



## **Partie K : Module FONDPROF**

<b>K.1. INTRODUCTION.....</b>	<b>5</b>
<b>K.2. ASPECTS THEORIQUES.....</b>	<b>5</b>
K.2.1. Etats limites de portance.....	5
K.2.1.1. Charge limite $Q_l$ .....	5
K.2.1.2. Charge de fluage $Q_c$ .....	6
K.2.2. Classification des pieux .....	6
K.2.3. Géométrie.....	7
K.2.4. Calcul de $q_p$ et $q_s$ à partir des résultats pressiométriques PMT .....	7
K.2.4.1. Contrainte limite en pointe $q_p$ .....	7
K.2.4.2. Frottement latéral unitaire limite $q_s$ .....	8
K.2.5. Calcul de $q_p$ et $q_s$ à partir des résultats du pénétromètre statique CPT .....	11
K.2.5.1. Contrainte limite en pointe $q_p$ .....	11
K.2.5.2. Frottement latéral unitaire limite $q_s$ .....	12
K.2.6. Capacité portante ELS / ELU .....	14
K.2.6.1. Formulation.....	14
K.2.6.2. Cas d'un pieu travaillant en compression .....	14
K.2.6.3. Cas d'un pieu travaillant en traction .....	15
<b>K.3. MANUEL D'UTILISATION .....</b>	<b>16</b>
K.3.1. Gestion des pieux .....	16
K.3.2. Onglet "Paramètres" .....	17
K.3.2.1. Cadre "Contexte du calcul" .....	18
K.3.2.2. Cadre "Géométrie du pieu" .....	20
K.3.2.3. Cadre "Système de pondération" .....	20
K.3.3. Onglet "Couches".....	23
K.3.3.1. Cadre "Définition des couches de sol".....	23
K.3.3.2. Aides et Assistants.....	25
K.3.3.3. Importation de données .....	32
K.3.4. Onglet "Calculs".....	35
K.3.5. Calcul et résultats .....	36
K.3.5.1. Calcul.....	36
K.3.5.2. Résultats.....	36

**K.4. EXEMPLES DE CALCUL .....40**

- K.4.1. Exemple 1 .....40
  - K.4.1.1. Calcul de la portance pour une profondeur de pieu donnée .....40
  - K.4.1.2. Calcul de la portance pour une contrainte dans le pieu donnée .....49
- K.4.2. Exemple 2.....52
  - K.4.2.1. Saisie des données.....52
  - K.4.2.2. Onglet "Paramètres" .....53
  - K.4.2.3. Onglet "Couches" .....54
  - K.4.2.4. Onglet "Calcul" .....58
  - K.4.2.5. Calculs et résultats.....58

**TABLE DES FIGURES**

- Figure K.1 : Module FONDPROF - Courbe de chargement axial d'un pieu .....5
- Figure K.2 : Choix de A et P pour le cas d'une section non circulaire .....7
- Figure K.3 : Courbes  $f_{sol}(p_i)$  - méthode pressiométrique (Annexe F - NF P 94 262) ..... 10
- Figure K.4 : Courbes  $f_{sol}(q_c)$  - méthode pénétrométrique (Annexe G - NF P 94 262)..... 13
- Figure K.5 : Gestion des pieux dans le module Fondprof.....16
- Figure K.6 : Onglet "Paramètres" – Exemples de zones de saisie.....17
- Figure K.7 : Principe du traitement des données par couches .....18
- Figure K.8 : Principe du traitement des données par mesures.....19
- Figure K.9 : Utilisation proscrite du traitement par mesures dans le cas de valeurs moyennes par couche ..... 19
- Figure K.10 : Géométrie du pieu : données à saisir .....20
- Figure K.11 : Figure d'aide : Section de calcul .....20
- Figure K.12 : EC7 – Norme NF.P 94-262 : Détails sur les pondérations .....22
- Figure K.13 : Onglet "Paramètres" – Exemples de tableaux de saisie.....23
- Figure K.14 : Onglet "Couches" – Assistants EC7.....25
- Figure K.15 : Assistant  $q_{sl}$  – EC7 – A partir des résultats pressiométriques .....25
- Figure K.16 : Assistant  $k_{pmax}$  – EC7 .....26
- Figure K.17 : Assistant automatique  $q_{sl}$  et  $k_{pmax}$  – EC7 – A partir des résultats pressiométriques.....27
- Figure K.18 : Assistant  $q_{sl}$  – EC7 – A partir des résultats pénétrométriques.....27
- Figure K.19 : Assistant pour  $k_{cmin}$  et  $k_{cmax}$  .....28
- Figure K.20 : Assistant automatique pour  $q_s$ ,  $k_{cmin}$  et  $k_{cmax}$  – EC7 – A partir des résultats pénétrométriques .....28
- Figure K.21 : Assistant  $q_s$  (Fascicule 62) pour un sol de type "Argile, Limons fermes".....29
- Figure K.22 : Assistant  $k_p$  (Fascicule 62) pour un sol de type "Argile, Limons mous".....29
- Figure K.23 : Figure d'aide : Classification conventionnelle des sols .....30
- Figure K.24 : Figure d'aide : Valeurs du facteur de portance  $k_p$  .....31
- Figure K.25 : Figure d'aide : Frottement  $q_s$ .....31
- Figure K.26 : Figure d'aide : Classification des pieux .....32
- Figure K.27 : Aide : Valeurs du facteur de portance  $k_c$ .....32
- Figure K.28 : Assistant d'importation des données.....33
- Figure K.29 : Assistant de modification de table .....33
- Figure K.30 : Format de feuille de calcul à importer (cadre réglementaire EC7 – dimensionnement pressiométrique).....34
- Figure K.31 : Format de feuille de calcul à importer (cadre réglementaire EC7 – dimensionnement pénétrométrique).....34

Figure K.32	: Format de feuille de calcul à importer (autres cadres règlementaires – dimensionnement pressiométrique).....	34
Figure K.33	: Format de feuille de calcul à importer (autres cadres règlementaires – dimensionnement pénétrométrique).....	35
Figure K.34	: Critère de calcul : Charge imposée en tête.....	35
Figure K.35	: Critère de calcul : Contrainte imposée en tête.....	35
Figure K.36	: Critère de calcul : Longueur imposée.....	36
Figure K.37	: Fenêtre des résultats.....	37
Figure K.38	: Résultats numériques formatés (cas du cadre règlement EC7).....	38
Figure K.39	: Tableau de résultats (cas du cadre règlement EC7).....	38
Figure K.40	: Courbes de portance superposées (cas du cadre règlement EC7).....	39

## TABLE DES TABLEAUX

Tableau K.1	: Classification des pieux (Annexe A – NF P 94 262).....	6
Tableau K.2	: Facteur de portance pressiométrique $k_{pmax}$ pour $D_{ef} > 5 B$ (Annexe F - NF P 94 262).....	8
Tableau K.3	: Valeurs de $q_s^{max}$ – méthode pressiométrique (Annexe F - NF P 94 262).....	9
Tableau K.4	: Valeurs du paramètre $\alpha_{pieu-sol}$ - méthode pressiométrique (Annexe F - NF P 94 262).....	10
Tableau K.5	: Facteur de portance pénétrométrique $k_{cmax}$ pour $D_{ef} > 5 B$ (Annexe G - NF P 94 262).....	11
Tableau K.6	: Valeurs de $q_s^{max}$ – méthode pénétrométrique (Annexe G - NF P 94 262).....	12
Tableau K.7	: Valeurs du paramètre $\alpha_{pieu-sol}$ - méthode pénétrométrique (Annexe G - NF P 94 262).....	13
Tableau K.8	: Valeurs de $F_{qs}$ et $F_{qp}$ pour un pieu travaillant en compression.....	14
Tableau K.9	: Valeurs de $F_{qs}$ et $F_{qp}$ pour un pieu travaillant en traction.....	15
Tableau K.10	: Champs du cadre "Système de pondération" : conditions d'affichage.....	21
Tableau K.11	: Pondérations combinées $Q_s - Q_p$ .....	22
Tableau K.12	: Données des couches de sol'.....	24
Tableau K.13	: Conditions d'affichage des classes de sol (cadre règlementaire EC7).....	24
Tableau K.14	: Critères de calcul.....	36



## K.1. Introduction

Le module Fondprof est destiné au calcul de portance d'un pieu isolé selon la norme en vigueur NF P 94 262. Il permet également le calcul selon les anciennes règles du Fascicule 62 ou du DTU 13.2 (conservées uniquement à titre indicatif).

## K.2. Aspects théoriques

Le module Fondprof est un programme de calcul qui permet de prévoir la charge limite  $Q_l$ , ainsi que les charges maximales autorisées sous sollicitations ELU et ELS à partir des résultats d'essais pressiométriques ou pénétrométriques. Il est basé sur les concepts et formulations recommandés par les règlements aux états limites en vigueur en France (actuellement la norme NF P 94 262, qui remplace les dispositions du Fascicule 62-Titre V du CCTG et celles du DTU 13.2). Les chapitres suivants précisent la méthodologie retenue pour l'évaluation des charges, ainsi que les différentes grandeurs et notations.

Au sens de la norme NF P 94 262, la procédure de calcul appliquée par Fondprof s'apparente à la procédure du « **modèle de terrain** ».

### K.2.1. Etats limites de portance

#### K.2.1.1. Charge limite $Q_l$

Considérons un pieu dont la base est située à la profondeur  $D$  dans un sol homogène (Figure K.1). Ce pieu, dont on néglige le poids, est chargé axialement en tête par une charge  $Q$ . Au moment de la rupture, la charge  $Q_l$  est équilibrée par les réactions limites du sol suivantes :

- Résistance unitaire du sol sous la pointe  $q_p$ , conduisant à la charge limite de pointe :  $Q_p = q_p \cdot A$  avec  $A$  section droite de la pointe ;
- Résistance  $q_{sl}$  due au frottement du sol sur la surface latérale du pieu ; si  $q_s$  est le frottement latéral unitaire limite, la charge limite par frottement latéral est :  $Q_s = q_s \cdot P \cdot D$  avec  $P$  périmètre de forage du pieu.

Et l'on a :

$$Q_l = Q_p + Q_s$$

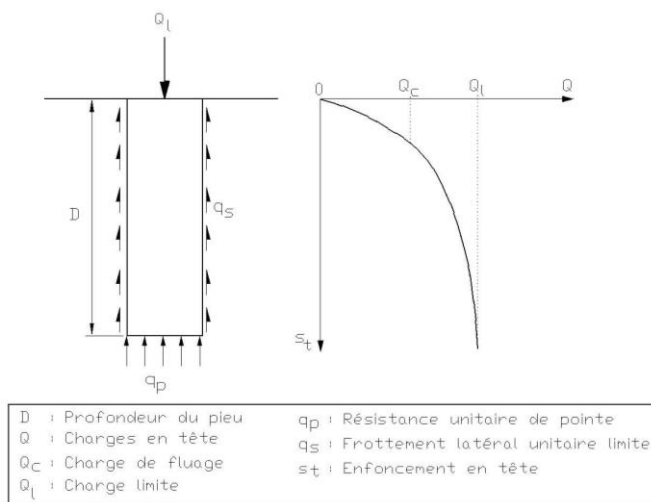


Figure K.1 : Module FONDPROF - Courbe de chargement axial d'un pieu

### K.2.1.2. Charge de fluage $Q_c$

La courbe représentant la charge appliquée au pieu en fonction de l'enfoncement présente une partie sensiblement linéaire se limitant à une charge  $Q_c$  appelée charge de fluage (Figure K.1). Pour les charges supérieures à  $Q_c$ , l'enfoncement du pieu ne se stabilise plus dans le temps, à charge constante.

De nombreux essais de chargement de pieux en vraie grandeur effectués par les laboratoires des Ponts et Chaussées ont permis d'établir des corrélations entre la charge de fluage  $Q_c$  et les charges limites de pointe  $Q_p$  et de frottement latéral  $Q_s$ . Ces corrélations sont différentes suivant le mode de mise en place du pieu dans le sol. Il est retenu les relations suivantes :

- pour les pieux mis en œuvre avec refoulement du sol :  $Q_c = 0,7Q_s + 0,7Q_p$
- pour les pieux mis en œuvre sans refoulement du sol :  $Q_c = 0,7Q_s + 0,5Q_p$

Les méthodes de dimensionnement données aux paragraphes suivants visent à déterminer la charge limite  $Q_l$ . La charge de fluage  $Q_c$  en sera déduite par ces formules empiriques, sauf dans le cas de l'essai de chargement statique, où elle pourra être évaluée directement.

### K.2.2. Classification des pieux

Le tableau suivant présente la classification des pieux appliquée par Fondprof conformément à la norme NF P 94 262. Au total, les pieux sont classés selon 8 classes et 20 catégories.

Classe	Catégorie	Technique de mise en œuvre	Abréviation FS	Norme de référence
1	1	Foré simple (pieux et barrettes)	FS	<a href="#">NF EN 1536</a>
	2	Foré boue (pieux et barrettes)	FB	
	3	Foré tubé (virole perdue)	FTP	
	4	Foré tubé (virole récupérée)	FTR	
	5	Foré simple ou boue avec rainurage ou puits	FSR, FBR, PU	
2	6	Foré tarière creuse simple rotation, ou double rotation	FTC, FTCD	<a href="#">NF EN 1536</a>
3	7	Vissé moulé	VM	<a href="#">NF EN 12699</a>
	8	Vissé tubé	VT	
4	9	Battu béton préfabriqué ou précontraint	BPF, BPR	<a href="#">NF EN 12699</a>
	10	Battu enrobé (béton - mortier - coulis)	BE	
	11	Battu moulé	BM	
	12	Battu acier fermé	BAF	
5	13	Battu acier ouvert	BAO	<a href="#">NF EN 12699</a>
6	14	Profilé H battu	HB	<a href="#">NF EN 12699</a>
	15	Profilé H battu injecté	HBi	
7	16	Palplanches battues	PP	<a href="#">NF EN 12699</a>
1 bis	17	Micropieu type I	M1	<a href="#">NF EN 1536/14199/12699</a>
	18	Micropieu type II	M2	
8	19	Pieu ou micropieu injecté mode IGU (type III)	PIGU, MIGU	
	20	Pieu ou micropieu injecté mode IRS (type IV)	PIRS, MIRS	

Tableau K.1 : Classification des pieux (Annexe A – NF P 94 262)

### K.2.3. Géométrie

Le pieu est caractérisé géométriquement à l'aide des paramètres suivants :

- Section en pointe notée « A » ;
- Périmètre du fût noté « P ».

On désigne par B le diamètre du pieu en pointe. Dans le cas d'une section non circulaire, la valeur de B se déduit de la section A à l'aide de la relation :

$$B = 2\sqrt{\frac{A}{\pi}}$$

Pour les pieux de section non circulaire, les valeurs de A et P sont celles indiquées dans la figure ci-dessous.

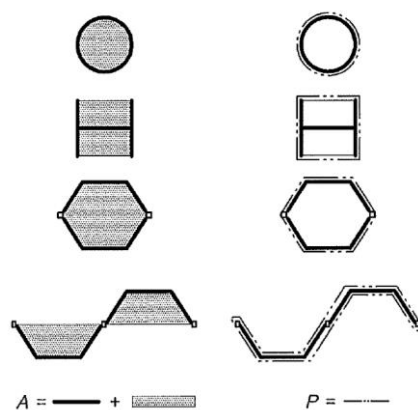


Figure K.2 : Choix de A et P pour le cas d'une section non circulaire

### K.2.4. Calcul de $q_p$ et $q_s$ à partir des résultats pressiométriques PMT

#### K.2.4.1. Contrainte limite en pointe $q_p$

La contrainte limite en pointe d'un pieu isolé s'exprime à l'aide de la relation suivante :

$$q_p = k_p \cdot p_{le}^*$$

- La pression limite équivalente en pointe  $p_{le}^*$  s'obtient par la relation :

$$p_{le}^* = \frac{1}{b+3a} \int_{D-b}^{D+3a} p_l^*(z) dz \quad \text{avec} \quad \begin{cases} a = \max\left(\frac{B}{2}, 0,5m\right) \\ b = \min(h, a) \end{cases}$$

Où « h » désigne la profondeur d'ancrage du pieu dans la couche porteuse.

- Le facteur de portance pressiométrique  $k_p$  s'exprime à l'aide de la relation :

$$k_p = \min\left(1 + (k_{p\max} - 1) \frac{D_{ef}}{5B}, k_{p\max}\right) \quad \text{avec} \quad D_{ef} = \frac{1}{p_{le}^*} \int_{D-10B}^D p_l^*(z) dz$$

$D_{ef}$  est appelée profondeur d'encastrement équivalente. Les valeurs de  $k_p = k_{p\max}$  pour  $D_{ef} > 5B$  sont précisées dans la figure suivante. Il est à noter que ces valeurs incluent déjà les coefficients réducteurs  $\rho_p$  usuellement appliqués pour des profilés ouverts.

Terrain	Argile % CaCO <sub>3</sub> < 30% Limon Sols intermédiaires	Sols intermédiaires Sable Grave	Craie	Marne et calcaire- marneux	Roche altérée et fragmentée (a)
Classe de pieu (c)					
1	1,15 (b)	1,1 (b)	1,45 (b)	1,45 (b)	1,45 (b)
2	1,3	1,65	1,6	1,6	2,0
3	1,55	3,2	2,35	2,10	2,10
4	1,35	3,1	2,30	2,30	2,30
5 #	1,0	1,9	1,4	1,4	1,2
6 #	1,20	3,10	1,7	2,2	1,5
7 #	1,0	1,0	1,0	1,0	1,2
8	1,15 (b)	1,1 (b)	1,45 (b)	1,45 (b)	1,45 (b)

Tableau K.2 : Facteur de portance pressiométrique  $k_{pmax}$  pour  $D_{ef} > 5 B$  (Annexe F - NF P 94 262)

**Nota** : se référer à l'annexe F de la norme NF P 94 262 pour les points (a), (b), (c) et #.

#### K.2.4.2. Frottement latéral unitaire limite $q_s$

Le frottement latéral limite  $q_s$  mobilisable dans une couche donnée s'exprime à l'aide de la relation suivante :

$$q_s = \min (q_s^{\max}, \alpha_{\text{pieu-sol}} \times f_{\text{sol}})$$

- $q_s^{\max}$  désigne le frottement maximal pouvant être mobilisé pour un type de sol et une catégorie de pieu donnés. Les valeurs de  $q_s^{\max}$  sont précisées dans le Tableau K.3. Notons que ces valeurs incluent déjà les coefficients réducteurs  $\rho_s$  usuellement appliqués pour des profilés ouverts.
- $\alpha_{\text{pieu-sol}}$  est un paramètre adimensionnel qui dépend à la fois du type du pieu et du type du sol. Ses valeurs sont précisées dans le Tableau K.4.
- $f_{\text{sol}}$  est fonction de la résistance intrinsèque du sol représentée ici par la pression limite. La valeur de  $f_{\text{sol}}$  s'obtient par corrélation avec la pression limite selon les courbes de la Figure K.3.



N°	Abréviation	Technique de mise en œuvre	Valeurs en kPa				
			Argile % CaCO <sub>3</sub> < 30% Limon Sols intermédiaires	Sols intermédiaires Sable Grave	Craie	Mame et Calcaire- Mameux	Roche altérée ou fragmentée
1	FS ##	Foré simple (pieux et barrettes)	90	90	200	170	200
2	FB ##	Foré boue (pieux et barrettes)	90	90	200	170	200
3	FTP	Foré tubé (virole perdue)	50	50	50	90	—
4	FTR	Foré tubé (virole récupérée)	90	90	170	170	—
5	FSR, FBR, PU ##	Foré simple ou boue avec rainurage ou puits	90	—	—	—	—
6	FTC, FTCD	Foré tarière continue simple rotation ou double rotation	90	170	200	200	200
7	VM	Vissé moulé	130	200	170	170	—
8	VT	Vissé tubé	50	90	90	90	—
9	BPF**, BPR**	Battu béton préfabriqué ou précontraint	130	130	90	90	—
10	BE**	Battu enrobé (béton – mortier – coulis)	170	260	200	200	—
11	BM**	Battu moulé	90	130	260	200	—
12	BAF**	Battu acier fermé	90	90	50	90	—
13	BAO** #	Battu acier ouvert	90	50	50	90	90
14	HB** #	H battu	90	130	50	90	90
15	HBi**	H battu injecté IGU ou IRS	200	380	320	320	320
16	PP** #	Palplanches battues	90	50	50	90	90
17	M1	Micropieu type I	—	—	—	—	—
18	M2	Micropieu type II	—	—	—	—	—
19	PIGU, MIGU	Pieu ou micropieu injecté (type III)	200	380	320	320	320
20	PIRS, MIRS	Pieu ou micropieu injecté (type IV)	200	440	440	440	500

Tableau K.3 : Valeurs de  $q_s^{max}$  – méthode pressiométrique (Annexe F - NF P 94 262)

N°	Abréviation	Technique de mise en œuvre	Argile % CaCO3 < 30% Limon Sols intermédiaires	Sols intermédiaires Sable Grève	Craie	Marne et Calcaire- Mameux	Roche altérée ou fragmentée
1	FS ##	Foré simple (pieux et barrettes)	1,1	1	1,8	1,5	1,6
2	FB ##	Foré boue (pieux et barrettes)	1,25	1,4	1,8	1,5	1,6
3	FTP	Foré tubé (virole perdue)	0,7	0,6	0,5	0,9	—
4	FTR	Foré tubé (virole récupérée)	1,25	1,4	1,7	1,4	—
5	FSR, FBR, PU ##	Foré simple ou boue avec rainurage ou puits	1,3	—	—	—	—
6	FTC, FTCD (c)	Foré tarière continue simple rotation ou double rotation	1,5	1,8	2,1	1,6	1,6
7	VM	Vissé moulé	1,9	2,1	1,7	1,7	—
8	VT	Vissé tubé	0,6	0,6	1	0,7	—
9	BPF**, BPR**	Battu béton préfabriqué ou précontraint	1,1	1,4	1	0,9	—
10	BE**	Battu enrobé (béton – mortier – coulis)	2	2,1	1,9	1,6	—
11	BM**	Battu moulé	1,2	1,4	2,1	1	—
12	BAF**	Battu acier fermé	0,8	1,2	0,4	0,9	—
13	BAO** #	Battu acier ouvert	1,2	0,7	0,5	1	1
14	HB** #	H battu	1,1	1	0,4	1	0,9
15	HBi**	H battu injecté IGU ou IRS	2,7	2,9	2,4	2,4	2,4
16	PP** #	Palplanches battues	0,9	0,8	0,4	1,2	1,2
17	M1	Micropieu type I	—	—	—	—	—
18	M2	Micropieu type II	—	—	—	—	—
19	PIGU, MIGU	Pieu ou micropieu injecté (type III)	2,7	2,9	2,4	2,4	2,4
20	PIRS, MIRS	Pieu ou micropieu injecté (type IV)	3,4	3,8	3,1	3,1	3,1

Tableau K.4 : Valeurs du paramètre  $\alpha_{\text{pieu-sol}}$  - méthode pressiométrique (Annexe F - NF P 94 262)

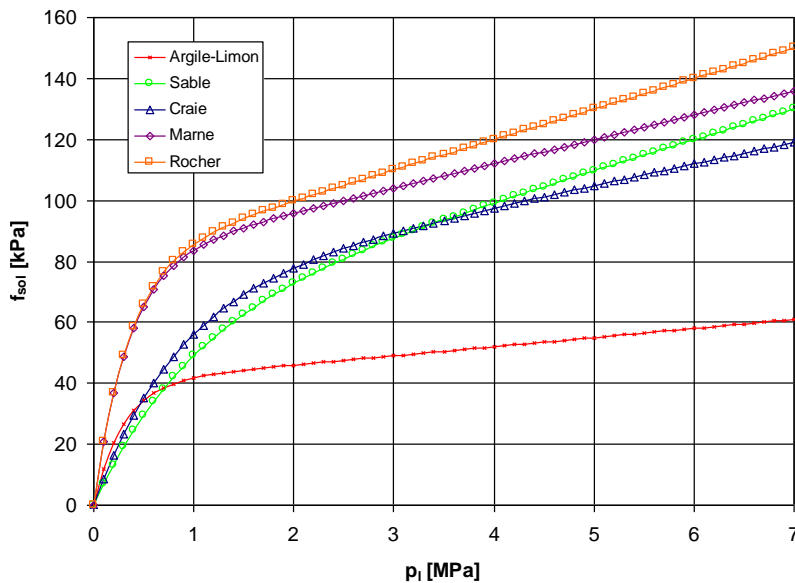


Figure K.3 : Courbes  $f_{\text{sol}}(p_i)$  - méthode pressiométrique (Annexe F - NF P 94 262)

**Nota** : se référer à l'annexe F de la norme NF P 94 262 pour les points (a), (b), (c), # et ##.

## K.2.5. Calcul de $q_p$ et $q_s$ à partir des résultats du pénétromètre statique CPT

### K.2.5.1. Contrainte limite en pointe $q_p$

La contrainte limite en pointe d'un pieu isolé s'exprime à l'aide de la relation suivante :

$$q_p = k_c \cdot q_{ce}$$

- La résistance en pointe équivalente  $q_{ce}$  s'obtient (après lissage) à l'aide de la relation :

$$q_{ce} = \frac{1}{b + 3a} \int_{D-b}^{D+3a} q_{cc}(z) dz \quad \text{avec} \quad \begin{cases} a = \max\left(\frac{B}{2}, 0,5\text{m}\right) \\ b = \min(h, a) \end{cases}$$

Où « h » désigne la profondeur d'ancrage du pieu dans la couche porteuse.

- Le facteur de portance pénétrométrique  $k_c$  s'exprime à l'aide de la relation :

$$k_c = \min\left(k_{c\min} + (k_{c\max} - k_{c\min}) \frac{D_{ef}}{5B}, k_{c\max}\right) \quad \text{avec} \quad D_{ef} = \frac{1}{q_{ce}} \int_{D-10B}^D q_c(z) dz$$

$D_{ef}$  est appelée profondeur d'encastrement équivalente. Le facteur de portance pour un encastrement nul  $k_c = k_{c\min}$  est pris égal à :

- ✓ 0,30 pour un sol argileux ;
- ✓ 0,20 pour un sol intermédiaire ;
- ✓ 0,10 pour un sable et grave ;
- ✓ 0,15 pour une craie, une marne ou une roche altérée.

Les valeurs de  $k_c = k_{c\max}$  pour  $D_{ef} > 5 B$  sont précisées dans la figure suivante. Il est à noter que ces valeurs incluent les coefficients réducteurs  $p_p$  usuellement appliqués pour des profilés ouverts.

Terrain	Argile	Sol intermédiaire	Sable Grave	Craie	Marne et Calcaire-Marneux	Roche altérée ou fragmentée (a)
Classe de pieu (c)	% CaCO <sub>3</sub> < 30% Limon					
1	0,4 (b)	0,3 (b)	0,2 (b)	0,3 (b)	0,3 (b)	0,3 (b)
2	0,45	0,3	0,25	0,3	0,3	0,3
3	0,5	0,5	0,5	0,4	0,35	0,35
4	0,45	0,4	0,4	0,4	0,4	0,4
5 #	0,35	0,3	0,25	0,15	0,15	0,15
6 #	0,4	0,4	0,4	0,35	0,2	0,2
7 #	0,35	0,25	0,15	0,15	0,15	0,15
8	0,45 (b)	0,3 (b)	0,2 (b)	0,3 (b)	0,3 (b)	0,25 (b)

Tableau K.5 : Facteur de portance pénétrométrique  $k_{c\max}$  pour  $D_{ef} > 5 B$  (Annexe G - NF P 94 262)

**Nota** : se référer à l'annexe G de la norme NF P 94 262 pour les points (a), (b), (c) et #.

### K.2.5.2. Frottement latéral unitaire limite $q_s$

Le frottement latéral limite  $q_s$  mobilisable dans une couche donnée s'exprime à l'aide de la relation suivante :

$$q_s = \min (q_s^{\max}, \alpha_{\text{pieu-sol}} \times f_{\text{sol}})$$

- $q_s^{\max}$  désigne le frottement maximal pouvant être mobilisé pour un type de sol et une catégorie de pieu donnés. Les valeurs de  $q_s^{\max}$  sont précisées dans le Tableau K.6. Notons que ces valeurs incluent les coefficients réducteurs  $\rho_s$  usuellement appliqués pour des profilés ouverts.
- $\alpha_{\text{pieu-sol}}$  est un paramètre adimensionnel qui dépend à la fois du type du pieu et du type du sol. Ses valeurs sont précisées dans le Tableau K.7.
- $f_{\text{sol}}$  est fonction de la résistance intrinsèque du sol représentée ici par la résistance en pointe  $q_c$ . La valeur de  $f_{\text{sol}}$  s'obtient par corrélation avec  $q_c$  selon les courbes de la Figure K.4.

