光ファイバセンサによる模擬斜面での変状測定

北海道開発局 開発土木研究所 正会員 中井 健司
北海道開発局 開発土木研究所 正会員 池田 憲二
北海道開発局 開発土木研究所 正会員 日下部祐基
(株)構研エンジニアリング 正会員 川瀬 良司
住友電気工業(株)

1.はじめに

岩盤斜面の変状を把握する方法として、光ファイバをセンサとしてひずみを連続的に計測する手法⁽¹⁾を用 い、広範囲の岩盤の中から変状を起こしている箇所を抽出する手法について検討を行っている。本稿では人 工的に岩石を積んだ模擬斜面をつくり、人為的な変状を起こした状態で岩盤斜面のひずみを計測することに より、光ファイバセンサの岩盤斜面での適用性ならびに、センサとして適応可能な光ファイバの選択、設置 方法について検討を行った。

2. 試験概要

2.1試験装置

実験に使用した模擬斜面を図 - 1 に示す。 大型岩塊の最下部の架台には油圧ジャッキ を設置しており、人為的に強制変位を与え るためにジャッキ下降後、バイブロハンマ により直接振動を与えられ、さらに岩盤上 部に最大20tまでウエイトを載荷できる 構造になっている。



2.2 試験方法

光ファイバセンサの、岩盤への設置は図 - 2 に示す治 具に光ファイバを巻き付け固定点とし、治具間の平均ひ ずみとして計測した。図 - 3 に各計測器の配置図を示す

試験はジャッキを最下部まで下げた後、バイブロハン マで振動を与える加振実験と、ウエイトの載荷、除荷、 加振を繰り返す載荷・加振実験の2ケースについて行い 、段階毎に各計測器の測定を行った。



図-2 光ファイバ設置治具

図 - 1 模擬斜面詳細図



図-3 計測器配置図

キーワード:光ファイバセンサ、岩盤斜面、計測

連絡先: (札幌市豊平区平岸1条3丁目 開発土木研究所 TEL 011-841-1111 FAX 011-820-2714)

3. 試験結果と考察

3.1加振実験

図 - 4 に加振実験後の光ファイバの測結果を示す。 図より計測結果で大きな変化が認められたのは120秒 加振後からステージの加振後でL2~L3区間の光ファイ バ内のひずみが圧縮から引張に大きく変化している。 この時、変化量は最大でL2区間の約500 µ で、この後、 図 - 3 に示すL3 - L4交点のA 岩塊が、不安定化してい る現象を確認することができた。

3.2載荷・加振実験

図 - 5 に、載荷加振実験後の光ファイバの計測結果 を示す。図より大きな変化が認められたのは、10 t 載 荷後と除荷後であった。10 t 載荷後は、全区間で光フ ァイバ内のひずみが圧縮に変化し、変化量の最大はL1 区間で約2000 µ であった。また、除荷後はL2 ~ L3 '~ L 4 '、L7区間でひずみが引張に変化していた。L4 'およ びL7は同一のB岩塊に対して縦横方向の測線で設置し た区間であり、このB岩塊に向かって右側のC岩塊に 設置している表面クラック変位計No.4が約0.4mm鉛直 方向に伸張していることから、B,C岩塊を含む下か ら2段目の列が下方に変位した可能性が考えられる。



図 - 5 載荷加振実験後の光ファイバ歪計測値

4.まとめ

本試験では、人工岩盤の変状が当初想定していたものより小規模で、かつ部分的な現象であったことから、 光ファイバセンサで岩盤全体の大きな動きを捉えることはできなかったが、岩塊個々の挙動は計測結果から 確認できたと考えられる。今回の試験結果を総括すると

- (1) 岩盤表面に光ファイバセンサを治具で固定し、治具間の平均歪みを測定することで、岩盤の変状を歪 みの増減から推測する方法について可能性が見いだせた。
- (2) 鋼線を心材とした光ファイバを、専用治具で固定する方法は、これまで採用してきたナイロン及び テープ心線を接着剤により固定する方法⁽²⁾に比べ施工性が良く、強度的にも良好であることが確認で きた。
- (3)光ファイバを敷設する際、あらかじめ張力を与えることで、圧縮の歪みを測定することが可能である が、固定区間毎の延長に応じた適切な張力を設定する必要がある。
- 今後、岩盤変状を測定するのに適した1固定区間の延長、測定方向等について検討していく予定である。

惨考文献〕

1) 倉嶋利雄、佐藤昌志:光ファイバを用いた構造物のひずみ分布計測、土木学会誌、pp18~20、1997.5

2)中井健司、日下部祐基、小林 将、佐藤昌志:模擬岩盤斜面での岩盤変状とOTDRによる変状測定、 土木学会第54回年次学術講演会講演概要集 第6部 pp558~pp559、1999.9