厚さの異なる敷砂緩衝材に関する重錘落下衝撃実験

(株) 構研エンジニアリング	正会員	○鈴木	健太郎	室蘭工業大学	フェロー	岸	徳光
(株) 構研エンジニアリング	正会員	牛渡	裕二	室蘭工業大学	正会員	栗橋	祐介
寒地土木研究所	正会員	今野	久志	寒地土木研究所	正会員	山口	悟

1. はじめに

本研究では,耐衝撃用途構造物の緩衝材として多く採 用されている敷砂緩衝材を対象として,その耐衝撃挙動 や緩衝効果に関する基礎的資料の収集を目的に,厚さを 変化させた敷砂緩衝材の重錘落下衝撃実験を行った.

2. 実験概要

図-1には、実験装置の概要を示している。本実験装置 は、衝撃応力計測用の起歪柱型ロードセル (受圧面の直径 20 mm, 容量 7 MPa. 以後, 荷重計) が設置された鋼製底 盤と, 敷砂緩衝材を設置するための鋼製円筒から構成さ れている。荷重計は、図のように底盤中央部より非対称 に 50 mm 間隔で 16 個設置されており、その受圧面は底 盤上面と面一となっている。衝撃実験は,所定の厚さに 成形した敷砂緩衝材に対して、質量 400 kg で先端部の直 径が 230 mm の平底鋼製重錘を所定の高さから円筒中央 部に落下させることにより行っている. 表-1には衝撃 実験ケースの一覧を示している。実験では、敷砂厚を重 錘直径と同程度の25 cm とその1/2の12.5 cm の2 種類 とし、 落下高さについては h = 0.25 m から 0.25 m ピッチ で漸増させ荷重計の容量を超過しない範囲で実施してい る. このため敷砂厚 12.5 cm の場合には最終落下高さが 1.25 m, 敷砂厚 25 cm では 1.75 m となっている. 表中の 実験ケース名は M の後ろに敷砂厚を、ハイフンの後ろに 重錘落下高さ h (m) を付して示している. なお, 敷砂緩 衝材は、厚さ12.5 cm毎に敷砂上面に合板を設置し、振



動締固め機を使用して締固め,所定の厚さに成形してい る.また,敷砂緩衝材は実験ケース毎に再成形を行って おり,成形後に直径 75 mmの鋼製円筒を貫入させてサン プリングを行い,湿潤密度,含水比を計測している.実 験時の湿潤密度,含水比は平均で厚さ 12.5 cm の場合が 1.59 g/cm³ および 8.6 %,厚さ 25 cm の場合が 1.58 g/cm³ および 8.9 %であった.用いた砂は知律狩産(北海道石狩 市)の細目砂であり,粗粒率は 1.32 である.衝撃実験に おける計測項目は,重錘一体型の起歪柱型ロードセルに よる重錘衝撃力,荷重計による伝達衝撃応力,レーザ式 変位計による重錘貫入量である.

3. 衝擊荷重載荷実験結果

3.1 時刻歴応答波形

図-2には、重錘衝撃力、伝達衝撃力および重錘貫入 量に関する時刻歴応答波形を示している。ここでは、重 錘衝突時の時刻を0とし、重錘落下高さh=0.25, 1.25 m の場合について示している。なお、伝達衝撃力は、図-1 に示した各荷重計から得られる伝達衝撃応力が重錘衝突 位置に関して軸対称に分布するものと仮定し、台形則を 用いて集積評価することにより求めている。図より、重 錘衝撃力および伝達衝撃力は,ほぼ類似の波形性状を示 していることが分かる. すなわち, 重錘衝突初期に急激 に立ち上がりピーク値を迎える三角形状の第1波とその 後に続くピーク値近傍が滑らかな正弦半波状の第2波か ら構成されている。いずれの実験ケースにおいても、第 1波および第2波のピーク値(以後,それぞれを第1ピー ク値,第2ピーク値)は,落下高さhの増加とともに増 大している.同一の落下高さにおいて比較すると,敷砂 厚の薄い M 12.5 の実験ケースの方が第1,2ピーク値と も大きく、波形継続時間は短くなる傾向が示されている。 重錘貫入量は、重錘衝突後ほぼ線形に増加し、ピーク値 に達した後、若干押し戻されるような傾向を示してから

表-	1	実験ケ・	ース一覧	
----	---	------	------	--

実験 ケース名	落下高さ <i>h</i> (m)			
M12.5-h	0.25~1.25 (0.25 刻み)			
M25-h	0.25~1.75 (0.25 刻み)			

キーワード:敷砂緩衝材,敷砂厚,重錘落下衝撃実験,緩衝特性

連絡先:〒065-8510 札幌市東区北18条東17丁目1-1(株)構研エンジニアリング TEL 011-780-2813 FAX 011-785-1501



図-3 各衝撃力波形の第1および第2ピーク値と入力エネルギーとの関係

一定値となっている. 落下高さh = 0.25 mの場合には, 敷砂厚にかかわらず重錘貫入量応答波形はほぼ同様な性 状を示しているが,落下高さがh = 1.25 mの場合には最 大貫入量および最大貫入量到達時間に差が見られる.

3.2 重錘衝撃力および伝達衝撃力

図-3には、重錘衝撃力および伝達衝撃力に関する第 1ピーク値および第2ピーク値と入力エネルギーの関係 を、また各ピーク値の重錘衝撃力に対する伝達衝撃力の 割合(以後,衝撃力比)を示している.

(a) 図より,重錘衝撃力および伝達衝撃力の第1ピーク 値は,実験ケース M 25 のデータに多少ばらつきが見ら れるものの,ともに入力エネルギーの増大に伴って増加 する傾向にあることが分かる.衝撃力比は,敷砂厚によ らず 1.0 以上であることから,いずれも伝達衝撃力は重 錘衝撃力よりも大きいことが分かる.これは,図-2に 示されるように,第1ピーク値が重錘貫入直後に発生し ていることから,伝達衝撃力の第1ピーク値には,重錘 衝突に伴って伝播する応力波の影響が含まれているため と推察される.

(b) 図より,重錘衝撃力と伝達衝撃力の第2ピーク値 は、入力エネルギーの増大に伴ってほぼ線形に増加する 傾向が示されている。衝撃力比は、敷砂厚によらずほぼ 1.0 近傍の値を示している。これは、図-2に示されるよ うに、各衝撃力の第2ピーク発生時と重錘最大貫入量発 生時がほぼ同時刻であることから、第2ピーク値の場合 には、第1ピーク値の場合と異なり重錘衝突に伴って伝 播する応力波の影響は小さいものと推察される。

- 4. まとめ
 - 本実験範囲内において、重錘衝撃力および伝達衝撃 力の第1、2ピーク値は、敷砂厚が薄い場合には厚 い場合よりも大きく示される。
- 2)本実験範囲内において、伝達衝撃力は、敷砂厚にかかわらず、第1ピーク時は重錘衝突に伴って伝播する応力波の影響により重錘衝撃力よりも大きい値を示し、第2ピーク時は重錘衝撃力とほぼ同程度の値を示す。