



fondasol

STEENBECQUE (59)
Étude géotechnique G1 PGC + G2 AVP

Rapport n° PR.62GT.23.0153 – 001 – 1^{ère} diffusion – 17/07/2023



Aménagement d'un lotissement
Rue du Bois/ Rue de Thiennes

VOTRE AGENCE

FONDASOL SAINT OMER
ZA des ALLOTS
62151 - BURBURE

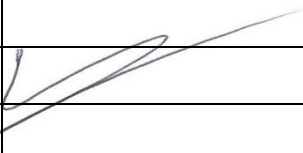
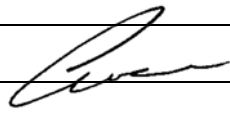
☎ 03.21.27.91.38

📠 03.21.63.14.83

✉ st-omer@groupefondasol.com

SUIVI DES MODIFICATIONS ET MISES A JOUR

FTQ.261-B

Rév.	Date	Nb pages	Modifications	Rédacteur	Contrôleur
-	17/07/2023	53	1 ^{ère} diffusion	M. GFELLER	L. CARDON
A					
B					
C					

REV	-	A	B	C	REV	-	A	B	C	REV	-	A	B	C
PAGE					PAGE					PAGE				
1	X				41	X				81				
2	X				42	X				82				
3	X				43	X				83				
4	X				44	X				84				
5	X				45	X				85				
6	X				46	X				86				
7	X				47	X				87				
8	X				48	X				88				
9	X				49	X				89				
10	X				50	X				90				
11	X				51	X				91				
12	X				52	X				92				
13	X				53	X				93				
14	X				54					94				
15	X				55					95				
16	X				56					96				
17	X				57					97				
18	X				58					98				
19	X				59					99				
20	X				60					100				
21	X				61					101				
22	X				62					102				
23	X				63					103				
24	X				64					104				
25	X				65					105				
26	X				66					106				
27	X				67					107				
28	X				68					108				
29	X				69					109				
30	X				70					110				
31	X				71					111				
32	X				72					112				
33	X				73					113				
34	X				74					114				
35	X				75					115				
36	X				76					116				
37	X				77					117				
38	X				78					118				
39	X				79					119				
40	X				80					120				

SOMMAIRE

A.	PRESENTATION DE NOTRE MISSION	4
A.1.	Mission selon la norme NFP 94-500	4
A.2.	Documents à notre disposition pour cette étude	5
A.3.	Description du projet	6
A.4.	Programme d'investigations	7
B.	DESCRIPTION GENERALE DU SITE ET APPROCHE DOCUMENTAIRE	9
B.1.	Description du site	9
B.2.	Contexte géologique	10
B.3.	Enquête documentaire	11
C.	RESULTATS DES INVESTIGATIONS	13
C.1.	Lithologie	13
C.2.	Niveaux d'eau	13
C.3.	Description géomécanique	14
C.4.	Essais d'identification en laboratoire	15
C.5.	Résultats des essais de perméabilité	17
D.	PRINCIPES GENERAUX D'ADAPTATION DES FONDATIONS AU SITE	19
E.	ETUDE GEOTECHNIQUE DES VOIRIES PROJETEES	20
E.1	Utilisation d'un matériau d'apport	20
E.2	Utilisation des sols en place	21
E.3	Structure de chaussée	21
E.4	Précautions d'exécution	21
F.	SUITES A DONNER	22
	ANNEXES	23
1.	CONDITIONS GENERALES DE SERVICE	24
2.	ENCHAINEMENT DES MISSIONS TYPES D'INGENIERIE GEOTECHNIQUE (NORME NF P94-500)	27
3.	MISSIONS TYPES D'INGENIERIE GEOTECHNIQUE (NORME NF P94-500)	28
4.	PLAN DE SITUATION ET D'IMPLANTATION	29
5.	COUPES DES FOUILLES ET DES SONDAGES	32
6.	ESSAIS DE PENETRATION DYNAMIQUE	39
7.	ESSAIS DE PERMEABILITE	43
8.	ESSAIS EN LABORATOIRE	45

A. PRESENTATION DE NOTRE MISSION

TERR'IMMO a souhaité la réalisation d'une étude géotechnique préliminaire pour l'aménagement de lots libres, et d'une étude géotechnique d'avant-projet pour les voiries dans le cadre d'un projet d'aménagement d'un lotissement à STEENBECQUE (59).

L'intervention fait suite à l'acceptation du devis SQ.62GT.23.05.030 – 1^{ère} diffusion du 9 mai 2023 par la lettre de commande signée le 12 mai 2023.

A.1. Mission selon la norme NFP 94-500

La présente mission correspond à une mission GI PGC pour l'aménagement des lots libres et G2 AVP pour les voiries selon la norme NFP 94-500 (Missions Géotechniques Types - Révision Novembre 2013).

Les objectifs définis dans notre devis sont :

- l'étude préliminaire du site,
- l'approche de la Zone d'Influence Géotechnique (ZIG).
- le suivi et l'analyse des résultats des investigations,
- la synthèse du contexte géologique du site et l'analyse de son influence sur le projet,
- les adaptations du projet au site pour les lots libres,
- les sujétions d'exécution relatives aux futures voiries,
- les recommandations particulières de conception et d'exécution liées à la géotechnique du site,
- les aléas ou anomalies éventuels (les) qui subsistent à l'issue de l'étude.

Notre mission ne comprend pas, notamment :

- D'avis sur la faisabilité / l'ébauche dimensionnelle d'ouvrages de gestion des eaux pluviales.

A.2. Documents à notre disposition pour cette étude

A.2.1. Documents préalables

Nous avons disposé pour cette étude des documents suivants :

N°	Document	Émetteur	Date Emission
[1]	Extrait de plan cadastral	Maitre d'ouvrage	06/01/2023
[2]	Etude géotechnique préalable (G1) référencé 21-561	Nord Invest	23/06/2021

A.2.2. Autres sources d'information

Notre étude s'est également basée sur les sources d'information suivantes :

- La carte IGN du secteur,
- Les données du BRGM,
- La carte géologique du secteur,
- Les vues aériennes du secteur disponibles sur www.remonterletemps.ign.fr.

A.2.3. Données manquantes

Les éléments suivants ne nous ont pas été fournis :

- Calage altimétrique des ouvrages projetés,
- Calage altimétrique et trafic envisagé pour les voiries,
- Catégorie d'importance du projet vis-à-vis du risque sismique.

A.3. Description du projet

A.3.1. Caractéristiques générales du projet

Le projet prévoit l'aménagement d'un lotissement de 14 lots libres à STEENBECQUE (59).



Le projet prévoit également la création de voiries pour véhicules légers. Le calage altimétrique et le trafic envisagé ne sont pas connus. Nous supposons un trafic de type TCI₂₀, et un profil rasant.

Nous n'avons aucune précision sur le projet à ce jour.

A.4. Programme d'investigations

A.4.1. Investigations in-situ

Les investigations suivantes ont été réalisées :

Sondages	R1	R2	R3
Type	Reconnaissance lithologique	Reconnaissance lithologique	Reconnaissance lithologique
Profondeur (m)	1,70*	2,00	2,00
Nivellement (local)	99,60 m	98,10 m	98,90 m

*refus à la tarière manuelle

Fouilles	PM1	PM2	PM3
Type	Fouille à la pelle mécanique	Fouille à la pelle mécanique	Fouille à la pelle mécanique
Profondeur (m)	2,00	2,00	2,00
Essais	MATSUO	MATSUO	MATSUO
Nivellement (local)	98,70 m	98,50 m	98,30 m

Sondages	DPT1	DPT2	DPT3
Type	Pénétromètre dynamique	Pénétromètre dynamique	Pénétromètre dynamique
Profondeur (m)	2,30*	3,00	3,00
Nivellement (local)	100,00 m	98,24 m	98,30 m

*refus à l'enfoncement

Les sondages et fouilles ont été nivelés en prenant comme référence altimétrique une plaque carrée située rue du bois (cf. plan de repérage des sondages) et cotée arbitrairement à +100,00 m, en l'absence de plan topographique.

A.4.2. Essais en laboratoire

Des échantillons remaniés ont été prélevés au droit des fouilles PM1 à PM3 et des sondages R1 et R2, à 1,00 m de profondeur sous le niveau du terrain actuel, afin de permettre la réalisation des essais d'identification en laboratoires suivants :

Pour les lots libres (sondages R1 et R2) :

Essais en laboratoire	
Limite d'Atterberg	
Nb d'essais	NF P94-068
	2

Pour les voiries (fouilles PMI à PM3) :

Essais en laboratoire			
	Teneur en eau	Valeur de bleu	Granulométrie
Nb d'essais	EN ISO 17892-1	NF P94-068	EN ISO 17892-4
	3	3	2

L'intégralité des résultats des investigations in situ et en laboratoire réalisées par FONDASOL sont donnés en annexe du présent rapport.

B. DESCRIPTION GENERALE DU SITE ET APPROCHE DOCUMENTAIRE

B.1. Description du site

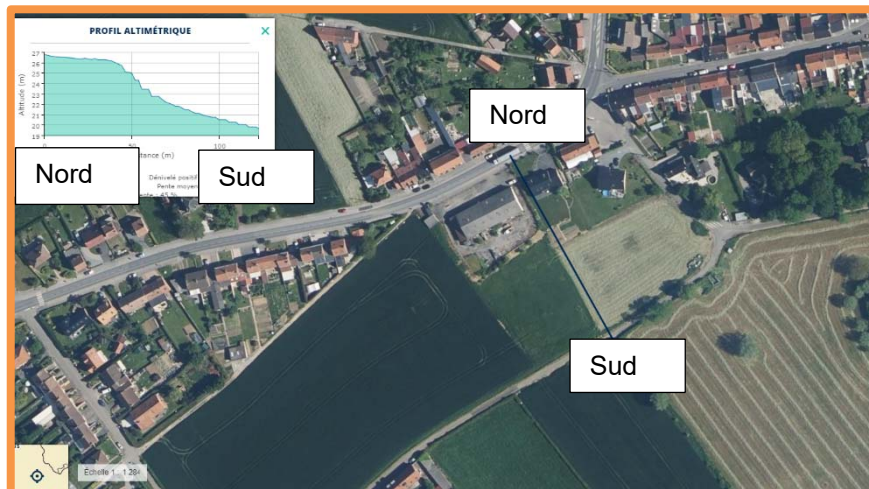
La zone du projet se situe à l'angle de la rue du Bois et de la rue de Thiennes à STEENBECQUE (59).

On trouvera, ci-après, une photographie aérienne de la zone d'étude :



Photographie aérienne du site (Géoportail ©)

La topographie du site est en pente descente du Nord vers le Sud avec un dénivelé moyen de l'ordre de 7 %. (Cf. profil altimétrique ci-après).



Il s'agit actuellement de parcelles enherbées à usage agricole, vierge de construction.

La zone d'étude est bordée également par des constructions à usage de logements sur simple rez-de-chaussée à R+1, au Nord de la zone d'étude.

Notre intervention s'est déroulée après rédaction et gestion des DICT ainsi que de l'obtention des autorisations d'accès aux parcelles.

Les sondages et fouilles ont été implantés en fonction de l'accessibilité de la zone à notre atelier de forage et à la pelle mécanique, tel que précisé sur le plan joint en annexe.

B.2. Contexte géologique

D'après la carte géologique à 1/50 000 du BRGM de SAINT-OMER, et les études que nous avons déjà menées à proximité du projet, on pouvait s'attendre à rencontrer sous un recouvrement de **terre végétale et/ou de remblais**, des **Limons** de l'ère Quaternaire, reposant sur les **Argiles et Sables** de l'ère Tertiaire.



Extrait de la carte géologique du BRGM

B.3. Enquête documentaire

PHOTOGRAPHIES AERIENNES DU SITE

La photographie aérienne des années 1950-1965 (reprise ci-après) témoigne que le site était, à cette époque, déjà occupé par des parcelles agricoles et vierge de construction.

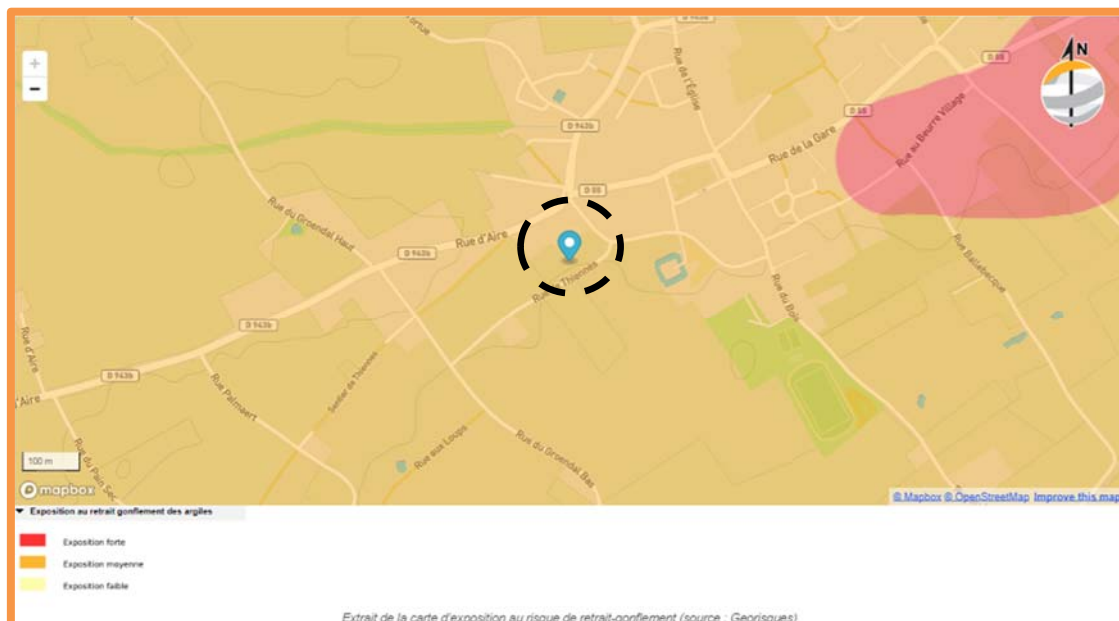


Photographie aérienne des années 1950-1965

A la rédaction du présent rapport, nous ne connaissons pas plus précisément les antécédents de la zone d'étude.

RISQUE RETRAIT-GONFLEMENT DES ARGILES

La carte des argiles sensibles au retrait / gonflement disponible sur le site www.georisques.gouv.fr indique que le risque d'argiles gonflantes, au droit du projet est **moyen**.



Extrait de la carte de sensibilité au retrait-gonflement des argiles

SENSIBILITE AUX REMONTEES DE NAPPE

Une carte de la sensibilité aux remontées de nappe est disponible sur le site www.georisques.gouv.fr. Elle indique que la zone d'étude est potentiellement concernée par des **entités lithologiques imperméables à l'affleurement et/ou inondation de cave**.



Extrait de la carte de la sensibilité aux remontées de nappe

Compte tenu du contexte globalement en pente du site, la zone d'étude est également concernée par un risque de ruissellement en surface avec la présence potentielle de phénomènes de sources.

RISQUE CAVITES SOUTERRAINES

Selon le site www.georisques.gouv.fr, la commune de STEENBECQUE n'est a priori pas concernée par l'aléa « cavités souterraines », hypothèse à confirmer auprès des services compétents (Mairie, BRGM, DDTM,...)

RISQUE SISMIQUE

Le gouvernement a publié au journal officiel du 22 octobre 2010 deux décrets relatifs au nouveau zonage sismique national et un arrêté fixant les règles de construction parasismique telles que les règles Eurocode 8. Il s'agit des documents suivants :

- décret n°2010-1254 relatif à la prévention du risque sismique ;
- décret n°2010-1255 portant sur la délimitation des zones de sismicité du territoire français ;
- arrêté du 22 octobre 2010 modifié par l'arrêté du 19 juillet 2011 relatif à la classification et aux règles de construction parasismique applicables aux bâtiments de la classe dite "à risque normal".

STEENBECQUE est situé en zone de sismicité faible (zone sismique 2) suivant cette réglementation.

