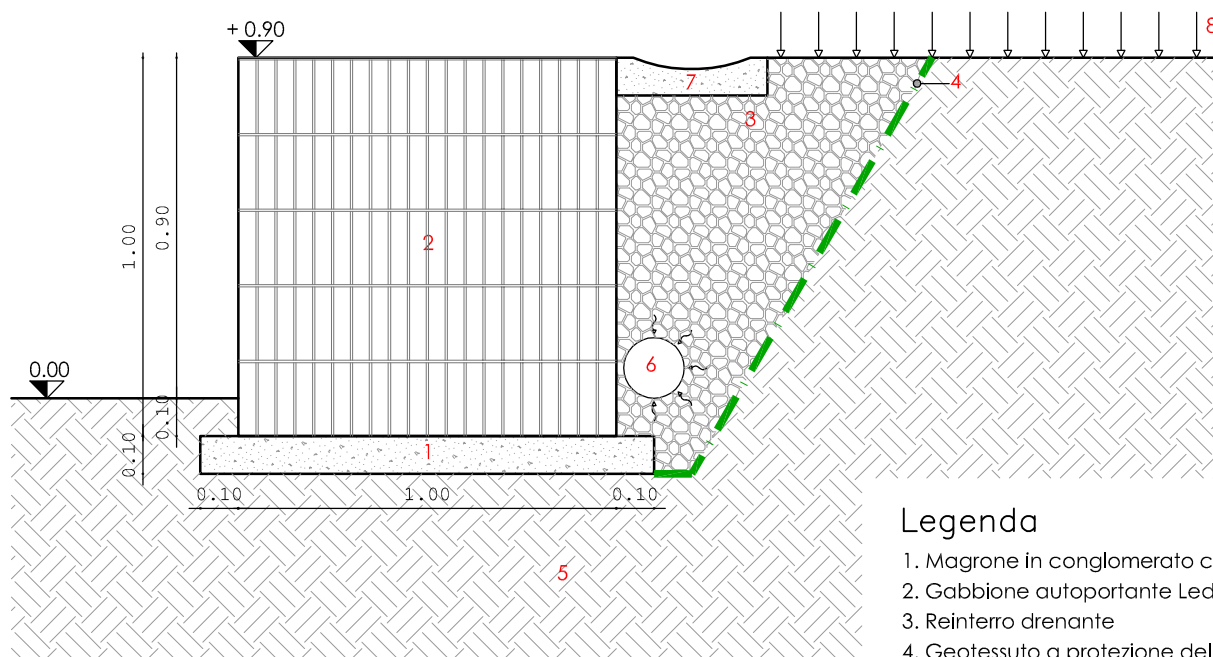


Gli schemi riportati non sostituiscono in alcuna maniera la necessaria relazione di calcolo; sono stati sviluppati considerando i gabbioni riempiti con il calcareo frantumato utilizzato durante le prove geotecniche all'Università degli Studi di Trento. Il terreno circostante ai gabbioni è ghiaia con $\Phi_i = 38^\circ$, $c = 0$, $\rho = 1950 \text{ kg/mc}$. Le caratteristiche sismiche del sito sono categoria di sottosuolo A, categoria topografica T1, vita nominale V_n di 50 anni, classe d'uso C_u II ed accelerazione dovuta all'azione sismica pari ad $a_g 0,7132 \text{ m/sec}^2$

Sezione tipo h 1,00 m

Scala 1:20

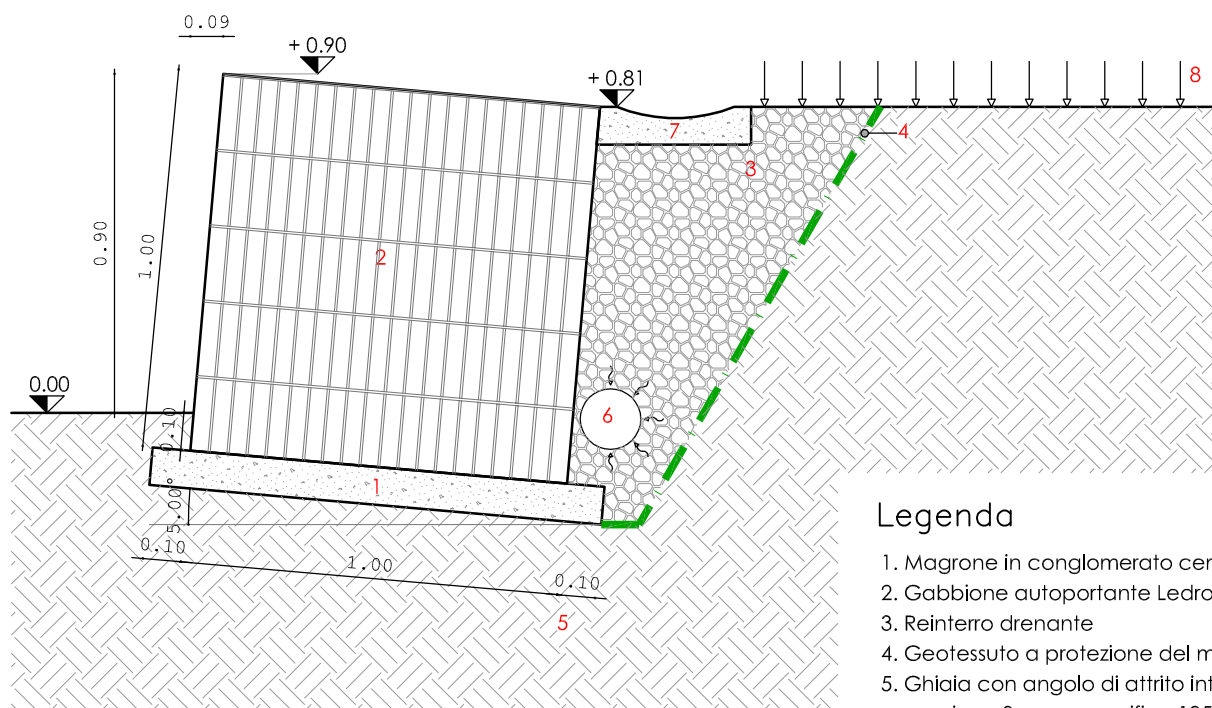


Legenda

1. Magrone in conglomerato cementizio
2. Gabbione autoportante Ledrosteelbox
3. Reintegro drenante
4. Geotessuto a protezione del materiale drenante
5. Ghiaia con angolo di attrito interno 38° , coesione 0, peso specifico 1950 kg/mc
6. Tubo forato drenante
7. Canaletta per la raccolta delle acque
8. Sovraccarico ammissibile 700 daN/mq

Sezione tipo h 1,00 m inclinata di 5°

Scala 1:20



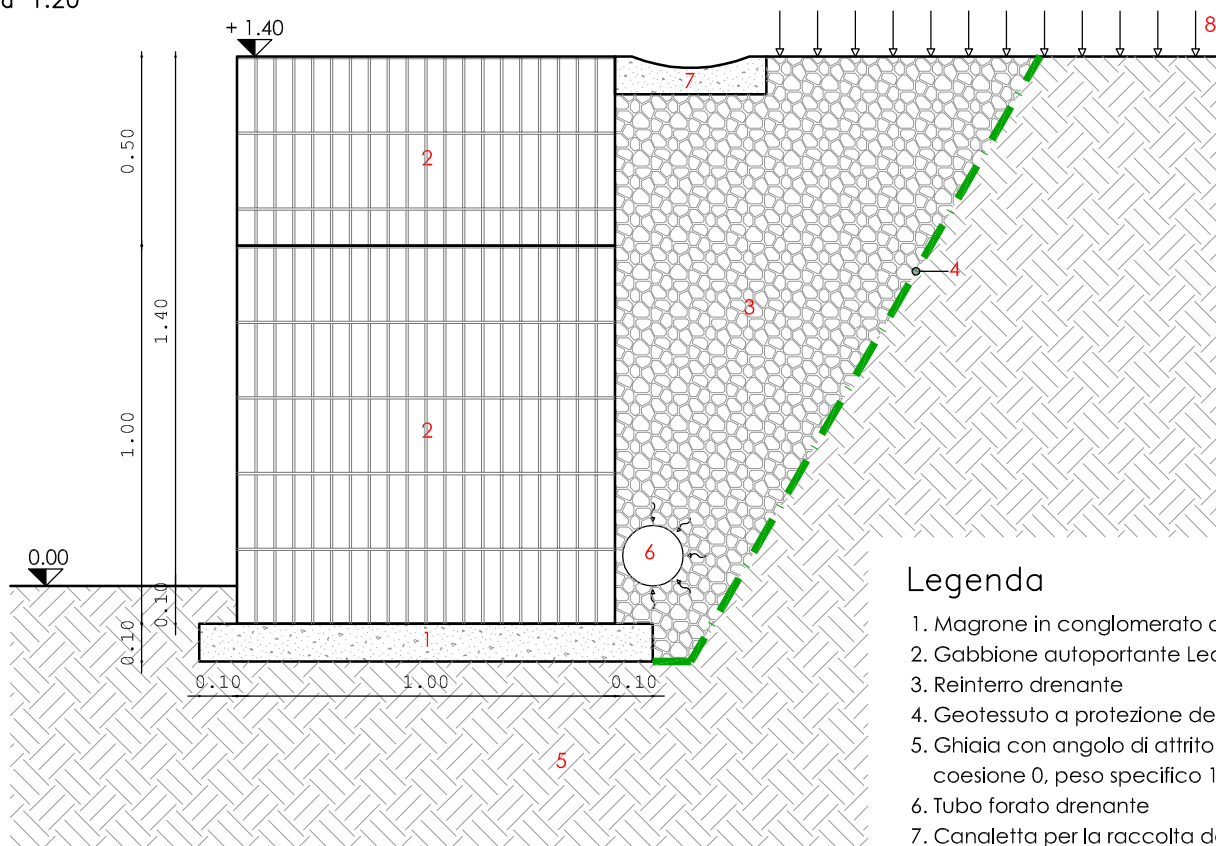
Legenda

1. Magrone in conglomerato cementizio
2. Gabbione autoportante Ledrosteelbox
3. Reintegro drenante
4. Geotessuto a protezione del materiale drenante
5. Ghiaia con angolo di attrito interno 38° , coesione 0, peso specifico 1950 kg/mc
6. Tubo forato drenante
7. Canaletta per la raccolta delle acque
8. Sovraccarico ammissibile 950 kg/mq

