

Ingenieurhandbuch Nr. 3 Aktualisierung: 6/2020

Nachweis einer Schwergewichtswand

Programm: Schwergewichtswand

Datei: Demo_manual_03.gtz

In diesem Ingenieurhandbuch wird der Nachweis einer vorhandenen Schwergewichtswand auf die ständige und zufällige Bemessungssituation durchgeführt und die Arbeit mit Bauphasen beschrieben.

Eingabe der Aufgabe:

Überprüfen Sie gemäß EN 1997-1 (EC 7-1, NP2) die vorhandene Stützmauer mit Rücksicht auf die Stabilität gegen Kippen und Verschieben in der Gründungssohle. Auf die Wand wirkt die Auflast durch den Straßenverkehr von 10 kPa. Weiter wird die Anbringung einer Leitplanke auf der Wand in Betracht gezogen. Die außerordentliche Belastung durch den Aufprall eines Fahrzeugs wird mit 50 kN/m angenommen und wirkt horizontal in einer Höhe von 1,0 m. Die Abmessungen und die Form der massiven Betonwand sind in der folgenden Abbildung dargestellt.

Die Geländeneigung hinter der Konstruktion ist geneigt mit $\beta = 10^{\circ}$ geneigt, der Gründungsboden besteht aus sandigem Lehm (Klasse F3, feste Konsistenz). Der Reibungswinkel zwischen dem Boden und der Rückseite beträgt $\delta = 18^{\circ}$.

Die Bestimmung der Baugrundtragfähigkeit und die Dimensionierung der Wand ist nicht Gegenstand der Lösung dieser Aufgabe. Betrachten Sie bei der Berechnung die effektiven Werte der Bodenparameter.



Schemaskizze der Schwergewichtswand - Eingabe

GE05

Lösung:

Wir verwenden das Programm GEO5 - Schwergewichtswand, um diese Aufgabe zu lösen. Im folgenden Text werden wir nacheinander die Schritte des gelösten Beispiels in einzelnen Phasen beschreiben:

- Bauphase 1: Nachweis der bestehenden Wand mit der Auflast durch den Straßenverkehr.
- Bauphase 2: Aufprall des Fahrzeugs auf eine Leitplanke, die an der Wandoberseite verankert ist.

Bauphase 1

Im Fenster "Einstellung" klicken Sie auf die Schaltfläche "Einstellung auswählen" (unten links auf dem Bildschirm) und wählen dann die Berechnungseinstellung als "Standard - EN 1997, DA2".

D Berechnungseinstellungen							
Nummer	Name	Gültigkeit	Τ				
1	Standard-Sicherheitsfaktoren	Alle					
2	Standard-Traglasten	Alle	1				
3	Standard - EN 1997 - DA1	Alle	1				
4	Standard - EN 1997 - DA2	Alle					
5	Standard - EN 1997 - DA3	Alle	1				
7	Standard - ohne Reduktion	Alle	1				
8	Tschechische Republik - ursprüngliche Standards ČSN (73 1001, 73 1002, 73 0037)	Alle	1				
10	Slowakei - EN 1997	Alle	1				
69	die Schweiz - SIA 260 (267) - STR, GEO - standard	Alle	1				
70	die Schweiz - SIA 260 (267) - STR, EQU - standard	Alle		- OK			
72	Rumänien - EN 1997 - Gebäude (SR EN 1990:2004/NA:2006)	Alle		V VK			
73	Rumänien - EN 1997 - Brücken (SR EN 1990:2004/A1:2006/NA:2009)	Alle	-	🗙 Abbrechen			

Dialogbox "Liste der Berechnungseinstellungen" Gehen Sie dann in das Fenster "Geometrie", wählen Sie die Form der