C. RESULTATS DES INVESTIGATIONS

C.1. Lithologie

Les sondages ont permis de mettre en évidence la succession lithologique suivante :

- **Formation 1 : Terre végétale**
- **Formation 2 : Limon argileux et/ou argile limoneuse marron de l'ère quaternaire,**
- **Formation 3 : Argile beige à grise + silex (Dmax 50 mm) de l'ère Tertiaire.**

Nous récapitulons la profondeur de la base des formations reconnues au droit de chaque sondage dans le tableau ci-dessous :

N°	Nature de la formation	R1	R2	R3
		Prof (m)	Prof (m)	Prof (m)
1	Terre végétale	0,60	0,20	0,20
2	Limon argileux/argile limoneuse	1,00	1,30	2,00*
3	Argile + silex	1,70*	2,00*	-

*base des sondages

N°	Nature de la formation	PM1	PM2	PM3
		Prof (m)	Prof (m)	Prof (m)
1	Terre végétale	0,30	0,20	0,30
2	Limon argileux/argile limoneuse	1,50	1,50	1,50
3	Argile + silex	2,00*	2,00*	2,00*

*base des fouilles

C.2. Niveaux d'eau

Lors de notre intervention (début juin 2023), des arrivées d'eau ont été rencontrés entre 1,20 et 2,00 m de profondeur sous le niveau du terrain actuel au droit des sondages R2 et R3 ainsi que des fouilles PM1 et PM2.

En revanche, aucune arrivée d'eau n'a été rencontré jusque 2,00 m de profondeur sous le niveau du terrain actuel au droit du sondage R1 et de la fouille PM3.

Il convient de signaler que des arrivées d'eau d'origine météorologique à la circulation anarchique pourront être rencontrées dans les horizons de surface dont le niveau et le débit peuvent varier selon les conditions climatiques, et en fonction des saisons et des années.

Nous rappelons que la présence d'horizons limoneux à argileux, généralement peu perméables, peut engendrer temporairement des eaux de rétention superficielles (phénomène de « nappe perchée »).

Nous rappelons que la zone d'étude est potentiellement concernée par des entités lithologiques imperméables à l'affleurement et/ou inondation de cave.

On notera également que la topographie du site peut engendrer des phénomènes de ruissellement et/ou de sources.

Remarque :

Notre intervention ponctuelle dans le cadre de la présente étude ne nous permet toutefois pas de fournir des informations hydrogéologiques suffisantes.

La présence d'un niveau d'eau constatée ci-avant correspond nécessairement à un relevé à un moment donné, sans possibilité d'apprécier la variation inéluctable des nappes et circulations d'eau qui dépendent notamment des conditions météorologiques.

Afin d'obtenir des indications plus précises, une étude hydrogéologique pourra nous être confiée.

C.3. Description géomécanique

Les caractéristiques mécaniques des sols ont été mesurées au moyen des essais de pénétration dynamique DPT1 à DPT3.

Les essais de pénétration ont été réalisés au moyen d'un pénétromètre dynamique léger.

Ces essais pénétrométriques ont mis en évidence des **horizons de compacité faible à médiocre** avec des résistances à l'enfoncement dynamique de la pointe qd globalement comprises entre 1,0 et 2,0 MPa.

Un refus au battage a été rencontré à 2,30 m de profondeur au droit de l'essai DPT1; probablement lié à la rencontre d'un élément induré localisé (silex) au sein des horizons argileux.

C.4. Essais d'identification en laboratoire

Des essais d'identification en laboratoire ont été réalisés sur des échantillons remaniés de limons, et d'argiles à 1,00 m de profondeur.

Nous rappelons que ces essais ont consisté en :

- Pour les lots libres (sondages R1 et R2):

Essais en laboratoire	
Limite d'Atterberg	
Nb d'essais	NF P94-068
	2

- Pour les voiries (fouilles PMI à PM3) :

Essais en laboratoire			
	Teneur en eau	Valeur de bleu	Granulométrie
Nb d'essais	EN ISO 17892-1	NF P94-068	EN ISO 17892-4
	3	3	2

Mesure de la teneur en eau naturelle :

Les teneurs en eau mesurées sont comprises entre 23,7 et 26,1 %.

Mesure de la valeur au bleu de méthylène :

Les valeurs au bleu de méthylène mesurées sont comprises entre 3,80 et 4,16.

Analyses granulométriques par tamisage :

Les analyses granulométriques effectuées sur des échantillons de limons argileux ont mis en évidence les résultats suivants :

- $D_{max} < 50\text{mm}$,
- Passant à 2 mm : 99,5 à 99,9 %,
- Passant à 80 mm : 93,4 à 95,1 %.

Mesures des limites d'Atterberg :

Les valeurs mesurées ont donné les résultats suivants :

- Ip compris entre 17 et 29 %,
- Wl comprise entre 39 et 52 %.

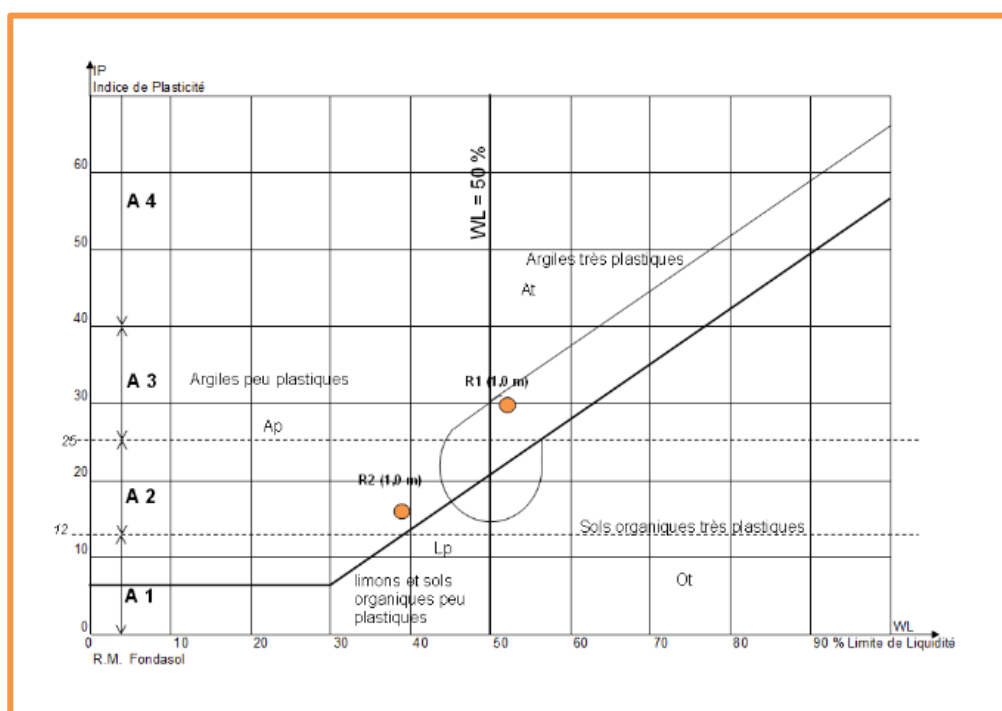
On trouvera, en annexe, le résultat des essais d'identification en laboratoire réalisés.

Synthèse :

Le résultat des essais en laboratoire a permis la classification des limons argileux superficiels prélevés dans les catégories A2 selon le GTR (Guide Technique pour la réalisation des Remblais et des couches de forme).

Ces matériaux sont fins, sensibles à l'eau et gélifs. Ces sols fins peuvent changer brutalement de consistance pour de faibles variations de teneur en eau. Leur temps de réaction aux variations de l'environnement hydrique et climatique est relativement court mais peut tout de même varier assez largement selon la granulométrie, la plasticité et la compacité des matériaux.

Les mesures des limites d'Atterberg nous ont permis de classer les échantillons testés dans le diagramme de plasticité de Cassagrande repris ci-après.



Les résultats des mesures au bleu de méthylène et des limites d'Atterberg indiquent une plasticité significative des sols, la zone d'étude **est a priori concernée par les phénomènes de retrait-gonflement des argiles.**

C.5. Résultats des essais de perméabilité

Il a été réalisé **3 essais de perméabilité de type MATSUO** au droit des fouilles PM1, PM3 et PM5 (1 essai par fouille).

Ils ont été réalisés superficiellement à 1,80 et 2,00 m de profondeur, dans les argiles de la manière suivante :

- réalisation de fouilles rectangulaires,
- injection d'eau afin de saturer le terrain,
- mesure de la descente du niveau d'eau dans la fouille en fonction du temps.

Ces essais sont donc ponctuels.

Le coefficient de perméabilité, après saturation du sol, est évalué avec la baisse du niveau d'eau dans la fouille en fonction du temps.

Nous avons obtenu les coefficients de perméabilité suivants :

Fouille	Essai	Lithologie	Profondeur/TA* (m)	Coefficient de perméabilité (m/s)
PM1	M1	Argile	1,80	$< 5,0 \cdot 10^{-7}$
PM3	M2	Argile	1,80	$< 5,0 \cdot 10^{-7}$
PM5	M3	Argile	2,00	$< 5,0 \cdot 10^{-7}$

*TA = niveau du terrain actuel

Les valeurs de perméabilité données ci-dessus sont relativement faibles, mais cohérentes avec la lithologie rencontrée, et donc peu propices à l'infiltration d'eau.

Nous rappelons que la zone d'étude est potentiellement concernée par des **entités lithologiques imperméables à l'affleurement et/ou inondation de cave ainsi que des ruissellements de surface.**

Compte tenu de l'argilosité des sols superficiels et de leur appartenance au sol potentiellement sensible au phénomène de retrait-gonflement des argiles, nous déconseillons l'infiltration d'eau à proximité des futurs ouvrages.

On trouvera, en annexe, la restitution graphique de ces essais de perméabilité.

Remarque :

Les essais de perméabilité étant ponctuels, la perméabilité peut donc fluctuer en fonction de l'implantation et de la profondeur du (des) éventuel(s) ouvrage(s) d'infiltration.

Dans le cas de la réalisation d'ouvrages d'infiltration, l'entreprise chargée des travaux devra réaliser un essai en vraie grandeur, afin de vérifier la perméabilité globale des sols en place. Le dimensionnement de ces ouvrages est du ressort d'un Bureau d'Etudes VRD.

On prévoira un entretien régulier du système d'infiltration (curage, etc, ...) qui pourra se colmater au cours du temps compte tenu de la présence localement de fines au droit du site étudié.

D'autre part, l'implantation de tout ouvrage d'infiltration ou de rétention d'eau devra être suffisamment éloignée des existants (ouvrages, voirie, talus) afin d'éviter toute déstabilisation de ces derniers.

D. PRINCIPES GENERAUX D'ADAPTATION DES FONDATIONS AU SITE

Compte tenu du résultat de la recherche documentaire ainsi que des investigations réalisées, on pourra retenir en première approche pour les projets une **solution de fondations superficielles** descendues dans les limons argileux ou argiles en place et non remaniés (sous la terre végétale et les remblais éventuels).

Ceci est valable pour les descentes de charges relativement faibles ; dans le cas contraire, il sera nécessaire de prévoir la mise en œuvre de fondations descendues plus profondément (fondations semi-profondes à profondes).

Toutefois, compte tenu du résultat des essais en laboratoire effectué, il y aura lieu de **prendre en considération l'aléa retrait-gonflement pour le projet**. On trouvera, ci-après, quelques recommandations générales à prendre en compte pour le projet :

- le niveau d'assise des fondations du projet sera d'au minimum 1,50 m sous le niveau du terrain actuel et/ou fini (prendre le cas le plus défavorable),
- le niveau bas du projet devra être un plancher porté par les fondations et isolé du sol par un vide de construction,
- on proscritra toute plantation d'arbres ou arbustes à proximité des fondations projetées et on mettra en place un écran anti-racine,
- on évitera toute infiltration d'eau à proximité des fondations du projet,
- les réseaux enterrés devront être adaptés à la possibilité de mouvements de sol (retrait-gonflement) ; les canalisations situées à proximité des fondations projetées devront impérativement être étanches, on prévoira des tronçons courts et des joints souples et on les éloignera au maximum des ouvrages,
- de manière générale, on évitera, par tout dispositif constructif adapté, toute modification hydrique (dessiccation ou hydratation) du sol d'assise des fondations.

On privilégiera une période d'étiage de la nappe d'eau pour les travaux de terrassements.

En première approche, nous déconseillons vivement de prévoir un sous-sol (ou autre partie enterrée) pour le projet compte tenu des horizons limono-argileux rencontrés (généralement faiblement perméables) ainsi que de l'aléa inondations-remontée de nappe.

Il conviendra également de tenir compte de la topographie globale du site en phase de terrassement, et également en phase définitive, et de vérifier la stabilité d'ensemble.

La topographie du site pourra nécessiter la réalisation de talus et/ou ouvrage de soutènement, qui devront être justifiés le cas échéant lors des études ultérieures.

E. ETUDE GEOTECHNIQUE DES VOIRIES PROJETEES

Nous rappelons que les fouilles et sondages de reconnaissance réalisés dans le cadre de la présente intervention ont mis en évidence sous un recouvrement de terre végétale, des limons argileux de classe A2 selon le GTR et que ces matériaux sont sensibles aux phénomènes de retrait/gonflement.

La partie supérieure des terrassements sera à classer en PST1 à PST3 et la classe de l'arase des terrassements sera en AR1 ; en fonction de la période des travaux.

Nous prenons l'hypothèse d'un profil rasant et d'un trafic de classe TC1₂₀ selon le catalogue du SETRA LCPC.

E.1 Utilisation d'un matériau d'apport

On purgera au préalable la terre végétale (et les éventuels remblais évolutifs) pouvant être rencontrés sur toute leur épaisseur.

La couche de forme sera mise en œuvre avec un matériau d'apport insensible à l'eau (B1 ou D2 du GTR).

Dans le but d'obtenir une PF2, on mettra en place une épaisseur de matériaux d'environ 60 cm (éventuellement avec correcteur granulométrique) en intercalant un géotextile entre le sol support et la couche de forme.

L'épaisseur finale de la couche de forme sera fonction de la portance des sols ainsi que des conditions climatiques au moment des travaux ; celle-ci devra donc être validée par une planche d'essai au préalable.

Dans le cas de travaux, lors d'une période non favorable et/ou dans le cas de rencontre de poches de sols humides au niveau du sol support, on prévoira des surépaisseurs de couche de forme et/ou la mise en œuvre d'un cloutage du sol support.

L'épaisseur de couche de forme devra être validée par des mesures de portance ainsi que des planches d'essai au préalable.

E.2 Utilisation des sols en place

En première approche, nous déconseillons la réutilisation des matériaux en place de types A2 compte tenu de l'aléa retrait/gonflement des argiles et d'un niveau de nappe sub-affleurante.

Dans le cas où elle serait souhaitée, il conviendra à l'entreprise de vérifier cette faisabilité et de réaliser les essais complémentaires nécessaires.

E.3 Structure de chaussée

A partir d'une PF2 et pour la réalisation d'une voirie de trafic de type TC I₂₀ (par hypothèse), on privilégiera la réalisation d'une structure de chaussée souple ou bitumineuse avec les différentes épaisseurs suivantes :

- 6 cm de béton bitumineux,
- 8 cm de grave bitume 3.

E.4 Précautions d'exécution

On évitera toute circulation d'engin sur l'arase des terrassements afin d'éviter le matelassage de celle-ci.

Les matériaux en place étant sensibles aux variations de teneur en eau, on notera que la traficabilité du chantier sera difficile lors de périodes de pluie.

De ce fait, il conviendra de réaliser des fossés latéraux drainants, suffisamment dimensionnés et reliés à un exutoire ou à un réseau E.P. existant afin d'éviter la saturation de la couche de forme et du sol support.

On envisagera la réalisation des travaux de terrassement durant une période climatique favorable.

On vérifiera la condition de non gélivité de la structure mise en place (en fonction des différentes couches mises en œuvre ainsi que du trafic).

Nous signalons que toutes les vibrations générées lors des travaux constituent un réel danger vis-à-vis des ouvrages existants avoisinants y étant exposés.

Compte tenu de la sensibilité des horizons superficiels aux phénomènes de retrait/gonflement, des déformations au cours du temps, et donc un entretien de la structure de chaussée seront à prévoir.

De même, on évitera toutes infiltrations d'eaux pluviales au droit ou à proximité des futures voiries.

F. SUITES A DONNER

Chaque lot devra faire l'objet d'une mission G2 phase AVP, une fois les projets définis, en tenant compte du contexte géotechnique mis en évidence dans la présente étude.

Les programmes d'investigations comprendront la réalisation de sondages de reconnaissance lithologique et d'essais mécaniques (essais pressiométriques, essais de pénétration dynamique notamment) en quantité suffisante.

Nous conseillons également la réalisation d'essais d'identification en laboratoire complémentaires au droit de chaque futur ouvrage au stade avant-projet afin de préciser l'aléa retrait/gonflements des matériaux argileux au droit de chaque projet.

En cas de surélévation du site, de réalisation de talus ou ouvrages de soutènement, des études spécifiques seront à prévoir.

Le présent rapport conclut la mission G1 PGC ainsi que la phase AVP de la mission d'étude géotechnique G2 confiées à FONDASOL.

Les calculs et valeurs dimensionnelles donnés dans le présent rapport ne sont que des ébauches destinées à donner un premier aperçu des sujétions techniques d'exécution et ne constituent pas un dimensionnement du projet.

