# 免震用積層ゴムの挙動シミュレーション

# 日本大学理工学研究科土木工学専攻 学生会員 〇小南雄一郎 日本大学理工学部土木工学科 正会員 塩尻弘雄

### 1. 研究の目的と意義

従来積層ゴムの性能は模型実験を行うことにより確認してき たが、手間と費用の削減を考慮した場合、コンピューター上で 挙動シミュレーションを行う CAE が望ましい。しかし、通常の有 限要素法はかなりの計算量を必要とする。

そこで、より簡易に精度の高い計算の可能な積層ゴムの挙 動シミュレーションプログラムを開発し、解析の信頼性と有効性 について考察する。

#### <u>2. 解析方法</u>

ゴムの変形テンソル第 1、第 2、第 3 の不変量を  $I_1$ 、 $I_2$ 、 $I_3$ として、 $\hat{I}_1$ 、 $\hat{I}_2$ を次のように定義する。

$$I_{1} = \lambda_{1}^{2} + \lambda_{2}^{2} + \lambda_{3}^{2}$$

$$I_{2} = \lambda_{2}^{2}\lambda_{3}^{2} + \lambda_{3}^{2}\lambda_{1}^{2} + \lambda_{1}^{2}\lambda_{2}^{2}$$

$$\cdots (1)$$

$$I_{3} = \lambda_{1}^{2}\lambda_{2}^{2}\lambda_{3}^{2}$$

$$\hat{I}_{1} = I_{1} / (I_{3})^{\frac{1}{3}} \cdots (2)$$

$$\hat{I}_{2} = I_{2} / (I_{3})^{\frac{2}{3}}$$

ここで、入は伸張比である。

せん断歪みと体積歪みは、発生のメカニズムが全く異なるため独立として考える。せん断歪みエネルギー関数をW<sub>B</sub>(i,f<sub>2</sub>)、I<sub>3</sub> による付帯条件式をf(f<sub>2</sub>)、圧力 P によるコンプリメンタルエネルギ ーを g<sub>(p)</sub>とすると混合型の定式化において歪みエネルギー関数 W は次のようになる

$$W = W_B(\hat{I}_1, \hat{I}_2) + f(I_3)P - g(P) \qquad \dots (3)$$
  

$$\Box \Box \Box f(I_3) = \sqrt{I_3} - 1$$

変位と圧力をそれぞれ独立した変数とし、仮想仕事の原理 を適用する(式(4)、(5))。グリーンの歪みテンソル $\gamma_{ij}$ において $\overline{\gamma}_{ij}$ は線形部分を、 $\hat{\gamma}_{ij}$ は非線形部分を表す。

$$\begin{split} &\int_{v_0} D_{ijkl} \Delta \overline{\gamma}_{kl} \delta \Delta \overline{\gamma}_{ij} dv + \int_{v_0} t_{ij} \delta \Delta \hat{\gamma}_{ij} dv + \int_{v_0} t_{ij} \delta \Delta \overline{\gamma}_{ij} dv \\ &- 2 \int_{v_0} c_{ij}^{-1} \frac{\partial f_{(I_3)}}{\partial I_3} I_3 \Delta P \delta \Delta \overline{\gamma}_{ij} dv = 0 \\ & \int_{v_0} \frac{\partial^2 g_{(P)}}{\partial P^2} \Delta P \delta \Delta P dv + \int_{v_0} \frac{\partial g_{(P)}}{\partial P} \delta \Delta P dv \\ &+ 2 \int_{v_0} \frac{\partial f_{(I_3)}}{\partial I_3} I_3 c_{ij}^{-1} \Delta \overline{\gamma}_{ij} \delta \Delta P dv + \int_{v_0} f_{(I_3)} \delta \Delta P dv = 0 \end{split}$$
(5)

式(5)における 4 階のテンソルDija はゴムを超弾性体と見なして、式(6)で表されるものとする。

$$D_{ijkl} = \frac{\partial^2 W_B}{\partial \gamma_{kl} \partial \gamma_{ij}} - 2 \frac{\partial}{\partial \gamma_{kl}} \left[ c_{ij}^{-1} \frac{\partial^2 f_{(1)}}{\partial I_3} I_3 P \right] \qquad \cdots (6)$$

