

「耐候性大型土のう積層工法」設計・施工マニュアル(初版:第1刷)追加・正誤表(平成24年6月)

項	原文	追加・訂正																																																																																																								
資料-1 (2) 表-2.1	<p>表-2.1 検討結果一覧表</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>検討 段数</th> <th>検討 高さ</th> <th>滑動に対する安全率 [許容安全率 1.20]</th> <th>転倒(e)安定性 [許容偏心量 0.666m]</th> <th>地盤反力度 [許容安全率 2.00]</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>6 段目</td> <td>2.25m</td> <td>4.719 OK.</td> <td>-0.179 OK.</td> <td>—</td> </tr> <tr> <td>5 段目</td> <td>3.25m</td> <td>2.913 OK.</td> <td>-0.323 OK.</td> <td>—</td> </tr> <tr> <td>4 段目</td> <td>4.25m</td> <td>2.214 OK.</td> <td>-0.443 OK.</td> <td>—</td> </tr> <tr> <td>3 段目</td> <td>5.25m</td> <td>1.815 OK.</td> <td>-0.533 OK.</td> <td>—</td> </tr> <tr> <td>2 段目</td> <td>6.25m</td> <td>1.557 OK.</td> <td>-0.596 OK.</td> <td>—</td> </tr> <tr> <td>1 段目</td> <td>7.25m</td> <td>1.640 OK.</td> <td>-0.632 OK.</td> <td>3.261 OK.</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td>□</td> <td></td> <td></td> </tr> </tbody> </table>	検討 段数	検討 高さ	滑動に対する安全率 [許容安全率 1.20]	転倒(e)安定性 [許容偏心量 0.666m]	地盤反力度 [許容安全率 2.00]	6 段目	2.25m	4.719 OK.	-0.179 OK.	—	5 段目	3.25m	2.913 OK.	-0.323 OK.	—	4 段目	4.25m	2.214 OK.	-0.443 OK.	—	3 段目	5.25m	1.815 OK.	-0.533 OK.	—	2 段目	6.25m	1.557 OK.	-0.596 OK.	—	1 段目	7.25m	1.640 OK.	-0.632 OK.	3.261 OK.			□			<p>表-2.1 検討結果一覧表</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>検討 段数</th> <th>検討 高さ</th> <th>滑動に対する安全率 [許容安全率 1.20]</th> <th>転倒(e)安定性 [許容偏心量 0.666m]</th> <th>地盤反力度 [許容安全率 2.00]</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>6 段目</td> <td>2.25 m</td> <td>4.719 OK.</td> <td>-0.221 OK.</td> <td>—</td> </tr> <tr> <td>5 段目</td> <td>3.25 m</td> <td>2.913 OK.</td> <td>-0.394 OK.</td> <td>—</td> </tr> <tr> <td>4 段目</td> <td>4.25 m</td> <td>2.214 OK.</td> <td>-0.534 OK.</td> <td>— □</td> </tr> <tr> <td>3 段目</td> <td>5.25 m</td> <td>1.815 OK.</td> <td>-0.644 OK.</td> <td>—</td> </tr> <tr> <td>2 段目</td> <td>6.25 m</td> <td>1.557 OK.</td> <td>-0.726 OK.</td> <td>—</td> </tr> <tr> <td>1 段目</td> <td>7.25 m</td> <td>1.640 OK.</td> <td>-0.779 OK.</td> <td>3.261 OK.</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> </tbody> </table>	検討 段数	検討 高さ	滑動に対する安全率 [許容安全率 1.20]	転倒(e)安定性 [許容偏心量 0.666m]	地盤反力度 [許容安全率 2.00]	6 段目	2.25 m	4.719 OK.	-0.221 OK.	—	5 段目	3.25 m	2.913 OK.	-0.394 OK.	—	4 段目	4.25 m	2.214 OK.	-0.534 OK.	— □	3 段目	5.25 m	1.815 OK.	-0.644 OK.	—	2 段目	6.25 m	1.557 OK.	-0.726 OK.	—	1 段目	7.25 m	1.640 OK.	-0.779 OK.	3.261 OK.																													
	検討 段数	検討 高さ	滑動に対する安全率 [許容安全率 1.20]	転倒(e)安定性 [許容偏心量 0.666m]	地盤反力度 [許容安全率 2.00]																																																																																																					
6 段目	2.25m	4.719 OK.	-0.179 OK.	—																																																																																																						
5 段目	3.25m	2.913 OK.	-0.323 OK.	—																																																																																																						
4 段目	4.25m	2.214 OK.	-0.443 OK.	—																																																																																																						
3 段目	5.25m	1.815 OK.	-0.533 OK.	—																																																																																																						
2 段目	6.25m	1.557 OK.	-0.596 OK.	—																																																																																																						
1 段目	7.25m	1.640 OK.	-0.632 OK.	3.261 OK.																																																																																																						
		□																																																																																																								
検討 段数	検討 高さ	滑動に対する安全率 [許容安全率 1.20]	転倒(e)安定性 [許容偏心量 0.666m]	地盤反力度 [許容安全率 2.00]																																																																																																						
6 段目	2.25 m	4.719 OK.	-0.221 OK.	—																																																																																																						
5 段目	3.25 m	2.913 OK.	-0.394 OK.	—																																																																																																						
4 段目	4.25 m	2.214 OK.	-0.534 OK.	— □																																																																																																						
3 段目	5.25 m	1.815 OK.	-0.644 OK.	—																																																																																																						
2 段目	6.25 m	1.557 OK.	-0.726 OK.	—																																																																																																						
1 段目	7.25 m	1.640 OK.	-0.779 OK.	3.261 OK.																																																																																																						