Selon la norme NF P94-500, cette phase est insuffisante pour consulter les entreprises ; elle doit être suivie des phases PRO de prédimensionnement des ouvrages géotechniques, et ACT visant notamment à vérifier avant l'envoi du DCE aux entreprises, que les préconisations de l'étude G2 sont bien prises en compte dans les paragraphes du CCTP relatifs aux ouvrages géotechniques.

Il conviendra également de missionner un géotechnicien pour la supervision d'exécution des travaux géotechniques dans le cadre d'une mission G4. L'étude et le suivi d'exécution de ces travaux est à confier à l'entreprise dans le cadre d'une mission G3.

FONDASOL est à la disposition du maître d'ouvrage et du maître d'œuvre pour réaliser la mission d'étude G2 phase PRO et la mission G4.

ANNEXES



I. CONDITIONS GENERALES DE SERVICE

1. Formation du Contrat

Toute commande par le co-contractant (« le Client »), qui a reçu un devis de la part de FONDASOL, ou l'une quelconque de ses filiales (ci-après le « Prestataire »), quelle qu'en soit la forme (par exemple bon de commande, lettre de commande, ordre d'exécution ou acceptation de devis, sans que cette liste ne soit exhaustive) et ses avenants éventuels, constituent l'acceptation totale et sans réserve des présentes conditions générales par ledit Client, que ce dernier ait contresigné les conditions générales ou non, ou qu'il ait émis des conditions contradictoires. Tout terme de la commande, quelle qu'en soit la forme, et de ses avenants éventuels, qui serait en contradiction avec les présentes conditions générales ou le devis, serait réputé de nul effet et inapplicable, sauf s'il a fait l'objet d'une acceptation écrite expresse non équivoque par le Prestataire. Cette acceptation ne peut pas résulter de l'exécution des Prestations prévues au devis et/ou à la commande, quelle qu'en soit la forme, et/ou avenant éventuel, ou de l'absence de réponse du Prestataire sur ledit terme.

Les présentes conditions générales prévalent sur toutes autres conditions y compris contenues dans la commande (quelle que soit sa forme) du Client ou dans les accusés de réception des échanges de données informatisés, sur portail électronique, dans la gestion électronique des achats ou dans les courriers électroniques du Client. Aucune exception ou dérogation n'est applicable sauf si elle est émise par le Prestataire ou acceptée expressément, préalablement et de manière non équivoque par écrit par le Prestataire. À ce titre, toute condition de la commande ne peut être considérée comme acceptée qu'après accord écrit exprès et non-équivoque du Prestataire. Le contrat est constitué par le dernier devis émis par le Prestataire, les présentes conditions générales, la commande ou l'acceptation de devis ou lettre de commande du Client et, à titre accessoire et complémentaire les conditions de la commande expressément acceptées et spécifiquement indiquées par écrit par le Prestataire comme acceptées (le « Contrat »).

2. Entrée en vigueur

Le Contrat n'entrera en vigueur qu'à la réception par le Prestataire de l'acompte prévu au Contrat ou suivant les conditions particulières du devis, ou, le cas échéant, de l'accusé de réception de commande et/ou de réception de paiement émis par le Prestataire. Sauf disposition contraire des conditions particulières du devis, les délais d'exécution par le Prestataire de ses obligations au titre du Contrat commencent quinze (15) jours ouvrés après la date d'entrée en vigueur du Contrat.

3. Prix

Les prix sont établis aux conditions économiques en vigueur à la date d'établissement du devis. Préalablement au Contrat, les prix sont valables selon la durée mentionnée au devis et au maximum pendant deux (2) mois à compter de la date du devis. À l'entrée en vigueur du Contrat, les prix sont fermes et définitifs pour une durée de six (6) mois mis à jour tous les six (6) mois par application de l'indice "Sondages et Forages TP 04" pour les investigations in situ et en laboratoire, et par application de l'indice « SYNTEC » pour les prestations d'études, l'Indice de base étant le dernier indice publié à la date d'émission du devis.

Les prix mentionnés dans le Contrat ou le devis ne comprennent pas la TVA, les taxes sur les ventes, les droits, les prélèvements, les taxes sur le chiffre d'affaires, les droits de douane et d'importation, les surtaxes, les droits de timbre, les impôts retenus à la source et toutes les autres taxes similaires qui peuvent être imposées au Prestataire, à ses employés, à ses sociétés affiliées et/ou à ses représentants, dans le cadre de l'exécution du Contrat (les « Impôts »), qui seront supportés par le Client en supplément des prix indiqués. Le Prestataire restera toutefois responsable du paiement de tous les impôts applicables en France.

Au cas où le Prestataire serait obligé de payer l'un des Impôts mentionnés ci-dessus, le Client remboursera le Prestataire dans les trente (30) jours suivant la réception des documents correspondants justifiant le paiement de celui-ci. Au cas où ce remboursement serait interdit par toute législation applicable, le Prestataire aura le droit d'augmenter les prix indiqués dans le devis ou spécifiés dans le Contrat du montant des Impôts réellement supportés.

Sauf indication contraire dans le devis, les prix des Prestations relatifs à des quantités à réaliser, quelle qu'en soit l'unité (notamment sans que cela ne soit exhaustif, profondeurs, mètres linéaires, nombre d'essais, etc) ne sont que des estimatifs sur la base des informations du Client, en conséquence seules les quantités réellement réalisées seront facturées sur la base des prix unitaires du Contrat.

4. Obligations générales du Client

4.1 Le terme « Prestations » désigne exclusivement les prestations énumérées dans le devis du Prestataire comme étant comprises dans le devis à la charge du Prestataire. Toute prestation non comprise dans les Prestations, ou dont le prix unitaire n'est pas indiqué au Contrat, fera l'objet d'un prix nouveau à négocier.

4.2 Par référence à la norme NF P 94-500, il appartient au maître d'ouvrage, au maître d'œuvre ou à toute entreprise de faire réaliser impérativement par des ingénieurs compétentes chacune des missions géotechniques (successivement G1, G2, G3 et G4 et les investigations associées) pour suivre toutes les étapes d'élaboration et d'exécution du projet. Si la mission d'investigations est commandée seule, elle est limitée à l'exécution matérielle de sondages et à l'établissement d'un compte rendu factuel sans interprétation et elle exclut toute activité d'étude, d'ingénierie ou de conseil, ce que le Client reconnaît et accepte expressément.

La mission de diagnostic géotechnique G5 engage le géotechnicien uniquement dans le cadre strict des objectifs ponctuels fixés et acceptés expressément par écrit.

4.3 Sauf disposition contraire expresse du devis, le Client obtiendra à ses propres frais, dans un délai permettant le respect du délai d'exécution du Contrat, tous les permis et autorisations d'importation nécessaires pour l'importation des matériels et équipements et l'exécution des Prestations dans le pays où les matériels et équipements doivent être livrés et où les Prestations doivent être exécutées. En plus de ce qui précède et sauf à ce que l'une ou plusieurs des obligations suivantes soient expressément et spécifiquement intégrées aux Prestations et au bordereau de prix, le Client devra également, notamment, sans que cela ne soit exhaustif :

- Payer au Prestataire les Prestations conformément aux conditions du Contrat ;
- Communiquer en temps utile toutes les informations et/ou documentations nécessaires pour l'exécution du Contrat et notamment, mais pas seulement, tout élément qui lui paraîtrait de nature à compromettre la bonne exécution des Prestations ou devant être pris en compte par le Prestataire ;
- Permettre un accès libre et rapide au Prestataire à ses locaux et/ou au site où sont réalisées les Prestations y compris pour la livraison des matériels et équipements nécessaires à la réalisation des Prestations et notamment, mais pas seulement, les machines de forage ;
- Approuver tous les documents du Prestataire conformément au devis et à défaut dans un délai de deux jours au plus ;
- Préparer ses installations pour l'exécution du Contrat, et notamment, sans que cela ne soit exhaustif, décider et préparer les implantations des forages, fournir eau et électricité, et veiller, le Client étant toujours responsable de ses installations, à ce que le Prestataire

dispose en permanence de toutes les ressources nécessaires pour exécuter le Contrat, sauf accord spécifique contraire dans le Contrat. Si le Personnel du Client est tenu d'exécuter un travail lié au Contrat incluant, mais sans s'y limiter, l'assemblage ou l'installation d'équipements, ce personnel sera qualifié et restera en permanence sous la responsabilité du Client. Le Client conservera le droit exclusif de diriger et de superviser le travail quotidien de son personnel. Dans ce cas, le Prestataire ne sera en aucun cas responsable d'une négligence ou d'une faute du personnel du Client dans l'exécution de ses tâches, y compris les conséquences que cette négligence ou faute peut avoir sur le Contrat. Par souci de clarté, tout sous-traitant du Prestataire imposé ou choisi par le Client restera sous l'entière responsabilité du Client ;

- fournir, conformément aux articles R.554-1 et suivants du même chapitre du code de l'environnement, à sa charge et sous sa responsabilité, l'implantation des réseaux privés, la liste et l'adresse des exploitants des réseaux publics à proximité des travaux, les plans, informations et résultats des investigations complémentaires consécutifs à sa Déclaration de projet de Travaux (DT). Ces informations sont indispensables pour permettre les éventuelles déclarations d'intentions de commencement de travaux (DICT) (le délai de réponse, est de 7 à 15 jours selon les cas, hors jours fériés) et pour connaître l'environnement du projet. En cas d'incertitude ou de complexité pour la localisation des réseaux sur le domaine public, il pourra être nécessaire de faire réaliser, à la charge du Client, des fouilles manuelles ou des avant-trous à la pelle mécanique pour les repérer. Les conséquences et la responsabilité de toute détérioration de ces réseaux par suite d'une mauvaise communication sont à la charge exclusive du Client.

- Déclarer aux autorités administratives compétentes tout forage réalisé, notamment, sans que cela ne soit exhaustif, de plus de 10 m de profondeur ou lorsqu'ils sont destinés à la recherche, la surveillance ou au prélèvement d'eaux souterraines (piézomètres notamment).

4.4 La responsabilité du Prestataire ne saurait être engagée en aucun cas pour quelque dommage que ce soit à des ouvrages publics ou privés (notamment, à titre d'exemple, des ouvrages, canalisations enterrés) dont la présence et l'emplacement précis ne lui auraient pas été signalés par écrit préalablement à l'émission du dernier devis et intégrés au Contrat.

5. Obligations générales du Prestataire

Le Prestataire devra :

- Exécuter avec le soin et la diligence requis ses obligations conformément au Contrat, toujours dans le respect des spécifications techniques et du calendrier convenus entre les Parties par écrit ;
- Respecter toutes les règles internes et les règles de sécurité raisonnables qui sont communiquées par le Client par écrit et qui sont applicables dans les endroits où les Prestations doivent être exécutées par le Prestataire ;
- S'assurer que son personnel reste à tout moment sous sa supervision et direction et exercer son pouvoir de contrôle et de direction sur ses équipes ;
- Procéder selon les moyens actuels de son art, à des recherches consciencieuses et à fournir les indications qu'on peut en attendre, étant entendu qu'il s'agit d'une obligation de moyen et en aucun cas d'une obligation de résultat ou de moyens renforcée ;
- Faire en sorte que son personnel localisé dans le pays de réalisation des Prestations respecte les lois dudit pays.

Le Prestataire n'est solidaire d'aucun autre intervenant sauf si la solidarité est explicitement prévue et expressément agréée dans le devis et dans ce cas la solidarité ne s'exerce que sur la durée de réalisation sur site du Client du Contrat.

En cas d'intervention du Prestataire sur site du Client, si des éléments de terrain diffèrent des informations préalables fournies par le Client, le Prestataire peut à tout moment décider que la protection de son personnel n'est pas assurée ou adéquate et suspendre ses Prestations jusqu'à ce que les mesures adéquates soient mises en œuvre pour assurer la protection du personnel, par exemple si des traces de pollution sont découvertes ou révélées. Une telle suspension sera considérée comme un Imprévu, tel que défini à l'article 14 ci-dessous.

6. Délais de réalisation

À défaut d'engagement précis, ferme et expresse du Prestataire dans le devis sur une date finale de réalisation ou une durée de réalisation fixe et non soumise à variations, les délais d'intervention et d'exécution données dans le devis sont purement indicatifs et, notamment du fait de la nature de l'activité du Prestataire, dépendante des interventions du Client ou de tiers, ne saurait en aucun cas engager le Prestataire. Les délais de réalisation sont soumis aux ajustements tels qu'indiqués au Contrat. À défaut d'accord exprès spécifique contraire, il ne sera pas appliqué de pénalités de retard. Nonobstant toute clause contraire, les pénalités de retard, si elles sont prévues, sont plafonnées à un montant total maximum et cumulé pour le Contrat de 5% du montant total HT du Contrat.

- Le Prestataire réalise le Contrat sur la base des informations communiquées par le Client. Ce dernier est seul responsable de l'exactitude et de la complétude de ces données et transmettra au Prestataire toute information nécessaire à la réalisation des Prestations. En cas d'absence de transmission, d'inexactitude de ces données ou d'absence d'accès au(x) site(s) d'intervention, quelles que soient les hypothèses que le Prestataire a pu prendre, notamment en cas d'absence de données ou d'accès, le Prestataire est exonéré de toute responsabilité et les délais de réalisation sont automatiquement prolongés d'une durée au moins équivalente à la durée de correction de ces données et de reprise des Prestations correspondantes.

7. Formalités, autorisations et accès, obligations d'information, dégâts aux ouvrages et cultures

À l'exception d'un accord contraire dans les conditions spécifiques du devis ou dans les cas d'obligations législatives ou réglementaires non transférable par convention à la charge du Prestataire, toutes les démarches et formalités administratives ou autres, pour l'obtention des autorisations et permis de pénétrer sur les lieux et/ou d'effectuer les Prestations sont à la charge du Client. Le Client doit obtenir et communiquer les autorisations requises pour l'accès du personnel et des matériels nécessaires au Prestataire en toute sécurité dans l'enceinte des propriétés privées ou sur le domaine public. Le Client doit également fournir tous les documents et informations relatifs aux dangers et aux risques de toute nature, notamment sans que cela ne soit exhaustif, ceux cachés, liés aux réseaux, aux obstacles enterrés, à l'histoire du site et à la pollution des sols, sous-sols et des nappes. Le Client communiquera les règles pratiques que les intervenants doivent respecter en matière de santé, sécurité, hygiène et respect de l'environnement. Il assure également en tant que de besoin la formation du personnel, notamment celui du Prestataire, sur les règles propres à son site, avant toute intervention sur site. Le Client sera responsable de tout dommage corporel, matériel ou immatériel, consécutif ou non-

consécutif, résultant des événements mentionnés au présent paragraphe et qui n'aurait pas été mentionné au Prestataire.

Lorsque les Prestations consistent à mesurer, relever voire analyser ou traiter des sols pollués, le Prestataire a l'obligation de prendre les mesures nécessaires pour protéger son personnel dans la réalisation desdites Prestations, sur la base des données fournies par le Client.

Les forages et investigations de sols et sous-sols peuvent par nature entraîner des dommages sur le site en ce compris tout chemin d'accès, en particulier sur la végétation, les cultures et les ouvrages existants, sans qu'il y ait négligence ou faute de la part du Prestataire. Ce dernier n'est en aucun cas tenu de remettre en état ou réparer ces dégâts, sauf si la remise en état et/ou les réparations font partie des Prestations, et n'est en aucun cas tenu d'indemniser le Client ou les tiers pour lesdits dommages inhérents à la réalisation des Prestations.

8. Implantation, nivellement des sondages

À l'exception des cas où l'implantation des sondages fait partie des Prestations à réaliser par le Prestataire, ce dernier est exonéré de toute responsabilité dans les événements consécutifs à ladite implantation et est tenu indemne des conséquences liées à la décision d'implantation, tels que notamment, sans que cela ne soit exhaustif, le retard de réalisation, les surcoûts et/ou la perte de forage. Les Prestations ne comprennent pas les implantations topographiques permettant de définir l'emprise des ouvrages et zones à étudier ni la mesure des coordonnées précises des points de sondages ou d'essais. Les éventuelles altitudes indiquées pour chaque sondage (qu'il s'agisse de cotes de références rattachées à un repère arbitraire ou de cotes NGF) ne sont données qu'à titre indicatif. Seules font foi les profondeurs mesurées depuis le sommet des sondages et comptées à partir du niveau du sol au moment de la réalisation des essais.

9. Hydrogéologie - Géotechnique

9.1 Les niveaux d'eau indiqués dans le rapport final d'exécution des Prestations correspondent uniquement aux niveaux relevés au droit des sondages exécutés et au moment précis du relevé. En dépit de la qualité de l'étude les aléas suivants subsistent, notamment la variation des niveaux d'eau en relation avec la météo ou une modification de l'environnement des études et Prestations. Seule une étude hydrogéologique spécifique permet de déterminer les amplitudes de variation de ces niveaux et les PHEC (Plus Hautes Eaux Connues).

