Talren v6

Guide for using the new features

Guide for using the new features

- 1. Introduction
- 2. « Pile » module
- 3. « Water flow » Module
- 4. « Sensitivity » module
- 5. Internal stability of a nailed soil massif (NF P 94 270 October 2020)
- 6. Internal stability assistant
- 7. Seismic module
 - 7. 1. Determination of seismic coefficients (Eurocode 8)
 - 7. 2. Search for the most unfavourable combination of k_h and k_v
 - 7. 3. Automatic search for destabilising seismic acceleration
 - 7. 4. Wizard for assessing irreversible post-earthquake displacement

8.

Automatic calculation of the safety factor with the kinematic method of yield design calculation

9. Determination of the safety margin against external loads.

1. Introduction

This document aims to present the new features of the new version of Talren (v6).

This new version integrates a new calculation kernel, several new features as well as additional modules allowing to extend the application fields of the software.

The new features are :

- « Pile » module
- « Water flow » module
- « Sensitivity » module
- Internal stability of a nailed soil massif (NF P 94 270 October 2020)
- Internal stability assistant
- Seismic module
- · Automatic calculation of the safety factor with the kinematic method of yield design
- Determination of the safety margin with respect to external loads.

2. « Pile » module

This additional module allows a more accurate estimation of the resistance contribution along a reinforcement element of the "nail" type, representative of a pile, an inclusion or a barrette working in flexion-shear. The calculation is based on a "p-y" type elasto-plastic model taking into account the multi-layer nature of the soil.

Talren v6 allows the consideration of a multilayer soil around the pile and integrates the possibility to take into account the plasticization of the soil, which will lead to obtain a higher shear force compared to the calculation performed with Talren v5 where the working domain of the "nail" was limited to the beginning of the plastic domain of the soil.

In general, a pile will tend to plasticize after the soil, which allows full use of its bending-shear strength to determine a higher shear force than that found with Talren v5.

Required conditions

The search for the mobilisable shear diagram is performed in the calculation phase. To trigger this option, the axial calculation rule for each nail for which we want to start this search must be defined as follows:

Clous (2) Tirants Bandes Butons			
Clous et familles du projet (2)		+ ≤ *	1 🛍 ፉ
Pieu 1			~
			^
Résistance axiale structurale Ra			
Valeur de Ra imposée		0	
Φ _{barre} (m)	0.040 σ (kPa)		1.00507
	0,040 a.V.		1,00201
Résistance par frottement axial		-	
qs _{clou} issus de	Abaques 🗸		
🛒 Rqs calculée à partir de qs _{clou}			
Rayon équivalent du forage (m)	0.500		
	0,200		
Règle de calcul multicritère de la rèsistance du	clou		
Règle de calcul	Résistance axiale nulle et résistance au cisaillement calculée p	ar phase avec l'assis	tant 🗸
Moment de plastification (kN.m)	Résistance axiale calculée et résistance au cisaillement impose	ée	
Produit d'inertie El (kN.m²)	Résistance axiale nulle et résistance au cisaillement calculée	ée	
Calcul de la résistance au cisaillement	Résistance axiale nulle et résistance au cisaillement calculée p	oar phase avec l'assis	stant
			~

Access to the module

Then access the phase where the nail to be processed is active, the new module is accessible via the following button:

Arborescence du projet			
Projet "Renforcement de la pente" (2)			
— 📶 Géométrie (7 / 6)	- 18 Géométrie (7 / 6)		
- 🛃 Caractéristiques des sols (3)			
— 🔒 Surcharges			
— 🕹 Renforcements (2)			
🔶 🝈 Phase "Phase 1" 🕕			
	<u>A</u>		
	lation		
- 🕞 Ajouter une nouvelle phase		~	
		•	
Propriétés de la phase	•••••		
Nom	Phase 1		
Conditions hydrauliques Néant		~	
Nappe			
Nappe extérieure manuelle	Définir 😒		
Renforcements			
Cisaillement mobilisable des clous	Définir 😒		
🗌 ru par couche	Définir 😒		
Multiplicateur par surcharge	Définir 😒		

Use of the module for search the mobilizable shear of nails

The module is composed of 2 tabs:

- Tab **Soil definition**: it lists all the soil layers traversed by the active nails in the current phase that must be characterised to define the frontal reaction law, i.e. :
 - From the pressuremeter data (PMT), defining:
 - E_M : pressuremeter module [kPa]
 - *p_f* : creep pressure [kPa]
 - *α*: rheological coefficient [-]

Kisistant cisaillement mobilisable des clous
Définition des sols Calcul des clous
Couche Remblais Type de données Couche Remblais FMT Couche Argiles sableuses PMT Couche Argiles sableuses Pr(VPa) Couche Argiles sableuses Pr(VPa) Couche Argiles sableuses CPT Couche Argiles sableuses O(-)
Fermer

- From penetrometric data (CPT), defining:
 - q_c : cone resistance [kPa]
 - Type of soil : soil category as defined by standard NF P 94-262

Assistant cisaillement mobilisable des clous		
Éfinition des sols Calcul des clous		
Couches de sol concernées par cet assistant Couche Remblais Couche Alluvions	Type de données q _c (kPa)	CPT
	iype de soi	Sol sableux Sol intermédiaire Sol argileux Craie et marne

- Customized input :
 - $k_s B$: reaction modulus, i.e. the slope of the frontal reaction law [kPa]
 - *p_{max}* : maximum pressure that the soil can support [kPa]

N Assistant cisallement mobilisable des clous			
Définition des sols Calcul des clous			
Couches de sol concernées par cet assistant Couche Remblais Couche Altruvions Couche Argiles sableuses	Type de données S k _s ×B (kPa) P _{max} (kPa)	Saisie libre 40000,0 3 1300,0 3 300,0 300,0 300,0 3 300,0 300,0 3 300,0 300,0 300,0 300,0 3 300,0 300	
		Fermer	

• Tab Nail calculation: allows the calculation of the mobilisable shear force diagram of each "nail"

The drop-down list allows you to choose the pile to be manipulated, the calculation parameters already defined at the beginning are displayed as a reminder:

- Equivalent diameter B [m]
- Product of inertia EI [kN.m²]
- Total length of the element [m]
- Plasticity moment, i.e. the bending moment that must not be exceeded [kNm]
- Length to be examined: External or Internal/External

A summary table of the stratigraphy traversed is then displayed, specifying the value of the surface stiffness of each soil layer (k_s [kPa/m]) as well as the maximum value of pressure that the soil is allowed to support. (p_{max} [kPa]).

In addition, there are several digital options available to us:

- Possibility to take into account soil plasticization :
 - If this option is checked, plasticisation will be allowed, the mobilisable shear will tend to be larger.
 - If this option is unchecked, plasticization will not be allowed and the average soil pressure will be limited to the value of p_{max}, which will allow to reproduce the results of Talren v5.
- Possibility to take into account or not a possible plastification of the nail :
 - If this option is checked, the generation of a plastic hinge is allowed in the nail for the cases where it will plasticize before the ground.
 - If this option is unchecked, the calculation is stopped as soon as the bending moment obtained is equal to or greater than the plasticizing moment, without generation of a plastic hinge.
- **Maximum calculation step [m]**: discretization of the nail which fixes the levels at which the search for mobilizable shear will be carried out.
- **Number of subdivisions [-]**: number of sections that will make up the nail according to the maximum calculation step defined above.

- **Number of calculation points [-]**: used to define the discretisation of each length (internal/external) to be treated for each level examined.
- **Number of loading increments [-]**: number of times the initial loading will be applied to each examined level.
- **Maximum number of iterations [-]**: number of times the iterative process will be allowed to try to converge to find the balance between the nail and the ground.
- **Relative tolerance [-]**: calculation parameter which allows to decide on the convergence, by default equal to .



