ALE 安定化有限要素法に基づく薄肉構造に対する流体構造連成解析

1. はじめに

流体構造連成問題とは、流体と構造物の相互作用により 引き起こされる力学現象であり、この挙動を正確に把握す るためには、流体と構造物の連成解析が必要不可欠となる.

著者らは、現在までに、ALE 安定化有限要素法を用い 剛体を仮定した構造物に対する連成解析手法の構築¹⁾及び、 弾性体を仮定した構造物に対してソリッド要素を用いた連 成解析手法の構築を行ってきた²⁾.一方、近年、デザイン学 的および強度的に優れるシェル構造と呼ばれる薄い曲面板 からなる構造物が比較的多く計画・設計されている.

本論文は、既往の ALE 安定化有限要素法に基づく流体 構造連成解析手法の拡張として、近年増加が著しいシェル・ 薄肉構造物の取り扱いが可能となるように、構造要素とし て面内変形と曲げ変形を組み合わせた平面シェル要素の導 入の検討を行うものである.数値解析例として、弾性板の 渦振動問題を取り上げ、構造物の応答の検討を参照解との比 較により行う.

2. 数值解析手法

(1) 基礎方程式

a) 流体の基礎方程式

ALE 記述された非圧縮性粘性流体の運動方程式及び連続 式はそれぞれ以下の式(1),(2)で表される.

$$\rho\left(\dot{\mathbf{u}} + \bar{\mathbf{u}} \cdot \nabla \mathbf{u} - \mathbf{f}\right) - \nabla \cdot \sigma\left(\mathbf{u}, \ p\right) = 0 \tag{1}$$

$$\nabla \cdot \mathbf{u} = 0 \tag{2}$$

ここで、 ρ は密度、**u**は流速ベクトル、**ū**は相対流速ベクト ル、**f**は物体力ベクトルを表している.また、応力テンソル σ は以下の式(**3**)で表される.

$$\sigma = -p\mathbf{I} + \mu \left(\nabla \mathbf{u} + \left(\nabla \mathbf{u}\right)^T\right) \tag{3}$$

ここで, pは圧力, μは粘性係数である.

b) 構造の基礎方程式

構造の運動方程式は以下の式(4)で表され. 適合条件式, 構成式は以下の式(5),(6)

$$\nabla \cdot \boldsymbol{\sigma} - \boldsymbol{\rho} \ddot{\mathbf{v}} = \mathbf{F}^{\mathbf{s}},\tag{4}$$

$$\varepsilon\left(\mathbf{v}\right) = \frac{1}{2} \left(\nabla \mathbf{v} + \left(\nabla \mathbf{v}\right)^{T}\right),\tag{5}$$

$$\sigma = \mathbf{D}\varepsilon\left(\mathbf{v}\right) \tag{6}$$

ここで, *σ*, *ε*, **v**, *ρ*, **D**, **F**^s はそれぞれ, 応力, ひずみ, 変 位, 密度, 弾性テンソル, 外力荷重を表す.

中央大学大学院	学生員	○ 河原崎	雄介
中央大学	正会員	田中	聖三
中央大学	正会員	樫山 🦻	和男

(2) 有限要素方程式

a) 流体の有限要素方程式

流体の基礎方程式 (1), (2) に対して,安定化有限要素法 (SUPG/PSPG 法)³⁾を適用し,空間方向に離散化を行うと 以下の有限要素方程式が得られる.

$$\left(\mathbf{M} + \mathbf{M}_{\delta}\right) \frac{\partial \mathbf{u}}{\partial t} + \left(\mathbf{K}\left(\bar{\mathbf{u}}\right) + \mathbf{K}_{\delta}\left(\bar{\mathbf{u}}\right)\right) \mathbf{u} - \left(\mathbf{C} - \mathbf{C}_{\delta}\right) \frac{1}{\rho} p + \nu \mathbf{S} \mathbf{u} - \left(\mathbf{F} + \mathbf{F}_{\delta}\right) = 0$$
(7)

$$\mathbf{C}^{T}\mathbf{u} + \mathbf{M}_{\varepsilon}\frac{\partial\mathbf{u}}{\partial t} + \mathbf{K}_{\varepsilon}\left(\bar{\mathbf{u}}\right)\mathbf{u} - \mathbf{F}_{\varepsilon} + \mathbf{C}_{\varepsilon}\frac{1}{\rho}p = 0 \quad (8)$$

