渡邊 祥

熱可塑性樹脂を用いた実験的自由曲面シェルの

形状決定法に関する研究

建築構造学分野

Abstract

構造解析技術の進歩により構造形態の創生に対する研究が認識され始め、様々な研究がおこなわ れはじめた.そのため近年において実構造物にも自由曲面シェルは多用されはじめた.本論文は自 由曲面シェルの作成方法の一つである逆転曲面を利用する方法を拡張した形状決定法に関するも のである.ここでは荷重が載荷された熱可塑性を有するアクリル板に加熱装置で熱を加えるという 方法で吊り下げ実験を行う手法を確立することを目的とし、実験において得られた課題をクリアし ていくことで形状決定手法を確立する.そして本形状決定法の有用性の確認を行い、さらに反力の 操作をすることによる新しい形状決定法を提案する.最後に本形状決定法を実際のシェル構造に適 応し、力学性状を確認する.

1. 序論

構造解析技術の進歩により構造形態の創生に対する 研究が認識され始め、様々な研究がおこなわれはじめ た.そのため近年、実構造物にも自由曲面シェルは多 用されはじめた.自由曲面シェルの作成には構造設計 者の力が大きく必要であるが、その際には多くの時間 と労力が必要である.

そこでここでは懸垂曲面の手法を拡張した熱可塑性 樹脂の高温状態における材料特性の変化を利用したシ ェルの形状決定法について扱う. 懸垂曲面を利用する この手法はスペインの建築家アントニー・ガウディら により昔から行われている.スイスの建築構造家ハイ ンツ・イスラーも設計に際しては実際に布と石膏で模 型を製作し、その寸法を図面にフィードバックする方 法をとった.本形状決定手法はアルゼンチンの研究者 Oscar や O.Andres らが生物学的な原理であるホメオ スタシスという言葉を用いて Homeostatic Model Technique として始めたものである.彼らは既往の研 究により形状を実際に作成しているが、実験する際の 各値設定方法による形状や応力の比較が行われておら ず、明確な形状決定方法が確立されていない.

本研究では、熱可塑性を有するアクリル板に加熱装 置で熱を加えるという方法で吊り下げ実験を行う手法 の確立することを目的とし、実験において得られた課 題をクリアしていくことで形状決定手法を確立する. 本手法はさらに反力の操作をすることによる新しい形 状決定法を提案する.最後に本形状決定法を実際のシ ェル構造に適応し、力学性状を確認する.

2. アクリル材を用いた形状作成法の実験方法の確立

- 2.1 本手法の有用性の確認と課題の抽出
- 2.1.1 実験手順
 - Step1: アクリル板に支持条件を与える
 - Step2: 荷重パッドをアクリル板に載せて加熱装置 内の滑車に吊るす
 - Step3: 指定温度まで徐々に熱を加えて変形させる
- Step4: 温度を下げてモデルを取り出す
- Step5: 反転させて形状の測定を行う

2.1.2 実験条件

出来上がりの形状 に影響を受けると考 えた、加熱時の最高 温度・アクリル材の 厚み・負荷させる荷 重値の大きさをパラ メータとして、いく つかの吊り下げモデ ルを作成し、各々で 比較を行う.本節に おいて吊り下げるア クリルの形状は正方 形の 210×210mm の大きさである.

2.1.3 応力の比較 作成したモデルを 反転させ100倍に拡 大し、汎用構造解析 ソフト NX-Nastran

-		~
	A.	
	1	

Fig.2.1 加熱装置全景

	Table2.1	温度余华	-
Model ID	S_80_1.5	S_90_1.5	S_100_1.5
Temp. (°C)	80	90	100
Thickness (mm)	1.5	1.5	1.5
Load (kg/m³)	7900	7900	7900

	Table2.2	厚み条件	
Model ID	S_90_10	S_90_1.5	S_90_2.0
Temp. (°C)	90	90	90
Thickness (mm)	1.0	1.5	2.0
Load (kg/m³)	7900	7900	7900

	Table2.3	荷重条件	
Model ID	S_5000	S_90_1.5	S_15000
Temp. (°C)	-	90	_
Thickness (mm)	1.5	1.5	1.5
Load (kg/m³)	5000	7900	15000

を用いて応力解析を行った.その結果を Fig.2.3~2.5 に示し、以下で考察を述べる.なお今回作成したモデ ルは対称形とならず結果にバラつきが見られたため、 モデルの 1/4 ごとの各主応力値、曲げモーメント値を 平均化した.