	Schu	orgow	ichte	wand		ind d	ofinio	rons	in di	o Dara	moto	or wie	folgt		
1	JUIN	/eigew	icitis	wanu a	aust	inu u	ennie	ien 3	ne ui	eraia	mete		foigt.		
		J L				4]	$\mathbf{\Gamma}$	\mathbf{L}		4			?	Allgemeine Form erzeugen
	k.		— Wandg	ometrie											
	- 1		k ₁ :	0,70	[m]	k ₆ :		[m]	s ₁ :	5,0	00 [m]				
	s.:1		k ₂ :	6,00	[m]	k7:		[m]	s ₂ :	0,0	00 [m]				
	^K 2 K ₅		k3:	1,00	[m]	k8 :		[m]	\$3:	0,00	[m]				
	k		k4:	1,90	[m]	kg :		[m]	s ₄ :		[m]				
.e	1:s ₂	s ₃ :1	k5:	0,60	[m]										
Geomet			Anm.: We	t k ₄ (Breite des	Schaftun	terteiles) aut	tomatisch be	erechnet.		🚽 Wandv	orsprung				

Fenster "Geometrie"

Im nächsten Schritt gehen wir zum Fenster "Material", wo wir das Material der Wand eingeben. Geben Sie zuerst die Wandwichte $\gamma = 24 \text{ kN/m}^3$ ein und wählen dann mit der

Schaltfläche "Katalog" die Betonklasse C 12/15 und Stahl B500 aus.

GE05

۲	Wandwichte : $\gamma =$	24,00 [kN	I/m ³] Konstruktionsmat	erial : Beton 🔻					
	Beton		— Längsbewehrung ————						
	<u>K</u> atalog	<u>D</u> efinieren	K <u>a</u> talog	B <u>e</u> nutzerdef.					
	C 12/15 f _{ck} = 12,00 MPa f _{ctm} = 1,60 MPa		B500 f _{yk} = 500,00 MPa						
Material									

Fenster "Material" – Eingabe des Materials

Anschließend definieren wir die Bodenparameter anhand der Tabelle und ordnen sie dem geologischen Profil zu.

Böden (Specifikation, Zuordnung)	Profil [<i>m</i>]	Wichte $\gamma \left[kN/m^3 \right]$	Winkel der inneren Reibung φ_{d} [°]	Kohäsion des Gesteins c _{ef} [kPa]	Reibungswinkel Struktur – Boden $\delta = [\circ]$
F3, feste Konsistenz		18,0	26,5	12,0	18,0



Bodeneigenschaften bearbeiter	ı				×
- Identifikation					- Darstellung
Name :	Třída F3, feste k	onzistenz			Probenkategorie :
sandiger Lehr	m (MS), feste Kor	nsistenz			GEO 🗸
— Grunddaten ———				? ·	Suchen :
Wichte :	γ =	18,00	[kN/m ³]	18,0	Untergruppe :
Spannungszustand :	effektiv		-		Boden (1 - 16) 👻
Winkel der inneren Reibung :	φ _{ef} =	26,50	[°]	24 - 29	Muster :
Kohäsion des Gesteins :	c _{ef} =	12,00	[kPa]	8 - 16	
Reibungswinkel kce-Boden :	δ =	18,00	[°]		•
- Erdruhedruck				? ·	2 Sandlehm
Boden :	kohäsiv		-		Farbe :
Poissonzahl :	v =	0,35	[-]	0,35	•
— Auftrieb ———				~ ?	Hintergrund :
Art der Auftriebsberechnung :	standard		-		automatisch 🗸
Wichte des gesättigten Bodens	s: $\gamma_{sat} =$	20,00	[kN/m ³]		Sättigung <10 - 90> : 50 [%]
Klassifizieren Löschen					V OK X Abbrechen

Im Fenster "Böden" fügen wir über die Schaltfläche "Hinzufügen" einen neuen Boden hinzu.