N°	Abréviation	Technique de mise en œuvre	Type de sol					
			Argile % CaCO <sub>3</sub> < 30 % Limon	Sols intermédiaires	Sable Grave	Craie	Marne et Calcaire-Marneux	Roche altérée ou fragmentée
1	FS ##	Foré simple (pieux et barrettes)	90	90	90	200	170	200
2	FB ##	Foré boue (pieux et barrettes)	90	90	90	200	170	200
3	FTP	Foré tubé (virole perdue)	50	50	50	50	90	—
4	FTR	Foré tubé (virole récupérée)	90	90	90	170	170	—
5	FSR, FBR, PU ##	Foré simple ou boue avec rainurage ou puits	90	90	—	—	—	—
6	FTC, FTCD	Foré tarière continue simple rotation ou double rotation	90	90	170	200	200	200
7	VM	Vissé moulé	130	130	200	170	170	—
8	VT	Vissé tubé	50	50	90	90	90	—
9	BPF**, BPR**	Battu béton préfabriqué ou précontraint	130	130	130	90	90	—
10	BE**	Battu enrobé (béton - mortier - coulis)	170	170	260	200	200	—
11	BM**	Battu moulé	90	90	130	260	200	—
12	BAF**	Battu acier fermé	90	90	90	50	90	—
13	BAO** #	Battu acier ouvert	90	90	50	50	90	90
14	HB** #	H battu	90	90	130	50	90	90
15	HBi**	H battu injecté IGU ou IRS	200	200	380	320	320	320
16	PP** #	Palplanches battues	90	90	50	50	90	90
17	M1	Micropieu type I	—	—	—	—	—	—
18	M2	Micropieu type II	—	—	—	—	—	—
19	PIGU, MIGU	Pieu ou micropieu injecté (type III)	200	200	380	320	320	320
20	PIRS, MIRS	Pieu ou micropieu injecté (type IV)	200	200	440	440	440	500

Tableau K.6 : Valeurs de  $q_s^{\max}$  – méthode pénétrométrique (Annexe G - NFP 94 262)

N°	Abréviation	Technique de mise en œuvre	Argile % CaCO3 < 30% Limon	Sols intermédiaires	Sable Grave	Craie	Mame et Calcaire-Marneux	Roche altérée ou fragmentée
1	FS ##	Foré simple (pieux et barrettes)	0,55	0,65	0,70	0,80	1,40	1,50
2	FB ##	Foré boue (pieux et barrettes)	0,65	0,80	1,00	0,80	1,40	1,50
3	FTP	Foré tubé (virole perdue)	0,35	0,40	0,40	0,25	0,85	—
4	FTR	Foré tubé (virole récupérée)	0,65	0,80	1,00	0,75	0,13	—
5	FSR, FBR, PU ##	Foré simple ou boue avec rainurage ou puits	0,70	0,85	—	—	—	—
6	FTC, FTCD	Foré tarière continue simple rotation ou double rotation	0,75	0,90	1,25	0,95	1,50	1,50
7	VM	Vissé moulé	0,95	1,15	1,45	0,75	1,60	—
8	VT	Vissé tubé	0,30	0,35	0,40	0,45	0,65	—
9	BPF**, BPR**	Battu béton préfabriqué ou précontraint	0,55	0,65	1,00	0,45	0,85	—
10	BE**	Battu enrobé (béton – mortier – coulis)	1,00	1,20	1,45	0,85	1,50	—
11	BM**	Battu moulé	0,60	0,70	1,00	0,95	0,95	—
12	BAF**	Battu acier fermé	0,40	0,50	0,85	0,20	0,85	—
13	BAO** #	Battu acier ouvert	0,60	0,70	0,50	0,25	0,95	0,95
14	HB** #	H battu	0,55	0,65	0,70	0,20	0,95	0,85
15	HBI**	H battu injecté (GU ou IRS)	1,35	1,60	2,00	1,10	2,25	2,25
16	PP** #	Palplanches battues	0,45	0,55	0,55	0,20	1,25	1,15
17	M1	Micropieu type I	—	—	—	—	—	—
18	M2	Micropieu type II	—	—	—	—	—	—
19	PIGU, MIGU	Pieu ou micropieu injecté (type III)	1,35	1,60	2,00	1,10	2,25	2,25
20	PIRS, MIRS	Pieu ou micropieu injecté (type IV)	1,70	2,05	2,65	1,40	2,90	2,90

Tableau K.7 : Valeurs du paramètre  $\alpha_{\text{pieu-sol}}$  - méthode pénétrométrique (Annexe G - NF P 94 262)

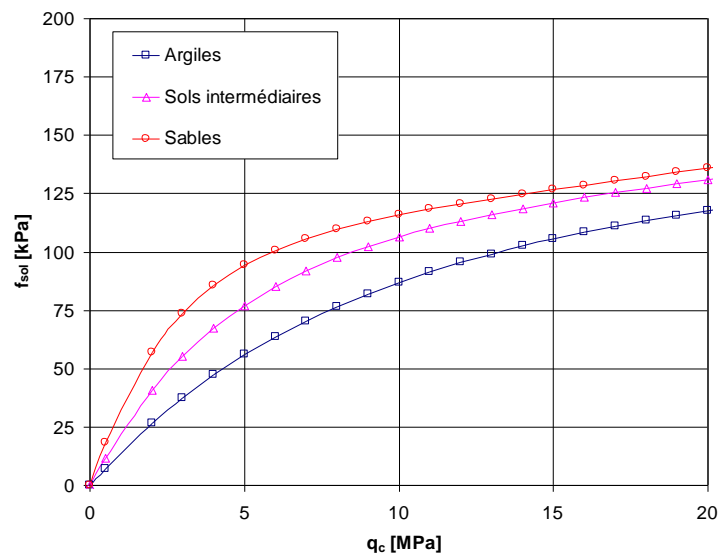


Figure K.4 : Courbes  $f_{\text{sol}}(q_c)$  - méthode pénétrométrique (Annexe G - NF P 94 262)

**Nota** : se référer à l'annexe G de la norme NF P 94 262 pour les points (\*), (\*\*), # et ##.

## K.2.6. Capacité portante ELS / ELU

### K.2.6.1. Formulation

La valeur de calcul de la capacité portante d'un pieu isolé à l'ELS ou à l'ELU (vis-à-vis des états limites de mobilisation de la résistance du sol) est estimée à l'aide de relation suivante :

$$Q_d = \frac{1}{F_{qs}} P \cdot \int_0^D q_s(z) dz + \frac{1}{F_{qp}} A \cdot q_p$$

Où :

- $F_{qs}$  : facteur de sécurité « combiné » appliqué sur le frottement latéral limite ;
- $F_{qp}$  : facteur de sécurité « combiné » appliqué sur la contrainte limite en pointe.

Les valeurs de  $F_{qs}$  et  $F_{qp}$  sont obtenues en combinant plusieurs coefficients partiels :

$$F_{qs} = (\gamma_{Rd1} \times \gamma_{Rd2} \times \gamma_s) / \beta_1 \quad F_{qp} = (\gamma_{Rd1} \times \gamma_{Rd2} \times \gamma_b) / \beta_2$$

- Les coefficients partiels de modèle  $\gamma_{Rd1}$  et  $\gamma_{Rd2}$  dépendent à la fois de la catégorie du pieu et de la méthode de calcul considérée (pressiométrique ou pénétrométrique) ;
- Les coefficients partiels de résistance  $\gamma_b$  (pointe) et  $\gamma_s$  (frottement) dépendent du mode de chargement (compression/traction) et de la combinaison d'actions (ELS permanentes ou caractéristiques, ELU fondamentales ou accidentelles) considérée ;
- Les paramètres de corrélation (pour la charge de fluage)  $\beta_1$  et  $\beta_2$  sont pris égaux à :
  - ✓  $\beta_1 = \beta_2 = 1,0$  à l'ELU ;
  - ✓  $\beta_1 = \beta_2 = 0,7$  à l'ELS pour des pieux refoulant le sol ;
  - ✓  $\beta_1 = 0,7$  et  $\beta_2 = 0,5$  à l'ELS pour des pieux ne refoulant pas le sol.

Les valeurs de  $q_s(z)$  et  $q_p$  sont obtenues selon la démarche décrite dans les chapitres K.2.4 et K.2.5.

### K.2.6.2. Cas d'un pieu travaillant en compression

Les valeurs de  $F_{qs}$  et  $F_{qp}$  pour un pieu travaillant en compression sont récapitulées dans le tableau ci-dessous (PMT = pressiométrique, CPT = pénétrométrique).

	Catégorie	Méthode	Ancrage dans la craie	ELS QP	ELS CARAC	ELU FOND	ELU ACC
Facteur de sécurité combiné sur $Q_s$	1 à 9, 11 à 14 et 16	PMT	NON	1.99	1.63	1.39	1.26
			OUI	2.42	1.98	1.69	1.54
		CPT	NON	2.04	1.67	1.43	1.30
			OUI	2.51	2.05	1.75	1.59
	10, 15 et 17 à 20	--	--	3.46	2.82	2.42	2.20
Facteur de sécurité combiné sur $Q_p$	1 à 6	PMT	NON	2.79	2.28	1.39	1.26
			OUI	3.39	2.77	1.69	1.54
		CPT	NON	2.86	2.34	1.43	1.30
			OUI	3.51	2.87	1.75	1.59
	7 à 9, 11 à 14 et 16	PMT	NON	1.99	1.63	1.39	1.26
			OUI	2.42	1.98	1.69	1.54
		CPT	NON	2.04	1.67	1.43	1.30
			OUI	2.51	2.05	1.75	1.59
	10 et 15	--	--	3.46	2.82	2.42	2.20
	17 à 20	--	--	--	--	--	--

Tableau K.8 : Valeurs de  $F_{qs}$  et  $F_{qp}$  pour un pieu travaillant en compression

### K.2.6.3. Cas d'un pieu travaillant en traction

Les valeurs de  $F_{qs}$  et  $F_{qp}$  pour un pieu travaillant en traction sont récapitulées dans le tableau ci-dessous (PMT = pressiométrique, CPT = pénétrométrique).

	Catégorie	Méthode	Ancrage dans la craie	ELS QP	ELS CARAC	ELU FOND	ELU ACC
Facteur de sécurité combiné sur $Q_s$	1 à 9, 11 à 14 et 16	PMT	NON	3.30	2.42	1.77	1.62
			OUI	4.00	2.94	2.15	1.96
		CPT	NON	3.41	2.51	1.83	1.68
			OUI	4.13	3.02	2.21	2.02
	10, 15 et 17 à 20	--	--	4.72	3.46	2.53	2.31

Tableau K.9 : Valeurs de  $F_{qs}$  et  $F_{qp}$  pour un pieu travaillant en traction

## K.3. Manuel d'utilisation

On présente dans ce chapitre les paramètres nécessaires pour effectuer un calcul Fondprof, ainsi que les résultats fournis par ce module.

La fenêtre du module Fondprof est constituée de 3 onglets. Tous les onglets sont visibles.

Pour effectuer un calcul Fondprof, il est nécessaire de renseigner un certain nombre de paramètres qui seront précisés au fur et à mesure (certaines zones de saisie ne peuvent recevoir que des données ayant une signification physique).

Ce chapitre ne détaille pas l'interface utilisateurs proprement dite et ses manipulations (boutons, menus, etc) : ces aspects sont traités dans la partie C du manuel.

### K.3.1. Gestion des pieux






Le module Fondprof permet de traiter un ou plusieurs pieux dans le cadre d'un projet Foxta donné, mais l'utilisateur ne peut travailler que sur un de ces pieux à la fois : le numéro du pieu "actif" est affiché au-dessus des onglets de la fenêtre de saisie des données.

- Lors de la première ouverture du module Fondprof pour un projet donné, le module comporte un seul pieu (Pieu 1/1). L'utilisateur doit donc compléter ce premier pieu, et peut ensuite, si nécessaire, créer des pieux supplémentaires (voir ci-dessous).
- Lors de l'ouverture d'un module Fondprof déjà complété, le pieu affiché par défaut est le pieu 1/n (n étant le nombre total de pieux déjà créés dans le module). Il est ensuite possible de sélectionner un autre pieu, d'ajouter des pieux ou d'en supprimer.



Figure K.5 : Gestion des pieux dans le module Fondprof

Les manipulations possibles sur les pieux dans le module Fondprof sont les suivantes :

- Ajout d'un pieu : cliquer sur le bouton  : Foxta ajoute un nouveau pieu vierge au projet, indépendant du précédent, avec les mêmes champs de saisie. Son numéro sera automatiquement incrémenté.
- Duplication du pieu courant : cliquer sur le bouton  : Foxta ajoute au projet un pieu identique au pieu courant. Les données sont dupliquées dans ce nouveau pieu mais elles restent modifiables.
- Suppression du pieu courant : cliquer sur le bouton .
- Passer au pieu suivant ou précédent : cliquer sur le bouton  ou sur .

Comme indiqué précédemment, on ne peut "travailler" que sur un pieu à la fois : la démarche d'utilisation est donc de sélectionner le pieu voulu, compléter/modifier ses données, lancer le calcul puis afficher les résultats pour ce pieu. L'utilisateur peut ensuite sélectionner un autre pieu existant ou créer un autre pieu, et répéter ces opérations.

Les chapitres suivants décrivent l'utilisation de Fondprof pour un pieu donné.



### K.3.2. Onglet "Paramètres"

Ce premier onglet comporte trois cadres distincts.

Ceux-ci affichent des champs de saisie différents en fonction :

- du choix effectué pour le champ "Cadre réglementaire" dans le cadre "Contexte du calcul" ;
- du type de section de calcul choisi dans le cadre "Géométrie du pieu" ;
- de la classe du pieu sélectionnée dans le cadre "Système de pondération".

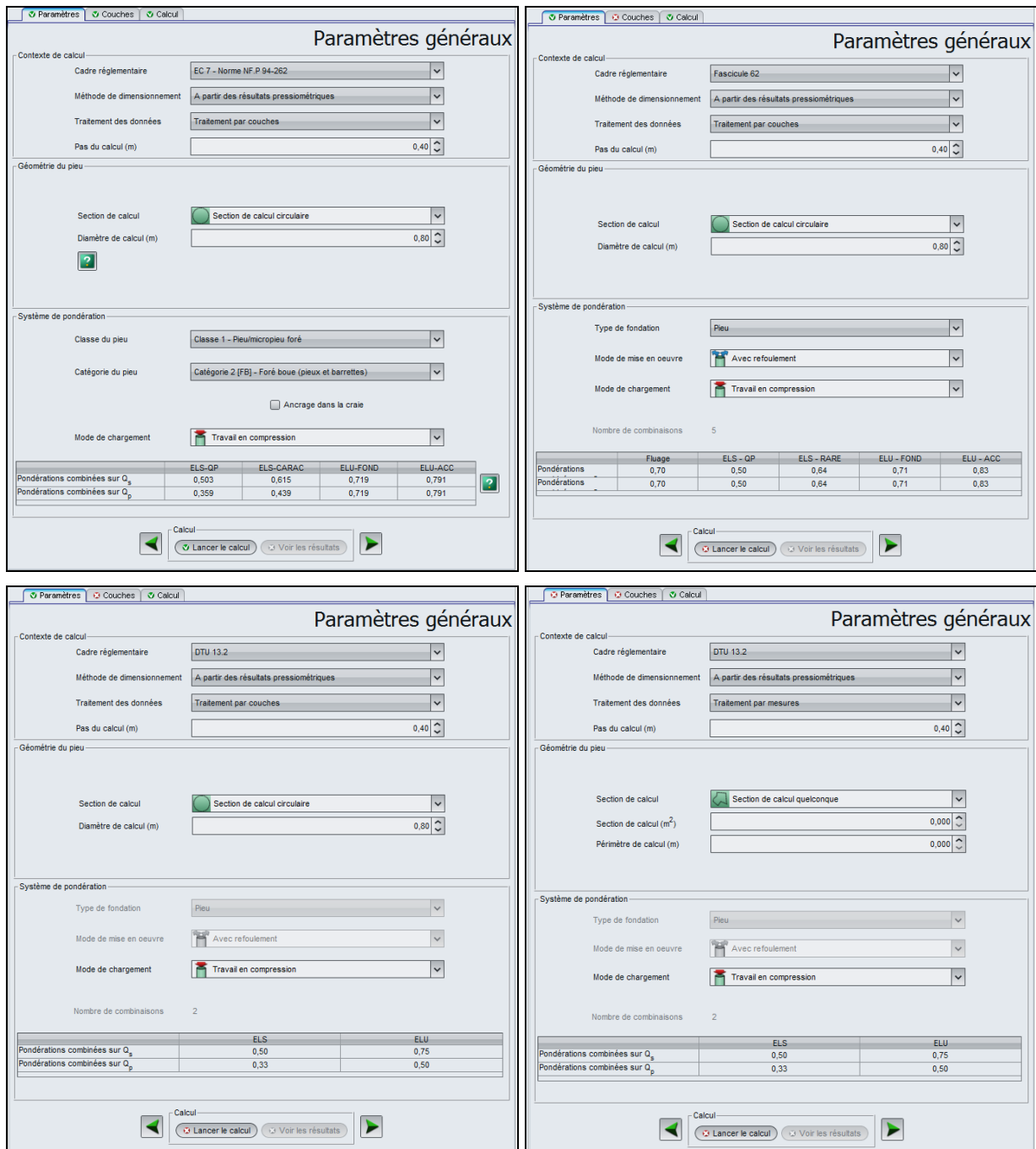


Figure K.6 : Onglet "Paramètres" – Exemples de zones de saisie

### K.3.2.1. Cadre "Contexte du calcul"

#### K.3.2.1.1. Données à définir dans ce cadre

Ce cadre permet de définir

- le cadre réglementaire. Les choix possibles sont les suivants :
  - EC7 – Norme NF.P 94-262 (choix proposé par défaut) ;
  - Fascicule 62 ;
  - DTU 13.2 ;
  - Calcul "libre".
- la méthode de dimensionnement. Les choix possibles sont les suivants :
  - à partir des résultats pressiométriques (choix proposé par défaut) ;
  - à partir des résultats pénétrométriques.
- le traitement des données :
  - par couches (choix proposé par défaut) ;
  - par mesures.
- le pas de calcul (m) : la valeur proposée par défaut est égale à 0,5 m.

#### K.3.2.1.2. Traitement des données par couches / mesures

Le traitement par couches permet de rentrer une seule valeur de pression limite moyenne par couche. Ce traitement est adapté au cas d'un modèle géotechnique prédéfini par l'utilisateur. Dans ce cas, la valeur de pression limite est prise homogène sur toute la hauteur de la couche (voir exemple ci-dessous / illustration dans le cas d'un pas de calcul de 1 m).

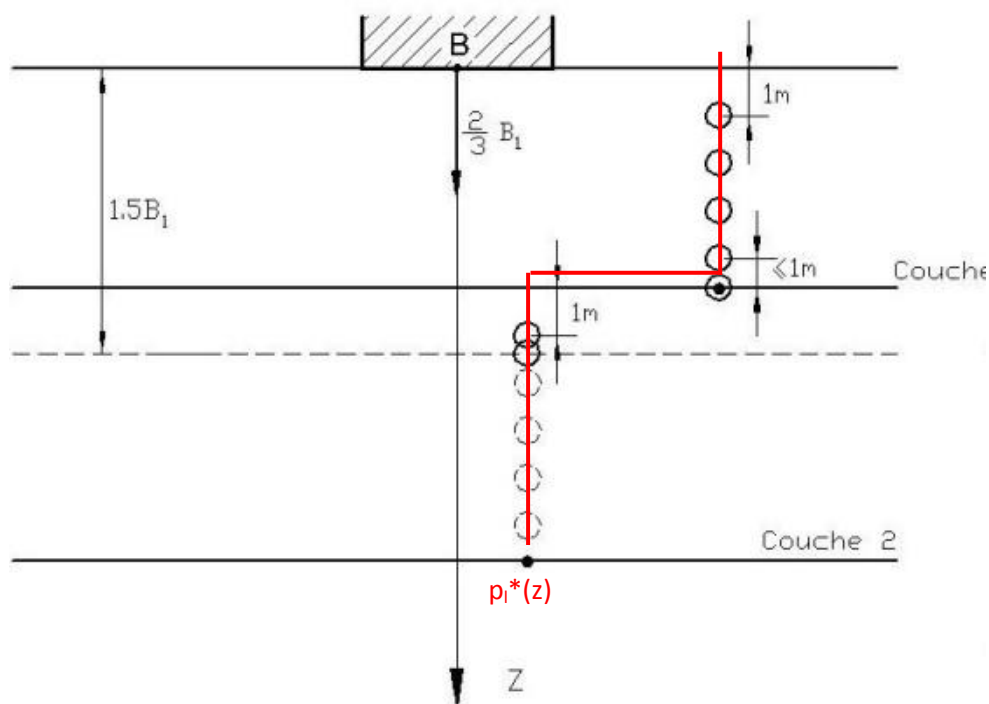


Figure K.7 : Principe du traitement des données par couches

Dans le cas du traitement par mesures, la pression limite est obtenue par interpolation entre chaque mesure saisie. Ce fonctionnement est adapté lorsque l'on dispose de mesures régulières et suffisamment proches pour obtenir une courbe réaliste en fonction de la profondeur (mesures tous les mètres par exemple).

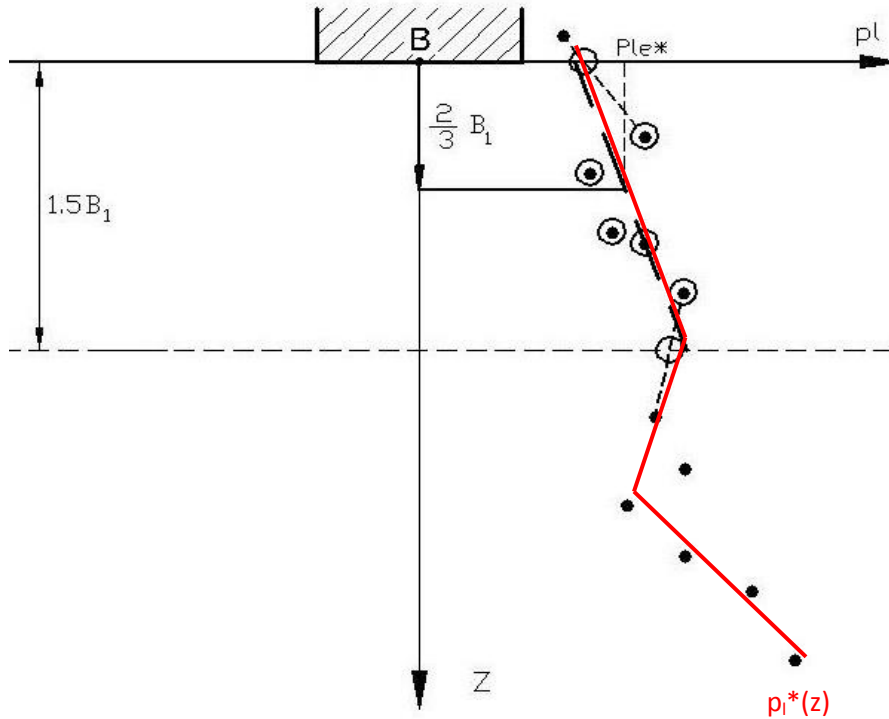


Figure K.8 : Principe du traitement des données par mesures

Le traitement par mesures ne doit pas être utilisé en rentrant uniquement une valeur moyenne par couche : les valeurs de pression limite sont alors interpolées entre deux mesures seulement sur toute la hauteur de la couche et le profil obtenu n'est pas réaliste.

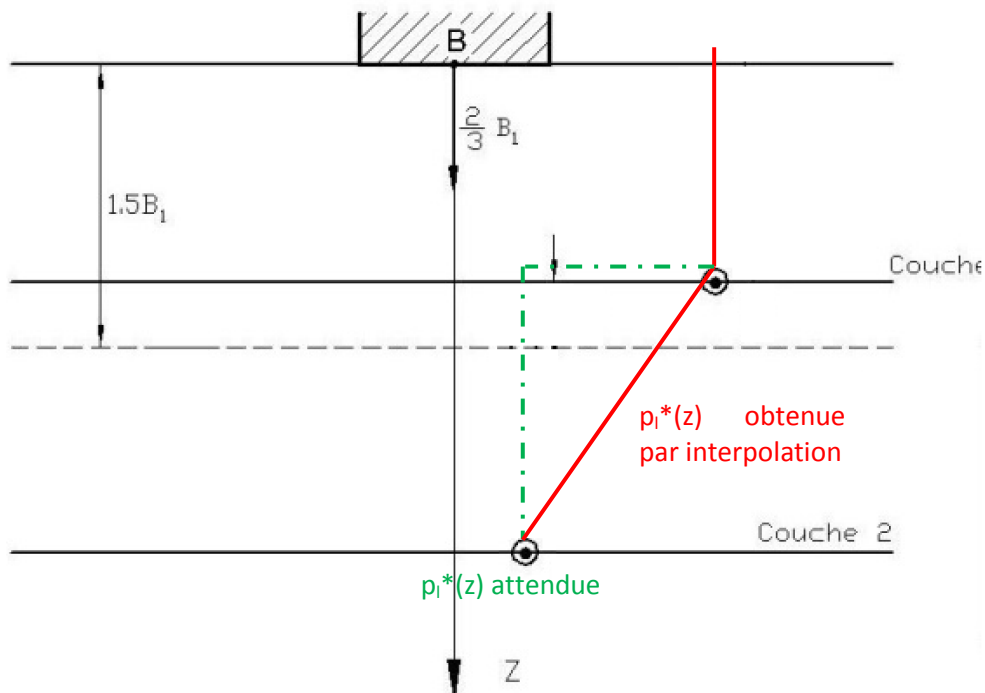


Figure K.9 : Utilisation proscrite du traitement par mesures dans le cas de valeurs moyennes par couche


### K.3.2.2. Cadre "Géométrie du pieu"

Ce cadre permet de définir le type de section de calcul : quelconque ou circulaire.

En fonction du choix effectué, les données à saisir dessous varient :

Type de section de calcul	Section de calcul (m <sup>2</sup> )	Périmètre de calcul (m)	Diamètre de calcul (m)
Quelconque	Oui	Oui	Non
Circulaire	Non	Non	Oui

Figure K.10 : Géométrie du pieu : données à saisir

Une figure d'aide est disponible : cliquer sur le bouton , uniquement si EC7 a été sélectionné dans le champ "Cadre réglementaire" du cadre "Contexte de calcul" :

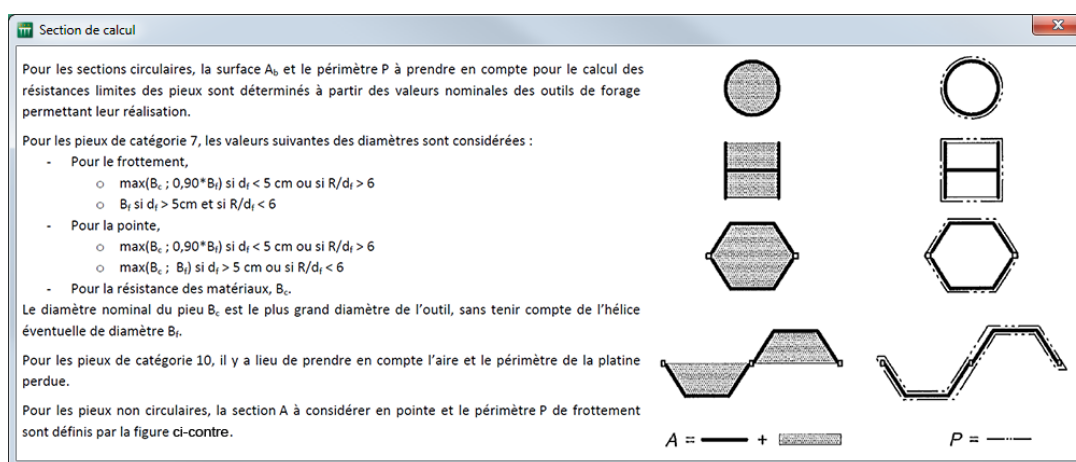


Figure K.11 : Figure d'aide : Section de calcul

### K.3.2.3. Cadre "Système de pondération"

L'affichage dans ce cadre varie en fonction du cadre réglementaire sélectionné.