Gli schemi riportati non sostituiscono in alcuna maniera la necessaria relazione di calcolo; sono stati sviluppati considerando i gabbioni riempiti con il calcareo frantumato utilizzato durante le prove geotecniche all'Università degli Studi di Trento. Il terreno circostante ai gabbioni è ghiaia con $\Phi_i = 38^\circ$, $c = 0$, $\rho = 1950 \text{ kg/mc}$. Le caratteristiche sismiche del sito sono categoria di sottosuolo A, categoria topografica T1, vita nominale V_n di 50 anni, classe d'uso C_u II ed accelerazione dovuta all'azione sismica pari ad $a_g 0,7132 \text{ m/secq}$

Sezione tipo h 1,50 m

Scala 1:20

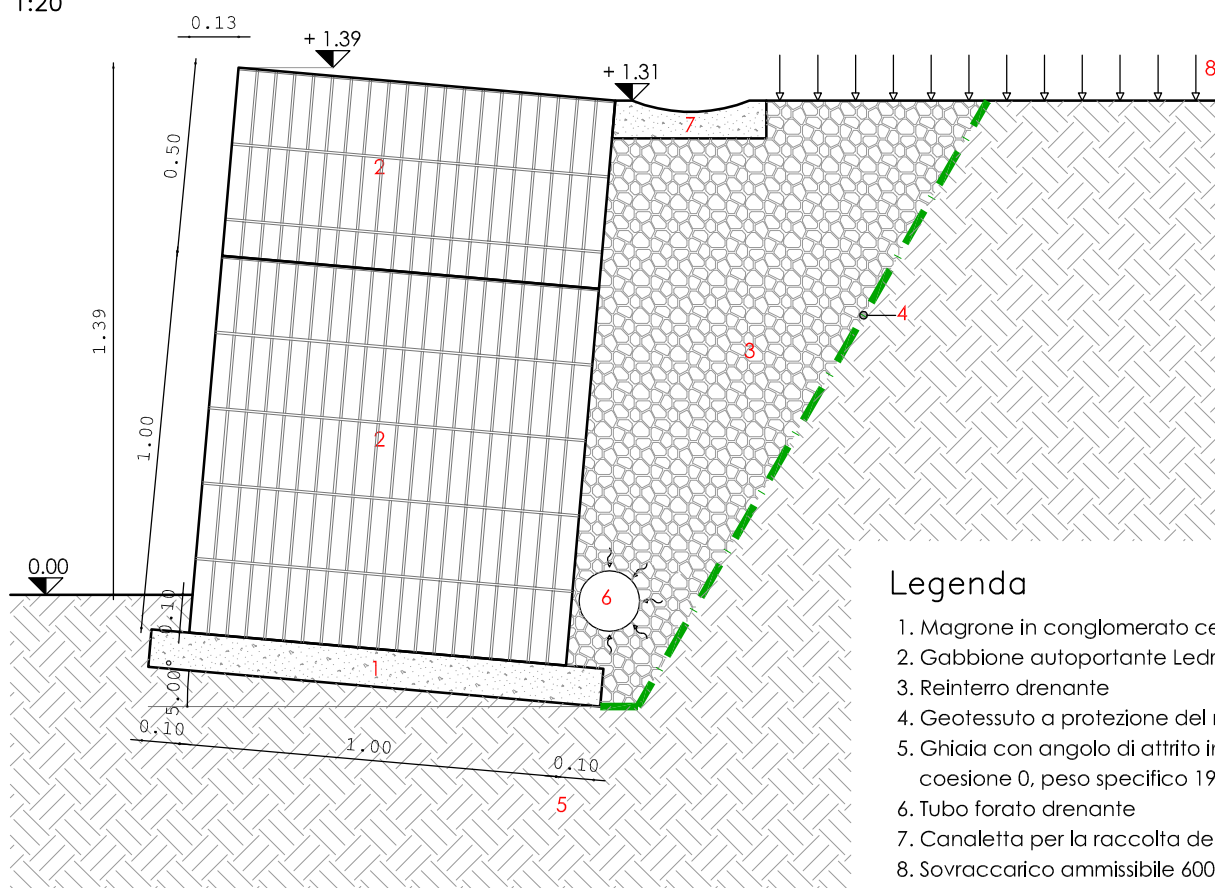


Legenda

1. Magrone in conglomerato cementizio
2. Gabbione autoportante Ledrosteelbox
3. Reintegro drenante
4. Geotessuto a protezione del materiale drenante
5. Ghiaia con angolo di attrito interno 38° , coesione 0, peso specifico 1950 kg/mc
6. Tubo forato drenante
7. Canaletta per la raccolta delle acque
8. Sovraccarico ammissibile 270 daN/mq

Sezione tipo h 1,50 m inclinata di 5°

Scala 1:20

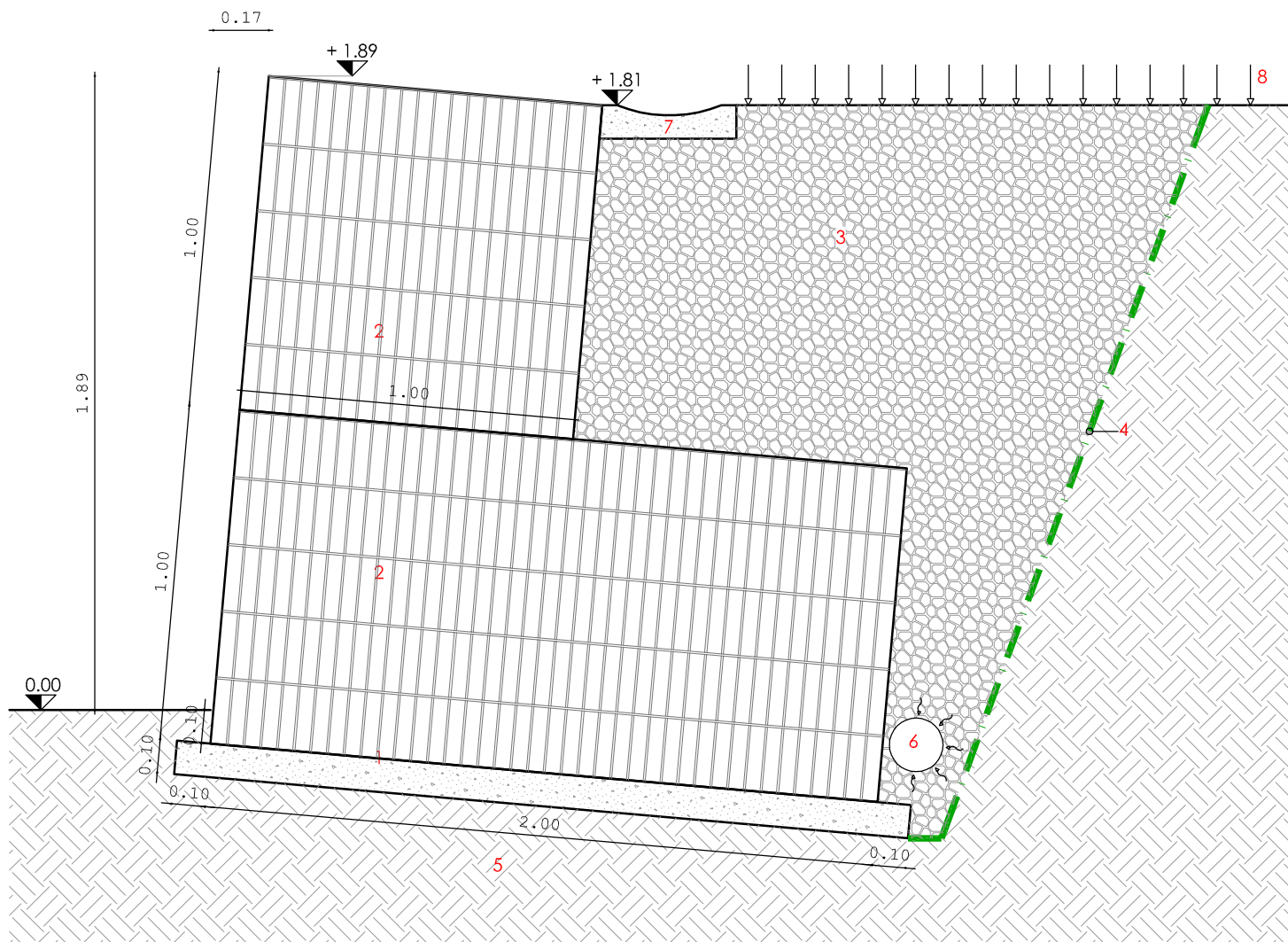


Legenda

1. Magrone in conglomerato cementizio
2. Gabbione autoportante Ledrosteelbox
3. Reintegro drenante
4. Geotessuto a protezione del materiale drenante
5. Ghiaia con angolo di attrito interno 38° , coesione 0, peso specifico 1950 kg/mc
6. Tubo forato drenante
7. Canaletta per la raccolta delle acque
8. Sovraccarico ammissibile 600 daN/mq

