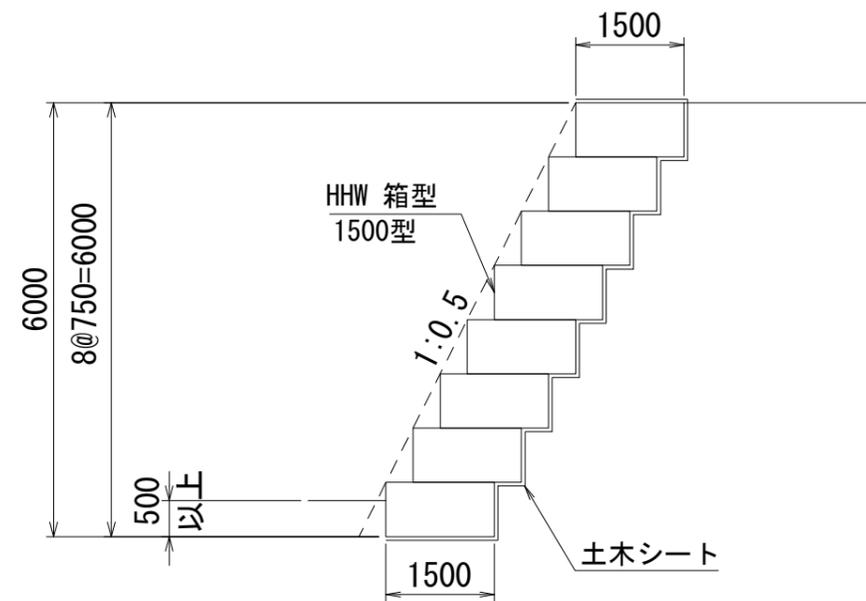


HHW 検討断面図 S=1:100

(H=6.0m・水無し)



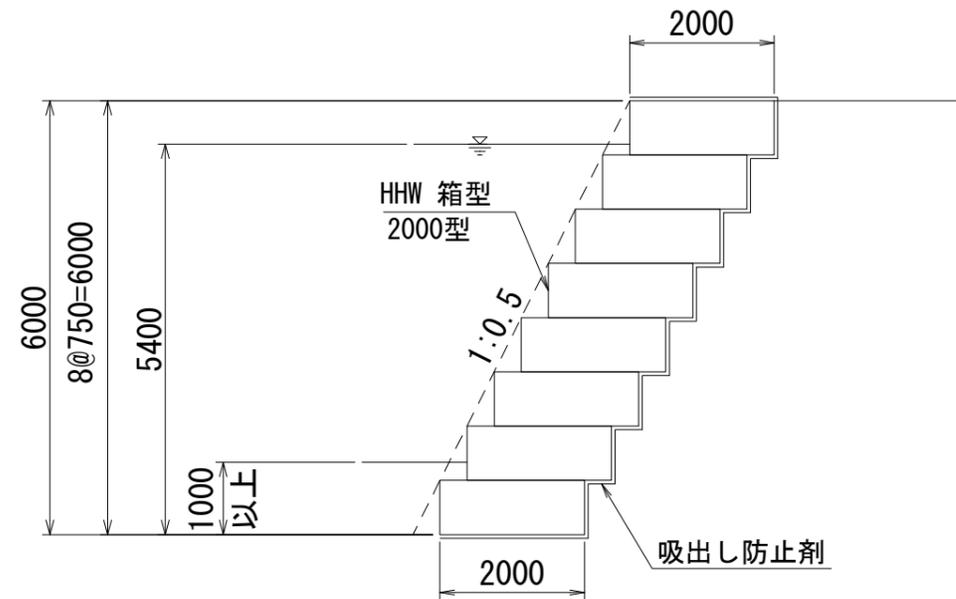
設計条件

大型かご枠壁高	H=6.000m
裏込土の単位体積重量	$\gamma=19\text{KN/m}^3$
裏込土の内部摩擦角	$\phi=30^\circ$
裏込土の粘着力	$c=0\text{KN/m}^2$
擁壁底版と基礎地盤の間の摩擦係数	$\mu=0.6$
最大地盤反力度	$q=150\text{KN/m}^2$