資料-1 (3) 表-3.2	<p>表-3.2 各検討段に作用する土圧</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>検討段数 i</th> <th>高さ (m)</th> <th>すべり角 $\omega(^{\circ})$</th> <th>主働土圧 P_{max} (kN/m²)</th> <th>鉛直土圧 P_{vi} (kN/m²)</th> <th>水平土圧 Φ_i (kN/m²)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>6 段目</td> <td>2.25 m</td> <td>39.0</td> <td>3.2</td> <td>0.2</td> <td>3.2</td> </tr> <tr> <td>5 段目</td> <td>3.25 m</td> <td>40.0</td> <td>10.4</td> <td>0.6</td> <td>10.4</td> </tr> <tr> <td>4 段目</td> <td>4.25 m</td> <td>42.0</td> <td>20.7</td> <td>1.2</td> <td>20.6</td> </tr> <tr> <td>3 段目</td> <td>5.25 m</td> <td>43.0</td> <td>33.7</td> <td>2.0</td> <td>33.6</td> </tr> <tr> <td>2 段目</td> <td>6.25 m</td> <td>43.0</td> <td>49.2</td> <td>2.9</td> <td>49.1</td> </tr> <tr> <td>1 段目</td> <td>7.25 m</td> <td>44.0</td> <td>67.4</td> <td>4.0</td> <td>67.3</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>□</td> </tr> </tbody> </table>	検討段数 i	高さ (m)	すべり角 $\omega(^{\circ})$	主働土圧 P_{max} (kN/m ²)	鉛直土圧 P_{vi} (kN/m ²)	水平土圧 Φ_i (kN/m ²)	6 段目	2.25 m	39.0	3.2	0.2	3.2	5 段目	3.25 m	40.0	10.4	0.6	10.4	4 段目	4.25 m	42.0	20.7	1.2	20.6	3 段目	5.25 m	43.0	33.7	2.0	33.6	2 段目	6.25 m	43.0	49.2	2.9	49.1	1 段目	7.25 m	44.0	67.4	4.0	67.3						□	<p>表-3.2 各検討段に作用する土圧</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th>検討段数 i</th> <th>高さ (m)</th> <th>すべり角 $\omega(^{\circ})$</th> <th>主働土圧 P_{max} (kN/m)</th> <th>鉛直土圧 P_{vi} (kN/m)</th> <th>水平土圧 Φ_i (kN/m)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>6 段目</td> <td>2.25 m</td> <td>39.0</td> <td>3.2</td> <td>0.2</td> <td>3.2</td> </tr> <tr> <td>5 段目</td> <td>3.25 m</td> <td>40.0</td> <td>10.4</td> <td>0.6</td> <td>10.4</td> </tr> <tr> <td>4 段目</td> <td>4.25 m</td> <td>42.0</td> <td>20.7</td> <td>1.2</td> <td>20.6</td> </tr> <tr> <td>3 段目</td> <td>5.25 m</td> <td>43.0</td> <td>33.7</td> <td>2.0</td> <td>33.6</td> </tr> <tr> <td>2 段目</td> <td>6.25 m</td> <td>43.0</td> <td>49.2</td> <td>2.9</td> <td>49.1</td> </tr> <tr> <td>1 段目</td> <td>7.25 m</td> <td>44.0</td> <td>67.4</td> <td>4.0</td> <td>67.3</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>□</td> </tr> </tbody> </table>	検討段数 i	高さ (m)	すべり角 $\omega(^{\circ})$	主働土圧 P_{max} (kN/m)	鉛直土圧 P_{vi} (kN/m)	水平土圧 Φ_i (kN/m)	6 段目	2.25 m	39.0	3.2	0.2	3.2	5 段目	3.25 m	40.0	10.4	0.6	10.4	4 段目	4.25 m	42.0	20.7	1.2	20.6	3 段目	5.25 m	43.0	33.7	2.0	33.6	2 段目	6.25 m	43.0	49.2	2.9	49.1	1 段目	7.25 m	44.0	67.4	4.0	67.3						□								
	検討段数 i	高さ (m)	すべり角 $\omega(^{\circ})$	主働土圧 P_{max} (kN/m ²)	鉛直土圧 P_{vi} (kN/m ²)	水平土圧 Φ_i (kN/m ²)																																																																																																				
6 段目	2.25 m	39.0	3.2	0.2	3.2																																																																																																					
5 段目	3.25 m	40.0	10.4	0.6	10.4																																																																																																					
4 段目	4.25 m	42.0	20.7	1.2	20.6																																																																																																					
3 段目	5.25 m	43.0	33.7	2.0	33.6																																																																																																					
2 段目	6.25 m	43.0	49.2	2.9	49.1																																																																																																					
1 段目	7.25 m	44.0	67.4	4.0	67.3																																																																																																					
					□																																																																																																					
検討段数 i	高さ (m)	すべり角 $\omega(^{\circ})$	主働土圧 P_{max} (kN/m)	鉛直土圧 P_{vi} (kN/m)	水平土圧 Φ_i (kN/m)																																																																																																					
6 段目	2.25 m	39.0	3.2	0.2	3.2																																																																																																					
5 段目	3.25 m	40.0	10.4	0.6	10.4																																																																																																					
4 段目	4.25 m	42.0	20.7	1.2	20.6																																																																																																					
3 段目	5.25 m	43.0	33.7	2.0	33.6																																																																																																					
2 段目	6.25 m	43.0	49.2	2.9	49.1																																																																																																					
1 段目	7.25 m	44.0	67.4	4.0	67.3																																																																																																					
					□																																																																																																					
