



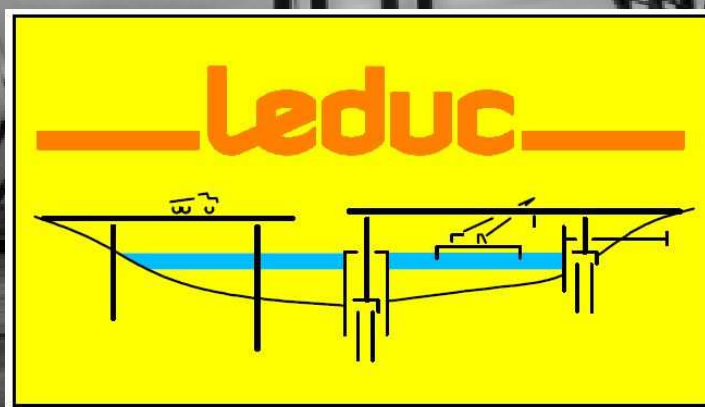
Association régie par la loi
du 1.07.1901

Comité Français de Mécanique des Sols
et de Géotechnique

Journée Technique du 26 Mars 2014

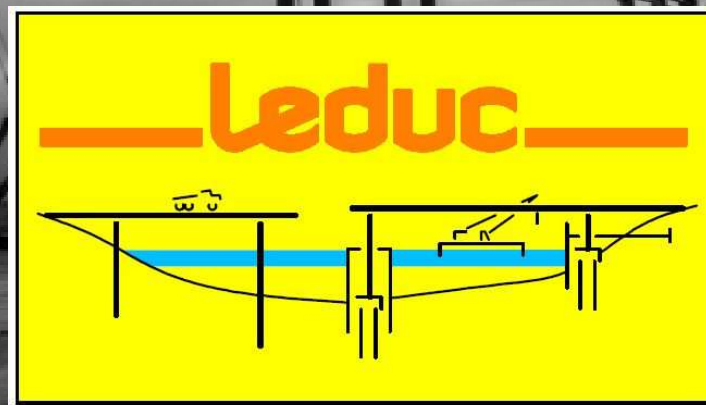
« Battage et vibrofonçage »

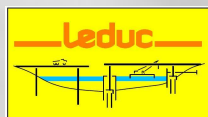
Retour d'expérience - Chantiers



Sommaire

- **Présentation LEDUC**
- **Gare de Combs la Ville / Quincy - Septembre 2013**
- **Chantier SIAAP Achères - Janvier 2013**
- **TLN 102/220/104**





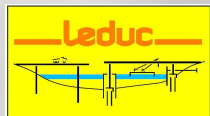
LEDUC VOTRE PARTENAIRE INCONTOURNABLE

La société LEDUC, votre partenaire incontournable en France et à l'export pour les travaux d'estacades, ponts provisoires, passerelles, quais, ducs d'albe, fondations profondes, colonnes ballastées, tirants, terrassement des batardeaux travaux, fluviaux et maritimes...

Chiffres clés 2013

- Chiffre d'affaire France : 11.5 M€
- Chiffre d'Affaire Export : 6,5 M€
 - Effectifs : 47 Personnes,
 - Age Moyen : 41 ans
 - Cadres : 7
 - Etam : 15
 - Ouvrier : 25





> Estacades



France - Compiègne



France - Sandrancourt



France - Bayonne



France - Bordeaux



France - Les ponts de cé



France - Oissel

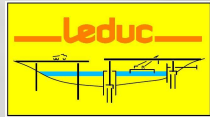


France - Pantin



France - Saumur





> Palplanches



France - Bayonne



France - Bayonne



France - Bordeaux



France - Clermont Ferrand



France - Coulaines St
Bayonne



France - Harfleur

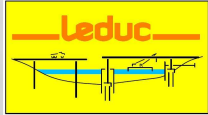


France - Le Havre Port 2
non



France - Montereau





> Ponts provisoires



France - Ajaccio



France - Brive-la-Gaillarde



France - Jumièges



France - Migné-Auxances



France - Paris



France - Pont à Mousson

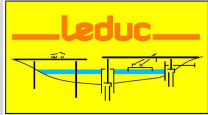


France - Val de Reuil



Monaco





> Pieux métalliques



Algérie - Skikda



Algérie - Skikda



France - Dunkerque



France - La Rochelle



France - Le Havre



France - Paris

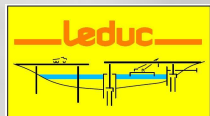


Guinée - Sangaredi



Nigéria - Bonny island





> Travaux spéciaux



Algérie - Alger



Algérie - Skikda



Algérie - Alger



Algérie - Skikda



Egypte - Port Saïd



France - Le Havre

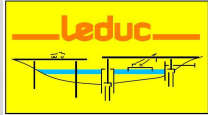


France - Ports sur vienne



Yémen - Bal haf





COMBS LA VILLE

— SITUATION :

- Gare de Combs-la-Ville – Quincy (77)
Ligne de Paris Gare de Lyon à Marseille

— LES INTERVENANTS :

