1. はじめに

我が国では,近年の気象変動による降雨条件の変 化や地震の多発に起因して落石発生件数は年々増加 傾向にある.しかし,既存の落石防護工では斜面の 経年劣化に伴う落石規模の拡大に対応できず,安全 余裕度が低下することが大きな問題となっている. このため,その対策方法の提案が急務である.

落石防護工の一つにロックシェッドがある.ロック シェッド上面には敷砂緩衝材があり,落石衝撃力の 緩衝効果に優れるものの,敷砂緩衝材の耐衝撃応答 には未解明の問題が数多く存在する.例えば,落体 の敷砂衝突時に落体が受ける落体衝撃力と,敷砂底 面全体に伝わる伝達衝撃力(ロックシェッド上面に 入力する衝撃力)との関係では,伝達衝撃力が落体 衝撃力の2倍になるケースがあるなど,敷砂緩衝材 を介した衝撃力の伝達について詳細に把握できてい ない.

今までの大型衝撃実験および数値計算(DEM 解析) (図-1(a)(b))を参照すると,敷砂内部の密度変化 は,単純に圧縮されるわけではない複雑なもので, わずか 1m 程度の層厚ということもあり,地盤力学 の分野でも積極的に取り組まれてこなかった問題で ある.また,大型模型実験においても落体直下数 cm が密になり,それより深い位置では緩くなることが 確認されている.以上より,敷砂緩衝材を伝播する 衝撃力について考える上で,敷砂内部にどのような 密度変化がおきているかを正確に把握することが重 要であると考えられる.

本研究では,砂の緩衝効果を詳細に評価するため, 敷砂内部の密度変化に着目した.そこで,メッシュ 状の敷砂模型に落体を鉛直落下させる模型実験を行 い,画像処理によって、敷砂内部の変形量を算出し, 密度変化(ひずみ変化)について考察した.

2. 実験概要

模型実験は,図-2 に示したような豊浦砂と黒色

名古屋工業大学	学生会員	奥村勇太
名古屋工業大学大学院	学生会員	内藤直人
名古屋工業大学	正会員	前田健一



図 - 1 落体衝突時の敷砂の変形挙動; (a)大型衝撃実験,(b)DEM 解析(応力分布)



図 - 2 初期状態の中央断面図(T/D^f = 1.0)

に着色した豊浦砂を互層にした敷砂模型を用いて実 験を実施した.各層の厚さは10mmとし,相対密度 は 50%に管理した. 落体直下位置(中央)の面には鉛 直方向にも黒色の豊浦砂(直径 10mm の円柱状砂層) を20か所に敷き詰め 密度変化が捉えることができ るよう,断面をメッシュ状に作製した.実験ケース は,相対層厚 T/D^f (落体径 D^f に対する層厚 T の比) が 0.5,1.0 となるように、敷砂層厚 T=50mm,100mm の2ケースを行うことで落体落下時の境界部分との 距離による影響を把握することを目的とした.落体 は直径 100mm, 質量 4.0kgの球体を用いて落下高さ 0.4mから鉛直自由落下させた.落体落下後の敷砂内 部をカメラで撮影し,画像処理することによってメ ッシュのひずみ量(真ひずみ,圧縮を正とした)を 算出した.このときの豊浦砂の含水比は 7%で,底 面境界は鉄製で剛とみなせる.

3. 実験結果および考察

落体落下後の相対層厚 $T/D^{f} = 0.5$, 1.0 の落体直下 の敷砂内部の状態をそれぞれ図 - 3(a),図 - 4(a)に示 す.この時の,敷砂内部の鉛直の直ひずみ分布を示 したものがそれぞれ,図 - 3(b),図 - 4(b)である. $T/D^{f}=1.0$ においては,表層だけでなく深部までひず み変化しているのがわかり,圧縮領域(赤~黄緑) が落体から鉛直方向に約 30°程度の広がりに分布し ており,砂が側方移動しているのがわかる. $T/D^{f}=0.5$ では,周囲に広がることなく,ほぼ落体直下の領域 だけ(赤色で示した)が集中して,圧縮しており, 落体直下周囲は緩んでいる領域(青~水色)が広が っている.以上より, $T/D^{f}=0.5$ の方が $T/D^{f}=1.0$ に比 べて敷砂内部の圧縮が局所化していることが分かり, 落体の衝撃力があまり分散・低減せずに敷砂底面へ 伝わっていると考えられる.

つぎにより詳しく現象を考察するために,表層から 3 層目(20mm~30mmの黒色の層),5 層目(40mm~ 50mmの黒色の層)における, T/D^{f} =0.5,1.0の鉛直 の直ひずみに着目した(図-5(a)(b)).表層から 3 層目では, T/D^{f} =0.5,1.0ともに圧縮しているのがわ かる.しかし,表層から5層目に関しては, T/D^{f} =1.0 では,落体直下が強く圧縮されているのに対して, T/D^{f} =0.5では値が-0.3~0の間におさまっており,ほ とんど圧縮していないことがわかる.これは,底面 境界の影響を受けているためと考えられる.境界と の距離が近いため,敷砂が側方移動することができ ず,砂の緩衝効果を十分に発揮することが難しくな っていると考えられる.

4. 結論

本研究では、メッシュ状の敷砂層を用いることで、 ひずみ量を算出し、敷砂内部の圧縮領域・膨張領域 がどのように分布するかを把握することができた. 層厚が厚い場合には、表層だけでなく、深部まで圧 縮しているのに対して、薄い層では深部がほぼ変形 していないことから、砂の変形挙動に底面境界との 距離が与える影響は強いといえる.このように敷砂 内部を可視化することで、砂の移動および衝撃の影 響範囲・度合が確認でき、砂の緩衝効果について詳 細に評価することができるのではないかと期待でき る.



図 - 3 落体落下後の中央断面図(*T/D¹*=1.0); (a)実験後の状況写真,(b)鉛直の直ひずみ分布



図 - 4 落体落下後の中央断面図(*T/D^f* = 0.5); (a)実験後の状況写真,(b)鉛直の直ひずみ分布



参考文献

1) 西弘明,岸徳光,牛渡裕二,今野久志,川瀬良司: 敷砂緩衝材を設置した 1/2 縮尺 RC 製ロックシェッ ド模型の重錘落下衝撃実験,構造工学論文集, Vol57A, pp.1173-1180,2011.03.

 2)内藤直人,前田健一,山口悟,牛渡裕二,鈴木健 太郎,川瀬良司:落体の貫入挙動に着目した敷砂の 衝撃緩衝メカニズム,土木学会論文集 A2(応用力 学), Vol.69, No.2, pp.361-370, 2013.