EPS 材と土で構成される地盤層の爆発荷重緩衝効果に関する基礎的研究

防衛大学校 学生会員 〇礒崎 雄哉 正会員 市野 宏嘉 正会員 別府 万寿博 正会員 大野 友則 カネカケンテック株式会社 東原 健一 原口 望 岡三リビック株式会社 大城戸 秀人

1. はじめに

爆破テロ事件や不測の爆発事故によって、政治・経済の中枢を司る重要な施設が被害を受けた場合、社会に与え る影響は極めて大きなものがある.したがって、このような施設を設計する際には、爆発に対する防護を考慮する 必要がある.そのひとつの手段として、構造物を地中に建設する方法がある.この方法では、構造物と爆発物の間 に地盤層が存在することにより、構造物の近くで爆発が起こることを防ぎ、爆発による衝撃を緩和して構造物の損 傷程度を低減できる点で優れている.また、この層に土砂と EPS 材を併用することにより、地中構造物に作用する 爆発荷重を緩衝する効果を向上できる可能性がある.EPS 材により、衝撃力に対する緩衝効果を得る例として、岸 ら¹⁾によって落石による衝撃を緩和するための EPS 材と土砂を使用した三層緩衝構造が提案されている.しかし、 EPS 材と土砂を組み合わせた層による、爆発荷重に対する緩衝効果は検討途上であり、EPS 材の密度、厚さ等の特 性が爆発荷重緩衝効果に及ぼす影響を把握するには至っていない.本研究では、密度が異なる EPS 材と砂で構成さ れる地盤層の上部で爆薬を爆発させる実験を行い、底面での圧力を計測し、EPS 材と砂による層の爆発荷重緩衝効 果について検討した.

2. 地盤層の爆発実験

実験室の地盤面を掘り下げ,その中に図-1に示す EPS 材と砂による地盤層を 構築した.まず,底面を整地し,地盤層の内寸 620mm×620mmの木枠を組み立 てた.次に,地盤層の最底面に厚さ 25mmの鋼板を敷き,その鋼板に小型圧力 センサー(定格容量 5MPa,固有振動数約 71kHz)を爆源直下および爆源直下か ら水平距離 50mm,100mm,150mm,200mm,250mmの位置に貼付した.続い て,厚さ 80mmの EPS 材を設置し,その上に厚さ 0.5mmの鋼板を敷き,その上 に砂を仕上がり厚さ 100mm となるよう締固めた.緩衝層の上部には,爆発物 の地中への侵入を遮断する目的で設置される層を模した爆発物遮断鋼板(厚さ 0.5mm×1枚)および砂を用いて 63mm(爆薬 30gのケース),72mm(爆薬 50g のケース)厚の砂層を敷設した.使用した砂は,日本統一土質分類では粒度の 悪い砂(SP)に分類され,その平均粒径は 0.4mm である.使用した EPS 材は A と B の 2 種類であり,A の製造密度は 16kg/m³で,ひずみ 5%における圧縮強 度は 0.11MPa,変形係数は 3.9MPa である.B の製造密度は 30kg/m³で,ひずみ





図-1 覆土層の構造

Case	爆薬設置 深さ(mm)	EPS製造 密度(kg/m³)	爆薬量 (g)
1	63	16	30
2	72	16	50
3	63	30	30
4	72	30	50

表-1 実験ケース

5%における圧縮強度は 0.25MPa, 変形係数は 9.4MPa である. 爆源には Composition C-4 爆薬を, 直径および高さが ともに等しい円柱形に成形して爆発物遮断鋼板上面に設置し, 6 号電気雷管を用いて爆発させた. 表-1 に実験ケー スについて示す. 実験ケースは, EPS 材 A を使用し薬量 30g とした地盤層 (Case1), 薬量 50g とした地盤層 (Case2), EPS 材 B を使用し薬量 30g とした地盤層 (Case3), 薬量 50g とした地盤層 (Case4) の 4 ケースとした.