• MAITRE D'OUVRAGE

RFF

Direction de l'ingénierie sud paris



• MAITRE D'ŒUVRE

SNCF Ingénierie Sud-Paris, Pôle
Ingénierie, Groupe Ouvrages d'Art



• ENTREPRISES

LEDUC : Mise en œuvre des palplanches

GEOSOND : sondages

CETE de LYON associé au CETE IDF: mesures de vibrations

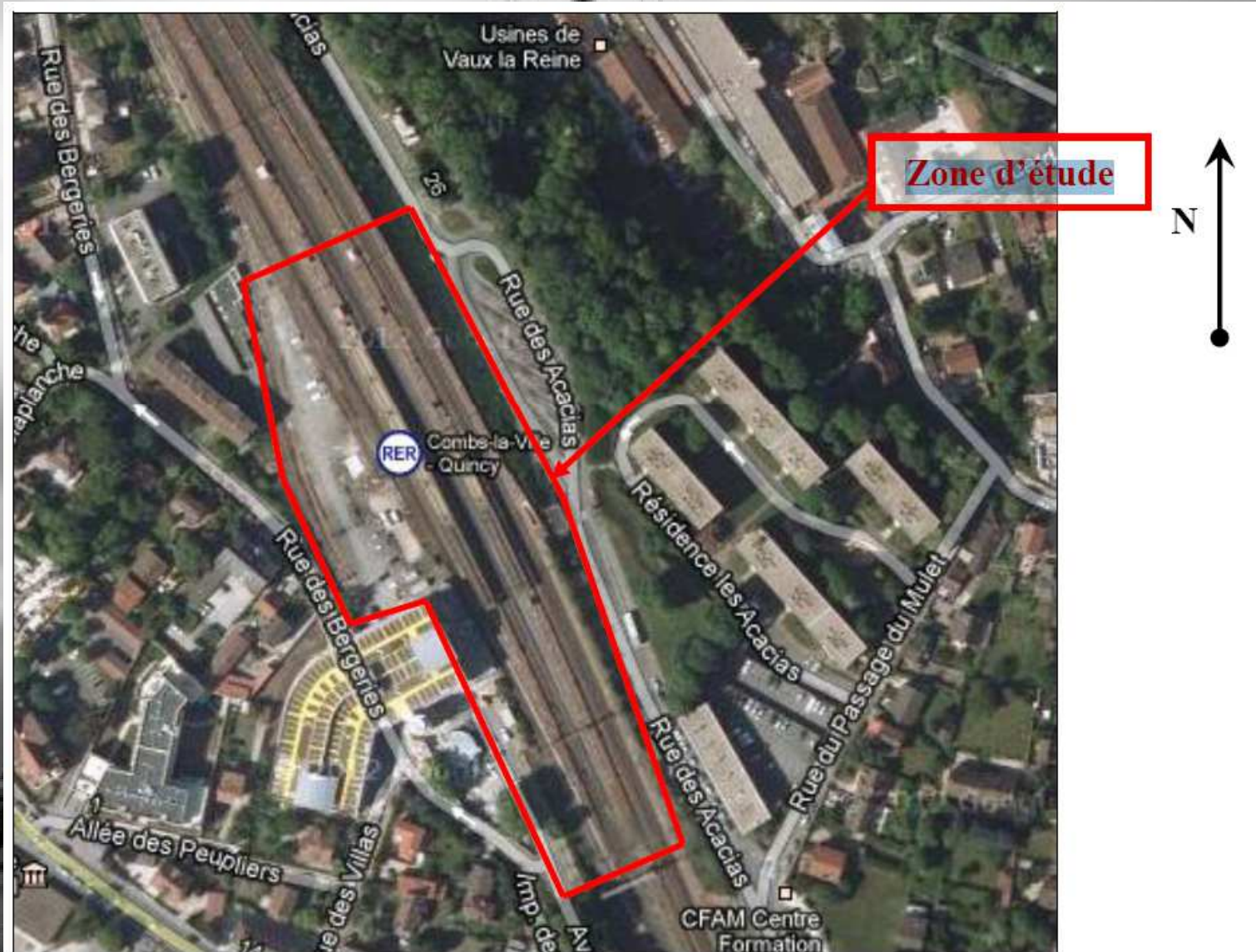


— BUT DE L'ESSAI

Dans le cadre des études préalables à la construction d'un nouveau passage souterrain le projet prévoit la mise en œuvre de deux rideaux de palplanches perpendiculaires aux voies à proximité immédiate d'installations ferroviaires sensibles aux vibrations et selon un phasage d'exécution permettant de franchir les voies dans un délai court d'Interruption Temporaire des Circulations (ITC) imposé par la forte densité des circulations ferroviaires sur ce site.

Afin de déterminer la méthode d'exécution adaptée à ce contexte, La SNCF a prévu la mise en œuvre de palplanches d'essai selon différentes techniques de battage et de fonçage sous contrôle vibratoire.
La campagne d'essai a été réalisée entre le 10 et 12 septembre 2013.

Plan de situation du projet



Données d'entrée

COMBS LA VILLE QUINCY

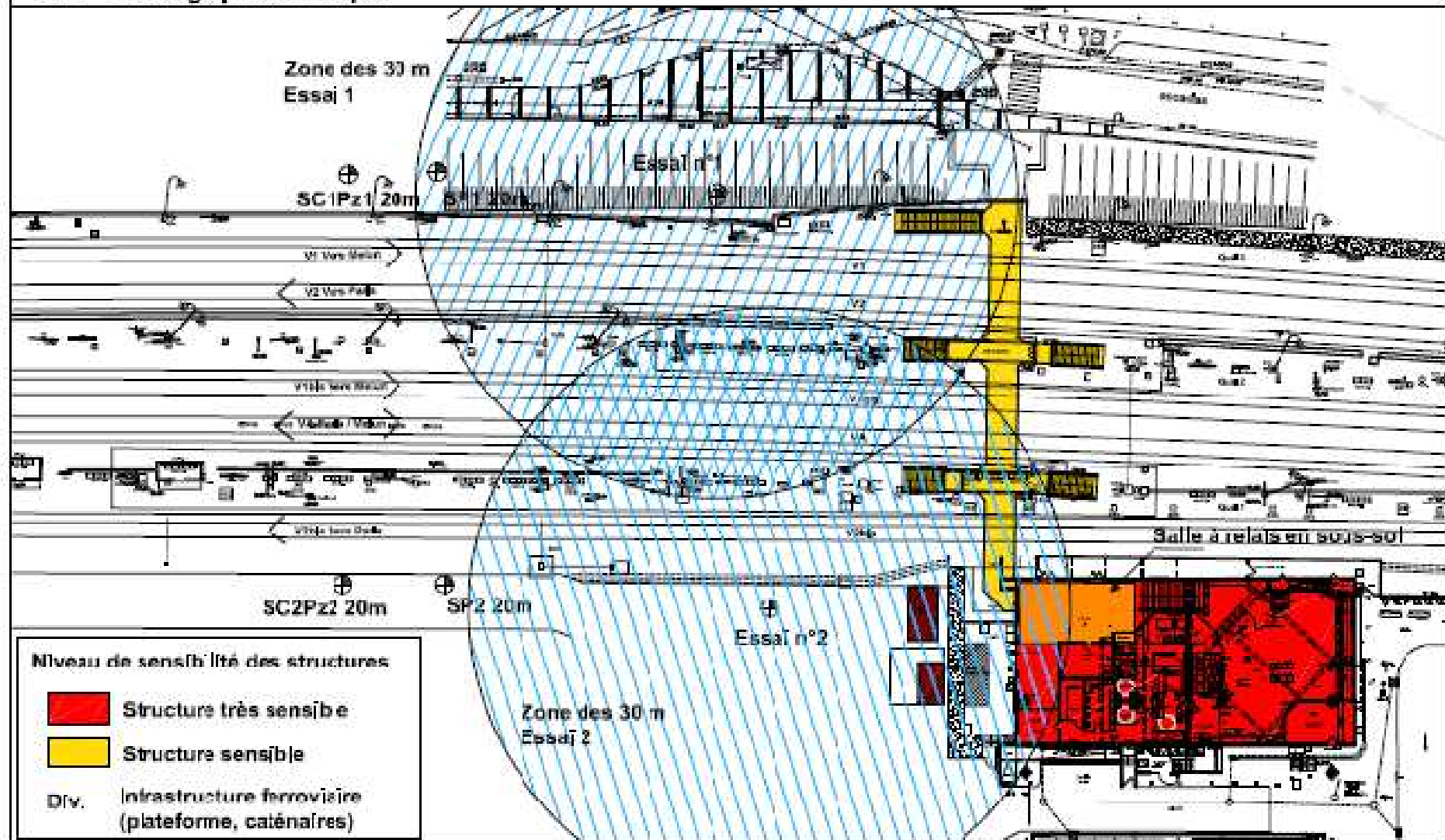
IMPLANTATION SONDAGE .

SP = Sondage pressiométrique.

SC = Sondage carotté.

SPZ = Sondage piezométrique.

Coordonnées	X	Y
SC1Pz1	166692.4254	816393.4715
SC2Pz2	166656.0946	816374.7819
SP1	166696.7997	816395.8276
SP2	166660.7967	816395.9921



Le tableau suivant récapitule les essais réalisés sur les sondages carottés de la zone d'étude.

