共同溝でのゴム製止水継手部のねじり解析

早稲田大学大学院理工学研究科	学生会員	榊原大志
早稲田大学大学院理工学研究科	学生会員	中野圭崇
早稲田大学大学院理工学研究科	フェロー	清宮理

まえがき

今回対象とした止水ゴムは断面力を吸収することおよび止水性 を得るため、共同溝等の柔継手として用いられる。この柔継手は 不等沈下・地震などの影響を受ける断面力を吸収するために用い られる。今回は、ゴム・繊維複合部材であるこの止水ゴムのねじ り特性を調べるために、実物大載荷試験を実施するとともにプロ グラム(Solvia)の有限要素法による解析を行った。これらの結果 について述べる。



1. トンネル継手部における止水ゴムの概要

実験供試体の断面図 図 1

実験および解析を行った止水ゴムの概要を図1に示す。補強のため、内部に繊維部材が組み込まれている。このゴムは、 高さ 100mm厚さ 20mmで、止水ゴム端の半円の半径は 30mmで、両側をボルトで固定した。





図3 実験装置概略図

2. 継手部のねじり実験

図2がトンネル断面を想定した実験装置、図3がそ の概略図である。まず、ねじり力を与えるジャッキを 写真の右下の位置に設置し、 ・ につないだ。また、 水圧を与えるため、の部分に水道から直接ホースを つないだ。そして、ジャッキ荷重・変位・水圧・傾き の測定をした。実験は、まず水圧を与えるため、水道 水により水圧が 1.0kg になったら止め、その時点で直線

図2 実験装置 部・コーナー部にトレッシングペーパーを当て、メッシュの節点を写し取る。メッシュの正方形は 10mm格子である。 そのあと、ジャッキを動かして、ねじり角が1.0°・2.0°・3.0°・4.0°になったとき、それぞれトレッシングペーパー により節点を写し取る。それと同じことを水圧1.8kg(これは実験装置の都合上1.8°・3.0°のみ)においても実行する。

3. 実験結果



水圧なし ねじれ角0°

水圧なし ねじれ角 5.2 ° 水圧 100kN/m² ねじれ角 4.0 °水圧 180kN/m² ねじれ角 3.0 ° 図4 実験結果

上図が、ねじり力を加えた際のそれぞれの水圧・ねじり角における結果である。これを見ると、水圧を作用させると止 水ゴムはかなり膨れ出たことがわかり、隅角部での変形は少なく、その脇での変形が大きかった。

キーワード 共同溝・沈埋トンネル・止水ゴム・ねじり角・不等沈下

〒169-8555 東京都新宿区大久保 3-4-1 早稲田大学土木工学科 TEL 03-5286-3852 連絡先









(1)一軸引張解析

ゴム・繊維複合部材の基本的な性質を つかむため、一軸引張試験をもとに有限 要素法解析を行った。図5は引張力を与 えた解析結果図で、図6は公称応力-ひず み図の、実験結果との比較図である。そし て、図7・8には変位160mm(最大変位)に おけるひずみ分布図の解析・実験結果を示 す。パターン・の違いは解析での繊維 部材の違いで、では弾性部材、では 可塑性部材を用いた。ここでは、で用い た可塑性部材のほうが適している。



図 9 水圧 180k N/m²

図10 縦ひずみ分布図(水圧180kN/m²)

上の図 9 は実験供試体の断面をモデル化したもので、水圧 180kN/m²のひずみ - コンター図である。水圧により膨張 し、最大 0.1 程度のひずみ値であった。そして、図 10 を縦ひずみの分布図として実験値と比較した。







解析によるひずみ分布(3.0°)



図 11 水圧 180kN/m²(ねじり角 3.8°)

図 12 水圧 180 k N/m²(ねじり角 3.14°・3.0°)

装置上での八角形のうち、1辺をモデル化し、内部に分布荷重を与え、水圧を、ねじりを加えた。ここで、ねじり角は 強制変位を与えることで示した。また、2次元と同様にひずみ分布図として実験値と比較した。

5. 考察および結論

結論として、次のようなことが挙げられる。 引張試験解析結果について、実験においては内部繊維が破断した部位の ひずみが大きくなっている。 2次元有限要素解析について、全体的な縦ひずみという点では比較的実験結果と一致して いる。 全体のひずみ分布の比較では解析値のほうが小さくなり、主ひずみとねじり角の関係も値の差は小さいとはいえ ない。この誤差は解析値を取る場所の違いとも考えられ、コーナー部の解析とともに今後の課題としていきたいと思う。 参考文献 1)中野圭崇、塚田俊之、清宮理:ゴムと繊維の複合材料によるトンネル用止水ゴムの力学特性、土木学会第 56回年次学術講演会、2001.9、 部門、pp.516-517