※地震時の検討は行っていません

HHW 検討断面図 S=1:100

(H=6.0m・水有り)



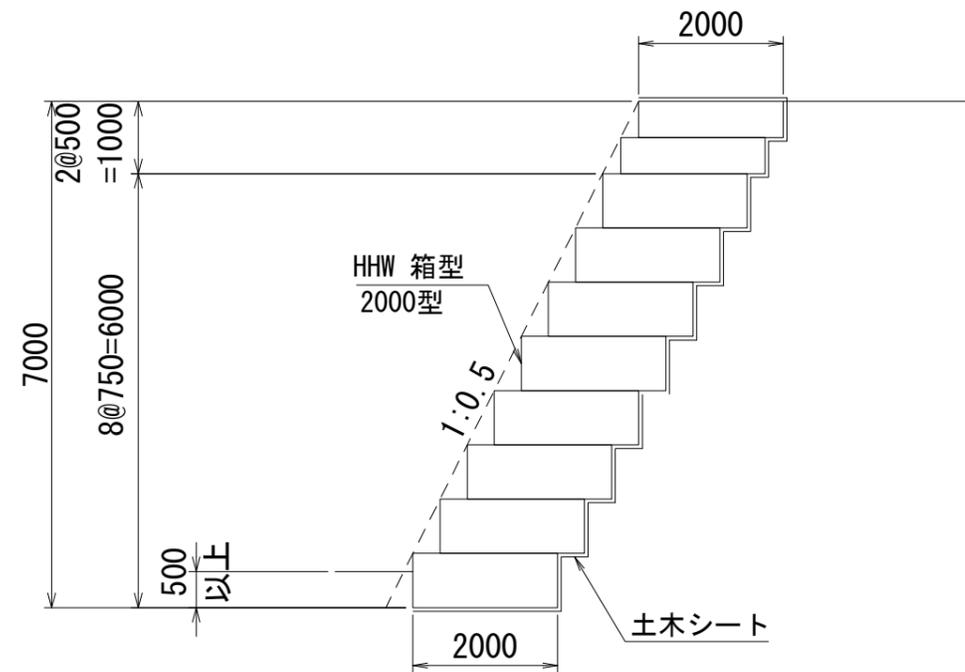
設計条件

大型かご枠壁高	H=6.000m
裏込土の単位体積重量	$\gamma=19\text{KN/m}^3$
裏込土の内部摩擦角	$\phi=30^\circ$
裏込土の粘着力	$c=0\text{KN/m}^2$
擁壁底版と基礎地盤の間の摩擦係数	$\mu=0.6$
最大地盤反力度	$q=150\text{KN/m}^2$

※地震時の検討は行っていません

HHW 検討断面図 S=1:100

(H=7.0m・水無し)