9.2 L'étude géotechnique s'appuie sur les renseignements reçus concernant le projet, sur un nombre limité de sondages et d'essais, et sur des profondeurs d'investigations limitées qui ne permettent pas de lever toutes les incertitudes inéluctables à cette science naturelle. En dépit de la qualité de l'étude, des incertitudes subsistent du fait notamment du caractère ponctuel des investigations, de la variation d'épaisseur des remblais et/ou des différentes couches, de la présence de vestiges enterrés et de bien d'autres facteurs telle que la variation latérale de faciès. Les conclusions géotechniques ne peuvent donc conduire à traiter à forfait le prix des fondations compte tenu d'une hétérogénéité, naturelle ou du fait de l'homme, toujours possible et des aléas d'exécution pouvant survenir lors de la découverte des terrains. Si un caractère évolutif particulier a été mis en lumière (notamment à titre d'exemple glissement, érosion, dissolution, remblais évolutifs, tourbe), l'application des recommandations du rapport nécessite une actualisation à chaque étape du projet notamment s'il s'écoule un laps de temps important avant l'étape suivante.

9.3 L'estimation des quantités des ouvrages géotechniques nécessite, une mission d'étude géotechnique de conception G2 (phase projet). Les éléments géotechniques non décelés par l'étude et mis en évidence lors de l'exécution (pouvant avoir une incidence sur les conclusions du rapport) et les incidents importants survenus au cours des travaux (notamment glissement, dommages aux avoisinants ou aux existants) doivent obligatoirement être portés à la connaissance du Prestataire ou signalés aux géotechniciens chargés des Prestations de suivi géotechnique d'exécution G3 et de supervision géotechnique d'exécution G4, afin que les conséquences sur la conception géotechnique et les conditions d'exécution soient analysées par un homme de l'art.

10. Pollution - dépollution

Lorsque l'objet de la Prestation est le diagnostic ou l'analyse de la pollution de sols et/ou sous-sols, ou l'assistance à la maîtrise d'œuvre ou la maîtrise d'œuvre de prestations de dépollution, le Client devra désigner un coordonnateur de Sécurité et de Protection de la Santé sur le site (SPS), assister le Prestataire pour l'obtention des autorisations nécessaires auprès des autorités compétentes, fournir au Prestataire toute information (notamment visite sur site, documents et échantillons) nécessaire à l'obtention des Certificats d'Acceptation Préalable de Déchets ainsi que pour l'obtention des autorisations nécessaires au transport, au traitement, et à l'élimination des terres, matériaux, effluents, rejets, déchets, et plus généralement de toute substance polluante.

Sauf s'il s'agit de l'objet des Prestations tel que précisé au devis, notre devis est réalisé sur la base d'un site sur lequel il n'existe aucun danger potentiel lié à la présence de produits radioactifs.

Les missions d'assistance à maîtrise d'œuvre ou de maîtrise d'œuvre seront exercées conformément à l'objectif de réhabilitation repris dans le devis. À défaut d'une telle définition d'objectif, ces missions ne pourront commencer.

11. Rapport de mission, réception des Prestations par le Client

Sauf disposition contraire du Contrat et sous réserve des présentes conditions générales, la remise du dernier document à fournir dans le cadre des Prestations marque la fin de la réalisation des Prestations. La fin de la réalisation des Prestations sur site du Client est marquée par le départ autorisé du personnel du Prestataire du site. L'approbation du dernier document fourni dans le cadre des Prestations doit intervenir au plus tard deux semaines après sa remise au Client. A défaut de rejet explicite et par écrit par le Client dans ce délai, le document sera considéré comme approuvé. L'émission de commentaires ne vaut pas rejet et n'interrompt pas le délai d'approbation. Le Prestataire répondra aux commentaires dans les dix (10) jours de leur réception. A défaut de rejet explicite et par écrit par le Client dans les cinq (5) jours de la réception des réponses aux commentaires ou du document modifié, le document sera considéré comme approuvé. Si le Client refuse le document et que le document n'est toujours pas approuvé deux (2) mois après sa remise initiale, les Parties pourront mettre en œuvre le processus de règlement des litiges tel que défini au Contrat. A défaut de mise en œuvre de ce processus, le rapport sera considéré comme approuvé définitivement trois mois après la date de sa remise initiale au Client.

12. Réserve de propriété, confidentialité

Les coupes de sondages, plans et documents établis par le Prestataire dans le cadre des Prestations ne peuvent être utilisés, publiés ou reproduits par des tiers sans son autorisation. Le Client ne peut pas les utiliser pour d'autres ouvrages sans accord écrit préalable exprès du Prestataire. Le Client s'engage à maintenir confidentielle et à ne pas utiliser pour tout autre objectif que celui prévu au Contrat ou pour le compte de tiers, toute information se rapportant au savoir-faire, techniques et données du Prestataire, que ces éléments soient brevetés ou non, dont le Client a pu avoir connaissance au cours des Prestations ou qui ont été acquises ou développées par le Prestataire au cours du Contrat, sauf accord préalable écrit exprès du Prestataire.

13. Propriété Intellectuelle

Si dans le cadre du Contrat, le Prestataire met au point, développe ou utilise une nouvelle technique, celle-ci est et/ou reste sa propriété exclusive. Le Prestataire est libre de déposer tout brevet s'y rapportant. Le Prestataire est titulaire des droits d'auteur et de propriété sur les résultats et/ou données compris, relevés ou utilisés dans les ou, au cours des, Prestations et/ou développés, générés, compilés et/ou traités dans le cadre du Contrat. Le Prestataire concède au Client, sous réserve qu'il remplisse ses obligations au titre du Contrat, un droit non exclusif de reproduction des documents remis dans le cadre des Prestations pour la seule utilisation des besoins de l'exploitation, la maintenance et l'entretien du site Client concerné.

En cas de reproduction des documents remis par le Prestataire dans le cadre des Prestations, le Client s'engage à indiquer la source en portant sur tous les documents diffusés intégrant lesdits documents du Prestataire, quelle que soit leur forme, la mention suivante en caractères apparents : « source originelle : Groupe Fondasol – date du document : JJ/MM/AAAA » sans que ces mentions ne puissent être interprétées comme une quelconque garantie donnée par le Prestataire. Le Client s'engage à ce que tout tiers à qui il aurait été dans l'obligation de remettre l'un ou les documents, se conforme à l'obligation de citation de la source originelle telle que prévue au présent article.

14. Modifications du contenu des Prestations en cours de réalisation

La nature des Prestations et des moyens à mettre en œuvre, les prévisions des avancements et délais, ainsi que les prix sont déterminés en fonction des éléments communiqués par le Client et ceux recueillis lors de l'établissement du devis. Des conditions imprévisibles par le Prestataire au moment de l'établissement du devis touchant à la géologie et éléments de terrains et découvertes imprévues, aux hypothèses de travail, au projet et à son environnement, à la législation et aux règlements, à des événements imprévus, survenant au cours de la réalisation des Prestations (l'ensemble désigné par les « Imprévus ») pourront conduire le Prestataire à proposer au Client un ou des avenant(s) avec notamment application des prix du bordereau du devis, ou en leur absence, de nouveau prix raisonnables et des délais de réalisation mis à jour. À défaut d'un avenant écrit exprès du Client dans un délai de sept (7) jours à compter de la réception de la proposition d'avenant ou de modification des Prestations, ledit avenant ou modification des Prestations devient pleinement effectif et le Prestataire est donc rémunéré du prix de cet avenant ou de cette modification des Prestations, en sus. En cas de refus écrit exprès du Client, le Prestataire est en droit de suspendre immédiatement l'exécution des Prestations jusqu'à confirmation écrite expresse du Client des modalités pour traiter de ces Imprévus et accord des deux Parties sur lesdites modalités. Les Prestations réalisées à cette date sont facturées et rémunérées intégralement, sans que le Client ne puisse faire état d'un préjudice. Le temps d'immobilisation du personnel du Prestataire est rémunéré selon le prix unitaire indiqué dans le bordereau de prix du devis. Dans l'hypothèse où le Prestataire notifie qu'il est dans l'impossibilité d'accepter les modalités de traitement des Imprévus telles que demandées par le Client, ce dernier aura le droit de résilier le Contrat selon les termes prévus à l'article 19.2 (Résiliation).

15. Modifications du projet après fin de mission, délai de validité du rapport

Le rapport de fin de mission, quel que soit son nom, constitue une synthèse des Prestations telle que définie au Contrat. Ce rapport et ses annexes forment un ensemble indissociable. Toute interprétation, reproduction partielle ou totale, ou utilisation par un autre maître de l'ouvrage, un autre constructeur ou maître d'œuvre, ou conseil desdits maître d'ouvrage, constructeur ou maître d'œuvre pour un projet différent de celui objet du Contrat est interdite et ne saurait en aucun cas engager la responsabilité du Prestataire à quelque titre que ce soit. La responsabilité du Prestataire ne saurait être engagée en dehors du cadre de la mission objet du rapport. Toute modification apportée au projet, au site, à l'ouvrage et/ou à son environnement non révélé expressément au Prestataire lors de la réalisation des Prestations ou dont il lui a été demandé de ne pas tenir compte, rend le rapport caduc, dégage la responsabilité du Prestataire et engage celle du Client. Le Client doit faire actualiser le dernier rapport émis dans le cadre du Contrat en cas d'ouverture du chantier (pour lequel le rapport a été émis) plus d'un an après remise dudit rapport. Il en est de même notamment en cas de travaux de terrassements, de démolition ou de réhabilitation du site (à la suite d'une contamination des terrains et/ou de la nappe) modifiant entre autres les qualités mécaniques, les dispositions constructives et/ou la répartition de tout ou partie des sols sur les emprises concernées par l'étude géotechnique.

16. Force Majeure

Le Prestataire ne sera pas responsable, de quelque manière que ce soit, de la non-exécution ou du retard d'exécution de ses obligations à la suite d'un événement de Force Majeure. La Force Majeure sera définie comme un événement qui empêche l'exécution totale ou partielle du Contrat et qui ne peut être surmonté en dépit des efforts raisonnables de la part de la Partie affectée, qui lui est extérieure. La Force Majeure inclura, notamment les événements suivants: catastrophes naturelles ou climatiques, pénurie de main d'œuvre qualifiée ou de matières premières, incidents majeurs affectant la production des agents ou sous-traitants du Prestataire, actes de guerre, de terrorisme, sabotages, embargos, insurrections, émeutes ou atteintes à l'ordre public.

Tout événement de Force Majeure sera notifié par écrit à l'autre Partie dès que raisonnablement possible. Si l'événement de Force Majeure se poursuit pendant plus de deux (2) mois et que les Parties ne se sont pas mises d'accord sur les conditions de poursuite du Contrat, l'une ou l'autre des Parties aura le droit de résilier le Contrat, sur préavis écrit d'au moins trente (30) jours adressé à l'autre Partie, auquel cas la stipulation de la clause de Résiliation du Contrat s'appliquera.

Quand l'événement de Force Majeure aura cessé de produire ses effets, le Prestataire reprendra l'exécution des obligations affectées dès que possible. Le délai de réalisation sera automatiquement prolongé d'une période au moins équivalente à la durée réelle des effets de l'événement de Force Majeure. Tous frais supplémentaires raisonnablement engagés par le Prestataire suite à l'événement de Force Majeure seront remboursés par le Client au Prestataire contre présentation de la preuve de paiement associée et de la facture correspondante.

17. Conditions de paiement, acompte, retenue de garantie

Aucune retenue de garantie n'est appliquée sur les paiements des Prestations.

Dans le cas où le Contrat nécessite une intervention d'une durée supérieure à un mois, des factures mensuelles intermédiaires sont établies et envoyées par le Prestataire pour paiement par le Client. Les paiements interviennent à réception et sans escompte. L'acompte dont le montant est défini dans les conditions particulières du devis est déduit de la facture ou décompte final(e).

En cas de sous-traitance par le Client au Prestataire dans le cadre d'un ouvrage public, les factures du Prestataire sont réglées directement et intégralement par le maître d'ouvrage, conformément à la loi n°75-1334 du 31/12/1975.

En l'absence de paiement au plus tard le jour suivant la date de règlement figurant sur la facture, il sera appliqué à compter dudit jour et de plein droit, un intérêt de retard égal au taux d'intérêt appliqué par la Banque Centrale Européenne à son opération de refinancement la plus récente majorée de 10 points de pourcentage. Cette pénalité sera exigible sans qu'un rappel ou mise en demeure soit nécessaire à compter du jour suivant la date de règlement figurant sur la facture.

En sus de ces pénalités de retard, le Client sera redevable de plein droit des frais de recouvrement exposés ou d'une indemnité forfaitaire de 40 €.

Si la carence du Client rend nécessaire un recouvrement contentieux, le Client s'engage à payer, en sus du principal, des frais, dépens et émoluments ordinairement et légalement à sa charge et des dommages-intérêts éventuels, une indemnité fixée à 15% du montant TTC de la créance avec un minimum de 500 euros. Cette indemnité est due de plein droit, sans mise en demeure préalable, du seul fait du non-respect de la date de paiement. Les Parties reconnaissent expressément qu'elle constitue une évaluation raisonnable de l'indemnité de recouvrement et de l'indemnisation des frais de recouvrement.

Un désaccord quelconque dans le cadre de l'exécution des Prestations ne saurait en aucun cas constituer un motif de non-paiement des Prestations réalisées et non soumises à contestation précise et documentée. La compensation est formellement exclue. En conséquence, le Client s'interdit de déduire le montant des préjudices qu'il allègue du prix des Prestations facturé ou de retenir les paiements.

18. Suspension

L'exécution du Contrat ne peut être suspendue par le Prestataire que dans les cas suivants :

- (i) En cas d'Imprévu,
- (ii) En cas de violation par le Client d'une ou plusieurs de ses obligations contractuelles,
- (iii) En cas de Force Majeure.

Quand l'un des événements mentionnés ci-dessus se produit, le Prestataire a le droit de notifier au Client son intention de suspendre l'exécution du Contrat. Dans ce cas, le délai de réalisation sera prolongé d'une période équivalente à la durée de cette suspension et tous les frais associés engagés par le Prestataire suite à cette suspension seront remboursés par le Client contre présentation des preuves de paiement associées, en ce compris l'indemnité d'immobilisation au taux prévu au devis. Le Prestataire peut soumettre la reprise des obligations suspendues au remboursement par le Client au Prestataire des sommes mentionnées ci-dessus.

Si l'exécution du Contrat est suspendue pendant une période de plus de deux (2) mois, le Prestataire aura le droit de résilier le Contrat immédiatement sur préavis écrit d'au moins trente (30) jours, auquel cas les stipulations de l'article « Résiliation » (19.2 et suivants) du Contrat s'appliqueront. À partir du moment où les obligations du Prestataire ou le Contrat sont suspendus pendant une durée égale ou supérieure à deux (2) mois, les Prestations seront considérées comme finies et acceptées par le Client.

19. Résiliation

Toute procédure de résiliation est obligatoirement précédée d'une tentative de négociation et résolution amiable du différend.

19.1 Résiliation pour manquement

Si l'une des Parties commet une violation substantielle du Contrat, l'autre Partie peut demander, par écrit, que la Partie défaillante respecte les conditions du Contrat. Si dans un délai de trente (30) jours, ou dans un autre délai dont les Parties auront convenu, après la réception de cette demande, la Partie défaillante n'a pas pris de mesures satisfaisantes pour respecter le Contrat, la Partie non défaillante peut, sans préjudice de l'exercice des autres droits ou recours dont elle peut disposer, résilier le Contrat en remettant à la Partie défaillante une notification écrite à cet effet.

19.2 Résiliation pour insolvabilité ou événement similaire ou après suspension prolongée

Si l'une ou l'autre des Parties est en état de cessation des paiements ou devient incapable de répondre à ses obligations financières, ou après une suspension supérieure à deux (2) mois, l'autre Partie peut, sans préjudice de l'exercice des autres droits ou recours dont elle peut disposer, résilier le Contrat en remettant à la première Partie une notification à cet effet. Cette résiliation entrera en vigueur à la date où ladite notification de résiliation est reçue par la première Partie.

19.3 Indemnisation pour résiliation

En cas de résiliation du Contrat en totalité ou en partie par le Client ou le Prestataire, conformément aux stipulations des Articles 19.1 ou 19.2, le Client paiera au Prestataire :

- (i) Le solde du prix des Prestations exécutées conformément au Contrat, à la date de résiliation non encore payées, et
- (ii) Les coûts réellement engagés par le Prestataire jusqu'à la date de résiliation pour la réalisation des Prestations y compris si certaines Prestations ne sont pas terminées,
- (iii) les coûts engagés par le Prestataire suite à la résiliation, y compris, mais sans s'y limiter, tous les frais liés à l'annulation de ses contrats de sous-traitance ou de ses contrats avec ses propres fournisseurs et les frais engagés pour toute suspension prolongée (le cas échéant), et
- (iv) un montant raisonnable pour compenser les frais administratifs et généraux du Prestataire du fait de la résiliation, qui ne sera en aucun cas inférieur à quinze (15) pour cent du prix des Prestations restant à effectuer à la date de résiliation.