3 つの要素のそれぞれの条件において応力の違いが 確認できたが、結果的に温度管理で応力が決まると結 論付ける.温度条件はもちろんであるが、厚み条件に 関しては材が厚すぎると内部まで十分に熱が行き届か ず面外剛性を落とすことに不十分になる.そのため最 大主応力に関して S_80_1.5 が、最小主応力に関して S_90_2.0 が極端に他のモデルよりも大きな値を示し た.荷重条件に関しては、荷重が小さければ面外剛性 を落とすのには低い温度で十分であるが、荷重が大き ければ多少低い温度でも面外剛性を落とすことができ る.ゆえに、「熱可塑性樹脂を用いた手法」では温度の 管理が非常に重要である.そのため、本手法の実験に は温度・形状のばらつきを抑えることが必要である. この中で応力の抑えられた最適な形状は S 90 1.5 、

S_100_1.5 と S_90_1.0 であり、S_90_1.5 を本手法で 得られた形状として、以下の他の手法との比較を行う.



Fig.2.2 モデル ID と形状

2.1.4 他の手法との比較

「幾何学形状」である球を用いたシェルと懸垂系シ ェルの作成方法の一つでもある「一般逆行列を用いた 手法」で作成したシェルの二つとで比較する.

「幾何学形状」を用いた手法と比較すると局部応力 に関しては両モデルに大きな差はなく、応力分布に関 してはエッジ部で本手法のモデルの方が小さな引張力 を示しているという有利な点が確認されたことから、 シェルの作成方法の一つとして本手法は有用性がある と考えられる.

また「一般逆行列を用いた手法」と比較すると局部 応力に関しては本手法のモデルの方が小さな値を示し たが、応力分布に関して「一般逆行列を用いた手法」 のモデルのほうが中央部におい応力の小さな分布を示 すことを確認された.局部でが著しく大きな応力値を 示したことから、「一般逆行列を用いた手法」よりも本 手法は有用性があると考えられる.

2.2 本実験の改善と温度の影響の検証

2.2.1 実験の改善

先の実験で形状のばらつきの問題が大きく浮かび上 がった.その原因である温度管理の問題を解決するた めに実験装置を改善した.送風式の乾燥機で、風で循 環させながら装置内部の温度を一定に保つことができ る.また今回は実験装置内に土台を作成し、各寸法が 測定できるようにした.

改善を行った後の実験から得られたモデルの形状を Fig.2.9の点線にて示す.加熱装置の性能から加熱装置 内の左右両側と手前奥側の形状に違いはあるが、その 差は大きくなく、肉眼では確認できないほどであるこ とから実験装置の改善を行うことで精度の良い形状を 得ることができた.さらに今回は加熱誤差による座標 の形状のばらつきや 3D 測定による計測誤差による応 力のばらつきをできるだけ少なくするために座標の補 正を行った(Fig.2.9の実線).

2.2.2 温度の影響の検証

実験に用いたアクリルの厚みは 1.0mm と 1.5mm の もので平面形状は 300×300mm の正方形、加熱装置 内の設定温度は 90℃~140℃とした.実験から得られ た形状を Table2.4 に示す.また応力解析結果から得ら



材料は設計基準独度 Fc24 の普通コンクリート.荷重条件は自重のみを考慮し、単位体積重量は 2400kg/m³、重力加速度は 9.81m/S²とする.シェル厚は均一 0.15m と設定.境界条件は四隅ピン支持である.



れた形状の最高の各主応力値と最大曲げモーメント値 を示す.材料はアクリルの物性値を設定する.



Table2.4 各モデルの形状寸法

反転後100倍して材料をコンクリートとした解析結果 をFig.2.12に示した.ただしシェル厚は統一して均一 0.15mである.Fig.2.12を見てみると、T10とT15モ デルでは各応力の収束する最大曲げモーメント値が異 なる.特に最大曲げモーメント値ではT10モデルの方 小さな値で収束している.これはT10モデルを製作す る際に用いたアクリル材の厚みが 1.0mm と薄く、初 期状態から大きな曲げ剛性を有していないために荷重 に抵抗するためにわずかに変形した状態となっており、 加熱され変形する際にT15モデルよりもより面内抵 抗する形状に移行しやすかったためと考えられる. 以上から、本手法の実験の課題である形状のばらつ

てしまうため完全には除去できていない. なお形状を

以上から、本手法の実験の課題である形状のはらつ きについて改善を行い、また本手法の温度に関する影 響を調べた.そして本手法で力学的合理性のある形状 を得るためには形状の収束の必要に必要な温度が必要 である.しかしながら高温にしすぎると、材料が溶け る危険性があり設定温度を予め高くすればよいもので はない.また、形状の収束性から力学的合理性のある 形状は1つの荷重量に対して一つの形状しか得られな いため、ライズ・スパン比を操作することができない のが課題である.