各層のゴム、鋼板を水平方向に分割する。鋼板は曲げせん 断変形を考え、たわみと回転角を区分多項式により近似する。 ゴムについては上下縁での変位、圧力の境界値を1次式で内 挿したものを境界値内挿項、上下縁でゼロになるようにフーリエ 級数を用い内挿したものを内部項とし、両者を足し合わせるこ とにより全体内挿関数とする。結局、ゴム内部の変位と圧力を 式(7)のように表わせる。式中のs、tt は物質座標(s:鉛直、tt: 水平方向)、u は水平変位、v は鉛直変位、p は圧力を表す。 また、Hは鋼板の厚さ、aはゴム一層の厚さ、b は要素の幅を表 し、各層における上下縁での節点をI、J とすると、 $C_{II}$ 、 $C_{JI}$ 、 $\phi_{0I}$ 、  $\phi_{0J}$ 、 $d_{II}$ 、 $d_{JI}$ 、 $b_{MN}$   $c_{MN}$ 、 $e^{I}_{n}$ 、 $e^{J}_{n}$ 、 $e_{MN}$  は未知数となる。



キーワード : 積層ゴム、有限要素法、数値解析

連絡先 :〒101-8303 東京都千代田区神田駿河台 1-8-14 日本大学大学院理工学研究科 電話/FAX:03-3259-0876

$$u_{(t,s)} = \begin{bmatrix} \frac{a-s}{a} \left\{ u_{st} - tt(1-\cos\phi_{0t}) + u_{t}\sin\phi_{0t} - \frac{H}{2}\sin\phi_{t} \right\} \\ + \frac{s}{a} \left\{ u_{st} - tt(1-\cos\phi_{0t}) + u_{j}\sin\phi_{0t} + \frac{H}{2}\sin\phi_{t} \right\} \end{bmatrix} + \begin{bmatrix} \frac{m}{m^{-1}}\sin\frac{m\pi s}{a} \left\{ \frac{UM(m,j)\frac{tt}{b_{j}} + UM(m,j-1)\frac{b_{j}-tt}{b_{j}}}{2} \right\} \\ + \frac{s}{a} \left\{ u_{st} - tt\sin\phi_{0t} + u_{t}\cos\phi_{0t} + \frac{H}{2}(1-\cos\phi_{t}) \right\} \end{bmatrix} + \begin{bmatrix} \frac{m}{m^{-1}}\sin\frac{m\pi s}{a} \left\{ \frac{VM(m,j)\frac{tt}{b_{j}} + VM(m,j-1)\frac{b_{j}-tt}{b_{j}}}{2} \right\} \\ + \frac{s}{a} \left\{ u_{st} - tt\sin\phi_{0t} + u_{t}\cos\phi_{0t} + \frac{H}{2}(1-\cos\phi_{t}) \right\} \end{bmatrix} + \begin{bmatrix} \frac{m}{m^{-1}}\sin\frac{m\pi s}{a} \left\{ \frac{VM(m,j)\frac{tt}{b_{j}} + VM(m,j-1)\frac{b_{j}-tt}{b_{j}}}{2} \right\} \\ + \frac{s}{a} \left\{ u_{st} - tt\sin\phi_{0t} + u_{t}\cos\phi_{0t} - \frac{H}{2}(1-\cos\phi_{t}) \right\} \end{bmatrix} + \begin{bmatrix} \frac{m}{m^{-1}}\sin\frac{m\pi s}{a} \left\{ \frac{VM(m,j)\frac{tt}{b_{j}} + VM(m,j-1)\frac{b_{j}-tt}{b_{j}}}{2} \right\} \\ + \frac{s}{a} \left\{ PM(l,j)\frac{tt}{b_{j}} + PM(l,j-1)\frac{b_{j}-tt}{b_{j}} + \frac{NP(l)^{-2}}{b_{j}}e_{ij}(l,j,k)\frac{tt(b_{j}-tt)\left(\frac{tt}{b_{j}}\right)^{k}}{b_{j}^{2}} \right\} \end{bmatrix} + \begin{bmatrix} \frac{m\pi s}{m\pi s} \frac{m\pi s}{a} \left\{ \frac{PM(m,j)\frac{tt}{b_{j}} + PM(m,j-1)\frac{b_{j}-tt}{b_{j}}}{2} + \frac{NP(l)^{-2}}{b_{j}^{-2}}e_{ij}(l,j,k)\frac{tt(b_{j}-tt)\left(\frac{tt}{b_{j}}\right)^{k}}{b_{j}^{2}} \right\} \end{bmatrix} + \begin{bmatrix} \frac{m\pi s}{m\pi s} \frac{m\pi s}{a} \left\{ \frac{PM(m,j)\frac{tt}{b_{j}} + PM(m,j-1)\frac{b_{j}-tt}{b_{j}}}{2} + \frac{NP(l)^{-2}}{b_{j}^{-2}}e_{ij}(l,j,k)\frac{tt(b_{j}-tt)\left(\frac{tt}{b_{j}}\right)^{k}}{b_{j}^{2}}} \right\} \end{bmatrix} + \begin{bmatrix} \frac{m\pi s}{m\pi s} \frac{m\pi s}{a} \left\{ \frac{PM(m,j)\frac{tt}{b_{j}} + PM(m,j-1)\frac{b_{j}-tt}{b_{j}}}{2} + \frac{NP(l)^{-2}}{b_{j}^{-2}}e_{ij}(l,j,k)\frac{tt(b_{j}-tt)\left(\frac{tt}{b_{j}}\right)^{k}}{b_{j}^{2}}} \right\} \end{bmatrix} + \begin{bmatrix} \frac{m\pi s}{m\pi s} \frac{m\pi s}{a} \left\{ \frac{PM(m,j)\frac{tt}{b_{j}} + PM(m,j-1)\frac{b_{j}-tt}{b_{j}}}{2} + \frac{NP(l)^{-2}}{b_{j}^{-2}}e_{ij}(l,j,k)\frac{tt(b_{j}-tt)\left(\frac{tt}{b_{j}}\right)^{k}}}{b_{j}^{2}}} \right\} \end{bmatrix} + \begin{bmatrix} \frac{m\pi s}{m\pi s} \frac{m\pi s}{a} \left\{ \frac{PM(m,j)\frac{tt}{b_{j}} + PM(m,j-1)\frac{b_{j}-tt}{b_{j}}}{2} + \frac{NP(l)}{b_{j}^{-2}}e_{j}(k,m)\frac{tt(b_{j}-tt)\left(\frac{tt}{b_{j}}\right)^{k}}}{2} \right\} \end{bmatrix} \end{bmatrix}$$