Gli schemi riportati non sostituiscono in alcuna maniera la necessaria relazione di calcolo; sono stati sviluppati considerando i gabbioni riempiti con il calcareo frantumato utilizzato durante le prove geotecniche all'Università degli Studi di Trento. Il terreno circostante ai gabbioni è ghiaia con $\Phi_i = 38^\circ$, $c = 0$, $\rho = 1950 \text{ kg/mc}$. Le caratteristiche sismiche del sito sono categoria di sottosuolo A, categoria topografica T1, vita nominale V_n di 50 anni, classe d'uso C_u II ed accelerazione dovuta all'azione sismica pari ad $a_g 0,7132 \text{ m/secq}$

Sezione tipo h 2,00 m inclinato di 5°
Scala 1:20



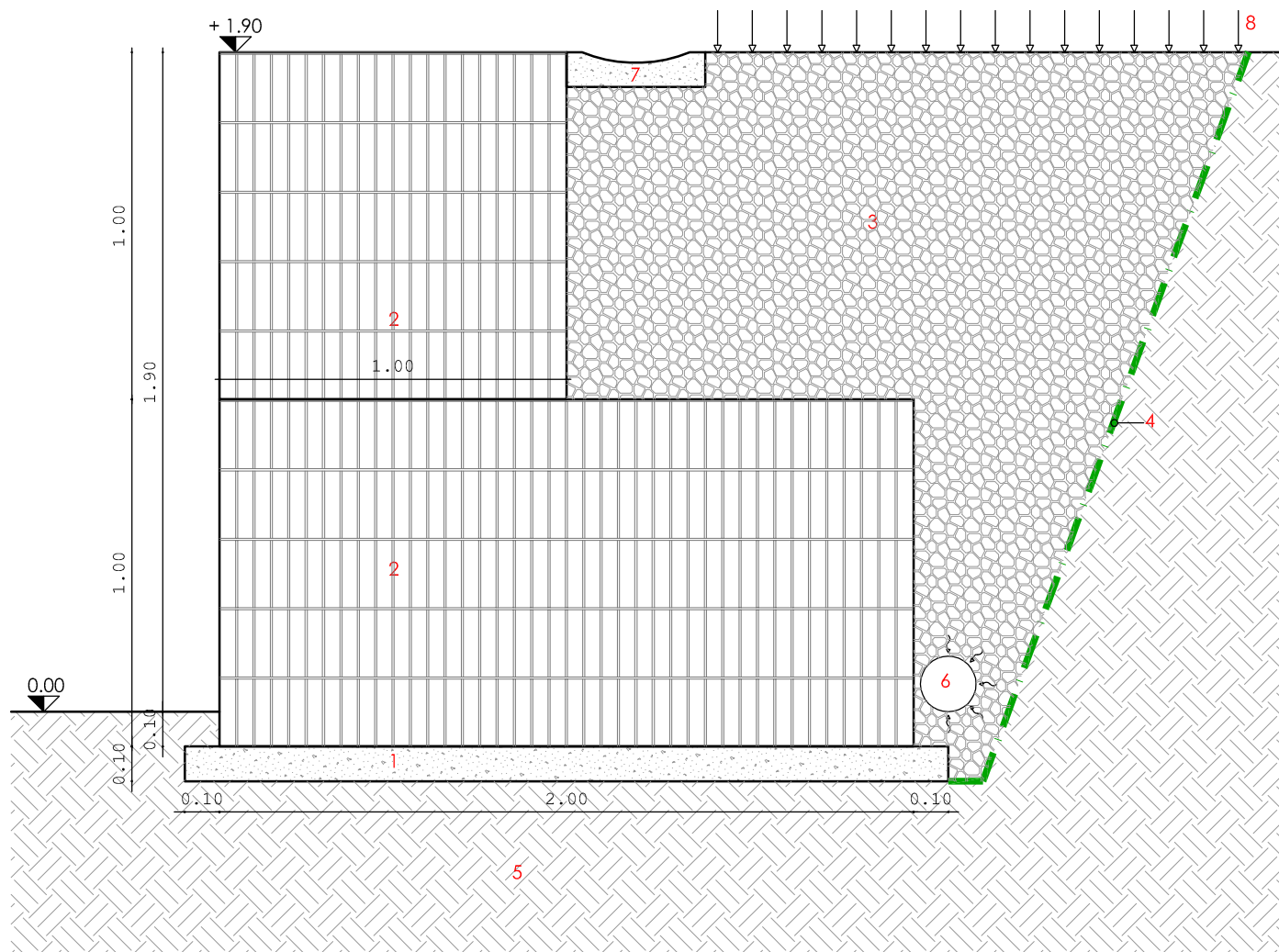
Legenda

1. Magrone in conglomerato cementizio
2. Gabbione autoportante Ledrosteelbox
3. Reinterro drenante
4. Geotessuto a protezione del materiale drenante
5. Ghiaia con angolo di attrito interno 38° ,
coesione 0, peso specifico 1950 kg/mc
6. Tubo forato drenante
7. Canaletta per la raccolta delle acque
8. Sovraccarico ammissibile 2300 daN/mq

Gli schemi riportati non sostituiscono in alcuna maniera la necessaria relazione di calcolo; sono stati sviluppati considerando i gabbioni riempiti con il calcareo frantumato utilizzato durante le prove geotecniche all'Università degli Studi di Trento. Il terreno circostante ai gabbioni è ghiaia con $\Phi_1 = 38^\circ$, $c = 0$, $\rho = 1950 \text{ kg/mc}$. Le caratteristiche sismiche del sito sono categoria di sottosuolo A, categoria topografica T1, vita nominale V_n di 50 anni, classe d'uso C_u II ed accelerazione dovuta all'azione sismica pari ad $a_g 0,7132 \text{ m/secq}$

Sezione tipo h 2,00 m

Scala 1:20

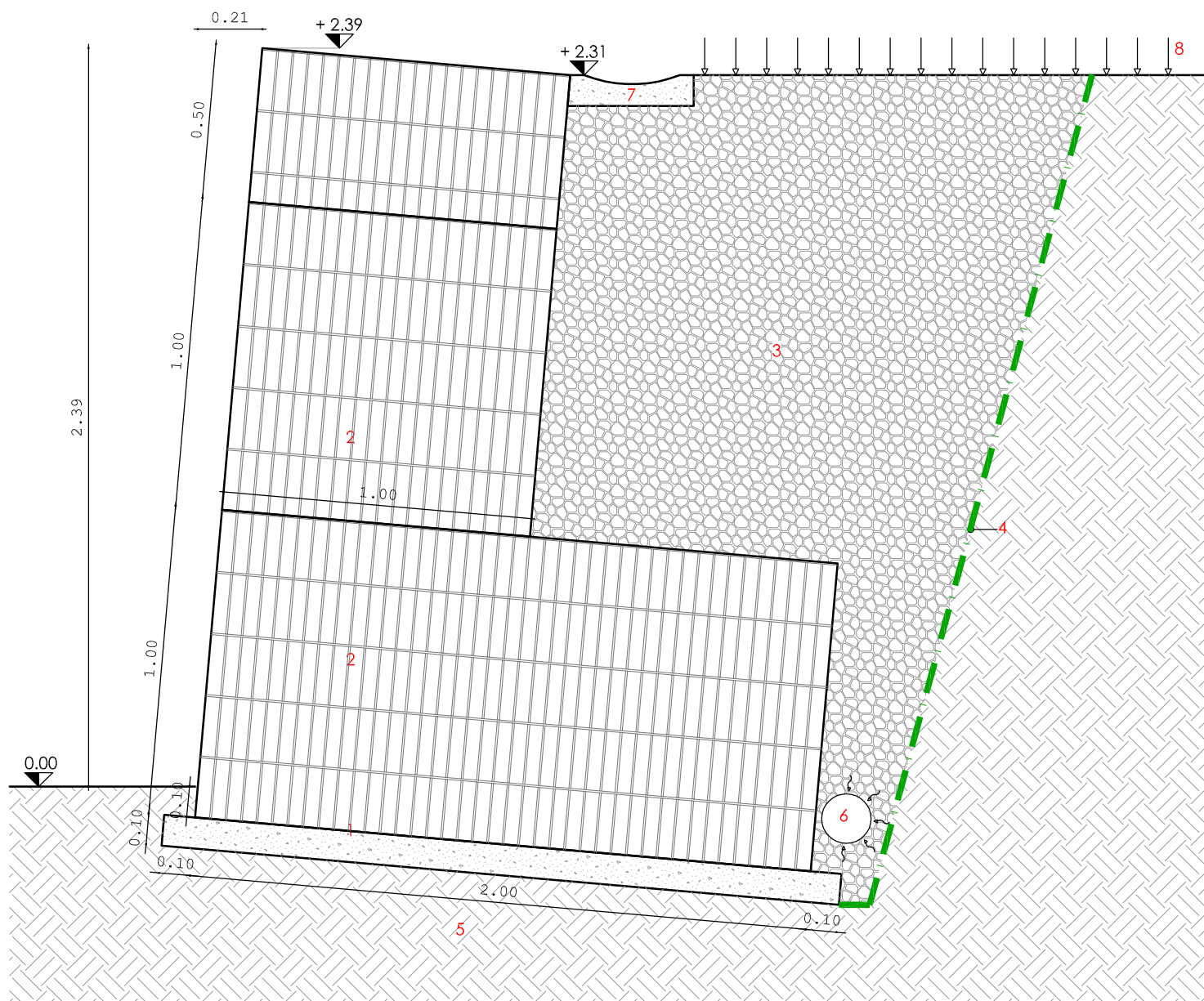


Legenda

1. Magrone in conglomerato cementizio
2. Gabbione autoportante Ledrosteelbox
3. Reinterro drenante
4. Geotessuto a protezione del materiale drenante
5. Ghiaia con angolo di attrito interno 38° ,
coesione 0, peso specifico 1950 kg/mc
6. Tubo forato drenante
7. Canaletta per la raccolta delle acque
8. Sovraccarico ammissibile 1600 daN/mq