#### K.3.2.3.1. Cadre réglementaire EC7 – Norme NF.P 94-262

Les champs suivants sont affichés :

- la classe du pieu (les différents choix possibles sont listés dans le tableau ci-dessous) ;
- la catégorie du pieu (les différents choix possibles sont listés dans le tableau ci-dessous) ;
- le mode de chargement. Les choix possibles sont "Travail en compression" (proposé par défaut) et "Travail en traction".

Deux cases à cocher s'affichent contextuellement :


- ancrage dans la craie (décochée par défaut) : il s'agit d'un choix « global » qui affecte l'ensemble des coefficients de pondération (voir notice technique, Tableau K.8 et Tableau K.9) ;
- pieu de grande longueur (décochée par défaut) : cela concerne les pieux de classe 1 de longueur supérieure à 25 m. Quand cette case est cochée, Fondprof applique automatiquement un abattement de 50% sur le frottement des sections situées à plus de 25 m au-dessus de la pointe.

Les conditions d'affichage de ces 2 cases à cocher sont les suivantes :

Classe du pieu	Catégorie du pieu	Ancrage dans la craie	Pieu de grande longueur
1 - Pieu/micropieu foré	1 - [FS] – Foré simple (pieux et barrettes)	Oui	Oui
	2 - [FB] – Foré boue (pieux et barrettes)	Oui	Oui
	3 - [FTP] – Foré tubé (virole perdue)	Oui	Non
	4 - [FTR] – Foré tubé (virole récupérée)	Oui	Non
	5 - [FSR, FBR, PU] – Foré simple ou boue avec rainurage ou puits	Oui	Oui
	17 - [M1] – Micropieu type I	Non	Non
	18 - [M2] – Micropieu type II	Non	Non
2 - Pieu tarière creuse	6 - [FTC, FTCD] – Foré tarière creuse simple rotation, ou double rotation	Oui	Non
3 - Pieu vissé	7 - [VM] – Vissé moulé	Oui	Non
	8 - [VT] – Vissé tubé	Oui	Non
4 - Pieu battu fermé	9 - [BPF, BPR] – Battu béton préfabriqué ou précontraint	Oui	Non
	10 - [BE] – Battu enrobé (béton – mortier – coulis)	Non	Non
	11 - [BM] – Battu moulé	Oui	Non
	12 - [BAF] – Battu acier fermé	Oui	Non
5 - Pieu battu ouvert	13 - [BAO] – Battu acier ouvert	Oui	Non
6 - Profilé H	14 - [HB] – Profilé H battu	Oui	Non
	15 - [HBi] – Profilé H battu injecté	Non	Non
7 - Palplanches battues	16 - [PP] – Palplanches battues	Oui	Non
8 – Pieu/micropieu injecté	19 - [PIGU, MIGU] – Pieu ou micropieu injecté méthode IGU (type III)	Non	Non
	20 - [PIRS, MIRS] – Pieu ou micropieu injecté en mode IRS (type IV)	Non	Non

Tableau K.10 : Champs du cadre "Système de pondération" : conditions d'affichage

Un tableau affiche ensuite les pondérations combinées sur  $Q_s$  et  $Q_p$  pour les 4 combinaisons de chargement : ELS-QP, ELS-CARAC, ELU-FOND et ELU-ACC. Les valeurs de ces pondérations combinées sont mises à jour à chaque changement dans les données se trouvant au-dessus.

Une figure d'aide est disponible : cliquer sur le bouton "Détails sur les pondérations"  à droite du tableau.

Celle-ci affiche les valeurs des différents coefficients définis par la norme NF.P 94-262 en fonction de la classe du pieu, de sa catégorie, de son ancrage dans la craie ou non, et du mode de chargement.

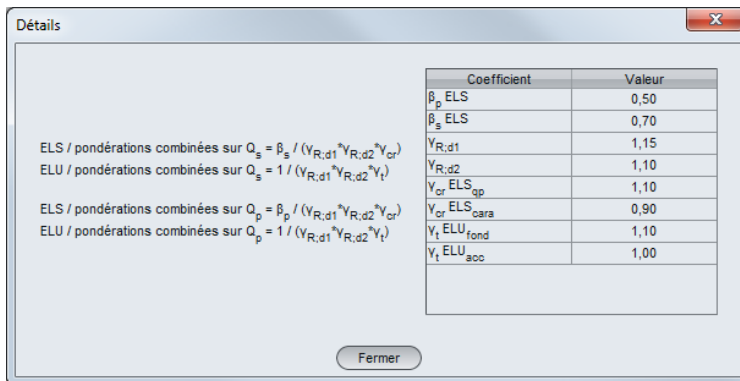


Figure K.12 : EC7 – Norme NF.P 94-262 : Détails sur les pondérations

### K.3.2.3.2. Autres cadres de calcul

Fondprof affiche les éléments suivants, grisés ou non :

- le type de fondation : pieu ou micropieu (le choix "micropieu" n'est disponible que dans le cas du Fascicule 62) ;
- le mode de mise en œuvre : la capacité du pieu à refouler ou non le sol (ce choix n'est effectivement disponible que dans le cas du Fascicule 62) ;
- le mode de chargement : travail en traction ou en compression (ce choix n'est effectivement disponible que dans les cas du Fascicule 62 et du DTU 13.2) ;
- le nombre de combinaisons : modifiable uniquement dans le cas d'un calcul "libre". Dans le cas du Fascicule 62, le nombre de combinaisons est fixé à 5, et il est égal à 2 pour le DTU 13.2.

Fondprof affiche les pondérations combinées sur  $Q_s$  et sur  $Q_p$  dans un tableau en bas de ce cadre. Le nombre et le titre des colonnes qui s'affichent varient en fonction du Cadre élémentaire choisi et des combinaisons associées.

Conditions d'affichage :

	Fluage	ELS QP	ELS-RARE	ELU-FOND	ELU-ACC	ELS	ELU	Coef i
<b>Fascicule 62</b>	Oui	Oui	Oui	Oui	Oui	Non	Non	Non
<b>DTU 13.2</b>	Non	Non	Non	Non	Non	Oui	Oui	Non
<b>Calcul libre</b>	Non	Non	Non	Non	Non	Non	Non	Oui

Tableau K.11 : Pondérations combinées  $Q_s - Q_p$

### K.3.3. Onglet "Couches"

Ce deuxième onglet permet la définition des paramètres relatifs au comportement du sol. Le nombre et le type de colonnes varient en fonction du cadre réglementaire et de la méthode de dimensionnement saisie dans l'onglet "Paramètres".

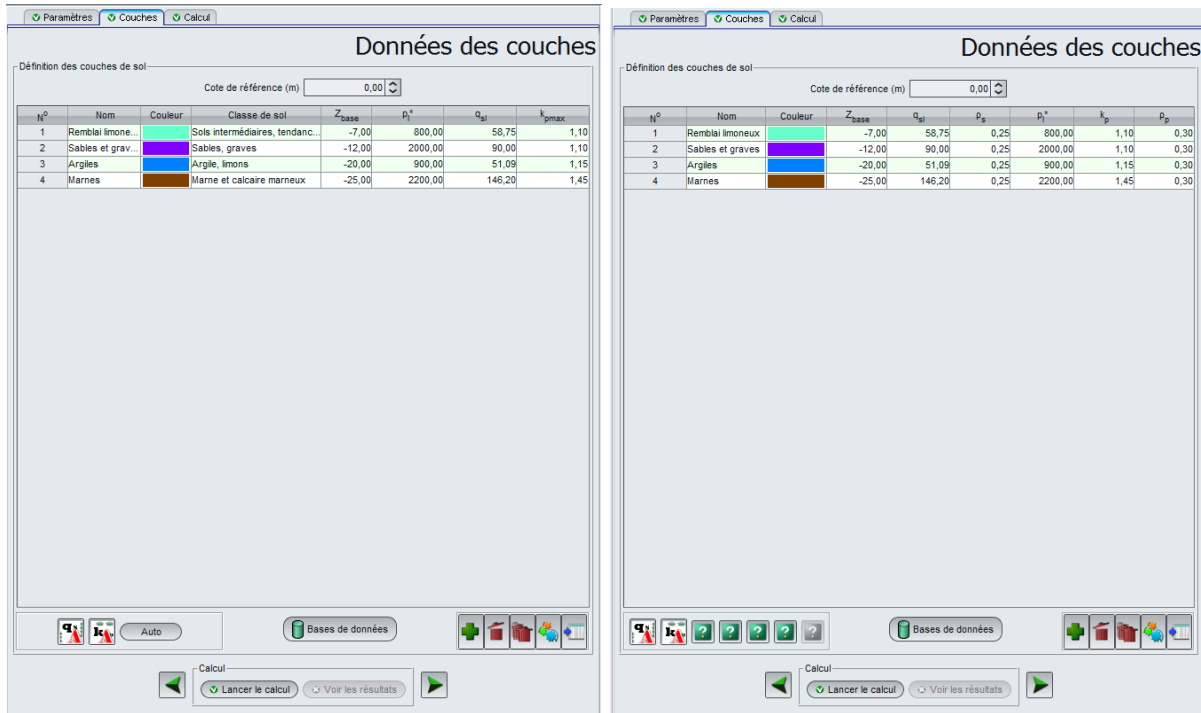


Figure K.13 : Onglet "Paramètres" – Exemples de tableaux de saisie

#### K.3.3.1. Cadre "Définition des couches de sol"

Dans un premier temps, il convient de définir la cote de référence, en mètres : la valeur proposée par défaut est 0,0 m.

Il faut ensuite compléter le tableau proposé.

Le tableau suivant décrit les paramètres de sol à définir pour chaque couche :

Désignation	Unité	Valeur par défaut	Condition d'affichage	Valeur obligatoire	Contrôles locaux
Nom de la couche	-	"Couche i"	Toujours	Oui	-
Couleur de la couche	-	Couleur par défaut	Toujours	Oui	-
Classe de sol	-	"Argile, limons"	EC7 uniquement (cf tableau suivant)	Oui	-
Z <sub>base</sub> : cote de la base de la couche	m	1 m sous la cote de la base la couche au-dessus	Toujours	Oui	Valeurs strictement décroissantes

$P_1^*$ : Pression limite nette de la couche	kPa	0,0	"À partir des résultats pressiométriques"	Oui	$\neq 0$
$q_{sl}$ : Frottement latéral unitaire limite dans la couche	kPa	1,0	Toujours	Oui	$\neq 0$
$k_{pmax}$ : Coefficient maximal de portance pressiométrique	-	1,0	EC7 + "À partir des résultats pressiométriques"	Oui	$> 0$
$q_c$ : Résistance de pointe issue du pénétromètre	kPa	0,0	"À partir des résultats pénétrométriques"	Oui	$\neq 0$
$k_{cmin}$ : Coefficient minimal de portance pénétrométrique	-	-	EC7 + "À partir des résultats pénétrométriques"	Oui	$> 0$
$k_{cmax}$ : Coefficient maximal de portance pénétrométrique	-	-	EC7 + "À partir des résultats pénétrométriques"	Oui	$> 0$
$\rho_s$ : Coefficient réducteur du frottement latéral	-	1,0	Tous sauf EC7	Oui	$> 0$
$k_p$ : Coefficient de portance pressiométrique	-	1,0	Tous sauf EC7 et "À partir des résultats pressiométriques"	Oui	$> 0$
$k_c$ : Coefficient de portance pénétrométrique	-	1,0	Tous sauf EC7 et "À partir des résultats pénétrométriques"	Oui	$> 0$
$\rho_p$ : Coefficient réducteur de la contrainte en pointe	-	1,0	Tous sauf EC7	Oui	$> 0$

Tableau K.12 : Données des couches de sol'

Dans les cadres réglementaires autres que EC7, les coefficients réducteurs  $\rho_p$  et  $\rho_s$  permettent de prendre en compte les géométries variées (profilés H, palplanches, etc).

Dans le cas du cadre réglementaire EC7, les conditions d'affichage des classes de sol sont les suivantes (distinction sur les sols "intermédiaires") :

Classe de sol	À partir des résultats pressiométriques	À partir des résultats pénétrométriques
Argiles limons	Oui	Oui
Sols intermédiaires	Non	Oui
Sols intermédiaires, tendance argileuses	Oui	Non
Sols intermédiaires, tendance sableuse	Oui	Non
Sables, graves	Oui	Oui
Craie	Oui	Oui
Marne et calcaire marneux	Oui	Oui
Roche altérée et fragmentée	Oui	Oui

Tableau K.13 : Conditions d'affichage des classes de sol (cadre réglementaire EC7)



### K.3.3.2. Aides et Assistants

#### K.3.3.2.1. Assistants pour les projets EC7

##### A partir des résultats pressiométriques :

Les valeurs de  $q_{sl}$  et de  $k_{pmax}$  peuvent être saisies manuellement ou déterminées à partir des assistants correspondants, accessibles en bas du cadre "Définition des couches de sol".

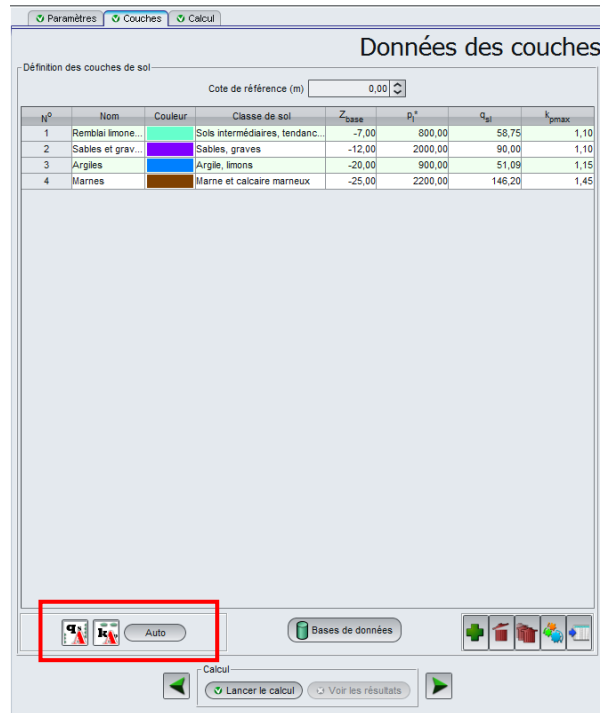



Figure K.14 : Onglet "Couches" – Assistants EC7

##### Frottement latéral unitaire limite $q_{sl}$ :

Sélectionner la couche de sol concernée puis cliquer sur le bouton  pour ouvrir l'assistant.

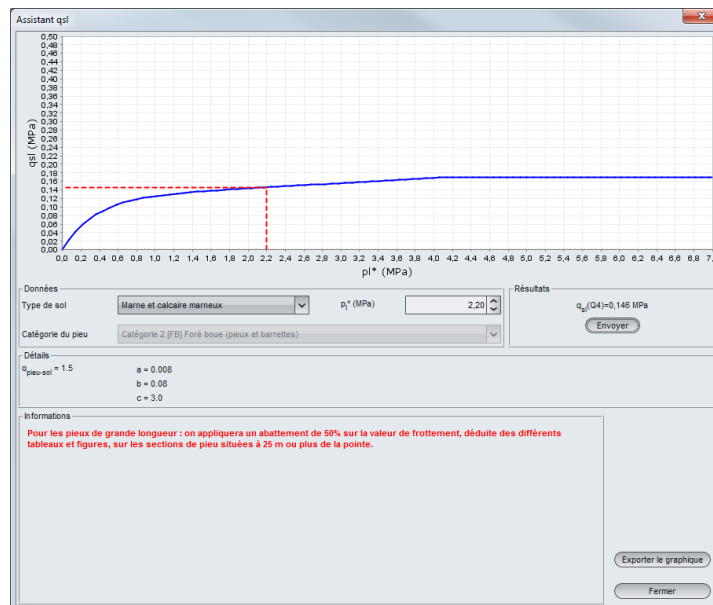


Figure K.15 : Assistant  $q_{sl}$  – EC7 – A partir des résultats pressiométriques

- Cadre "Données"
 

L'assistant reprend les données saisies précédemment pour la couche sélectionnée (type de sol, valeur de  $p_1^*$ ) ainsi que la catégorie de pieu choisie. Si les données de la couche n'ont pas encore été renseignées, il est possible de les saisir dans l'assistant.
- Cadre "Détails"
 

Le paramètre  $\alpha_{\text{pieu-sol}}$  et les valeurs de a, b et c sont calculés automatiquement en fonction des données saisie dans le cadre "Données" et sont affichées ici.
- Cadre "Informations"
 


Le cas échéant, des informations complémentaires nécessaires pour déterminer  $q_{\text{sl}}$  sont détaillées.
- Graphique
 

Le graphique affiche en bleu la courbe de  $q_{\text{sl}}$  en fonction de  $p_1^*$ . Le tracé en rouge permet la lecture de la valeur de  $q_{\text{sl}}$  obtenue pour la valeur de  $p_1^*$  saisie.
- Cadre "Résultats"
 

Quand les paramètres proposés conviennent, un clic sur le bouton **Envoyer** permet d'envoyer la valeur  $q_{\text{sl}}$  vers le tableau de définition des couches pour la couche de sol sélectionnée.

Cliquer sur le bouton **Fermer** et recommencer l'opération pour chacune des couches de sol.

#### Facteur de portance pressiométrique $k_{\text{pmax}}$ :

Sélectionner une couche de sol puis cliquez sur le bouton  pour ouvrir l'assistant.

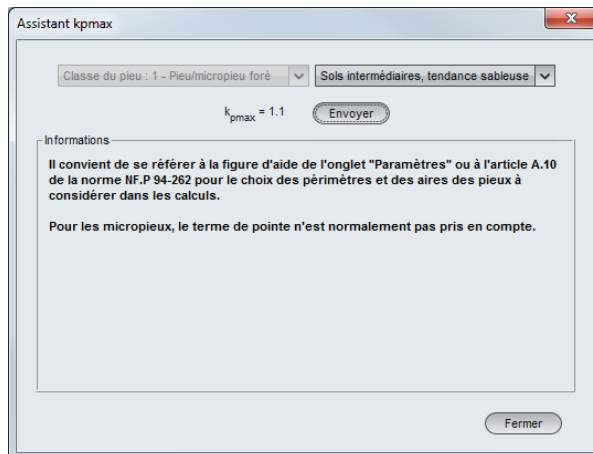


Figure K.16 : Assistant  $k_{\text{pmax}}$  – EC7

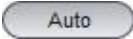
L'assistant reprend la classe de pieu choisie ainsi que le type de sol de la couche sélectionnée s'il a déjà été saisi, sinon il convient de le renseigner.

Le cas échéant, des informations complémentaires nécessaires pour déterminer  $q_{\text{sl}}$  sont détaillées.

La valeur de  $k_{\text{pmax}}$  est alors calculée. Un clic sur le bouton **Envoyer** permet d'envoyer cette valeur vers le tableau de définition des couches, pour la couche de sol sélectionnée.

Cliquer sur le bouton **Fermer** et recommencer l'opération pour chacune des couches de sol.

### Assistant automatique pour $q_{sl}$ et $k_{pmax}$

Un clic sur le bouton  permet de calculer automatiquement les valeurs de  $q_{sl}$  et de  $k_{pmax}$  pour toutes les couches de sol.

Un écran d'information affiche les informations relatives aux différents calculs automatiques effectués :

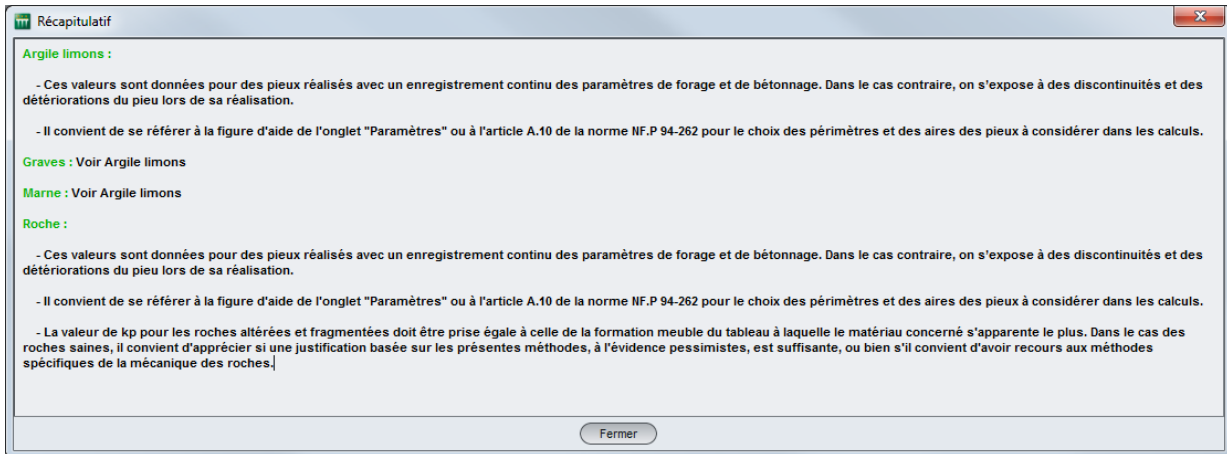



Figure K.17 : Assistant automatique  $q_{sl}$  et  $k_{pmax}$  – EC7 – A partir des résultats pressiométriques

### A partir de résultats pénétrométriques :

Les valeurs de  $q_{sl}$ ,  $k_{cmin}$  et  $k_{cmax}$  peuvent être saisies manuellement ou déterminées à partir des assistants correspondants, accessibles en bas du cadre "Définition des couches de sol".

#### Frottement latéral unitaire limite $q_{sl}$ :

Sélectionner la couche de sol concernée puis cliquer sur le bouton  pour ouvrir l'assistant.

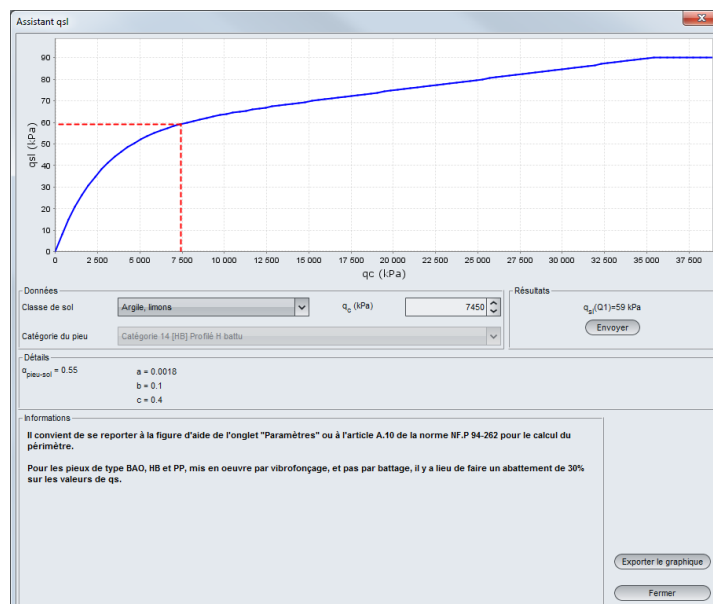


Figure K.18 : Assistant  $q_{sl}$  – EC7 – A partir des résultats pénétrométriques

Le fonctionnement de cet assistant est tout-à-fait analogue à celui décrit ci-dessus pour le dimensionnement à partir de résultats pressiométriques.

### Facteurs de portance $k_{cmin}$ et $k_{cmax}$

Sélectionner une couche de sol puis cliquez sur le bouton  pour ouvrir l'assistant.

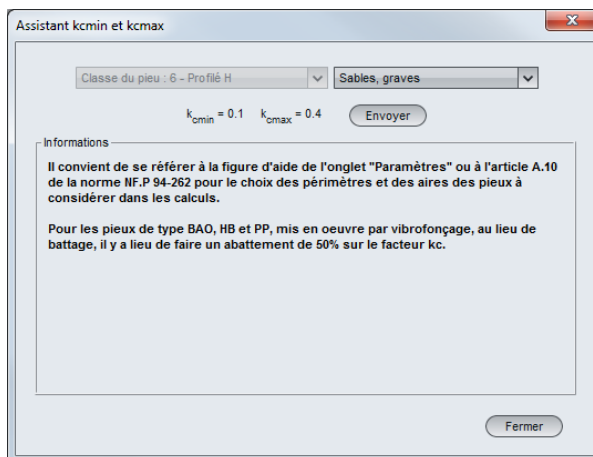


Figure K.19 : Assistant pour  $k_{cmin}$  et  $k_{cmax}$

Le fonctionnement de cet assistant est tout-à-fait analogue à celui décrit ci-dessus pour la détermination de  $k_{pmax}$  dans le cas d'un dimensionnement à partir de résultats pressiométriques, mais l'assistant propose cette fois 2 valeurs :  $k_{cmin}$  et  $k_{cmax}$ .

Assistant automatique pour  $q_s$ ,  $k_{cmin}$  et  $k_{cmax}$  :

De façon analogue au cas du dimensionnement à partir de résultats pressiométriques, un clic sur le bouton **Auto** permet de calculer automatiquement les valeurs de  $q_{sl}$ ,  $k_{cmin}$  et  $k_{cmax}$  pour toutes les couches de sol.

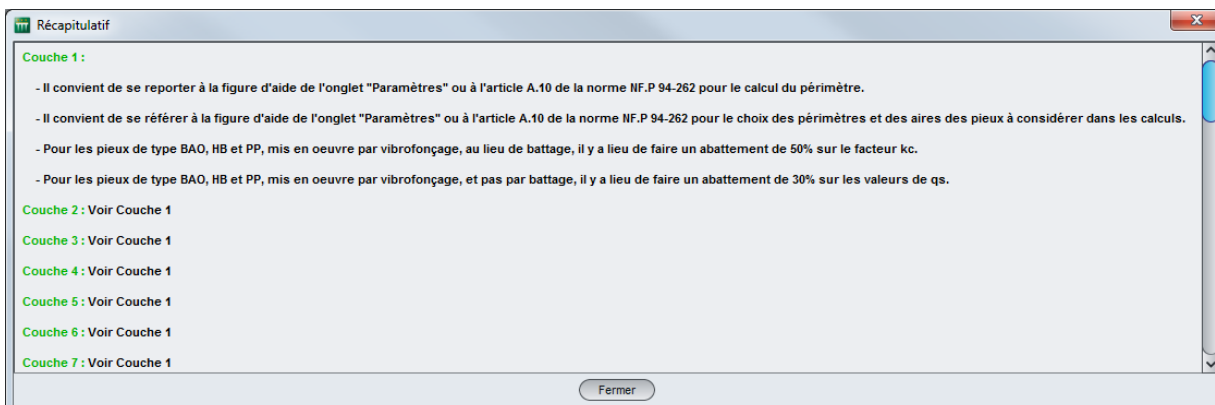



Figure K.20 : Assistant automatique pour  $q_s$ ,  $k_{cmin}$  et  $k_{cmax}$  – EC7 – A partir des résultats pénétrométriques

**K.3.3.2. Assistants pour les projets "Fascicule 62", à partir de résultats pressiométriques**

Les valeurs de  $q_s$  et de  $k_p$  peuvent être saisies manuellement ou déterminées à partir des assistants correspondants, accessibles en bas du cadre "Définition des couches de sol".

Frottement latéral unitaire limite  $q_s$  :

Sélectionner la couche de sol concernée puis cliquer sur le bouton  pour ouvrir l'assistant.

➤ Cadre "Données"

L'assistant reprend la valeur de  $p_1^*$  saisie précédemment pour la couche sélectionnée. Il convient ensuite de préciser le type de sol et le type de pieu dans l'assistant.

➤ Cadre "Informations"

Le cas échéant, des informations complémentaires nécessaires pour déterminer  $q_s$  sont détaillées.

