わる直線横析とする。
- (3) 主析と横析はすべて剛接続されている。
- (4) タワーは、常に曲率中心と 中間横析とを結ぶ直線上にあるものとする。
- (5) 主析に用いる断面は、すべて2軸斜角箱形断面とする。
- (6) 橫析に用いる断面は、すべて2軸斜角工形断面とする。
- (7) ロープは、その影響を大きくするために、平行線ストランドケーブルを用いる。
- (8) 作用する荷重は、鉛直集中荷重とする。
- (9) 図-2で示す形式を 数値計算例の基本形式とする。



3. 研究項目

本論文では、次の6項目について、静力学的構造特性を明らかにする。

- (1) タワーの位置変化による影響
- (2) ロープの本数の変化による影響
- (3) 橫析の本数の変化による影響
- (4) 橫析の剛性の変化による影響
- (5) 主析の剛性の変化による影響
- (6) ロープの張り方による影響

4. 数値計算例と考察

(1) タワーの位置変化

中心角120°、横析5本、ロープの本数5本の曲線斜張橋について、タワーの位置を曲率中心より、50m、60m、70m、80m、90m、110m、120m、130m (100mを越すタワーの位置は、内弧の外側にあることを示す) と変えて比較してみる。

これによれば、タワーが内弧筋に近づく程、変位が大きくなる。また、タワーが内弧筋の内側にあるときよりも、外側のとき、変位は小さくなる。これは、タワーが、内弧筋に近づく程、ロープは鉛直に近づき、すなわち、ロープ

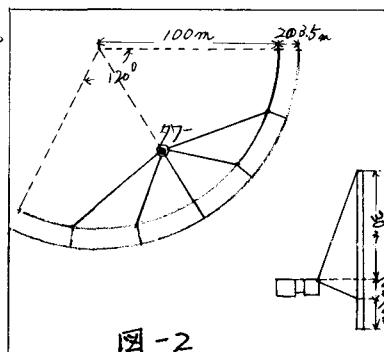


図-2

の鉛直方向の軸力が増大し、ロープがきいてくるためである。また、外側にタワーを置くとねじりモーメントがロープによって減少されるため、内側に置くよりも、外側の方が有利である。レバゲート、タワーは、円弧より外側にしゃもじ式となり、円弧橋に近づけて置くことが望しいのであるが、タワーを円弧橋に近づけすぎるとロープが円弧橋にかぶってしまう。運動力学上、幅員をせばめられた方が有利であり、タワーが障害物となる可能性を与えることなどの問題点がでてくる。

(2) ロープの本数の変化

中心角120°、タワーの位置80m、横筋7本の曲線斜張橋のロープの本数を、0、3、5、7本に変えて比較した。結果によると、0本(円弧橋子橋)と曲線斜張橋とは、ねじりの変化が見られたが、3、5、7本に変化させた場合の外折中央点のため、曲げモーメント、ねじりモーメントにはほとんど差異は認められなかった。これは、載荷点と一端近くロープが大きな荷重を負担するため、ロープの軸力の変化としてとらえようとい。

また、中央点と支点との中点の位置のため、曲げモーメントの変化をみると、3本の場合とそれ以外(5、7本)には、差異があるが、5本、7本の場合はほとんどといってよいほど変化はないと思われる。これは、3本の時は、ロープとロープの間隔がなく、外折の中央点以外に荷重がかかるとき、ロープが負担すべき荷重を解析が負担するようになり、変位が大きくなると考えられる。

(3) 横筋の本数の変化

中心角120°、タワーの位置80m、ロープの本数3本の曲線斜張橋の横筋の本数を3、5、7本に変えてみた。

これによると、横筋の本数が増すにつれて、たわみは、減少するが、逆に曲げモーメントが増大してゆく。この点に関しては、たわみ、たわみ角、ねじり角が互いに重なり合って、曲げモーメントに影響を与えてゆくわけであるが、各々がどのように影響し合うのがは、は、ヨリ知らない。

(4) 横筋の剛性の変化

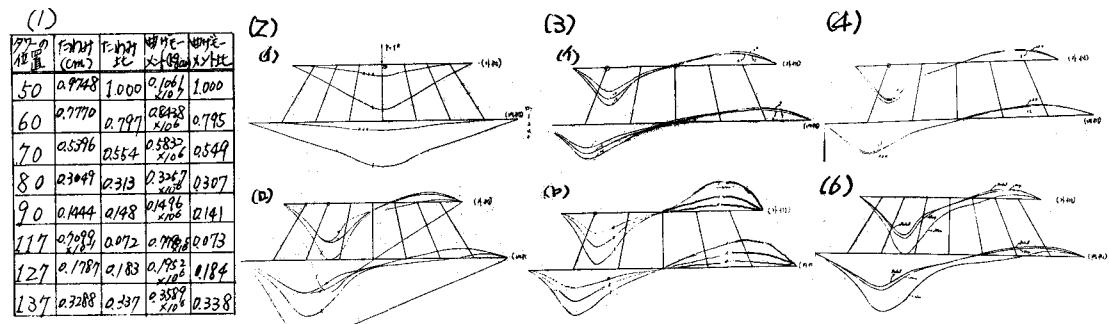
横筋の剛性変化による影響は、ほとんどといってよい程、4とのらむが、た。これより、横筋の剛性は、許容応力度を満たす範囲内であれば、十分であると考えられる。

(5) 主筋の剛性の変化

主筋の剛性が大きくなると、たわみが減少するが、曲げモーメントは増大する。これは、主筋が円弧をなしていることから、曲げモーメントの作用部にねじりモーメントが入り込んでまで、横筋に作用しているものと、考えられるが、は、ヨリし難いように思ひ。

(6) ロープの形状による支障

ロープの形状とては、Radial type, Harp type, Star type と3つの形状を選んで比較したが、Radial type の場合が他の2つの場合と比べて、より実用的であり有利であることがわかった。



参考文献

- 1) 山本・加藤・加川 「曲線斜張橋の静的構造解析」第30回年次学術講演会講演集