**METALLURGICA
LEDRENSE**

Scala 1:20

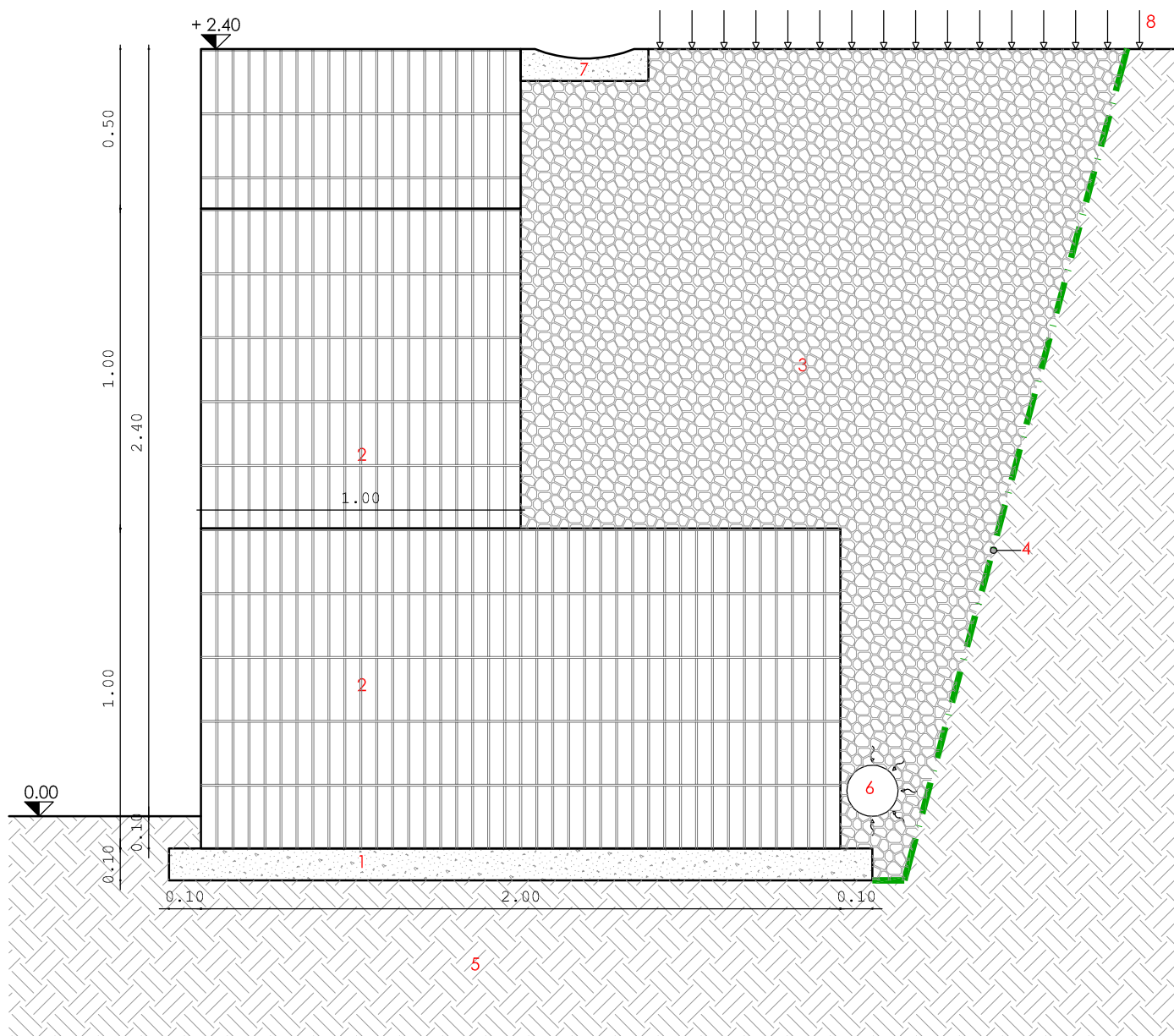


1. Magrone in conglomerato cementizio
2. Gabbione autoportante Ledrosteelbox
3. Reinterro drenante
4. Geotessuto a protezione del materiale drenante
5. Ghiaia con angolo di attrito interno 38° ,
coesione 0, peso specifico 1950 kg/mc
6. Tubo forato drenante
7. Canaletta per la raccolta delle acque
8. Sovraccarico ammissibile 1850 daN/mq

Gli schemi riportati non sostituiscono in alcuna maniera la necessaria relazione di calcolo; sono stati sviluppati considerando i gabbioni riempiti con il calcareo frantumato utilizzato durante le prove geotecniche all'Università degli Studi di Trento. Il terreno circostante ai gabbioni è ghiaia con $\phi_i = 38^\circ$, $c = 0$, $\rho = 1950 \text{ kg/mc}$. Le caratteristiche sismiche del sito sono categoria di sottosuolo A, categoria topografica T1, vita nominale V_n di 50 anni, classe d'uso C_u II ed accelerazione dovuta all'azione sismica pari ad $a_g 0,7132 \text{ m/secq}$

Sezione tipo h 2,50 m

Scala 1:20



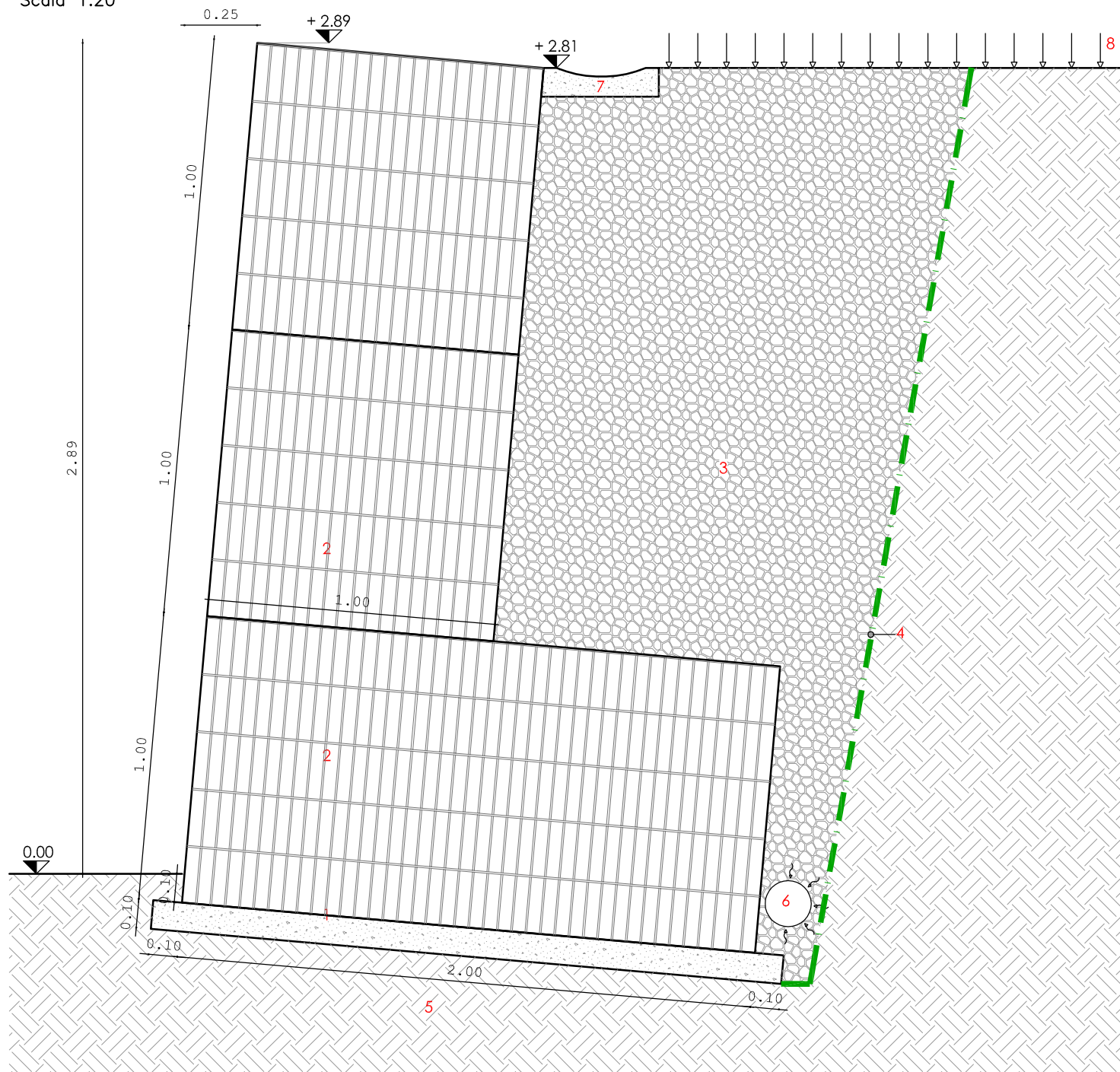
Legenda

1. Magrone in conglomerato cementizio
2. Gabbione autoportante Ledrosteelbox
3. Reintegro drenante
4. Geotessuto a protezione del materiale drenante
5. Ghiaia con angolo di attrito interno 38° ,
coesione 0, peso specifico 1950 kg/mc
6. Tubo forato drenante
7. Canaletta per la raccolta delle acque
8. Sovraccarico ammissibile 1200 daN/mq