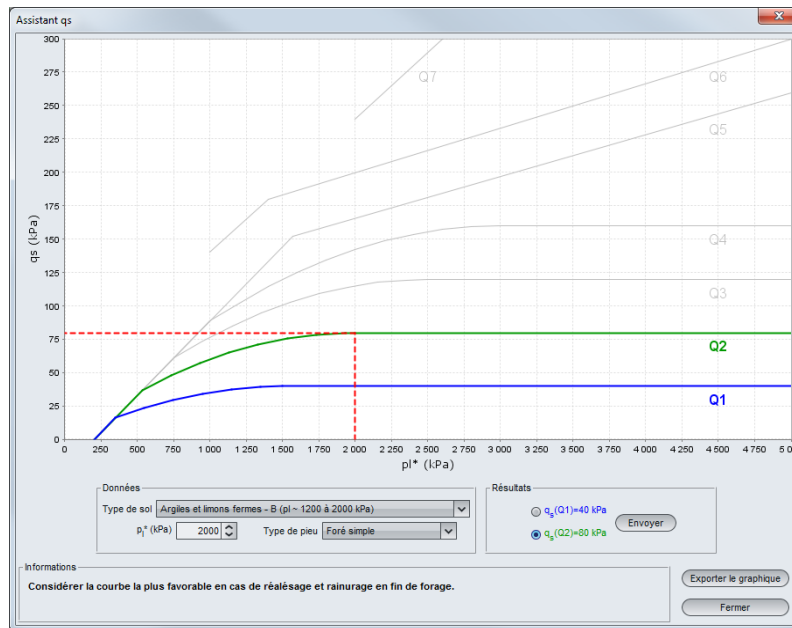


Figure K.21 : Assistant  $q_s$  (Fascicule 62) pour un sol de type "Argile, Limons fermes"

➤ Graphique

Le graphique affiche en couleurs la(les) courbe(s) de  $q_s$  en fonction de  $p_l^*$ . Le tracé en rouge permet la lecture de la valeur de  $q_s$  obtenue pour la valeur de  $p_l^*$  saisie.

➤ Cadre "Résultats"

Sélectionner la valeur à retenir lorsque plusieurs courbes sont disponibles, puis quand les paramètres proposés conviennent, un clic sur le bouton **Envoyer** permet d'envoyer la valeur  $q_s$  vers le tableau de définition des couches pour la couche de sol sélectionnée.

Cliquer sur le bouton **Fermer** et recommencer l'opération pour chacune des couches de sol.

Facteur de portance  $k_p$  :

Sélectionner une couche de sol puis cliquez sur le bouton  pour ouvrir l'assistant.

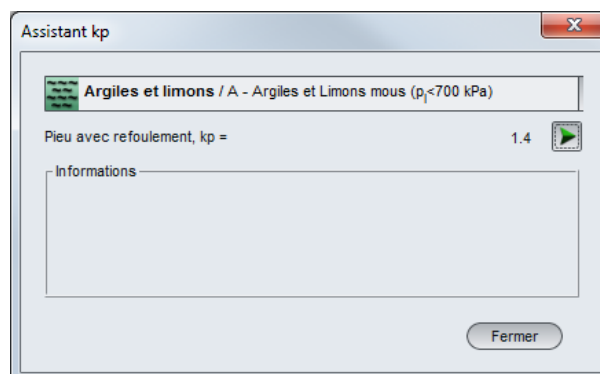


Figure K.22 : Assistant  $k_p$  (Fascicule 62) pour un sol de type "Argile, Limons mous"


Il convient ici de sélectionner la classe de sol à laquelle appartient la couche de sol concernée, à l'aide de la liste déroulante.

L'assistant reprend automatiquement le mode de mise en œuvre défini sur l'onglet "Paramètres".

Dans le cas des sols de classe 'Roches /A – Altéré ( $p_l$  non défini)', et uniquement dans ce cas, l'assistant permet de modifier la valeur  $k_p$ .

Des informations complémentaires s'affichent en fonction de la classe du sol sélectionné dans le cadre 'Information'.

Cliquer sur le bouton  pour envoyer la valeur vers la ligne sélectionnée.

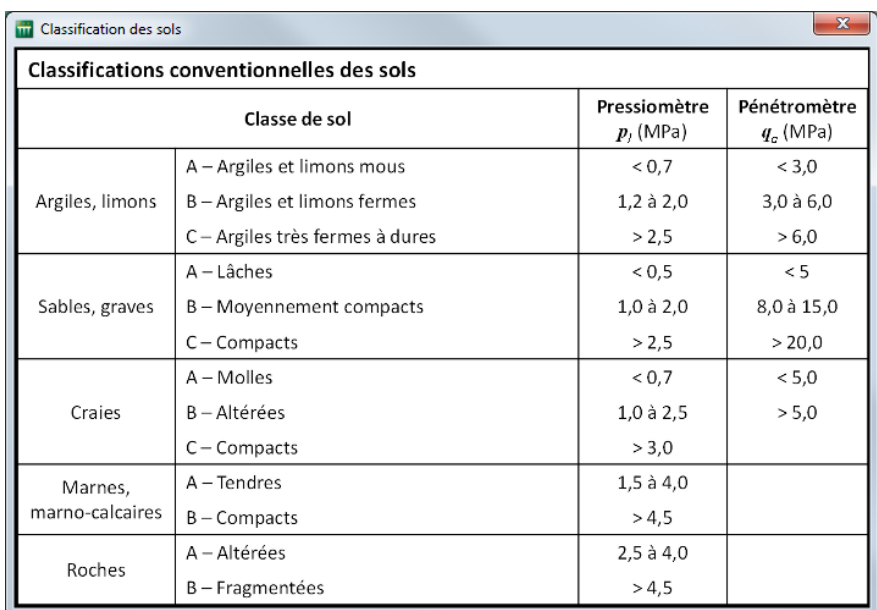
Cliquer sur le bouton  et recommencer l'opération pour chacune des couches de sol.

**K.3.3.2.3. Figures d'aide dans le cadre réglementaire Fascicule 62**

Les figures d'aide suivantes sont accessibles pour les projets dont le contexte de calcul s'établit dans le cadre réglementaire du **Fascicule 62**.

Classification conventionnelle des sols :

Cette figure d'aide est accessible quelle que soit la méthode de dimensionnement retenue (à partir des résultats pressiométriques ou à partir des résultats pénétrométriques).



Classifications conventionnelles des sols			
Classe de sol		Pressiomètre $p_1$ (MPa)	Pénétromètre $q_c$ (MPa)
Argiles, limons	A – Argiles et limons mous	< 0,7	< 3,0
	B – Argiles et limons fermes	1,2 à 2,0	3,0 à 6,0
	C – Argiles très fermes à dures	> 2,5	> 6,0
Sables, graves	A – Lâches	< 0,5	< 5
	B – Moyennement compacts	1,0 à 2,0	8,0 à 15,0
	C – Compacts	> 2,5	> 20,0
Craies	A – Molles	< 0,7	< 5,0
	B – Altérées	1,0 à 2,5	> 5,0
	C – Compacts	> 3,0	
Marnes, marno-calcaires	A – Tendres	1,5 à 4,0	
	B – Compacts	> 4,5	
Roches	A – Altérées	2,5 à 4,0	
	B – Fragmentées	> 4,5	

Figure K.23 : Figure d'aide : Classification conventionnelle des sols

Les figures d'aide suivantes sont accessibles pour les projets dimensionnés à partir des résultats pressiométriques uniquement.

Valeurs du facteur de portance  $k_p$  :

Facteur de portance $k_p$			
Valeurs du facteur de portance « $k_p$ »			
Classe de sol		Mise en œuvre sans refoulement	Mise en œuvre avec refoulement
Argiles, limons	A – Argiles et limons mous	1,1	1,4
	B – Argiles et limons fermes	1,2	1,5
	C – Argiles très fermes à dures	1,3	1,6
Sables, graves	A – Lâches	1,0	4,2
	B – Moyennement compacts	1,1	3,7
	C – Compacts	1,2	3,2
Craies	A – Molles	1,1	1,6
	B – Altérées	1,4	2,2
	C – Compacts	1,8	2,6
Marnes, marno-calcaires	A – Tendres	1,8	2,6
	B – Compacts		
Roches (1)	Altérées (1)	1,1 à 1,8	1,8 à 3,2

(1) La valeur de  $k_p$  pour ces formations est prise égale à celle de la formation meuble du tableau à laquelle le matériau concerné s'apparente le plus.

Figure K.24 : Figure d'aide : Valeurs du facteur de portance  $k_p$

Frottement  $q_s$  :

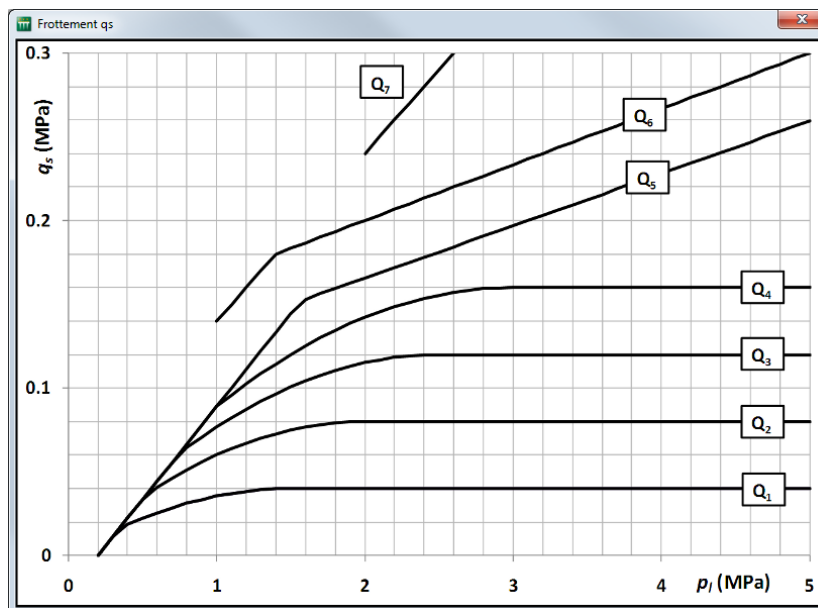


Figure K.25 : Figure d'aide : Frottement  $q_s$

Aide sur la classification des pieux :

La figure ci-dessous aide au choix des courbes pour le calcul du frottement latéral unitaire  $q_s$  (principaux types de pieux utilisés en ouvrage d'art).

Classification des pieux												
Choix des courbes pour le calcul du frottement latéral unitaire $q_s$ (principaux types de pieux utilisés en ouvrage d'art)												
Type de pieu	Argiles, limons			Sables, graves			Craies			Marnes		Roches
	A	B	C	A	B	C	A	B	C	A	B	
Foré simple	$Q_1$	$Q_1, Q_2(1)$	$Q_2, Q_3(1)$	-			$Q_1$	$Q_3$	$Q_4, Q_5(1)$	$Q_3$	$Q_4, Q_5(1)$	$Q_6$
Foré à la boue	$Q_1$	$Q_1, Q_2(1)$		$Q_1$	$Q_2, Q_1(2)$	$Q_3, Q_2(2)$	$Q_1$	$Q_3$	$Q_4, Q_5(1)$	$Q_3$	$Q_4, Q_5(1)$	$Q_6$
Foré tubé (tube récupéré)	$Q_1$	$Q_1, Q_2(3)$		$Q_1$	$Q_2, Q_1(2)$	$Q_3, Q_2(2)$	$Q_1$	$Q_2$	$Q_3, Q_4(3)$	$Q_3$	$Q_4$	-
Foré tubé (tube perdu)	$Q_1$			$Q_1$		$Q_2$	(4)			$Q_2$	$Q_3$	-
Puits (5)	$Q_1$	$Q_2$	$Q_3$	-			$Q_1$	$Q_2$	$Q_3$	$Q_4$	$Q_5$	$Q_6$
Métal battu fermé	$Q_1$	$Q_2$		$Q_2$		$Q_3$	(4)			$Q_3$	$Q_4$	$Q_4$
Battu préfabriqué béton	$Q_1$	$Q_2$		$Q_3$			(4)			$Q_3$	$Q_4$	$Q_4$
Battu moulé	$Q_1$	$Q_2$		$Q_2$		$Q_3$	$Q_1$	$Q_2$	$Q_3$	$Q_3$	$Q_4$	-
Battu enrobé	$Q_1$	$Q_2$		$Q_3$		$Q_4$	(4)			$Q_3$	$Q_4$	-
Injecté basse pression	$Q_1$	$Q_2$		$Q_3$			$Q_2$	$Q_3$	$Q_4$	$Q_5$		-
Injecté haute pression (6)	-	$Q_4$	$Q_5$	$Q_5$		$Q_6$	$Q_5$	$Q_6$	$Q_6$		$Q_7(7)$	

(1) Réalésage et rainurage en fin de forage.  
 (2) Pieux de grande longueur (supérieure à 30 m).  
 (3) Forage sec, tube non louvoyé.  
 (4) Dans le cas des craies, le frottement latéral peut être très faible pour certains types de pieux. Il convient d'effectuer une étude spécifique pour chaque cas.  
 (5) Sans tubage ni virole foncés perdus (parfois rugueuses).  
 (6) Injection sélective et répétitive à faible débit.  
 (7) Injection sélective et répétitive à faible débit et traitement préalable des massifs fissurés ou fracturés avec obturation des cavités.

Figure K.26 : Figure d'aide : Classification des pieux

Enfin, la figure d'aide suivante est accessible pour les projets dimensionnés à partir des résultats pénétrométriques uniquement.

Facteur de portance  $k_c$  :

Facteur de portance $k_c$			
Valeurs du facteur de portance « $k_c$ »			
Classe de sol		Mise en œuvre sans refoulement	Mise en œuvre avec refoulement
Argiles, limons	A – Argiles et limons mous	0,40	0,55
	B – Argiles et limons fermes		
	C – Argiles très fermes à dures		
Sables, graves	A – Lâches	0,15	0,50
	B – Moyennement compacts		
	C – Compacts		
Craies	A – Molles	0,20	0,30
	B – Altérées	0,30	0,45

Figure K.27 : Aide : Valeurs du facteur de portance  $k_c$

### K.3.3.3. Importation de données



Le module Fondprof permet d'importer des données de couches de sol depuis le presse-papier Windows® (voir aussi l'exemple 2 chapitre K.4.2).

#### K.3.3.3.1. Procédure d'importation des données

Pour importer ces données de "couches" de sol, il convient de procéder de la manière suivante :

- préparer/récupérer une feuille de calcul Excel® comportant les données à importer ;
- ouvrir cette feuille de calcul et copier les données dans le presse-papiers Windows® ;



- ouvrir l'assistant "Modification de la table"  et cliquer sur le bouton **Importer** ;  
Astuce si vous travaillez dans le cadre réglementaire EC7 – Norme NF.P94-262 : avant de cliquer sur le bouton **Importer**, créer la première couche de sol 'Couche 1' en cliquant sur le bouton , puis sélectionner la classe de sol voulue. Cette classe de sol sera ensuite automatiquement reportée sur les lignes importées ;
- dans cet assistant, préciser l'intervalle de lignes à importer. Si la première ligne de la feuille de calcul comporte des entêtes de colonne, elle doit être ignorée par exemple (et l'import doit donc commencer à la ligne 2).

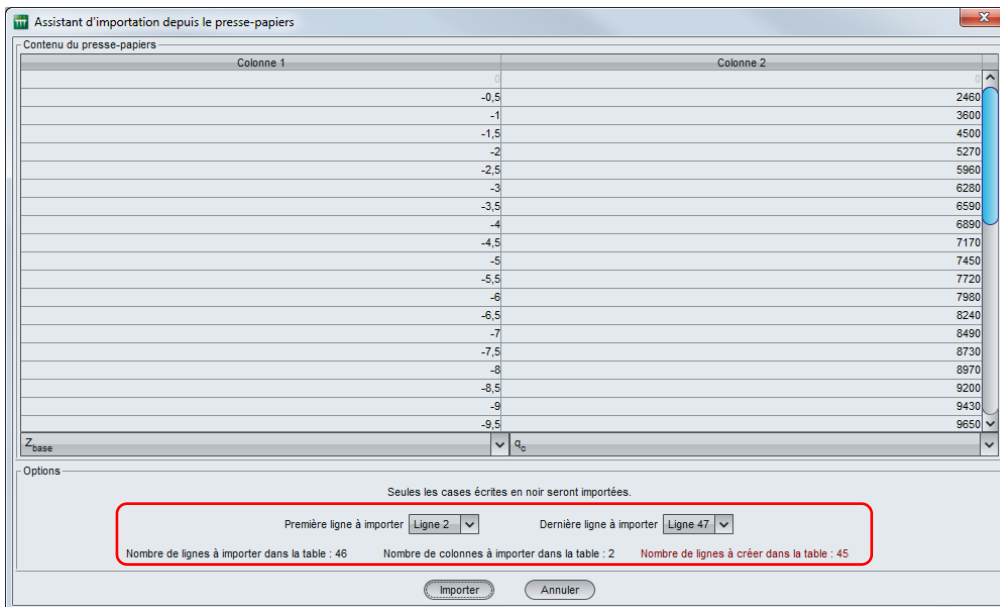


Figure K.28 : Assistant d'importation des données

- cliquer sur le bouton **Importer** ;
- l'assistant de modification de la table affiche alors les données importées. Cliquer sur le bouton **Fermer** : les couches de sol importées ont été créées avec un nom par défaut, la classe de sol (copiée à partir de la première ligne si cadre réglementaire EC7), et les valeurs des paramètres telles que renseignées dans la feuille de calcul.

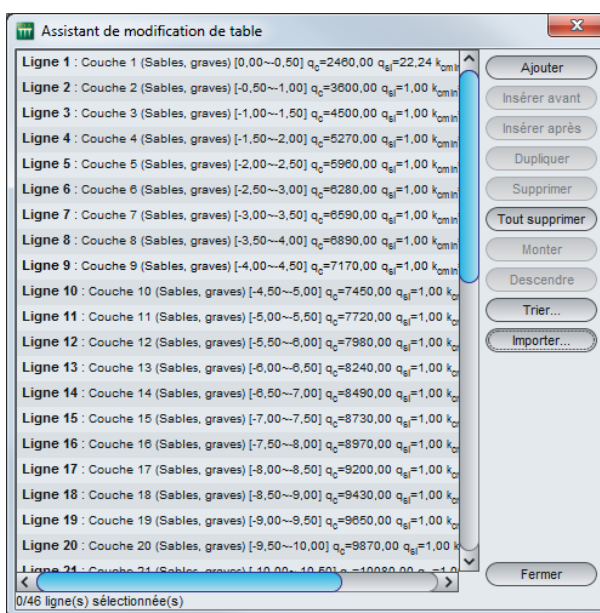


Figure K.29 : Assistant de modification de table

### K.3.3.3.2. Format des feuilles de calcul à importer

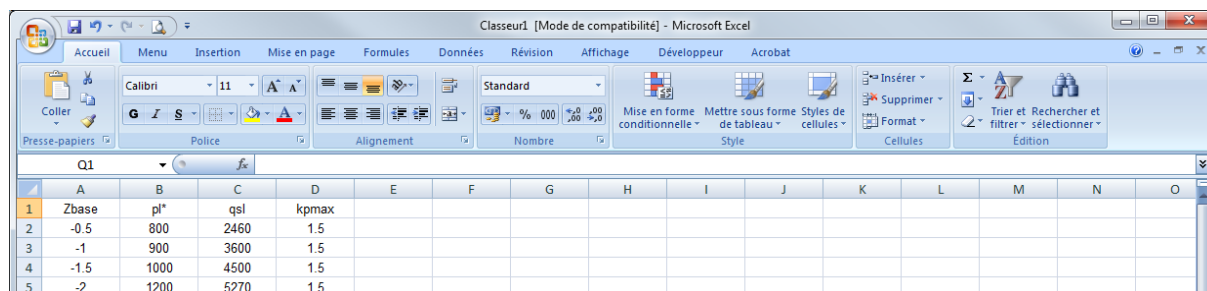
Ci-dessous les exemples de formats de feuilles de calcul à utiliser.

Pour chacun des cas mentionnés ci-dessous, l'impression d'écran illustre les données spécifiques à Fondprof en fonction du cadre réglementaire et de la méthode de dimensionnement, en respectant l'ordre indiqué dans l'onglet Couches de l'application.

Nota : il n'est pas obligatoire que toutes les colonnes de données soient remplies (mais la donnée de  $Z_{base}$ , par contre, est obligatoire).

#### Cadre réglementaire EC7 – Méthode de dimensionnement pressiométrique :

Données importées :  $Z_{base}$ ,  $p_l^*$ ,  $q_{sl}$  et  $k_{pmax}$ .

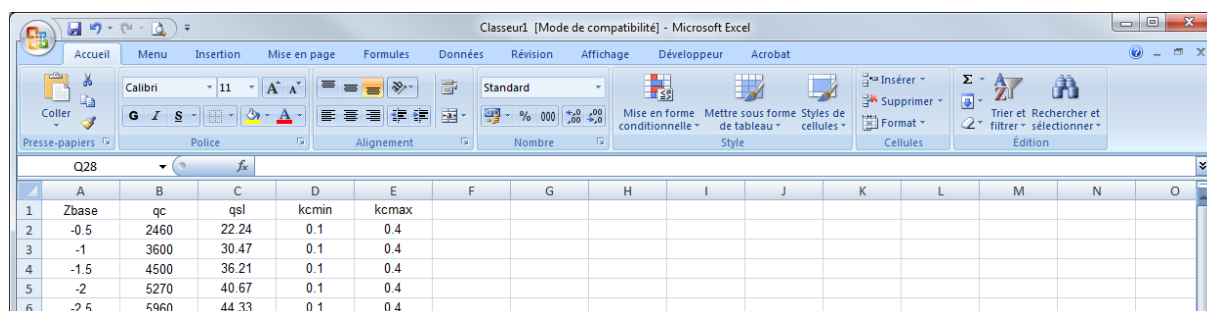


	A	B	C	D	E	F	G	H	I	J	K	L	M	N	O
1	Zbase	pl*	qsl	kpmax											
2	-0.5	800	2460	1.5											
3	-1	900	3600	1.5											
4	-1.5	1000	4500	1.5											
5	-2	1200	5270	1.5											

Figure K.30 : Format de feuille de calcul à importer (cadre réglementaire EC7 – dimensionnement pressiométrique)

#### Cadre réglementaire EC7 – Méthode de dimensionnement pénétrométrique :

Données importées :  $Z_{base}$ ,  $q_c$ ,  $q_{sl}$ ,  $k_{cmin}$  et  $k_{cmax}$ .

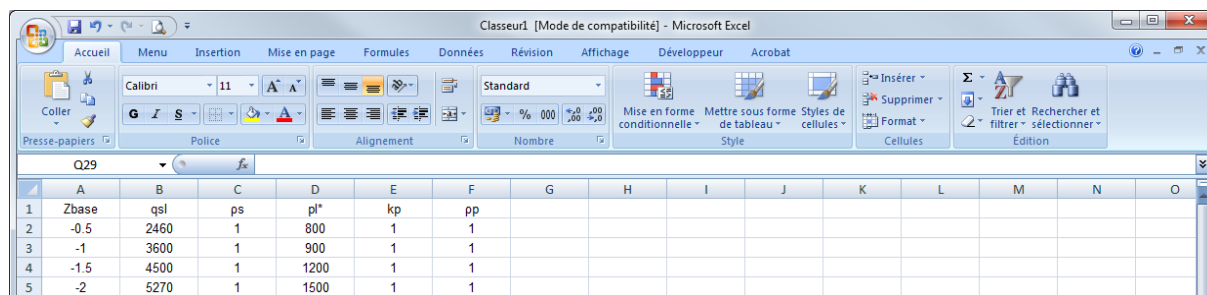


	A	B	C	D	E	F	G	H	I	J	K	L	M	N	O
1	Zbase	qc	qsl	kcmin	kcmax										
2	-0.5	2460	22.24	0.1	0.4										
3	-1	3600	30.47	0.1	0.4										
4	-1.5	4500	36.21	0.1	0.4										
5	-2	5270	40.67	0.1	0.4										
6	-2.5	5960	44.33	0.1	0.4										

Figure K.31 : Format de feuille de calcul à importer (cadre réglementaire EC7 – dimensionnement pénétrométrique)

#### Autres cadres réglementaires – Méthode de dimensionnement pressiométrique :

Données importées :  $Z_{base}$ ,  $q_{sl}$ ,  $\rho_s$ ,  $p_l^*$ ,  $k_p$  et  $\rho_p$ .

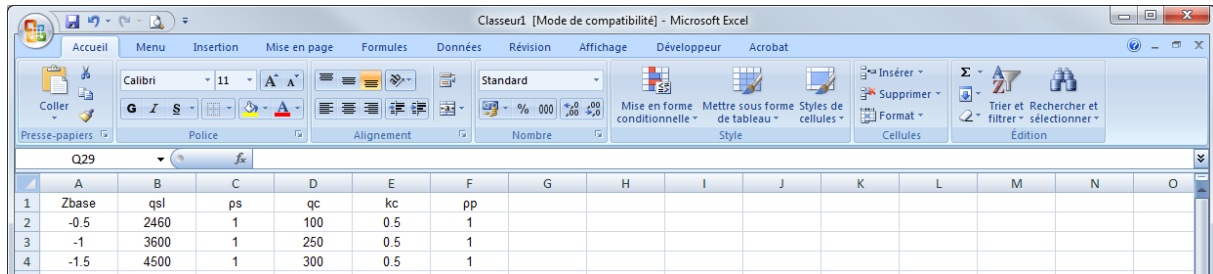


	A	B	C	D	E	F	G	H	I	J	K	L	M	N	O
1	Zbase	qsl	ps	pl*	kp	pp									
2	-0.5	2460	1	800	1	1									
3	-1	3600	1	900	1	1									
4	-1.5	4500	1	1200	1	1									
5	-2	5270	1	1500	1	1									

Figure K.32 : Format de feuille de calcul à importer (autres cadres réglementaires – dimensionnement pressiométrique)

Autres cadres réglementaires – Méthode de dimensionnement pénétrométrique :

Données importées :  $Z_{base}$ ,  $q_{sl}$ ,  $\rho_s$ ,  $q_c$ ,  $k_c$  et  $\rho_p$ .



	A	B	C	D	E	F
1	Zbase	qsl	ps	qc	kc	pp
2	-0.5	2460	1	100	0.5	1
3	-1	3600	1	250	0.5	1
4	-1.5	4500	1	300	0.5	1

Figure K.33 : Format de feuille de calcul à importer  
(autres cadres réglementaires – dimensionnement pénétrométrique)

Les contrôles sur les données sont les mêmes que cités dans le Tableau K.12.

Dans certains cas, si les valeurs importées sortent de l'intervalle acceptable, Fondprof corrige automatiquement les valeurs : par exemple, si des valeurs supérieures à 1 sont saisies dans la feuille de calcul pour les coefficients  $\rho_p$  et  $\rho_s$ , Fondprof ramène ces valeurs à 1,0 après import.

### K.3.4. Onglet "Calculs"

Ce dernier onglet permet de sélectionner un critère d'arrêt pour le calcul.

Il convient de choisir un des trois modes de calcul.

- Charge imposée en tête (choix proposé par défaut) :



Figure K.34 : Critère de calcul : Charge imposée en tête

- Contrainte imposée en tête :

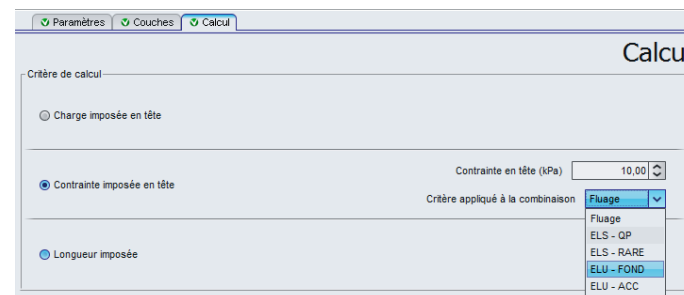


Figure K.35 : Critère de calcul : Contrainte imposée en tête

➤ Longueur imposée :

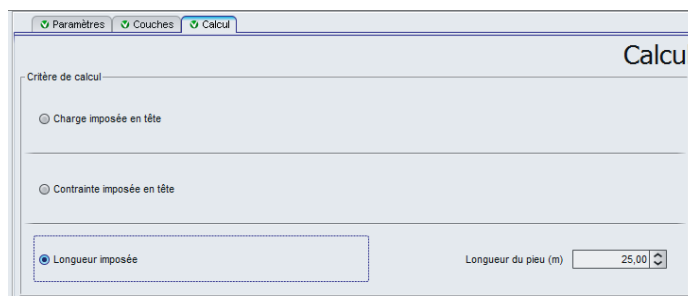


Figure K.36 : Critère de calcul : Longueur imposée


Le tableau suivant décrit les données relatives aux différents critères de calcul :


Désignation	Unité	Valeur par défaut	Condition d'affichage	Valeur obligatoire	Contrôles locaux
Charge en tête	kN	0,00	Si critère "Charge imposée en tête"	Oui	≠ 0
Contrainte en tête	kPa	0,00	Si critère "Contrainte imposée en tête"	Oui	≠ 0
Critère appliqué à la combinaison	-	Première combinaison de la liste associée au cadre réglementaire	Si critère "Charge imposée en tête" ou "Contrainte imposée en tête"	Oui	-
Longueur du pieu	m	0,00	Si critère "Longueur imposée"	Oui	> 0


Tableau K.14 : Critères de calcul

### K.3.5. Calcul et résultats

#### K.3.5.1. Calcul

Le calcul peut se lancer depuis n'importe quel onglet à partir du moment où les onglets sont correctement renseignés, c'est-à-dire lorsqu'ils sont tous marqués d'une croix verte (exemple :  Couches ).