• Initial load [kN]: initial force that will be applied to each level examined.

The lower buttons allow either to launch the calculation of the active nail (the one selected in the dropdown list), or to launch the calculation of all the active nails in the current phase (all those in the dropdown list).

Once the calculation is launched, it is possible to click on each examined level of the Shear mobilisation graph to access the following diagrams for each length that has been examined (internal/external):

- Mobilizable shear [kN]
- Bending moment [kNm]
- Shear [kN]
- Soil pressure [kN/m²]

The obtained mobilisable shear diagram will be an input to the stability calculation performed by Talren v6 for all situations within the current phase.

As the soil around the nail can change from one phase to another, this should be done for all phases where each nail for which the mobilisable shear diagram is requested is active.

3. « Water flow » Module

This module allows an integrated calculation, under steady state conditions, of the pore pressure field to be considered for stability analyses. The calculation is based on a numerical resolution of the Laplace equation taking into account the multilayer and anisotropic character of the ground (vertical and horizontal permeabilities are differentiated).

This flow calculation is complementary, i.e. at the request of the user in each calculation phase. The old modes of hydraulic conditions remain unchanged compared to the previous version (water table, pressures given along a polygonal rupture surface and triangular mesh of pore pressures calculated).

The hydraulic conditions resulting from this additional module will constitute an input to the mechanical problem when assessing the stability of the structure. They will be used, in particular, to evaluate the effective stresses in the soil.

Talren v6 allows to choose in which soil layers the flow can develop and in which the flow is not allowed (i.e.: impermeable horizons).

🔄 Retour Car	acté	ristiques des sols		
🍓 Couches de	sol	du projet (5)	[± ≤ í 🕻 🍐
Couche 1 Couche 2 Couche 3	,	Nom γ (kN/m ³)	Couche 1 20,0 Favorable	^
Couche 5		c (kPa) Cohésion O Anisotropie	10,0 Δ _c (kPa/m) Effective ✓	0,0
		φ (°) Courbe	35,00 Linéaire	
	::::	Forcer l'affichage de tous les paramètres relatifs aux clous		
		 Autoriser l'écoulement dans cet kh = perméabilité horizontale (m/s) kv = perméabilité verticale (m/s) 	1,00E-06	
		0		~
			Exporter vers la base de données	

This choice is made when defining each soil layer (by default, flow is not allowed in any new layer):

In soils where flow is allowed, it is necessary to define :

- k_h : horizontal permeability [m/s]
- k_v : vertical permeability [m/s]

If flow is not allowed in a soil layer, it will be considered impermeable.

When defining the calculation phase, you should choose : **Triangular pore pressure mesh calculated** to be able to start the flow calculation:

Propriétés de la phase			
Nom	Phase		
Conditions hydrauliques	Maillage triangulaire de pressions interstitielles calculé		
Nappe	Néant		
🥣 Toit de la nappe	Nappe phréatique		
Fond de la nappe	Pressions données le long de la surface de rupture polygonale		
Assistant select d'écontemport	Maillage triangulaire de pressions interstitielles importé ou manuel		
Assistant calcul d'écoulement Maillage triangulaire de pressions interstitielles calculé			
Raffinement du maillage	Fin	~	
Calcul d'écoulement	Calculer 😒		
Champ de vitesses d'écoulement	Voir 😒		
Noeuds et triangles	Voir 🛬		
Propriétés d'affichage	Modifier 😒		
Découpage du maillage de pressions interstitielles 1			

First of all, the boundary conditions must be defined. This is done by defining the **Water table** using the **Define** button:

Only the conditions at the ends of the model and at the level of the intersection with the natural ground will be "prescribed values". Talren then looks for the position of the water table within the ground.



The flow calculation module allows you to choose the mesh refinement:

- Very coarse
- Coarse
- Medium
- Fine
- Very fine

In general, a refinement of type "fine" (default choice) is sufficient for common projects.

The flow calculation is started via the **Calculate** button.

🔽 Tâches terminées		×	
Informations	Mesh exterior boundary edges: 80	^	Ī
Veuillez sélectionner une bulle à droite	Mesh interior boundary edges: 37		ľ
pour avoir des détails sur le calcul associé.	Mesh subsegments (constrained edges): 117		
			ŀ
	Adaptation du maillage pour le calcul d'écoulement		ŀ
	Calcul effectué en 89 ms		
	Constitution du fichier d'entrée pour le calcul d'écoulement		ľ
	Calcul de l'écoulement		ľ
	Itération : 6		
	Convergence : 100,0%		5
	Talyd Version 1.0.20		
	Lecture des pressions interstitielles et des potentiels calculés 100.0%		1
	Lecture des débits calculés 100.0%		
	Fin de la génération d'un maillage de pressions interstitielles		
	629 noeuds générés		
	1072 triangles générés		l
	Calcul effectué en 1546 ms		
	Toutes les tâches sont terminées.	~	
	Changes Page 1	Gen	
	Stopper Fermer		

Once the calculation is complete, Talren displays the hydraulic potentials, which allows us to identify the equipotential lines:



The flow velocity field can be viewed via the **View** button:



The coordinates of the nodes and triangles used in the calculation are accessible via the **View** button:

Nom	Phase		
Conditions hydrauliques	Maillage triangulaire de pressions interstitielles calculé		
Nappe			
🥤 Toit de la nappe	Définir 🔄		
Fond de la nappe	Définir 😒		
Assistant calcul d'écoulement			
Raffinement du maillage	Fin 🗸		
Calcul d'écoulement	Calculer 😒		
Champ de vitesses d'écoulement	Voir 🛬		
Noeuds et triangles	Voir 🛬		
Propriétés d'affichage	Modifier 😒		
Découpage du maillage de pression	s interstitielles 1		

Propriétés de la phase						
Stour Neguds at triangles						
- Recour	Noeuds et triangles					
Noeuds Trian	Noeuds Triangles					
			+ í 🛍 🍐			
N°	X (m)	Y (m)	u (kPa)			
1	-36,000	0,000	80,000 🔨			
2	-1,750	1,000	5,000			
3	-10,000	1,000	6,478			
4	-11,000	0,000	16,706			
5	-41,000	0,000	80,000			
6	0,000	0,000	15,000			
7	-50,000	-5,000	130,000			
8	-50,000	0,074	79,260			
9	11,286	0,040	14,600			
10	50,000	0,176	13,240			

- In the **Display Properties** menu, the following options are available:
 - **Show isovalues**: if checked, the results are coloured on the drawing area.
 - **Soft continuous mode (slower)** : if checked, a gradient is applied along the isovalues, which does not allow the equipotentials to be identified.
 - Magnitude to be represented :
 - Hydraulic potential, or
 - Pore pressure





• **Display Boundary Conditions**: this allows you to view the boundary conditions imposed during the flow calculation and which conditions the distribution of hydraulic potentials and pore pressures.



4. « Sensitivity » module

This module offers the possibility of automatically conducting sensitivity studies to evaluate the influence of the various model parameters on the stability of the structure studied. It is also possible to perform a reliability analysis, which consists in quantifying the safety in terms of reliability index or failure probability (analysis based on the RSM method).

The "Sensitivity" module is part of the properties of the situation and is accessible via the **Define** button:

	^
Définir 🛬	~
	Définir 🛬

In order to launch the sensitivity study, it is necessary to create as many parameters as you wish to vary via the **Create a new variable parameter** button.

🛛 📐 Étude de sensibilité/risque sur la situation "Situa	tion 3" ×
Paramètres variables déclarés dans la situation	
Créer un nouveau paramètre variabl Propriétés de l'étude Type d'étude Type d'étude de sensibilité	e Supprimer le paramètre sélectionné Aucune étude • Sensibilité globale •
Notez que les changements effectués dans cett de dialogue sont automatiquement enregistrés.	e boîte Fermer Lancer le calcul

Each parameter to be varied must be selected beforehand from those already defined in the project and the active phase/situation.

