

## 有限変形問題に関する基本的考察

早大大学院 学 井浦雅司

早稲田大学 正 平嶋政治

早稲田大学 正 依田照彦

1. まえがき. 有限変形問題を扱う際には、既に指摘されているように、変形前と変形後の状態を区別し、さらにどのような座標系及び表現方法を採用するかを明確にする必要がある。変形の記述においては、複雑な式を扱うことが多く、それらを簡単化する目的で様々な名前をつけた変位テンソルや歪テンソルが導入されている。変位テンソルに関しては各種の定義が定義されており、それらがどのような物理的意味をもち、さらにどのように式が簡略化されるかについてはまだ明確にされていないよう思われる。本報告においては、有限変形解析において従来用いられている変位テンソルについて、それらの物理的意味及び関係について考察を行ない、さらに変形の記述においてそれら変位テンソルがどのように利用されるかを調べる。

2. 座標系. 変形前の状態を Fig. 1-a に、変形後の状態を Fig. 1-b に示す。

座標系  $a^i$  は変形前において空間に固定された座標系を示し、座標系  $x^i$  は変形後において空間に固定された座標系である。これらの座標系を用いるとき、変形前の物体点 P は  $(a^1 a^2 a^3)$  と表わされ、変形後

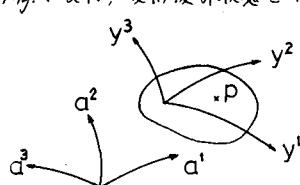


Fig. 1-a

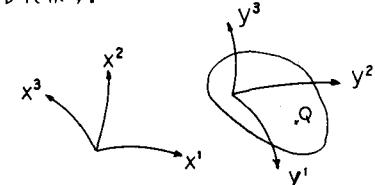


Fig. 1-b

に点 Q へ移動し  $(x^1 x^2 x^3)$  と表わされる。一方、座標系  $y^i$  は物体に埋込まれた座標系であり、点 P 及び点 Q は共に  $(y^1 y^2 y^3)$  と表わされ、変形前後においてその座標値は変わらない。ここでは、 $a^i$  及び  $x^i$  を空間座標系、 $y^i$  を埋込み座標系と呼ぶ。なお、後述するように、変形の記述を  $a^i$  で行なう時に  $a^i$  を Lagrange 座標、 $x^i$  で行なう時に  $x^i$  を Euler 座標と呼ぶ場合もあるが、ここでは文献(1)と同じ立場をとり、上記の表現は用いないことにする。

3. 表現方法. 空間座標系を用いて解析を行なう場合には、変形前の座標  $a^i$  を用いるか、変形後の座標  $x^i$  を用いるかによって式の形は異なる。ここでは変形前の座標  $a^i$  を用いる時に Lagrange の方法、変形後の座標  $x^i$  を用いる時に Euler の方法と呼ぶ。埋込み座標系を用いる場合には、変形前後において物体点の座標値は変化しないので、上記のような表現方法の区別はない。以上のことをより、有限変形問題においては、座標系に関しては空間座標系なのか埋込み座標系なのかを明らかにし、さらに空間座標系を用いる場合には、Lagrange の方法又は Euler の方法のいずれを採用しているかを示せばよいことがわかる。

4. 幾何量及び各種テンソル. 表 1 に各方法における幾何量及び各種テンソルを示す。

&lt;表 1&gt;

