垂直剛性一定条件下における岩盤不連続面の一面せん断挙動モデルに関する実験的研究

| 京都大学 | 学生員 | 〇谷屋秀一 |
|------|------|-------|
| 京都大学 | 正会員 | 岸田 潔 |
| 京都大学 | フェロー | 足立紀尚 |

1.はじめに レーザー変位計により計測された不連続面の離散化ラフネスデー タを用い,垂直拘束圧一定条件下(CNL: Constant Normal Load)における一面せん 断挙動を推定するモデルの構築が行われた¹⁾.本研究では,垂直剛性一定条件下 (CNS: Constant Normal Stiffness)での一面せん断挙動を推定するため,モデルを 拡張し、実験結果と比較し、解析モデルの適用性を検証する.また、基礎摩擦 角が解析結果に与える影響を考察する.

2.解析モデル¹⁾ 1) 解析モデルの概要 解析ステップ間隔は,ラフネス計測間隔 と等しく,本稿では0.5mmである.

ステップ N せん断変位(0.5×N)mm,ダイレーション角をq_Nと仮定する.q_N 以上の傾斜角のアスペリティのみが接触して,応力が集中していると考える. まず,接触するアスペリティの数 A を図 1 のように L を計算し,L の総和から 求め,接触するアスペリティに作用する垂直拘束圧を次式によりもとめる.

$$\mathbf{S}_{n}' = \mathbf{S}_{n} \times T / A \tag{1}$$

ここで, s,'は,接触部に集中する垂直応力,Tは計測点の総数である. また,不連続面におけるすべりの条件から次式が成り立つ.

$$Q = P \tan \mathbf{f}_{\mu} \tag{2}$$

ここで, f_b は基礎摩擦角である.

次に,式(2)と図2における接触面の力のつり合いとから,接触部分にかかる 応力 P.Q を求め,垂直応力 P が材料の一軸圧縮強度s 以下になる(この理由は, 摩擦の凝着説により説明される $^{2)}$ まで繰り返し計算を行い, $q_{
m N}$ を決定する. $q_{
m N}$ が求まると,次式よりせん断応力tが求まる.

$$\boldsymbol{t} = \boldsymbol{s}_n \tan(\boldsymbol{f}_b + \boldsymbol{q}_N) \tag{3}$$

ステップN終了後の計測点の座標 ステップNで決定したqNで,上部供試体 を 0.5mm せん断方向に移動させる.ただし,上,下供試体が重なる場合は,図 3のように,重複部分が削れると考え,重なる部分の中点で接触するとする. 2) 解析モデルの拡張 解析モデルを CNS に対応するように拡張する .CNS では, せん断に伴い垂直拘束圧は逐次変化し,増分∆s,は次式により求める. (4)

$$\Delta \mathbf{S}_n = k_n \Delta \mathbf{I}$$

ここで,Δvはせん断に伴い発生するダイレーション,knは垂直剛性である. また,解析ステップ間隔が0.5mmより,Δνは次式により求まる.

$$\Delta v = 0.5 \tan q_N$$

解析モデルにおいて,ステップNにおける垂直拘束圧*S_{IN}は次式と*なる.

$$\boldsymbol{S}_{nN} = \boldsymbol{S}_{nN-1} + 0.5 \tan \boldsymbol{q}_{N}$$

<u>3.CNS の実験結果と解析結果との比較 1)CNS の実験結果</u>本稿における CNS の実験条件を表1に示し、実験結果一例を図4、図5に示す.なお,図5におけ るせん断強度線は、CNLにおいて各垂直拘束圧下での不連続面のせん断強度を プロットし,直線回帰したものである.図4において,垂直剛性 k₁=10000MPa/m の場合は、ピークが明確に現れている.ピーク時のせん断応力は、t=2.85MPa であり,図5において,応力経路がせん断強度線から離れる際のせん断応力に

