壁石を含むアーチ輪石模型を用いた変形挙動の解明

熊本大学大学院 学生会員〇林野 将大 熊本大学大学院 フェロー会員 山尾 敏孝 八千代エンジニアリング 正会員 小倉 孟

1. はじめに

本研究では、未だ未解明な点の多い石橋の壁石の働きに着目し挙動の解明を目指した.従来のアーチ輪石模型に 円形断面の壁石と内部に砂を充填した模型を製作し、アーチ輪石下面とL/4点上の壁石にひずみゲージを貼付し ひずみの測定を行った.また、輪石と壁石の材料試験を行うことによって、測定されたひずみと応力の関係から、 模型実験のアーチ輪石や壁石に作用する力の分布状況調べ、壁石の効果や挙動の解明の検討を行った.さらに、壁 石有模型の集中載荷のモデルを作成し、静的解析を行い実験値と解析値の比較検討を行った.

2. 模型実験および解析の概要

実験に使用した石橋模型は、支間長 900mm,幅員 270mm、スパンライズ比 0.20 ものを使用し¹⁾、写真 1 に 示すように壁石と内部に砂を詰め作成した.なお、壁石を 装着した場合の模型上部の橋長は 1040mm である.研究 の目的の一つとして壁石の効果や挙動を調べるため、アー チ輪石模型のみに鉛直集中荷重をアーチクラウン部へ載荷 し、その後壁石を装着した模型に鉛直集中荷重及び 4 等分 集中荷重を作用させた.挙動測定には、アーチ輪石の鉛直 変位を変位計により、ひずみは、アーチ輪石の主要な点及 び壁石の位置でひずみゲージを貼り測定した(図 1、写真 2 参照).変位計の設置位置は図 1(a)に示すようにアーチ輪 石の 7 箇所とした.ひずみゲージは図 1(b)に示すアーチ輪 石に 9 箇所(計 18 枚)、アーチ輪石の L/4 点上の壁石に 8 箇所(写真 2)、アーチクラウン部に 1 箇所(計 17 枚)貼付 し、鉛直方向と水平方向のひずみを測定した.

実験方法は、1)アーチ模型の集中載荷:アーチクラウン部 に載荷板を置き、その上にロードセルをおいてジャッキによ り集中荷重を作用.2)壁石を含む石橋模型の集中載荷と分布 載荷:アーチ輪石の上に壁石を置き、内部に砂を充填した模 型の路面に床版を置き、アーチクラウン部に集中荷重を載荷 した場合と載荷治具により4等分点に集中荷重を載荷した場 合の2ケースについて実施した.(写真3)作用荷重はいず れもロードセルにより測定した.なお、壁石と輪石の物性値 を把握するためそれぞれに載荷実験前に材料試験を行った.

解析は汎用有限要素法解析プログラム ABAQUS³³を使用した.現在,石アーチモデルの石材間に接触モデルと摩擦モデルを導入した2次元解析手法を用いた²⁾³.壁石部分も離散体として数値解析を行う方が良いが,現時点ではまだ検討中のため,本研究では壁石を2次元連続体要素で作成した.解析に用いた石材の物性値は,圧縮試験により得られた値を使用し,動摩擦係数は既往の研究の値を参考にした.また,境界条件はアーチ輪石の両基部をX,Y方向に固定し,壁石は模型実験と同様に両端をX方向に固定した.

静的解析において,実験と同様に,アーチ輪石のみ模型 は,アーチクラウン部に合板を作成し,その上から集中荷重 を作用させた.壁石を有する模型には壁石の上から集中荷重
 2
 3
 4
 5
 6
 9
 変位計

 (a)側面図と変位計の取付位置
 1
 4
 7
 1
 1

 12345
 4
 5
 4
 8
 1

(b)平面図とひずみゲージ貼付位置 図1 アーチ輪石模型の形状と測定





写真1壁石の作成の様子 写

写真2壁石の番号



写真3壁石を含む載荷実験の様子



図2壁石を含む模型の集中載荷解析モデル

キーワード 壁石,輪石の鉛直変位,輪石のひずみ,壁石のひずみ,境界条件 連絡先 〒860-8555 熊本県熊本市中央区黒髪2丁目39-1 TEL 096-342-3533 と4等分点集中荷重を作用させた.図2に 解析モデルの一例と集中載荷の様子を示 す.

3. 結果と考察

試験で得られた3つの試験の最大荷重 は、アーチ輪石のみ模型のアーチクラン部 の集中載荷試験では、300kg程度で崩壊し てしまった.しかし、壁石を付けた石橋模 型実験では、集中荷重の場合7.8ton、4等 分点集中荷重の場合では14tonでも崩壊す ることはなかった.壁石がアーチ輪石を抑 えることによってアーチ効果により、圧縮 力に強い石材が十分な力を発揮したと考え られ、壁石の働きが確認された.

図 3~図 5 は、アーチ輪石の鉛直方向の 変位挙動を示した荷重--鉛直変位曲線であ る.アーチ輪石のみの載荷試験では、右側 の方が左側よりも大きく変位を示した.壁 石を有する石橋模型の載荷実験では、L/4 点、3L/4 点の浮き上がりを抑えられている ことを確認できた.

図 6 と図 7 には、4 等分点集中荷重を 11t まで作用させた時のアーチ輪石と壁石の荷重 --ひずみ関係を示した.図6は、図1(b)に示 す 3L/4 点の 7~9 のアーチ輪石における橋軸 方向と橋軸直角方向のひずみ変化である.橋 軸直角方向に最大で引張ひずみが 2000 μ ほ ど出ており、材料試験結果より輪石の割れる 可能性を示している. 橋軸方向の輪石のひず みは L/4 点 3L/4 点では圧縮ひずみが多く L/2 点では引張ひずみが多かった.図7は、写真 2の壁石1と壁石3のひずみ変化を示した. 壁石1は載荷面に近く,載荷用の治具と壁石 が直接接触し、かつ、下側の壁石としっかり と接触していたため強い圧縮力が加わったこ とがわかる. 壁石3は初めは伸びていたが次 第に縮んでいく変形が見られ, 種々の力が加 えられていることがわかる.図8は壁石を有 する模型への集中載荷試験の解析結果と実験 値とを比較したものである.実験値と解析値 は低荷重の場合良い対応を示していたが荷重

が大きくなると誤差が大きくなった.また,アーチ輪石 のみ模型の解析では 20kg ほどで崩壊しており,解析上で も壁石の効果というものが確認された. 今後は,壁石の 離散型を行う必要がある.

参考文献:

- 1) 小倉孟,他2名:石アーチ模型の・・・、第68回年次学術 講演会講演概要集(CD-ROM), I-327, pp.653-654, 2013.9
- 2) 古賀圭一郎:石材間摩擦に着目した石アーチの石材の動的解 析手法の検討,平成23年度修士論文,2012
- Dassault Systèmes Simulia Corp, ABAQUS Analysis User's Manual Version 6.11, 2011.