Sondages	Profondeur (m/T.N.)	Lithologie/ Stratigraphie	GTR										Caractéristiques physiques des sols		Type de sol (classification GTR)
			W%	Granulométrie (mm)					Limites d'Atterberg				Triaxial Cu+u		
				50	20	5	2	0,08	Wp	Wl	Ip	Ic	C'(KPa)	φ' (°)	
SC1	2.00 à 3.00	Argile plus ou moins marneuse et sableuse (Remblais)	23.10	100	98	89	83	52	25	36	11	1.21	15	25.60	A ₁
	6.00 à 7.00	Niveau à blocs dans une fine gangue marneuse (Marnes de Pantin)	11.20	100	41	24	18	7	Essai impossible (blocs)				Essai impossible (blocs)		B ₃ ou B ₄
	9.00 à 10.00	Mame de plus en plus argileuse, graviers et blocs (Marnes de Pantin)	42.20	100	94	89	86	73	27	48	21	0.28	20	20.80	A ₂ th
	12.00 à 13.00	Argile légèrement marneuse, quelques niveaux sableux (Marnes d'Argenteuil)	37.80	100	100	100	99	96	28	71	43	0.77	20	26.10	A ₄
	15.00 à 16.00	Argile plus ou moins marneuse (Marnes d'Argenteuil)	26.80	100	100	100	100	99	39	85	46	1.25	20	17.20	A ₄
SC2	2.00 à 3.00	Argile +/- marneuse, passages argilo-sableux, cailloutis calcaires, débris anthropiques (Remblais / Argiles Vertes)	23.70	100	80	72	69	54	18	47	29	0.81	16	17.10	A ₃ h
	5.00 à 6.20	Mame argileuse à calcareuse, cailloutis, graviers et blocs (Argiles Vertes / Marnes de Pantin)	37.50	100	100	90	86	74	26	70	44	0.74	4	4.20	A ₄
	7.50 à 8.70	Mame calcareuse à argile marneuse, blocs calcaires (Marnes de Pantin)	28.10	100	100	100	100	99	28	61	33	0.99	18	18.00	A ₃ h
	10.70 à 11.70	Argile légèrement marneuse (Marnes d'Argenteuil)	35.40	100	100	100	100	98	47	96	49	1.25	20	20.20	A ₄
	14.70 à 15.70	Argile marneuse (Marnes d'Argenteuil)	38.40	100	100	100	100	100	44	104	61	1.09	19	19.00	A ₄
	17.70 à 18.70	Argile légèrement marneuse raide (Marnes d'Argenteuil)	38.30	100	100	100	100	99	44	108	64	1.09	18	20.00	A ₄

W : teneur en eau : en % ;
Ip : Indice de plasticité ;
 ϕ' : Angle de frottement effectif.

Wp : Limite de plasticité ;
Ic : Indice de consistance ;

Wl : Limite de liquidité ;
C' : Cohésion effective ;



G12-4547- Création d'un passage souterrain - Gare de Combs la ville Quincy (77)
Ligne Paris-Marseille n° 830000 - km 25+896



GEOFOND



Forage : SP1

Type : Destructif Enregistré

Z : Date : 25/04/2014

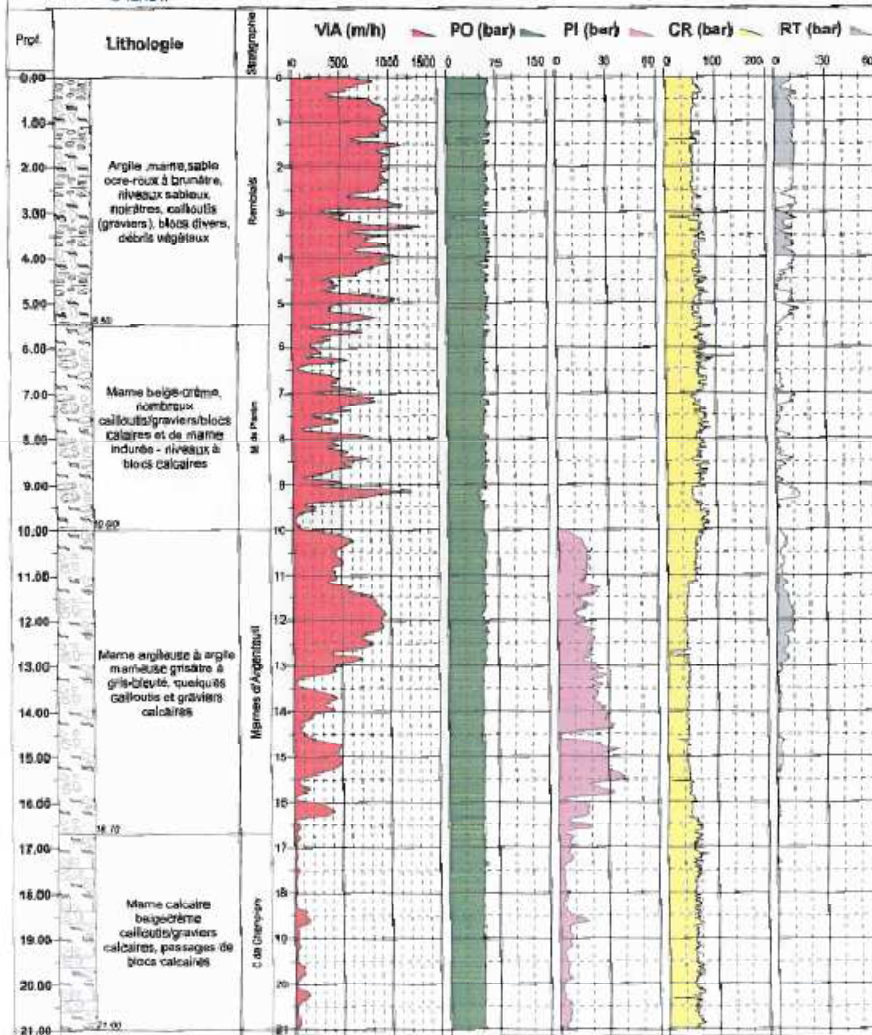
X : Début : 0.00 m

Y : Fin : 21.000 Page: 1/1

Echelle : 1/100
Remarque : Problème d'enregistrement de la pression d'injection jusqu'à 10 m

