B-1

独立したホルン型張力膜の境界層乱流中における風洞実験

-風力係数の算出と静的応答解析-

Wind Tunenel Test on Horn-Shaped Membrane Roof Under Boundary Layer Turblence Flow

- Calculation of Wind-Force Coefficient and Static Response Analysis -

○松本良太³, 岡田章¹, 宮里直也¹, 永井佑季³、松田歩弓³、斎藤公男² *Ryota Matsumoto³, Akira Okada¹, Naoya Miyasato¹, Yuki Nagai³, Ayu Matsuda³, Masao Saitoh²

Abstract: Wind load is the most dominant load for light-weight structures such as membrane roofs. Particularly since the horn-shaped membrane roof has a complicated shape, the basic date for the design wind load on the horn-shaped membrane roof has not been reported. In this paper, the authors focus on the wind-load on one-unit horn-shaped membrane roofs with rise-span ratio of 0.1,0.2 and 0.3, and report wind tunnel tests for it.

1. はじめに

本論で対象とするホルン型張力膜は,二方向曲率をも つ複雑な形状のため、建築基準法や建築物荷重指針に風 力係数が示されていない. そのため, 著者らはこれまで本 構造物に対し,多くの風洞実験および応答解析を行い,そ の結果を報告してきた1-2). 一般的に耐風設計に用いられ る風力係数は,建築物風洞実験ガイドブック³⁾に示され るように、一つの構造物に対して一つの風力係数のみ算 出される.しかし,ホルン型張力膜の形状と膜面の持つ曲 率等を考慮すると,本手法の対象構造物への適用性は不 明確である.そこで本論では,従来の手法による風力係数 の算出の本構造への適用性を確認するため、参考文献3) で示される風力係数の算出手法による算定を試みた.さ らに、本論で得られた風力係数結果を用いた静的応答解 析により膜応力分布を算出し,風洞実験で直接得られた 風圧力を膜面に載荷した場合の応力分布との比較を行う ことで,算定した風力係数の適用性を検証する.

2. 風洞実験

2-1. 実験概要

実験概要をFig.1に,実験条件をTable.1に示す.測定点は 上下に25点ずつ設け,上下面の全点同時測定を行った. 地面から屋根外周部までの高さを軒高35mmとして,基準 速度圧を算出した.実験気流は,建築物荷重指針³⁾におけ る地表面粗度区分Ⅲ相当の乱流境界層流を再現した.フ ルスケール換算した場合,評価時間は約11分である.

2-2. 実験結果

本実験より得られた平均風圧係数分布をFig.2に示す. 風向の変化に伴い,分布性状も変化することが確認された.さらにライズ・スパン比が増加すると共に風上側の正 圧値及び頂点部の負圧値が増大することも確認された.

3. 風力係数の算出

Fig. 3に示す式及び定義から風力係数Crを算出した.また,実験模型に作用する風圧力を各成分に分解することでFx,y,zを算出した.さらに,ホルン型張力膜の風圧係数

1:日大理工・教員・建築 2:日大名誉教授 3:日大理工・院・建築

(a) 風洞内写真 (a) 模型写真 $h = \begin{bmatrix} 10mm \\ 20mm \\ 30mm \end{bmatrix}$ L=100mm_ • 測定点 $\theta = 0^{\circ}$ θ=15° H=35mm θ=30° *θ* =45° **∛** (c) 実験モデル Figure 1. Outline of Wind Tunnel Tests Table 1. Condition of Wind Tunnel Tests 気流 乱流境界層流 サンプリング周波数・時間 500Hz・30sed 想定気流 地表面粗度区分Ⅲ ライズ・スパン比(h/L) 0.1,0.2,0.3 風向 θ 0度,15度,30度,45度 模型サイズ $100 \text{mm} \times 100 \text{m}$ -0.2 -0.4 0.20 -0.2 -0.4 -0 2 -0.6, 0 -0.6 -0.8 -0.8 0.6 » » » -1.0 -0.8 -1.0 wind wind wind 0.2 0deg -0.4 0deg 0deg -0.6 -0 -0 2 -0.4 -0.8 -1.0 -1.2 0 2 0.2 wind wind wind 0 -0.4 45deg 45deg P ア 7 (c) h/L:0.3 (a) h/L:0.1 (b) h/L:0.2 Figure 2. Distribution of Average Wind Pressure Coefficient wind 風力係数 C_f = Wille Odeg. ∐h Cfz F: 各成分の風圧力の合力 [N] q_{H} : 速度圧 $[N/m^{2}] = \frac{1}{2} \rho V_{0}^{2}$ wind 10m **>C**ρ:空気密度=1.29[kg/m³] 0de (_{V0:風速} Zò wind A: 代表面積 = 100 [m²] 10m Figure 3. the Wind Factor and Dfine Wind