Gli schemi riportati non sostituiscono in alcuna maniera la necessaria relazione di calcolo; sono stati sviluppati considerando i gabbioni riempiti con il calcareo frantumato utilizzato durante le prove geotecniche all'Università degli Studi di Trento. Il terreno circostante ai gabbioni è ghiaia con $\Phi_i = 38^\circ$, $c = 0$, $\rho = 1950 \text{ kg/mc}$. Le caratteristiche sismiche del sito sono categoria di sottosuolo A, categoria topografica T1, vita nominale V_n di 50 anni, classe d'uso C_u II ed accelerazione dovuta all'azione sismica pari ad $a_g 0,7132 \text{ m/secq}$

Sezione tipo h 3,00 m inclinato di 5°

Scala 1:20



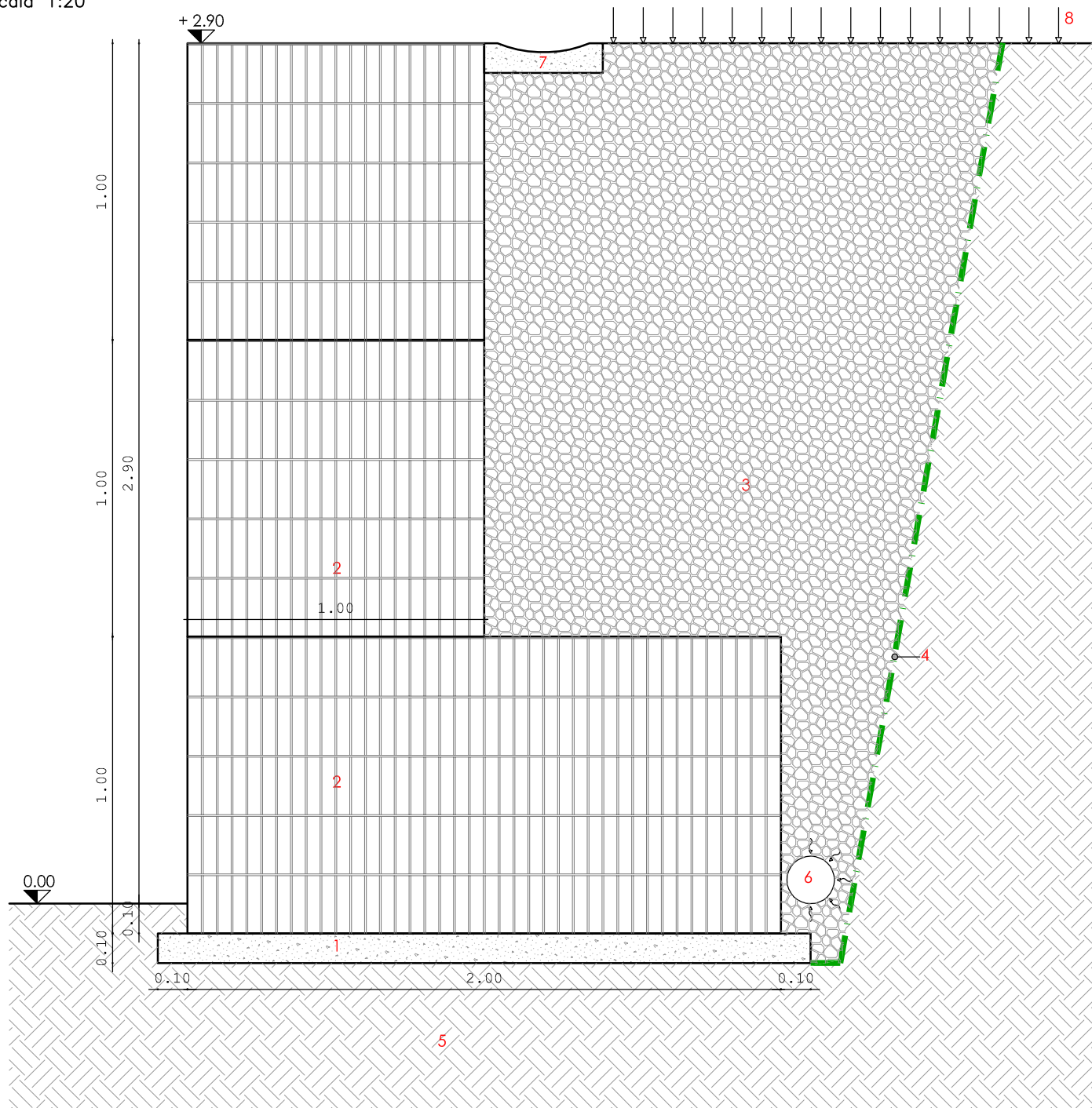
Legenda

1. Magrone in conglomerato cementizio
2. Gabbione autoportante Ledrosteelbox
3. Reinterro drenante
4. Geotessuto a protezione del materiale drenante
5. Ghiaia con angolo di attrito interno 38° ,
coesione 0, peso specifico 1950 kg/mc
6. Tubo forato drenante
7. Canaletta per la raccolta delle acque
8. Sovraccarico ammissibile 1350 daN/mq

Gli schemi riportati non sostituiscono in alcuna maniera la necessaria relazione di calcolo; sono stati sviluppati considerando i gabbioni riempiti con il calcareo frantumato utilizzato durante le prove geotecniche all'Università degli Studi di Trento. Il terreno circostante ai gabbioni è ghiaia con $\phi_i = 38^\circ$, $c = 0$, $\rho = 1950 \text{ kg/mc}$. Le caratteristiche sismiche del sito sono categoria di sottosuolo A, categoria topografica T1, vita nominale V_n di 50 anni, classe d'uso C_u II ed accelerazione dovuta all'azione sismica pari ad $a_g 0,7132 \text{ m/sec}^2$

Sezione tipo h 3,00 m

Scala 1:20



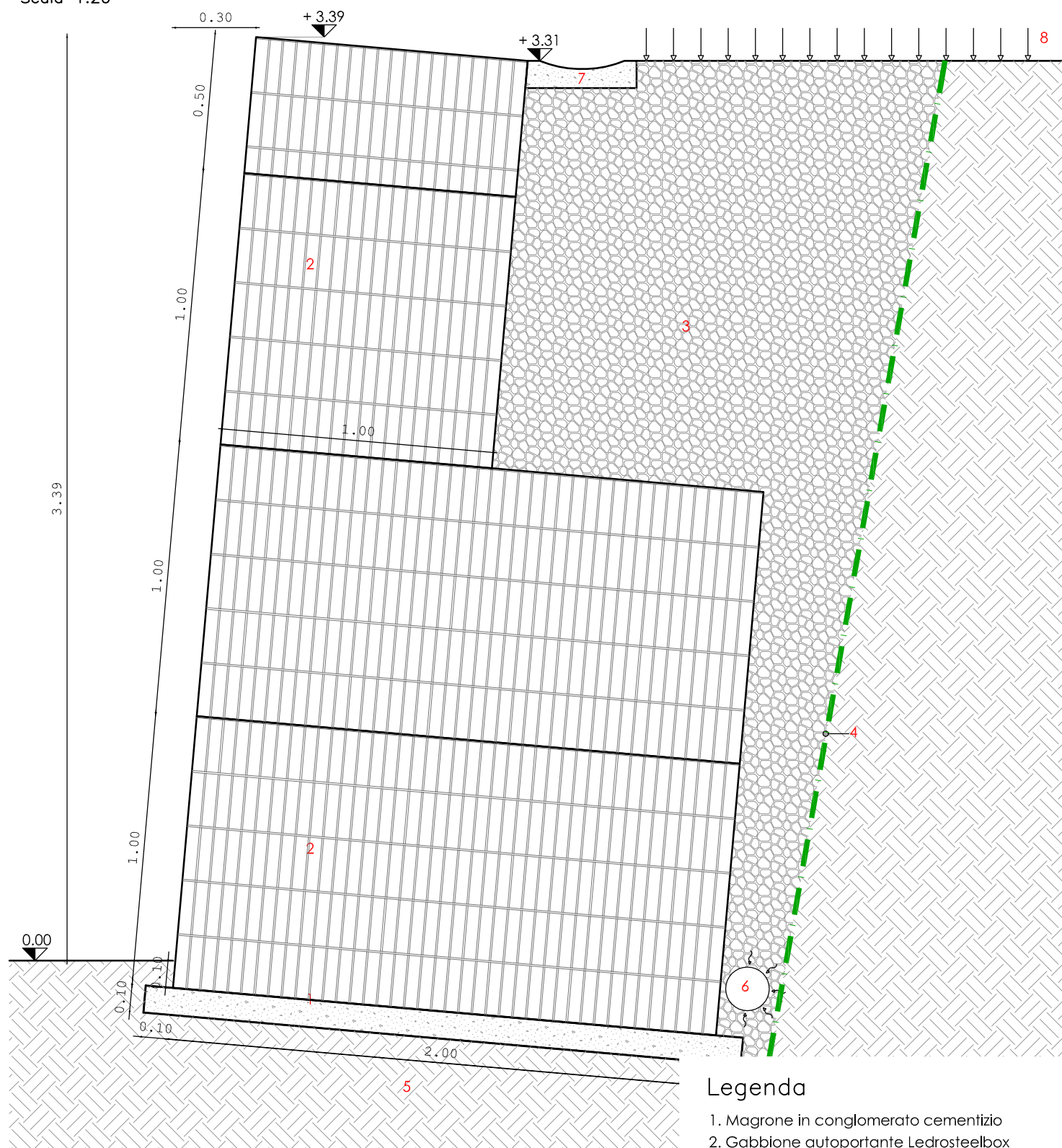
Legenda

1. Magrone in conglomerato cementizio
2. Gabbione autoportante Ledrosteelbox
3. Reintegro drenante
4. Geotessuto a protezione del materiale drenante
5. Ghiaia con angolo di attrito interno 38° ,
coesione 0, peso specifico 1950 kg/mc
6. Tubo forato drenante
7. Canaletta per la raccolta delle acque
8. Sovraccarico ammissibile 750 daN/mq

Gli schemi riportati non sostituiscono in alcuna maniera la necessaria relazione di calcolo; sono stati sviluppati considerando i gabbioni riempiti con il calcareo frantumato utilizzato durante le prove geotecniche all'Università degli Studi di Trento. Il terreno circostante ai gabbioni è ghiaia con $\Phi_i = 38^\circ$, $c = 0$, $\rho = 1950 \text{ kg/mc}$. Il calcolo è stato realizzato agli stati limite non considerando le azioni sismiche del sito.