資料-1 (4) 表-4.3	<p>表-4.3 各検討段数に対する抵抗, 転倒モーメントの集計結果</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">i</th> <th colspan="4">抵抗モーメント $M_v = \text{鉛直力}(V_i) \cdot \text{アーム}(X_i)$</th> <th rowspan="2">転倒モーメント $M_o = H_i \cdot Y_i$</th> </tr> <tr> <th>擁壁自重</th> <th>土圧</th> <th>浮力</th> <th>合計</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>6</td> <td>$30.0 \times 1.250 = 37.5$</td> <td>$0.2 \times 2.375 = 0.5$</td> <td></td> <td>38.0</td> <td>$3.2 \times 0.750 = 2.4$</td> </tr> <tr> <td>5</td> <td>$60.0 \times 1.500 = 90.0$</td> <td>$0.6 \times 2.542 = 1.5$</td> <td></td> <td>91.5</td> <td>$10.4 \times 1.083 = 11.3$</td> </tr> <tr> <td>4</td> <td>$90.0 \times 1.750 = 157.5$</td> <td>$1.2 \times 2.708 = 3.3$</td> <td></td> <td>160.8</td> <td>$20.6 \times 1.417 = 29.2$</td> </tr> <tr> <td>3</td> <td>$120.0 \times 2.000 = 240.0$</td> <td>$2.0 \times 2.875 = 5.8$</td> <td></td> <td>245.8</td> <td>$33.6 \times 1.750 = 58.8$</td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>$150.0 \times 2.250 = 337.5$</td> <td>$2.9 \times 3.042 = 8.8$</td> <td></td> <td>346.3</td> <td>$49.1 \times 2.083 = 102.3$</td> </tr> <tr> <td>1</td> <td>$180.0 \times 2.500 = 450.0$</td> <td>$4.0 \times 3.208 = 12.8$</td> <td></td> <td>462.8</td> <td>$67.3 \times 2.417 = 162.6$</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>□</td> <td></td> </tr> </tbody> </table>	i	抵抗モーメント $M_v = \text{鉛直力}(V_i) \cdot \text{アーム}(X_i)$				転倒モーメント $M_o = H_i \cdot Y_i$	擁壁自重	土圧	浮力	合計	6	$30.0 \times 1.250 = 37.5$	$0.2 \times 2.375 = 0.5$		38.0	$3.2 \times 0.750 = 2.4$	5	$60.0 \times 1.500 = 90.0$	$0.6 \times 2.542 = 1.5$		91.5	$10.4 \times 1.083 = 11.3$	4	$90.0 \times 1.750 = 157.5$	$1.2 \times 2.708 = 3.3$		160.8	$20.6 \times 1.417 = 29.2$	3	$120.0 \times 2.000 = 240.0$	$2.0 \times 2.875 = 5.8$		245.8	$33.6 \times 1.750 = 58.8$	2	$150.0 \times 2.250 = 337.5$	$2.9 \times 3.042 = 8.8$		346.3	$49.1 \times 2.083 = 102.3$	1	$180.0 \times 2.500 = 450.0$	$4.0 \times 3.208 = 12.8$		462.8	$67.3 \times 2.417 = 162.6$					□		<p>表-4.3 各検討段数に対する抵抗, 転倒モーメントの集計結果</p> <table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">i</th> <th colspan="4">抵抗モーメント $M_v = \text{鉛直力}(V_i) \cdot \text{アーム}(X_i)$</th> <th rowspan="2">転倒モーメント $M_o = H_i \cdot Y_i$</th> </tr> <tr> <th>擁壁自重</th> <th>土圧</th> <th>浮力</th> <th>合計</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>6</td> <td>$30.0 \times 1.250 = 37.5$</td> <td>$0.2 \times 2.167 = 0.4$</td> <td></td> <td>37.9</td> <td>$3.2 \times 0.333 = 1.1$</td> </tr> <tr> <td>5</td> <td>$60.0 \times 1.500 = 90.0$</td> <td>$0.6 \times 2.333 = 1.4$</td> <td></td> <td>91.4</td> <td>$10.4 \times 0.667 = 6.9$</td> </tr> <tr> <td>4</td> <td>$90.0 \times 1.750 = 157.5$</td> <td>$1.2 \times 2.500 = 3.0$</td> <td></td> <td>160.5</td> <td>$20.6 \times 1.000 = 20.6$</td> </tr> <tr> <td>3</td> <td>$120.0 \times 2.000 = 240.0$</td> <td>$2.0 \times 2.667 = 5.3$</td> <td></td> <td>245.3</td> <td>$33.6 \times 1.333 = 44.8$</td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>$150.0 \times 2.250 = 337.5$</td> <td>$2.9 \times 2.833 = 8.2$</td> <td></td> <td>345.7</td> <td>$49.1 \times 1.667 = 81.8$</td> </tr> <tr> <td>1</td> <td>$180.0 \times 2.500 = 450.0$</td> <td>$4.0 \times 3.000 = 12.0$</td> <td></td> <td>462.0</td> <td>$67.3 \times 2.000 = 134.6$</td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>□</td> <td></td> </tr> </tbody> </table>	i	抵抗モーメント $M_v = \text{鉛直力}(V_i) \cdot \text{アーム}(X_i)$				転倒モーメント $M_o = H_i \cdot Y_i$	擁壁自重	土圧	浮力	合計	6	$30.0 \times 1.250 = 37.5$	$0.2 \times 2.167 = 0.4$		37.9	$3.2 \times 0.333 = 1.1$	5	$60.0 \times 1.500 = 90.0$	$0.6 \times 2.333 = 1.4$		91.4	$10.4 \times 0.667 = 6.9$	4	$90.0 \times 1.750 = 157.5$	$1.2 \times 2.500 = 3.0$		160.5	$20.6 \times 1.000 = 20.6$	3	$120.0 \times 2.000 = 240.0$	$2.0 \times 2.667 = 5.3$		245.3	$33.6 \times 1.333 = 44.8$	2	$150.0 \times 2.250 = 337.5$	$2.9 \times 2.833 = 8.2$		345.7	$49.1 \times 1.667 = 81.8$	1	$180.0 \times 2.500 = 450.0$	$4.0 \times 3.000 = 12.0$		462.0	$67.3 \times 2.000 = 134.6$					□	
	i		抵抗モーメント $M_v = \text{鉛直力}(V_i) \cdot \text{アーム}(X_i)$					転倒モーメント $M_o = H_i \cdot Y_i$																																																																																																		
擁壁自重		土圧	浮力	合計																																																																																																						
6	$30.0 \times 1.250 = 37.5$	$0.2 \times 2.375 = 0.5$		38.0	$3.2 \times 0.750 = 2.4$																																																																																																					
5	$60.0 \times 1.500 = 90.0$	$0.6 \times 2.542 = 1.5$		91.5	$10.4 \times 1.083 = 11.3$																																																																																																					
4	$90.0 \times 1.750 = 157.5$	$1.2 \times 2.708 = 3.3$		160.8	$20.6 \times 1.417 = 29.2$																																																																																																					
3	$120.0 \times 2.000 = 240.0$	$2.0 \times 2.875 = 5.8$		245.8	$33.6 \times 1.750 = 58.8$																																																																																																					
2	$150.0 \times 2.250 = 337.5$	$2.9 \times 3.042 = 8.8$		346.3	$49.1 \times 2.083 = 102.3$																																																																																																					