#### <u>3. 解析の対象</u>

橋梁に多用される四辺形断面の積層ゴムを解析の対象と する(図2)。支圧面の平面寸法20×20cm、ゴム層総数1、 ゴム厚1cm、鋼板枚数2、鋼板厚0.6cmとし、圧縮応力 1.96MPaをかけた後、水平方向に最大強制変位4cmを与え



解析モデルには以下のモデルを用いる。



図 6: 一層四要素モデル D (全自由度 220)

#### <u>4. 解析結果</u>

解析結果を図 7、図 8 に示す。モデルの差が大きく現れるの は鉛直歪みであり、大きな鉛直歪みを得るモデルがより正確と 考えられる。ここで、水平・鉛直歪みは水平・鉛直方向の変位 とゴムの総厚さとの比を表す。

図7はそれぞれ同程度の 自由度を有する場合の、要 素分割による影響を検討し た。同程度の自由度でも要 素を分割しているモデルBの 方が鉛直歪みが大きい。

図 8 はそれぞれ同一の自 由度、同一の分割数で、メ ッシュ間隔の影響について検 討した。端部を細かく切って いるモデル D の方が鉛直歪 みが大きい。端部は歪みが 大きく、その部分を細かく分 割したためだと考えられる。



図 7:鉛直歪みの比較



図 8: 鉛直歪みの比較

## <u>5. まとめ</u>

今回開発したプログラムは、内挿関数を区分多項式とし、 区分の数、内挿関数の次数、各区分の寸法を変化させること により精度の高い解析が出来る。