分布は風上側と風下側で大きく異なるため、4つのエリ アに分割し,風力係数を算出した.算出した風力係数の うち、Zone2と3のZ方向の風力係数CfzをFig.4に示す. Zone2では風向による変化は確認できないが、Zone3では 風向が大きくなるに従って,風力係数は減少し,風向30 度以降はすべてのライズ・スパン比で負の値を示すこ とが確認された.

4. 数值解析

風洞実験より得られた風圧係数と,前章で算出した風 力係数を外力として,それぞれ静的応答解析を行い,そ の結果について比較を行う.

4-1. 静的応答解析概要

解析概要をFig.5に示す.本解析モデルは,膜面及び膜 面中央の膜突き上げ用ストラット及び柱,梁から構成 される.荷重は2パターン設定し,実験より算出した風 力係数をZone1~4の各膜面にそれぞれ等分布に載荷す る方法(以下, CaseA)と,実験より得られた風圧係数の 値を負担面積ごとに等分布で載荷する方法(以下, CaseB)とした.それぞれの荷重に対して静的応答解析 を行い,膜応力を比較する.

4-2. 数值解析結果

解析結果をFig.6に示す.CaseA・B共に同様の応力分布 を示したが、CaseAではCaseBより膜応力が全体的に低く なることが確認できた.これは、風力係数を4つのエリア に分け算出したが,頂点部などの局所的な荷重を平均し て算出したことが原因である.またCaseA・B間の膜応力 は、ライズ・スパン比が大きくなるほど差異が生じるこ とも把握された.これより,前章で算出した風力係数を 用いることは,妥当とは言えず,さらに膜面のエリアを 分割する等の検討が必要であると考える.

5. まとめ

本論では、ホルン型張力膜構造に着目し、風洞実験か ら得た境界層乱流中での風圧力特性と、ホルン型張力膜 の形状を考慮し、4つのエリアの風力係数を示した、さら に,静的応答解析より算出した風力係数の妥当性を検証 した.これらの検討より風力係数を用いた設計法を示し たが,妥当性は得られなかった.これよりホルン型張力 膜ではさらに細かく風力係数を設定する必要があり,従 来の風力係数算出手法による設計はホルン型張力膜に おいて妥当ではないと考えられる.

<u>謝辞</u> 本研究は科学研究費補助金(特別研究員奨励費,課題番号:22・ 7895)により実施した.また、風洞実験にご尽力頂いた、日本大学生 産工学部建築工学科神田研究室の各位に感謝の意を表す. 【参考文献】

[1]永井佑季,岡田章,宮里直也,斎藤公男:開放型ホルン形状張力膜 構造の一様流中における風力係数分布,日本建築学会技術報告集, Vol.17, No.36, pp.499-504, 2011.6[2]永井佑季, 岡田章, 神田亮, 宮里 直也, 榎紀佳, 小澤恭平, 松本良太, 斎藤公男: 乱流境界層流中にお けるホルン型張力膜構造の風洞実験および応答解析(その1~4),日本 建築学会学術講演梗概集(関東), B-1, pp.801-808, 2011.8、[3]建築 物荷重指針・同解説(2004),(社)日本建築学会,2004.9[3]大熊武司 他共著:実務者のための建築物風洞実験ガイドブック2008年版,(財)日 本建築センター, 2008.10





Figure 6. Distribution of Membrane Stress (unit:N/m)