1	$180.0 \times 2.500 = 450.0$	$4.0 \times 3.208 = 12.8$		462.8	$67.3 \times 2.417 = 162.6$																																																																																																					
				□																																																																																																						
i	抵抗モーメント $M_v = \text{鉛直力}(V_i) \cdot \text{アーム}(X_i)$				転倒モーメント $M_o = H_i \cdot Y_i$																																																																																																					
	擁壁自重	土圧	浮力	合計																																																																																																						
6	$30.0 \times 1.250 = 37.5$	$0.2 \times 2.167 = 0.4$		37.9	$3.2 \times 0.333 = 1.1$																																																																																																					
5	$60.0 \times 1.500 = 90.0$	$0.6 \times 2.333 = 1.4$		91.4	$10.4 \times 0.667 = 6.9$																																																																																																					
4	$90.0 \times 1.750 = 157.5$	$1.2 \times 2.500 = 3.0$		160.5	$20.6 \times 1.000 = 20.6$																																																																																																					
3	$120.0 \times 2.000 = 240.0$	$2.0 \times 2.667 = 5.3$		245.3	$33.6 \times 1.333 = 44.8$																																																																																																					
2	$150.0 \times 2.250 = 337.5$	$2.9 \times 2.833 = 8.2$		345.7	$49.1 \times 1.667 = 81.8$																																																																																																					
1	$180.0 \times 2.500 = 450.0$	$4.0 \times 3.000 = 12.0$		462.0	$67.3 \times 2.000 = 134.6$																																																																																																					
				□																																																																																																						

資料-1 (5) 14 行目	合力の作用位置までの距離 $d = \frac{462.8 - 162.6}{184.0} = 1.632 \text{ m}$ 偏心距離 $e = B/2 - d = 2.00/2 - 1.632 = -0.632 \text{ m} \leq \text{許容値 } B/3 = 0.666 \text{ m} \quad \text{OK.}$	合力の作用位置までの距離 $d = \frac{462.0 - 134.6}{184.0} = 1.779 \text{ m}$ 偏心距離 $e = B/2 - d = 2.00/2 - 1.779 = -0.779 \text{ m} \leq \text{許容値 } B/3 = 0.666 \text{ m} \quad \text{OK.}$																																																																																																																																																																															
資料-1 (5) 表-4.4	表-4.4 各検討段数における転倒に対する安定検討結果 <table border="1" data-bbox="380 518 1176 813"> <thead> <tr> <th>段数 i</th> <th>抵抗モーメント $\Sigma Mv(\text{kN}\cdot\text{m}/\text{m})$</th> <th>転倒モーメント $\Sigma Mo(\text{kN}\cdot\text{m}/\text{m})$</th> <th>総鉛直荷重 $\Sigma V(\text{kN}/\text{m})$</th> <th>合力作用位置 d (m)</th> <th>偏心距離 e (m)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>6 段目</td><td>38</td><td>2.4</td><td>30.2</td><td>1.179</td><td>-0.179 $\leq B/3$</td></tr> <tr><td>5 段目</td><td>91.5</td><td>11.3</td><td>60.6</td><td>1.323</td><td>-0.323 $\leq B/3$</td></tr> <tr><td>4 段目</td><td>160.8</td><td>29.2</td><td>91.2</td><td>1.443</td><td>-0.443 $\leq B/3$</td></tr> <tr><td>3 段目</td><td>245.8</td><td>58.8</td><td>122.0</td><td>1.533</td><td>-0.533 $\leq B/3$</td></tr> <tr><td>2 段目</td><td>346.3</td><td>102.3</td><td>152.9</td><td>1.596</td><td>-0.596 $\leq B/3$</td></tr> <tr><td>1 段目</td><td>462.8</td><td>162.6</td><td>184.0</td><td>1.632</td><td>-0.632 $\leq B/3$</td></tr> <tr><td></td><td></td><td></td><td style="text-align: center;">□</td><td></td><td></td></tr> </tbody> </table>	段数 i	抵抗モーメント $\Sigma Mv(\text{kN}\cdot\text{m}/\text{m})$	転倒モーメント $\Sigma Mo(\text{kN}\cdot\text{m}/\text{m})$	総鉛直荷重 $\Sigma V(\text{kN}/\text{m})$	合力作用位置 d (m)	偏心距離 e (m)	6 段目	38	2.4	30.2	1.179	-0.179 $\leq B/3$	5 段目	91.5	11.3	60.6	1.323	-0.323 $\leq B/3$	4 段目	160.8	29.2	91.2	1.443	-0.443 $\leq B/3$	3 段目	245.8	58.8	122.0	1.533	-0.533 $\leq B/3$	2 段目	346.3	102.3	152.9	1.596	-0.596 $\leq B/3$	1 段目	462.8	162.6	184.0	1.632	-0.632 $\leq B/3$				□			表-4.4 各検討段数における転倒に対する安定検討結果 <table border="1" data-bbox="1265 518 2049 813"> <thead> <tr> <th>段数 i</th> <th>抵抗モーメント $\Sigma Mv(\text{kN}\cdot\text{m}/\text{m})$</th> <th>転倒モーメント $\Sigma Mo(\text{kN}\cdot\text{m}/\text{m})$</th> <th>総鉛直荷重 $\Sigma V(\text{kN}/\text{m})$</th> <th>合力作用位置 d (m)</th> <th>偏心距離 e (m)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>6 段目</td><td>37.9</td><td>1.1</td><td>30.2</td><td>1.221</td><td>-0.221 $\leq B/3$</td></tr> <tr><td>5 段目</td><td>91.4</td><td>6.9</td><td>60.6</td><td>1.394</td><td>-0.394 $\leq B/3$</td></tr> <tr><td>4 段目</td><td>160.5</td><td>20.6</td><td>91.2</td><td>1.534</td><td>-0.534 $\leq B/3$</td></tr> <tr><td>3 段目</td><td>245.3</td><td>44.8</td><td>122.0</td><td>1.644</td><td>-0.644 $\leq B/3$</td></tr> <tr><td>2 段目</td><td>345.7</td><td>81.8</td><td>152.9</td><td>1.726</td><td>-0.726 $\leq B/3$</td></tr> <tr><td>1 段目</td><td>462.0</td><td>134.6</td><td>184.0</td><td>1.779</td><td>-0.779 $\leq B/3$</td></tr> <tr><td></td><td></td><td></td><td style="text-align: center;">□</td><td></td><td></td></tr> </tbody> </table>	段数 i	抵抗モーメント $\Sigma Mv(\text{kN}\cdot\text{m}/\text{m})$	転倒モーメント $\Sigma Mo(\text{kN}\cdot\text{m}/\text{m})$	総鉛直荷重 $\Sigma V(\text{kN}/\text{m})$	合力作用位置 d (m)	偏心距離 e (m)	6 段目	37.9	1.1	30.2	1.221	-0.221 $\leq B/3$	5 段目	91.4	6.9	60.6	1.394	-0.394 $\leq B/3$	4 段目	160.5	20.6	91.2	1.534	-0.534 $\leq B/3$	3 段目	245.3	44.8	122.0	1.644	-0.644 $\leq B/3$	2 段目	345.7	81.8	152.9	1.726	-0.726 $\leq B/3$	1 段目	462.0	134.6	184.0	1.779	-0.779 $\leq B/3$				□																																																																																	
