25. CA-ESO 法を用いた建築構造の形態創生に関する研究

1110920133	加藤宏一朗	
指導教員	藤井大地	教授

1. はじめに

近年,解析技術や生産・製造技術等の発達により,様々 な形態の建築物が造られるようになってきている.また, 3D プリンタの普及により,より軽量で剛性の高い3次元 構造形態を創生する技術の必要性が高まっている. 位相 最適化手法は,このようなニーズに応えうる形態創生手 法の一つである.

位相最適化手法は、大きく数理計画法にもとづく方法 と発見的手法にもとづく方法の2種に分類されるが、発 見的手法である CA-ESO 法は2次元の剛性最大化問題に おいて、数理計画法にもとづく SIMP 法と同等以上の性 能を有することが示された¹⁾.また、本方法は SIMP 法 と比較して、除去要素の密度を残す必要がないため、特 に3次元問題では、計算効率を格段に上げられる可能性 がある.そこで本論文では、文献 1)で提案した CA-ESO 法とボクセル (voxel) 有限要素法を組み合わせた3次元 構造物の位相最適化手法を提案し、数理計画法にもとづ く SIMP 法²⁾と比較することにより、3次元問題における CA-ESO 法の有効性を検討する.

2. CA-ESO 法による建築構造の位相最適化

CA-ESO 法では、要素除去に関しては、拡張 ESO 法の ルールを用いる. 拡張 ESO 法では、各要素の Von Mises 応力を要素除去に関する指標とし、この応力が閾値以下 になると要素が除去される. すなわち、

 $\rho_i = 0 \text{ if } \sigma_i^{M} < X_{cr}$;*i*=1,…, N_L (1) ここに、 N_L は残存要素数、 ρ_i は*i*番目要素の材料密度、 σ_i^{M} は*i*番目要素の Von Mises 応力である.また、(1)式 の X_{cr} は閾値で、次式で定義される.

$$X_{cr} = \sigma_m - \eta \cdot \phi \tag{2}$$

ただし、 $\sigma_m \geq \phi$ は残存要素の Von Mises 応力の平均値と 偏差平均であり、次式から計算される.

$$\sigma_{m} = \frac{1}{N_{L}} \sum_{i=1}^{N_{L}} \sigma_{i}^{VM} \qquad \phi = \sqrt{\sum_{i=1}^{N_{L}} (\sigma_{i}^{VM} - \sigma_{m})^{2} / N_{L}}$$
(3)

ここに、 η は要素の除去量を制御する制御変数であり、 η が大きいと要素が除去されにくく、 η が小さいと除去されやすくなる.

次に,要素の生成は CA 法のルールに基づいて行う. 本研究では, *i*番目要素のノイマン近傍要素(面を共有 する要素)に対して,次式の簡単なルールを採用する.

$$\rho_{s_{ij}} = 1 \quad \text{if} \quad \sigma_i^{VM} \ge \sigma_m^{CA} \qquad ; i = 1, \cdots, N_L, \quad j = 1, \cdots, n_i \qquad (4)$$

ただし, σ_m^{CA} は残存要素の応力平均値で(3)式の σ_m と同様に計算される.また, s_{ij} , n_i は面を共有する要素(ノイマン近傍要素)の要素番号と要素数である.

図1は CA-ESO 法の計算フローを示したものである. 図に示すように、本方法では、総密度 $m(=N_L)$ が与えた 制約値 \overline{m} より大きい場合は ESO 法による要素除去を行 い、小さい場合は CA 法による要素生成を行う.そして、 各ステップで制約条件を 0.95 < m/\overline{m} < 1.05 の範囲で満た し、(2)式の $\sigma_m \geq \phi/\sigma_m$ が共に小さくなる解、すなわち次 式の値が最小となる解を最適解として保存する.

$$f_{obj} = \sqrt{\left(\sigma_m / \sigma_m^0\right)^2 + \left\{\left(\phi / \sigma_m\right) / \left(\phi / \sigma_m\right)^0\right\}^2}$$
(5)

ただし、 σ_m^0 および $(\phi/\sigma_m)^0$ は初期構造(0 step)の値.



3. 解析例

まず,3 階建ての中層ビルを想定した解析モデルによ り解析を行う.図2 は設計領域を示す.要素分割は 120×60×120の168000要素としている.解析は,対象性 を利用し1/4領域で行う.2,3階の床と屋上は密度1の設 計固定要素とし,ここに鉛直均等荷重を加えている.境

Study on Topology Optimization of Building Structures using CA-ESO Method

界条件は、1 階床の全節点を拘束している. また、総密 度制約値 *m/m⁰* (*m⁰*は初期総密度)は 0.05,最適化ステ ップ数は 50 としている.

図3は,各ステップの総密度比と(5)式の目的関数の推移を示したものである.ただし,(2)式のηは0.3としている.また,図4はCA-ESO法の解とSIMP法の解を比較したものである.





次に,図5に示す橋梁構造の中央部に道路床版を持つ 橋梁の解析を行う.ここでは,橋梁構造体の下部の両端 を支持し,中央部の床版に一様な鉛直分布荷重を受ける 中路橋を想定した.解析は,対称性を利用して 1/4 領域 で行い,要素分割数は 10×40×40 の 16000 要素(1/4 領域) としている.また,総密度制約値 m/m⁰ は 0.3,最適化ス テップ数は 100 としている.

図 6 は CA-ESO 法と SIMP 法の全領域の透視図とコン プライアンス比を比較したものである. また,表1は各例題の解析時間の比較を示したものである.表より,CA-ESO法の計算効率の良さがわかる.



CA-ESO 法($\eta = 0.1$) $C/C^0 = 1.67$

SIMP 法(w = 1.0) $C/C^0 = 1.78$

図 6 CA-ESO 法と SIMP 法の解の比較

表1 解析時間の比較

	CA-ESO 法	SIMP 法	
解析例 1	4 時間 20 分	30 時間 6 分	
解析例 2	3分	5分	

解析例:Intel® Core™i5 CPU@3.47GHz

4. まとめ

本論文では、発見的手法である CA-ESO 法とボクセル 有限要素法を組み合わせた 3 次元構造物の位相最適化手 法を提案し、SIMP 法との比較によりその有効性を検討 した.その結果、本論文で提案した手法は、解の内部構 造が 骨組的な構造となりやすく、いずれの場合も CA-ESO 法の方が計算時間を短縮でき、コンプライアン ス比の低い剛性の高い解が得られることがわかった.

参考文献

- 藤井大地,真鍋匡利: CA-ESO法による構造物の位相 最適化,日本建築学会構造系論文集,Vol.78,第691 号,2013.9
- 2) 藤井大地:パソコンで解く構造デザイン,丸善,2002