<u>3. 支点反力に着目したアクリル板吊り下げ実験</u>

3.1 水平荷重を作用させた実験

2.2 節の実験を基に水平 力を載荷させ、ライズ・ス パン比の調整を行う実験を 試みた.基本としたモデル は T15 120 である.2.2 節



ではアクリルの重量を含めた吊り下げたモデル全体と 同じ重量「C=U」になるように一支点あたりの支点反 力荷重を設定したが、本節の実験では一支点あたりの 支点反力荷重を必要鉛直力Uの11%と33%増とした. 支点反力荷重を大きく設定したことは結果的に予めモ デルに対して水平力を載荷させたことになる.

Table3.1 作成条件(3.1節)						
Мо	del ID	Thickness (mm)	Temp. (°C)	Sup	port Reaction	
II as a dad	H1_T15_120	1.5	120		1.11U	
H model	H2_T15_120	1.5	120		1.33U	
	Table3.2 各モデルの形状寸法(3.1節)					
Model ID		Span (mm)	Raise (mm)		Raise / Span	
H model	H1_T15_120	261.45	81.85		0.313	
H model	H2_T15_120	272.65	68.93		0.253	

・形状に関して

2.2 節で作成した支点反力荷重以外の条件が同じである T15_120 と比較するとライズが小さく、スパンが大きいことが分かる. これは予め水平力をアクリルに載

両モデルとも設定温度が高いほどライズが大きくなる とともにスパンが短くなり、設定温度が高い状態では ライズ・スパン比が収束していることがわかる.それ は結果的に応力の収束につながる.T10モデルでは最 大主応力は110度を超えてから、最小主応力と曲げモ ーメントは130度を超える収束し始める.T15モデル では、最大主応力・最小主応力・曲げモーメント全て において120度を超えると収束傾向が見られる.各最 大値が収束したモデルでは各応力が抑えられて、その ことにより応力分布が一様となっている.曲げモーメ ントに関しては重力下で吊り下げられた純粋な張力場 である膜面を逆転させた場合には自重下でたわみが生 じて、面内の圧縮に伴う面外方向への曲げを受けてし まい、それゆえ特に境界近傍に曲げモーメントが生じ

Fig.2.12 温度設定値によるモデルの応力変化(材料:コンクリート)

荷させることで、吊り下げ時に各支点が内側に入り込 もうとする力を和らげたためであると考えられる、そ のため予め水平力を載荷させることで、ライズ・スパ ン比を調整することが出きる.また、予め水平力の大 きなモデル H2 T15 120 の方がライズの小さい形状 を作成できたが、反面そのライズの変化の割合が大き く、水平力の大きさにより大きく形を変えるため形状 決定の際には注意が必要である.

応力に関して

応力の比較では、2.2 節で求めた形状の一部との比較 を行ったが、水平力を予め作用させたモデルの方が 2.2 節のモデルよりも各応力が小さくなる結果が得ら れた. 支点反力荷重以外の条件が同じである T15 120 とも比べるとわずかではあるが応力の小さな結果とな った. また、水平力を予め作用させた H1_T15_120 と H3 T15 120 ではそれほど応力状態に差は見られなか った.

予め水平力を平板に作用させておくと、つまり面内 方向の力を予め作用させておくと、面外剛性を落とす しアクリルが加熱される過程においてそれが面内方向 に誘導する力となり、曲げモーメントの減少した結果 表面主応力の減少につながっているのではないかと推 測する.



3.2 反力操作実験

本節では出来上がりの形状の支点反力を操作する実 験を試みた.アクリルに作用させる荷重は2.2節の T15 モデルと同様である. ここでは支点反力に対称性 を持たせたものと全く対称性を持たせないものの2種 類の支点反力を設定して実験を行う。そのため以下の ように支持点に与える荷重を決定した.支持点の記号 は Fig.2.8 を参照されたい.