Ceux-ci sont marqués d'une croix rouge (exemple :  Couches ) tant qu'ils ne sont pas complétés correctement (données manquantes ou non conformes aux valeurs attendues).

Pour lancer le calcul, cliquer sur le bouton  Lancer le calcul .

Pour afficher les résultats du calcul, cliquer sur le bouton  Voir les résultats .

#### K.3.5.2. Résultats

La fenêtre ci-dessous permet de choisir le type de résultats à afficher. En effet, différents types de résultats sont accessibles dans le cas du module Fondprof :

- résultats numériques : résultats formatés et tableaux de résultats ;
- résultats graphiques : courbes de portance superposées.

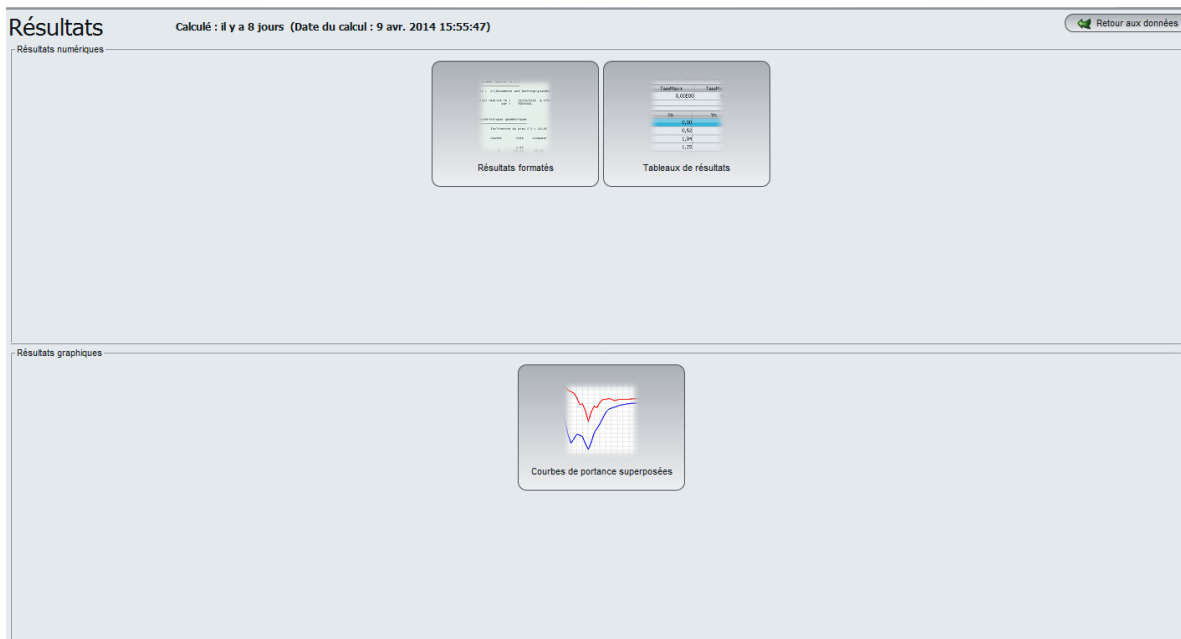


Figure K.37 : Fenêtre des résultats

### K.3.5.2.1. Résultats numériques formatés

Les résultats numériques formatés contiennent :

- un rappel des données : les options du calcul, les paramètres généraux, et les caractéristiques des couches ;
- un rappel du critère de calcul ;
- un tableau donnant pour chaque pas de calcul (jusqu'à ce que le critère d'arrêt soit atteint) :
  - la couche présente à la cote de calcul ;
  - la cote de calcul (m) ;
  - la valeur du frottement latéral unitaire limite  $q_{sl}$  (kPa) à cette cote ;
  - les valeurs de la pression limite équivalente  $pl_e$  (kPa) et du facteur de portance pressiométrique  $k_p$  calculées à cette cote dans le cas d'un calcul pressiométrique ;
  - les valeurs de la résistance de pointe équivalente  $q_{ce}$  (kPa) et du facteur de portance pénétrométrique  $k_c$  calculées à cette cote dans le cas d'un calcul pénétrométrique ;
  - la valeur de la charge limite frottement latéral total  $Q_s$  (kN) pour un pieu fondé à cette cote ;
  - la valeur de la charge limite de pointe  $Q_p$  (kN) pour un pieu fondé à cette cote ;
  - les capacités portantes (kN) pour les différentes combinaisons de charge :
    - cas EC7 : ELS quasi-permanents, ELS caractéristiques, ELU durables et transitoires (fondamentaux) et ELU accidentels ;
    - cas Fascicule 62 : Fluage, ELS quasi-permanents, ELS rare, ELU durables et transitoires (fondamentaux) et ELU accidentels ;
    - cas DTU 13.2 : ELS et ELU ;
    - cas d'un calcul libre : Coef i (une colonne par combinaison).

File : E:\Users\nto\Documents\Foxtav3\FondProf\CAPACITE PROTANTE PIEU ISOLÉ\capacite protante pieu isolé(FP).resu

calcul réalisé le : 02/09/2013 à 18h19  
par : Terrasol

Options du calcul :  
- calcul basé sur des paramètres issus du pressiomètre de Ménard  
- calcul selon les règles de la norme NF P 94 262  
- profil de pression limite pl défini par points de mesure  
- pour pieu de catégorie : 6  
- pour pieu travaillant en compression

couche	cote	qs1	pl	kp	Qs	Qp	ELS-QP	ELS-CARA	ELU-FOND	ELU-ACC
01	2.00	75.53	800.0	1.000	0.0	240.0	86.2	105.4	172.6	189.8
01	1.60	75.53	800.0	1.084	9.1	260.2	98.0	119.8	193.6	213.0
01	1.20	75.53	800.0	1.168	18.1	280.4	109.8	134.2	214.6	236.1
01	0.80	75.53	800.0	1.252	27.2	300.6	121.6	148.7	231.6	259.2
01	0.40	75.53	800.0	1.337	36.3	320.8	133.4	163.1	256.7	282.4
01	0.00	75.53	800.0	1.421	45.3	341.0	145.2	177.6	277.7	305.5
01	-0.40	75.53	800.0	1.505	54.4	361.2	157.0	192.0	298.8	328.7
01	-0.80	75.53	800.0	1.589	63.4	381.4	168.8	206.4	319.8	351.8
01	-1.20	75.53	800.0	1.650	72.5	396.0	178.6	218.4	336.9	370.6
01	-1.60	75.53	800.0	1.650	81.6	396.0	182.2	224.0	343.4	377.8
01	-2.00	75.53	800.0	1.650	90.6	396.0	187.8	229.6	349.9	384.9
01	-2.40	75.53	800.0	1.650	99.7	396.0	192.3	235.2	356.4	392.1
01	-2.80	75.53	800.0	1.650	108.8	396.0	196.9	240.7	362.9	399.3
01	-3.20	75.53	800.0	1.650	117.8	396.0	201.4	246.3	369.4	406.4
01	-3.60	75.53	800.0	1.650	126.9	396.0	206.0	251.9	376.0	413.6
01	-4.00	75.53	800.0	1.650	136.0	396.0	210.5	257.5	382.5	420.8
01	-4.40	75.53	800.0	1.650	145.0	396.0	215.1	263.0	389.0	427.9
01	-4.80	75.53	800.0	1.650	154.1	396.0	219.7	268.6	395.5	435.1
01	-5.20	75.53	800.0	1.650	163.1	396.0	224.2	274.2	402.0	442.3
01	-5.60	75.53	800.6	1.650	172.2	396.3	228.9	279.9	408.8	449.7
01	-6.00	75.53	815.0	1.650	181.3	403.4	233.6	285.6	420.4	462.5
01	-6.40	75.53	848.6	1.650	190.3	420.1	246.0	301.6	438.9	482.8
01	-6.80	75.53	901.4	1.650	199.4	446.2	260.5	318.5	464.2	510.7
01	-7.20	75.53	935.0	1.650	209.9	462.8	268.7	328.6	479.4	527.4
02	-7.00	130.94	980.0	1.650	203.9	485.1	276.7	338.4	495.4	545.0
02	-7.40	130.94	1028.0	1.650	219.6	508.9	293.2	358.5	523.8	576.2
02	-7.80	130.94	1112.0	1.650	235.4	550.4	316.0	386.4	565.0	623.6
02	-8.20	130.94	1208.0	1.650	251.1	598.0	341.0	416.9	610.5	673.6
02	-8.60	130.94	1304.0	1.650	266.8	645.5	365.9	447.4	655.9	721.6
02	-9.00	130.94	1400.0	1.650	282.5	693.0	390.9	478.0	701.4	771.6
02	-9.40	130.94	1496.0	1.650	298.2	740.5	415.8	508.5	746.8	821.6
02	-9.80	130.94	1592.0	1.650	313.9	788.0	440.8	539.0	792.3	871.7
02	-10.20	130.94	1688.0	1.650	329.6	835.5	465.8	569.5	837.8	921.7
02	-10.60	130.94	1783.1	1.650	345.3	882.6	490.6	599.9	882.9	971.3
02	-11.00	130.94	1886.4	1.650	361.1	928.9	515.5	625.5	920.9	1012.5
02	-11.40	130.94	1895.6	1.650	376.8	940.3	527.1	644.0	947.0	1041.8
02	-11.80	130.94	1912.5	1.650	392.5	946.7	537.3	657.0	962.9	1059.3
02	-12.20	130.94	1907.7	1.650	408.3	944.3	540.4	660.8	966.8	1063.6
03	-12.00	61.31	1896.9	1.300	400.3	739.8	467.0	571.0	819.7	901.8
03	-12.40	61.31	1869.4	1.300	407.7	729.1	466.8	570.8	817.3	899.2
03	-12.80	61.31	1821.2	1.300	415.1	710.3	463.8	567.1	809.1	890.1
03	-13.20	61.31	1766.2	1.300	422.4	688.8	459.8	562.2	799.0	879.0
03	-13.60	61.31	1711.2	1.300	429.8	667.4	455.8	557.3	788.9	867.9
03	-14.00	61.31	1656.2	1.300	437.1	645.9	451.8	552.4	778.7	856.7
03	-14.40	61.31	1601.2	1.300	444.5	624.5	447.8	547.5	768.6	845.6
03	-14.80	61.31	1546.2	1.300	451.8	603.0	443.8	542.6	758.5	834.4
03	-15.20	61.31	1491.2	1.300	459.2	581.6	439.8	537.7	748.3	823.3
03	-15.60	61.31	1436.2	1.300	466.6	560.1	435.8	532.8	738.2	812.1
03	-16.00	61.31	1381.2	1.300	473.9	538.7	431.8	527.9	728.1	801.0
03	-16.40	61.31	1326.2	1.300	481.3	517.2	427.8	523.0	717.9	789.8
03	-16.80	61.31	1271.2	1.300	488.6	495.8	423.8	518.2	707.8	778.7
03	-17.20	61.31	1216.2	1.300	496.0	474.3	419.8	513.3	697.7	767.5
03	-17.60	61.31	1161.3	1.300	503.3	452.9	415.8	508.4	687.6	756.4
03	-18.00	61.31	1106.3	1.300	510.7	431.4	411.8	503.5	677.4	745.2
03	-18.40	61.31	1051.3	1.300	518.1	410.0	407.8	498.6	667.3	734.1
03	-18.80	61.31	1005.9	1.300	525.4	392.4	405.0	495.2	657.2	723.0
03	-19.20	61.31	989.9	1.300	532.8	386.1	406.6	497.1	660.7	726.8
03	-19.60	61.31	989.5	1.300	540.2	386.5	412.9	504.5	673.7	737.7
03	-20.00	61.31	1054.8	1.300	547.5	411.4	423.1	517.3	689.4	758.5
03	-20.00	61.31	1054.8	1.300	547.5	411.4	423.1	517.3	689.4	758.5
04	-20.40	155.95	1147.0	1.600	566.2	550.6	482.4	589.9	802.9	883.4
04	-20.80	155.95	1238.0	1.600	584.9	594.2	507.5	620.6	847.8	932.7
04	-21.20	155.95	1342.0	1.600	603.6	634.0	524.6	654.0	897.2	981.0
04	-21.60	155.95	1446.0	1.600	622.3	694.1	562.2	694.3	941.3	1041.3
04	-22.00	155.95	1550.0	1.600	641.1	744.0	589.5	720.9	995.9	1095.6
04	-22.40	155.95	1654.0	1.600	659.8	793.9	616.9	754.9	1045.9	1149.9
04	-22.80	155.95	1758.0	1.600	678.5	843.8	644.2	787.7	1094.6	1204.2
04	-23.00	155.95	1810.0	1.600	687.8	868.8	657.9	804.4	1119.2	1231.3

Caractéristiques des couches (données utilisateur)

couche	base	p1*	qs1	kpmin	kpmax
01	-7.00	800.0	75.53	1.00	1.65
02	-12.00	2000.0	130.94	1.00	1.65
03	-20.00	900.0	61.31	1.00	1.30
04	-25.00	2200.0	155.95	1.00	1.60

Pas du calcul : 0.40

\*\*\*\*\*  
\*\*\*SOLUTION\*\*\*  
\*\*\*\*\*

Calcul à longueur imposée : L = 25.00

Figure K.38 : Résultats numériques formatés (cas du cadre règlement EC7)

### K.3.5.2.2. Tableau de résultats

Il s'agit globalement des mêmes résultats que ceux détaillés pour les résultats formatés au chapitre précédent mais présentés cette fois sous la forme de tableau, et sans la partie de rappel des données.

Les valeurs de  $pl_e/k_p$  ou  $q_{ce}/k_c$  sont toutefois remplacées dans le tableau par l'affichage de la colonne  $q_{pl}$  (contrainte limite en pointe, en kPa).

Résultats

Exporter Retour

z	qs1	pl	kp	Qs	Qp	Q-ELS-QP	Q-ELS-CARAC	Q-ELU-FOND	Q-ELU-ACC
2.000	75.53	800.0	1.000	0.0	240.0	86.2	105.4	172.6	189.8
1.200	75.53	800.0	1.084	9.1	260.2	98.0	119.8	193.6	213.0
0.800	75.53	800.0	1.168	18.1	280.4	109.8	134.2	214.6	236.1
0.400	75.53	800.0	1.252	27.2	300.6	121.6	148.7	231.6	259.2
0.000	75.53	800.0	1.337	36.3	320.8	133.4	163.1	256.7	282.4
-0.400	75.53	800.0	1.421	45.3	341.0	145.2	177.6	277.7	305.5
-0.800	75.53	800.0	1.505	54.4	361.2	157.0	192.0	298.8	328.7
-1.200	75.53	800.0	1.589	63.4	381.4	168.8	206.4	319.8	351.8
-1.600	75.53	800.0	1.650	72.5	396.0	178.6	218.4	336.9	370.6
-2.000	75.53	800.0	1.650	81.6	396.0	182.2	224.0	343.4	377.8
-2.400	75.53	800.0	1.650	90.6	396.0	187.8	229.6	349.9	384.9
-2.800	75.53	800.0	1.650	99.7	396.0	192.3	235.2	356.4	392.1
-3.200	75.53	800.0	1.650	108.8	396.0	196.9	240.7	362.9	399.3
-3.600	75.53	800.0	1.650	117.8	396.0	201.4	246.3	369.4	406.4
-4.000	75.53	800.0	1.650	126.9	396.0	206.0	251.9	376.0	413.6
-4.400	75.53	800.0	1.650	136.0	396.0	210.5	257.5	382.5	420.8
-4.800	75.53	800.0	1.650	145.0	396.0	215.1	263.0	389.0	427.9
-5.200	75.53	800.0	1.650	154.1	396.0	219.7	268.6	395.5	435.1
-5.600	75.53	800.0	1.650	163.1	396.0	224.2	274.2	402.0	442.3
-6.000	75.53	800.0	1.650	172.2	396.3	228.9	279.9	408.8	449.7
-6.400	75.53	800.0	1.650	181.3	403.4	233.6	285.6	420.4	462.5
-6.800	75.53	800.0	1.650	190.3	420.1	246.0	301.6	438.9	482.8
-7.200	75.53	800.0	1.650	199.4	446.2	260.5	318.5	464.2	510.7
-7.400	130.94	980.0	1.650	203.9	485.1	276.7	338.4	495.4	545.0
-7.600	130.94	1028.0	1.650	219.6	508.9	293.2	358.5	523.8	576.2
-7.800	130.94	1112.0	1.650	235.4	550.4	316.0	386.4	565.0	621.6
-8.000	130.94	1208.0	1.650	251.1	598.0	341.0	416.9	610.5	671.6
-8.200	130.94	1304.0	1.650	266.8	645.5	365.9	447.4	655.9	721.6
-8.400	130.94	1400.0	1.650	282.5	693.0	390.9	478.0	701.4	771.6
-8.600	130.94	1496.0	1.650	298.2	740.5	415.8	508.5	746.8	821.6

Figure K.39 : Tableau de résultats (cas du cadre règlement EC7)

### K.3.5.2.3. Résultats graphiques : courbes de portance superposées

Ce graphique permet de visualiser la capacité portante du pieu pour chaque combinaison en fonction de la profondeur. Comme pour les résultats formatés, les combinaisons affichées dépendent du cadre réglementaire choisi :

- cas EC7 : ELS quasi-permanents, ELS caractéristiques, ELU durables et transitoires (fondamentaux) et ELU accidentels ;
- cas Fascicule 62 : Fluage, ELS quasi-permanents, ELS rare, ELU durables et transitoires (fondamentaux) et ELU accidentels ;
- cas DTU 13.2 : ELS et ELU ;
- cas d'un calcul libre : Coef i (une colonne par combinaison créée sur l'onglet "Paramètres").

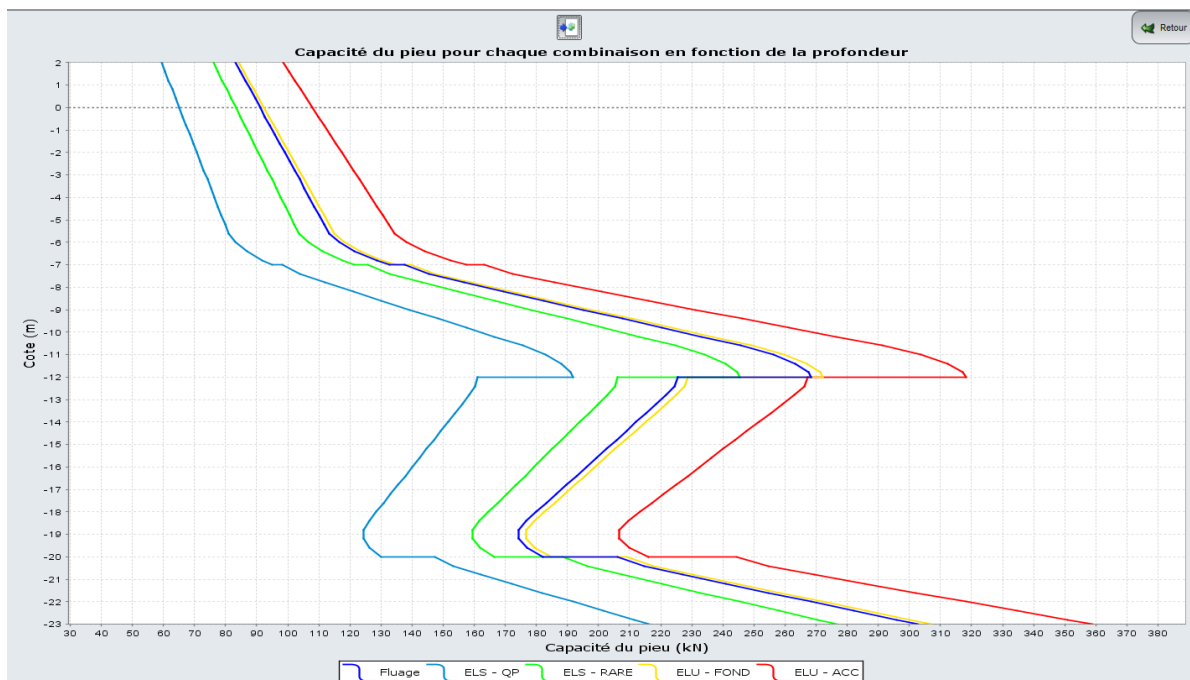


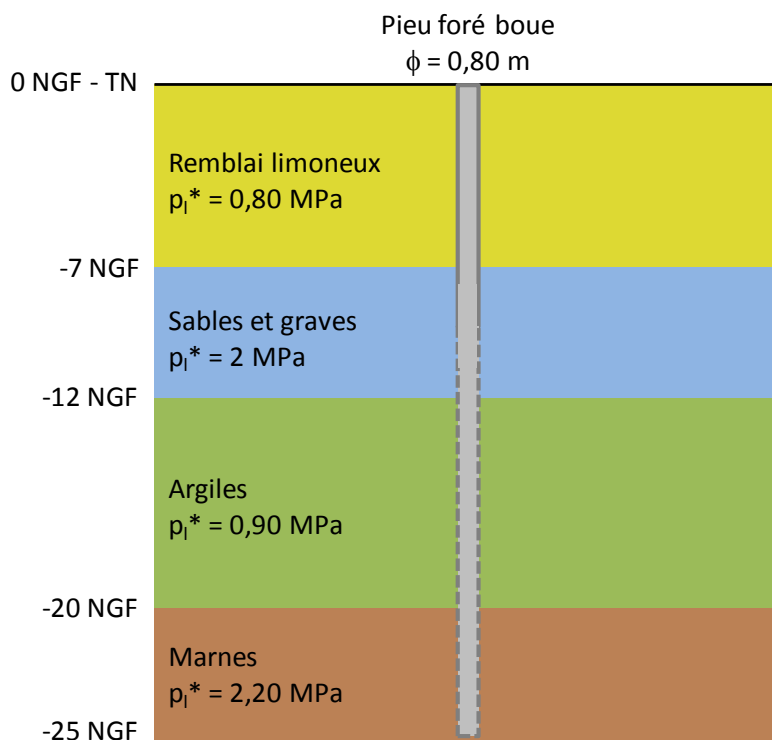
Figure K.40 : Courbes de portance superposées (cas du cadre règlement EC7)



## K.4. Exemples de calcul

### K.4.1. Exemple 1

Cet exemple traite le cas d'une fondation profonde isolée dans un massif de sol non homogène : l'objet de l'exercice est d'évaluer la capacité portante verticale au sens de la norme NF.P 94-262 d'application de l'Eurocode 7 pour les fondations profondes.



Il s'agit de déterminer, pour un pieu circulaire en béton ( $\phi 800 \text{ mm}$ ) mis en œuvre par forage à la boue, la capacité portante en fonction de la profondeur de l'ancrage, et de déterminer à quelle profondeur est atteinte la contrainte maximale dans le béton.

#### K.4.1.1. Calcul de la portance pour une profondeur de pieu donnée

Double cliquer sur l'icône Foxta pour lancer le programme, choisir le type de connexion et la langue souhaités puis cliquer sur le bouton .

##### K.4.1.1.1. Saisie des données

A l'ouverture de l'application, Foxta propose :

- De créer un nouveau projet,
- D'ouvrir un projet existant,
- D'ouvrir automatiquement le dernier projet utilisé.

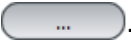
Dans le cas de cet exemple :

- Choisir de créer un nouveau projet en sélectionnant le radio-bouton  Nouveau projet.
- Cliquer sur le bouton .

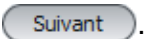


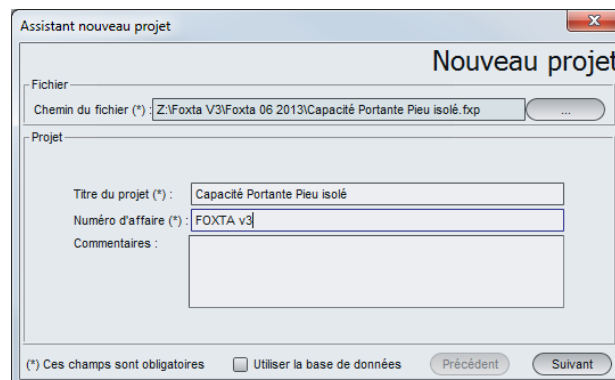
## Assistant Nouveau projet

### Cadre "Fichier"

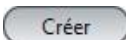
- Renseigner le chemin du projet en cliquant sur le bouton .
- Donner un nom au projet et l'enregistrer.

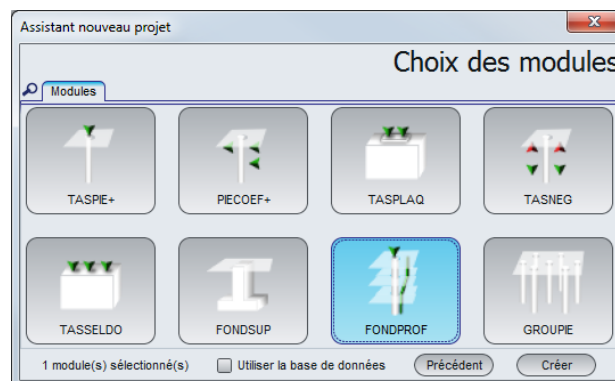
### Cadre "Projet"

- Donner un titre au projet,
- Saisir un numéro d'affaire,
- Compléter avec un commentaire si besoin,
- Laisser la case "Utiliser la base de données" décochée (nous n'utiliserons pas la base de données pour cet exemple), et cliquer sur le bouton .



## Assistant nouveau projet : Choix des modules

Sélectionner le module FONDPROF, puis cliquer sur le bouton .



La fenêtre de saisie des données FONDPROF apparaît alors. Il convient de compléter les différents onglets de données proposés.

### **K.4.1.1.2. Onglet "Paramètres"**

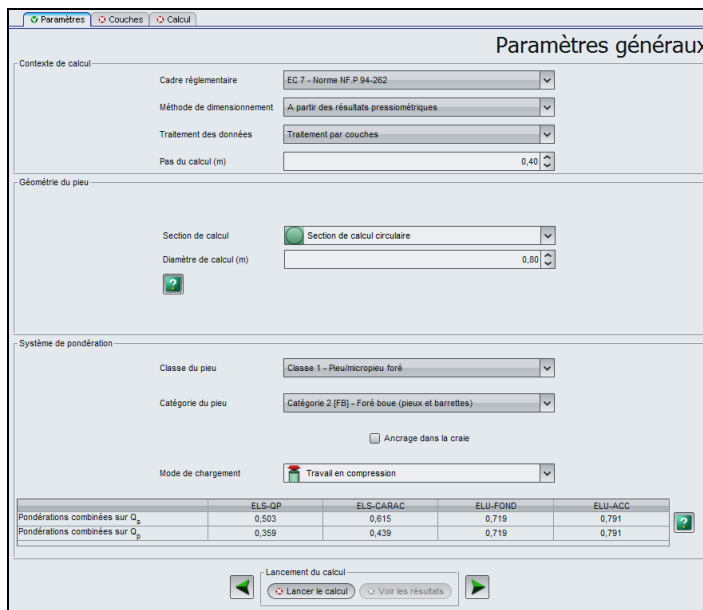
Cet onglet concerne les paramètres généraux du calcul.

#### Cadre "Contexte du calcul"

- Cadre réglementaire : EC 7 – Norme NF.P 94-262.
- Méthode de dimensionnement : A partir de résultats pressiométriques.
- Traitement des données : Traitement par couches.
- Pas du calcul (m) : 0,40 m.

*Nota* : Le traitement par couches permet de rentrer une seule valeur de pression limite moyenne par couche. Ce traitement est adapté au cas d'un modèle géotechnique prédéfini

par l'utilisateur. Dans ce cas, la valeur de pression limite est prise homogène sur toute la hauteur de la couche (voir chapitre K.3.2.1.2).