Dialogbox "Neue Böden hinzufügen"

Hinweis: Die Höhe des aktiven Erddrucks hängt auch von der Reibung zwischen dem Boden und der durch den Winkel $\delta \approx \left(\frac{1}{3} \div \frac{2}{3}\right) \cdot \varphi_{ef}$ beschriebenen Konstruktion ab (siehe Hilfe - F1). In unserem

Fall betrachten wir bei der Berechnung der Erddrücke den Einfluss der Reibung zwischen Boden und Rückseite der Konstruktion durch den Wert $\frac{2}{3} \cdot \varphi_{el}$ oder $\delta = 18^{\circ}$.



Im Fenster "Gelände" wählen wir die Geländeform hinter der Wand aus. Wir geben folgende Parameter, in diesem Fall den Neigungswinkel " β " und die Böschungslänge, ein.

•		Geländetiefe unter der Oberka — Geländeparameter	ante de	er Konstruktion : h	-	0,00 [m]
	5	Länge der Aufschüttung :	d =	3,00	[m]	
		🔘 Höhe der Aufschüttung :	V =	0,53	[m]	
		O Neigung :	1:s =	5,67	[-]	
		Neigungswinkel:	β=	10,00	[°]	
Gelände						

Fenster "Gelände"

Im nächsten Fenster definieren wir die "Auflast". Verwenden Sie die Schaltfläche "Hinzufügen", um die Auflast vom Straßenverkehr als bandförmig sowie veränderlich mit der Positionierung auf der Oberfläche einzugeben.

Bearbeitung der Auflas	t ×						
Name : Přitížení č. 1 - Silníční doprava							
— Auflasteigenschaft	en						
Typ:	Band 👻						
Wirkungstyp :	veränderlich 👻						
Positionierung :	auf der Oberfläche 🔻						
Urspr. : x =	3,00 [m]						
Länge : I =	10,00 [m]						
— Auflastgröße ——							
Größe: q =	10,00 [kN/m ²]						
OF	(+ 🕆 OK + 🕂 🗸 Abbrechen						

Dialogbox "Neue Auflast"



Das Fenster "Erdwiderstand" werden wir überspringen, da die Geländeform vor der Wand horizontal ist.

Hinweis: In diesem Fall wird die Art des Erdwiderstands nicht berücksichtigt, sodass die Ergebnisse konservativ sind. Der Erdwiderstand wird entsprechend der Qualität und dem Grad der Bodenverdichtung vor der Konstruktion und auch in Abhängigkeit von der zulässigen Verformung der Konstruktion eingeführt. Der Erdruhedruck kann für den ursprünglichen Boden oder einen gut verdichteten Boden in Betracht gezogen werden. Passiver Erddruck kann nur betrachtet werden, wenn eine entsprechende Verformung der Konstruktion ermöglicht wird (Details siehe Hilfe - F1).

Im Fenster "Phaseneinstellungen" wählen wir den Typ "Bemessungssituation" aus. In der ersten Bauphase betrachten wir eine ständige Bemessungssituation.

1	Bemessungssituation :	ständig 🗸 🗸
	Wanddruck :	Die Wand kann verschoben werden (aktiver Druck) 🔹
٥ و		
tellur		
neins		
Phase		

Fenster "Phaseneinstellung"

Jetzt gehen wir zum Fenster "Nachweis", wo wir die Ausnutzung der Stützmauer gegen Kippen und Verschieben berechnen.





Fenster "Nachweis" – Bauphase 1



Hinweis: Die Schaltfläche "Detailliert" im rechten Teil des Bildschirms öffnet eine Dialogbox, die

eine detaillierte Auflistung der Bemessungsergebnisse enthält.

