B-31

大規模スタジアムにおける片持ち屋根構造の空力減衰評価に関する基礎的研究 -屋根の仕上げ材の有無による空力減衰性状の差異について-

Basic Research on Aerodynamic Damping of Cantilever Roof Structure in Large-Scale Stadium - Differences in Aerodynamic Damping Properties with and without Roof Finishing Material -

〇金子春花³, 岡田章¹, 宮里直也¹, 廣石秀造² *Haruka Kaneko³, Akira Okada¹, Naoya Miyasato¹, Shuzo Hiroishi²

Abstract : In recent years, the development of new structural materials and construction methods has made it possible to design and construct structures that are lightweight and have large-span roofs. In such a large-span structure, the aerodynamic stability of the roof surface is often a problem because the roof surface is easily deformed and vibrated by the wind. Especially for the cantilever roof of a large-scale stadium, it is considered that the influence of aerodynamic damping is large. In this report, the purpose of this report is to quantitatively evaluate the structural damping and aerodynamic damping. An experimental study will be conducted to understand this.

1. はじめに

大空間建築の屋根架構は、一般に軽量構造が適用 されることが多く、風荷重が支配的となる場合には、 屋根面の空力安定性がしばしば問題となる。屋根面 に作用する風荷重は接近流の乱れによる変動空気力 だけでなく、構造物自体の運動に伴う付加的な空気 力である「非定常空気力」が作用するため、非常に複 雑なものとなる。この非定常空気力は屋根を空力的 に安定化あるいは不安定化させる場合がある。後者 は空気力が負減衰として働くことが原因である。

屋根面が振動する際,減衰力は架構の「構造減衰」 と「空力減衰」の2つに大別され,特に大規模スタジ アムの片持ち屋根では,空力減衰の影響が大きいと考 えられる.既報⁽¹⁾では,膜屋根を有する大スパンのド ームにおいて,仕上げ材や膜材の施工により減衰定数 が増加しており,その要因が空力減衰であると報告さ れている.しかし,大規模スタジアムの片持ち屋根を 対象とした固有振動特性に関する検討事例は少ない のが現状である.

以上を踏まえて、本報では大規模スタジアムの片 持ち屋根における空力減衰の定量的な評価方法の提 案のために必要なデータの蓄積を目的として、屋根 面の有無による減衰の変化を実験的に検証する.ま た、既報^[2]では、減衰定数は振動振幅に依存すること が報告されていることから、固有振動特性の振幅依 存性についても、実験的に検証する.

2. 小規模模型による自由振動試験

2-1. 試験概要

片持ち屋根架構の振動特性を評価するため、小規 模模型を用いて自由振動試験を行った.模型は、ス タジアムの一部を取り出した、縮尺1/10の片持ち屋 根モデルとし、トラスの骨組をアルミパイプ(Φ8, Φ5)、接合部を3DプリンターによるABS樹脂で作製し



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

た. 試験体及び試験概要をFig.1,2に示す. 模型は屋 根架構部(骨組,接合部)と屋根面から構成され,架 構部はトラス構造とし,支点には完全ピン支承となる 様にベアリングを用いた. 片持ち屋根架構を安定化 させるため、後方1箇所にばねを用いてバックスティ を設置した.検討項目は,屋根面の有無及び初期変 形角とし、初期変形角は、1/80、1/40、1/20、1/13、 1/10, 1/8, 1/6.7radの7ケースとした. また, 初期変 形角は先端部分の鉛直変位量δ0を,支点-先端部分の スパンLで除したものと定義した. 屋根先端部分に紐 で錘を吊るすことで初期変形角を強制的に与え、そ の後, 紐を切断することにより自由振動させ, Fig.2 に示す測定点の鉛直変位(Z方向)をレーザー変位計に て測定した.なお、自由振動実験用の錘が無い時の 存在張力を付加質量m'と見なした時、後方のばね のバネ定数kとm'から算出した固有周期の理論値To は屋根ありで0.148sec, 屋根なしで0.143secである.

2-2. 試験結果及び考察

実験より算出した固有振動特性をTable 1に示す.減 衰率は,以下(1)式の対数減衰率により算出した.

$$\delta = \frac{1}{m} \cdot \ln \frac{a_n}{a_{n+m}} \tag{1}$$

ここで、時刻tnにおけるn番目の振幅をan(mm)、n+m 番目の振幅をan+m(mm)とし、m=10の減衰率を算出し た.また、減衰定数h(%)は対数減衰率 δ に10²を乗じ たものとする.空力減衰(A-damping)は、屋根ありと 屋根なしの減衰の差から算出した.

初期変形角と固有周期の関係をFig.3に示す.上記の理論値Toと比較すると、屋根の有無によらず自由振動結果の方が約1.6倍程度長周期となっている.これは、架構自体の振動特性の影響と考えられる.

初期変形角1/10radにおける自由振動波形をFig.4に 示す.Fig.4-a)より,初期振幅が大きい場合に減衰が大 きく生じている.また,屋根ありと屋根なしについて, Fig.4-b)より,T=0~5secの5秒間で2 π の位相のずれを 確認した.このことから,屋根なしと比較して屋根あり の場合は,短い時間で振動が収束することを確認した.

初期変形角と減衰定数の関係をFig.5に示す.初期変 形角1/40~1/6.7radにおいて,初期変形角の増加に伴 って,屋根ありの減衰が大きくなることを確認した. 一方,屋根なしの減衰定数は,変形角による影響は小 さい.また,屋根ありの場合,空力減衰によって全体 の減衰が大きくなっている.このことから,空力減衰 の振幅依存性を確認した.

3.まとめ

本報では,屋根の有無による振動特性の変化及び, 空力減衰の振幅依存性の把握を目的として,自由振動 試験を行った.初期変形角の大きさにより空力減衰が 変化したことから,空力減衰の振幅依存性を確認した.

今後は、気圧や屋根面の開孔率などをパラメータとし、空気条件が変化した際の空力減衰の変化について

Table 1 Natural vibration characteristics					
	Natural period[sec]		Damping ratio[%]		
Angle[rad]	with	without	with	without	A domning
	roof	roof	roof	roof	A-damping
1/80 (0.013)	0.245	0.232	3.00	3.12	-0.12
1/40 (0.025)	0.245	0.232	2.52	2.25	0.27
1/20 (0.050)	0.245	0.233	2.91	2.05	0.86
1/13 (0.075)	0.247	0.233	3.69	2.40	1.29
1/10 (0.100)	0.247	0.233	4.33	2.56	1.77
1/8 (0.125)	0.247	0.233	5.21	2.74	2.47
1/6.7 (0.150)	0.247	0.235	5.92	2.86	3.06





Fig.5 Initial deformation angle-Aerodynamic damping 検討を行う予定である.

4.参考文献

- [1]糸井達哉,他:「膜屋根を有する構造物の振動特性評価」, 大成建設技術センター報第39号,pp.32_1-32_8,2006.2
- [2] 福和伸夫,他:「振動実験に基づく鉄骨3階建住宅 の固有振動特性に関する研究」,構造工学論文集 Vol. 41, pp. 279-288, 1995.3