**Cadre "Géométrie du pieu"**

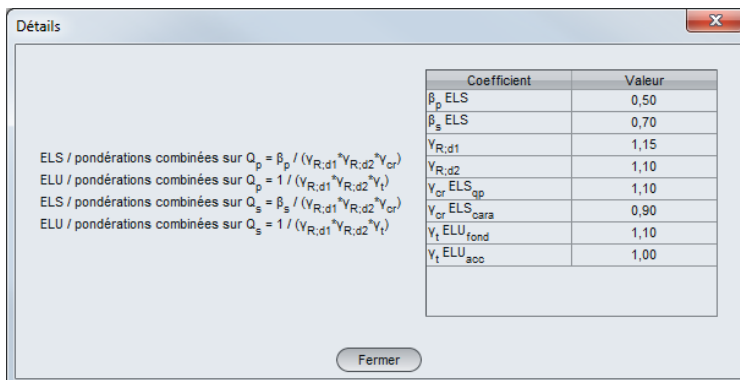
- Section de calcul : Section de calcul circulaire.
- Diamètre de calcul (m) : 0,80 m.


**Cadre "Système de pondération"**

- Classe du pieu : Classe 1 – Pieu/micropieu foré.
- Catégorie du pieu : Catégorie 2 [FB] – Foré boue (pieux et barrettes).
- Ancrage dans la craie : Décochée.
- Mode de chargement : Travail en compression.

Nota : Les pondérations appliquées sur  $Q_s$  et  $Q_p$  dépendent désormais également de la nature de la couche d'ancrage (craie ou non).

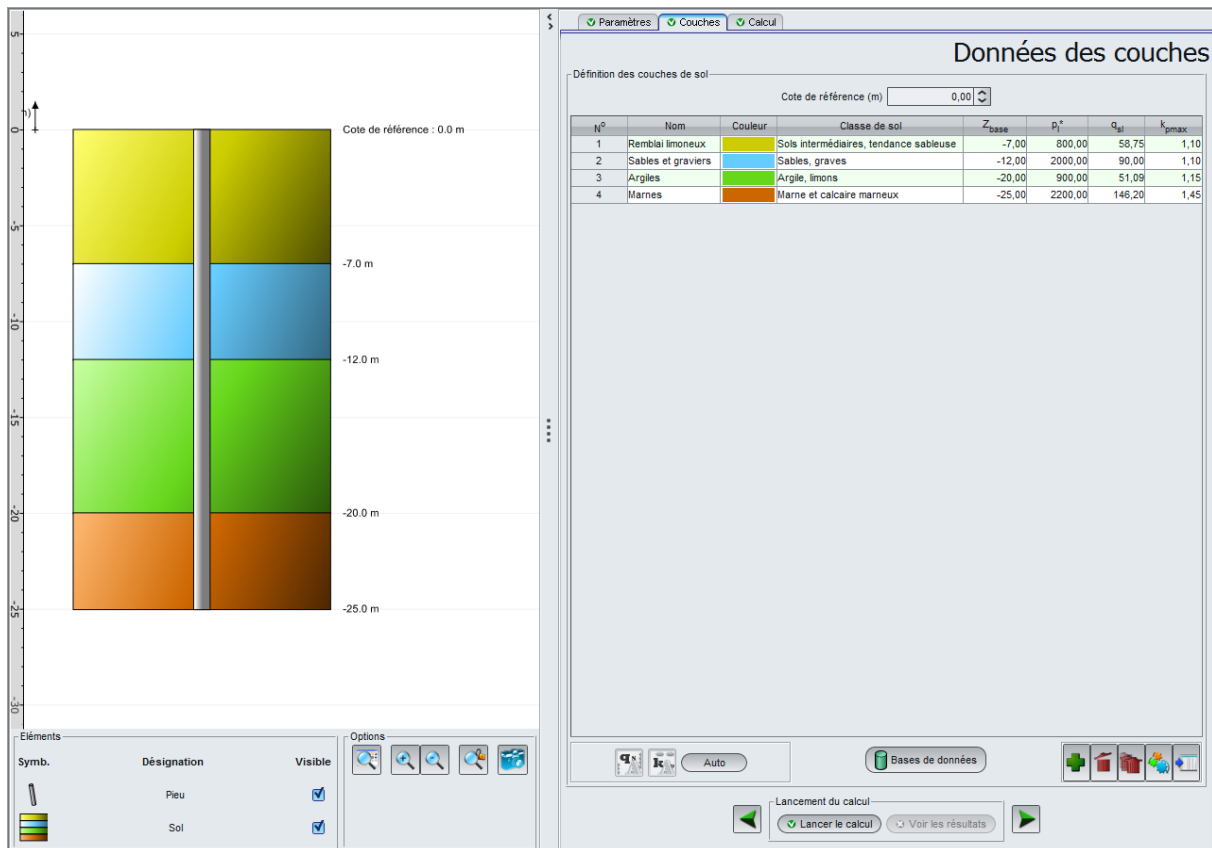
Le détail des pondérations du projet peut être affiché en cliquant sur le bouton .




Pour passer à l'onglet suivant, cliquer soit sur le nom de l'onglet "Couches", soit sur le bouton .

### K.4.1.1.3. Onglet "Couches"

Cet onglet permet la définition des couches de sol.



Cote de référence (m) : 0,00 m.

Cliquer sur le bouton  pour créer chacune des couches.

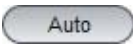
Saisir pour les différentes couches de sol :

- Classe de sol.
- Cote de base de la couche Z<sub>base</sub> (m).  
*Nota* : Le modèle doit s'arrêter en-dessous de la base des fondations. En cas d'incertitude sur la longueur de celles-ci, prévoir plusieurs mètres de marge.
- Valeur moyenne de la pression limite p<sub>i</sub>\* (kPa).
- Valeur du frottement unitaire limite q<sub>sl</sub> (kPa).
- Valeur du facteur de portance maximal k<sub>pmax</sub> (valable à partir d'un ancrage équivalent de 5 diamètres).

Nom	Classe de sol	Z <sub>base</sub> (m)	p <sub>i</sub> * (kPa)	q <sub>sl</sub> (kPa)	k <sub>pmax</sub> (-)
Remblai limoneux	Sols intermédiaires, tendance sableuse	-7	800	58,75	1,10
Sables et graves	Sables, graves	-12	2000	90,00	1,10
Argiles	Argiles, limons	-20	900	51,09	1,15
Marnes	Marnes et calcaire marneux	-25	2200	146,20	1,45


Les valeurs de  $q_{sl}$  et de  $k_{pmax}$  peuvent être saisies à la main ou calculées avec les assistants correspondants, accessibles en bas du cadre "Définition des couches de sol". Dans le cas présent, nous pouvons utiliser l'assistant automatique pour décrit ci-dessous.

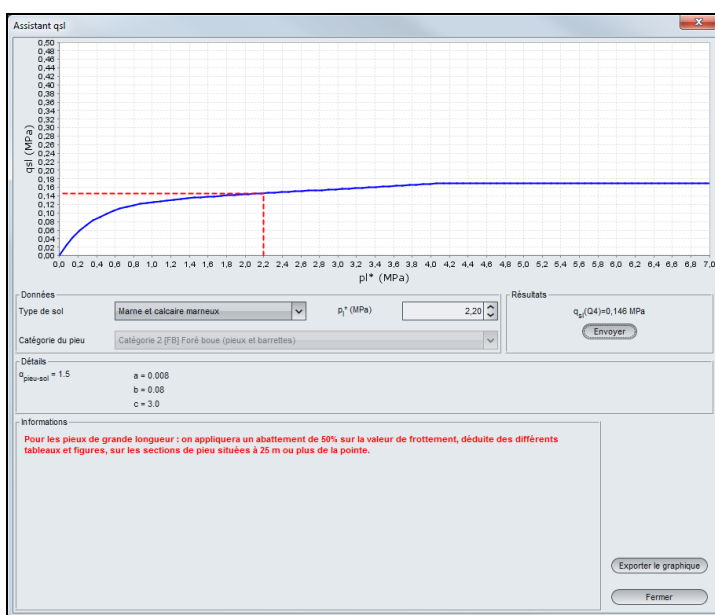
Assistant automatique pour  $q_{sl}$  et  $k_{pmax}$

Un clic sur le bouton  permet de calculer automatiquement les valeurs de  $q_{sl}$  et de  $k_{pmax}$  pour toutes les couches de sol.

Mais dans le cas général, il est également possible d'utiliser les assistant  $q_{sl}$  et  $k_{pmax}$  individuellement pour chaque couche :

Assistant pour  $q_{sl}$

Sélectionner la couche de sol concernée puis cliquer sur le bouton  pour lancer l'assistant.



- Cadre "Données"
 

L'assistant reprend les données saisies précédemment pour la couche sélectionnée (type de sol, valeur de  $p_1^*$ ) ainsi que la catégorie de pieu choisie. Si les données de la couche n'ont pas encore été renseignées, il est possible de les saisir dans l'assistant.
- Cadre "Détails"
 

Le paramètre  $\alpha_{\text{pieu-sol}}$  et les valeurs de a, b et c sont calculés automatiquement en fonction des données saisie dans le cadre "Données" et sont affichées ici.
- Cadre "Informations"
 

Quand il y en a besoin, des informations complémentaires nécessaires pour déterminer  $q_{sl}$  sont détaillées.
- Graphique
 


Le graphique affiche en bleu la courbe de  $q_{sl}$  en fonction de  $p_1^*$ . Le tracé en rouge permet la lecture de la valeur de  $q_{sl}$  obtenue pour la valeur de  $p_1^*$  saisie.

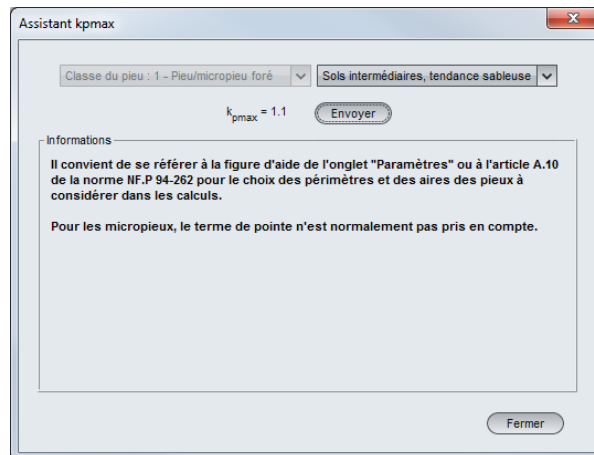
➤ Cadre "Résultats"

Quand les paramètres proposés conviennent, un clic sur le bouton **Envoyer** permet d'envoyer la valeur  $q_{si}$  vers le tableau de définition des couches pour la couche de sol sélectionnée.

Cliquer sur le bouton **Fermer** et recommencer l'opération pour chacune des couches de sol.

Assistant pour  $k_{pmax}$

Sélectionner la couche de sol concernée puis cliquez sur le bouton  pour lancer l'assistant.



L'assistant reprend la classe de pieu choisie ainsi que le type de sol de la couche sélectionnée s'il a déjà été saisi, sinon il convient de le renseigner.

Quand il y en a besoin, des informations complémentaires nécessaires pour déterminer  $q_{si}$  sont détaillées.

La valeur de  $k_{pmax}$  est alors calculée. Un clic sur le bouton **Envoyer** permet d'envoyer cette valeur dans projet, pour la couche de sol sélectionnée.

Cliquer sur le bouton **Fermer** et recommencer l'opération pour chacune des couches de sol.

**K.4.1.1.4. Onglet "Calcul"**

Cet onglet concerne les critères que l'on retient pour le dimensionnement de la fondation.

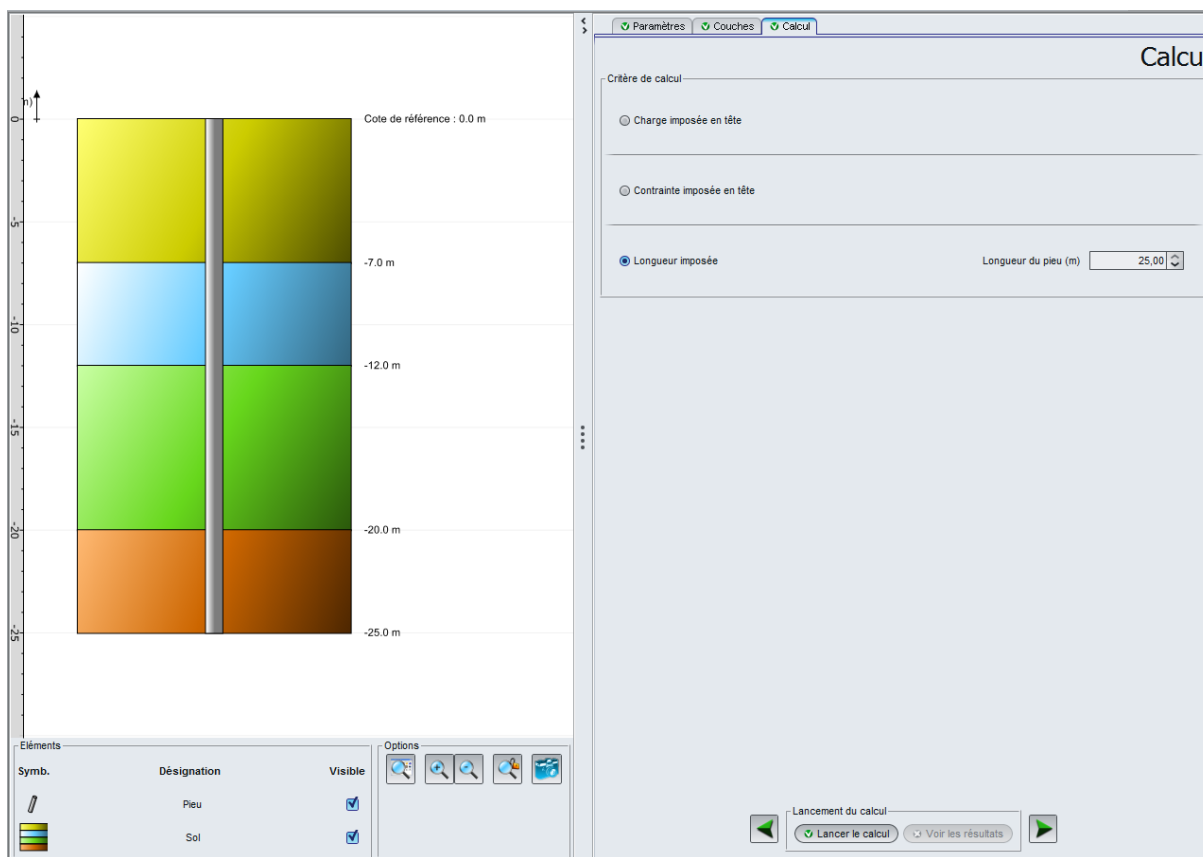
Trois options sont possibles :

- "Charge imposée en tête" : le logiciel recherche automatiquement la longueur de fondation permettant de reprendre la charge appliquée en tête.
- "Contrainte imposée en tête" : le logiciel recherche automatiquement la longueur de fondation permettant de reprendre la contrainte appliquée en tête.
- "Longueur imposée" : le logiciel calcule la portance de la fondation pour tous les pas de calcul jusqu'à arriver à la longueur maximale fixée par l'utilisateur.

On souhaite ici analyser la variation de la portance en fonction de la profondeur :

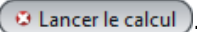
- Sélectionner "Longueur imposée" : 25 m.

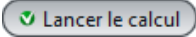
Enregistrer le projet.



### K.4.1.1.5. Calcul et Résultats

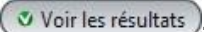
#### Calcul

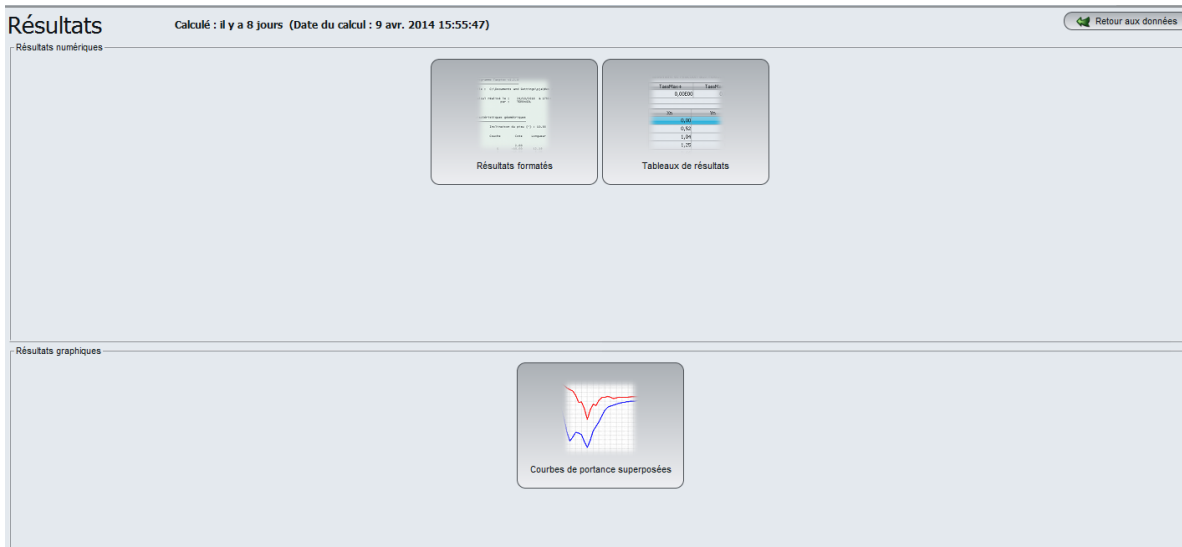
Tant que les onglets ne sont pas tous correctement renseignés, le bouton permettant de lancer le calcul s'affiche marqué d'une croix rouge : .

Une fois que toutes les données sont correctement saisies, le bouton  est alors actif, ce bouton étant accessible depuis tous les onglets.

Un clic sur ce bouton lancera le calcul.

#### Résultats

Pour accéder aux résultats sous forme de tableaux et de graphiques, cliquer sur le bouton .



**Cadre "Résultats numériques"**

Les "Résultats formatés" et les "Tableaux de résultats" sont accessibles en cliquant sur le bouton associé.

**Résultats formatés**

Calcul à longueur imposée : L = 25.00

couche	cote	qs1	p1e	kp	Qs	QD	ELS-QP	ELS-CARA	ELU-FOND	ELU-ACC
01	0.00	58.75	800.0	1.000	0.0	402.1	144.4	176.5	289.1	318.1
01	-0.40	58.75	800.0	1.010	59.1	406.1	175.5	214.6	334.5	368.0
01	-0.80	58.75	800.0	1.020	118.1	410.2	206.7	252.7	379.8	417.9
01	-1.20	58.75	800.0	1.030	177.2	414.2	237.8	290.8	425.2	467.8
01	-1.60	58.75	800.0	1.040	236.2	418.2	269.0	328.9	470.6	517.7
01	-2.00	58.75	800.0	1.050	295.3	422.2	300.1	367.0	515.9	567.6
01	-2.40	58.75	800.0	1.060	354.4	426.3	331.3	405.1	561.3	617.5
01	-2.80	58.75	800.0	1.070	413.4	430.3	362.4	443.1	606.6	667.4
01	-3.20	58.75	800.0	1.080	472.5	434.3	393.6	481.2	652.0	717.3
01	-3.60	58.75	800.0	1.090	531.5	438.3	424.7	519.3	697.3	767.2
01	-4.00	58.75	800.0	1.100	590.6	442.3	455.9	557.4	742.7	817.1
01	-4.40	58.75	800.0	1.100	649.7	442.3	485.6	593.7	785.1	863.8
01	-4.80	58.75	800.0	1.100	708.7	442.3	515.3	630.1	827.6	910.5
01	-5.20	58.75	800.0	1.100	767.8	442.3	545.0	666.4	870.1	957.2
01	-5.60	58.75	860.0	1.100	826.8	475.5	586.6	717.3	936.4	1030.2
01	-6.00	58.75	1100.0	1.100	885.9	608.2	664.0	811.8	1074.3	1181.8
01	-6.40	58.75	1340.0	1.096	945.0	737.9	740.2	905.1	1210.0	1331.1
01	-6.80	58.75	1580.0	1.086	1004.0	862.6	814.7	996.1	1342.1	1476.5
01	-7.00	58.75	1700.0	1.082	1033.6	924.9	851.9	1041.7	1408.1	1549.1
02	-7.00	90.00	2000.0	1.070	1033.6	1075.7	906.0	1107.9	1516.5	1668.4
02	-7.40	90.00	2000.0	1.080	1124.0	1085.7	955.2	1167.9	1588.8	1747.9
02	-7.80	90.00	2000.0	1.090	1214.5	1095.8	1004.3	1228.0	1661.1	1827.4
02	-8.20	90.00	2000.0	1.098	1305.0	1103.8	1052.7	1287.2	1731.9	1905.4
02	-8.60	90.00	2000.0	1.100	1395.5	1105.8	1098.9	1343.7	1798.4	1978.5
02	-9.00	90.00	2000.0	1.100	1486.0	1105.8	1144.9	1400.8	1864.9	2051.6
02	-9.40	90.00	2000.0	1.100	1576.4	1105.8	1189.9	1455.0	1928.6	2121.7
02	-9.80	90.00	2000.0	1.100	1666.9	1105.8	1235.4	1510.6	1993.6	2193.2
02	-10.20	90.00	2000.0	1.100	1757.4	1105.8	1281.0	1566.3	2058.7	2264.8
02	-10.60	90.00	1945.0	1.100	1847.9	1075.4	1315.6	1608.5	2101.8	2312.3
02	-11.00	90.00	1725.0	1.100	1938.3	953.8	1317.4	1610.8	2079.4	2287.7
02	-11.40	90.00	1505.0	1.100	2028.8	832.1	1319.2	1613.0	2057.0	2263.0
02	-11.80	90.00	1285.0	1.100	2119.3	710.5	1321.1	1615.3	2034.6	2238.4
02	-12.00	90.00	1175.0	1.100	2164.5	649.7	1322.0	1616.4	2023.4	2226.0
03	-12.00	51.09	900.0	1.150	2164.5	520.2	1275.5	1559.6	1930.4	2123.7
03	-12.40	51.09	900.0	1.150	2215.9	520.2	1301.4	1591.2	1967.3	2164.3
03	-12.80	51.09	900.0	1.150	2267.3	520.2	1327.2	1622.7	2004.2	2204.9
03	-13.20	51.09	900.0	1.150	2318.6	520.2	1353.0	1654.3	2041.1	2245.5
03	-13.60	51.09	900.0	1.150	2370.0	520.2	1378.9	1685.9	2078.1	2286.2
03	-14.00	51.09	900.0	1.150	2421.3	520.2	1404.7	1717.5	2115.0	2326.8
03	-14.40	51.09	900.0	1.150	2472.7	520.2	1430.5	1749.1	2151.9	2367.4
03	-14.80	51.09	900.0	1.150	2524.0	520.2	1456.4	1780.7	2188.8	2408.0
03	-15.20	51.09	900.0	1.150	2575.4	520.2	1482.2	1812.3	2225.8	2448.7
03	-15.60	51.09	900.0	1.150	2626.8	520.2	1508.0	1843.8	2262.7	2489.3
03	-16.00	51.09	900.0	1.150	2678.1	520.2	1533.9	1875.4	2299.6	2529.9
03	-16.40	51.09	900.0	1.150	2729.5	520.2	1559.7	1907.0	2336.6	2570.5
03	-16.80	51.09	900.0	1.150	2780.8	520.2	1585.5	1938.6	2373.5	2611.2
03	-17.20	51.09	900.0	1.150	2832.2	520.2	1611.4	1970.2	2410.4	2651.8
03	-17.60	51.09	900.0	1.150	2883.6	520.2	1637.2	2001.8	2447.3	2692.4
03	-18.00	51.09	900.0	1.150	2934.9	520.2	1663.0	2033.4	2484.3	2733.0
03	-18.40	51.09	900.0	1.150	2986.3	520.2	1688.9	2064.9	2521.2	2773.7
03	-18.80	51.09	1095.0	1.150	3037.6	633.0	1755.2	2146.0	2639.2	2903.4
03	-19.20	51.09	1355.0	1.150	3089.0	783.3	1835.0	2243.6	2784.2	3063.0
03	-19.60	51.09	1615.0	1.150	3140.4	933.6	1914.7	2341.1	2929.1	3222.5

Diminution de p<sub>1e</sub>\*

Les résultats formatés fournissent :

- Un rappel des paramètres du calcul.
- Les résultats pour les différents pas de calcul. Sont notamment disponibles les capacités portantes pour les différentes combinaisons de charge : ELS quasi-permanents, ELS caractéristiques, ELU durables et transitoires (fondamentaux) et ELU accidentels.

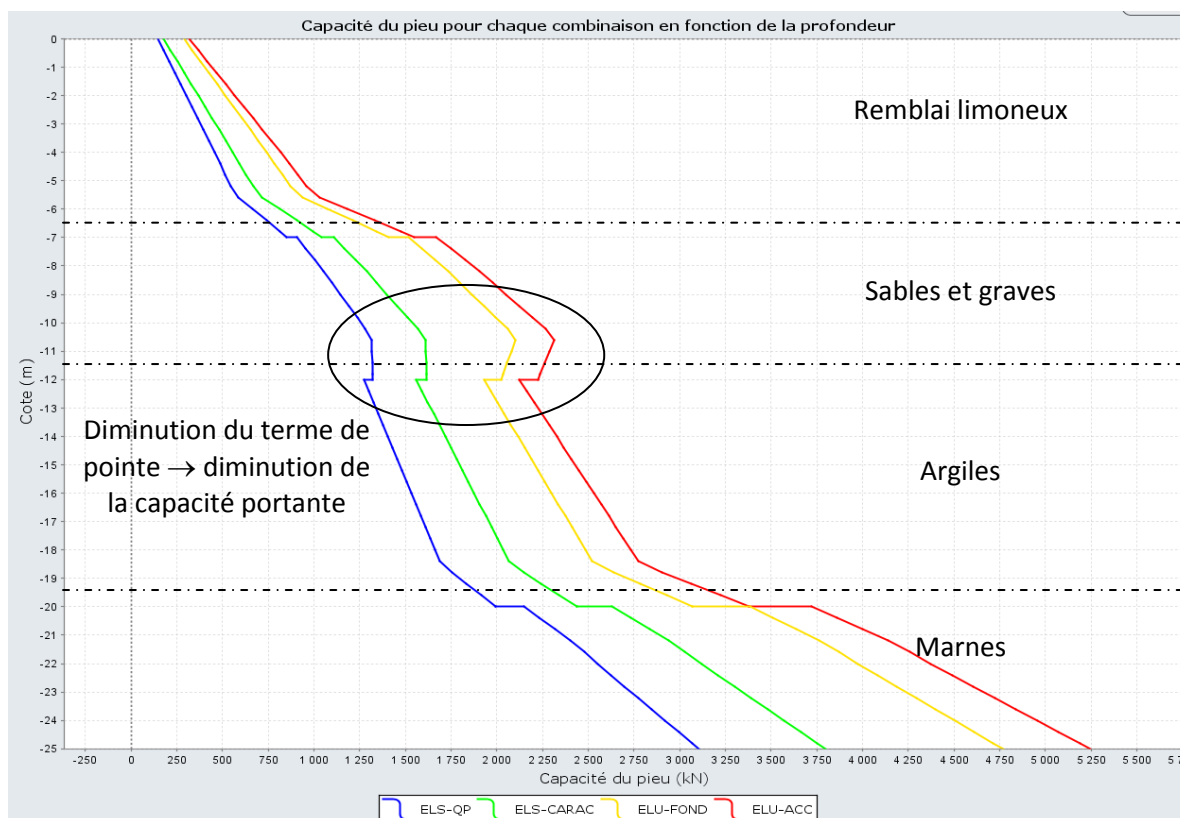
Tableaux de résultats

z	Q <sub>EL</sub>	Q <sub>EL</sub>	Q <sub>S</sub>	Q <sub>P</sub>	Q-ELS-QP	Q-ELS-CARAC	Q-ELU-FOND	Q-ELU-ACC
0.000	58,75	800,00	0,0	402,1	144,4	176,5	289,1	318,1
-0.400	58,75	808,00	59,1	406,2	175,5	214,6	334,5	368,0
-0.800	58,75	816,00	118,1	410,2	206,7	252,7	379,8	417,9
-1.200	58,75	824,00	177,2	414,2	237,8	290,8	425,2	467,8
-1.600	58,75	832,00	236,2	418,2	269,0	328,9	470,6	517,7
-2.000	58,75	840,00	295,3	422,2	300,1	367,0	515,9	567,6
-2.400	58,75	848,00	354,4	426,2	331,3	405,1	561,3	617,5
-2.800	58,75	856,00	413,4	430,3	362,4	443,2	606,6	667,4
-3.200	58,75	864,00	472,5	434,3	393,6	481,2	652,0	717,3
-3.600	58,75	872,00	531,5	438,3	424,7	519,3	697,3	767,2
-4.000	58,75	880,00	590,6	442,3	455,9	557,4	742,7	817,1
-4.400	58,75	880,00	649,7	442,3	486,6	593,7	785,2	863,8
-4.800	58,75	880,00	708,7	442,3	515,3	630,0	827,6	910,5
-5.200	58,75	880,00	767,8	442,3	545,0	666,4	870,1	957,2
-5.600	58,75	946,00	826,8	475,5	586,6	717,3	936,4	1030,2
-6.000	58,75	1210,00	885,9	608,2	664,0	811,8	1074,3	1181,8
-6.400	58,75	1468,00	945,0	737,9	740,2	905,1	1210,0	1331,1
-6.800	58,75	1716,00	1004,0	862,6	814,7	996,1	1342,1	1476,5
-7.000	58,75	1840,00	1033,6	924,9	851,9	1041,7	1408,1	1549,1
-7.000	90,00	2140,00	1033,6	1075,7	906,0	1107,9	1516,5	1668,4
-7.400	90,00	2160,00	1124,0	1085,7	955,2	1167,9	1588,8	1747,9
-7.800	90,00	2180,00	1214,5	1095,6	1004,3	1228,0	1661,1	1827,4
-8.200	90,00	2196,00	1305,0	1103,8	1052,7	1287,2	1731,9	1905,4
-8.600	90,00	2200,00	1395,5	1105,8	1098,9	1343,7	1798,4	1978,5
-9.000	90,00	2200,00	1485,9	1105,8	1144,4	1399,3	1863,5	2050,1
-9.400	90,00	2200,00	1576,4	1105,8	1189,9	1455,0	1928,6	2121,7
-9.800	90,00	2200,00	1666,9	1105,8	1235,4	1510,6	1993,6	2193,3
-10.200	90,00	2200,00	1757,4	1105,8	1281,0	1566,3	2058,7	2264,8
-10.600	90,00	2139,50	1847,9	1075,4	1315,6	1608,5	2101,8	2312,3
-11.000	90,00	1897,50	1938,3	953,8	1317,4	1610,8	2079,4	2287,7
-11.400	90,00	1655,50	2028,8	832,2	1319,2	1613,0	2057,0	2263,0
-11.800	90,00	1413,50	2119,3	710,5	1321,1	1615,3	2034,6	2238,4
-12.000	90,00	1292,50	2164,5	649,7	1322,0	1616,4	2023,4	2226,0
-12.000	51,09	1035,00	2164,5	520,2	1275,5	1559,6	1930,4	2123,7
-12.400	51,09	1035,00	2215,9	520,2	1301,4	1591,2	1967,3	2164,3
-12.800	51,09	1035,00	2267,3	520,2	1327,2	1622,7	2004,2	2204,9
-13.200	51,09	1035,00	2318,6	520,2	1353,0	1654,3	2041,1	2245,5
-13.600	51,09	1035,00	2370,0	520,2	1378,9	1685,9	2078,1	2286,2

Le tableau de résultats fournit, pour chaque pas de calcul, les résultats présentés précédemment : capacités portantes pour les ELS quasi-permanents, ELS caractéristiques, ELU durables et transitoires (fondamentaux) et ELU accidentels.