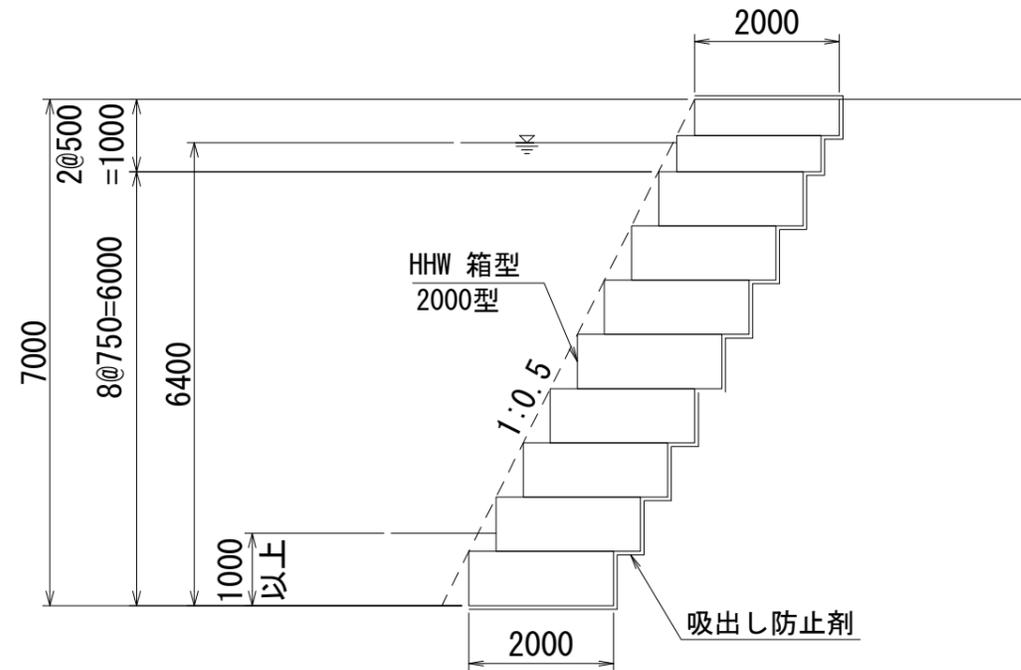
設計条件

大型かご枠壁高	H=7.000m
裏込土の単位体積重量	$\gamma=19\text{KN/m}^3$
裏込土の内部摩擦角	$\phi=30^\circ$
裏込土の粘着力	$c=0\text{KN/m}^2$
擁壁底版と基礎地盤の間の摩擦係数	$\mu=0.6$
最大地盤反力度	$q=170\text{KN/m}^2$

※地震時の検討は行っていません

HHW 検討断面図 S=1:100

(H=7.0m・水有り)



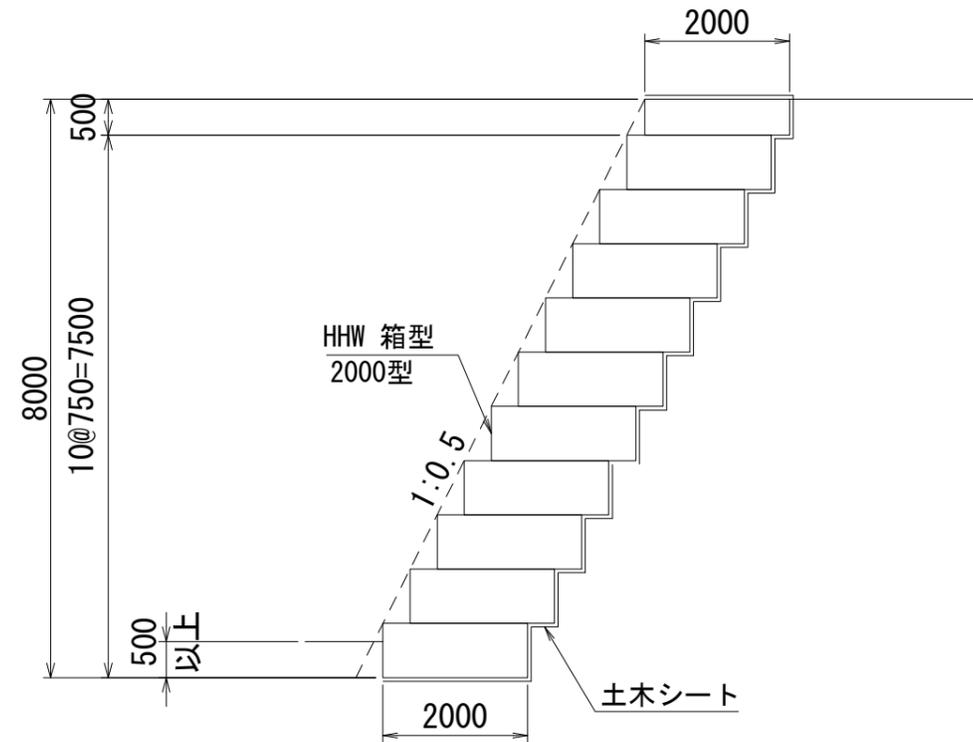
設計条件

大型かご枠壁高	H=7.000m
裏込土の単位体積重量	$\gamma=19\text{KN/m}^3$
裏込土の内部摩擦角	$\phi=30^\circ$
裏込土の粘着力	$c=0\text{KN/m}^2$
擁壁底版と基礎地盤の間の摩擦係数	$\mu=0.6$
最大地盤反力度	$q=170\text{KN/m}^2$