段数 i	抵抗モーメント $\Sigma Mv(\text{kN}\cdot\text{m}/\text{m})$	転倒モーメント $\Sigma Mo(\text{kN}\cdot\text{m}/\text{m})$	総鉛直荷重 $\Sigma V(\text{kN}/\text{m})$	合力作用位置 d (m)	偏心距離 e (m)																																																																																																																																																																												
6 段目	38	2.4	30.2	1.179	-0.179 $\leq B/3$																																																																																																																																																																												
5 段目	91.5	11.3	60.6	1.323	-0.323 $\leq B/3$																																																																																																																																																																												
4 段目	160.8	29.2	91.2	1.443	-0.443 $\leq B/3$																																																																																																																																																																												
3 段目	245.8	58.8	122.0	1.533	-0.533 $\leq B/3$																																																																																																																																																																												
2 段目	346.3	102.3	152.9	1.596	-0.596 $\leq B/3$																																																																																																																																																																												
1 段目	462.8	162.6	184.0	1.632	-0.632 $\leq B/3$																																																																																																																																																																												
			□																																																																																																																																																																														
段数 i	抵抗モーメント $\Sigma Mv(\text{kN}\cdot\text{m}/\text{m})$	転倒モーメント $\Sigma Mo(\text{kN}\cdot\text{m}/\text{m})$	総鉛直荷重 $\Sigma V(\text{kN}/\text{m})$	合力作用位置 d (m)	偏心距離 e (m)																																																																																																																																																																												
6 段目	37.9	1.1	30.2	1.221	-0.221 $\leq B/3$																																																																																																																																																																												
5 段目	91.4	6.9	60.6	1.394	-0.394 $\leq B/3$																																																																																																																																																																												
4 段目	160.5	20.6	91.2	1.534	-0.534 $\leq B/3$																																																																																																																																																																												
3 段目	245.3	44.8	122.0	1.644	-0.644 $\leq B/3$																																																																																																																																																																												
2 段目	345.7	81.8	152.9	1.726	-0.726 $\leq B/3$																																																																																																																																																																												
1 段目	462.0	134.6	184.0	1.779	-0.779 $\leq B/3$																																																																																																																																																																												
			□																																																																																																																																																																														
資料-1 (9) 14 行目	$Pwh = 1/2 \cdot H^2 \cdot W_0$	$Pwh = 1/2 \cdot H^2 \cdot W_0$																																																																																																																																																																															
資料-1 (9) 22 行目	$D = (1/2g) \times \rho_w \times A_D \times C_D \times V_d^2$	$D = (1/2) \cdot \rho_w \cdot A_D \cdot C_D \cdot V_d^2$																																																																																																																																																																															