3. 実験結果および考察

地盤層の底面における圧力~時間関係の代表例を図-2に示す.図-2の横軸は、それぞれの波形の立ち上がり時刻 をゼロとしている.図-2は、爆薬量 30g、爆源直下での計測例である. Case1 では圧力は瞬時に立ち上がり、立ち上 がりから約 4ms 後に最大値の 447kPa に達する.この立ち上がり時の勾配は約 118kPa/ms,正圧継続時間は約 10ms

キーワード EPS 材,地盤層,爆発荷重,緩衝効果 連絡先〒239-0811 横須賀市走水 1-10-20 防衛大学校建設環境工学科 TEL. 046-841-3810 E-mail: ichino@nda.ac.jp である. Case3 では立ち上がり時により大きな勾配を示し, 圧力は立ち 上がりから約 0.2ms 後には約 379kPa に達する. さらにその約 2ms 後に 最大値の 558kPa を示し, 正圧継続時間は約 5ms である. この立ち上が り時の勾配は約 1648kPa/ms である. Case1 と比較すると立ち上がり時 の勾配は4倍以上となる一方, 正圧継続時間は半減している. 図-2 よ り, EPS 材の密度が大きい場合, 圧力の立ち上がり時の勾配が大きく, 継続時間は小さくなる傾向がある.

次に, 圧力の最大値と爆源直下からの水平距離の関係を図-3に示す. Case2 の 0mm, 50mm の圧力は圧力センサーの定格容量を超過したた め 5000kPa と表示した. 図-3 より, 薬量 30g の場合, 爆源直下での圧 力は, EPS 材 A を使用した Case1 では 447kPa であるが EPS 材 B を使 用した Case3 では 558kPa である. 一方で薬量 50g, 爆源直下での圧力 は, EPS 材 A を使用した Case2 では 5000kPa を超えるが EPS 材 B を使 用した Case4 では 1517kPa である. すなわち, 薬量が 30g の場合は EPS 材 A, 薬量が 50g の場合は EPS 材 B を使用した方が圧力が小さくなっ た. この結果は、爆薬量に応じて、適切な密度の EPS 材を使用するこ とが,緩衝層の設計上重要となることを示している.密度の違いが圧 力の分布に及ぼす影響に着目すると、Caselの場合、爆源直下での圧力 は 447kPa, 爆源直下からの水平距離が 250mm での圧力は 145kPa とな り, 爆源直下での圧力は距離 250mm での圧力の 3.1 倍となる. Case2 の場合は、爆源直下と距離 250mm での圧力はそれぞれ 558kPa, 230kPa となり、爆源直下での圧力は距離 250mm での圧力の 2.4 倍となる.こ のように、密度が小さい EPS 材では、爆源直下で大きな圧力が計測さ れる傾向がある.この傾向は,薬量 50g の実験においてさらに顕著で あり, Case3 では爆源直下での圧力は距離 250mm の 31 倍以上, Case4 では距離 250mm の 4.5 倍となる. 図-4(a)に, Case3 における爆発後の EPS 材の状態を示す. EPS 材には、広範囲にわたり同心円状の亀裂が 生じていた. Case3 では、EPS 材は脆性的な破壊を生じたことにより、 爆発によるエネルギーを効率的に吸収できなかったと考えられる. 一 方で図-4(b)に示す Case4 では、多少のひび割れが生じているものの、 広い範囲にわたり塑性変形を生じたことにより、爆発によるエネルギ ーを効率的に吸収して爆発荷重を低減,分散できたと考えられる.

4. おわりに

本研究では、密度が異なる EPS 材と砂で構成される地盤層の上部で爆薬を爆発 させる実験を行い、底面での圧力を計測し、EPS 材と砂による層の爆発荷重緩衝効 果について検討したものである.その結果、地盤層による緩衝効果を十分に得るた めには、爆薬量に応じて、適切な密度の EPS 材を使用することが重要であること がわかった.また、EPS 材の厚さが緩衝効果に及ぼす影響については、今後検討す る必要がある.

第43回土木学会関東支部技術研究発表会





(a)Case3



(b)Case4 図-4 爆発後の EPS 材

参考文献

1)岸 徳光,佐藤昌志,中野 修:三層緩衝構造の緩衝性能に関する大型屋外実験,構造工学論文集 Vol.41A,pp.1257-1264, 1995.3