The choice of parameter is made via the three lists of elements presented next. First, choose the type of object to be manipulated (*Soil layer*, for example), then the object to be manipulated (Marne infra, for example) and finally the parameter to be varied (*Friction angle*, for example).

🔽 Étude de sensibilité/risque sur la situ	ation "Stabilit	é mixte"		×
Type d'objet possédant un paramètre v	ariable			
<< Tous les types >>	/			
Projet				
Couche de sol				
Clou				
Tirant				
Objet possédant un paramètre variable				
<< Tous les objets >>				
Remblai 30°				
Marne infra		-		
Remblai réel				
Paramètre variable				
Poids volumique				^
Cohésion				
Variation de la cohésion				
Angle de frottement			× 1	
Frottement latéral unitaire				
Pression de plastification				
				•
	Annuler	Créer		

Next, it is necessary to define the variation of the parameter to be considered, in particular :

- **The average value of the parameter** [unit of the parameter]: the value proposed corresponds to the one entered during the definition of the project.
- **Coefficient of variation** [unit-less] to be considered, usually defined as the ratio between the standard deviation and the mean.
- **Standard deviation** [unit of parameter] to be considered, a measure of the dispersion of the sample values.
- Type of law: choice between normal law and log-normal law.

🛛 📐 Étude de sensibilité/risque sur la situation "S	Stabilité mixte"	×
Propriétés du paramètre		
Type d'élément concerné	Couche de sol	
Nom de l'élément concerné	Marne infra	
Désignation du paramètre	Angle de frottement	
Valeur moyenne du paramètre (°)		31,00
Coefficient de variation (sans unité)		0,100
Écart-type (°)		3,10
Type de loi	Loi normale	~
	Loi normale	
	Loi log-normale	
[Retour	

Once the variation of the parameter to be considered has been defined, all the information is displayed in the main window of the assistant:

aramètres variables déclarés dans la si	tion (1)
Type d'élément concerné : Couche de Nom de l'élément concerné : Mar Désignation du paramètre : Angle de	Valeur moyenne du paramètre : 31,00 infra Coefficient de variation : 0,100 ottement Type de loi : Loi normale
Créer un nouveau param	variable Supprimer le paramètre sélectionné
Créer un nouveau param	e variable Supprimer le paramètre sélectionné
Créer un nouveau param Propriétés de l'étude Type d'étude	e variable Supprimer le paramètre sélectionné

It is possible to define as many parameters to vary as desired:

Étude de sensibilité/risque sur la situation "Situation"	on"
Paramètres variables déclarés dans la situation (5)	
Type d'élément concerné : Couche de sol	Valeur moyenne du paramètre : 35,00 °
Nom de l'élément concerné : Couche 3	Coefficient de variation : 0,200
Désignation du paramètre : Angle de frottement	Type de loi : Loi normale
Type d'élément concerné : Couche de sol	Valeur moyenne du paramètre : 35,00 °
Nom de l'élément concerné : Couche 2	Coefficient de variation : 0,200
Désignation du paramètre : Angle de frottement	Type de loi : Loi normale
Type d'élément concerné : Couche de sol	Valeur moyenne du paramètre : 19,0 kN/m ³
Nom de l'élément concerné : Couche 2	Coefficient de variation : 0,100
Désignation du paramètre : Poids volumique	Type de loi : Loi normale
Type d'élément concerné : Tirant	Valeur moyenne du paramètre : 1350,000 kN
Nom de l'élément concerné : / Tirant 2	Coefficient de variation : 0,200
Désignation du paramètre : Résistance du scellem	nent Type de loi : Loi normale
Créer un nouveau paramètre variable	Supprimer le paramètre sélectionné
Propriétés de l'étude	
Type d'étude	Étude de sensibilité
Type d'étude de sensibilité	Aucune étude
.jpe a clade de sensionne	Étude de sensibilité
Notez que les changements effectués dans cette l de dialogue sont automatiquement enregistrés.	boîte Fermer Lancer le calcul

To initiate the sensitivity study, a **Sensitivity Study** study type must be selected. The **No Study** option allows you to keep track of changes in the defined parameters without initiating the sensitivity calculation.

It is possible to start the calculation immediately using the **Start Calculation** button. As soon as the window is closed, it is quite possible to launch the same calculation by calculating the situation.

Once the calculation is completed, Talren announces the relative sensitivities that have been calculated based on the possible variation of each parameter:

Sensibilités relatives calculées :

[Couche de sol "Couche 3"] Angle de frottement : α = 44,63%
[Couche de sol "Couche 2"] Angle de frottement : α = 23,46%
[Couche de sol "Couche 2"] Poids volumique : α = 6,96%
[Tirant "Tirant 2"] Résistance du scellement : α = 7,85%
[Tirant "Tirant 5"] Résistance axiale structurale : α = 17,09%
Fin de l'étude de sensibilité

Toutes les tâches sont terminées.



This study makes it possible to appreciate the influence of each parameter on the equilibrium calculation. The detailed results indicate the value of the stability coefficient (F) obtained for each value of the parameter examined while keeping the average value of the other parameters chosen, for example:

- $F_{min,i-}$: value of F obtained for a parameter value equal to $x_i=\mu_i-\sigma_i$
- $F_{min,i+}$: value of F obtained for a parameter value equal to $x_i=\mu_i+\sigma_i$

5. Internal stability of a nailed soil massif (NF P 94 270 – October 2020)

Talren v6 now offers the possibility to automatically specify and/or set the nail head forces required to verify the internal stability of a nailed soil mass, in accordance with the provisions of the new NF P 94 270 standard dated October 2020.

The principle of the modelling consists in foreseeing a phase (and a situation) for each stage of earthworks. In each situation, we will ask Talren v6 to find the force to be applied at the head of the nail that is placed at that moment (and that will have to be mobilised by the facing) so as to reach the limit equilibrium ($F_{min} = 1.00$), while keeping the forces at the head that were previously found in the rest of the nails already placed. It is also possible to consider a redistribution of the forces on all the active nails at each phase (and situation).

This approach to setting the forces at the head of the nails assumes the implicit contribution of the axial force that can be mobilised over the internal length of the nail (that contained in the sliding soil block).

It is therefore necessary to allow the calculation of the axial resistance on the **Internal/external** length when defining each nail to be handled in this setting approach.

Propriétés du projet		
Retour Renforcements		
Clous (5) Tirants Bandes Bu	itons	
🍓 Clous et familles du projet	(5)	+ < 👬 1 🕷 🍐
Clou 1		~
Règle de calcul multicritère de la	résistance du clou	^
Règle de calcul	Résistance axiale calculée et résistanc	:e au cisaillement impo 🗸
📃 Résistance au cisaillement va	riable (le long du clou)	
Rc (kN)	0,0	
Calcul de la résistance axiale	Interne/externe	•
		~
	with the second]
🤘 Clous de la base de donnée	5	

It then becomes necessary to decide on the way in which the nails are placed on site. It is usual to consider the excavation of the passes by studs, which allows the nails to be placed alternately on the same bed. In the calculation, this makes it possible to excavate a new pass by considering the presence of the bed of nails present near the level of excavation of the pass.

In all cases, the phasing must include a calculation phase for each earthwork and nail bed placement pass.