Cliant : SNCF
Etude : Ligne PARIS-MARSEILLE
COMBS LA VILLE - QUINCY

Affaire N° : G12.4547



GEOFOND



Forage : SP1

Type : Sondage système SPAD

Z : Date : 25/04/2014

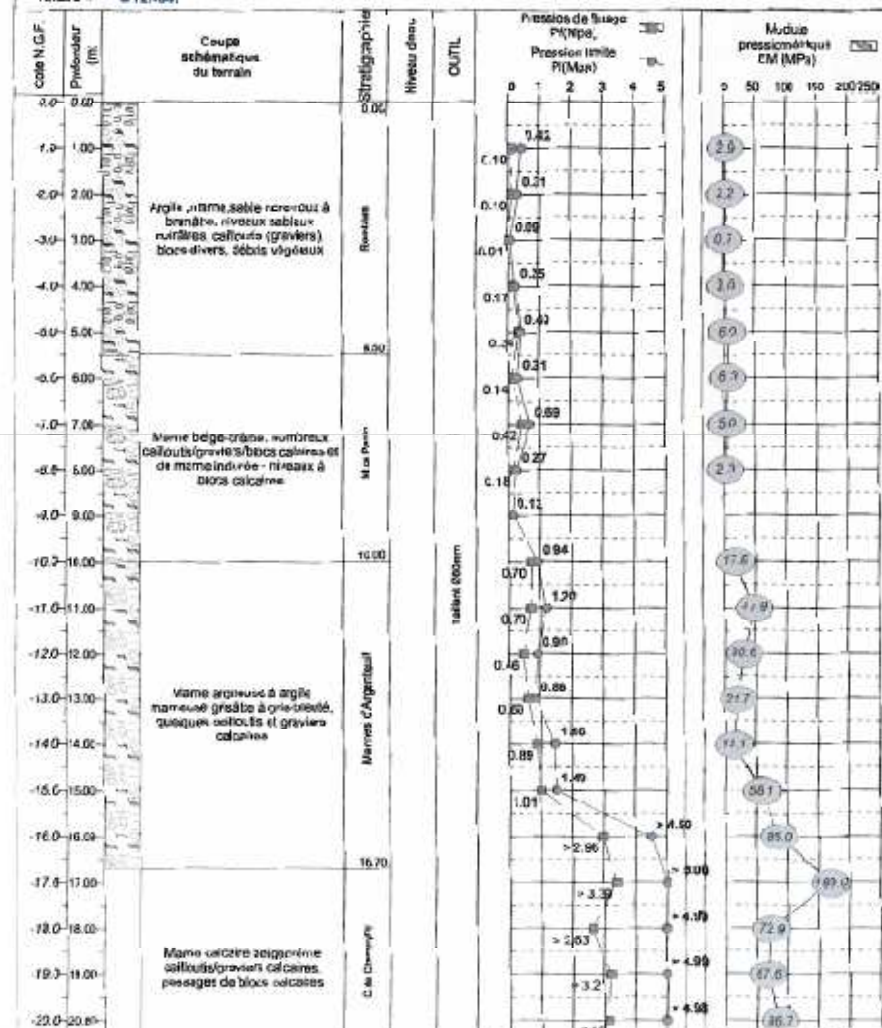
X : Début : 0.00 m

Y : Fin : 21.000 Page: 1/1

Echelle : 1/100
Remarque : Problème de zéro à 9m

Cliant : SNCF
Etude : Ligne PARIS-MARSEILLE
COMBS LA VILLE - QUINCY

Affaire N° : G12.4547





Site : Gare de COMBS LA VILLE (77)

N° DOSSIER : G 12.4547

Client : SNCF

VA (m/h) : Vitesse d'Avancement

Pression 1(bar) : Pression sur l'Outil

Pression 2(bar) : Pression d'Injection

Pression 3(bar) : Coupe de Rotation

Sondage : SP2

X :

Y :

Z :

Profondeur : 21.60 m

Date : 21/02/2013

Page : 4/3

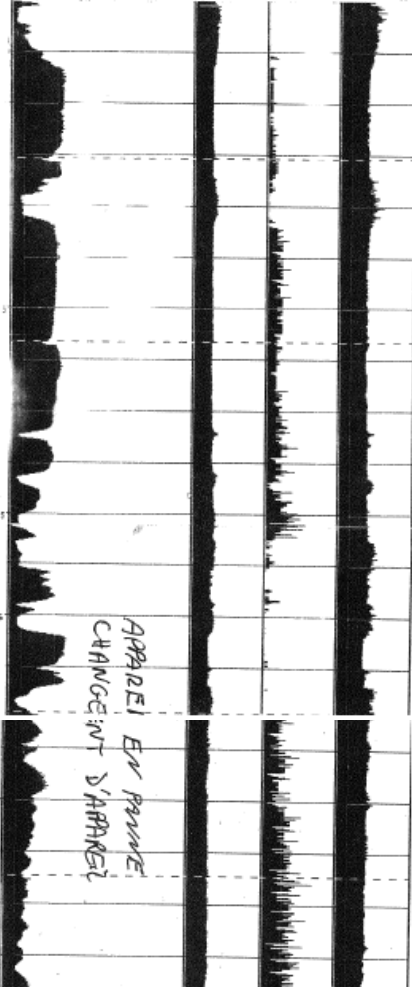
Machine : BE 2050

Outil : Taillant Ø 60 mm

Niveau d'Eau :

Remarque : problème d'enregistrement sur carte

Vitesse d'AVANCE mètres/heure	Pression Outils bar	Pression Inject. bar	Pression Rotation bar
150	1500	15	150



Lithologie	Stratigraphie
Marne argileuse à argile marneuse ocre à brun-verdâtre, sable, cailloutis / graviers / blocs divers, débris anthropiques	REMBLAIS
Argile +/- marneuse plastique verdâtre	ARGILE VERTE
Argile +/- marneuse plastique verdâtre	ARGILE VERTE
Marne calcaireuse crême, cailloutis / graviers / blocs calcaires, devient plus argileuse en base	MARNES DE PANTIN



Forage : SP2

Type : Sondage système SPAD

Z :

Date : 21/02/2013

X :

Début : 0.00 m

Y :