Sezione tipo h 3,50 m inclinata di 5°

Scala 1:20



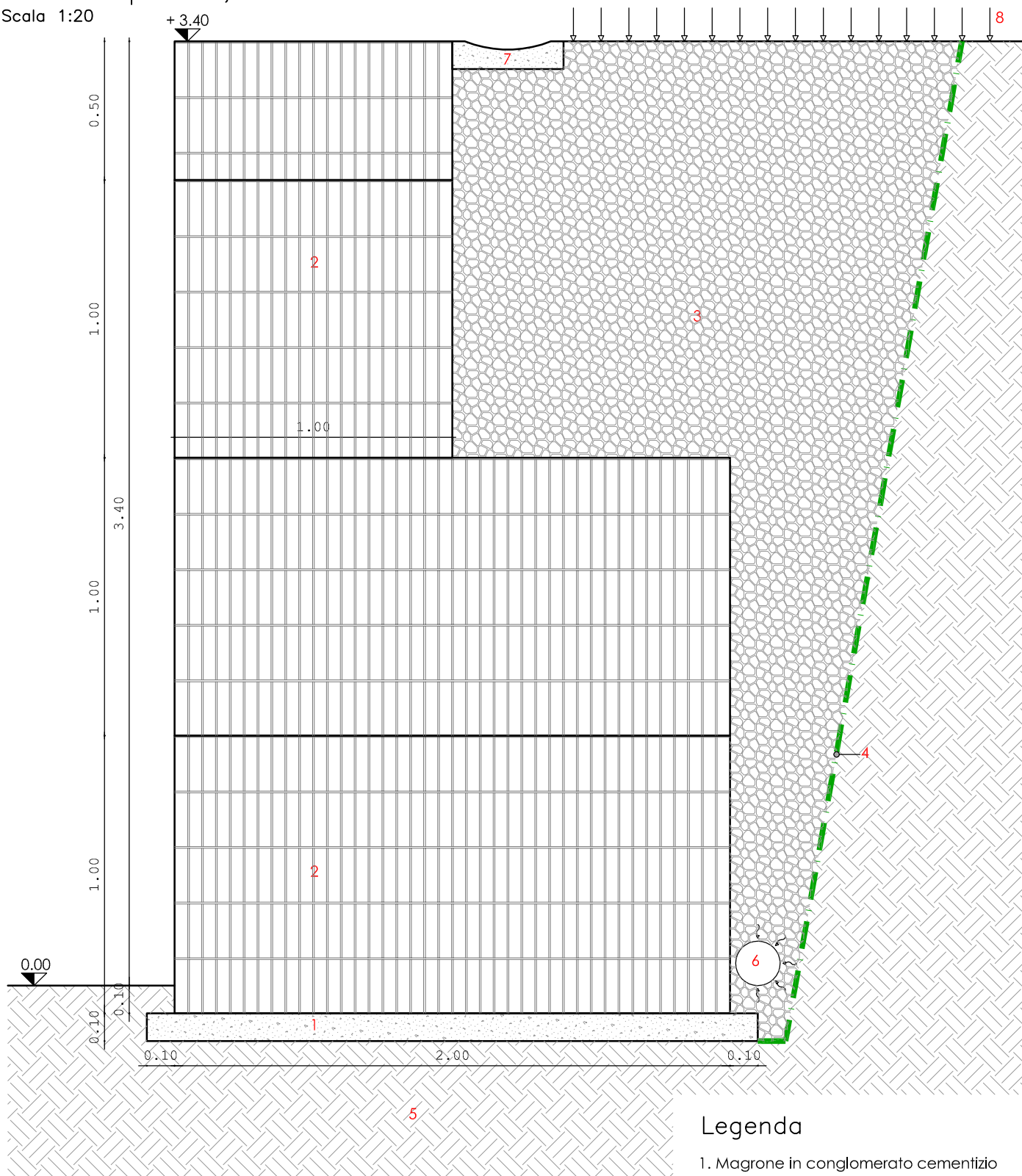
Legenda

1. Magrone in conglomerato cementizio
2. Gabbione autoportante Ledrosteelbox
3. Rientro drenante
4. Geotessuto a protezione del materiale drenante
5. Ghiaia con angolo di attrito interno 38° ,
coesione 0, peso specifico 1950 kg/mc
6. Tubo forato drenante
7. Canaletta per la raccolta delle acque
8. Sovraccarico ammissibile 21 kN/mq

Gli schemi riportati non sostituiscono in alcuna maniera la necessaria relazione di calcolo; sono stati sviluppati considerando i gabbioni riempiti con il calcareo frantumato utilizzato durante le prove geotecniche all'Università degli Studi di Trento. Il terreno circostante ai gabbioni è ghiaia con $\phi_i = 38^\circ$, $c = 0$, $\rho = 1950 \text{ kg/mc}$. Il calcolo è stato realizzato agli stati limite non considerando le azioni sismiche del sito.

Sezione tipo h 3,50 m

Scala 1:20



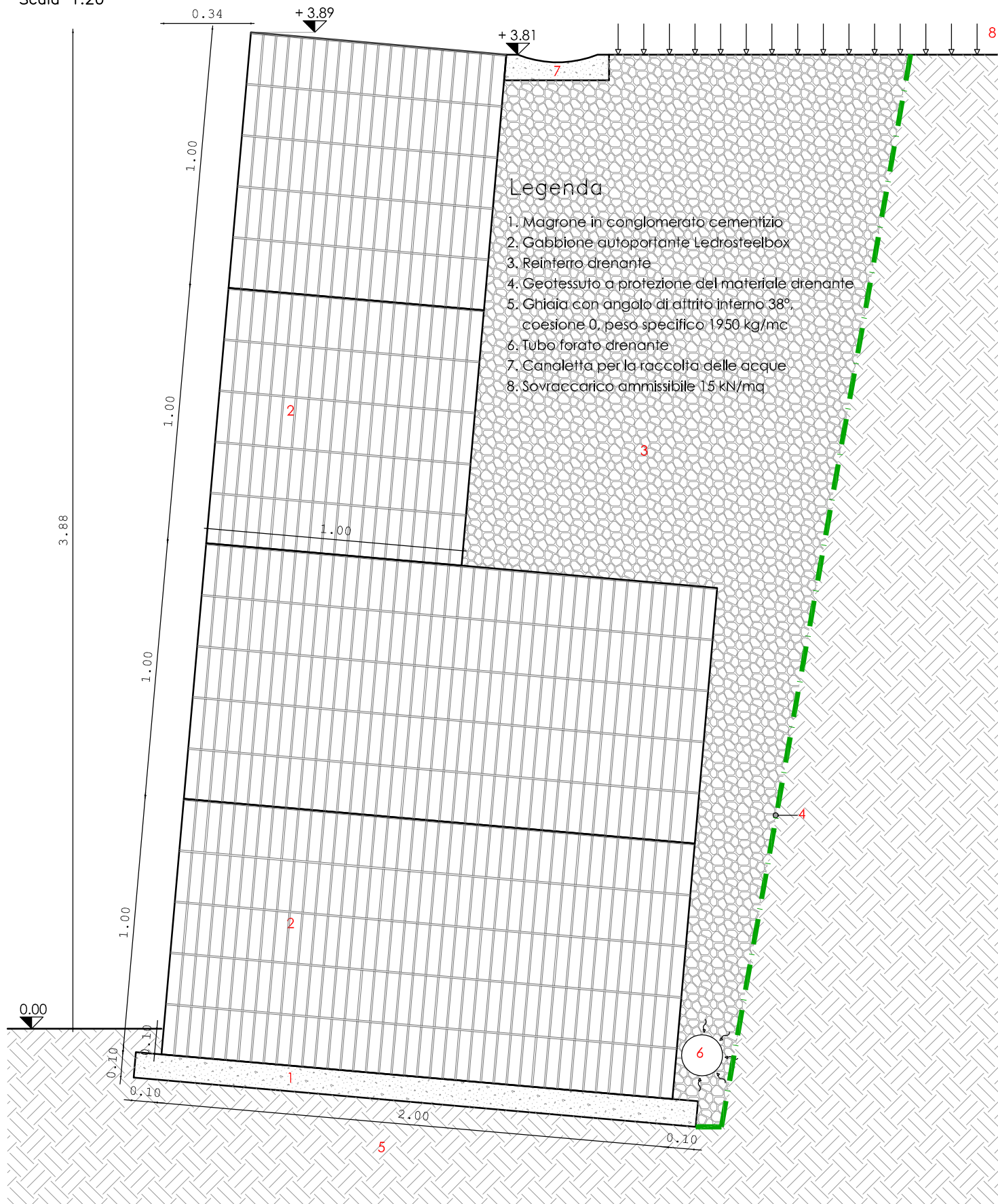
Legenda

1. Magrone in conglomerato cementizio
2. Gabbione autoportante Ledrosteelbox
3. Reinterro drenante
4. Geotessuto a protezione del materiale drenante
5. Ghiaia con angolo di attrito interno 38° , coesione 0, peso specifico 1950 kg/mc
6. Tubo forato drenante
7. Canaletta per la raccolta delle acque
8. Sovraccarico ammissibile 15 kN/mq

Gli schemi riportati non sostituiscono in alcuna maniera la necessaria relazione di calcolo; sono stati sviluppati considerando i gabbioni riempiti con il calcareo frantumato utilizzato durante le prove geotecniche all'Università degli Studi di Trento. Il terreno circostante ai gabbioni è ghiaia con $\Phi_1 = 38^\circ$, $c = 0$, $\rho = 1950 \text{ kg/mc}$. Il calcolo è stato realizzato agli stati limite non considerando le azioni sismiche del sito.