The calculation of the forces at the head of each bed of nails is done at the level of the situation of each phase (the **Define** button is accessible once the box is checked):

Propriétés de la situation		
Nom	Situation	n 5
Méthode de calcul	Calcul à	la rupture 🗸 🗸
Jeu de coef. de sécurité	Situatio	ns durables et transitoires - A 🗸 Voir 🛬
Sécurité globale sur la résistance au ciso	illement XF	
Gestion de XF	Calcul a	vec valeur imposée 🔹 🗸
XF imposé		1,1000
Critères de recherche des mécanismes d	e rupture	
Surface de rupture	Spirales	logarithmiques
		Définir 🛬
Conditions de passage	(0)	Définir 🋬
Séisme	kh	0,000
Rech. auto. comb.	kv	0,000
Recherche automatique de l'ac	célération dést	tabilisante
Stforts en tête des clous		Définir 🛬

Below is the classic setting that is recommended for each phase/situation: the head force of the last bed of nails is requested to be automatically adjusted while keeping the head forces of the other beds of nails that have already been installed ($T_{R,0}$). To do this, it is necessary to define a reference phase/situation common to all the nails for which the nail head force is to be recovered. If desired, it is also possible to enter the value of the head force (manual entry).

The automatic adjustment initiates the search for the nail head force that needs to be mobilised to reach the limit balance.





It is also possible to request the redistribution of efforts over several nail beds at the same time. To do this, it is sufficient to request automatic adjustment on several active nail beds within the same phase/situation.

At the end of the calculation of the situation, the effort mobilised at the head associated with the limit equilibrium is provided in the results:

Retour	Résum	é des résultats				
Résumé		Propr	iétés d'affic	hage		
Par surface	2	🔘 Par re	nforcemen	t	Par trar	nche
Efforts en	tête des	clous TR,0 :				
	Nom	Statut	T _{R,0} [kN]			
	Clou 1	Valeur imposée	3,04			
	Clou 2	Valeur imposée	38,16			
	Clou 3	Valeur imposée	66,78			
	Clou 4	Valeur imposée	95,42			

- Prescribed value: a value has been given by the user
- Not applicable: F_{min} > 1 without mobilisation of the forces at the head of the nails (the manually entered forces are however taken into account)
- **Converged calculation**: the search for the head effort for which F_{min} = 1 has been successfully completed
- Internal stability problem: the value of F_{min} = 1 cannot be reached and the increase in the force at the head no longer allows T_R to be increased.
- External instability failure: failure in the nails occurs in the steel or by friction on the external length
- **Divergent calculation**: no surface was generated, problem with the calculation of nails (wrong definition or missing information)

6. Internal stability assistant

Talren v6 also offers the possibility to calculate the forces in the reinforced concrete facing of a nailed wall (stress and bending moments).

The internal stability assistant is accessible from the results window of any situation where there are active nails:

Propriétés d	e la situation							
🔄 Retou	r Efforts d	ans les ren	forcements					
Résumé			Propriétés	d'affichage				
🔘 Par surfa	ice	[Par renfor	cement		Par tranc	:he	
Surface: №= 477; Xp=26,32; Yp=32,44								
Nom	LU	RNcal	ITR	IPTR	Rc	ICIS	IPCI	T _{RO}
Clou 1	2,676	43,240	2	3	0,000	0	5	3,04
Clou 2	2,155	70,538	2	3	0,000	0	5	38,16
Clou 3	1,605	90,889	2	3	0,000	0	5	66,78
Clou 4	0,963	108,743	2	2	0,000	0	5	95,42
Clou 5	0,314	112,105	2	3	0,000	0	5	107,39
Assistant stabilité interne								

The wizard allows you to choose the nails and situations (among those calculated) to be considered for calculating the forces in the facing:

The Ctrl key is used to select multiple nails or phases/situations.

The Shift key is used to select several nails or phases/situations at the same time.