キーワード:垂直剛性一定,基礎摩擦角,ラフネス

連絡先 : 〒606-8501 京都市左京区吉田本町 京都大学大学院工学研究科 TEL 075-753-5106

接触距離 I





図2 接触するアスペリティに かかる応力

上部供試体と下部供試体の座標 の中点で接触するとする



図 3 ステップ N 終了後の座標

| 表 1 実験条件 | | |
|-------------------------------------|------------------------|--|
| ラフネス | ラフネスA,F | |
| 初期垂直拘束圧 s _n [MPa] | 0.5 | |
| 垂直剛性 k _n [MPa/m] | 500,1000 5000,10000 | |
| 材料強度 sc [MPa] | 38.57 | |
| せん断変位 [cm] | 4.0 | |
| 基礎摩擦角 $f_{b}[$ °] | 25.01 | |
| 不連続面表面の面積 A[cm ²] | 4.2 × 4.2 | |



(5)

(6)

-536-

500 MPa/m, I

1000 MPa/m, F



対応している.垂直剛性 k_=1000MPa/m において,応力経路がせん断強 度線から離れる際のせん断応力は、t=0.83MPa であり、図4においては、 「勾配が大きく変化する点に対応する.以上から,CNS において,応力経 路がせん断強度線から離れる際のせん断応力は, せん断変位 せん断応 力関係では,勾配が大きく変化する際のせん断応力に対応する.以下, このせん断応力をたと定義する.



500 MPa/m, A

1000 MPa/m, A

5000 MPa/m, A

<u>2) 実験結果と解析結果の比較</u>実験結果と解析結果のせん断変位 - せん断応力関係を図 6, さらに, t, に着目 して比較したものを図7に示す.図6より,解析モデルはある程度のせん断挙動を表現できている.また,図 7より,たは解析値の方が実験値より大きい傾向がわかる.この理由を以下のように考察する.

解析では,初期条件として上下不連続面は,完全にかみ合った状態からせん断を開始する.一方,実験では, 完全にかみ合っていない.そのため,図8に示すように,せん断開始直後のダイレーションは解析値のほうが 実験値より大きい.式(4),(6)から,せん断初期において,実験の垂直拘束圧は解析値より大きくなる.このた め,図9のように,解析の応力経路は,実験の応力経路より,垂直拘束圧が大きいところでせん断強度線から 離れる.これより,tにおいて,解析値は実験値より大きくなる.

<u>4.基礎摩擦角について</u>本研究で用いた供試体と過去に行われた実験¹⁾の供試体とは同じ配合(セメント:砂:水 =1:2.0.65)の材料であるが,供試体作成後に,前者は端面整形を行い,基礎摩擦角氏は25°となり,後者は端面 整形を行わず,基礎摩擦角fbは35°であった.これより,基礎摩擦角は,端面整形の有無による供試体表面の 粗さの違いにより大きく変わることがわかる.

各々の基礎摩擦角を用いた解析結果をt。について比較したものを図 10 に示す.図 10 より,垂直剛性 k_n=500,1000MPa/mでは,f_b=25°の方が,k_n=5000,10000MPa/mでは,f_b=35°の方が精度がよい.また,f_bが異 なるとたは大きく異なる、そこで、基礎摩擦角を滑らかな不連続面の粗さまで考慮して求める必要がある。

<u>5.まとめ</u> 解析モデルを CNS に対応するように拡張し,ある程度せん断挙動を推定することができた.しかし ながら、実験では、せん断初期において完全にかみ合っていないのに対し、解析では、完全にかみ合った状態 からせん断が開始するため,t,において,解析値が実験値より大きくなった.そこで,解析においても,不連 続面間の接触領域を考慮に入れてせん断を開始する必要がある.また,基礎摩擦角によりせん断挙動が大きく 変化することから,基礎摩擦角を厳密に定義する必要がある.

(参考文献) 1)岸田潔・津野究:摩擦とラフネスを考慮した岩盤不連続面の一面せん断挙動のモデル化,土木学会論文集, 投稿中 2)安原英明・岸田潔・足立紀尚:ラフネス計測結果を用いた不連続面せん断挙動の推定,第31回岩盤力学に関す るシンポジウム講演論文集, pp.161-165,2001.1