B-13

数値流体解析を用いた放射型ケーブル屋根構造の風応答性状に関する研究 (その2)風洞実験および数値流体解析で得られた風荷重を用いた時刻歴応答解析の比較 Study on Wind Response Properties of Roof Structures Composed of Radially Arranged Cables Using CFD Analysis (Part2) Comparison of Time History Response Analysis Using Wind Load Obtained from Wind Tunnel Test and CFD Analysis Results

○江黒皓介³, 鴛海昂¹, 宮里直也¹, 岡田章², 廣石秀造¹ *Kosuke Eguro³, Akira Oshiumi¹, Naoya Miyasto¹, Akira Okada², Syuzo Hiroishi¹

Abstract: In Part 1, CFD analysis was used to understand wind pressure characteristics, and the validity of the evaluation of wind force coefficients obtained by CFD analysis was verified by comparing with wind tunnel test reported previously. In Part 2, a time history response analysis using the time history data obtained by CFD analysis is performed. And compared with the results of time history response analysis using data from the wind tunnel test to verify whether the CFD analysis results can be used to understand the structural behavior. In this paper, the effects of different roof configurations and initial tension are also discussed.

1. はじめに

前報(その1)では, CFD 解析を用いて風圧力特性を 把握し, 既報¹¹の風洞実験と比較することで, CFD 解 析で得られた風力係数の評価の妥当性を検証した.

本報(その2)では, CFD 解析による風力データを用 いた時刻歴応答解析について報告する.

2. 検討モデル概要

検討モデルを Fig.1 に示す.本報で対象とする屋根形状 は、初期張力が放射ケーブルに均一に導入可能な円形の 平面形状とした.屋根構成は、テンションリング1層・圧 縮リング2層(以下「モデルA」と称す)、テンションリ ング2層・圧縮リング1層(以下「モデルB」と称す)の2ケー スとし、屋根架構のみを対象とする.なお、屋根の仕上材 は、モデルAでは放射ケーブルの下弦材、モデルBでは 上弦材に取り付けるものとし、屋根面の高さは同じとした.

3. 数值解析概要

数値解析 (FEM) 概要を Table 1 に示す. 放射ケーブル は非抗圧材料とし、8分割してモデル化した. また、放 射ケーブルの上下弦材を繋ぐ吊材は、等間隔に3本配置 し、非抗圧材料とした. 境界条件は、圧縮リングと放 射ケーブルの接合部にてピン支持とした.

風荷重は、屋根軒高での基準風速 41m/s から設計用速 度圧 1,000N/m² を算出し、風力係数と負担面積を考慮し て、放射ケーブルの 8節点に集中荷重として載荷した. 風力係数は、前報(その1)の CFD 解析結果および既報¹¹ の風洞実験結果の時刻歴データを使用した.なお、風洞 実験で直接、風力係数を算出できない載荷点については、 隣り合う測定点の値を直線補間して算出した.併せて、 固定荷重(以下「長期荷重」と称す)として、自重と膜



Figure 1. Outline of Model

Table 1. Outline of Numerical Analysis

 Loading condition 	
• : Loading point modelA	 Weight of membrane : 20 [N/m²] Wind load Reference velocity pressure q : 1,000 [N/m²] Wind coefficient C_P Time history deta of wind force coefficient
modelB	%Load is applied in the direction normal to the radial cable

重量 20N/m² を考慮している.なお,自重はケーブル接 合金物重量を考慮して,テンションリングのケーブル自 重を 1.2 倍に割り増している.

初期張力は長期荷重時の放射ケーブルの上下弦材軸 力の合計値 2,000kN を基準とし、初期張力量の影響を 把握するために4,000kN(基準×2倍)も設定した.また、 減衰定数は文献²²を参考に、Rayleigh 減衰で1次と2次 に対して1%とした.

4. 時刻歴応答解析結果

初期張力2,000kNにおける時刻歴応答解析により得られ た鉛直変位の時刻歴波形を Fig.2 に示す.総評価時間 200 ~ 800 秒のうち,最大鉛直変位が生じる前後 50 秒の波形 を示す.なお,図中に示す平均値は600 秒間の値である.

1:日大理工・教員・建築 2:日大理工・上席研究員 3:日大理工・院(前)・建築

令和5年度 日本大学理工学部 学術講演会予稿集



Figure 3. Radial cable axial force and vertical displacement at each location

CFD 解析では気流の高周波数側のパワーが減衰して いるため、風洞実験に比べ時刻歴波形が若干滑らかと なっているが、風洞実験と概ね同様の波形を得られる ことを確認した.

時刻歴応答解析時の載荷側放射ケーブル軸力および 屋根先端部の鉛直変位を Fig.3 に示す.なお,風洞実験 は 10 回分の平均値, CFD 解析は 1 回分の結果を示す. 風洞実験とCFD 解析の結果を比較すると,モデルA,B の載荷側ケーブルおよび鉛直変位の平均値は概ね一致 している.また,最小値も概ね一致した.一方,最大値は, モデルA,B 共に CFD 解析結果の方が風下側の鉛直変 位および載荷側ケーブル軸力が大きくなる性状を示し た.これは,風洞実験では不足する載荷点の風力係数 を線形補間により算出しているが,CFD 解析では全点 測定しているため,風力係数分布が一部異なっている ことが要因と考えられる.また,この差はモデルAよ りモデルB はモデルA に比べ全体抵抗系となる傾向が強 いことに起因していると考えられる.

モデルAの初期張力2,000kNと4,000kNで比較すると,

初期張力の増加に伴い,前述の風下側鉛直変位の差は小 さくなっている.これは,風力係数が負となる風下側で は,吊材の張力消失が生じ,下弦材が直線ケーブルのよ うに抵抗する性状となるため,初期張力増加による幾何 剛性の向上の影響が顕著に現れたと考えられる.

以上より,風洞実験および CFD 解析の風圧力特性の 違いにより,多少異なる結果を示す位置はあるものの, 全体的な構造挙動は概ね一致することを把握した.

5. まとめ

本報では、風洞実験およびCFD解析の時刻歴データを 用いた動的解析の比較を行い、CFD解析の時刻歴データ で構造挙動の把握が可能であることを確認した.

6.参考文献

- [1] 鴛海,岡田,宮里他:「放射型ケーブル屋根構造の 強風時の構造挙動及び設計用風荷重の評価方法に関 する研究」,日本建築学会構造系論文集,第87巻, 第795号, pp.454-463,2022.5
- [2]相澤,斎藤,岡田他:「静岡スタジアムの動的基本 性状に関する実験的検証」,日本建築学会大会学術 講演梗概集,構造 I,pp. 899-900,2002.9