En cas de résiliation du Contrat due à un événement de Force Majeure conformément à l'Article 16, le Client paiera au Prestataire les montants mentionnés aux alinéas (i), (ii) et (iii) ci-dessus et tous les autres frais raisonnables engagés par le Prestataire suite à l'événement de Force Majeure et à la suspension associée.

19.4 Effets de la résiliation

La résiliation du Contrat en totalité ou en partie, pour quelque raison que ce soit, n'affectera pas les stipulations du présent article et des articles concernant la propriété intellectuelle, la confidentialité, la limitation de responsabilité, le droit applicable et le règlement des différends.

20. Répartition des risques, responsabilités

20.1 Le Prestataire n'est pas tenu d'avertir son Client sur les risques encourus déjà connus ou ne pouvant être ignorés du Client compte-tenu de sa compétence. Le devoir de conseil du Prestataire vis-à-vis du Client ne s'exerce que dans les domaines de compétence requis pour l'exécution des Prestations spécifiquement confiées. Tout élément nouveau connu du Client après la fin de la réalisation des Prestations doit être communiqué au Prestataire qui pourra, le cas échéant, proposer la réalisation d'une prestation complémentaire. À défaut de communication des éléments nouveaux ou d'acceptation de la prestation complémentaire, le Client en assumera toutes les conséquences. En aucun cas, le Prestataire ne sera tenu pour responsable des conséquences d'un non-respect de ses préconisations ou d'une modification de celles-ci par le Client pour quelque raison que ce soit. L'attention du Client est attirée sur le fait que toute estimation de quantités faite à partir des données obtenues par prélèvements ou essais ponctuels sur le site objet des Prestations possède une représentativité limitée et donc incertaine par rapport à l'ensemble du site pour lequel elles seraient extrapolées.

20.2 Le Prestataire est responsable des dommages qu'il cause directement par l'exécution de ses Prestations, dans les conditions et limites du Contrat. À ce titre, il est responsable de ses Prestations dont la défectuosité lui est imputable. Nonobstant toute clause contraire dans le Contrat ou tout autre document, la responsabilité totale et cumulée du Prestataire au titre du ou en relation avec le Contrat sera plafonnée au prix total HT du Contrat et à dix mille (10 000) euros pour tout Contrat dont le prix HT serait inférieur à ce montant, quel que soit le fondement de la responsabilité (contractuelle, délictuelle, garantie, légale ou autre). Nonobstant toute clause contraire dans le Contrat ou tout autre document, il est expressément convenu que le Prestataire ne sera pas responsable des dommages immatériels consécutifs et/ou non-consécutifs à un dommage matériel et ne sera pas responsable des dommages tels que, notamment, la perte

d'exploitation, la perte de production, le manque à gagner, la perte de profit, la perte de contrat, la perte d'image, l'immobilisation de personnel ou d'équipements, que ceux-ci soient considérés directs ou non.

20.3 Le Prestataire sera garanti et indemnisé en totalité par le Client contre tous recours, demandes, actions, procédures, recherches en responsabilité de toute nature de la part de tiers au Contrat à l'encontre du Prestataire du fait des Prestations.

21. Assurances

Le Prestataire bénéficie d'un contrat d'assurance au titre de la responsabilité décennale afférente aux ouvrages soumis à obligation d'assurance, conformément à l'article L.241-1 du Code des assurances. **À ce titre et en toute hypothèse y compris pour les ouvrages non soumis à obligation d'assurance, les ouvrages dont la valeur HT (travaux et honoraires compris) excède au jour de la déclaration d'ouverture de chantier un montant de 15 M€ HT doivent faire l'objet d'une déclaration auprès du Prestataire.** Il est expressément convenu que le Client a l'obligation d'informer le Prestataire d'un éventuel dépassement de ce seuil, et accepte, de fournir tous éléments d'information nécessaires à l'adaptation de la garantie. Au-delà de 15 M€ HT de valeur de l'ouvrage, le Client prend également l'engagement, de souscrire à ses frais un Contrat Collectif de Responsabilité Décennale (CCRD), contrat dans lequel le Prestataire sera expressément mentionné parmi les bénéficiaires. Le Client prendra en charge toute éventuelle sur-cotisation qui serait demandée au Prestataire par rapport aux conditions de base de son contrat d'assurance. Par ailleurs, les ouvrages de caractère exceptionnel, voire inhabituels sont exclus du contrat d'assurance en vigueur et doivent faire l'objet d'une cotation particulière. À défaut de respecter ces engagements, le Client en supportera les conséquences financières. Le maître d'ouvrage est tenu d'informer le Prestataire de la DOC (déclaration d'ouverture de chantier).

Toutes les conséquences financières d'une déclaration insuffisante quant au coût de l'ouvrage seront supportées par le Client.

22. Changement de lois

Si à tout moment après la date du devis du Prestataire au Client, une loi, un règlement, une norme ou une méthode entre en vigueur ou change, et si cela augmente le coût de réalisation des Prestations, ou si cela affecte plus généralement l'une des conditions du Contrat, tel que, mais sans que ce ne soit limitatif, le délai de réalisation ou les garanties, le prix du Contrat sera ajusté en fonction de l'augmentation des coûts subie par le Prestataire du fait de ce changement et supporté par le Client. Les autres conditions du Contrat affectées seront ajustées de bonne foi pour refléter ce/ces changement(s).

23. Interprétation, langue

En cas de contradiction ou de conflit entre les termes des différents documents composant le Contrat tel qu'indiqué en article 1, les documents prévalent l'un sur l'autre dans l'ordre dans lequel ils sont énoncés audit article 1. Sauf clause contraire spécifique dans le devis, tout rapport et/ou document objet des Prestations sera fourni en français. Les titres des articles des présentes conditions générales n'ont aucune valeur juridique ni interprétative.

24. Cessibilité de Contrat, non-renonciation

Le Contrat ne peut être cédé, en tout ou en partie, par le Client ou le Prestataire à un tiers sans le consentement exprès, écrit, préalable de l'autre Partie. La sous-traitance par le Prestataire n'est pas considérée comme une cession au titre du présent article. Le fait que le Prestataire ne se prévale pas à un moment donné de l'une quelconque des stipulations du Contrat et/ou tolère un manquement par le Client à l'une quelconque des obligations visées dans le Contrat ne peut en aucun cas être interprété comme valant renonciation par le Prestataire à se prévaloir ultérieurement de l'une quelconque desdites stipulations.

25. Divisibilité

Si une stipulation du Contrat est jugée par une autorité compétente comme nulle et inapplicable en totalité ou en partie, la validité des autres stipulations du Contrat et le reste de la stipulation en question n'en sera pas affectée. Le Client et le Prestataire remplaceront cette stipulation par une stipulation aussi proche que possible de la stipulation rendue invalide, produisant les mêmes effets juridiques que ceux initialement prévus par le Client et le Prestataire.

26. Litiges - Attribution de juridiction

LE PRÉSENT CONTRAT EST SOUMIS AU DROIT FRANÇAIS ET TOUT LITIGE RELATIF AUDIT CONTRAT (SA VALIDITE, SON INTERPRETATION, SON EXISTENCE, SA REALISATION, DEFECTUEUSE OU TOTALE, SON EXPIRATION OU SA RESILIATION NOTAMMENT) SERA SOUMIS EXCLUSIVEMENT AU DROIT FRANÇAIS.

À DÉFAUT D'ACCORD AMIABLE DANS UN DÉLAI DE 30 JOURS SUIVANT L'ENVOI D'UNE CORRESPONDANCE FAISANT ÉTAT D'UN DIFFÉREND, TOUT LITIGE SERA SOUMIS POUR RESOLUTION AUX JURIDICTIONS DU RESSORT DU SIÈGE SOCIAL DU PRESTATAIRE QUI SONT SEULES COMPÉTENTES, ET AUXQUELLES LES PARTIES ATTRIBUENT COMPÉTENCE EXCLUSIVE, MÊME EN CAS DE DEMANDE INCIDENTE OU D'APPEL EN GARANTIE OU DE PLURALITÉ DE DÉFENDEURS. LA LANGUE DU CONTRAT ET DE TOUT RÈGLEMENT DES LITIGES EST LE FRANÇAIS.

NOVEMBRE 2018

2. ENCHAINEMENT DES MISSIONS TYPES D'INGENIERIE GEOTECHNIQUE (NORME NF P94-500)

Le Maître d'Ouvrage doit associer l'ingénierie géotechnique au même titre que les autres ingénieries à la Maîtrise d'Œuvre et ce, à toutes les étapes successives de conception, puis de réalisation de l'ouvrage. Le Maître d'Ouvrage, ou son mandataire, doit veiller à la synchronisation des missions d'ingénierie géotechnique avec les phases effectives à la Maîtrise d'Œuvre du projet.

L'enchaînement et la définition synthétique des missions d'ingénierie géotechnique sont donnés ci-après. Deux ingénieries géotechniques différentes doivent intervenir : la première pour le compte du Maître d'Ouvrage ou de son mandataire lors des étapes 1 à 3, la seconde pour le compte de l'entreprise lors de l'étape 3.

Enchaînement des missions G1 à G4	Phases de la maîtrise d'œuvre	Mission d'ingénierie géotechnique et Phase de la mission		Objectifs à atteindre pour les ouvrages géotechniques	Niveau de management des risques géotechniques attendu	Prestations d'investigations géotechniques à réaliser
Étape 1 : Étude géotechnique préalable (G1)		Étude géotechnique préalable (G1) Phase Étude de Site (ES)		Spécificités géotechniques du site	Première identification des risques présentés par le site	Fonction des données existantes et de la complexité géotechnique
	Étude préliminaire, Esquisse, APS	Études géotechnique préalable (G1) Phase Principes Généraux de Construction (PGC)		Première adaptation des futurs ouvrages aux spécificités du site	Première identification des risques pour les futurs ouvrages	Fonctions des données existantes et de la complexité géotechnique
Étape 2 : Étude géotechnique de conception (G2)	APD/AVP	Étude géotechnique de conception (G2) Phase Avant-projet (AVP)		Définition et comparaison des solutions envisageables pour le projet	Mesures préventives pour la réduction des risques identifiés, mesures correctives pour les risques résiduels avec détection au plus tôt de leur survenance	Fonction du site et de la complexité du projet (<i>choix constructifs</i>)
	PRO	Études géotechniques de conception (G2) Phase Projet (PRO)		Conception et justifications du projet		Fonction du site et de la complexité du projet (<i>choix constructifs</i>)
	DCE/ACT	Étude géotechnique de conception (G2) Phase DCE/ACT		Consultation sur le projet de base/choix de l'entreprise et mise au point du contrat de travaux		
Étape 3 : Études géotechniques de réalisation (G3/G4)		A la charge de l'entreprise	A la charge du maître d'ouvrage			
	EXE/VISA	Étude de suivi géotechniques d'exécution (G3) Phase Étude (en interaction avec la phase suivi)	Supervision géotechnique d'exécution (G4) Phase Supervision de l'étude géotechnique d'exécution (en interaction avec la phase supervision du suivi)	Étude d'exécution conforme aux exigences du projet, avec maîtrise de la qualité, du délai et du coût	Identification des risques résiduels, mesures correctives, contrôle du management des risques résiduels (<i>réalité des actions, vigilance, mémorisation, capitalisation des retours d'expérience</i>)	Fonction des méthodes de construction et des adaptations proposées si des risques identifiés surviennent
	DET/AOR	Étude et suivi géotechniques d'exécutions (G3) Phase Suivi (en interaction avec la Phase Étude)	Supervision géotechnique d'exécution (G4) Phase Supervision du suivi géotechnique d'exécution (en interaction avec la phase Supervision de l'étude)	Exécution des travaux en toute sécurité et en conformité avec les attentes du maître d'ouvrage		Fonction du contexte géotechnique observé et du comportement de l'ouvrage et des avoisinants en cours de travaux
À toute étape d'un projet ou sur un ouvrage existant	Diagnostic	Diagnostic géotechnique (G5)		Influence d'un élément géotechnique spécifique sur le projet ou sur l'ouvrage existant	Influence de cet élément géotechnique sur les risques géotechniques identifiés	Fonction de l'élément géotechnique étudié

Classification des missions d'ingénierie géotechnique en page suivante

Février 2014

3. MISSIONS TYPES D'INGENIERIE GEOTECHNIQUE (NORME NF P94-500)

L'enchaînement des missions d'ingénierie géotechnique (étapes 1 à 3) doit suivre les étapes de conception et de réalisation de tout projet pour contribuer à la maîtrise des risques géotechniques. Le maître d'ouvrage ou son mandataire doit faire réaliser successivement chacune de ces missions par une ingénierie géotechnique. Chaque mission s'appuie sur des données géotechniques adaptées issues d'investigations géotechniques appropriées.

ETAPE 1 : ETUDE GEOTECHNIQUE PRELABLE (G1)

Cette mission exclut toute approche des quantités, délais et coûts d'exécution des ouvrages géotechniques qui entre dans le cadre de la mission d'étude géotechnique de conception (étape 2). Elle est à la charge du maître d'ouvrage ou son mandataire. Elle comprend deux phases:

Phase Étude de Site (ES)

Elle est réalisée en amont d'une étude préliminaire, d'esquisse ou d'APS pour une première identification des risques géotechniques d'un site. - Faire une enquête documentaire sur le cadre géotechnique du site et l'existence d'avoisnants avec visite du site et des alentours.

- Définir si besoin un programme d'investigations géotechniques spécifique, le réaliser ou en assurer le suivi technique, en exploiter les résultats.
- Fournir un rapport donnant pour le site étudié un modèle géologique préliminaire, les principales caractéristiques géotechniques et une première identification des risques géotechniques majeurs.

Phase Principes Généraux de Construction (PGC)

Elle est réalisée au stade d'une étude préliminaire, d'esquisse ou d'APS pour réduire les conséquences des risques géotechniques majeurs identifiés. Elle s'appuie obligatoirement sur des données géotechniques adaptées.

- Définir si besoin un programme d'investigations géotechniques spécifique, le réaliser ou en assurer le suivi technique, en exploiter les résultats.
- Fournir un rapport de synthèse des données géotechniques à ce stade d'étude (première approche de la ZIG, horizons porteurs potentiels, ainsi que certains principes généraux de construction envisageables (notamment fondations, terrassements, ouvrages enterrés, améliorations de sols).

ETAPE 2 : ETUDE GEOTECHNIQUE DE CONCEPTION (G2)

Cette mission permet l'élaboration du projet des ouvrages géotechniques et réduit les conséquences des risques géotechniques importants identifiés. Elle est à la charge du maître d'ouvrage ou son mandataire et est réalisée en collaboration avec la maîtrise d'œuvre ou intégrée à cette dernière. Elle comprend trois phases:

Phase Avant-projet (AVP)

Elle est réalisée au stade de l'avant-projet de la maîtrise d'œuvre et s'appuie obligatoirement sur des données géotechniques adaptées.

- Définir si besoin un programme d'investigations géotechniques spécifique, le réaliser ou en assurer le suivi technique, en exploiter les résultats.
- Fournir un rapport donnant les hypothèses géotechniques à prendre en compte au stade de l'avant-projet, les principes de construction envisageables (terrassements, soutènements, pentes et talus, fondations, assises des dallages et voiries, améliorations de sols, dispositions générales vis-à-vis des nappes et des avoisnants), une ébauche dimensionnelle par type d'ouvrage géotechnique et la pertinence d'application de la méthode observationnelle pour une meilleure maîtrise des risques géotechniques.

Phase Projet (PRO)

Elle est réalisée au stade du projet de la maîtrise d'œuvre et s'appuie obligatoirement sur des données géotechniques adaptées suffisamment représentatives pour le site. - Définir si besoin un programme d'investigations géotechniques spécifique, le réaliser ou en assurer le suivi technique, en exploiter les résultats.

- Fournir un dossier de synthèse des hypothèses géotechniques à prendre en compte au stade du projet (valeurs caractéristiques des paramètres géotechniques en particulier), des notes techniques donnant les choix constructifs des ouvrages géotechniques (terrassements, soutènements, pentes et talus, fondations, assises des dallages et voiries, améliorations de sols, dispositions vis-à-vis des nappes et des avoisnants), des notes de calcul de dimensionnement, un avis sur les valeurs seuils et une approche des quantités.