Table 3.3 支点反力の設定(3.2節)

Model ID	C1_T15_120			C2_T15_120				
Point	Α	В	С	D	Α	В	С	D
Reac. Force(C)	U	1.33 U	1.33 U	U	U	1.67 U	1.33 U	0.67 U
Load Value	150g	200g	200g	150g	150g	250g	200g	100g
Ratio	3	4	4	3	3	5	4	2

Point

A

В

С

D

Table3.4 反力値【C1 モデル補正前】

Table3.5 反力値【C1モデル補正後】 Reac. Force(kN)

> 978.4 1315.2

1315.2

978.4

Ratio

3.0

4.0

4.0

3.0

Point	Reac. Force(kN)	Ratio
А	1002.7	3.0
В	1295.7	3.9
С	1335.3	4.0
D	955.6	2.9

支点反力が対称性を有する 実験から作成されたモデル C1_T15_120 は解析結果か ら実験で与えた比率と同様

Table	a.6 反力値【C2 モ	デル
Point	Reac. Force(kN)	Ratio
Α	1141.5	2.7
В	1478.0	3.5
С	1228.2	3.0
D	843.3	2.0

の反力の比率を示した.補正前も精度の良い支点反 力の比率を示したが、補正後では非常に良い精度で実 験通りの比率を示した.一方、支点反力が対称性を有 しない実験から作成した C2_T15_120 は解析結果から 支点反力の比率は精度を少し欠いたものとなったが、 支点反力の大きさの関係は保たれていることがわかる. 精度を欠いた理由としては反力荷重が対称性を有して いないために吊さ下げ初期状態において水平を保つこ とができなかった点や滑車と紐の摩擦で生じる力が支 点反力に影響したものと考えられる.





Fig.3.4 C モデルの初期状態

4. シェル構造に適応したときの力学性状の確認

4.1 偏分布載荷

以下に示す荷重を載荷させ、力学性状の確認を行う.



解析条件は前章と同様である.対象 モデルは T15_140、H1_T15_120、 H2_T15_120 とする.





Fig.4.2 解析モデル

値は等しいけれども、最大主応力・最小主応力の値で は偏分布載荷(a)の方が大きな値を示す.また、偏分布 載荷(c)の中央部に載荷させたものはどのモデルも圧 縮側、引張側ともにほかの載荷方法よりも大きな値を 示している.一方、偏分布載荷(d)はどのモデルも圧縮 側・引張側ともにほかの載荷方法よりも小さな値を示 している. また、偏分布載荷(f)に関しては最大主応力 では他とは差が見られないが、最小主応力値は比較的 抑えられた値が得られた.これらはすべて自重下にお ける変形から説明でき、偏分布載荷(a)は荷重の重心が 中心から外れているため形状の変形が進んだため応力 が多く表れ、一方偏分布載荷(b)は支持部付近の外側に はらみ出そうとしている変形を少し拘束するような位 置に載荷されているので応力が小さく抑えられたと考 えられる. それは偏分布載荷(c)・(d)・(f)においても同 様で、偏分布載荷(c)は中心部が凹となる変形を促進す るような載荷であるため各主応力値が大きな値を示し、 偏分布載荷(d)は支持部付近の外側にはらみ出そうと している変形を完全に抑えようとしている位置に載荷 されているので各主応力値が小さな値を示した. 偏分 布載荷(f)も 支持部付近の外側にはらみ出そうとして いる変形を少し拘束するような位置に載荷されており、

またアーチ効果の見られる形状 の対角線上に載荷されているの で荷重を受け流しやすかったた めに等分布載荷よりも値が抑え られたと考えられる.



4.2 水平力の載荷

Fig.4.5 に示す方向に 水平力を載荷させる. 今 回は水平方向に加速度と $U \subset 1.962 \text{m/s}^2 (0.2 \text{G})$ を入力した.



全モデル圧縮側は(a)の方が大きいが、引張側は(b) 方向の方が大きな値を示している.しかしながら最大 曲げモーメント値は(b)方向の方が大きいという結果 が得られた.これは水平力の載荷方向にある拘束点の 数に影響するものと考えられる.(a)方向の場合は点 C・Dの2支点でほぼ荷重を受け持つような形となっ ているが、(b)方向では点 D の 1 支点に大きく応力が 集まるからである.