※地震時の検討は行っていません

HHW 検討断面図 S=1:100

(H=8.0m・水無し)



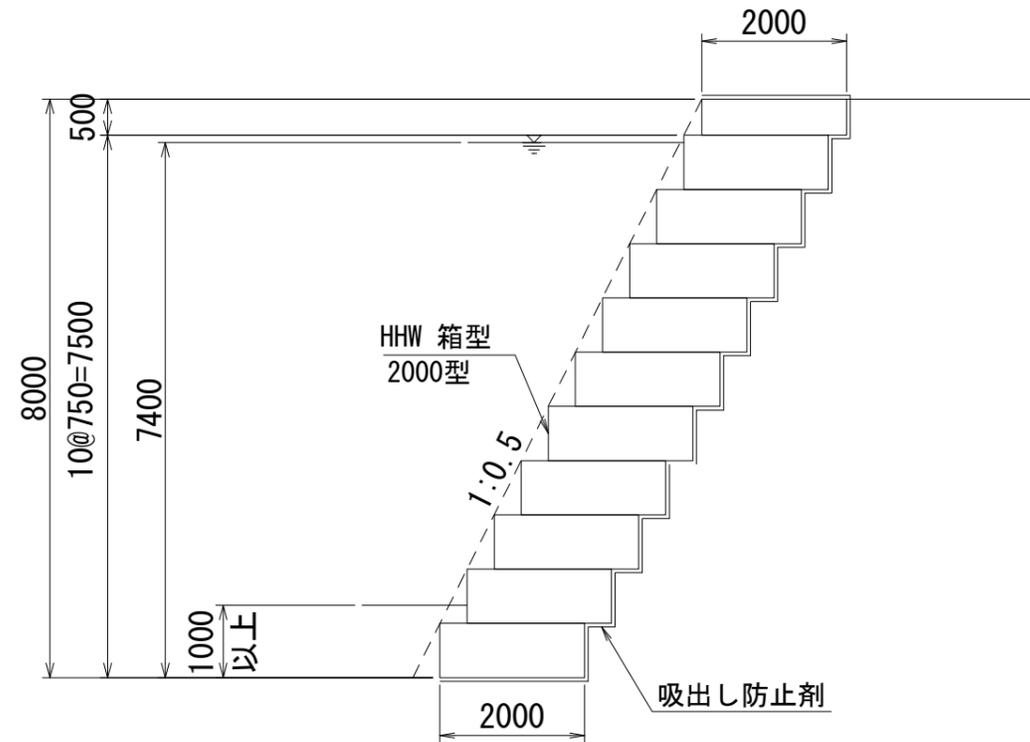
設計条件

大型かご枠壁高	H=8.000m
裏込土の単位体積重量	$\gamma=19\text{KN/m}^3$
裏込土の内部摩擦角	$\phi=30^\circ$
裏込土の粘着力	$c=0\text{KN/m}^2$
擁壁底版と基礎地盤の間の摩擦係数	$\mu=0.6$
最大地盤反力度	$q=190\text{KN/m}^2$

※地震時の検討は行っていません

HHW 検討断面図 S=1:100

(H=8.0m・水有り)



設計条件

大型かご枠壁高	H=8.000m
裏込土の単位体積重量	$\gamma=19\text{KN/m}^3$
裏込土の内部摩擦角	$\phi=30^\circ$
裏込土の粘着力	$c=0\text{KN/m}^2$
擁壁底版と基礎地盤の間の摩擦係数	$\mu=0.6$
最大地盤反力度	$q=190\text{KN/m}^2$

※地震時の検討は行っていません