座標系 表現方法	空間座標系		埋込み座標系
	Lagrange の方法	Euler の方法	
座標値	$a^i$	$x^i$	$y^i$
基底ベクトル	変形前: $e_i = \partial a^i / \partial x^i$ 変形後: $E_i = \partial R / \partial x^i$	$A_i = \partial R / \partial x^i$	変形前: $\bar{e}_i = \partial y^i / \partial x^i$ 変形後: $\bar{G}_i = \partial R / \partial y^i$
計量テンソル	$E_{ij} = e_i \cdot e_j$ , $e =  e_i $ , $E_{ij} = E_i \cdot E_j$ , $E =  E_i $	$A_{ij} = A_i \cdot A_j$ , $A =  A_i $	$\bar{g}_{ij} = \bar{e}_i \cdot \bar{e}_j$ , $\bar{g} =  \bar{e}_i $ , $G_{ij} = G_i \cdot G_j$ , $G =  G_i $
面素	変形前: $\hat{\epsilon}_{ijk} \sqrt{e^{kk}} da^i da^j da^k$ 変形後: $\hat{E}_{ijk} \sqrt{E^{kk}} da^i da^j da^k$	$\hat{E}_{ijk} \sqrt{A^{kk}} dx^i dx^j dx^k$	変形前: $\hat{\epsilon}_{ijk} \sqrt{g^{kk}} dy^i dy^j dy^k$ 変形後: $\hat{E}_{ijk} \sqrt{G^{kk}} dy^i dy^j dy^k$
体素	変形前: $\sqrt{e} da^i da^j da^k$	$\sqrt{A} dx^i dx^j dx^k$	変形前: $\sqrt{g} dy^i dy^j dy^k$

体 素	変形後: $\sqrt{E} da^i da^j da^k$		変形後: $\sqrt{G} dy^i dy^j dy^k$
変位ベクトル $\mathbf{U}$ ( $\mathbf{U} = \mathbf{R} - \mathbf{r}$ )	$\mathbf{U} = u^i \mathbf{e}_i = u_i \mathbf{e}^i$ $= U^i \mathbf{E}_i = U_i \mathbf{E}^i$	$\mathbf{U} = V^i \mathbf{A}_i = V_i \mathbf{A}^i$	$\mathbf{U} = w^i \mathbf{g}_i = w_i \mathbf{g}^i$ $= W^i \mathbf{G}_i = W_i \mathbf{G}^i$
歪 テンソル	$\frac{1}{2} (A_{\alpha\beta} \frac{\partial x^\alpha}{\partial a^i} \frac{\partial x^\beta}{\partial a^j} - E_{ij})$	$\frac{1}{2} (A_{ij} - E_{\alpha\beta} \frac{\partial a^\alpha}{\partial x^i} \frac{\partial a^\beta}{\partial x^j})$	$\frac{1}{2} (G_{ij} - g_{ij})$
応力テンソル	$R^{km} \epsilon_m \dot{\epsilon}_{ijk} da^i da^j$ $T^{km} \epsilon_m \dot{\epsilon}_{ijk} da^i da^j$ $M^{km} \epsilon_s \frac{\partial g^s}{\partial x^m} \dot{\epsilon}_{ijk} da^i da^j$ $Q^{km} \epsilon_m \epsilon_{ijk} da^i da^j$ $P^{km} \epsilon_m \epsilon_{ijk} da^i da^j$ $N^{km} \epsilon_s \frac{\partial g^s}{\partial x^m} \epsilon_{ijk} da^i da^j$	$\sigma^{km} A_m \dot{\epsilon}_{ijk} dx^i dx^j$	$t^{km} g_m \dot{\epsilon}_{ijk} dy^i dy^j$ $S^{km} G_m \dot{\epsilon}_{ijk} dy^i dy^j$ $\Pi^{km} g_m \dot{\epsilon}_{ijk} dy^i dy^j$ $\bar{\epsilon}^{km} G_m \dot{\epsilon}_{ijk} dy^i dy^j$

$$\dot{\epsilon}_{ijk} = \epsilon_{ijk} \sqrt{E}, \quad \epsilon_{ijk} = \epsilon_{ijk} \sqrt{V}, \quad \epsilon_{ijk} = \epsilon_{ijk} \sqrt{A} \quad \dot{\epsilon}_{ijk} = \epsilon_{ijk} \sqrt{J}, \quad \bar{\epsilon}_{ijk} = \epsilon_{ijk} \sqrt{G},$$