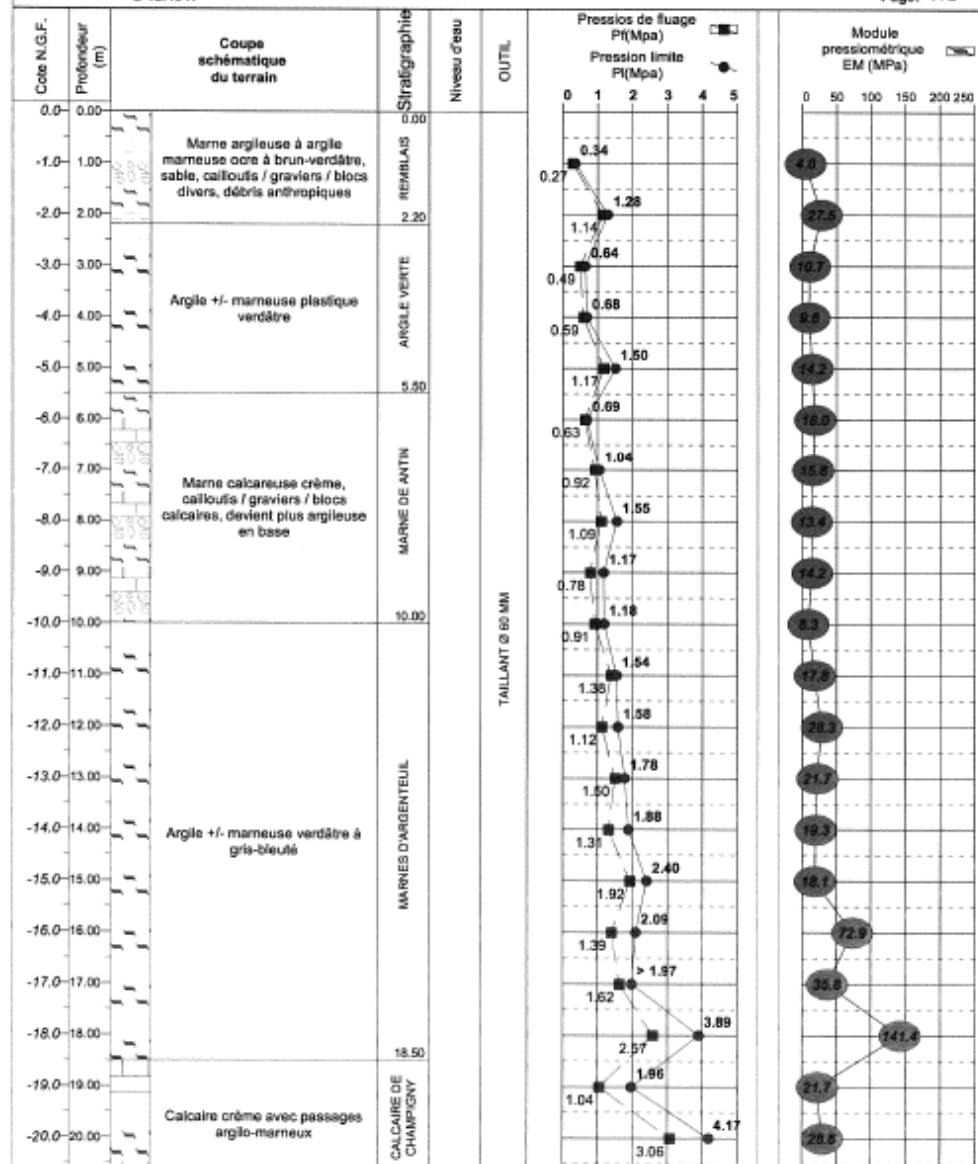
Fin : 21.60 m

Echelle : 1 / 100

Remarque : Machine : BE 2050

Affaire N° : G 12.4547

Page : 1 / 2





Sondage carotté : photos des échantillons

Chantier : Gare de Combs la Ville - Quincy
Création d'un passage souterrain
COMBS LA VILLE (77)

Dossier n° : G12 - 4547
Date : 26/04/2013
Sondage carotté n°: SC1



SC1 de 0.00 à 4.00m
Echantillon intact de 2.00 à 3.00m



EI de 2.00 à 3.00m



Sondage carotté : photos des échantillons

Chantier : Gare de Combs la Ville - Quincy
Création d'un passage souterrain
COMBS LA VILLE (77)

Dossier n° : G12 - 4547
Date : 26/04/2013
Sondage carotté n°: SC1



SC1 de 4.00 à 8.00m
Echantillon intact de 6.00 à 7.00m



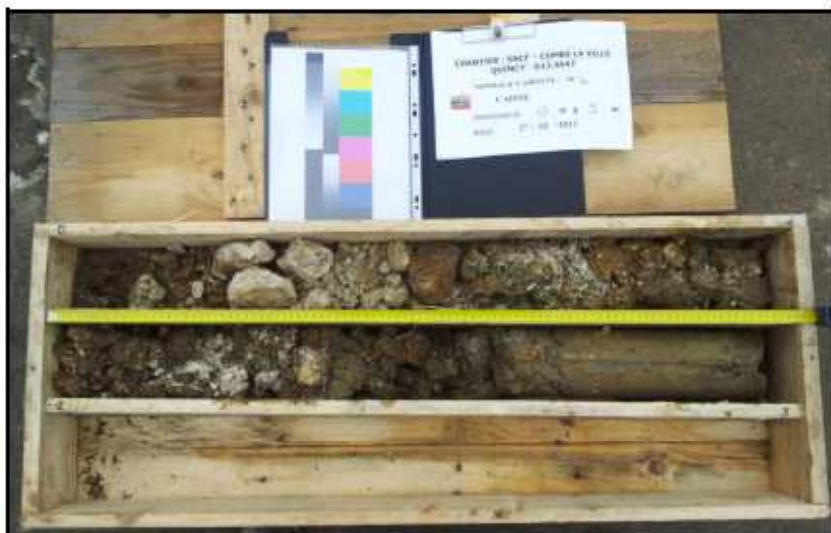
EI de 6.00 à 7.00m



Sondage carotté : photos des échantillons

Chantier : Gare de Combs la Ville - Quincy
Création d'un passage souterrain
COMBS LA VILLE (77)

Dossier n° : G12 - 4547
Date : 27/02/2013
Sondage carotté n°: SC2



Sondage SC2 de 0.00 à 3.00m
Echantillon intact de 2.00 à 3.00m



Sondage SC2 de 3.00 à 6.20m
Echantillon intact de 5.00 à 6.20m



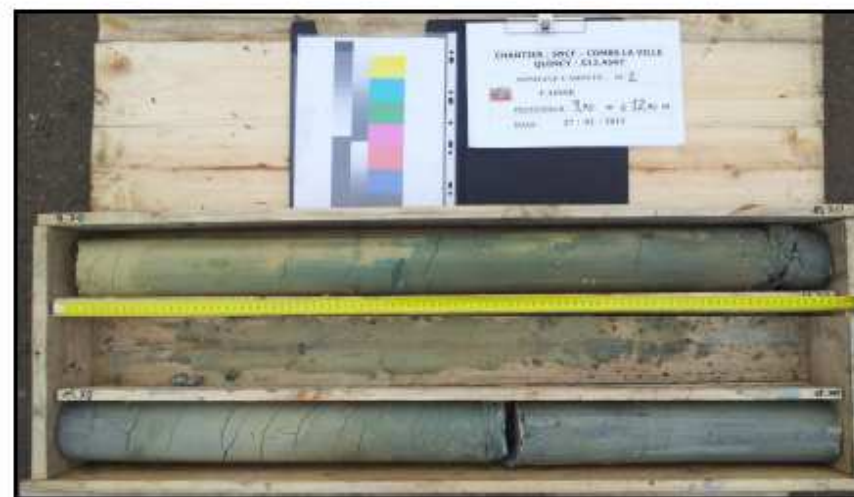
Sondage carotté : photos des échantillons

Chantier : Gare de Combs la Ville - Quincy
Création d'un passage souterrain
COMBS LA VILLE (77)

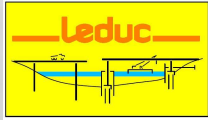
Dossier n° : G12 - 4547
Date : 27/02/2013
Sondage carotté n°: SC2



Sondage SC2 de 6.20 à 9.70m
Echantillon intact de 7.50 à 8.70m



Sondage SC2 de 9.70 à 12.70m
Echantillon intact de 10.70 à 11.70m



COMBS LA VILLE

Matériel

- Une grue mobile télescopique de 55T
- Un guide de battage
- Marteau diesel Delmag D22
- Vibrofonceur PTC 23 HFV
- Vérineur Stillworker WP-150
- * Essai n° 1
 - 2 PU 32 double de 9.5m
- * Essai n° 2
 - 2 PU 32 double de 8m
 - 2 PU 32 simple de 8m



Mise en place du guide essai 1



Vibrofonçage essai 2



Fin de vibrofonçage des 2 Paires de palplanches



Surbattage mouton D22



Vérinage essai 2



Leduc **ONÇAGE ... SUIVI DE FONÇAGE ... SUIVI DE**

Chantier : *Essai de battage de Combs la Ville*

chef de chantier : *Poline Eric* type : PU 32

02 32 51 74 97 - 02 32 51 57 11 Date : 10/03/13 pile : Essai2/palplanche 1 (côté voie)

VIBROFONCEUR :

Type : 23 HFV

Marque : PTC

Date du début : 10/03/2013

Date de fin : 12/03/2013

Mouton :