ここで、**M**, **K**, **C**, **S** は係数行列, **F** は外力ベクトルで あり添字 δ , ε はそれぞれ SUPG 項, PSPG 項に起因す るものを表わす.ここで、流体の時間方向の離散化には Crank-Nicolson 法を用いる.

b) 構造の有限要素方程式

本研究では、構造部の離散化要素として、面内変形要素 と曲げ変形要素を組み合わせた平面シェル要素を用いる⁴⁾. 面内変形要素として、4節点アイソパラメトリック要素、曲 げ変形要素として、Mindlin 理論に基づく板曲げ変形要素 を用い、面内変形 u, v、たわみ w、たわみ角 θ_x, θ_y に対応す るように要素合成行列を組み合わせると以下のようになる.

$$\mathbf{K}^{s} = \begin{bmatrix} \mathbf{K}^{i} & \mathbf{K}^{i} & 0 & 0 & 0 & 0 \\ \mathbf{K}^{i} & \mathbf{K}^{i} & 0 & 0 & 0 & 0 \\ 0 & 0 & \mathbf{K}^{m} & \mathbf{K}^{m} & \mathbf{K}^{m} & 0 \\ 0 & 0 & \mathbf{K}^{m} & \mathbf{K}^{m} & \mathbf{K}^{m} & 0 \\ 0 & 0 & \mathbf{K}^{m} & \mathbf{K}^{m} & \mathbf{K}^{m} & 0 \\ 0 & 0 & 0 & 0 & \mathbf{K}^{t} \end{bmatrix} \begin{bmatrix} u \\ v \\ w \\ \theta_{x} \\ \theta_{y} \\ \theta_{z} \end{bmatrix} (9)$$

ここで、添え字*i*, *m*, *t* はそれぞれ、面内変形、曲げ変形、 z 軸周りのたわみ角に起因するものを表している. また、z 軸周りのたわみ角の剛性に関しては Zienkiewicz らが提案 している、仮想剛性を付加した⁵⁾. また、質量行列に関して も同様に組み合わせることで、以下の構造の有限要素方程 式が得られる.

$$\mathbf{M}^s \mathbf{\ddot{v}} + \mathbf{K}^s \mathbf{v} = \mathbf{F}^s \tag{10}$$

なお、構造の時間方向の離散化として、Newmark- β 法を用いる.

(3) 構造と流体の連成解析手法

安定化を施された式 (7) は以下の式 (11) のように書き 換えることができる.

$$\tilde{\mathbf{M}}\dot{\mathbf{u}} + \tilde{\mathbf{K}}\mathbf{u} - \tilde{\mathbf{G}}p = \tilde{\mathbf{F}}$$
(11)

式 (11) における,解析領域全体の節点に関する変数ベクト ル $\mathbf{u}, \mathbf{\tilde{F}}$ を移動境界上 α とそれ以外の領域 γ に区別し,移

KeyWords: ALE 安定化有限要素法,流体構造連成解析,平面シェル要素

連絡先: 〒112-8551 東京都文京区春日 1-13-27 TEL 03-3817-1815 E-Mail kawarasaki@civil.chuo-u.ac.jp

動境界上の幾何学的連続条件及び,平衡状態を考慮した流体の運動方程式(7),連続式(8)及び,構造の運動方程式(10)は以下のように表される.