資料-1 (10) 2 行目(表)	<table border="1" data-bbox="436 997 1153 1372"> <thead> <tr> <th rowspan="2">設計荷重</th> <th rowspan="2">記号</th> <th rowspan="2">計算式</th> <th>鉛直力</th> <th>水平力</th> <th colspan="2">躯体の上流端から 作用線までの距離</th> <th rowspan="2">モーメント Mv=V・I Mo=H・I</th> </tr> <tr> <th>□ (V)</th> <th>(H)</th> <th>(l)</th> <th>(l)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td rowspan="3">躯体の自重</td><td>W1</td><td>We・Vn</td><td>102.0</td><td></td><td>1/2・(B-1)</td><td>1.5</td><td>153.0</td></tr> <tr><td>W2</td><td>We'・Vn'</td><td>21.0</td><td></td><td>(m・H+0.5・b)/2</td><td>3.0</td><td>63.0</td></tr> <tr><td>W</td><td></td><td>123.0</td><td></td><td></td><td></td><td>216.0</td></tr> <tr><td rowspan="6">静水圧</td><td>PV1</td><td>1/2・W0・m・H</td><td>22.5</td><td></td><td>1/3・m・H</td><td>0.5</td><td>11.3</td></tr> <tr><td>PV2</td><td>W0・m・h3・H</td><td>0.0</td><td></td><td>1/2・m・H</td><td>0.8</td><td>0.0</td></tr> <tr><td>PV3</td><td>W0・b・h3</td><td>0.0</td><td></td><td>m・H+1/2・b</td><td>2.5</td><td>0.0</td></tr> <tr><td>PH1</td><td>1/2・W0・H²</td><td></td><td>45.0</td><td>1/3・H</td><td>1.0</td><td>45.0</td></tr> <tr><td>PH2</td><td>W0・h3・H</td><td></td><td>0.0</td><td>1/2・H</td><td>1.5</td><td>0.0</td></tr> <tr><td>P</td><td></td><td>22.5</td><td>45.0</td><td></td><td></td><td>56.3</td></tr> <tr><td>流体力</td><td>D</td><td>$(1/2g) \cdot \rho_w \cdot A_D \cdot C_D \cdot V_d^2$</td><td>3.4</td><td></td><td>1/2・H</td><td>1.5</td><td>5.2</td></tr> <tr><td>合計</td><td></td><td></td><td>145.5</td><td>48.4</td><td></td><td></td><td>277.4</td></tr> </tbody> </table>	設計荷重	記号	計算式	鉛直力	水平力	躯体の上流端から 作用線までの距離		モーメント Mv=V・I Mo=H・I	□ (V)	(H)	(l)	(l)	躯体の自重	W1	We・Vn	102.0		1/2・(B-1)	1.5	153.0	W2	We'・Vn'	21.0		(m・H+0.5・b)/2	3.0	63.0	W		123.0				216.0	静水圧	PV1	1/2・W0・m・H	22.5		1/3・m・H	0.5	11.3	PV2	W0・m・h3・H	0.0		1/2・m・H	0.8	0.0	PV3	W0・b・h3	0.0		m・H+1/2・b	2.5	0.0	PH1	1/2・W0・H ²		45.0	1/3・H	1.0	45.0	PH2	W0・h3・H		0.0	1/2・H	1.5	0.0	P		22.5	45.0			56.3	流体力	D	$(1/2g) \cdot \rho_w \cdot A_D \cdot C_D \cdot V_d^2$	3.4		1/2・H	1.5	5.2	合計			145.5	48.4			277.4	<table border="1" data-bbox="1254 1021 2072 1348"> <thead> <tr> <th rowspan="2">設計荷重</th> <th rowspan="2">記号</th> <th rowspan="2">計算式</th> <th>鉛直力</th> <th>水平力</th> <th colspan="2">躯体の下流端から 作用点までの距離</th> <th colspan="2">モーメント</th> </tr> <tr> <th>V (kN/m)</th> <th>H (kN/m)</th> <th>I (m)</th> <th>I (m)</th> <th>Mv=V・I (kN・m/m)</th> <th>Mo=H・I (kN・m/m)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td rowspan="3">躯体の自重</td><td>W1</td><td>We・Vn</td><td>102.0</td><td></td><td>1/2・(B-1)</td><td>1.5</td><td>153.0</td><td></td></tr> <tr><td>W2</td><td>We'・Vn'</td><td>21.0</td><td></td><td>(m・H+0.5・B)/2</td><td>3.0</td><td>63.0</td><td></td></tr> <tr><td>W</td><td></td><td>123.0</td><td></td><td></td><td></td><td>216.0</td><td></td></tr> <tr><td rowspan="4">静水圧</td><td>PV1</td><td>1/2・W0・m・H²</td><td>22.5</td><td></td><td>B-1/3・m・H</td><td>3.5</td><td>78.8</td><td></td></tr> <tr><td>PH1</td><td>1/2・W0・H²</td><td></td><td>45.0</td><td>1/3・H</td><td>1.0</td><td></td><td>45.0</td></tr> <tr><td>P</td><td></td><td>22.5</td><td>45.0</td><td></td><td></td><td>78.8</td><td>45.0</td></tr> <tr><td>流体力</td><td>D</td><td>$(1/2) \cdot \rho_w \cdot A_D \cdot C_D \cdot V_d^2$</td><td>3.4</td><td>1/2・H</td><td>1.5</td><td></td><td>5.1</td></tr> <tr><td>合計</td><td></td><td></td><td>145.5</td><td>48.4</td><td></td><td></td><td>294.8</td><td>50.1</td></tr> </tbody> </table>	設計荷重	記号	計算式	鉛直力	水平力	躯体の下流端から 作用点までの距離		モーメント		V (kN/m)	H (kN/m)	I (m)	I (m)	Mv=V・I (kN・m/m)	Mo=H・I (kN・m/m)	躯体の自重	W1	We・Vn	102.0		1/2・(B-1)	1.5	153.0		W2	We'・Vn'	21.0		(m・H+0.5・B)/2	3.0	63.0		W		123.0				216.0		静水圧	PV1	1/2・W0・m・H ²	22.5		B-1/3・m・H	3.5	78.8		PH1	1/2・W0・H ²		45.0	1/3・H	1.0		45.0	P		22.5	45.0			78.8	45.0	流体力	D	$(1/2) \cdot \rho_w \cdot A_D \cdot C_D \cdot V_d^2$	3.4	1/2・H	1.5		5.1	合計			145.5	48.4			294.8	50.1
設計荷重	記号				計算式	鉛直力	水平力	躯体の上流端から 作用線までの距離		モーメント Mv=V・I Mo=H・I																																																																																																																																																																							
		□ (V)	(H)	(l)		(l)																																																																																																																																																																											
躯体の自重	W1	We・Vn	102.0		1/2・(B-1)	1.5	153.0																																																																																																																																																																										
	W2	We'・Vn'	21.0		(m・H+0.5・b)/2	3.0	63.0																																																																																																																																																																										
	W		123.0				216.0																																																																																																																																																																										