Type : D22

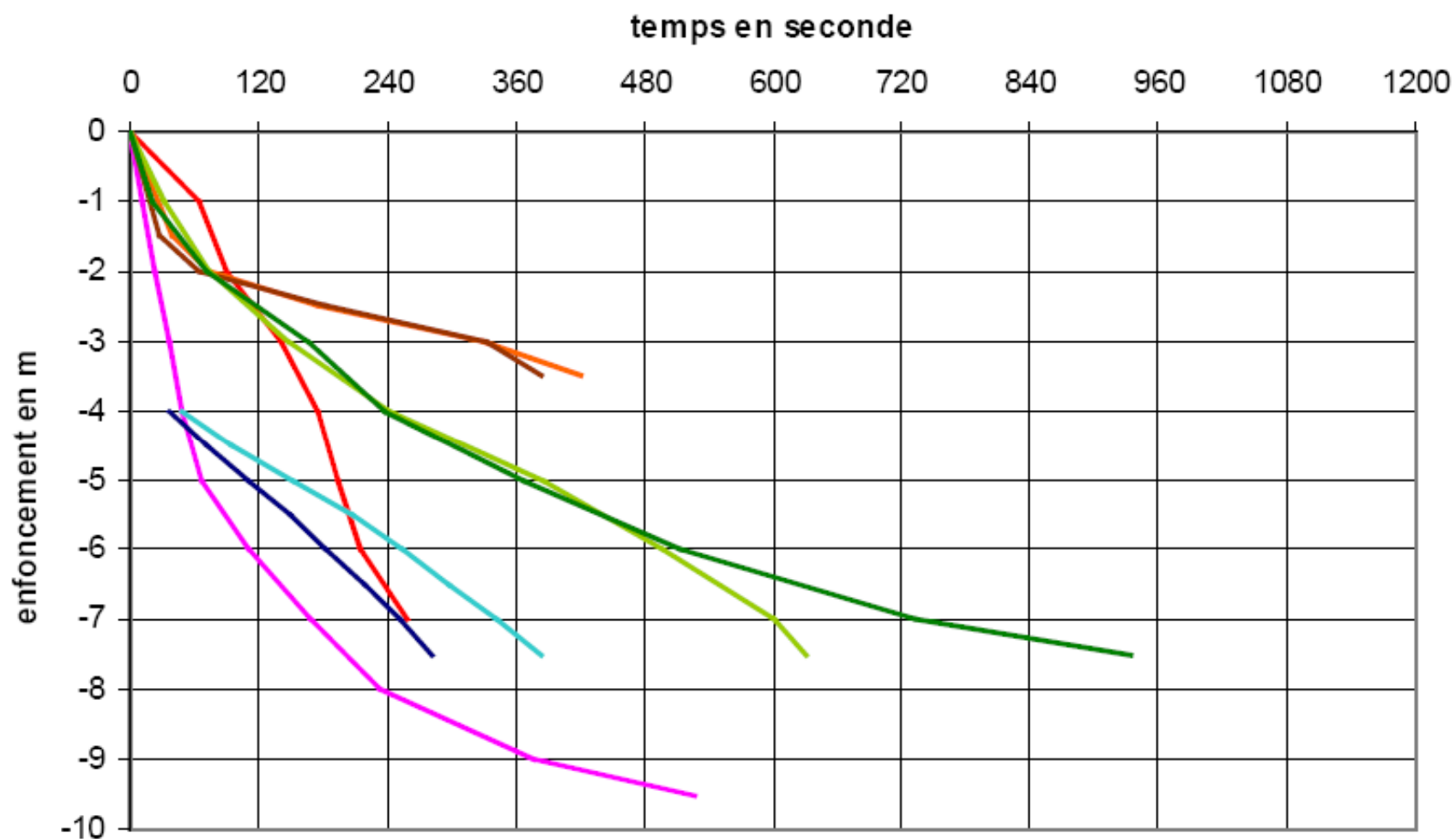
Marque : DELMAG

remarques :

les palplanches ont été foncées et battues par paire

vibrofonçeur		mouton					
enfoncement (m)	Temps (', ")	Enfoncement (50 cm)	Coups (nb)	enfoncement (10cm)	Coups (nb)	enfoncement (10cm)	Coups (nb)
1.50	40"	4.00	34				
2.00	33"	4.50	32				
2.50	1 43"	5.00	35				
3.00	2 35"	5.50	38				
3.50	1 29"	6.00	29				
		6.50	34				
		7.00	28				
		7.50	28				

vitesse d'enfoncement par site et engin



essai1paire1 vibrofonneur Essai1paire2 vibrofonneur essai2paire1 vibrofonneur
essai2paire2 vibrofonneur essai2paire1 mouton diesel essai2paire2 mouton diesel
Essai2ppaire3-1 vérineur essai2paire32 vérineur

Vitesses moyennes d'enfoncement d'une paire de palplanche en fonction des formations géotechniques traversées

Formations géotechniques	Vibrofonceur		Mouton diesel	vérineur
	Essai1	Essai2	essai2	essai2
Remblais hétérogènes	1,5 à 4m/mn	1,3 m/mn		(1,2 m/mn) 0,6 m/mn
Argiles vertes	-	0,25 m/mn	0,7 à 1 m/mn	(0,6 m/mn) 0,3 m/mn
Marnes de Pantin	1 à 2 m/mn			(0,22 m/mn) 0,11 m/mn



Mesures de vibrations

- L'instrumentation des sites d'essai a été réalisé à partir de capteurs tri-directionnels de vitesse de vibration de fréquence propre 1 et 2 Hz raccordés à deux centrales d'acquisition IDETEC ATV 15.
- Les capteurs de fréquence propre 1 Hz ont été posés sur le sol ou sur des éléments de structure, leur poids (9Kg) permettant de garantir l'absence de mouvement propre.
- Les capteurs 2 Hz ont été scellés au plâtre sur les structures instrumentées.