Sezione tipo h 4,00 m inclinata di 5°

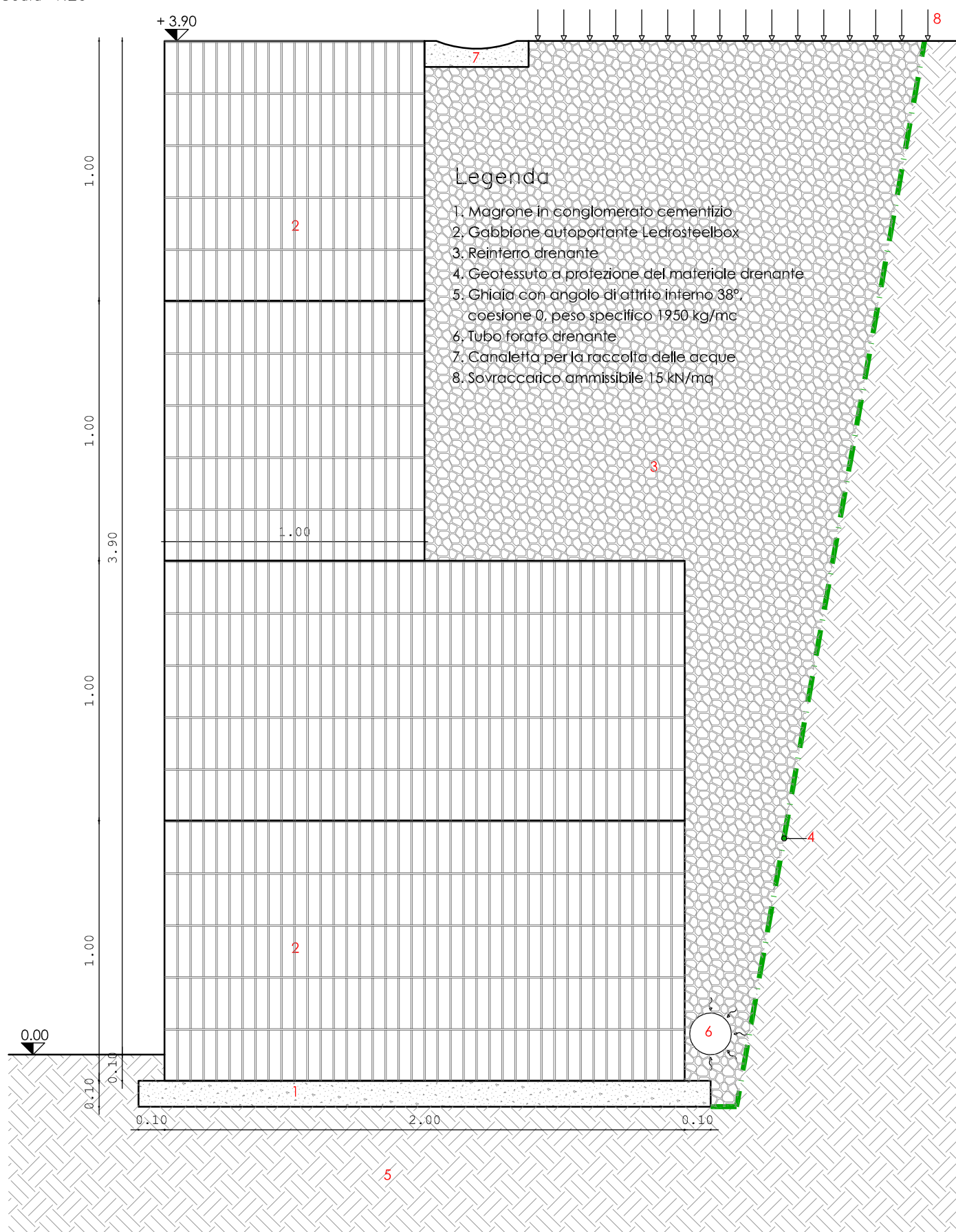
Scala 1:20



Gli schemi riportati non sostituiscono in alcuna maniera la necessaria relazione di calcolo; sono stati sviluppati considerando i gabbioni riempiti con il calcareo frantumato utilizzato durante le prove geotecniche all'Università degli Studi di Trento. Il terreno circostante ai gabbioni è ghiaia con $\Phi_1 = 38^\circ$, $c = 0$, $\rho = 1950 \text{ kg/mc}$. Il calcolo è stato realizzato agli stati limite non considerando le azioni sismiche del sito.

Sezione tipo h 4,00 m

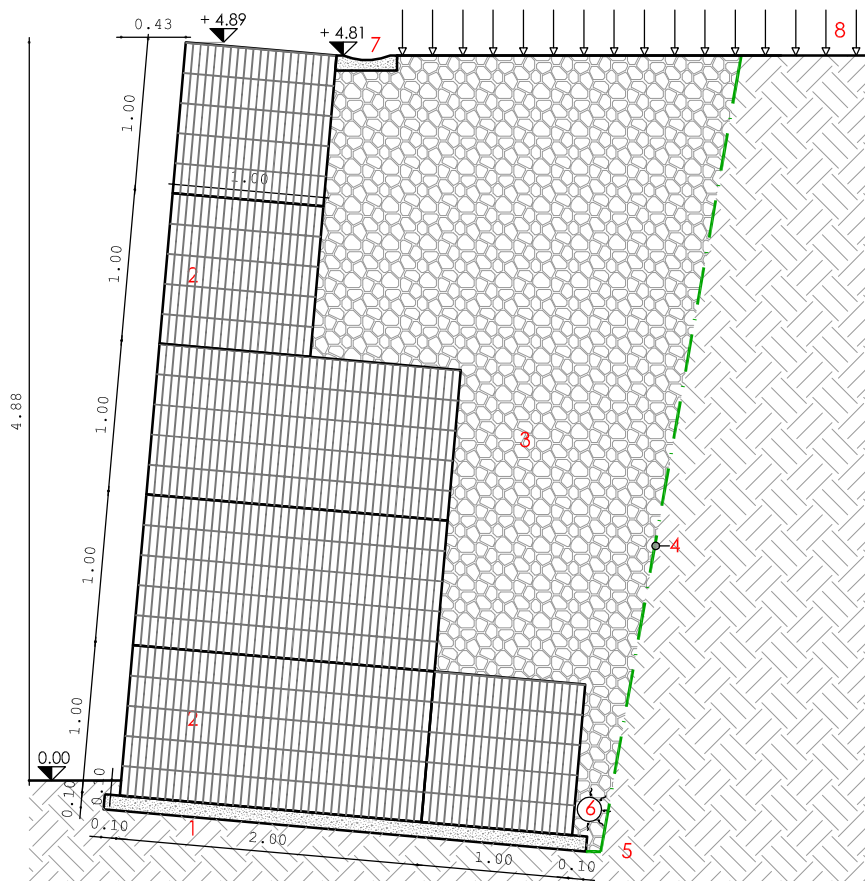
Scala 1:20



Gli schemi riportati non sostituiscono in alcuna maniera la necessaria relazione di calcolo; sono stati sviluppati considerando i gabbioni riempiti con il calcareo frantumato utilizzato durante le prove geotecniche all'Università degli Studi di Trento. Il terreno circostante ai gabbioni è ghiaia con $\Phi_i = 38^\circ$, $c = 0$, $\rho = 1950 \text{ kg/mc}$. Il calcolo è stato realizzato agli stati limite non considerando le azioni sismiche del sito.

Sezione tipo h 5,00 m inclinata di 5°

Scala 1:50



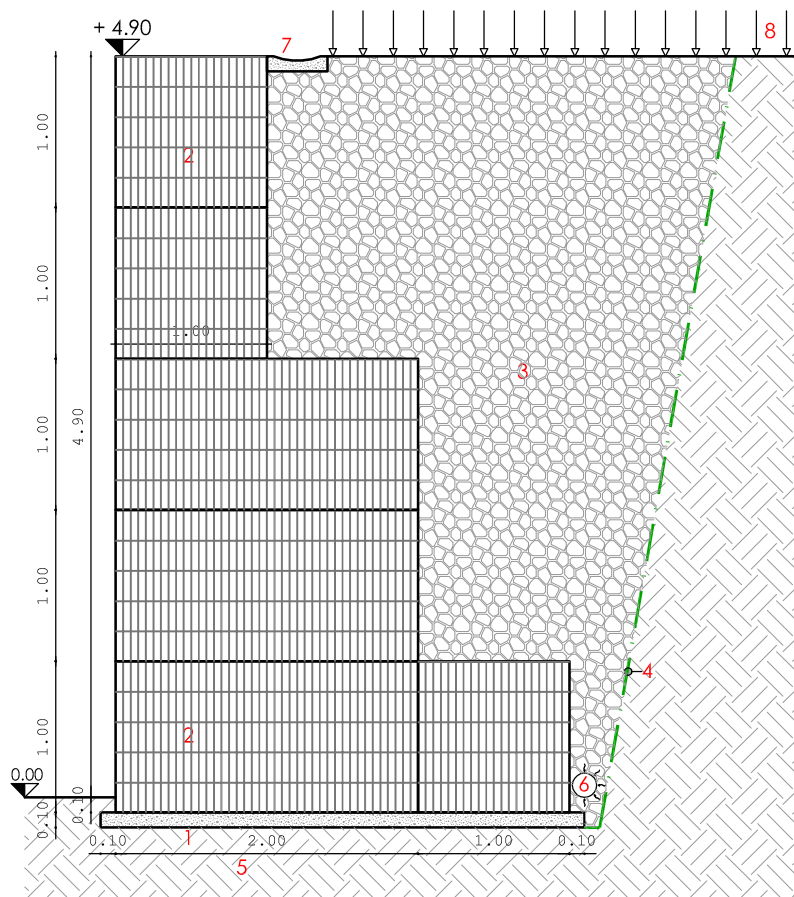
Legenda

1. Magrone in conglomerato cementizio
2. Gabbione autoportante Ledrosteelbox
3. Reinterro drenante
4. Geotessuto a protezione del materiale drenante
5. Ghiaia con angolo di attrito interno 38° , coesione 0, peso specifico 1950 kg/mc
6. Tubo forato drenante
7. Canaletta per la raccolta delle acque
8. Sovraccarico ammissibile 16 kN/mq