静水圧	PV1	1/2・W0・m・H	22.5		1/3・m・H	0.5	11.3																																																																																																																																																																										
	PV2	W0・m・h3・H	0.0		1/2・m・H	0.8	0.0																																																																																																																																																																										
	PV3	W0・b・h3	0.0		m・H+1/2・b	2.5	0.0																																																																																																																																																																										
	PH1	1/2・W0・H ²		45.0	1/3・H	1.0	45.0																																																																																																																																																																										
	PH2	W0・h3・H		0.0	1/2・H	1.5	0.0																																																																																																																																																																										
	P		22.5	45.0			56.3																																																																																																																																																																										
流体力	D	$(1/2g) \cdot \rho_w \cdot A_D \cdot C_D \cdot V_d^2$	3.4		1/2・H	1.5	5.2																																																																																																																																																																										
合計			145.5	48.4			277.4																																																																																																																																																																										
設計荷重	記号	計算式	鉛直力	水平力	躯体の下流端から 作用点までの距離		モーメント																																																																																																																																																																										
			V (kN/m)	H (kN/m)	I (m)	I (m)	Mv=V・I (kN・m/m)	Mo=H・I (kN・m/m)																																																																																																																																																																									
躯体の自重	W1	We・Vn	102.0		1/2・(B-1)	1.5	153.0																																																																																																																																																																										
	W2	We'・Vn'	21.0		(m・H+0.5・B)/2	3.0	63.0																																																																																																																																																																										
	W		123.0				216.0																																																																																																																																																																										
静水圧	PV1	1/2・W0・m・H ²	22.5		B-1/3・m・H	3.5	78.8																																																																																																																																																																										
	PH1	1/2・W0・H ²		45.0	1/3・H	1.0		45.0																																																																																																																																																																									
	P		22.5	45.0			78.8	45.0																																																																																																																																																																									
	流体力	D	$(1/2) \cdot \rho_w \cdot A_D \cdot C_D \cdot V_d^2$	3.4	1/2・H	1.5		5.1																																																																																																																																																																									
合計			145.5	48.4			294.8	50.1																																																																																																																																																																									

資料-1 (10) 14 行目	$d = \frac{216.0 - 61.4}{145.5} = 1.062 \text{ m}$ 偏心距離 $e = B/2 - d = 4.00/2 - 1.062$ $= 0.938 \text{ m} \leq \text{許容値 } B/3 = 1.333 \text{ m} \quad \underline{\text{OK.}}$	$d = \frac{294.8 - 50.1}{145.5} = 1.682 \text{ m}$ 偏心距離 $e = B/2 - d = 4.00/2 - 1.682$ $= 0.318 \text{ m} \leq \text{許容値 } B/3 = 1.333 \text{ m} \quad \underline{\text{OK.}}$
資料-1 (11) 11 行目	$F_s = \frac{145.5 \times 0.60 + 0.00 \times 4.00}{48.4}$ $= 1.802 \geq F_s = 1.20 \quad \underline{\text{OK.}}$	$F_s = \frac{145.5 \times 0.60 + 0.00 \times 4.00}{48.4}$ $= 1.805 \geq F_s = 1.20 \quad \underline{\text{OK.}}$
資料-2	(別紙) 図中内, 安全率, 偏心距離, 地盤反力, 形状の訂正	
資料-5 (1) 9 行目~	$D \leq \mu \cdot (W_w - L)$ ここに, D : 抗力(kN) $D = (1/2g) \times \rho_w \times A_D \times C_D \times V_d^2$ g : 重力加速度(m/s ²) ρ_w : 水の密度(t/m ³) A_D : 抗力に対する投影面積(m ²) C_D : 抗力係数式(資 5-1) V_d : 近接流速(m/s) μ : 河床と土のうとの摩擦係数 W_w : 構造体の水中重量(kN) L : 揚力(kN/m) $L = (1/2g) \times \rho_w \times A_g \times C_L \times V_d^2$ A_g : 揚力に対する投影面積(m ²) C_L : 揚力係数	$D \leq \mu \cdot (W_w - L) \quad \dots\dots\dots \text{式(資 5-1)}$ ここに, D : 抗力(kN) $D = (1/2) \cdot \rho_w \cdot A_D \cdot C_D \cdot V_d^2$ ρ_w : 水の密度(t/m ³) A_D : 抗力に対する投影面積(m ²) C_D : 抗力係数 V_d : 近接流速(m/s) μ : 河床と土のうとの摩擦係数 W_w : 構造体の水中重量(kN) L : 揚力(kN) $L = (1/2) \cdot \rho_w \cdot A_g \cdot C_L \cdot V_d^2$ A_g : 揚力に対する投影面積(m ²) C_L : 揚力係数