Sélection des clous faisant partie de la vérification de la stabilité interne Clou 1 Clou 2 Clou 3 Clou 4 Clou 5 Sélection des situations calculées à prendre en compte dans le calcul de l'enveloppe Phase 1 / Situation 1 Phase 2 / Situation 3 Phase 3 / Situation 3 Phase 4 / Situation 4 Phase 5 / Situation 5 Vérification de la stabilité interne Entraxe horizontal (m) 1,800 Reprendre Clou 1 43,240 Clou 2 70,381 6,420 Clou 3 90,889 21,320 Largeur de la plaque d'ancrage (m) 0,200 Clou 4 108,743	n des clous faisant partie de la vérification de la stabilité interne Tout sélec Tout déséle n des situations calculées à prendre en compte dans le calcul de l'enveloppe 1 / Situation 1 2 / Situation 2 3 / Situation 3 4 / Situation 4 5 / Situation 5 Tout désélect Tout désélect	ectionner
Clou 1 Clou 2 Tout select Clou 4 Tout désélec Tout désélec réfection des situations calculées à prendre en compte dans le calcul de l'enveloppe Tout désélec Phase 1 / Situation 1 Phase 2 / Situation 2 Phase 2 / Situation 3 Phase 5 / Situation 4 Phase 5 / Situation 5 Tout désélec Vérification de la stabilité interne Tout désélec Entraxe vertical (m) 1,800 Reprendre Clou 1 43,240 10,143 -6,120 Clou 2 70,538 16,546 -9,984 Largeur de la plaque d'ancrage (m) 0,200 Clou 3 90,889 21,320 -12,665	Tout sélect Tout déséle 1 / Situation 1 2 / Situation 3 4 / Situation 5 Tout désélect Tout désélect Tout désélect Tout désélect	ectionner
Clou 2 Tout select Clou 4 Tout désélec Clou 5 Tout désélec élection des situations calculées à prendre en compte dans le calcul de l'enveloppe Tout désélec Phase 1 / Situation 1 Phase 2 / Situation 2 Phase 3 / Situation 3 Phase 5 / Situation 4 Phase 5 / Situation 5 Tout désélec Vérification de la stabilité interne Tout désélec Entraxe vertical (m) 1,800 Reprendre Clou 1 43,240 10,143 6-9,984 Largeur de la plaque d'ancrage (m) 0,200 Clou 3 90,889 21,320 -12,865	Tout sélect Tout déséle 1 / Situation 1 2 / Situation 2 3 / Situation 3 4 / Situation 5 Tout désélect Tout désélect Tout désélect Tout désélect Tout désélect	ectionner
Clou 3 Clou 4 Clou 5 élection des situations calculées à prendre en compte dans le calcul de l'enveloppe Phase 1 / Situation 1 Phase 2 / Situation 2 Phase 2 / Situation 3 Phase 4 / Situation 4 Phase 5 / Situation 5 Érification de la stabilité interne Entraxe vertical (m) 1,800 Entraxe horizontal (m) 1,800 Reprendre Clou 1 43,240 10,143 - 6,120 Clou 1 43,240 10,143 - 6,120 Clou 2 770,538 16,546 -9,984 Clou 3 90,889 21,320 - 12,865 Clou 4 108,743 25,508 - 15,392	Tout sélect Tout déséle 1 / Situation 1 2 / Situation 2 3 / Situation 3 4 / Situation 5 Tout sélect Tout désélect Tout désélect	ectionner
Clou 4 Clou 5 élection des situations calculées à prendre en compte dans le calcul de l'enveloppe Phase 1 / Situation 1 Phase 2 / Situation 2 Phase 3 / Situation 3 Phase 4 / Situation 4 Phase 5 / Situation 5 érification de la stabilité interne Entraxe horizontal (m) 1,800 Entraxe horizontal (m) 1,800 Reprendre Clou 1 43,240 Clou 1 43,240 Clou 1 43,240 Clou 2 70,538 16,546 -9,984 Largeur de la plaque d'ancrage (m) 0,200 Clou 3 90,889 21,320 Clou 4 108,743 25,508 -15,392	Tout déséle 1 / Situation 1 2 / Situation 3 4 / Situation 4 5 / Situation 5 Tout désélect Tout dés	ectionner
Clou S Tout désélec élection des situations calculées à prendre en compte dans le calcul de l'enveloppe Introduction 1 Phase 1 / Situation 1 Phase 2 / Situation 2 Phase 3 / Situation 3 Phase 4 / Situation 4 Phase 5 / Situation 5 Introduction 5 érification de la stabilité interne Intraxe vertical (m) 1,800 Reprendre Clou 1 43,240 1,800 Clou 1 43,240 10,143 6,120 Clou 3 0,200 Clou 3 90,889 21,320 -12,865 Clou 4 108,743 25,508	Tout déséle n des situations calculées à prendre en compte dans le calcul de l'enveloppe 1 / Situation 1 2 / Situation 2 3 / Situation 3 4 / Situation 4 5 / Situation 5 Tout désélect Tout désélect	ectionne
Élection des situations calculées à prendre en compte dans le calcul de l'enveloppe Phase 1 / Situation 1 Phase 2 / Situation 2 Phase 3 / Situation 3 Phase 4 / Situation 4 Phase 5 / Situation 5 frification de la stabilité interne Entraxe horizontal (m) 1,800 Entraxe horizontal (m) 1,800 Reprendre Clou 1 43,240 Clou 2 70,538 16,546 -9,984 Clou 3 90,889 21,320 -12,865 Clou 4 108,743 25,508 -15,392	n des situations calculées à prendre en compte dans le calcul de l'enveloppe 1 / Situation 1 2 / Situation 2 3 / Situation 3 4 / Situation 4 5 / Situation 5 Tout désélect Tout désélect	
élection des situations calculées à prendre en compte dans le calcul de l'enveloppe Phase 1 / Situation 1 Phase 2 / Situation 2 Phase 3 / Situation 3 Phase 4 / Situation 4 Phase 5 / Situation 5 érification de la stabilité interne Entraxe vertical (m) 1,800 Entraxe horizontal (m) 1,800 Reprendre Clou 1 43,240 10,143 -6,120 Clou 2 70,538 16,546 -9,984 Largeur de la plaque d'ancrage (m) 0,200 Clou 3 90,889 21,320 -12,865 Clou 4 108,743 25,508 -15,392	n des situations calculées à prendre en compte dans le calcul de l'enveloppe 1 / Situation 1 2 / Situation 2 3 / Situation 3 4 / Situation 4 5 / Situation 5 Tout désélect	
Election des situations calculées à prendre en compte dans le calcul de l'enveloppe Phase 1 / Situation 1 Phase 2 / Situation 2 Phase 3 / Situation 3 Phase 4 / Situation 4 Phase 5 / Situation 5 Tout sélect frification de la stabilité interne Entraxe vertical (m) 1,800 Reprendre Clou TR_max grament [kN] [kN] [kN] [kN] [kN] [kN] [kN] [kN]	n des situations calculées à prendre en compte dans le calcul de l'enveloppe 1 / Situation 1 2 / Situation 2 3 / Situation 3 4 / Situation 4 5 / Situation 5 Tout désélect	
élection des situations calculées à prendre en compte dans le calcul de l'enveloppe Phase 1 / Situation 1 Phase 2 / Situation 2 Phase 3 / Situation 3 Phase 4 / Situation 4 Phase 5 / Situation 5 Frification de la stabilité interne Entraxe vertical (m) 1,800 Entraxe horizontal (m) 1,800 Reprendre Clou 1 43,240 10,143 -6,120 Clou 2 70,538 16,546 -9,984 Largeur de la plaque d'ancrage (m) 0,200 Clou 3 90,889 21,320 -12,865 Clou 4 108,743 25,508 -15,392	n des situations calculées à prendre en compte dans le calcul de l'enveloppe 1 / Situation 1 2 / Situation 2 3 / Situation 3 4 / Situation 4 5 / Situation 5 Tout désélect Tout désélect	
Phase 1 / Situation 1 Phase 2 / Situation 2 Phase 3 / Situation 3 Phase 5 / Situation 4 Phase 5 / Situation 5 irification de la stabilité interne Entraxe vertical (m) 1,800 Reprendre Clou Tage Clou 2 70,538 16,546 -9,984 Clou 3 90,889 21,320 Largeur de la plaque d'ancrage (m) 0,200 Clou 4 108,743 25,508 -15,392	1 / Situation 1 2 / Situation 2 3 / Situation 3 4 / Situation 4 5 / Situation 5 Tout désélect	
Phase 2 / Situation 2 Phase 3 / Situation 3 Phase 4 / Situation 4 Phase 5 / Situation 5 rification de la stabilité interne Entraxe vertical (m) 1,800 Reprendre Clou Tage Clou 2 70,538 16,546 -9,984 Clou 3 90,889 21,320 Largeur de la plaque d'ancrage (m) 0,200 Clou 4 108,743 25,508 -15,392	2 / Situation 2 3 / Situation 3 4 / Situation 4 5 / Situation 5 Tout désélect	
Phase 3 / Situation 3 Phase 4 / Situation 4 Phase 5 / Situation 5 Tout sélect Tout désélect Tout désélect Tout désélect Trout désélect Trout désélect Phase 5 / Situation 5 Phase 5 / Situation 5 Trout désélect Trout désélect Trout désélect Clou TRmax (RN) (RPa) (RN) (RPa) Entraxe horizontal (m) 1,800 Reprendre Clou 1 43,240 Clou 2 70,538 16,546 Clou 3 90,889 21,320 Largeur de la plaque d'ancrage (m) 0,200 Clou 4 108,743	3 / Situation 3 4 / Situation 4 5 / Situation 5 Tout déséler	
Phase 4 / Situation 4 Phase 5 / Situation 5 Trification de la stabilité interne Entraxe vertical (m) 1,800 Reprendre Clou TRmax oparement Mint [kN] [kN] [kN] [kN] [kN] Entraxe horizontal (m) 1,800 Reprendre Clou 2 70,538 16,546 -9,984 Largeur de la plaque d'ancrage (m) 0,200 Clou 3 90,889 21,320 -12,865	4 / Situation 4 5 / Situation 5	rtionner
Phase 5 / Situation 5 Tout désélect trification de la stabilité interne Image: Solution 1 (KN) Image: Solution 1	5 / Situation 5 Tout déséle	
Image: Second stability interne TR max $\sigma_{parement}$ Mint		ectionne
Entraxe vertical (m) 1,800 Reprendre Clou TR _{max} [kN] σ _{parement} [kN] M _{int} [kNa M _{int} [kNa M _{int}		
Entraxe vertical (m) 1,800 TR_max $\sigma_{parement}$ Mint [kPa] [kN.m/ml] [kN Entraxe horizontal (m) 1,800 Reprendre Clou 1 43,240 10,143 -6,120 Largeur de la plaque d'ancrage (m) 0,200 Clou 3 90,889 21,320 -12,865		
Clou TR _{max} σ _{parement} M _{int} Entraxe vertical (m) 1,800 Reprendre Clou 1 43,240 10,143 -6,120 Entraxe horizontal (m) 1,800 Reprendre Clou 2 70,538 16,546 -9,984 Largeur de la plaque d'ancrage (m) 0,200 Clou 3 90,889 21,320 -12,865		
Entraxe vertical (m) 1,800 Clou TR _{max} [kN] gramment [kN] Mint [kN] Mint [kN]	ion de la stabilité interne	
Entraxe vertical (m) 1,800 Clou max parameter mix Entraxe horizontal (m) 1,800 Reprendre Clou 1 43,240 10,143 -6,120 Largeur de la plaque d'ancrage (m) 0,200 Clou 3 90,889 21,320 -12,865 Clou 4 108,743 25,508 -15,392 -15,392	TR _{max} σ _{maxemat} M _{int}	Ment
Entraxe horizontal (m) 1,800 Reprendre Clou 1 43,240 10,143 -6,120 Largeur de la plaque d'ancrage (m) 0,200 Clou 3 90,889 21,320 -12,865 Clou 4 108,743 25,508 -15,392 -15,392	evertical (m) 1,800 Clou (kN) [kPa] [kN.m/m] [k	kN.m/m
Largeur de la plaque d'ancrage (m) 0,200 Clou 2 70,538 16,546 -9,984 Clou 3 90,889 21,320 -12,865 Clou 4 108,743 25,508 -15,392	ce borizontal (m) 1800 Reprendre Clou 1 43,240 10,143 -6,120	1,29
Largeur de la plaque d'ancrage (m) 0,200 Clou 3 90,889 21,320 -12,865 Clou 4 108,743 25,508 -15,392	Clou 2 70,538 16,546 -9,984	2,10
Clou 4 108,743 25,508 -15,392	ur de la plaque d'ancrage (m) 0,200 Clou 3 90,889 21,320 -12,865	2,71
	Clou 4 108,743 25,508 -15,392	3,24
Coefficient de Poisson (-) 0,200 Clou 5 112,105 26,296 -15,868	rcient de Poisson (-) 0,200 Clou 5 112,105 26,296 -15,868	