Nachweis Nachweis						_		
Porochnoto Kräfto suf dio l	Konstruktion							
Name	Fhor	Angriffspunkt	Evert	Angriffspunkt	Koeff.	Koeff.	Koeff	ł.
	[kN/m]	z [m]	[kN/m]	x [m]	Kipp.	Versch.	Spannu	inc
SchwerkrWand	0,00	-2,80	247,20	1,67	1,000	1,000	1	.3
Aktiver Druck	84,17	-1,73	27,35	2,50	1,350	1,350	1	,3
L1	16,36	-2,72	6,05	2,50	1,500	1,500	1	,5(
Vachweis der ganzen Wand								
Nachweis gegen Kippen Widerstandsmoment Mres = 376,91 kNm/m Kippmoment Movr = 263,73 kNm/m Wand gegen Kippen GENÜGT Nachweis gegen Verschiebung Hor. widersteh. Kraft Hres = 152,53 kN/m Hor. Schubkraft Hact = 138,17 kN/m Wand gegen Verschiebung GENÜGT								
Maximalspannung in der Grü	indungssohle : 176,53	kPa						
						ľ	V Caleli	- 0
						L.	× Sculi	EIS

"Dialogbox – Nachweis (detailliert)"

Hinweis: Für verschiedene Nachweise (für Verschiebung, Kippen, usw.) wird betrachtet, ob die Kräfte günstig oder ungünstig wirken. Jede dieser Kräfte wird mit den entsprechenden Berechnungskoeffizienten multipliziert, die dann in den Ausgaben angezeigt werden.

Wir gehen dann zum Fenster "Stabilität", in dem wir die Gesamtstabilität der Wand überprüfen. Nachdem Sie auf das Fenster "Stabilität" geklickt haben, wird das Programm "Böschungsbruch" geöffnet, in dem wir zum Fenster "Berechnung" wechseln. In unserem Fall wählen wir die gebräuchlichste Berechnungsmethode "Bishop". Wir führen die Berechnung mit der Optimierung der Kreisgleitfläche durch. Bestätigen Sie die Auswahl mi der Schaltfläche "Berechnen". Nach der Durchführung der Berechnung werden wir alles mit der Schaltfläche "Beenden und Übertragen" im rechten unteren Teil des Bildschirms bestätigen. Ergebnisse und Bilder werden im Programm "Schwergewichtswand" in den Berechnungsbericht übernommen.

Boschungsbruch - Schwergewichtswand		×
Datei Bearbeitungen Eingabe Ausgabe Einstellung Hilfe		
		Modi
	<u> MANNA</u>	
		Ausgabe _
		E* Bild hinzufügen
Berechnung: T 🕞 [1]		Berechnung: 0
		Gesamt : 0
Gleitfläche: kreisförmig 🔻 🎵 🔗 Grafik ersetzen 📝 Text editieren 🔀 Löschen 🕻 🗅 In ein Polygon umwandeln	🗲 Detaillierte Ergebnisse	B ^{ar} Abbildungsverzeichnis
Nachweis über die Standfestigkeit der Böschung (Bishop) Berechnungsparameter Kreisgleitlische Methode: Berechnungsparameter Berechnungsparameter Methopunkt: Weitstandformennet: Methopunkt: Berechnungsparameter Methopunkt: Berechnungsparameter Methopunkt: Berechnungsparameter Methopunkt: Berechnungsparameter Methopunkt: Berechnungsparameter Methopunkt: Methopunkt: Ne Berechnungsparameter Methopunkt: Berechnungsparameter Methopunkt: Berechnungsparameter Methopunktischnung Berechnungsparameter Methopunktischnung Berechnungsparameter Methopunktischnung Berechnungsparameter Methopunktischnung Berechnungsparameter		Right Ansicht kopieren Steuerung
Beschränkung nicht eingegeben Winkel: $\alpha_1 = -23,49$ [*] $\alpha_2 = -88,51$ [*] Ausnutzung: 87,4 %		Beenden und übertragen
Boschungsoruch GenUUG	-	X Ohne Datenübertragung beenden
M.		