Fig4.7 主応力線(裏面)

また偏分布荷重と比較してみると、水平力載荷の方が 等分布載荷時と比較して応力線の乱れが見られるため、 本手法で作成したモデル水平力に敏感な構造である.

4.3 弾性座屈性状

線形座屈解析を行った結果を Fig.2.10 に示す. 今回 は比較のためにライズ/スパン比の異なる球形シェル を追加することとする.解析条件は3章と同様である. ここではコンクリートの剛性が一定であると仮定した ときの値であり、応力度に関する検討ではない.

	Table4.1	<u> 無次元弾性座屈</u>	荷重	-
Model ID	Dead Weight P _w (kN)	Buckling Load P _E (kN)	P_{E} / P_{W}	Raise / Span
T15_140	3051	24693	8.09	0.37
H1_T15_120	3095	19827	6.41	0.31
H2_T15_120	3109	17888	5.75	0.25
B_0.37	2418	16247	6.72	0.37
B_0.31	2690	15241	5.67	0.31
B_0.25	2829	13505	4.77	0.25

T15 モデルに関しては、自重の約8倍の弾性座屈荷 重を示すが、Hモデルに関しては、H1 T15 120 は約 6.4 倍、H2_T15_120 に関しては約 5.8 倍とライズ/ス パン比が影響している.

また本手法を用いたモデルとライズ・スパン比が同 等な球形シェルと比較すると、全てのライズ・スパン 比で本手法を用いたモデルの方が大きな弾性座屈荷重 を示すことがわかり、本手法を用いたモデルは球形シ ェルの約 1.2 倍の無次元下弾性荷重 Pw/PEを示す.こ れは球このことからも本手法の有用性が確認できる.

5. さまざまな自由曲面シェルへの適応の検討

5.1 自由曲面シェルの作成

■正方形-四辺中央部四点支持





Fig.5.1 実験風景

■開口を有する正方形一四隅ピン支持





Fig.5.3 母材

Fig.5.4 モデル写真

5.2 自由曲面シェルの設計例

本手法から得られた曲面と実構造物で用いられた曲 面を実際に許容応力度設計とを行うことで比較する. 実構造物で用いられた曲面にはアルヘシラスの市場 (トロハ設計 1933 年)の作成方法を取り入れたが、 この構造物には庇等が設けられているが、今回はそれ らを考慮せず、曲面の形状のみを考える.これを以降 「トロハモデル」と呼ぶ. また本手法で作成したモデ ルをこれ以降「アクリルモデル」と呼ぶこととする. 両モデルともスパン 47.6m ライズ 7.0m とする.

Table5.1 実験条件

Condition	Setting
Material	アクリル
Initial Form	正六角形・一辺 150mm
Thickness	1.5mm
Load	312g
Preset Temperature	120°C
React. Force	全体重量の 110%(水平力)

Area	アクリルモデル		トロハモデル	
•	中心方向	@120	中心方向	@200
A	円周方向	@90	円周方向	@100
	中心方向	@140	中心方向	@200
в	エッジ方向	@120	エッジ方向	@100
С	中心方向	-	中心方向	-
	円周方向	@200	円周方向	_

Table5.2 配筋表



アクリルモデル

Fig.5.6 配筋イメージ図

トロハモデル



Fig.5.7 支持部付近の形状

アクリルモデルの形状は支持部付近に下に凸な部分が 形成されており、その箇所に引張が生じるため、その 箇所に密な鉄筋が必要である.一方、トロハモデルは もとの形が球形であるために下に凸な箇所は生じずに 引張が支持部近傍とエッジ部でしか生じてはいないが、 球を切り取った形状であるためにエッジ部分にアクリ ルモデルよりも大きな引張が生まれ、そこに多くの鉄 筋を配する必要がある.またトロハモデルは支持部付 近に大きな圧縮応力が生じるので厚みが 0.90m も必 要であるのに対し、アクリルモデルは 0.40m の厚みで 設計できる.

6. 結論

本研究では、実験を重ねることで課題をクリアし、 熱可塑性を有するアクリル板に加熱装置で熱を加えて 行う吊り下げ実験による形状決定手法を確立した.ま た、基本的な力学性状の確認や本手法の実構造物への 適応検証を行った.以下のフローを示すことによって 最終結論としたい.



