六角形メッシュにより構成された膜構造用補強ケーブルの提案 -基本的構造特性に関する数値解析的検討-Proposal of Reinforcing Cables Consisting of a Hexagonal Mesh for Membrane Structures -Numerical Study on Basic Structural Characteristicas-

○石橋秀教³, 岡田章¹, 宮里直也¹, 廣石秀造² *Hideyuki Ishibashi³, Akira Okada¹, Naoya Miyasato¹, Shuzo Hiroishi²

Abstract : Generally, the reinforcing cable of air-supported membrane sturucture is arranged in two directions. But in the case of asymmetric curved surfaces and irregular boundary conditions, there is a possibility that difference of tension is occured on the cable and the reinforcing effect of the membrane may not be exhibited. In this paper, focusing on hexagonal mesh having a poisson's ratio of 1, the authors grasped the basic structural characteristics by numerical analysis.

1. はじめに

東京ドームに代表される一重空気膜構造(Fig.1)で は, 膜材に生じる応力の低減を目的として, 二方向に ケーブルを配置(以下「二方向メッシュ」と称す)するこ とが一般に実施されている.しかし,面内方向の張力 があらゆる方向で一定(以下「等張力」と称す)となる 膜面を二方向メッシュで補剛する場合, あるいは非対 称の曲面や不整形の境界形状の場合には、メッシュ を構成する各ケーブル張力にばらつきが生じ、膜の 補強効果が発揮されない可能性も考えられる.これ らの問題点を解消することを目的として,本論では六 角形格子状に配置された補剛ケーブル(以下「六角 形メッシュ」と称す)を提案する.六角形格子は面内 方向に軸力が生じた際, 鉛直方向と水平方向の変位 が同じ値となる「ポアソン比が1」の特性を有し[1] (Fig.2),変形に対する自由度が高いと考えられる. さらに, 各部材の軸力も同じとなる「等張力」の特徴 も有している.

以上の特徴を有する六角形メッシュは、二方向メッシュと比較すると、メッシュ部材及び膜材に過大な応力を生じさせずに形状の自由度を高めることが可能である.しかし、形状形成の自由度が高い反面、補強・補剛効果について課題があると考えられる.以上の観点から、本論では数値解析を用いて、膜材の補強材としての六角形メッシュの基本的構造特性の把握を行い、その有用性について検討を行う.

2. 数値解析による基本的構造特性の把握

2-1. 数值解析概要

初期張力(以下「PS」と称す)が0N時の基本的構造特 性を把握するため,六角形メッシュ及び二方向メッシュ を対象として数値解析による検討を行った.数値解 析概要をFig.3に示す.数値解析モデルは4000×8000mm の平面形状とし,引張材をTruss要素(構造用ストラン

プルバル Fig.1 Examples of Building 〈ポアソン比1の性状〉 〈高い変形性能〉 【引張力】 【圧縮力】 $\begin{bmatrix} \delta_1 = \delta_2 \end{bmatrix}$ Fig.2 Characteristics of the Hexagonal Lattice 節点:ピン接合 一縦材 一斜材 【六角形メッシュ:接合部】 【半面等分布載荷】 【全面等分布載荷】 1000 Pa 1000 Pa 8000 8000 【全面等分布載荷】 【半面等分布載荷】 〈解析諸テ 1000 Pa 1000 Pa 引張材 Truss 要素 ピン接合 接合部 断面積 A=29.3mm², 58.6mm E=137000 N/mm² ング係数 8000 初期張力 PS=0 N

Fig.3 Outline of Numerical Analysis

ドロープST1570 φ14) でモデル化し, 接合部はピン接合と した. 六角形メッシュは, ケーブルをスパン方向に長尺 で用いる場合, Fig.3に示すように斜材が1本,縦材が2本 となる. このため,数値解析モデルにおいて縦材の断面 積は斜材の2倍とした.また,モデル全体で合計1000Pa の荷重が加わるように,負担面積を考慮して六角形メッ シュはP=433N,二方向メッシュはP=866Nの集中荷重を各 節点の面外方向に加えた.