資料-5 (2) 9 行目~	$D \leq \mu \cdot W_w$ $F_s = \frac{D}{\mu \cdot W_w} \quad \dots\dots\dots \text{式(資 5-2)}$ $= \frac{1}{2g} \times \frac{\rho_w \times A_D \times C_D \times V_d^2}{\mu \cdot W_w}$	$D \leq \mu \cdot W_w$ $F_s = \frac{\mu \cdot W_w}{D} \quad \dots\dots\dots \text{式(資 5-2)}$ $= 2 \cdot \frac{\mu \cdot W_w}{\rho_w \cdot A_D \cdot C_D \cdot V_d^2}$

資料-2 標準断面図集

耐候性大型土のう 標準断面図 一覧表 (上載盛土なし)

		盛土高さH=1.0m(壁高1.0m+上載盛土0m)	盛土高さH=2.0m(壁高2.0m+上載盛土0m)	盛土高さH=3.0m(壁高3.0m+上載盛土0m)	盛土高さH=4.0m(壁高4.0m+上載盛土0m)	
中詰め材料	標準断面図					
	安定性	滑動	安全率 $F_s = 6.04 > 1.20$	安全率 $F_s = 2.85 > 1.20$	安全率 $F_s = 1.96 > 1.20$	安全率 $F_s = 1.54 > 1.20$
		転倒	偏心距離 $e = -0.22 < 0.333(B/3)$	偏心距離 $e = -0.36 < 0.333(B/3)$	偏心距離 $e = -0.45 < 0.333(B/3)$	偏心距離 $e = -0.48 < 0.333(B/3)$
支持力		地盤反力 16 kN/m ²	地盤反力 31 kN/m ²	地盤反力 46 kN/m ²	地盤反力 62 kN/m ²	
[砂質土]	標準断面図					
中詰め材料	安定性	滑動	安全率 $F_s = 1.27 > 1.20$	安全率 $F_s = 2.13 > 1.20$	安全率 $F_s = 1.86 > 1.20$	安全率 $F_s = 1.65 > 1.20$
		転倒	偏心距離 $e = -0.46 < 0.333(B/3)$	偏心距離 $e = -0.94 < 0.667(B/3)$	偏心距離 $e = -1.00 < 0.667(B/3)$	偏心距離 $e = -1.04 < 0.667(B/3)$
		支持力	地盤反力 78 kN/m ²	地盤反力 92 kN/m ²	地盤反力 108 kN/m ²	地盤反力 123 kN/m ²

設計条件	
中詰め材料	内部摩擦角 $\phi = -$
	単位体積重量 $\gamma = 15.0 \text{ kN/m}^3$
裏込材料	内部摩擦角 $\phi = 30.0^\circ$
	単位体積重量 $\gamma = 19.0 \text{ kN/m}^3$
摩擦係数	基礎地盤 $\mu = 0.60$
	土のう間 $\mu 1 = 0.50$
	裏込材と土のう $\mu 2 = 0.50$
上載盛土	あり $< \text{なし}$
上載荷重	$W = 10.0 \text{ kN/m}^2$

		盛土高さH=1.0m(壁高1.0m+上載盛土0m)	盛土高さH=2.0m(壁高2.0m+上載盛土0m)	盛土高さH=3.0m(壁高3.0m+上載盛土0m)	盛土高さH=4.0m(壁高4.0m+上載盛土0m)	
中詰め材料	標準断面図					
	安定性	滑動	安全率 $F_s = 6.84 > 1.20$	安全率 $F_s = 3.23 > 1.20$	安全率 $F_s = 2.22 > 1.20$	安全率 $F_s = 1.74 > 1.20$
		転倒	偏心距離 $e = -0.23 < 0.333(B/3)$	偏心距離 $e = -0.38 < 0.333(B/3)$	偏心距離 $e = -0.49 < 0.333(B/3)$	偏心距離 $e = -0.54 < 0.333(B/3)$
支持力		地盤反力 18 kN/m ²	地盤反力 35 kN/m ²	地盤反力 52 kN/m ²	地盤反力 70 kN/m ²	
[礫質土]	標準断面図					
中詰め材料	安定性	滑動	安全率 $F_s = 1.43 > 1.20$	安全率 $F_s = 2.40 > 1.20$	安全率 $F_s = 2.10 > 1.20$	安全率 $F_s = 1.86 > 1.20$
		転倒	偏心距離 $e = -0.55 < 0.333(B/3)$	偏心距離 $e = -1.01 < 0.667(B/3)$	偏心距離 $e = -1.09 < 0.667(B/3)$	偏心距離 $e = -1.15 < 0.667(B/3)$
		支持力	地盤反力 88 kN/m ²	地盤反力 104 kN/m ²	地盤反力 122 kN/m ²	地盤反力 139 kN/m ²

設計条件	
中詰め材料	内部摩擦角 $\phi = -$
	単位体積重量 $\gamma = 17.0 \text{ kN/m}^3$
裏込材料	内部摩擦角 $\phi = 30.0^\circ$
	単位体積重量 $\gamma = 19.0 \text{ kN/m}^3$
摩擦係数	基礎地盤 $\mu = 0.60$
	土のう間 $\mu 1 = 0.50$
	裏込材と土のう $\mu 2 = 0.50$
上載盛土	あり $< \text{なし}$
上載荷重	$W = 10.0 \text{ kN/m}^2$

資料-2 (1)

資料-2 標準断面図集

耐候性大型土のう 標準断面図 一覧表 (上載盛土あり)

		盛土高さH=2.0m(壁高1.0m+上載盛土1.0m)	盛土高さH=4.0m(壁高2.0m+上載盛土2.0m)	盛土高さH=4.0m(壁高3.0m+上載盛土1.0m)	盛土高さH=5.0m(壁高3.0m+上載盛土2.0m)	盛土高さH=6.0m(壁高3.0m+上載盛土3.0m)
中詰め材料	標準断面図					
	安定性	滑動 安全率 $F_s = 3.15 > 1.20$ 転倒 偏心距離 $e = -0.20 < 0.333(B/3)$ 支持力 地盤反力 16 kN/m ²	安全率 $F_s = 1.50 > 1.20$ 偏心距離 $e = -0.24 < 0.333(B/3)$ 地盤反力 31 kN/m ²	安全率 $F_s = 1.42 > 1.20$ 偏心距離 $e = -0.34 < 0.333(B/3)$ 地盤反力 47 kN/m ²	安全率 $F_s = 2.30 > 1.20$ 偏心距離 $e = -0.50 < 0.667(B/3)$ 地盤反力 46 kN/m ²	安全率 $F_s = 2.01 > 1.20$ 偏心距離 $e = -0.46 < 0.667(B/3)$ 地盤反力 46 kN/m ²
	[砂質土]	盛土高さH=7.0m(壁高4.0m+上載盛土3.0m)	盛土高さH=8.0m(壁高3.0m+上載盛土3.0m)	盛土高さH=8.0m(壁高6.0m+上載盛土2.0m)	盛土高さH=8.0m(壁高7.0m+上載盛土1.0m)	
中詰め材料	標準断面図					
	安定性	滑動 安全率 $F_s = 1.68 > 1.20$ 転倒 偏心距離 $e = -0.54 < 0.667(B/3)$ 支持力 地盤反力 62 kN/m ²	安全率 $F_s = 1.47 > 1.20$ 偏心距離 $e = -0.58 < 0.667(B/3)$ 地盤反力 77 kN/m ²	安全率 $F_s = 1.47 > 1.20$ 偏心距離 $e = -0.70 < 0.667(B/3)$ 地盤反力 93 kN/m ²	安全率 $F_s = 1.53 > 1.20$ 偏心距離 $e = -0.84 < 0.667(B/3)$ 地盤反力 108 kN/m ²	
					設計条件 中詰め材料 内部摩擦角 $\phi = -$ 単位体積重量 $\gamma = 15.0 \text{ kN/m}^3$ 裏込材料 内部摩擦角 $\phi = 30.0^\circ$ 単位体積重量 $\gamma = 19.0 \text{ kN/m}^3$ 基礎地盤 $\mu = 0.60$ 摩擦係数 土のう間 $\mu_1 = 0.50$ 裏込材と土のう $\mu_2 = 0.50$ 上載盛土 ϕ なし 上載荷重 $W = 10.0 \text{ kN/m}^2$	
中詰め材料	標準断面図					
	安定性	滑動 安全率 $F_s = 3.56 > 1.20$ 転倒 偏心距離 $e = -0.20 < 0.333(B/3)$ 支持力 地盤反力 18 kN/m ²	安全率 $F_s = 1.69 > 1.20$ 偏心距離 $e = -0.27 < 0.333(B/3)$ 地盤反力 35 kN/m ²	安全率 $F_s = 1.61 > 1.20$ 偏心距離 $e = -0.38 < 0.333(B/3)$ 地盤反力 35 kN/m ²	安全率 $F_s = 1.32 > 1.20$ 偏心距離 $e = -0.30 < 0.333(B/3)$ 地盤反力 53 kN/m ²	安全率 $F_s = 2.26 > 1.20$ 偏心距離 $e = -0.50 < 0.667(B/3)$ 地盤反力 52 kN/m ²
	[礫質土]	盛土高さH=7.0m(壁高4.0m+上載盛土3.0m)	盛土高さH=8.0m(壁高5.0m+上載盛土3.0m)	盛土高さH=8.0m(壁高6.0m+上載盛土2.0m)	盛土高さH=8.0m(壁高7.0m+上載盛土1.0m)	
中詰め材料	標準断面図					
	安定性	滑動 安全率 $F_s = 1.90 > 1.20$ 転倒 偏心距離 $e = -0.59 < 0.333(B/3)$ 支持力 地盤反力 70 kN/m ²	安全率 $F_s = 1.66 > 1.20$ 偏心距離 $e = -0.66 < 0.667(B/3)$ 地盤反力 87 kN/m ²	安全率 $F_s = 1.66 > 1.20$ 偏心距離 $e = -0.79 < 0.667(B/3)$ 地盤反力 105 kN/m ²	安全率 $F_s = 1.73 > 1.20$ 偏心距離 $e = -0.95 < 0.667(B/3)$ 地盤反力 122 kN/m ²	
					設計条件 中詰め材料 内部摩擦角 $\phi = -$ 単位体積重量 $\gamma = 17.0 \text{ kN/m}^3$ 裏込材料 内部摩擦角 $\phi = 30.0^\circ$ 単位体積重量 $\gamma = 19.0 \text{ kN/m}^3$ 基礎地盤 $\mu = 0.60$ 摩擦係数 土のう間 $\mu_1 = 0.50$ 裏込材と土のう $\mu_2 = 0.50$ 上載盛土 ϕ なし 上載荷重 $W = 10.0 \text{ kN/m}^2$	