(	○九州大学大学院	学生会員	木村	嘉之	九州大学大学院	正会員	浅井	光輝
	九州大学大学院	正会員	園田	佳巨	シバタ工業株式会社	正会員	西本	安志
	シバタ工業株式会社	非会員	西野	好生				

# 1. はじめに

大都市圏では陸上最終処分場の建設が困難であることか ら,図-1に示すようなケーソン護岸式の海面埋立処分場 が建設されている.隣接するケーソン間の遮水工としては, 施工性の良さ・変形追随性の両面からゴム製止水板構造が 期待されている.ゴム製止水板は,緊急時に耐圧部中央付 近が先行して破断し,後に中央部のドーム状の緩み部が展 開し遮水性を確保することを想定している.

本研究では、止水板の材料として検討している織布強化 ゴム(図-2 参照)に関する非線形力学特性のモデル化を 行い、FEM 解析結果より材料終局状態の簡易予測を行う.

## 2. ゴム製止水板の巨視的力学特性モデリング

織布強化ゴムは、ナイロン繊維を平織りした織布をゴム 中央に混入することで剛性・強度を強化した材料であり、 その力学挙動は異方性を示す.また、母材はゴムであるこ とから、粘性に伴う速度依存性を示す.本研究では、ゴム の構成モデルとしての実績のある超弾性体に異方性と粘性 特性を考慮したモデルへと発展させることにした.

#### 2.1 多凸性型の異方性超弾性モデル

超弾性体とは、ひずみエネルギ関数 W をひずみにより微分すれば、対応する応力が評価できるモデルの総称である.たとえば、ここで、S、C をそれぞれ第2ピオラ・キルヒホッフ応力、右コーシー・グリーン変形テンソルとすると次のように応力が評価できる.

$$S = 2\frac{\partial W}{\partial C} \tag{1}$$

本研究では、ひずみエネルギ関数 W は等方性成分 W<sub>iso</sub> と異方性成分 W<sub>ani</sub> に加算分解されるものとし、等方的な 成分はゴムの非線形モデリングとして実績のある Mooney-Rivlin 体を使用し, 異方性成分は Itskov モデル[1]を参考 に、次式に示すひずみエネルギ関数を使用することにした.

$$W_{\text{ani}} = \underbrace{\mu_1(J_1^{\lambda_1} - 1) + \eta_1(K_1^{\theta_1} - 1)}_{=W_{\text{ani}}^1} + \underbrace{\mu_2(J_2^{\lambda_2} - 1) + \eta_2(K_2^{\theta_2} - 1)}_{=W_{\text{ani}}^2} - \zeta \qquad (2)$$

ここで,同定すべき材料パラメータは $\mu_i, \eta_i, \lambda_i, \theta_i$ であり, $J_i, K_i$ は繊維方向を示す単位ベクトル $n_i$ により決定できる変形テンソル Cの不変量である.

$$J_i = \boldsymbol{n}_i \cdot \boldsymbol{C} \, \boldsymbol{n}_i, \quad K_i = \boldsymbol{n}_i \cdot (\det \boldsymbol{C}) \, \boldsymbol{C}^{-1} \, \boldsymbol{n}_i \tag{3}$$

また、ζは初期応力をゼロとするための調整項であり、材料パラメータに対応して一意に求まる値である.





図-2 織布強化ゴムの平織り構造

## 2.2 粘性モデル

先に提案したひずみエネルギ関数に従えば,静的応力 $S_{\infty}$ は次のように 求められる.

$$S_{\infty}^{r} \coloneqq 2 \partial W_{iso} / \partial C$$
,  $S_{\infty}^{i} \coloneqq 2 \partial W_{ani}^{i} / \partial C$  (*i* = 1, 2) (4)  
ここで, 応力の等方性成分と異方性成分にそれぞれ異なる粘性特性を付  
与できる分解型粘性モデルに従い, 次式により粘性応力 $Q_{\alpha}^{j}$ を定義するこ  
とにする.

$$S = \sum_{j} S^{j}, S^{j} = S_{\infty}^{j} + \sum_{\alpha=1}^{N} Q_{\alpha}^{j} (j = r, 1, 2)$$
(5)

本稿では N=1 に限定して使用することにした.また,粘性応力の発展則 は次式により与えられる.

$$\dot{\mathbf{Q}}_{\alpha}^{j} + \frac{\mathbf{Q}_{\alpha}^{j}}{\tau_{\alpha}^{j}} = \beta_{\alpha}^{j} \mathbf{S}_{\text{iso}}^{j} \quad (j = r, 1, 2)$$
(6)

#### 3. 簡易終局状態予測

実験による観察から、織布強化ゴムの終局状態は、繊維が破断する状態 と織りが解れる状態に分けられることを確認した(図-3参照).特に、 後者はせん断変形時に発生していることから、前者を定義する繊維方向へ の伸張強度だけでなく、織物のせん断強度を定義する必要があると考えた. そこで、両者の終局強度を以下に示すように定義し、その有効性を数値解 析により確認することにした.

# (a) 繊維の破断による強度(伸張強度)

 $\lambda_{lim} \leq det(F_{ij}n_j)$  (繊維方向へのストレッチにより破断予測) (b)織りの解れによる強度(せん断強度)

 $\theta_{\lim} \leq n_1 \cdot n_2$  (繊維間の角度の変化により解れを予測)

# 4. 構成モデルと簡易終局状態予測の検証

図-4に,縦糸方向,横糸方向,45度回転時の3つの試験片による一軸 引張り試験結果(載荷速度20mm/min)を示す.同図には解析結果も併せて 示すが,異方性の強い非線形材料挙動を十分な精度で再現できている.ま た図-5には,30度回転時の試験片に対し,異なる載荷速度で引張試験を 実施した結果を示す.本研究で使用した粘性モデルにより速度依存性まで 十分な精度で予測が可能となった.また図-6には,本研究で提案した簡 易終局状態予測値を×(繊維破断),○(織りの解れ)マークで示す.実験と ほぼ同レベルの終局値が予想されているだけでなく,実験結果と同じ破壊 形態を予想可能であることを確認した.

#### 5. 今後の展望

本研究で構築した構成モデルおよび簡易終局予測モデルを用い,止水板 構造全体の変形時における強度予測を実施する予定である.

### 参考文献

[1] Itskov M., Aksel N., A class of orthotropic and transversely isotropic hyperelastic constitutive models based on a polyconvex strain.energy function, *Int. J. Solid Struct.*, 42, pp.4352-4371, 2004.







### 図-3 終局状態時の織布の状態



図-6 終局状態予測例