2-2. 数値解析結果及び考察

数値解析より得られた1000Pa載荷時の変形図をFig.4, 総荷重-鉛直変位関係をFig.5,各モデルの軸力図をFig.6 にそれぞれ示す.Fig.4より,六角形メッシュは二方向メッ

1:日大理工・教員・建築 2:日大短大・教員・建築 3:日大理工・院(前)・建築

シュに比べ,全体的に滑らかな形状が得られており, 均一に変形している.Fig.5より,六角形メッシュは 二方向メッシュと比べ鉛直変位が増加しており,最 大変位時で比較すると約1.3倍増大していることが把 握され,六角形メッシュの変形に対する自由度の高さ が確認できた.Fig.6より,1000Pa載荷時の六角形 メッシュを構成する各部材の軸力は全面載荷時で 32kN~33kN,半面載荷時で28kN~29kNとほぼ一定の 値を示しており,矩形平面においても等張力曲面と なることが確認された.一方,二方向メッシュは短辺 方向の軸力が支配的となることが確認され,最大軸 力と最小軸力の差は約30kNとなった.本検討結果よ り,PS=0N時の六角形メッシュは面外荷重に対して全 体的に滑らかな形状となり,また概ね等張力曲面が 形成されることが把握された.

3. 初期張力導入による影響の把握

3-1. 数值解析概要

前章の結果を踏まえ、六角形メッシュの面外方向の剛性 に対するPS導入効果について検討を行った.PS量は、引張 材(構造用ストランドロープST1570φ14)の破断荷重の1/3に あたる45kNとした.その他の解析諸元は前章と同様とする.

3-2. 数値解析結果及び考察

数値解析により得られた1000Pa載荷時の変形図を Fig.7,総荷重-鉛直変位関係をFig.8,軸力図を Fig.9,最大変位の比較をFig.10に示す.Fig.7及び Fig.8より,六角形メッシュは二方向メッシュに比べ剛性 が低下く,両者の変位量の差は全面・半面載荷共に 約20mmとなった.Fig.9及びFig.10より六角形メッシュは 等張力曲面を形成し,PS導入モデルはPS=0Nに比べ, 比較的線形性の強い履歴を示し,各モデル共に鉛直 変位が約0.6倍に減少したことからPS導入による剛性 の向上が確認された.

4. 歪エネルギーによる検討

1000Pa載荷時の各部材に生じる歪エネルギーの総 和から構造特性の比較を行う. 歪エネルギー算出結 果及び算出式をTable 1に示す. PS=0N時, 六角形メッ シュは二方向メッシュに比べ約1.1倍とほぼ同量のエ ネルギーを蓄えていることが確認された. また, PS導 入後の六角形メッシュに生じる歪エネルギーは全面 載荷, 半面載荷共に二方向メッシュの約0.8倍となっ ている.以上の結果よりPS導入により六角形メッシュ が効果的に機能している事が把握された.

5. まとめ

本論では、数値解析により六角形メッシュの基本 的構造特性の把握を行い、六角形メッシュの有用性 についての検討を行った.今後は膜の補剛ケーブルと して利用を想定した実験を実施し、数値解析的の妥当 性について検証を行う予定である.

6. 参考文献

[1]日置興一郎:異方性合平版の応力解析とその応用, 日本建築学会論文報告集,第139号, pp. 789-780, 2015.9



Fig.10 Comparison of maximum transitions

Table 1 Strain Energy

			<i>ei</i>	(KIN • IIIIII)
パラメータ	PS=0kN		PS=45kN	
	全面載荷	半面載荷	全面載荷	半面載荷
六角形メッシュ	1962.5	1528.3	5743.0	5212.3
二方向メッシュ	1838.6	1394.2	7292.3	6770.9

N:軸力(kN) A:断面積(mm²) ℓ:材長(mm) E:ヤング係数(kN/mm²)