Mesures de vibrations

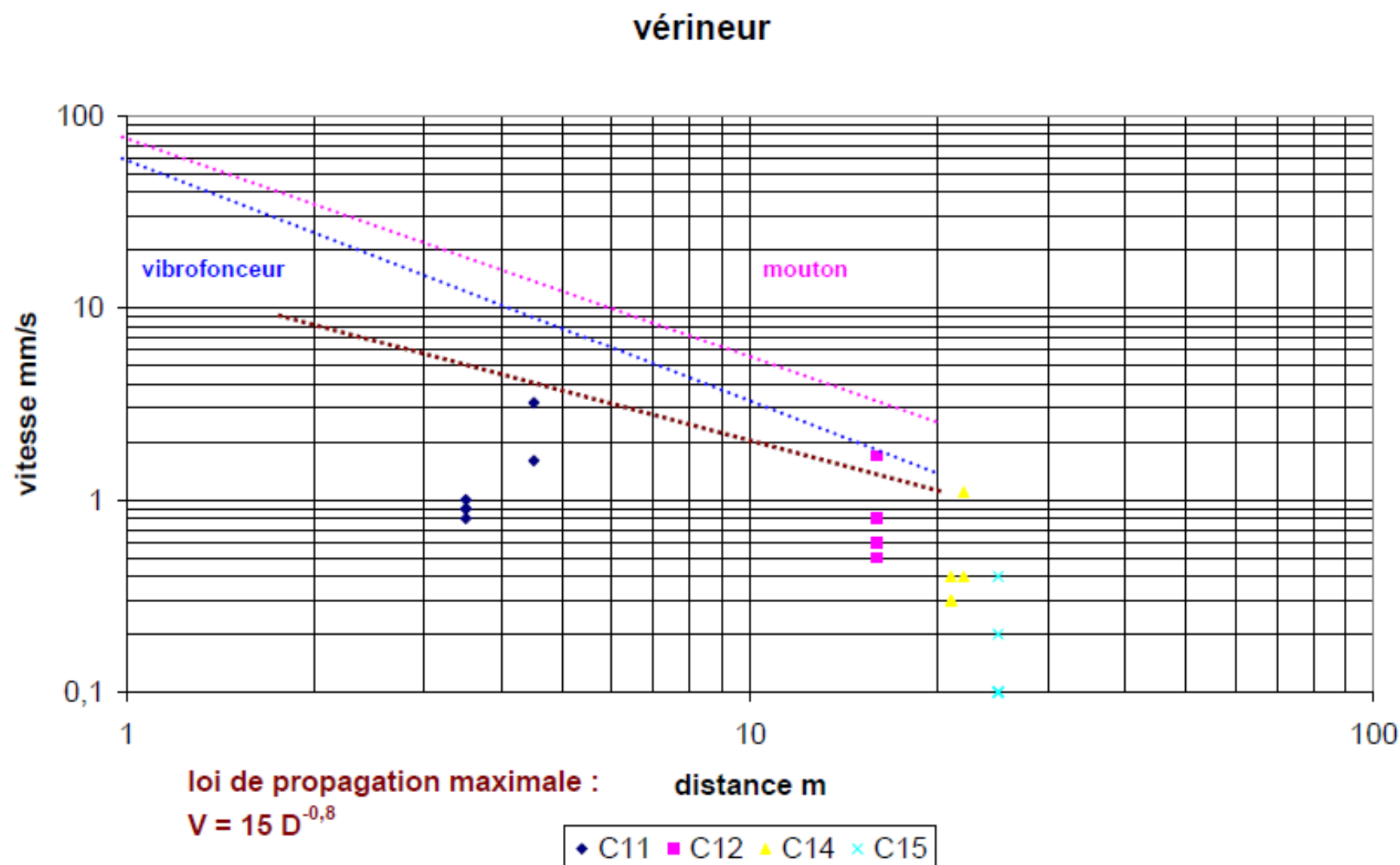
- Les mesures de vibration ont été réalisées par intervalles de temps de 30 secondes, avec analyse en temps réel des résultats, détaillés lors des premiers essais de chaque palplanche, puis limitées aux valeurs crête pour les enregistrements suivants.
- Ce suivi continu a conduit à interrompre le vibrofonçage :
 - afin de réévaluer les seuils sur les local technique « fibre optique » côté essai 2, avec reprise des travaux ;
 - après atteinte des seuils sur le quai côté essai 1, imposant l'arrêt du fonçage et le recépage des palplanches.

Dispositif	engins mesurés	capteur	fréquence propre	emplacement	distance des palplanches (m)
1 zone essai 2 cour de la gare SNCF 10/09	vibrofonceur	C1	1 Hz	sur le sol côté voie	3,5
		C2	1 Hz	sur le sol côté gare	8
		C3	2 Hz	base poteau support caténaire Nord	22
		C4	1 Hz	milieu de plancher local fibre optique	16
		C5	2 Hz	sommet de galerie technique câble multi-réseau	21
		B1	1Hz	milieu du quai SNCF	12
		B2	2 Hz	base poteau support de l'auvent du quai	13
		B3	2 Hz	base piédroit du passage souterrain SNCF	22
2 zone essai 1 gare routière 11/09	vibrofonceur	B4	1 HZ	plancher de la salle appareils de commande de signalisation	27
		C6	1 Hz	sur le sol au pied du quai	2,8
		C7	2 Hz	à la base d'un poteau béton support du quai	3
		C8	1 Hz	sur le sol en pied de talus côté gare routière	7
		C9	1 Hz	sur une dalle béton en milieu de talus	50
		B1	1 Hz	milieu du quai SNCF	4
		B2	2 Hz	sommet de l'escalier d'accès au passage souterrain	18
3 zone essai 2 cour de la gare SNCF 12/09	mouton diesel et vérineur	B3	2 Hz	base piédroit du passage souterrain SNCF	27
		C11	1 Hz	sur le sol côté voie (idem C1)	3,5
		C12	1 Hz	seuil entrée local fibre optique	16
		C13	2 Hz	base poteau support caténaire Nord (idem C3)	22
		C14	2 Hz	sommet de galerie technique câble multi-réseau (idem C5)	21
		C15	1 Hz	mur porteur bâtiment de la gare	25

Résultats

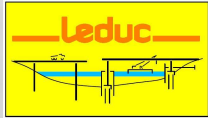
- On constate globalement que, les vibrations s'accroissent nettement avec l'enfoncement des palplanches, les vibrations maximales étant enregistrées en fin de fonçage.
- On constate également une augmentation brutale des vibrations enregistrées en fin de fonçage de la paire 2 de l'essai 1, dépassant les seuils et ayant conduit à l'arrêt immédiat du fonçage et l'abandon de la reprise de la paire 1 qui a été recépée. Ce phénomène très marqué (augmentation de 3,5 mm/s à 20 mm/s) peut avoir été provoqué par la rencontre d'un bloc ou d'un horizon compact, situé toutefois sous la cote finale du projet (plus de 9m pour un projet à 8 m).

Comparaison des nuisances vibratoires



Conclusion

- Le mouton apparaît comme le plus nocif en terme à la fois de vitesse et de fréquence, le vérineur comme le moins contraignant, malgré des fréquences relativement basses.
- Le vibrofonceur présente des fréquences plus élevées permettant des seuils plus hauts, mais un régime vibratoire entretenu .
- Un contraste assez marqué de résistance à l'enfoncement des palplanches de part et d'autre de la gare.
- Les trois méthodes ont permis d'atteindre la cote de -8m visée. Toutefois, les techniques de vérinage et de vibrofonçage sont susceptibles d'atteindre un refus en présence d'un bloc ou d'un horizon compact. Le mouton est alors nécessaire.