The calculation of the forces in the facing requires the following parameters to be entered:

- Vertical spacing [m] : average vertical spacing of nail beds
- Horizontal spacing [m] : horizontal spacing of nail beds

The **Resume** button is used to recover the value entered when defining the nails.

- Anchor plate width [m]: value to be entered (default is 0.20 m).
- Poisson's ratio [-]: value to be entered (default is 0.20).

As the previous parameters are selected and entered, the table at the bottom right is updated to retain the effort TR_{max} "seen" by each nail over the set of selected phases/situations. The calculated results are as follows:

Result	Unit	Description
$\sigma_{parement}$	kPa	Average stress at the wall
M_{int}	kNm/m	Bending moment tensioning the inside fibre of the wall
M_{ext}	kNm/m	Bending moment tensioning the outer fibre of the wall

7. Seismic module

Talren v6 offers several new features related to seismic aspects:

- Determination of seismic coefficients according to Eurocode 8.
- Automatic search for the destabilising seismic acceleration (that leading to the limit equilibrium)

This destabilising seismic acceleration can be used as an input to assess the irreversible displacement using the wizard below.

- Assistant to assess the irreversible post-earthquake displacement :
 - Empirical approaches: Ambraseys and Menu (1988), Jibson (2007) and Lazari and Padopoulos (2012)
 - Quantitative earthquake approach using the Newmark method

7.1. Determination of seismic coefficients (Eurocode 8)

Seismic conditions are defined at situation level.

Propriétés de la situation			^
Séisme 😡 😡	kh	0,000	
Rech. auto. comb.	kv	0,000	
Recherche automatique de l'a	ccélération déstabilisante	/	
			~

A new wizard is available in this new version to define the horizontal and vertical earthquake acceleration ratios according to Eurocode 8.

💹 Assistant séisme EC8 🛛 🗙				
Zone de sismicité	Zone de sismicité 1 🗸			
Classe de sol	Sol de classe A			
Catégorie ouvrage	Ouvrage d'importance l			
Accélération en surface a _N (m/s ²) 0,32				
Facteur r (≥ 1)	2,00 😂			
Coefficient sismique horizontal kh	0,016			
Coefficient sismique vertical kv	0,008			
Transférer Fermer				

The parameters to be defined are the following:

• Seismicity zone: zones 1 to 5

- Soil class: classes A to E
- Category of importance of the structure: from I to IV

The surface acceleration a_N [m/s²] is then determined according to the previous parameters.

Factor r (>=1): this coefficient, taken from EC8, is intended to reflect the capacity of the structure to move or not under seismic action. The choice of an "r" greater than 1 is favourable to the design and therefore consists of designing with a seismic acceleration equal to a fraction 1/r = 0.5 to 1 of the maximum acceleration, which means that a displacement (which can range from a few mm to a few cm) of the structure studied is implicitly authorised. This displacement is only possible if the structure is "isolated" (e.g. a maritime quay, a heavy retaining wall, etc.)

The horizontal (k_h) and vertical (k_v) seismic coefficients are then deduced and can be transferred to the situation.

7.2. Search for the most unfavourable combination of k_h and k_v

Talren v6 allows to get rid of the sign of definition of the seismic coefficients. It is possible to ask it to examine the 2 possibilities: lightening earthquake and weighing earthquake combined with a horizontal acceleration towards the right. In this case, the values of k_h and k_v must be entered as absolute values.



We remind you that Talren v6 only examines kinematics to the right. If the project has been defined in "reverse", it is quite possible to reverse it using the **Ctrl+I** key or from the **Project -Reverse Ground Section** menu.



After calculation, the most unfavourable seismic combination is found:



7.3. Automatic search for destabilising seismic acceleration

Talren v6 offers the possibility to automatically search for the destabilising seismic acceleration (the one leading to the limit equilibrium). This acceleration is searched as a multiple of the acceleration.

Propriétés de la situation				
Séisme 😣 😡	kh	0,117	*	^
Rech. auto. comb.	kv	0,073		
Recherche automatique de l'accélération déstabilisante				
				~

Once the calculation has been completed, Talren provides the multiplication coefficient XA that has been applied to the values of k_h and k_v to arrive at the limit equilibrium (F_{min} =1.00).



7.4. Wizard for assessing irreversible post-earthquake displacement

Talren v6 also includes a wizard for assessing irreversible displacement outside of any project.



It proposes two approaches:

• Empirical approaches:

	Ambraseys and Menu (1988)	
🦶 Assistant séisme		×
Déplacements irréversibles (approche empir	que) Déplacements irréversibles (Newmark)	
Référence	Ambraseys et Menu (1988)	
Accélération déstabilisante adsb (m/s²)	0.82 🗘 👂	
Accélération nominale aN (m/s²)	1,20 🗘	
Déplacement irréversible (cm)	0,68	
	Fermer Jibson (2007)	
Assistant séisme Déplacements irréversibles (approche empir	Fermer Jibson (2007) que) Déplacements irréversibles (Newmark)	×
Assistant séisme Déplacements irréversibles (approche empir Référence	Fermer Jibson (2007) que) Déplacements irréversibles (Newmark) Jibson (2007)	×
Assistant séisme Déplacements irréversibles (approche empir Référence Accélération déstabilisante adsb (m/s²)	Fermer Jibson (2007) que) Déplacements irréversibles (Newmark) Jibson (2007) 0,82 >	×
Assistant séisme Déplacements irréversibles (approche empir Référence Accélération déstabilisante adsb (m/s²) Accélération nominale aN (m/s²)	Fermer Jibson (2007) que) Déplacements irréversibles (Newmark) Jibson (2007) 0,82 1,20	×
Assistant séisme Déplacements irréversibles (approche empir Référence Accélération déstabilisante adsb (m/s²) Accélération nominale aN (m/s²) Magnitude	Fermer Jibson (2007) que) Déplacements irréversibles (Newmark) Jibson (2007) 0.82 1.20 7,50	×
Assistant séisme Déplacements irréversibles (approche empir Référence Accélération déstabilisante adsb (m/s ²) Accélération nominale aN (m/s ²) Magnitude Déplacement irréversible (cm)	Fermer Jibson (2007) que) Déplacements irréversibles (Newmark) Jibson (2007) 0.82 1,20 7,50 0,37	×
Assistant séisme Déplacements irréversibles (approche empir Référence Accélération déstabilisante adsb (m/s²) Accélération nominale aN (m/s²) Magnitude Déplacement irréversible (cm)	Fermer Jibson (2007) que) Déplacements irréversibles (Newmark) jibson (2007) 0,82 C T 1,20 C 7,50 C	×
Assistant séisme Déplacements irréversibles (approche empir Référence Accélération déstabilisante adsb (m/s ²) Accélération nominale aN (m/s ²) Magnitude Déplacement irréversible (cm)	Fermer Jibson (2007) que) Déplacements irréversibles (Newmark) 0.82 @ 1,20 @ 7,50 0,37	×
Assistant séisme Déplacements irréversibles (approche empir Référence Accélération déstabilisante adsb (m/s²) Accélération nominale aN (m/s²) Magnitude Déplacement irréversible (cm)	Fermer Jibson (2007) que Déplacements inéversibles (Newmark) Jibson (2007) 0,82 0,82 1,20 7,50 0,37	×
Assistant séisme Déplacements irréversibles (approche empir Référence Accélération déstabilisante adsb (m/s ²) Accélération nominale aN (m/s ²) Magnitude Déplacement irréversible (cm)	Fermer Jibson (2007) QeP Deplacements irréversibles (Newmark) Jibson (2007) 0,82 V 0,82 V 1,20 V 0,37	