$\epsilon_{ijk}$ : permutation symbols

5. 応力テンソル 表2に応力テンソルがどのような名称で呼ばれているかを示す。

<表2>

$R^{ij}$	Lagrange <sup>3) 7) 10) 15)</sup> , Piola <sup>10) 14)</sup> , 1st Piola-Kirchhoff <sup>10)</sup>	$\sigma^{ij}$	Euler <sup>3) 7) 9) 15)</sup> , Cauchy <sup>14)</sup> , true stress <sup>8)</sup>
$T^{ij}$	Kirchhoff <sup>3) 7) 9) 15)</sup> , Piola-Kirchhoff <sup>14)</sup> , pseudo-stress <sup>7) 9) 10)</sup> ,	$t^{ij}$	Lagrange <sup>5) 8)</sup>
$M^{ij}$	Lagrange <sup>3)</sup> [2nd Piola-Kirchhoff], generalized stress <sup>10)</sup>	$S^{ij}$	Kirchhoff <sup>5) 6) 8)</sup> , Piola-Kirchhoff <sup>8)</sup> , generalized stress <sup>11)</sup> , 2nd Piola-Kirchhoff <sup>13)</sup>
$Q^{ij}$	→ (埋込み座標系の $\Pi^{ij}$ は相当する。)	$\Pi^{ij}$	$\Pi^{ij}$ 16)
$P^{ij}$	actual stress <sup>9) 11)</sup>	$\bar{\epsilon}^{ij}$	2nd Piola-Kirchhoff <sup>7)</sup> , Cauchy <sup>6)</sup> , Euler <sup>8)</sup> , actual stress <sup>11) 12)</sup>
$N^{ij}$	1st Piola-Kirchhoff <sup>4)</sup>		

各応力テンソルの関係式を求めるが、ここでは文献(3)とは別の方法による。微小四面体における力の釣合いより、力  $dF$  と応力ベクトル  $\sigma$  とは  $dF = \sigma dS$  と表わされ、さらに  $\sigma dS = \sigma_i dS_i$  という関係式が成り立つ。まず応力テンソル  $T^{ij}$  と  $\sigma^{ij}$  との関係式を求める。

$$2dF = T^{km} E_m \dot{\epsilon}_{ijk} da^i da^j = \sigma^{rs} A_r \dot{\epsilon}_{ijk} dx^r dx^s \quad (1)$$

が成り立ち、さらに右辺の2項を書き直す。

$$T^{km} \frac{\partial R}{\partial a^p} \frac{\partial x^p}{\partial a^m} \frac{1}{2} \frac{\partial x^r}{\partial a^k} \dot{\epsilon}_{ijk} da^i da^j da^k = \sigma^{rs} A_r \frac{1}{2} \dot{\epsilon}_{ijk} dx^r dx^s dx^k \quad (2)$$

ここで質量保存則を用いると ( $\rho dV = \rho_0 dV_0$ )、次の関係式が得られる。

$$\sigma^{rs} = T^{km} \frac{\partial x^p}{\partial a^m} \frac{\partial x^r}{\partial a^k} \frac{\rho}{\rho_0} \quad (3)$$

6. おわりに 力の釣合式及びそれより導かれる仮想仕事の原理等において、上記の応力テンソルがどのように用いられるかは当日発表する予定である。

#### <参考文献>

- 1). C. Truesdell : J. Rat. Mech. Anal. 1 (1952)
- 2). 佐武正雄 : 土木学会論文集 No. 134
- 3). Y.C. Fung : 固体の力学 (培風館)
- 4). J.T. Oden : Finite Elements of Nonlinear Continua
- 5). M.C. Dökmeci : Int. J. Solids Structures, 1972, Vol. 8
- 6). M. Epstein : Int. J. Solids Structures, 1976, Vol. 12
- 7). 山田嘉昭 : 塑性・粘弾性 (培風館)
- 8). 沢井善勝他 : 建築学会大会学術講演梗概集, 昭45年9月
- 9). 薩津久郎 : 弾性学の変分原理概論 (培風館)
- 10). K. Washizu : Variational Methods in Elasticity and Plasticity
- 11). V.V. Novozhilov : Theory of Elasticity
- 12). 吉村慶次 : 日本機械学会論文集 26巻 167号
- 13). 山本義之 : 日本機械学会第865回講演会講演要旨集
- 14). A.C. Eringen : Mechanics of Continua
- 15). W. Prager : Introduction to Mechanics of Continua
- 16). A.E. Green : Theoretical Elasticity