Fig.6.1 自由曲面シェルの形状決定法フロー

[参考文献]

1. BELLES P., ORTEGA N., ROSALES M. and ANDRES O., "Shell Form-Finding : Physical and Numerical Design Tools", Engineering Structures, Vol.31, 2006, p2656-2666.

2. ANDRES O., ORTEGA N. and PALOTO J.,"The Homeostatic Model as A Tool for The Design and Analysis of Shell Structures", Nature and Design, p.145-156.

3. エドゥアルド・トロハ著、川口衛監修解説、IASS2001 組織委 員会訳:「エドゥアルド・トロハの構造デザイン」、相模書房、2002 年9月10日

討 議 等

◆討議 [建築防災分野 谷池 義人 教授]

アクリルの実験の結果からコンクリートシェルの形状 を求めているが、実験からコンクリートの応力を求め ることはできるのか.

◆回答:アクリルの応力からコンクリートの応力をお およその値であれば推定することはできると考えてお ります.ただし応力解析をせずに実験から直接求める ことはできないと考えております.

◆討議 [建築防災分野 谷池 義人 教授]

熱する過程で残留応力は発生しないのか.アクリルと コンクリートでは材料物性値が違うが、そのあたりな ど材料の違いのために特別な事項を考慮する必要はな いのか.

◆回答:本手法はあくまで形状を求めるための手法で ありますので今回特別に残留応力について考慮した点 はありません.しかしながら本手法は荷重に対してア クリル自身が自由に変形できるようになっており、応 力の大きなところはひずみが生じ、変形することで荷 重に対して抵抗しますので、残留応力に関しては考慮 する必要はないかと考えます.またアクリルとコンク リートの物性値の違いについてですが、材料間で異な り且つ応力に関わる物性値としてはヤング係数とポア ソン比と考えられますが、ヤング係数は外力に対する 変形のみに影響を与えるものであり、応力値はポアソ ン比の影響を受けると考えられます. 今回の四点ピン 支持の形状では、ポアソン比による大きな応力分布の 相違は確認できませんでした. 建築で用いる材料のポ アソン比は 0.2 ないし 0.4 の範囲であり、その範囲で は大きく応力分布には影響を与えない、形状のみが応 力分布に影響を与えると考えております.

◆討議 [建築防災分野 谷口 徹郎 准教授]

求められている形状とは何なのか. 自重下における軸 力が主体の形状が良いのか. 何を基準に形状を求める のか.

◆回答:本実験は熱可塑性を有するアクリル板を熱す ることで面外剛性を小さくして、面外に変形させるこ とで得られた軸力主体の構造を形成するための手法で す.ゆえにその形状は面内方向の力が卓越しており、 曲げモーメントの小さな形状です.しかしそれは石膏 と布で吊り下げるモデルよりも若干曲げモーメントは 大きくなる傾向が見られます.しかしながら石膏を用 いた実験では面外剛性を全く持たない布で形状を作成 するので、作成できる形状に制約を受けますが、本手 法は温度設定を行うことにより、吊り下げ時の面外剛 性を調節することができ、ある程度の面外剛性を有す る状態のまま吊り下げることが可能です.その本手法 の特徴を活かした形状が、5.1 節で示した形状です.

◆討議 [建築防災分野 谷口 徹郎 准教授]

面外剛性を有する状態で吊り下げると言ったが、一般 的に曲げを小さくするのが良いと言われているのでは ないのか.この実験では何を目指した実験なのか.

◆回答:ある程度の面外剛性を有する状態と言いまし たが、基本的には逆転曲面の考え方を利用したもので 球形シェルの形状のものと比べると曲げモーメントは 小さな値になっていると考えられます.本手法は曲げ モーメントの小さい、多様な自由曲面シェルの形成を 目的としており、石膏と布を用いた実験だけでは形成 できない範囲の形状にも適応できる手法です.また石 膏の実験は純圧縮の、材料はコンクリートのみを対象 としたものであるが、本手法はある程度の引張も許容 でき、RC 造や木造を対象とすることができます.

◆討議 [建築防災分野 谷口 徹郎 准教授]

初期形状に依存しているように見えるが、それでいい のか.

◆回答:基本的に支持条件によりおおよその形状は決定されるが、本手法は負荷させる荷重や設定温度によっても形状を調整することができ、それにより意匠設計者の求める形状に対応できると考えられます.