Phase DCE / ACT

Elle est réalisée pour finaliser le Dossier de Consultation des Entreprises et assister le maître d'ouvrage pour l'établissement des Contrats de Travaux avec le ou les entrepreneurs retenus pour les ouvrages géotechniques.

- Établir ou participer à la rédaction des documents techniques nécessaires et suffisants à la consultation des entreprises pour leurs études de réalisation des ouvrages géotechniques (dossier de la phase Projet avec plans, notices techniques, cahier des charges particulières, cadre de bordereau des prix et d'estimatif, planning prévisionnel).
- Assister éventuellement le maître d'ouvrage pour la sélection des entreprises, analyser les offres techniques, participé à la finalisation des pièces techniques des contrats de travaux.

ETAPE 3 : ETUDES GEOTECHNIQUES DE REALISATION (G3 et G4, distinctes et simultanées)

ETUDE ET SUIVI GEOTECHNIQUES D'EXECUTION (G3)

Cette mission permet de réduire les risques géotechniques résiduels par la mise en œuvre à temps de mesures correctives d'adaptation ou d'optimisation. Elle est confiée à l'entrepreneur sauf disposition contractuelle contraire, sur la base de la phase G2 DCE/ACT. Elle comprend deux phases interactives:

Phase Étude

- Définir si besoin un programme d'investigations géotechniques spécifique, le réaliser ou en assurer le suivi technique, en exploiter les résultats.
- Étudier dans le détail les ouvrages géotechniques: notamment établissement d'une note d'hypothèses géotechniques sur la base des données fournies par le contrat de travaux ainsi que des résultats des éventuelles investigations complémentaires, définition et dimensionnement (calculs justificatifs) des ouvrages géotechniques, méthodes et conditions d'exécution (phasages généraux, suivis, auscultations et contrôles à prévoir, valeurs seuils, dispositions constructives complémentaires éventuelles).
- Élaborer le dossier géotechnique d'exécution des ouvrages géotechniques provisoires et définitifs: plans d'exécution, de phasage et de suivi.

Phase Suivi

- Suivre en continu les auscultations et l'exécution des ouvrages géotechniques, appliquer si nécessaire des dispositions constructives prédéfinies en phase Étude.
- Vérifier les données géotechniques par relevés lors des travaux et par un programme d'investigations géotechniques complémentaire si nécessaire (le réaliser ou en assurer le suivi technique, en exploiter les résultats).
- Établir la prestation géotechnique du dossier des ouvrages exécutés (DOE) et fournir les documents nécessaires à l'établissement du dossier d'interventions ultérieures sur l'ouvrage (DIUO).

SUPERVISION GEOTECHNIQUE D'EXECUTION (G4)

Cette mission permet de vérifier la conformité des hypothèses géotechniques prises en compte dans la mission d'étude et suivi géotechniques d'exécution. Elle est à la charge du maître d'ouvrage ou son mandataire et est réalisée en collaboration avec la maîtrise d'œuvre ou intégrée à cette dernière. Elle comprend deux phases interactives:

Phase Supervision de l'étude d'exécution

- Donner un avis sur la pertinence des hypothèses géotechniques de l'étude géotechnique d'exécution, des dimensionnements et méthodes d'exécution, des adaptations ou optimisations des ouvrages géotechniques proposées par l'entrepreneur, du plan de contrôle, du programme d'auscultation et des valeurs seuils.

Phase Supervision du suivi d'exécution

- Par interventions ponctuelles sur le chantier, donner un avis sur la pertinence du contexte géotechnique tel qu'observé par l'entrepreneur (G3), du comportement tel qu'observé par l'entrepreneur de l'ouvrage et des avoisnants concernés (G3), de l'adaptation ou de l'optimisation de l'ouvrage géotechnique proposée par l'entrepreneur (G3).
- Donner un avis sur la prestation géotechnique du DOE et sur les documents fournis pour le DIUO.

A TOUTES ETAPES : DIAGNOSTIC GEOTECHNIQUE (G5)

Pendant le déroulement d'un projet ou au cours de la vie d'un ouvrage, il peut être nécessaire de procéder, de façon strictement limitative, à l'étude d'un ou plusieurs éléments géotechniques spécifiques, dans le cadre d'une mission ponctuelle. Ce diagnostic géotechnique précise l'influence de cet ou ces éléments géotechniques sur les risques géotechniques identifiés ainsi que leurs conséquences possibles pour le projet ou l'ouvrage existant.

- Définir, après enquête documentaire, un programme d'investigations géotechniques spécifique, le réaliser ou en assurer le suivi technique, en exploiter les résultats.
- Étudier un ou plusieurs éléments géotechniques spécifiques (par exemple soutènement, causes géotechniques d'un désordre) dans le cadre de ce diagnostic, mais sans aucune implication dans la globalité du projet ou dans l'étude de l'état général de l'ouvrage existant.

Si ce diagnostic conduit à modifier une partie du projet ou à réaliser des travaux sur l'ouvrage existant, des études géotechniques de conception et/ou d'exécution ainsi qu'un suivi et une supervision géotechniques seront réalisés ultérieurement, conformément à l'enchaînement des missions d'ingénierie géotechnique (étape 2 et/ou 3).

Février 2014

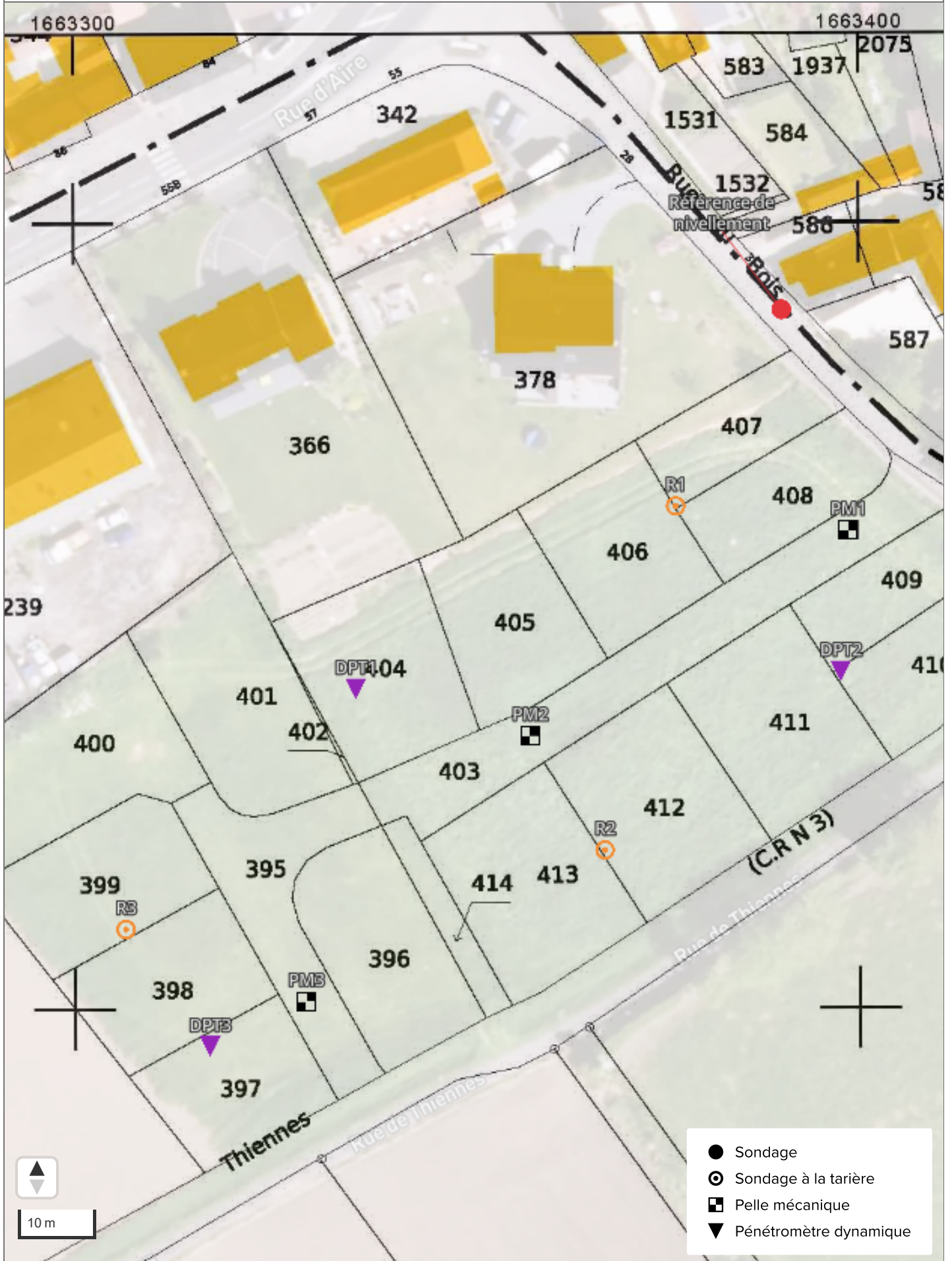


4. PLAN DE SITUATION ET D'IMPLANTATION

PLAN DE LOCALISATION



PLAN D'IMPLANTATION



- Sondage
- ⊙ Sondage à la tarière
- ⊠ Pelle mécanique
- ▼ Pénétrömètre dynamique



5. COUPES DES FOUILLES ET DES SONDAGES

PM1	Longitude	Latitude	Système de coordonnées		Précision des relevés	Niveau d'eau	
	2,482160250	50,672803474	WGS 84		Non renseigné	<input type="checkbox"/> Néant <input type="checkbox"/> Non mesuré <input checked="" type="checkbox"/> En cours de forage	
	Élévation	Prof. atteinte	Angle	Nivellement	Précision des nivellements	<input type="checkbox"/> Stabilisé <input type="checkbox"/> Non stabilisé <input type="checkbox"/> Sec	

Début	Fin	Machine	Opérateur
05/06/2023 14:50	05/06/2023 14:52	-	Noga Pierrick

Élévation	Prof.	Lithologie	Descriptions	Outils	Niveau d'eau
98,7	0		Terre végétale 0,3 m	Pelle mécanique	
98,4	1		Limon argileux beige 1,5 m		
97,2			Argile grise + silex (Dmax 50 mm) 2 m		

96,7	2				
------	---	--	--	--	--

1 05/06/2023 - Rencontre d'eau En cours de forage 2m

PM2	Longitude	Latitude	Système de coordonnées		Précision des relevés	Niveau d'eau	
	2,481591437	50,672570519	WGS 84		Non renseigné	<input type="checkbox"/> Néant <input type="checkbox"/> Non mesuré <input checked="" type="checkbox"/> En cours de forage	
	Élévation	Prof. atteinte	Angle	Nivellement	Précision des nivellements		
+98,5 m	2,0 m	0,0°	Non renseigné		<input type="checkbox"/> Stabilisé <input type="checkbox"/> Non stabilisé <input type="checkbox"/> Sec		

Début		Fin		Machine	Opérateur
05/06/2023 11:05		05/06/2023 11:08		–	Noga Pierrick

Élévation	Prof.	Lithologie	Descriptions	Outils	Niveau d'eau
98,5	0		Terre végétale	Pelle mécanique	
98,3			0,2 m Limon argileux beige		
	1		1,5 m Argile grise + silex (Dmax 50 mm)		
97			2 m	2 m	
96,5	2				

1 05/06/2023 - Rencontre d'eau En cours de forage 2m


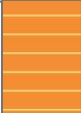
PM3	Longitude	Latitude	Système de coordonnées		Précision des relevés	Niveau d'eau	
	2,481191659	50,672269546	WGS 84		Non renseigné	<input checked="" type="checkbox"/> Néant <input type="checkbox"/> Non mesuré <input type="checkbox"/> En cours de forage	
	Élévation	Prof. atteinte	Angle	Nivellement	Précision des nivellements	<input type="checkbox"/> Stabilisé <input type="checkbox"/> Non stabilisé <input type="checkbox"/> Sec	
	+98,3 m	2,0 m	0,0°	Non renseigné	Non renseigné		

Début	Fin	Machine	Opérateur
05/06/2023 15:00	05/06/2023 15:01	–	Noga Pierrick

Élévation	Prof.	Lithologie	Descriptions	Outils
98,3	0		Terre végétale 0,3 m	Pelle mécanique
98	1		Limon brun 1,5 m	
96,8			Argile grise + silex (Dmax 50 mm) 2 m	
96,3	2			2 m

R1	Longitude	Latitude	Système de coordonnées		Précision des relevés	Niveau d'eau	
	2,481851696	50,672830680	WGS 84		Non renseigné	<input checked="" type="checkbox"/> Néant <input type="checkbox"/> Non mesuré <input type="checkbox"/> En cours de forage	
	Élévation	Prof. atteinte	Angle	Nivellement	Précision des nivellements		
+99,6 m	1,7 m	0,0°	Non renseigné	Non renseigné			<input type="checkbox"/> Stabilisé <input type="checkbox"/> Non stabilisé <input type="checkbox"/> Sec

Début		Fin		Machine	Opérateur
05/06/2023 14:30		05/06/2023 14:32		–	Noga Pierrick

Élévation	Prof.	Lithologie	Descriptions	Outils
99,6	0		Terre végétale	Tarière manuelle
99			0,6 m Argile limoneuse marron	
98,6	1		1 m Argile beige + silex	
97,9				1,7 m

R2	Longitude	Latitude	Système de coordonnées		Précision des relevés	Niveau d'eau	
	2,481725591	50,672441288	WGS 84		Non renseigné	<input type="checkbox"/> Néant <input type="checkbox"/> Non mesuré <input checked="" type="checkbox"/> En cours de forage	
	Élévation	Prof. atteinte	Angle	Nivellement	Précision des nivellements		
+98,1 m	2,0 m	0,0°	Non renseigné	Non renseigné			<input type="checkbox"/> Stabilisé <input type="checkbox"/> Non stabilisé <input type="checkbox"/> Sec

Début		Fin		Machine	Opérateur
05/06/2023 13:47		05/06/2023 13:49		–	Noga Pierrick

Élévation	Prof.	Lithologie	Descriptions	Outils	Niveau d'eau
98,1	0		Terre végétale 0,2 m	tarière manuelle	
97,9			Argile limoneuse marron		
	1	1,3 m			
96,8			Argile beige + silex		
			2 m	2 m	

96,1	2				
------	---	--	--	--	--

1 05/06/2023 - Rencontre d'eau En cours de forage 1,3m

R3	Longitude	Latitude	Système de coordonnées		Précision des relevés	Niveau d'eau	
	2,480869689	50,672351166	WGS 84		Non renseigné	<input type="checkbox"/> Néant <input type="checkbox"/> Non mesuré <input checked="" type="checkbox"/> En cours de forage <input type="checkbox"/> Stabilisé <input type="checkbox"/> Non stabilisé <input type="checkbox"/> Sec	
	Élévation	Prof. atteinte	Angle	Nivellement	Précision des nivellements		
+98,9 m	2,0 m	0,0°	Non renseigné	Non renseigné			

Début	Fin	Machine	Opérateur
05/06/2023 12:26	05/06/2023 12:27	–	Noga Pierrick

Élévation	Prof.	Lithologie	Descriptions	Outils	Niveau d'eau
98,9	0		Terre végétale 0,2 m	Pelle mécanique	
98,7			Limon argileux brun		
	1		1,3 m		
97,6			Argile limoneuse brune		
			2 m	2 m	

96,9	2				
------	---	--	--	--	--

1 05/06/2023 - Rencontre d'eau En cours de forage 1,2m



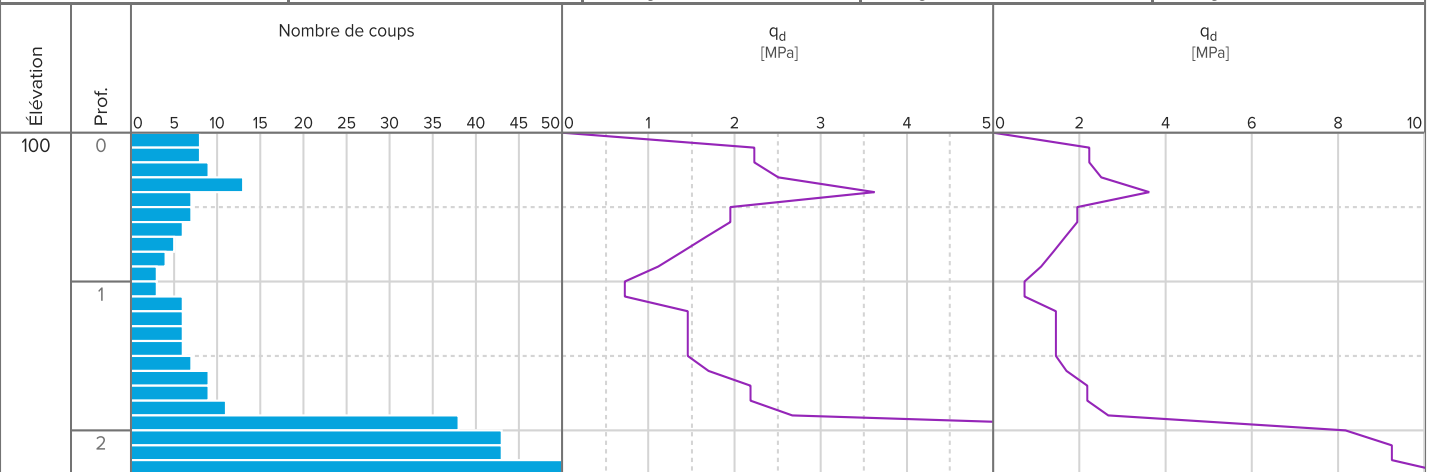
6. ESSAIS DE PENETRATION DYNAMIQUE

DPT1	Longitude		Latitude		Système de coordonnées	
	2,481280200		50,672623231		WGS 84	
	Élévation		Nivellement		Angle	
+100,0 m		Non renseigné		0,0°		Prof. atteinte
2,3 m						
Données	Type	Début		Fin		Machine
DPT1	Pénétromètre dynamique	05/06/2023 14:00:22		05/06/2023 14:08:23		-
Opérateur						
Noga Pierrick						