Cadre "Résultats graphiques"

Le résultat "Courbes de portance superposées" est accessible en cliquant sur le bouton associé.

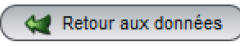


Ce graphique fournit les différentes capacités portantes jusqu'à la profondeur demandée de 25 m.



### K.4.1.2. Calcul de la portance pour une contrainte dans le pieu donnée

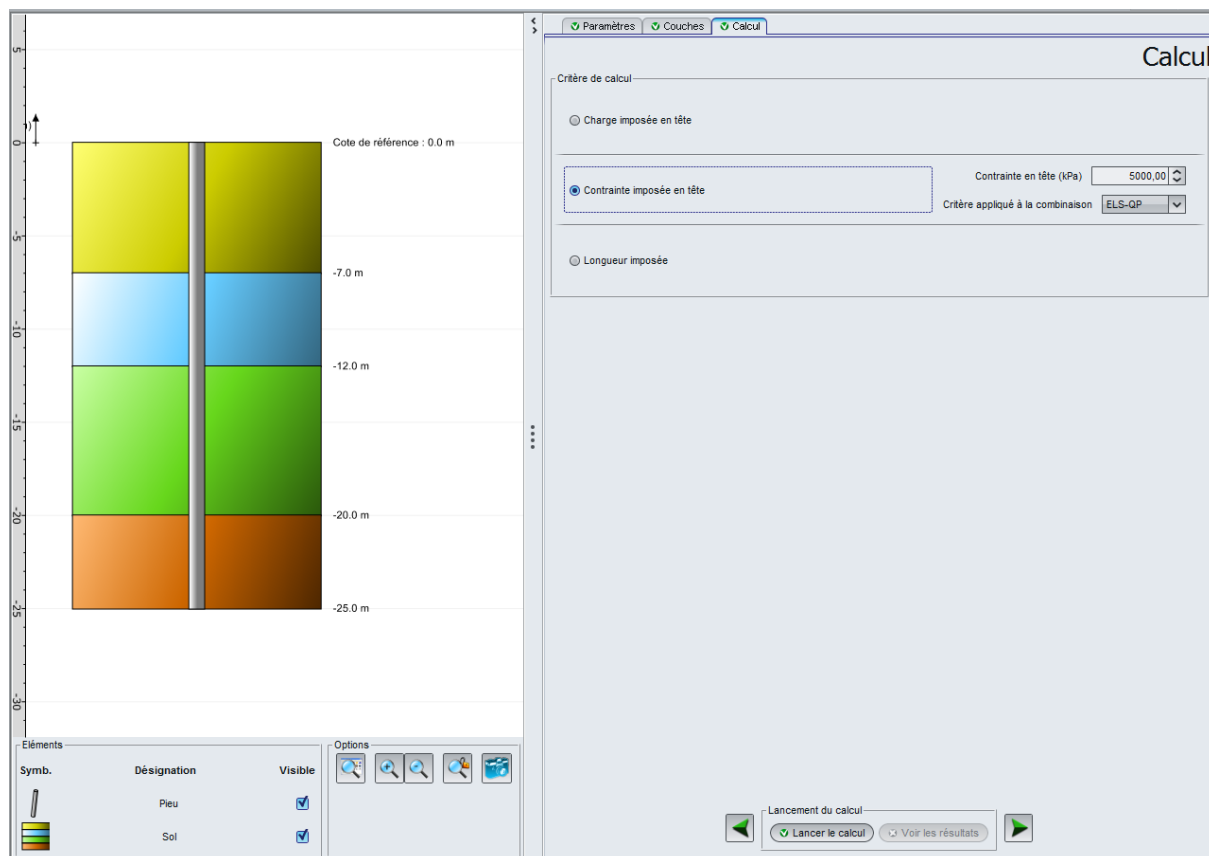
On souhaite ici déterminer à quelle longueur de pieu est atteinte une contrainte dans le béton de 5 MPa.

Retourner aux données en cliquant sur le bouton . Seul l'onglet "Calcul" va être modifié.

#### K.4.1.2.1. Onglet "Calcul"

Saisir cette fois :

- Contrainte imposée en tête : 5000 kPa.
- Critère appliqué à la combinaison : ELS-QP.

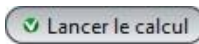
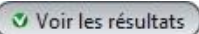


The screenshot displays the software interface for calculating pile capacity. On the left, a vertical cross-section of a pile is shown with a depth axis ranging from 0 m to -25.0 m. The pile is divided into four colored segments: yellow (0 to -7.0 m), blue (-7.0 to -12.0 m), green (-12.0 to -20.0 m), and orange (-20.0 to -25.0 m). A vertical grey line represents the pile's centerline. The reference level is marked as 0.0 m.

On the right, the 'Calcul' settings panel is visible. It includes the following options:

- Charge imposée en tête
- Contrainte imposée en tête
  - Contrainte en tête (kPa): 5000,00
  - Critère appliqué à la combinaison: ELS-QP
- Longueur imposée

At the bottom of the panel, there is a 'Lancement du calcul' section with buttons for 'Lancer le calcul' and 'Voir les résultats'.

Relancer à présent le calcul en cliquant sur le bouton  puis cliquer sur le bouton .

### K.4.1.2.2. Calcul et Résultats

#### Cadre "Résultats numériques"

##### Résultats formatés

Calcul à charge imposée : Q = 2513.3 vis à vis de la combinaison : ELS-QP

couche	cote	qs1	p1e	kp	Qs	Qp	ELS-QP	ELS-CARA	ELU-FOND	ELU-ACC
01	0.00	58.75	800.0	1.000	0.0	402.1	144.4	176.5	289.1	318.1
01	-0.40	58.75	800.0	1.010	59.1	406.1	175.5	214.6	334.5	368.0
01	-0.80	58.75	800.0	1.020	118.1	410.2	206.7	252.7	379.8	417.9
01	-1.20	58.75	800.0	1.030	177.2	414.2	237.8	290.8	425.2	467.8
01	-1.60	58.75	800.0	1.040	236.2	418.2	269.0	328.9	470.6	517.7
01	-2.00	58.75	800.0	1.050	295.3	422.2	300.1	367.0	515.9	567.6
01	-2.40	58.75	800.0	1.060	354.4	426.3	331.3	405.1	561.3	617.5
01	-2.80	58.75	800.0	1.070	413.4	430.3	362.4	443.1	606.6	667.4
01	-3.20	58.75	800.0	1.080	472.5	434.3	393.6	481.2	652.0	717.3
01	-3.60	58.75	800.0	1.090	531.5	438.3	424.7	519.3	697.3	767.2
01	-4.00	58.75	800.0	1.100	590.6	442.3	455.9	557.4	742.7	817.1
01	-4.40	58.75	800.0	1.100	649.7	442.3	485.6	593.7	785.1	863.8
01	-4.80	58.75	800.0	1.100	708.7	442.3	515.3	630.1	827.6	910.5
01	-5.20	58.75	800.0	1.100	767.8	442.3	545.0	666.4	870.1	957.2
01	-5.60	58.75	860.0	1.100	826.8	475.5	586.6	717.3	936.4	1030.2
01	-6.00	58.75	1100.0	1.100	885.9	608.2	664.0	811.8	1074.3	1181.8
01	-6.40	58.75	1340.0	1.096	945.0	737.9	740.2	905.1	1210.0	1331.1
01	-6.80	58.75	1580.0	1.086	1004.0	862.6	814.7	996.1	1342.1	1476.5
01	-7.00	58.75	1700.0	1.082	1033.6	924.9	851.9	1041.7	1408.1	1549.1
02	-7.00	90.00	2000.0	1.070	1033.6	1075.7	906.0	1107.9	1516.5	1668.4
02	-7.40	90.00	2000.0	1.080	1124.0	1085.7	955.2	1167.9	1588.8	1747.9
02	-7.80	90.00	2000.0	1.090	1214.5	1095.8	1004.3	1228.0	1661.1	1827.4
02	-8.20	90.00	2000.0	1.098	1305.0	1103.8	1052.7	1287.2	1731.9	1905.4
02	-8.60	90.00	2000.0	1.100	1395.5	1105.8	1098.9	1343.7	1798.4	1978.5
02	-9.00	90.00	2000.0	1.100	1485.9	1105.8	1144.4	1399.3	1863.5	2050.1
02	-9.40	90.00	2000.0	1.100	1576.4	1105.8	1189.9	1455.0	1928.6	2121.7
02	-9.80	90.00	2000.0	1.100	1666.9	1105.8	1235.4	1510.6	1993.6	2193.2
02	-10.20	90.00	2000.0	1.100	1757.4	1105.8	1281.0	1566.3	2058.7	2264.8
02	-10.60	90.00	1945.0	1.100	1847.9	1075.4	1315.6	1608.5	2101.8	2312.3
02	-11.00	90.00	1725.0	1.100	1938.3	953.8	1317.4	1610.8	2079.4	2287.7
02	-11.40	90.00	1505.0	1.100	2028.8	832.1	1319.2	1613.0	2057.0	2263.0
02	-11.80	90.00	1285.0	1.100	2119.3	710.5	1321.1	1615.3	2034.6	2238.4
02	-12.00	90.00	1175.0	1.100	2164.5	649.7	1322.0	1616.4	2023.4	2226.0
03	-12.00	51.09	900.0	1.150	2164.5	520.2	1275.5	1559.6	1930.4	2123.7
03	-12.40	51.09	900.0	1.150	2215.9	520.2	1301.4	1591.2	1967.3	2164.3
03	-12.80	51.09	900.0	1.150	2267.3	520.2	1327.2	1622.7	2004.2	2204.9
03	-13.20	51.09	900.0	1.150	2318.6	520.2	1353.0	1654.3	2041.1	2245.5
03	-13.60	51.09	900.0	1.150	2370.0	520.2	1378.9	1685.9	2078.1	2286.2
03	-14.00	51.09	900.0	1.150	2421.3	520.2	1404.7	1717.5	2115.0	2326.8
03	-14.40	51.09	900.0	1.150	2472.7	520.2	1430.5	1749.1	2151.9	2367.4
03	-14.80	51.09	900.0	1.150	2524.0	520.2	1456.4	1780.7	2188.8	2408.0
03	-15.20	51.09	900.0	1.150	2575.4	520.2	1482.2	1812.3	2225.8	2448.7
03	-15.60	51.09	900.0	1.150	2626.8	520.2	1508.0	1843.8	2262.7	2489.3
03	-16.00	51.09	900.0	1.150	2678.1	520.2	1533.9	1875.4	2299.6	2529.9
03	-16.40	51.09	900.0	1.150	2729.5	520.2	1559.7	1907.0	2336.6	2570.5
03	-16.80	51.09	900.0	1.150	2780.8	520.2	1585.5	1938.6	2373.5	2611.2
03	-17.20	51.09	900.0	1.150	2832.2	520.2	1611.4	1970.2	2410.4	2651.8
03	-17.60	51.09	900.0	1.150	2883.6	520.2	1637.2	2001.8	2447.3	2692.4
03	-18.00	51.09	900.0	1.150	2934.9	520.2	1663.0	2033.4	2484.3	2733.0
03	-18.40	51.09	900.0	1.150	2986.3	520.2	1688.9	2064.9	2521.2	2773.7
03	-18.80	51.09	1095.0	1.150	3037.6	633.0	1755.2	2146.0	2639.2	2903.4
03	-19.20	51.09	1355.0	1.150	3089.0	783.3	1835.0	2243.6	2784.2	3063.0
03	-19.60	51.09	1615.0	1.150	3140.4	933.6	1914.7	2341.1	2929.1	3222.5
03	-20.00	51.09	1875.0	1.144	3191.7	1078.2	1992.5	2436.2	3070.1	3377.5
04	-20.00	146.20	2200.0	1.368	3191.7	1513.0	2148.6	2627.1	3382.7	3721.4
04	-20.40	146.20	2200.0	1.395	3338.7	1542.4	2233.1	2730.4	3509.5	3860.9
04	-20.80	146.20	2200.0	1.421	3485.7	1571.8	2317.6	2833.7	3636.3	4000.5
04	-21.20	146.20	2200.0	1.448	3632.6	1601.2	2402.1	2937.0	3763.1	4140.0
04	-21.60	146.20	2200.0	1.460	3779.6	1603.5	2476.4	3028.4	3870.4	4258.0
04	-21.80	146.20	2200.0	1.450	3852.1	1603.5	2513.3	3073.0	3922.6	4315.4

Les résultats formatés fournissent cette fois les résultats précédents jusqu'à la profondeur pour laquelle la contrainte sur la section du pieu atteint 5 MPa, soit une charge  $Q = 5 \text{ MPa} * S_{\text{pieu}} \approx 2,51 \text{ MN}$ .

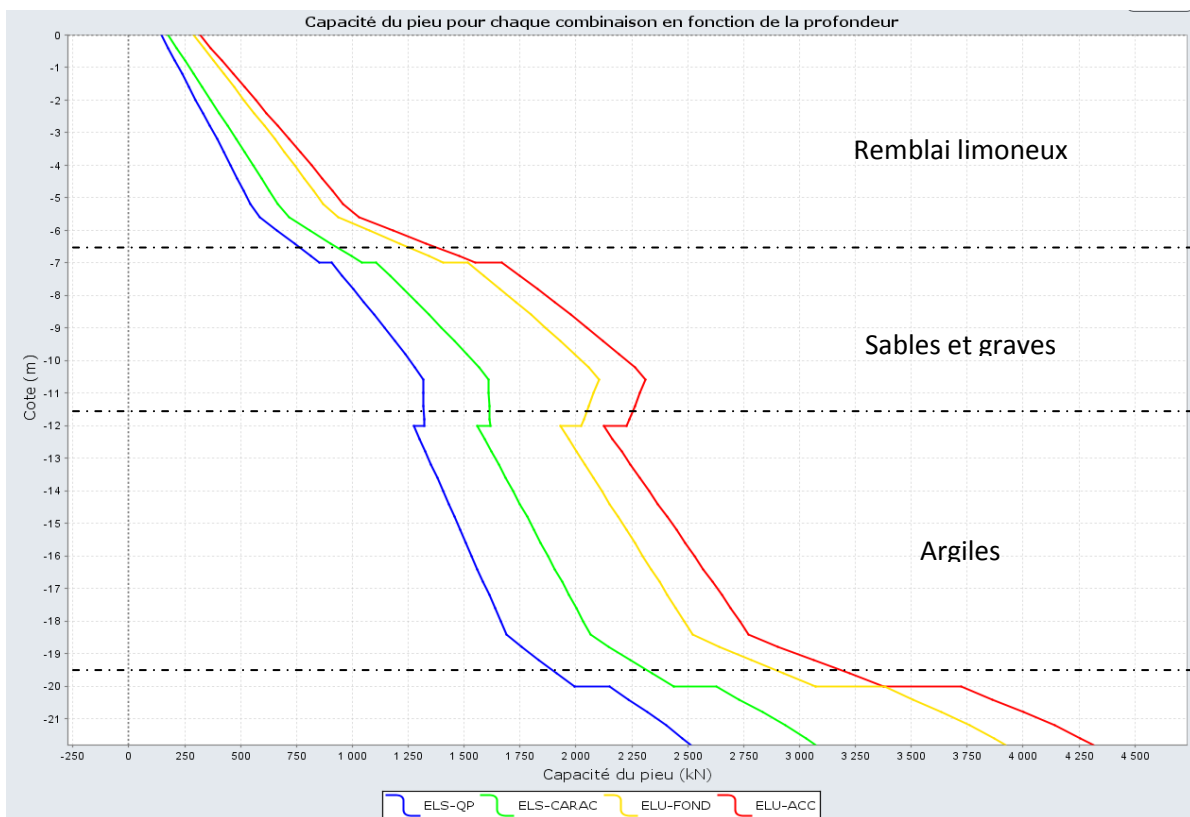
La capacité portante à l'ELS<sub>qp</sub> atteint cette valeur pour un pieu ancré à la cote -21,80. Il est donc inutile de prolonger les pieux au-delà de cette profondeur, car le facteur limitant sera alors la résistance du béton et non plus la capacité portante de la fondation.

Tableaux de résultats

z	q <sub>ult</sub>	q <sub>ult</sub>	QS	QP	Q-ELS-QP	Q-ELS-CARAC	Q-ELU-FOND	Q-ELU-ACC
0,000	58,75	800,00	0,0	402,1	144,4	176,5	289,1	318,1
-0,400	58,75	808,00	59,1	406,2	175,5	214,6	334,5	368,0
-0,800	58,75	816,00	118,1	410,2	206,7	252,7	379,8	417,9
-1,200	58,75	824,00	177,2	414,2	237,8	290,8	425,2	467,8
-1,600	58,75	832,00	236,2	418,2	269,0	328,9	470,6	517,7
-2,000	58,75	840,00	295,3	422,2	300,1	367,0	515,9	567,6
-11,800	90,00	1413,50	2119,3	710,5	1321,1	1615,3	2034,6	2236,4
-12,000	90,00	1292,50	2164,5	649,7	1322,0	1616,4	2023,4	2226,0
-12,200	51,09	1035,00	2164,5	520,2	1275,5	1559,6	1930,4	2123,7
-12,400	51,09	1035,00	2215,9	520,2	1301,4	1591,2	1967,3	2164,3
-12,600	51,09	1035,00	2267,3	520,2	1327,2	1622,7	2004,2	2204,9
-13,200	51,09	1035,00	2318,6	520,2	1353,0	1654,3	2041,1	2245,5
-13,600	51,09	1035,00	2370,0	520,2	1378,9	1685,9	2078,1	2286,2
-14,000	51,09	1035,00	2421,3	520,2	1404,7	1717,5	2115,0	2326,8
-14,400	51,09	1035,00	2472,7	520,2	1430,5	1749,1	2151,9	2367,4
-14,800	51,09	1035,00	2524,0	520,2	1456,4	1780,7	2188,8	2408,0
-15,200	51,09	1035,00	2575,4	520,2	1482,2	1812,3	2225,6	2448,7
-15,600	51,09	1035,00	2626,8	520,2	1508,0	1843,8	2262,7	2489,3
-16,000	51,09	1035,00	2678,1	520,2	1533,9	1875,4	2299,6	2529,9
-16,400	51,09	1035,00	2729,5	520,2	1559,7	1907,0	2336,6	2570,5
-16,800	51,09	1035,00	2780,8	520,2	1585,5	1938,6	2373,5	2611,2
-17,200	51,09	1035,00	2832,2	520,2	1611,4	1970,2	2410,4	2651,8
-17,600	51,09	1035,00	2883,6	520,2	1637,2	2001,8	2447,3	2692,4
-18,000	51,09	1035,00	2934,9	520,2	1663,0	2033,4	2484,3	2733,0
-18,400	51,09	1035,00	2986,3	520,2	1688,9	2064,9	2521,2	2773,7
-18,800	51,09	1259,20	3037,6	633,0	1755,2	2146,0	2639,2	2903,4
-19,200	51,09	1558,20	3089,0	783,3	1835,0	2243,6	2784,2	3063,0
-19,600	51,09	1857,20	3140,4	933,6	1914,7	2341,1	2929,1	3222,5
-20,000	51,09	2145,00	3191,7	1078,2	1992,5	2438,2	3070,1	3377,5
-20,000	51,09	2145,00	3191,7	1078,2	1992,5	2438,2	3070,1	3377,5
-20,000	146,20	3010,00	3191,7	1513,0	2148,6	2627,1	3382,7	3721,4
-20,400	146,20	3068,50	3338,7	1542,4	2233,1	2739,4	3509,9	3869,9
-20,800	146,20	3127,00	3485,7	1571,8	2317,6	2833,7	3636,3	4009,5
-21,200	146,20	3185,50	3632,6	1601,2	2402,1	2937,0	3763,1	4149,0
-21,600	146,20	3190,00	3779,6	1603,5	2476,8	3028,4	3870,4	4258,0
-21,797	146,20	3190,00	3852,1	1603,5	2513,3	3073,0	3922,6	4315,4

De même, le tableau de résultats fournit cette fois les résultats précédents jusqu'à la profondeur -21,80 m.

Cadre "Résultats graphiques"

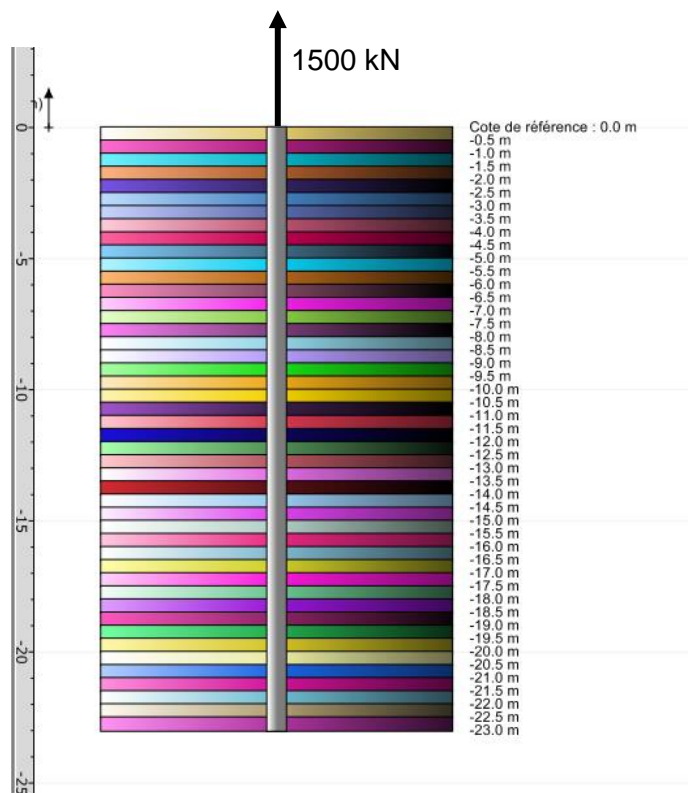


De même, le graphique des capacités portantes en fonction de la profondeur fournit cette fois les résultats précédents jusqu'à la profondeur -21,80 m.

### K.4.2. Exemple 2

Cet exemple traite du cas d'un profilé HEA 800 ( $h = 0,8\text{ m}$  et  $b = 0,3\text{ m}$ ) battu dans des sables, et travaillant en traction. Les données de sol sont issues de résultats CPT (pénétromètres statiques) et seront importées à partir d'un fichier Excel®.

Le chargement imposé en tête est de 1500 kN en traction, en combinaison ELU Fondamentale.



#### K.4.2.1. Saisie des données

- Choisir de créer un nouveau projet en sélectionnant le radio-bouton  Nouveau projet ;
- Cliquer sur le bouton .

Si Foxta est déjà ouvert, cliquer sur le menu 'Fichier', 'Nouveau projet'.

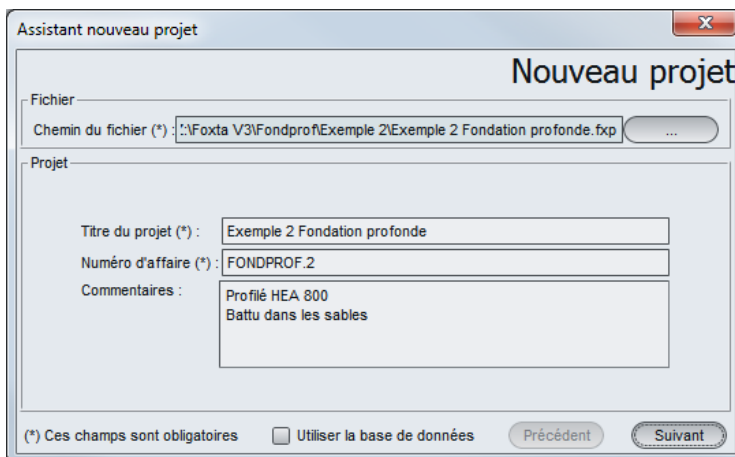
##### K.4.2.1.1. Assistant Nouveau projet

Cadre "Fichier" :

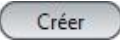
- Renseigner le chemin du fichier en cliquant sur le bouton  ;
- Donner un nom au fichier et l'enregistrer.

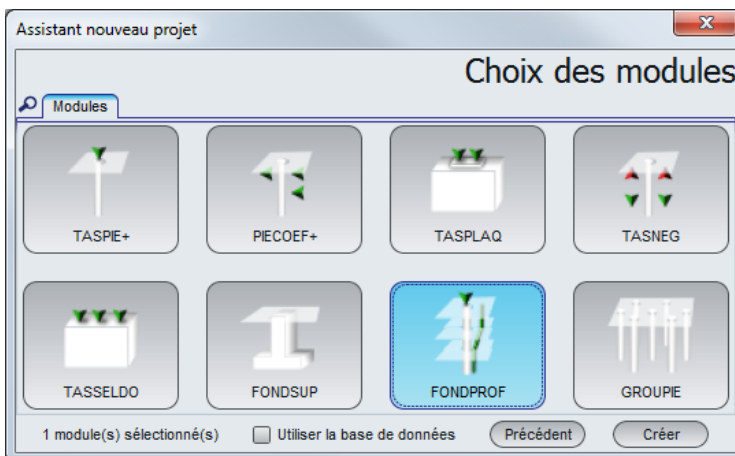
Cadre "Projet" :

- Donner un titre au projet ;
- Saisir un numéro d'affaire ;
- Compléter avec un commentaire si besoin ;
- Laisser la case 'Utiliser la base de données' décochée (nous n'utiliserons pas la base de données pour cet exemple), et cliquer sur le bouton .