Gli schemi riportati non sostituiscono in alcuna maniera la necessaria relazione di calcolo; sono stati sviluppati considerando i gabbioni riempiti con il calcareo frantumato utilizzato durante le prove geotecniche all'Università degli Studi di Trento. Il terreno circostante ai gabbioni è ghiaia con $\Phi_1 = 38^\circ$, $c = 0$, $\rho = 1950 \text{ kg/mc}$. Il calcolo è stato realizzato agli stati limite non considerando le azioni sismiche del sito.

Sezione tipo h 5,00 m

Scala 1:50



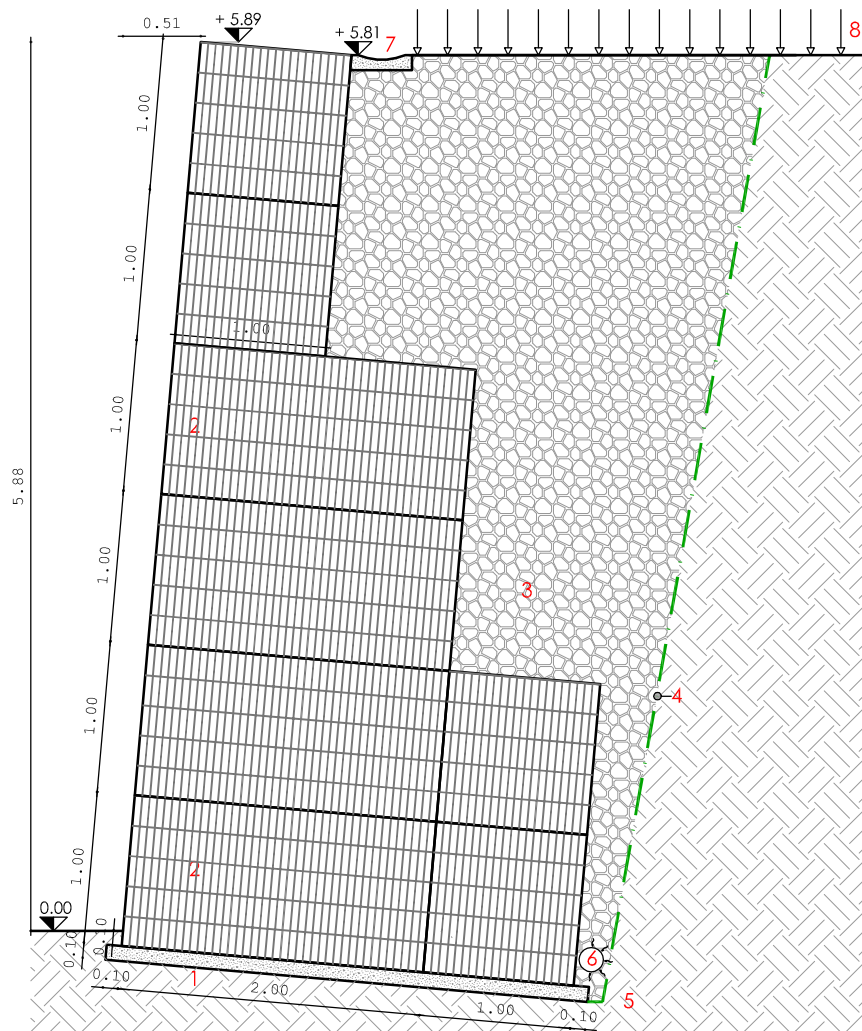
Legenda

1. Magrone in conglomerato cementizio
2. Gabbione autoportante Ledrosteelbox
3. Reinterro drenante
4. Geotessuto a protezione del materiale drenante
5. Ghiaia con angolo di attrito interno 38° ,
coesione 0, peso specifico 1950 kg/mc
6. Tubo forato drenante
7. Canaletta per la raccolta delle acque
8. Sovraccarico ammissibile $9,5 \text{ kN/mq}$

Gli schemi riportati non sostituiscono in alcuna maniera la necessaria relazione di calcolo; sono stati sviluppati considerando i gabbioni riempiti con il calcareo frantumato utilizzato durante le prove geotecniche all'Università degli Studi di Trento. Il terreno circostante ai gabbioni è ghiaia con $\phi_i = 38^\circ$, $c = 0$, $\rho = 1950 \text{ kg/mc}$. Il calcolo è stato realizzato agli stati limite non considerando le azioni sismiche del sito.

Sezione tipo h 6,00 m inclinata di 5°

Scala 1:50



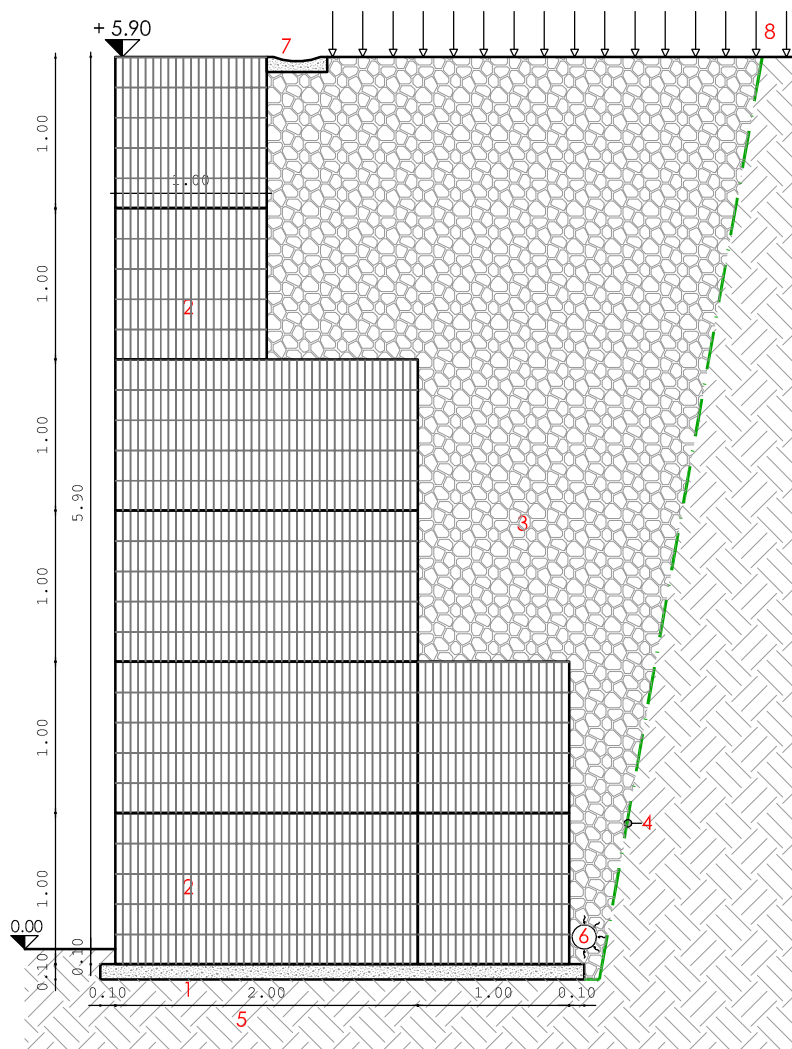
Legenda

1. Magrone in conglomerato cementizio
2. Gabbione autoportante Ledrosteelbox
3. Reinterro drenante
4. Geotessuto a protezione del materiale drenante
5. Ghiaia con angolo di attrito interno 38° ,
coesione 0, peso specifico 1950 kg/mc
6. Tubo forato drenante
7. Canaletta per la raccolta delle acque
8. Sovraccarico ammissibile 16 kN/mq

Gli schemi riportati non sostituiscono in alcuna maniera la necessaria relazione di calcolo; sono stati sviluppati considerando i gabbioni riempiti con il calcareo frantumato utilizzato durante le prove geotecniche all'Università degli Studi di Trento. Il terreno circostante ai gabbioni è ghiaia con $\phi_i = 38^\circ$, $c = 0$, $\rho = 1950 \text{ kg/mc}$. Il calcolo è stato realizzato agli stati limite non considerando le azioni sismiche del sito.

Sezione tipo h 6,00 m

Scala 1:50



Legenda

1. Magrone in conglomerato cementizio
2. Gabbione autoportante Ledrosteelbox
3. Reinterro drenante
4. Geotessuto a protezione del materiale drenante
5. Ghiaia con angolo di attrito interno 38° ,
coesione 0, peso specifico 1950 kg/mc
6. Tubo forato drenante
7. Canaletta per la raccolta delle acque
8. Sovraccarico ammissibile $9,5 \text{ kN/mq}$