Fenster "Stabilität" – Bauphase 1



Berechnungsergebnisse: Bauphase 1

Im Rahmen der GZT-Überprüfung betrachten wir die Werte für Kippen und Verschiebung der Wand in der Gründungssohle. Wir sind auch an seiner Gesamtstabilität interessiert. In unserem Fall ist die Ausnutzung der Stützmauer wie folgt:

-	Kippen: 70,0 %	$M_{res} = 376,91 > M_{ovr} = 263,73$ [kNm/m]	GENÜGT
-	Verschieben: 90,6 %	$H_{res} = 152,53 > H_{act} = 138,17$ [kN/m]	GENÜGT
-	Gesamtstabilität: 87,4	% Bishop-Methode (Optimierung)	GENÜGT

Bauphase 2

Jetzt gehen wir zu der Eingabe der zweiten Bauphase über die Symbolleiste oben auf dem Bildschirm.



Symbolleiste "Bauphase"

In dieser Phase definieren wir die externe Last vom Aufprall des Fahrzeugs in die Leitplanke

anhand des Fensters "Eingegebene Kräfte". Die Belastung wirkt als veränderlich. Verwenden Sie die Schaltfläche "Hinzufügen", um die neue Kraft laut der Abbildung einzugeben.



Fenster "Eingegebene Kräfte" – Hinzufügen einer neuen Kraft

GE05

Neue Kraft				×	
Name : Kraft Nr	. 1				
Тур		Linien	•	[0,0] FF2	
Wirkung :		veränderlich	•	777 F	
Angriffspunkt :	x =	-0,35	[m]	+z] ^ 🗸	
Angriffspunkt :	z =	-1,00	[m]		
Kraftgröße :	F _x =	-50,00	[kN/m]		
Kraftgröße :	F _z =	0,00	[kN/m]		
Momentgröße :	M =	0,00	[kNm/m]		
🕂 Hinzufügen 🗙 Abbrechen					

Dann ändern wir die Bemessungsituation im Fenster "Phaseneinstellung" auf die Möglichkeit

"zufällig". Das Programm weist dieser Bemessungssituation automatisch die Werte der Teilkoeffizienten für die jeweilige Überprüfung der Konstruktion zu.

١	Bemessungssituation :	zufällig 🗸 🗸
	Wanddruck :	Die Wand kann verschoben werden (aktiver Druck) 🔹
ē		
tellu		
leins		
laser		
à		

Fenster "Phaseneinstellung (2)"

Die Daten, die wir in Stufe 1 eingegeben haben, haben sich nicht geändert, so dass wir diese nicht erneut bearbeiten müssen. Gehen Sie zum Fenster "Nachweis", um die Wand erneut gegen Kippen und Verschieben (Gleiten) nachzuweisen.





Fenster "Nachweis" – Bauphase 2

Berechnungsergebnisse: Bauphase 2

Die Berechnungsergebnisse zeigen, dass die bestehende Schwergewichtswand nicht dem Aufprall des Fahrzeugs auf die Leitplanke standhält. In unserem Fall ist die Ausnützung der Wand:

-	Kippen: 116,3 %	$M_{res} = 488,\!62 < M_{ovr} = 568,\!13 \text{ [kNm/m]}$	genügt nicht
_	Verschieben: 102,9 %	$H_{res} = 138,39 < H_{act} = 142,35$ [kN/m]	genügt nicht

Schlussfolgerung:

In Bezug auf den Grenzzustand ist die bestehende Schwergewichtswand nur für die erste Bauphase geeignet, in der die tatsächliche Belastung durch den Straßenverkehr wirkt. Für die zweite Phase, dargestellt durch die zufällige äußere Kraft vom Aufprall des Fahrzeugs auf die oben auf der Wand verankerten Leitplanke, ist diese Stützkonstruktion nicht ausreichend.

Als geeignete Maßnahme zur Erhöhung der Tragfähigkeit der Wand gegen Kippen und Verschieben kann eine Sicherung mit Ankern erfolgen. Eine andere Alternative wäre, eine Leitplanke am Straßenrand anzubringen, damit die Wand keiner zusätzlichen Kraft durch den Aufprall des Fahrzeugs ausgesetzt wird.