**K.4.2.1.2. Assistant Nouveau projet : choix du module**

Sélectionner le module FONDPROF, puis cliquer sur le bouton .



La fenêtre de saisie des données FONDPROF apparaît. Il convient à présent de compléter les différents onglets de données.

**K.4.2.2. Onglet "Paramètres"**

Cet onglet comporte trois cadres permettant de définir les paramètres généraux du calcul.


Cadre "Contexte de calcul" :

- Cadre règlementaire : EC7 – Norme NF.P 94-262 ;
- Méthode de dimensionnement : A partir des résultats pénétrométriques ;
- Traitement des données : Traitement par mesures (voir l'exemple 1 pour des précisions sur ce choix) ;
- Pas de calcul (m) : 0,10.

Cadre "Géométrie du pieu" :

- Section de calcul : Section de calcul quelconque (s'agissant d'un profilé HEA 800) ;
- Section de calcul (m<sup>2</sup>) : 0,240 (on utilise l'aire complète de la section) ;
- Périmètre de calcul (m) : 2,20 (on utilise le périmètre circonscrit de la section).

Nota : la section n'interviendra pas dans le calcul pour cet exemple, puisque le pieu travaille en arrachement.

La figure d'aide 'Section de calcul' est accessible en cliquant sur le bouton  (cf exemple 1).

**Paramètres généraux**

Contexte de calcul

Cadre réglementaire: EC 7 - Norme NF.P.94-262

Méthode de dimensionnement: A partir des résultats pénétrométriques

Traitement des données: Traitement par mesures

Pas de calcul (m): 0.10

Géométrie du pieu

Section de calcul: Section de calcul quelconque

Section de calcul (m<sup>2</sup>): 0.240

Périmètre de calcul (m): 2.200

Système de pondération

Classe du pieu: Classe 6 – Profilé H

Catégorie du pieu: Catégorie 14 [HB] – Profilé H battu

Ancrage dans la craie

Mode de chargement: Travail en traction

	ELS-OP	ELS-CARAC	ELU-FOND	ELU-ACC
Pondérations combinées sur $Q_s$	0.293	0.399	0.545	0.597
Pondérations combinées sur $Q_p$	0.000	0.000	0.000	0.000

Calcul

Lancer le calcul Voir les résultats

**Cadre "Système de pondération" :**

- Classe du pieu : 6 – Profilé H ;
- Catégorie du pieu : 14 [HB] – Profilé H battu ;
- Ancrage dans la craie : décoché ;
- Mode de chargement : Travail en traction.

Les pondérations combinées sur  $Q_s$  et  $Q_p$  s'affichent en bas de ce cadre (le bouton à côté du tableau permet d'afficher le détail des pondérations du projet).

Pour passer à l'onglet suivant, cliquer soit sur le nom de l'onglet 'Couches', soit sur le bouton .

**K.4.2.3. Onglet "Couches"**

Cet onglet permet de définir la cote de référence et les différentes couches de sol.

**Données des couches**

Définition des couches de sol

Cote de référence (m): 0.00

N°	Nom	Couleur	Classe de sol	Z <sub>base</sub>	q <sub>c</sub>	q <sub>si</sub>	k <sub>min</sub>	k <sub>max</sub>
1	Couche 1		Sables, graves	-0.50	2450.00	22.24	0.10	0.40
2	Couche 2		Sables, graves	-1.00	3600.00	30.47	0.10	0.40
3	Couche 3		Sables, graves	-1.50	4500.00	36.21	0.10	0.40
4	Couche 4		Sables, graves	-2.00	5270.00	40.67	0.10	0.40
5	Couche 5		Sables, graves	-2.50	5960.00	44.33	0.10	0.40
6	Couche 6		Sables, graves	-3.00	6290.00	45.93	0.10	0.40
7	Couche 7		Sables, graves	-3.50	6590.00	47.43	0.10	0.40
8	Couche 8		Sables, graves	-4.00	6890.00	48.83	0.10	0.40
9	Couche 9		Sables, graves	-4.50	7170.00	50.09	0.10	0.40
10	Couche 10		Sables, graves	-5.00	7450.00	51.31	0.10	0.40
11	Couche 11		Sables, graves	-5.50	7720.00	52.46	0.10	0.40
12	Couche 12		Sables, graves	-6.00	7980.00	53.53	0.10	0.40
13	Couche 13		Sables, graves	-6.50	8240.00	54.57	0.10	0.40
14	Couche 14		Sables, graves	-7.00	8490.00	55.55	0.10	0.40
15	Couche 15		Sables, graves	-7.50	8730.00	56.46	0.10	0.40
16	Couche 16		Sables, graves	-8.00	8970.00	57.34	0.10	0.40
17	Couche 17		Sables, graves	-8.50	9200.00	58.17	0.10	0.40
18	Couche 18		Sables, graves	-9.00	9430.00	58.98	0.10	0.40
19	Couche 19		Sables, graves	-9.50	9650.00	59.74	0.10	0.40
20	Couche 20		Sables, graves	-10.00	9870.00	60.48	0.10	0.40
21	Couche 21		Sables, graves	-10.50	10080.00	61.17	0.10	0.40
22	Couche 22		Sables, graves	-11.00	10290.00	61.84	0.10	0.40
23	Couche 23		Sables, graves	-11.50	10500.00	62.50	0.10	0.40
24	Couche 24		Sables, graves	-12.00	10710.00	63.15	0.10	0.40
25	Couche 25		Sables, graves	-12.50	10910.00	63.79	0.10	0.40
26	Couche 26		Sables, graves	-13.00	11110.00	64.35	0.10	0.40
27	Couche 27		Sables, graves	-13.50	11300.00	64.90	0.10	0.40
28	Couche 28		Sables, graves	-14.00	11500.00	65.47	0.10	0.40

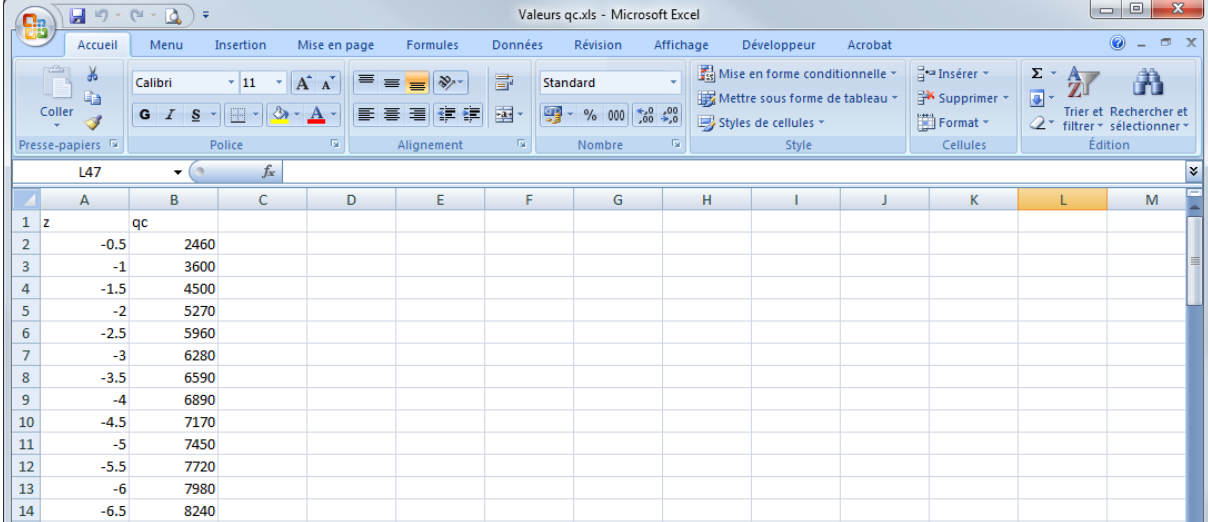
Auto Bases de données

Calcul

Lancer le calcul Voir les résultats



Les caractéristiques des couches sont supposées être les résultats 'bruts' des mesures CPT. Nous disposons de 46 points de mesure jusqu'à 23 m de profondeur, ce qui va nous amener à créer 46 couches de sol (dans la pratique, ce pourrait être beaucoup plus).

Nous allons importer les caractéristiques de sol (CPT) depuis une feuille Excel® 'Valeurs qc.xls' contenant ces résultats d'essais bruts : voir copie d'écran suivante.

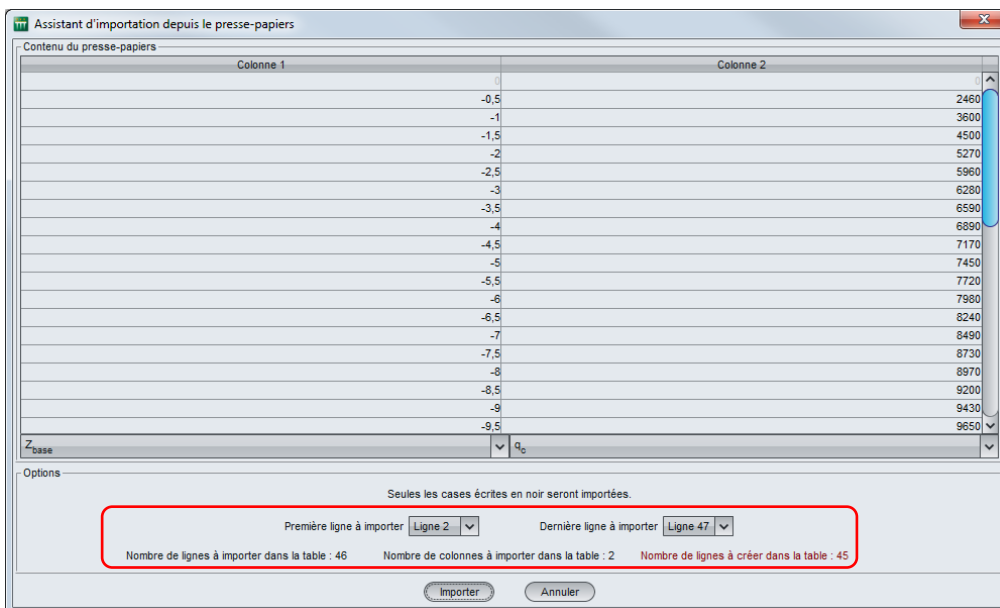


	A	B	C	D	E	F	G	H	I	J	K	L	M
1	z	qc											
2		-0.5	2460										
3		-1	3600										
4		-1.5	4500										
5		-2	5270										
6		-2.5	5960										
7		-3	6280										
8		-3.5	6590										
9		-4	6890										
10		-4.5	7170										
11		-5	7450										
12		-5.5	7720										
13		-6	7980										
14		-6.5	8240										

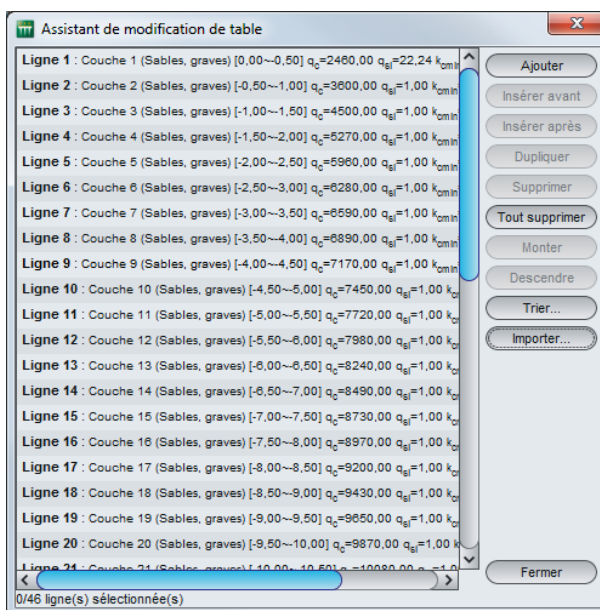
#### Cadre "Définition des couches de sol" :

- Indiquer la cote de référence (m) : 0,00 ;
- Pour importer les 46 « couches » de sol, nous allons procéder de la façon suivante :
  - créer la première couche de sol 'Couche 1' en cliquant sur le bouton . Indiquer la classe de sol 'Sable, graves', ce qui permettra à Fondprof de renseigner ce champ automatiquement pour toutes les autres couches de sol lors de l'import ;
  - ouvrir le fichier 'Valeurs qc.xls' (fourni à l'installation de Foxta v3, dans le répertoire Exemples - sous-répertoire Fondprof) et copier les données (pour cet exemple, copier les données de la ligne 1 à la ligne 47, et des colonnes A et B, dans le presse-papiers Windows®) ;
  - ouvrir l'assistant 'Modification de la table'  et cliquer sur le bouton  ;
  - dans cet assistant, préciser que les lignes 2 à 47 doivent être importées. La première ligne comportant les entêtes de colonne doit être ignorée ;





- l'assistant de modification de la table affiche les données importées. Cliquer sur le bouton **Fermer** : les 46 couches de sol sont maintenant créées avec un nom par défaut, la classe de sol (copiée à partir de la première ligne), les valeurs de  $Z_{base}$  et de  $q_c$ .



- Il convient à présent de compléter les valeurs de  $q_{sl}$ ,  $k_{cmin}$  et  $k_{cmax}$  conformément au tableau ci-dessous. On peut pour cela utiliser ici l'assistant **Auto**, qui complètera les valeurs de  $q_{sl}$ ,  $k_{cmin}$  et  $k_{cmax}$  pour toutes les couches (cf copies d'écran suivantes).



Pieu 1/1 : Pieu 1

Paramètres Couches Calcul

## Données des couches

Définition des couches de sol

Cote de référence (m)

N°	Nom	Couleur	Classe de sol	Z <sub>base</sub>	q <sub>c</sub>	q <sub>st</sub>	k <sub>cmin</sub>	k <sub>cmax</sub>
1	Couche 1		Sables, graves	-0,50	2460,00	22,24	0,10	0,40
2	Couche 2		Sables, graves	-1,00	3600,00	30,47	0,10	0,40
3	Couche 3		Sables, graves	-1,50	4500,00	36,21	0,10	0,40
4	Couche 4		Sables, graves	-2,00	5270,00	40,67	0,10	0,40
5	Couche 5		Sables, graves	-2,50	5960,00	44,33	0,10	0,40
6	Couche 6		Sables, graves	-3,00	6280,00	45,93	0,10	0,40
7	Couche 7		Sables, graves	-3,50	6590,00	47,43	0,10	0,40
8	Couche 8		Sables, graves	-4,00	6890,00	48,83	0,10	0,40
9	Couche 9		Sables, graves	-4,50	7170,00	50,09	0,10	0,40
10	Couche 10		Sables, graves	-5,00	7450,00	51,31	0,10	0,40
11	Couche 11		Sables, graves	-5,50	7720,00	52,46	0,10	0,40
12	Couche 12		Sables, graves	-6,00	7980,00	53,53	0,10	0,40
13	Couche 13		Sables, graves	-6,50	8240,00	54,57	0,10	0,40
14	Couche 14		Sables, graves	-7,00	8490,00	55,55	0,10	0,40
15	Couche 15		Sables, graves	-7,50	8730,00	56,46	0,10	0,40
16	Couche 16		Sables, graves	-8,00	8970,00	57,34	0,10	0,40
17	Couche 17		Sables, graves	-8,50	9200,00	58,17	0,10	0,40
18	Couche 18		Sables, graves	-9,00	9430,00	58,98	0,10	0,40
19	Couche 19		Sables, graves	-9,50	9650,00	59,74	0,10	0,40
20	Couche 20		Sables, graves	-10,00	9870,00	60,48	0,10	0,40
21	Couche 21		Sables, graves	-10,50	10080,00	61,17	0,10	0,40
22	Couche 22		Sables, graves	-11,00	10290,00	61,84	0,10	0,40
23	Couche 23		Sables, graves	-11,50	10500,00	62,50	0,10	0,40
24	Couche 24		Sables, graves	-12,00	10710,00	63,15	0,10	0,40
25	Couche 25		Sables, graves	-12,50	10910,00	63,75	0,10	0,40
26	Couche 26		Sables, graves	-13,00	11110,00	64,35	0,10	0,40
27	Couche 27		Sables, graves	-13,50	11300,00	64,90	0,10	0,40
28	Couche 28		Sables, graves	-14,00	11500,00	65,47	0,10	0,40
29	Couche 29		Sables, graves	-14,50	11690,00	66,00	0,10	0,40
30	Couche 30		Sables, graves	-15,00	11870,00	66,49	0,10	0,40
31	Couche 31		Sables, graves	-15,50	12060,00	67,00	0,10	0,40
32	Couche 32		Sables, graves	-16,00	12240,00	67,48	0,10	0,40
33	Couche 33		Sables, graves	-16,50	12420,00	67,95	0,10	0,40
34	Couche 34		Sables, graves	-17,00	12600,00	68,41	0,10	0,40
35	Couche 35		Sables, graves	-17,50	12780,00	68,86	0,10	0,40
36	Couche 36		Sables, graves	-18,00	12950,00	69,28	0,10	0,40
37	Couche 37		Sables, graves	-18,50	13130,00	69,72	0,10	0,40
38	Couche 38		Sables, graves	-19,00	13300,00	70,13	0,10	0,40
39	Couche 39		Sables, graves	-19,50	13470,00	70,53	0,10	0,40
40	Couche 40		Sables, graves	-20,00	13630,00	70,91	0,10	0,40
41	Couche 41		Sables, graves	-20,50	13800,00	71,30	0,10	0,40
42	Couche 42		Sables, graves	-21,00	13960,00	71,66	0,10	0,40
43	Couche 43		Sables, graves	-21,50	14130,00	72,04	0,10	0,40
44	Couche 44		Sables, graves	-22,00	14290,00	72,39	0,10	0,40
45	Couche 45		Sables, graves	-22,50	14450,00	72,74	0,10	0,40
46	Couche 46		Sables, graves	-23,00	14610,00	73,08	0,10	0,40

Auto Base de données

Calcul

Lancer le calcul Voir les résultats

Les assistants  $q_s$  et  $k_p$  sont également accessibles en cliquant sur le bouton , .

#### K.4.2.4. Onglet "Calcul"

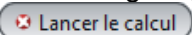
Ce calcul s'effectue avec un chargement imposé en tête de 1500 kN en combinaison ELU-Fondamentale :

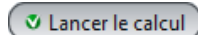
- critère de calcul : 'Charge imposée en tête' ;
- charge en tête (kN) : 1500 (en traction) ;
- critères appliqué à la combinaison : ELU-FOND.



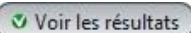
#### K.4.2.5. Calculs et résultats

##### K.4.2.5.1. Calculs

Tant que les onglets ne sont pas tous correctement renseignés, le bouton permettant de lancer le calcul s'affiche marqué d'une croix rouge : .

Une fois que toutes les données sont correctement saisies, le bouton  (accessible depuis tous les onglets) est alors actif.

Un clic sur ce bouton lancera le calcul.

Pour accéder aux résultats sous forme de tableaux et de graphiques, cliquer sur le bouton .

### K.4.2.5.2. Résultats

#### Résultats formatés

Options du calcul :

- calcul basé sur des paramètres issus du pénétromètre statique
- calcul selon les règles de la norme NF P 94 262
- profil de contrainte qc défini par point de mesure
- pour pieu de catégorie : 14
- pour pieu travaillant en traction

Combinaisons	ELS-QP	ELS-CARA	ELU-FOND	ELU-ACC
Frottement	0.293	0.399	0.545	0.597
Pointe	0.000	0.000	0.000	0.000

Cote de référence : 0.000

Section du pieu : 0.240  
Périmètre : 2.200

caractéristiques des couches (données utilisateur)

couche	base	qc	qs1	kcmin	kcmax
01	-0.50	2460.0	22.24	0.10	0.40
02	-1.00	3600.0	30.47	0.10	0.40

\*\*\*\*\*  
\*\*\*SOLUTION\*\*\*  
\*\*\*\*\*

Calcul à charge imposée : Q = 1500.0 vis à vis de la combinaison : ELU-FOND

couche	cote	qs1	qce	kc	Qs	Qp	ELS-QP	ELS-CARA	ELU-FOND	ELU-ACC
01	0.00	22.24	3180.0	0.100	0.0	76.3	0.0	0.0	0.0	0.0
01	-0.10	22.24	3267.3	0.108	4.9	84.8	1.4	2.0	2.7	2.9
01	-0.20	22.24	3353.4	0.116	9.8	93.3	2.9	3.9	5.3	5.8
01	-0.30	22.24	3438.5	0.123	14.7	101.7	4.3	5.9	8.0	8.8
01	-0.40	22.24	3522.7	0.130	19.6	110.2	5.7	7.8	10.7	11.7
01	-0.50	22.24	3606.2	0.137	24.5	118.6	7.2	9.8	13.3	14.6
01	-0.50	22.24	3606.2	0.137	24.5	118.6	7.2	9.8	13.3	14.6
02	-0.50	30.47	3988.3	0.133	24.5	127.8	7.2	9.8	13.3	14.6
02	-0.60	30.47	4072.7	0.140	31.2	136.5	9.1	12.4	17.0	18.6
02	-0.70	30.47	4155.4	0.146	37.9	145.8	11.1	15.1	20.6	22.6
02	-0.80	30.47	4236.4	0.153	44.6	155.6	13.1	17.8	24.3	26.6
02	-0.90	30.47	4316.3	0.160	51.3	166.0	15.0	20.5	27.9	30.6
02	-1.00	30.47	4395.0	0.168	58.0	177.0	17.0	23.1	31.6	34.6
02	-1.00	30.47	4395.0	0.168	58.0	177.0	17.0	23.1	31.6	34.6
03	-1.00	36.21	4850.0	0.161	58.0	187.9	17.0	23.1	31.6	34.6
03	-1.10	36.21	4921.4	0.169	65.9	199.2	19.3	26.3	35.9	39.4
03	-1.20	36.21	4988.1	0.176	73.9	210.9	21.7	29.5	40.3	44.1
03	-1.30	36.21	5051.0	0.184	81.9	223.0	24.0	32.7	44.6	48.9
03	-1.40	36.21	5110.6	0.192	89.8	235.4	26.3	35.8	49.0	53.6
03	-1.50	36.21	5167.5	0.200	97.8	248.3	28.7	39.0	53.3	58.4
03	-1.50	36.21	5167.5	0.200	97.8	248.3	28.7	39.0	53.3	58.4
04	-1.50	40.67	5540.0	0.193	97.8	257.2	28.7	39.0	53.3	58.4
04	-1.60	40.67	5588.2	0.202	106.8	270.3	31.3	42.6	58.2	63.7
04	-1.70	40.67	5634.4	0.210	115.7	283.7	33.9	46.2	63.1	69.1
04	-1.80	40.67	5678.8	0.218	124.7	297.5	36.5	50.3	67.9	74.4
04	-1.90	40.67	5721.9	0.227	133.6	311.7	39.1	53.3	72.8	79.8
04	-2.00	40.67	5763.7	0.236	142.5	326.2	41.8	56.9	77.7	85.1
04	-2.00	40.67	5763.7	0.236	142.5	326.2	41.8	56.9	77.7	85.1
05	-2.00	44.33	6056.7	0.229	142.5	333.2	41.8	56.9	77.7	85.1
05	-2.10	44.33	6091.9	0.238	152.3	348.0	44.6	60.8	83.0	90.9
05	-2.20	44.33	6126.5	0.247	162.1	363.1	47.5	64.7	88.3	96.7
05	-2.30	44.33	6160.6	0.256	171.8	378.5	50.3	68.6	93.6	102.6
05	-2.40	44.33	6194.2	0.265	181.6	394.3	53.2	72.4	98.9	108.4
05	-2.50	44.33	6227.5	0.275	191.3	410.5	56.1	76.3	104.3	114.2
05	-2.50	44.33	6227.5	0.275	191.3	410.5	56.1	76.3	104.3	114.2
06	-2.50	45.93	6431.7	0.269	191.3	415.4	56.1	76.3	104.3	114.2
06	-2.60	45.93	6462.1	0.278	201.4	431.7	59.0	80.4	109.8	120.2
06	-2.70	45.93	6492.2	0.288	211.5	448.2	62.0	84.4	115.3	126.3
06	-2.80	45.93	6522.1	0.297	221.6	464.9	64.9	88.4	120.8	132.3
06	-2.90	45.93	6551.7	0.306	231.7	481.7	67.9	92.5	126.3	138.3
06	-3.00	45.93	6581.2	0.316	241.8	498.7	70.9	96.5	131.8	144.4
06	-3.00	45.93	6581.2	0.316	241.8	498.7	70.9	96.5	131.8	144.4
07	-3.00	47.43	6735.0	0.311	241.8	502.4	70.9	96.5	131.8	144.4
07	-3.10	47.43	6763.9	0.320	252.3	519.5	73.9	100.7	137.5	150.6
07	-3.20	47.43	6792.8	0.329	262.7	536.8	77.0	104.8	143.2	156.8
07	-3.30	47.43	6821.5	0.339	273.1	554.2	80.0	109.0	148.9	163.1
40	-19.60	70.91	13731.4	0.400	2483.7	1318.2	727.7	991.0	1353.6	1482.8
40	-19.70	70.91	13747.8	0.400	2499.3	1319.8	732.3	997.2	1362.1	1492.1
40	-19.80	70.91	13764.3	0.400	2514.9	1321.4	736.9	1003.5	1370.6	1501.4
40	-19.90	70.91	13780.9	0.400	2530.5	1323.0	741.5	1009.7	1379.1	1510.7
40	-20.00	70.91	13797.5	0.400	2546.1	1324.6	746.0	1015.9	1387.7	1520.1
40	-20.00	70.91	13797.5	0.400	2546.1	1324.6	746.0	1015.9	1387.7	1520.1
41	-20.00	71.30	13880.0	0.400	2546.1	1332.5	746.0	1015.9	1387.7	1520.1
41	-20.10	71.30	13896.6	0.400	2561.8	1334.1	750.6	1022.2	1396.2	1529.4
41	-20.20	71.30	13913.2	0.400	2577.5	1335.7	755.2	1028.4	1404.7	1538.8
41	-20.30	71.30	13929.7	0.400	2593.2	1337.2	759.8	1034.7	1413.3	1548.1
41	-20.40	71.30	13946.1	0.400	2608.9	1338.8	764.4	1040.9	1421.8	1557.5
41	-20.50	71.30	13962.5	0.400	2624.6	1340.4	769.0	1047.2	1430.4	1566.9
41	-20.50	71.30	13962.5	0.400	2624.6	1340.4	769.0	1047.2	1430.4	1566.9
42	-20.60	71.66	14061.3	0.400	2640.3	1349.9	773.6	1053.5	1439.0	1576.3
42	-20.70	71.66	14077.6	0.400	2656.1	1351.4	778.2	1059.8	1447.6	1585.7
42	-20.80	71.66	14093.8	0.400	2671.9	1353.0	782.9	1066.1	1456.2	1595.1
42	-20.90	71.66	14110.1	0.400	2687.6	1354.6	787.5	1072.4	1464.8	1604.5
42	-21.00	71.66	14126.3	0.400	2703.4	1356.1	792.1	1078.7	1473.4	1613.9
42	-21.00	71.66	14126.3	0.400	2703.4	1356.1	792.1	1078.7	1473.4	1613.9
43	-21.00	72.04	14208.3	0.400	2703.4	1364.0	792.1	1078.7	1473.4	1613.9
43	-21.10	72.04	14224.4	0.400	2719.3	1365.5	796.7	1085.0	1482.0	1623.4
43	-21.20	72.04	14240.5	0.400	2735.1	1367.1	801.4	1091.3	1490.6	1632.9
43	-21.30	72.04	14256.6	0.400	2751.0	1368.6	806.0	1097.6	1499.3	1642.3
43	-21.31	72.04	14258.0	0.400	2752.3	1368.8	806.4	1098.2	1500.0	1643.1

Dans la colonne ELU-FOND, on constate que la valeur de charge de 1500 kN en traction est atteinte à la profondeur de 21,31 m.

### Courbes de portance superposées