Ambraseys and Menu (1988)		
K Assistant séisme	×	
Déplacements irréversibles (approche empiriqu	Je) Déplacements irréversibles (Newmark)	
Référence	Lazari et Padopoulos (2012)	
Accélération déstabilisante adsb (m/s²)	0,82 🗘 👂	
Accélération nominale aN (m/s²)	1,20 🗘	
Déplacement irréversible, borne max (cm)	1,90	
Déplacement irréversible, borne min (cm)	0,18	
	Fermer	

• Quantitative approach (**Newmark**): this wizard completes the pseudo-static calculations made by Talren from the seismic coefficients k_h and k_v .

Kassistant séisme					×
Déplacements irréversibles (approche e	empirique) Déplacements irréversil	oles (Nev	vmark)		
		Résulta	ts graphiques Résult	ats tabulaires	
Temps	Accélération		Accélération	Vitesse relative	Déplacement relatif
[5]	[m.s ⁻²]				
0,000	-9,38000000E-02 🔨	0	3	0	0
0,010	3,26000000E-03	2		2	2
0,020	7,7100000E-02	4		4	4
0,030	2,2000000E-02	6		6	6
0,040	-4,8000000E-02	8		8	8
0,050	-9,7800000E-02	10	- 2	10	10
0,060	-1,11000000E-01	12		12	12
0,070	-3,2800000E-02	14		14	14
0,080	1,6500000E-01	_ක 16	2		G 16
0,090	2,9500000E-01	<u>د</u> 18	-	g 18	v 18
0,100	2,0200000E-01	u 20		<u><u></u> <u></u> <u></u> 20</u>	<u><u></u> <u></u> <u></u> 20</u>
0,110	4,1200000E-03	⊢	2	[⊥] 22	[₩] 22
0,120	-3,3000000E-02	24		24	24
0,130	1,5900000E-01	24		24	24
0,140	4,17000000E-01	20	<u>\$</u>	20	20
0,150	5,4200000E-01	20	3	20	20
0,160	4,5800000E-01	30	- Z	20	30
0,170	2,2100000E-01	32	ş	32	32
0,180	1,7600000E-02	34	2	34	34
0,190	3,9000000E-03	36	£	36	36
0,200	1,4200000E-01	-	3 -2 -1 0 1 2 3	0 0,05 0,1 0,15 0,2	0 1 2 3 4 Dáslassonst (sm)
0.210	2 1000000E 01		Acceleration (m/s*)	vitesse (m/s)	Deplacement (cm)
Accélération déstabilisante adsb (m/s²)	0,816 🗘 🧔			Déplacement calculé : 3,5 cm	
		F	ermer		

The wizard requires as input :

- The **accelerogram** which can be imported directly from the clipboard (for example, by copying and pasting it into Excel beforehand) or from a .txt file using the buttons available on the left-hand side of the table
- The **disturbing acceleration** a_{dsb} [m/s²] which can be entered manually or retrieved using the button on its right.

The accelerogram is then plotted and integrated to obtain the velocity to obtain the cumulative relative displacement which is plotted on the right.

The results are also displayed in tabular form:

Temps [s] Accélération [m.s ⁻²] Temps [s] Accélération [m.s ⁻²] Temps [s] Accélération [m.s ⁻²] Vitess [s] 0,000 -9,3800000E-02 0,000	te relative m.s ⁻¹] Déplacement relatif [m] 00000000E00 0,00000000
Temps [s] Accélération [m.s ⁻²] Temps [s] Accélération [m.s ⁻²] Vitess [s] 0,000 -9,3800000E-02 0,000 -9,3800000E-02 0,000 -9,3800000E-02 0,000 -9,3800000E-02 0,000 -9,3800000E-02 0,010 3,2600000E-03 0,010 3,2600000E-02 0,010 3,2600000E-02 0,020 7,7100000E-02 0,020 0,010 3,2600000E-02 0,020 0,010 2,2000000E-02 0,020 0,010 2,2000000E-02 0,020 0,010 2,2000000E-02 0,010 0,010 2,2000000E-02 0,010 0,010 2,2000000E-02 0,010	se relative m.s ⁻¹] Déplacement relatif [m] 00000000000 0,00000000 00000000000 0,00000000 00000000000 0,00000000 00000000000 0,00000000 00000000000 0,00000000 000000000000 0,00000000 00000000000 0,00000000 00000000000 0,00000000 00000000000 0,00000000 00000000000 0,00000000 00000000000 0,00000000 00000000000 0,00000000 0000000000 0,00000000 000000000000 0,00000000
151 173 0,000 -9,38000000E-02 0,000 -9,3800000E-02 0,000 -9,3800000E-01 0,000 2,9200000E-01 0	00000000000 0,000000000 000000000000 0,000000000 000000000000 0,00000000 000000000000 0,00000000 000000000000 0,00000000 000000000000 0,00000000 000000000000 0,00000000 000000000000 0,00000000 000000000000 0,00000000 000000000000 0,00000000 000000000000 0,00000000 000000000000 0,00000000 0000000000000 0,000000000
0,000 -9,3000000E-02 0,010 3,2600000E-02 0,010 0,010 3,2600000E-02 0,020 7,71000000E-02 0,020 0,030 2,2000000E-02 0,030 2,2000000E-02 0,030 2,2000000E-02 0,030 0,040 -4,8000000E-02 0,040 -4,8000000E-02 0,050 -9,7800000E-02 0,0 0,050 -9,7800000E-02 0,050 -9,7800000E-02 0,0 0,0 0,060 -1,1100000E-01 0,060 -1,1100000E-01 0,0 0,	000000000000 0,000000000 000000000000 0,000000000 000000000000 0,00000000 0000000000000 0,00000000 0000000000000 0,000000000 000000000000 0,000000000 000000000000 0,000000000 000000000000 0,00000000 00000000000 0,00000000 00000000000 0,00000000 000000000000 0,00000000 0000000000000 0,00000000
0,010 3,2000000E-02 0,020 7,71000000E-02 0,020 0,020 7,71000000E-02 0,030 2,2000000E-02 0,030 2,2000000E-02 0,030 2,2000000E-02 0,030 2,2000000E-02 0,030 2,2000000E-02 0,040 -4,8000000E-02 0,040 -4,8000000E-02 0,050 -9,7800000E-02 0,050 -9,7800000E-02 0,050 -9,7800000E-02 0,050 -9,7800000E-02 0,050 -9,7800000E-02 0,0 0,050 -9,7800000E-02 0,0 0,050 -9,7800000E-02 0,0 0,	000000000000 0,000000000 000000000000 0,000000000 00000000000000 0,000000000 0000000000000 0,000000000 0000000000000 0,000000000 0000000000000 0,000000000 000000000000 0,000000000 000000000000 0,00000000 0000000000000 0,000000000 000000000000 0,000000000 00000000000000 0,000000000
0,000 1,100000E-02 0,030 2,2000000E-02 0,030 2,2000000E-02 0,030 0,040 -4,8000000E-02 0,040 -4,8000000E-02 0,050 -9,7800000E-02 0,050 -9,7800000E-02 0,050 -9,7800000E-02 0,050 -9,7800000E-02 0,050 -9,7800000E-02 0,050 -9,7800000E-02 0,0 0,060 -1,1100000E-01 0,060 -1,1100000E-01 0,0 0,0 0,070 -3,2800000E-02 0,0 <	00000000ED0 0,00000000 0000000ED0 0,00000000 0000000ED0 0,00000000 0000000ED0 0,00000000 0,0000000ED0 0,0000000 0,0000000ED0 0,0000000 0,0000000ED0 0,0000000
0,050 2,2000000E-02 0,040 -4,8000000E-02 0,040 -4,8000000E-02 0,050 -9,7800000E-02 0,050 -9,7800000E-01	00000000ED0 0,00000000 0000000ED0 0,00000000 0000000ED0 0,00000000 0000000ED0 0,00000000 0,0000000ED0 0,0000000 0,0000000ED0 0,0000000
0,040 4,0000000E-02 0,050 -9,78000000E-02 0,050 -9,78000000E-02 0,050 -9,78000000E-02 0,050 -9,78000000E-02 0,050 -9,7800000E-02 0,050 1,0500000E-02 0,050 1,0500000E-02 0,050 1,0500000E-02 0,050 1,0500000E-01 0,050 2,95000000E-01 0,050 2,95000000E-01 0,050 2,0500000E-01 0,050 2,0200000E-01 0,050 1,0500000E-01 0,050 0,050 1,050 <td>00000000ED0 0,00000000 0000000ED0 0,00000000 0000000ED0 0,00000000 0000000ED0 0,00000000 0,0000000ED0 0,0000000</td>	00000000ED0 0,00000000 0000000ED0 0,00000000 0000000ED0 0,00000000 0000000ED0 0,00000000 0,0000000ED0 0,0000000
0,000 9,78000002-02 0,060 -1,11000000E-01 0,070 0,070 3,28000000E-02 0,070 3,2800000E-02 0,080 0,080 1,6500000E-01 0,080 1,6500000E-01 0,090 0,090 2,9500000E-01 0,090 2,9500000E-01 0,090 0,100 2,0200000E-01 0,100 2,0200000E-01 0,010	,000000000000 ,000000000000 ,0000000000
0,000 -1,110000000000000000000000000000000000	,00000000E00 0,00000000 ,0000000E00 0,00000000 ,0000000E00 0,00000000
0,070 3,2800000E-02 0,080 1,6500000E-01 0,080 0,090 1,6500000E-01 0,090 2,9500000E-01 0,090 2,9500000E-01 0,090 0,100 2,0200000E-01 0,100 2,0200000E-01 0,010 2,0200000E-01 0,010 0,110 4,1200000E-03 0,110 4,1200000E-03 0,0110 4,1200000E-03 0,0110	,00000000E00 0,00000000 ,0000000E00 0,00000000
0,080 1,05000000-01 0,090 2,95000000-01 0, 0,090 2,95000000E-01 0,100 2,02000000E-01 0, 0,100 2,02000000E-01 0,100 2,0200000E-01 0, 0,110 4,12000000E-03 0,110 4,12000000E-03 0,	,0000000E00 0,0000000
0,000 2,0000000-01 0,100 2,02000000-01 0, 0,100 2,02000000-01 0,100 2,02000000-01 0, 0,110 4,120000000-03 0,110 4,12000000-03 0,	
0,100 2,0200000E-01 0,110 4,1200000E-03 0,	.0000000E00 0.00000000
0 110 4 1200000E-03	.0000000E00 0.00000000
0,120 -3,3000000E-02 0	0000000E00 0.0000000
0,120 -3,3000000E-02 0,130 1,5900000E-01 0,	0000000E00 0.0000000
0,130 1,5900000E-01 0,140 4,1700000E-01 0	0000000E00 0.0000000
0,140 4,1700000E-01 0,150 5,4200000E-01 0	0000000E00 0.0000000
0,150 5,4200000E-01 0,160 4,5800000E-01 0,	0000000E00 0.0000000
0,160 4,5800000E-01 0,700 7,500000E-01 0,170 2,21000000E-01 0,	000000000000000000000000000000000000000
0,170 2,2100000E-01 0,180 1,7600000E-02 0	000000000000000000000000000000000000000
0,180 1,7600000E-02 0,100 1,7600000E-02 0,100 3,0000000E-03 0,	000000000000000000000000000000000000000
0,190 3,9000000E-03 0,750 5,5000000E-03 0,	000000000000000000000000000000000000000
0,200 1,4200000E-01 0,200 1,4200000E-01 0,	000000000000000000000000000000000000000
	,0000000200

8. Automatic calculation of the safety factor with the kinematic method of yield design calculation

This new version also makes it easier to use the kinematic method of calculation at failure with the possibility of automatically setting the XF factor (which plays the role of the safety factor with regard to the shear strength).

Propriétés de la situation Sécurité globale sur la résistance au cisaillem	ent XF	^
Gestion de XF	Ajustement automatique pour Fmin = 1	
Intervalle de recherche	Ajustement automatique pour Fmin = 1	
	Calcul avec valeur imposée	
		~

This option is available when defining the situation with two possible choices:

• Automatic adjustment for $F_{min} = 1$: it is necessary to limit the range of values of XF that one wishes to examine.

By default, the range examined is XF_{min} =1.00 to XF_{max} =3.00, but this can be extended as required.

Propriétés de la situation Sécurité globale sur la résistance au cisaillement à	XF				^
Gestion de XF	Ajustement	automatique p	our Fmin =	1 🗸	
Intervalle de recherche	Min	1,0000	Max	3,0000	
					~

• **Imposed value calculation**: This calculation reproduces the calculation of the previous version by prescribing a specific security level.

Propriétés de la situation Sécurité globale sur la résistance au cisaillement)	(F	^
Gestion de XF	Calcul avec valeur imposée	~
XF imposé	1,3000	
		~

9. Determination of the safety margin against external loads.

It is now also possible to specifically identify safety margins for external overloads applied in the field (new XQ factor).

This option is available in the situation definition:

Propriétés de la situation	
Analyse paramétrique	
🗹 Analyse de XQ	Définir 😒
Étude de sensibilité ou de risque	Définir 🍉
	~

The XQ analysis consists of evaluating the possible increment that can be applied on the selected surcharges to reach the limit equilibrium (F_{min} =1.00). The surcharge will be the same on all selected surcharges.

Propriétés de la	situation
🔄 Retour	Analyse de XQ
Activer/dés	activer des objets
😑 🛒 Surchar	ges
🗉 🗑 Sura	harges réparties
	Butée 1
	Butée 2
	Charge répartie 80 kPa - 5m
	Charge 260kPa
	Charge répartie 80kPa dalle
🗉 🗟 Sura	harges linéaires et moments
	Charge linéaire IR1
	Charge linéaire IR2
	Charge linéaire 4 1 (Famille "Charge linéaire 4 %n [2]")
	Charge linéaire 4 2 (Famille "Charge linéaire 4 %n [2]")
	Charge linéaire IR3
	Charge linéaire 5

After calculation, the XQ coefficient is found in the results of the situation under review.