Type de pénétromètre

DPL

Hauteur de chute	Surface de pointe	Masse frappante	Masse accessoire	Masse de la tige
50,0 cm	10,0 cm ²	10,0 kg	5,0 kg	2,6 kg/m

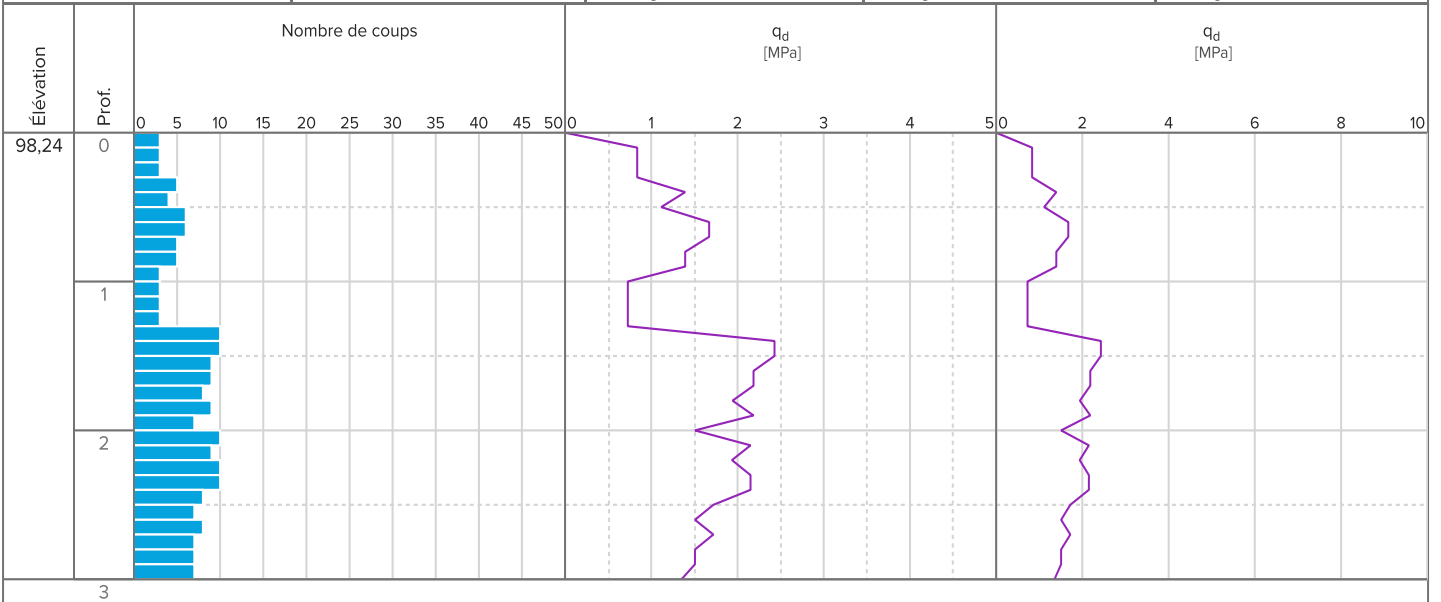


DPT2	Longitude		Latitude		Système de coordonnées		
	2,482146835		50,672643636		WGS 84		
	Élévation		Nivellement		Angle		
+98,24 m		Non renseigné		0,0°		Prof. atteinte	
3,0 m							
Données	Type	Début		Fin		Machine	Opérateur
DPT2	Pénétromètre dynamique	05/06/2023 14:42:45		05/06/2023 14:43:39		-	Noga Pierrick

Type de pénétromètre

DPL

Hauteur de chute	Surface de pointe	Masse frappante	Masse accessoire	Masse de la tige
50,0 cm	10,0 cm ²	10,0 kg	5,0 kg	2,6 kg/m

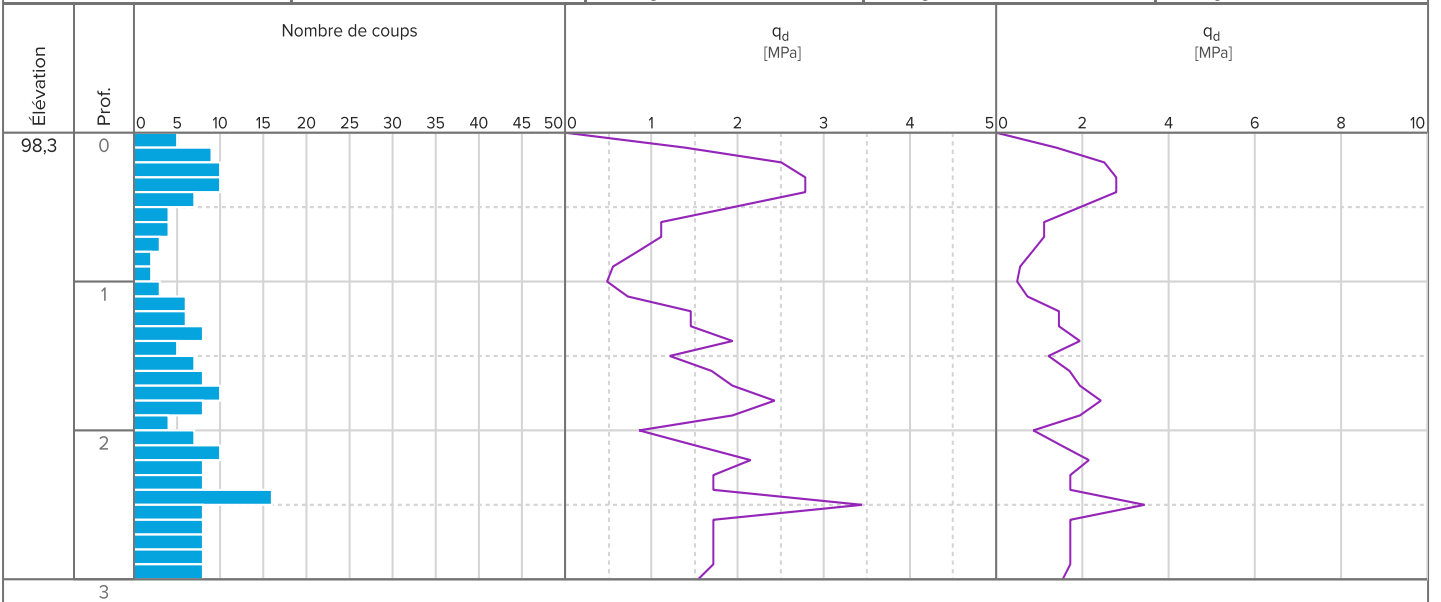


DPT3	Longitude		Latitude		Système de coordonnées		
	2,481019942		50,672218534		WGS 84		
	Élévation		Nivellement		Angle		
+98,3 m		Non renseigné		0,0°		Prof. atteinte	
3,0 m							
Données	Type	Début		Fin		Machine	Opérateur
DPT3	Pénétromètre dynamique	05/06/2023 12:34:59		05/06/2023 12:40:35		-	Noga Pierrick

Type de pénétromètre

DPL

Hauteur de chute	Surface de pointe	Masse frappante	Masse accessoire	Masse de la tige
50,0 cm	10,0 cm ²	10,0 kg	5,0 kg	2,6 kg/m





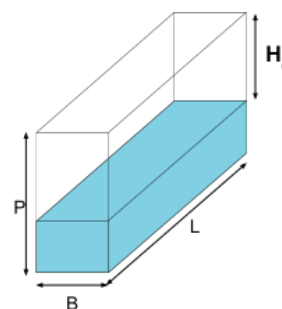
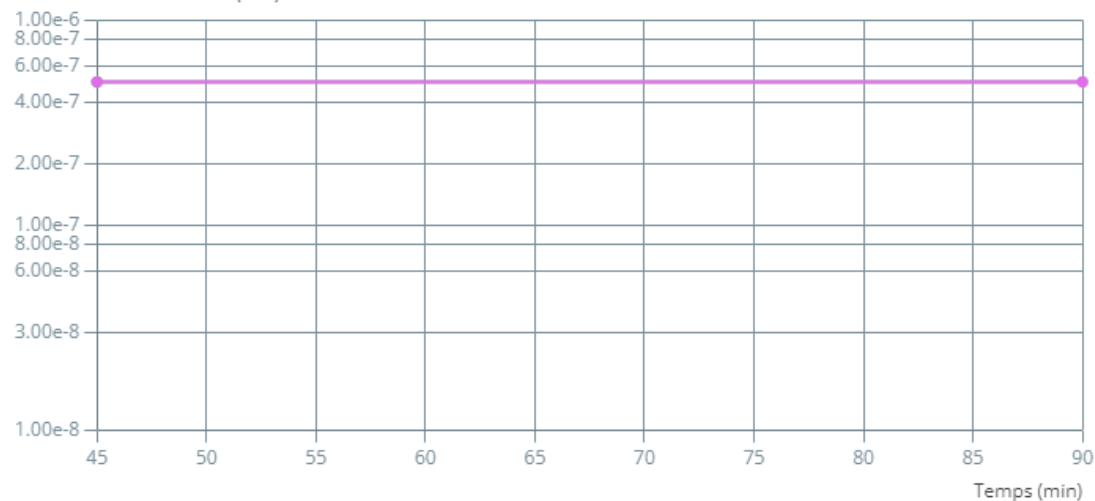
7. ESSAI DE PERMEABILITE

Vérificateur

Observations

	PM1	PM2	PM3	-	-	-
LONGITUDE	-	-	-	-	-	-
LATITUDE	-	-	-	-	-	-
LONGUEUR L (m)	1.1	1.2	1.1	-	-	-
LARGEUR B (m)	0.5	0.5	0.5	-	-	-
PROFONDEUR P (m)	1.8	1.8	2	-	-	-
DATE DÉBUT SATURATION	05/06/2023 12:00	05/06/2023 12:00	05/06/2023 12:00	-	-	-
DATE DÉBUT ESSAI	05/06/2023 13:00	05/06/2023 13:00	05/06/2023 13:00	-	-	-
NATURE DU SOL	Argile	Argile	Argile	-	-	-
MÉTÉO	-	-	-	-	-	-
VENT	-	-	-	-	-	-
TEMPÉRATURE	-	-	-	-	-	-
OBSERVATIONS	-	-	-	-	-	-

Perméabilité instantanée (m/s)



N° ESSAI	ESSAI	DATE ESSAI	PERMÉABILITÉ
1	PM1	05/06/23 13:00	< 5.10 ⁻⁷ m/s
2	PM2	05/06/23 13:00	< 5.10 ⁻⁷ m/s
3	PM3	05/06/23 13:00	< 5.10 ⁻⁷ m/s



8. ESSAIS EN LABORATOIRE

IDENTIFICATION D'UN SOL EN LABORATOIRE

Nom de l'affaire : STEENBECQUES
N° d'affaire : 62GT.23.0153 **Laboratoire :** ARGENTEUIL

Quantité de matériau Normalisée: oui
Sondage : PM1 **Date de prélèvement :** 05/06/2023
Profondeur (m) : 1.00 à **Date de réception :** 19/06/2023
Cote (m) : à **Mode de prélèvement :** Pelle mécanique
Profondeur moyenne : 1.00 m
Nature matériau : limon argileux marron **Étuve (°C)**

x	
105°C	50°C

TENEUR EN EAU PONDÉRALE (NF P 94-050)
Date de l'essai : 03/07/2023
Observations : **Résultat :**
Teneur en eau :
w_n = 25.8 %

MASSE VOLUMIQUE DES SOLS FINS (NF P 94-053) - MÉTHODE D'IMMERSION DANS L'EAU
Date de l'essai :
Conditions :
Conditions de conservations :
Conditions de préparation : immersion dans l'eau
Température de la salle d'essai : °C
Observations : **Résultats :**
ρ = t/m³
Autres paramètres :
ρ_d = t/m³
γ = kN/m³
γ_d = kN/m³

LIMITES D'ATTERBERG
Limite de liquidité: Méthode du cône (NF P 94-052-1) et limite de plasticité (NF P 94-051)
Limite de liquidité W_L :

Mesure N°	1	2	3	4
Enfoncement (mm)				
w (%) (NF P 94-050)				

Date de l'essai :
Limite de plasticité W_p :

Mesure N°	1	2	3
w (%) (NF P 94-050)			

Résultats :
W_L = %
W_p = %
I_p =
Observations :

ESSAI AU BLEU DE MÉTHYLÈNE (NF P 94-068)
Date de l'essai : 05/07/2023 **Fraction 0/5mm dans la fraction**
Proportion : C = **100**
Observations : **Résultat :**
Valeur de bleu du sol :
VBS = 3.80

EQUIVALENT DE SABLE (NF EN 933-8+A1)
Date de l'essai :
Fraction testée : fraction 0/2 mm **f = %**
Teneur en eau : w = %
Observations : **Résultats :**
SE₁ = %
SE₂ = %
Equivalent de sable :
SE(10) = %

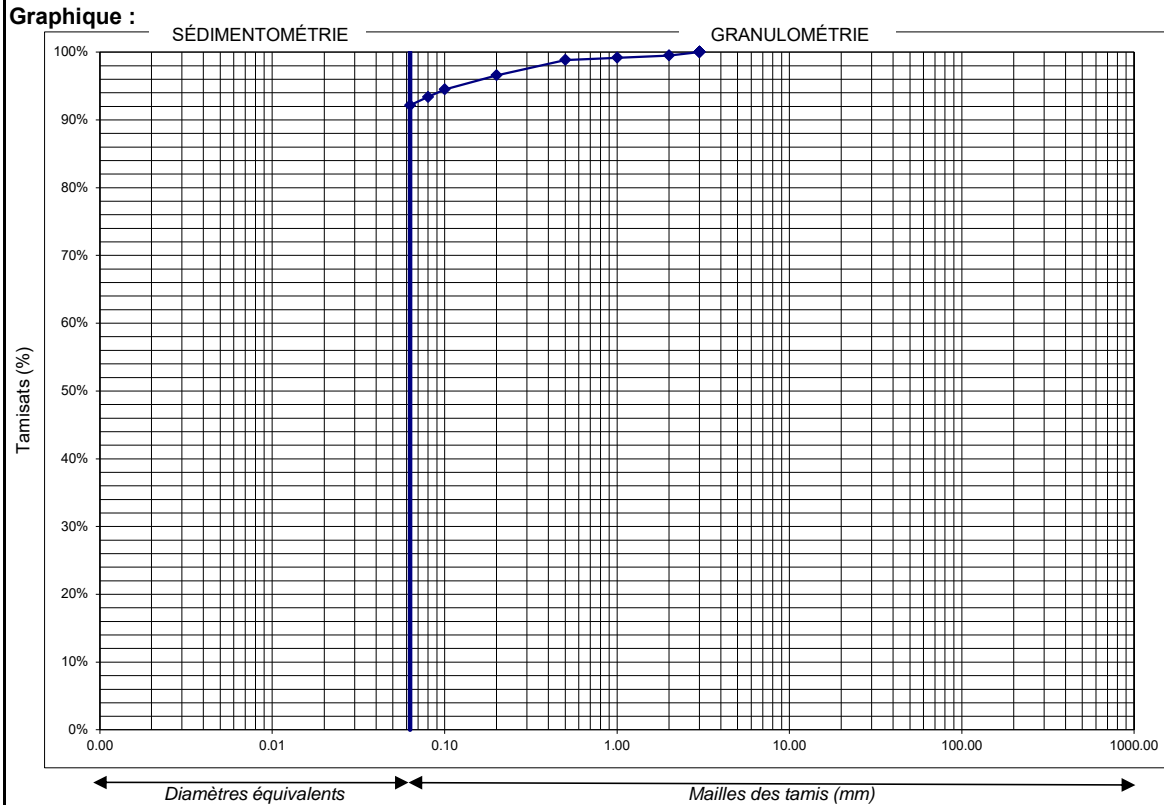
COEFFICIENT DE FRIABILITÉ DES SABLES (NF P 18-576)
Observations : **Résultat :**
F_s = %