$$\begin{split} \tilde{\mathbf{M}}^{\alpha\alpha} & \tilde{\mathbf{M}}^{\alpha\gamma} \\ \tilde{\mathbf{M}}^{\gamma\alpha} & \tilde{\mathbf{M}}^{\gamma\gamma} \end{split} \Bigg[\begin{array}{c} \dot{\mathbf{u}}^{\alpha} \\ \ddot{\mathbf{v}} \end{array} \Bigg] + \Bigg[\begin{array}{c} \tilde{\mathbf{K}}^{\alpha\alpha} & \tilde{\mathbf{K}}^{\alpha\gamma} \\ \tilde{\mathbf{K}}^{\gamma\alpha} & \tilde{\mathbf{K}}^{\gamma\gamma} \end{array} \Bigg] \Bigg[\begin{array}{c} \mathbf{u}^{\alpha} \\ \dot{\mathbf{v}} \end{array} \Bigg] \\ & - \Bigg[\begin{array}{c} \tilde{\mathbf{G}}^{\alpha} \\ \tilde{\mathbf{G}}^{\gamma} \end{array} \Bigg] \Bigg[\begin{array}{c} p \\ \tilde{\mathbf{F}}^{\gamma} \end{array} \Bigg] = \Bigg[\begin{array}{c} \tilde{\mathbf{F}}^{\alpha} \\ \tilde{\mathbf{F}}^{\gamma} \end{array} \Bigg] \quad (12) \\ & \begin{bmatrix} \tilde{\mathbf{M}}^{\alpha}_{\varepsilon} & \tilde{\mathbf{M}}^{\gamma}_{\varepsilon} \end{array} \Bigg] \Bigg[\begin{array}{c} \dot{\mathbf{u}}^{\alpha} \\ \ddot{\mathbf{v}} \end{array} \Bigg] + \begin{bmatrix} \tilde{\mathbf{C}}^{\alpha} & \tilde{\mathbf{C}}^{\gamma} \end{bmatrix} \Bigg[\begin{array}{c} \mathbf{u}^{\alpha} \\ \dot{\mathbf{v}} \end{array} \Bigg] \\ & + \mathbf{G}_{\varepsilon}p = \mathbf{F}_{\varepsilon} \quad (13) \end{split}$$

$$\mathbf{M}^s \ddot{\mathbf{v}} + \mathbf{K}^s \mathbf{v} = -\mathbf{F}^\gamma \tag{14}$$

なお、本研究では、連成手法として弱連成法を用いる.

3. 数值解析例

数値解析例として,弾性板の渦振動問題を取り上げる. 解析モデル及び計算条件を 図-1 に示す.計算条件は Wall⁶⁾が用いた計算条件と同様である.構造部は平面シェ ル要素によりモデル化し、構造物境界上では流体メッシュ における節点を2重節点とした. 図-2に弾性板周辺の渦 度分布を示す.角柱から発生した非対称性の渦によって, 弾性板が大きく変形している様子が伺える.また,そのよ うな大きな振動であっても, 安定に解析を行うことができ た. 次に, 弾性板右端の変位の時刻歴を 図-3 に示す. 振 動の開始時に差異が見られるが、その後の振動振幅に関し て、Wallらの参照解と概ね良い一致を示している.また、 図-4に要素形状,分割による振幅・周波数の変化をグラ フにしたものを示す.まず,振動周波数に関して,四角形1 次要素では、分割を細かくすることで、参照解に近い値に 収束するが, 平面シェル要素では, 粗い分割で, 参照解に近 い値が得られている. 続いて平均振幅に関しては, 両要素 共細かくすることで, 収束に向かうが, 平面シェル要素に 関して,四角形1次要素に比べ,粗い分割で収束している.

4. おわりに

本報告では,ALE 安定化有限要素法に基づく薄肉構造に 対する流体構造連成解析手法の構築を目的として,シェル 要素の導入を行い,数値解析例を通じて以下の結論を得た.

- 平面シェル要素を適用した弾性板の渦振動問題において、連成解析を安定に行うことができた。
- 単純な四角形1次要素に比べ、平面シェル要素は精度の良い結果が得られた。

今後,構造部によりフレキシブルな挙動が生じる連成問題への適用,加えて,流体部に自由表面を有する連成問題 の解析を行う予定である.

参考文献

- 河原崎雄介,田中聖三,樫山和男:渦励振動問題における流体-構造連成解析手法の比較検討:土木学会関東支部技術研究発表 会概要集(CD-ROM):34,2007.
- 河原崎雄介,田中聖三,樫山和男:ALE 安定化有限要素法に 基づく流体構造連成解析手法の構築:土木学会年次学術講演会 概要集(CD-ROM):62,2007.





図-2 弾性板周辺の渦度分布



図-4 要素形状,分割による周波数・振動振幅の変化

- T.E.Tezduyar, et al:Stabilized finite element formulations for incompressoble flow computations, Advanced Appl Mech28, pp1-44, 1992.
- 4) 鷲津久一郎, 宮本博, 山田嘉昭, 山本善之, 川井忠彦:有限要素 法ハンドブック (基礎編):培風館:1981
- O.C.Zienkiewicz: 'The Finite Element Method in Engineering Science' McGraw-Hill, 1971
- 6) Wall, W.A. Fluid-Struktur-Interaktion mit stabilisierten Finiten Elementen: PhD thesis, Universit at Stuttgart, 1999