**ANALYSE GRANULOMÉTRIQUE PAR TAMISAGE À SEC
APRÈS LAVAGE ET SÉDIMENTATION**
(réalisé selon la norme NF EN ISO 17892-4)

Nom de l'affaire : STEENBECQUES
N° d'affaire : 62GT.23.0153 **Laboratoire :** ARGENTEUIL

Quantité de matériau Normalisée: oui
Sondage : PM1 Date d'essai de prélèvement : 05/06/2023
Profondeur (m) 1.00 à m Date de réception : 19/06/2023
Cote (m) : à m Mode de prélèvement : Pelle mécanique
Profondeur moyenne : 1 m Date d'essai : 04/07/2023

NATURE DU SOL TESTÉ ET CONDITION D'ESSAI :			
Classification NF P 11-300 :	A2	Nature du sol selon Classification granulométrique	limon argileux marron
Nature du sol :	limon argileux marron	Maille Maximum utilisée ou Diamètre maximum : dm = 5 mm	% estimé d'éléments > d _m
% de passant à :			Température d'étuvage : 105°C
50 mm = 100.00%	2 mm = 99.50%		Plus gros élément
20 mm = 100.00%	80 µm = 93.37%		Dmax = 3 mm
5 mm = 100.00%	63 µm = 92.14%		



DONNÉES GRANULOMÉTRIQUES (NF EN ISO 17892-4)														
Résultats :														
Mailles (X) mm	80	63.0	50	31.5	20	10	5	2	1	0.5	0.2	0.1	0.08	0.063
Passant %	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	99.50	99.17	98.83	96.54	94.50	93.37	92.14
Refus %								0.50	0.83	1.17	3.46	5.50	6.63	7.86

Observations :

IDENTIFICATION D'UN SOL EN LABORATOIRE

Nom de l'affaire : STEENBECQUES
N° d'affaire : 62GT.23.0153 **Laboratoire :** ARGENTEUIL

Quantité de matériau Normalisée: oui
Sondage : PM2 **Date de prélèvement :** 05/06/2023
Profondeur (m) : 1.00 à **Date de réception :** 19/06/2023
Cote (m) : à **Mode de prélèvement :** Pelle mécanique
Profondeur moyenne : 1.00 m
Nature matériau : limon argileux marron **Étuve (°C)**

x	
105°C	50°C

TENEUR EN EAU PONDÉRALE (NF P 94-050)

Date de l'essai : 03/07/2023
Observations : **Résultat :**
Teneur en eau :
w_n = 26.1 %

MASSE VOLUMIQUE DES SOLS FINS (NF P 94-053) - MÉTHODE D'IMMERSION DANS L'EAU

Date de l'essai :
Conditions :
Conditions de conservations :
Conditions de préparation : immersion dans l'eau
Température de la salle d'essai : °C
Observations : **Résultats :**
ρ = t/m³
Autres paramètres :
ρ_d = t/m³
γ = kN/m³
γ_d = kN/m³

LIMITES D'ATTERBERG

Limite de liquidité: Méthode du cône (NF P 94-052-1) et limite de plasticité (NF P 94-051)

Limite de liquidité W_L :

Mesure N°	1	2	3	4
Enfoncement (mm)				
w (%) (NF P 94-050)				

Date de l'essai :
Limite de plasticité W_p :

Mesure N°	1	2	3
w (%) (NF P 94-050)			

Résultats :
W_L = %
W_p = %
I_p =

ESSAI AU BLEU DE MÉTHYLÈNE (NF P 94-068)

Date de l'essai : 05/07/2023 **Fraction 0/5mm dans la fraction**
Proportion : C = 100
Observations : **Résultat :**
Valeur de bleu du sol :
VBS = 3.81

EQUIVALENT DE SABLE (NF EN 933-8+A1)

Date de l'essai :
Fraction testée : fraction 0/2 mm **f =** %
Teneur en eau : w = %
Observations : **Résultats :**
SE₁ = %
SE₂ = %
Equivalent de sable :
SE(10) = %

COEFFICIENT DE FRIABILITÉ DES SABLES (NF P 18-576)

Observations : **Résultat :**
F_s = %

IDENTIFICATION D'UN SOL EN LABORATOIRE

Nom de l'affaire : STEENBECQUES
N° d'affaire : 62GT.23.0153 **Laboratoire :** ARGENTEUIL

Quantité de matériau Normalisée: oui
Sondage : PM3 **Date de prélèvement :** 05/06/2023
Profondeur (m) : 1.00 à **Date de réception :** 19/06/2023
Cote (m) : à **Mode de prélèvement :** Pelle mécanique
Profondeur moyenne : 1.00 m
Nature matériau : limon argileux marron **Étuve (°C)**

x	
105°C	50°C

TENEUR EN EAU PONDÉRALE (NF P 94-050)
Date de l'essai : 30/06/2023
Observations : **Résultat :**
Teneur en eau :
w_n = 23.7 %

MASSE VOLUMIQUE DES SOLS FINS (NF P 94-053) - MÉTHODE D'IMMERSION DANS L'EAU
Date de l'essai :
Conditions :
Conditions de conservations :
Conditions de préparation : immersion dans l'eau
Température de la salle d'essai : °C
Observations : **Résultats :**
ρ = t/m³
Autres paramètres :
ρ_d = t/m³
γ = kN/m³
γ_d = kN/m³

LIMITES D'ATTERBERG
Limite de liquidité: Méthode du cône (NF P 94-052-1) et limite de plasticité (NF P 94-051)
Limite de liquidité W_L :

Mesure N°	1	2	3	4
Enfoncement (mm)				
w (%) (NF P 94-050)				

Date de l'essai :
Limite de plasticité W_p :

Mesure N°	1	2	3
w (%) (NF P 94-050)			

Résultats :
W_L = %
W_p = %
I_p =

ESSAI AU BLEU DE MÉTHYLÈNE (NF P 94-068)
Date de l'essai : 05/07/2023 **Fraction 0/5mm dans la fraction**
Proportion : C = 100
Observations : **Résultat :**
Valeur de bleu du sol :
VBS = 4.16

EQUIVALENT DE SABLE (NF EN 933-8+A1)
Date de l'essai :
Fraction testée : fraction 0/2 mm **f =** %
Teneur en eau : w = %
Observations : **Résultats :**
SE₁ = %
SE₂ = %
Equivalent de sable :
SE(10) = %

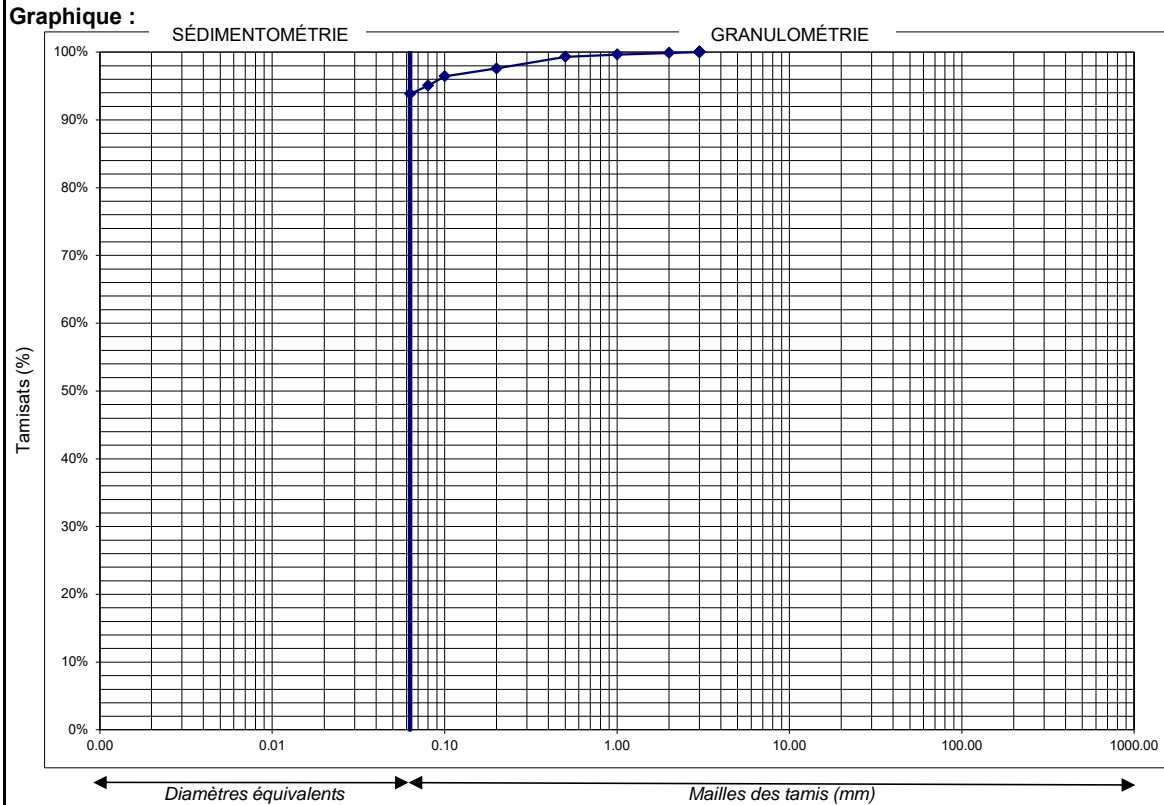
COEFFICIENT DE FRIABILITÉ DES SABLES (NF P 18-576)
Observations : **Résultat :**
F_s = %

**ANALYSE GRANULOMÉTRIQUE PAR TAMISAGE À SEC
APRÈS LAVAGE ET SÉDIMENTATION**
(réalisé selon la norme NF EN ISO 17892-4)

Nom de l'affaire : STEENBECQUES
N° d'affaire : 62GT.23.0153 **Laboratoire :** ARGENTEUIL

Quantité de matériau Normalisée: oui
Sondage : PM3 Date d'essai de prélèvement : 05/06/2023
Profondeur (m) 1.00 à m Date de réception : 19/06/2023
Cote (m) : à m Mode de prélèvement : Pelle mécanique
Profondeur moyenne : 1 m Date d'essai : 04/07/2023

NATURE DU SOL TESTÉ ET CONDITION D'ESSAI :			
Classification NF P 11-300 :	A2	Nature du sol selon Classification granulométrique	limon argileux marron
Nature du sol :	limon argileux marron	Maille Maximum utilisée ou Diamètre maximum : dm = 5 mm	% estimé d'éléments > d _m
% de passant à :			Température d'étuvage : 105°C
50 mm = 100.00%	2 mm = 99.88%		Plus gros élément
20 mm = 100.00%	80 µm = 95.06%		Dmax = 3 mm
5 mm = 100.00%	63 µm = 93.80%		



Facteurs d'uniformité Cu : Impossible à déterminer | Facteur de courbure Cc : Impossible à déterminer

DONNÉES GRANULOMÉTRIQUES (NF EN ISO 17892-4)														
Résultats :														
Mailles (X) mm	80	63.0	50	31.5	20	10	5	2	1	0.5	0.2	0.1	0.08	0.063
Passant %	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	100.00	99.88	99.65	99.31	97.58	96.40	95.06	93.80
Refus %								0.12	0.35	0.69	2.42	3.60	4.94	6.20

Observations :

IDENTIFICATION D'UN SOL EN LABORATOIRE

Nom de l'affaire : STEENBECQUES
N° d'affaire : 62GT.23.0153 **Laboratoire :** ARGENTEUIL

Quantité de matériau Normalisée: oui
Sondage : R1 **Date de prélèvement :** 05/06/2023
Profondeur (m) : 1.00 à **Date de réception :** 19/06/2023
Cote (m) : à **Mode de prélèvement :** Autre
Profondeur moyenne : 1.00 m
Nature matériau : argile marron **Étuve (°C)**

x	
105°C	50°C

TENEUR EN EAU PONDÉRALE (NF P 94-050)

Date de l'essai : 06/07/2023
Observations : **Résultat :**
Teneur en eau :
w_n = %

MASSE VOLUMIQUE DES SOLS FINS (NF P 94-053) - MÉTHODE D'IMMERSION DANS L'EAU

Date de l'essai :
Conditions :
Conditions de conservations :
Conditions de préparation : immersion dans l'eau
Température de la salle d'essai : °C
Observations :

Résultats :
ρ = t/m³
Autres paramètres :
ρ_d = t/m³
γ = kN/m³
γ_d = kN/m³

LIMITES D'ATTERBERG
Limite de liquidité: Méthode du cône (NF P 94-052-1) et limite de plasticité (NF P 94-051)

Limite de liquidité W_L :

Mesure N°	1	2	3	4
Enfoncement (mm)	12.2	14.2	18.7	21.7
w (%) (NF P 94-050)	48.1	49.8	53.5	56.1

Date de l'essai : 12/07/2023

Limite de plasticité W_p :

Mesure N°	1	2	3
w (%) (NF P 94-050)	22.9	22.6	22.7

Résultats :
W_L = 52 %
W_p = 23 %
I_p = 29

Observations :

ESSAI AU BLEU DE MÉTHYLÈNE (NF P 94-068)

Date de l'essai : **Fraction 0/5mm dans la fraction**
Proportion : C =

Observations : **Résultat :**
Valeur de bleu du sol :
VBS =

EQUIVALENT DE SABLE (NF EN 933-8+A1)

Date de l'essai :
Fraction testée : fraction 0/2 mm **f =** %
Teneur en eau : w = %
Observations :

Résultats :
SE₁ = %
SE₂ = %
Equivalent de sable :
SE(10) = %

COEFFICIENT DE FRIABILITÉ DES SABLES (NF P 18-576)

Observations : **Résultat :**
F_s = %

IDENTIFICATION D'UN SOL EN LABORATOIRE

Nom de l'affaire : STEENBECQUES
N° d'affaire : 62GT.23.0153 **Laboratoire :** ARGENTEUIL

Quantité de matériau Normalisée: oui
Sondage : R2 **Date de prélèvement :** 05/06/2023
Profondeur (m) : 1.00 à **Date de réception :** 19/06/2023
Cote (m) : à **Mode de prélèvement :** Autre
Profondeur moyenne : 1.00 m
Nature matériau : argile limoneuse marron **Étuve (°C)**

x	
105°C	50°C

TENEUR EN EAU PONDÉRALE (NF P 94-050)

Date de l'essai : 06/07/2023
Observations : **Résultat :**
Teneur en eau :
w_n = %

MASSE VOLUMIQUE DES SOLS FINS (NF P 94-053) - MÉTHODE D'IMMERSION DANS L'EAU

Date de l'essai :
Conditions :
Conditions de conservations :
Conditions de préparation : immersion dans l'eau
Température de la salle d'essai : °C
Observations : **Résultats :**
ρ = t/m³
Autres paramètres :
ρ_d = t/m³
γ = kN/m³
γ_d = kN/m³

LIMITES D'ATTERBERG

Limite de liquidité: Méthode du cône (NF P 94-052-1) et limite de plasticité (NF P 94-051)

Limite de liquidité W_L :

Mesure N°	1	2	3	4
Enfoncement (mm)	13.3	16.5	20.3	23.4
w (%) (NF P 94-050)	37.3	39.2	41.4	43.2

Date de l'essai : 11/07/2023
Limite de plasticité W_p :

Mesure N°	1	2	3
w (%) (NF P 94-050)	22.9	22.8	22.6

Résultats :
W_L = 39 %
W_p = 23 %
I_p = 17
Observations :

ESSAI AU BLEU DE MÉTHYLÈNE (NF P 94-068)

Date de l'essai : **Fraction 0/5mm dans la fraction**
Proportion : C =
Observations : **Résultat :**
Valeur de bleu du sol :
VBS =

EQUIVALENT DE SABLE (NF EN 933-8+A1)

Date de l'essai :
Fraction testée : fraction 0/2 mm **f =** %
Teneur en eau : w = %
Observations : **Résultats :**
SE₁ = %
SE₂ = %
Equivalent de sable :
SE(10) = %

COEFFICIENT DE FRIABILITÉ DES SABLES (NF P 18-576)

Observations : **Résultat :**
F_s = %



www.groupefondasol.com

FONDASOL AGENCE DE SAINT OMER

3 RUE MARCEL PAUL
62151 - BURBURE

☎ 03.21.27.91.38

📠 03.21.63.14.83

✉ st-omer@groupefondasol.com