SIAAP d'Achères

— SITUATION :

Refonte du site seine aval à ACHÈRES (78)

— LES INTERVENANTS :

- MAITRE D'OUVRAGE
- MAITRE D'ŒUVRE



- ENTREPRISES

Entreprise Générale:RAZEL Bec

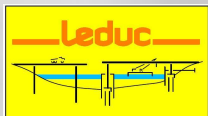


Sondage : ANTEA/TECHNOSOL



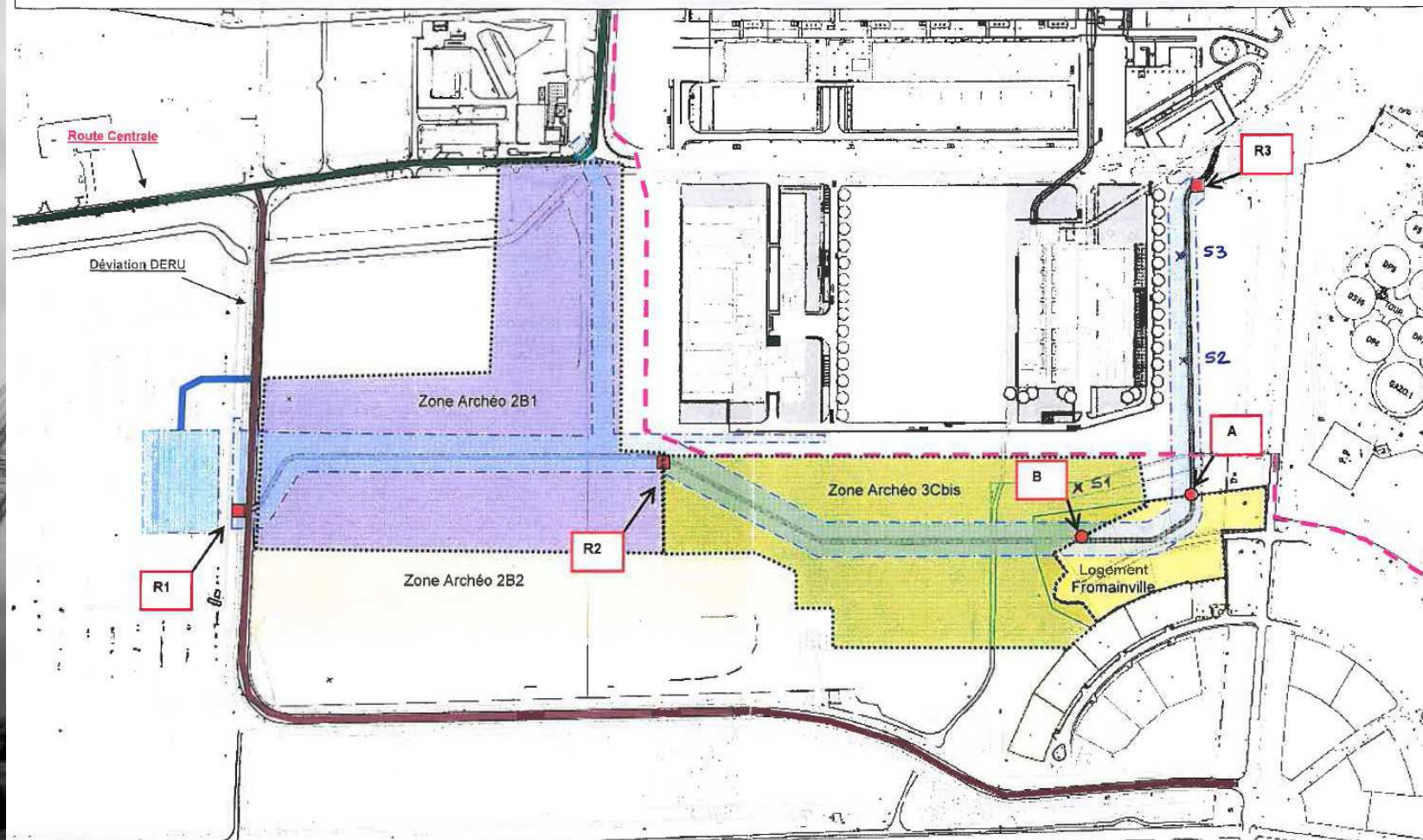
— BUT DE L'ESSAI

Cet essai a pour but de valider la faisabilité d'un soutènement en palplanche pour la réalisation d'une tranchée ouverte avec réutilisation des palplanches par rotation d'un jeu d'une longueur a déblayer.



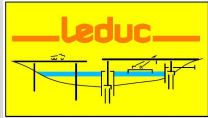
Le site

Plan « schématique » du zonage pour mise à disposition des emprises chantier – Voir tableau ci-dessus



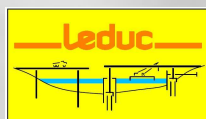
- Emprise travaux
- Clôture Usine SAV

Essais Palplanches
S1, S2, S3



Lithologie du site

- Les remblais (terrains terrigènes limoneux, plus ou moins sablo-graveleux, pouvant contenir des matériaux anthropiques) et également de la formation des Alluvions Modernes entre 1 m et 3.50 m hormis au droit de SC10 rencontrée sur une épaisseur de 7.30 m.
- Les alluvions anciennes sont constituées de sables fins jaunâtres à tendance graveleuse, avec quelques éléments calcaires et des passages peu argileux.
Entre 3.40 à 7.80 m au droit des sondages carottés.
- Les marnes et caillasses sont constituées de marnes plus ou moins sableuse et de passages calcaires (rognons), beiges à blanchâtres,
Entre 0.80 à 3.50 m au droit des sondages carottés. Cette formation est partiellement installée sur le site, les sondages dans le quart Nord-Est ne rencontrant pas la formation des marnes et caillasses.
- Les calcaires Grossiers du Lutétiens sont des calcaires fins, tendres, sableux à marneux, avec un débit fin, beiges à gris, et présentant des faciès glauconieux en base de forage. La formation est marneuse en tête.
Supérieure à 5 m.



Formations superficielles

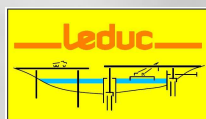
Caractéristiques pressiométriques

Sondage	Nombre	EM (MPa)			pl*(MPa)		
		Moyenne	Min	Max	Moyenne	Min	Max
SP1	1	26			2.5		
SP2	1	4.5			0.5		
SP3	1	10.6			1.5		
SP4	1	1.6			0.5		
SP5	1	5			0.5		
SP6	4	15	1.3	62	1.5	0.2	3.8
SP7	3	1	1.0	1.1	0.2	0.2	0.3
SP8	3	3.6	0.8	9.9	0.6	0.2	1.4
SP9	1	0.8			0.2		
SP9 bis	1	0.4			1.9		
SP10	1	0.6			0.1		
		Ensemble des sondages					
		EM (MPa)			pl* (MPa)		
Nombre		18			18		
Moyenne		6.5			0.8		
Ecart-type		17			2.1		
CV		270%			270%		
Min		0.6			0.1		
Max		62			3.8		

Tableau 6 : Caractéristiques pressiométriques dans les formations superficielles

Le rapport E_M/P_{LM}^* moyen est inférieur à 10, ce qui est caractéristique d'une formation sous consolidée à normalement consolidée.

Les formations superficielles présentent des caractéristiques mécaniques faibles et hétérogènes par nature sur l'ensemble des sondages réalisés.



Alluvions Anciennes

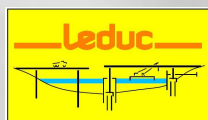
Caracteristiques pressiometriques

Sondage	Nombre	EM (MPa)			pl* (MPa)		
		Moyenne	Min	Max	Moyenne	Min	Max
SP1	6	54	16	>100	5	1.7	>5
SP2	4	73	55	91	7	>5	>5
SP3	5	62	33	>100	5.9	3.9	>5
SP4	5	44	36	80	3.8	3.5	4
SP5	5	46	37	60	3.8	3.8	3.8
SP6	5	60	58	63	3.8	3.8	3.8
SP7	2	21	13	34	3.9	3.9	3.9
SP8	3	56	50	68	3.8	3.8	3.8
SP9	5	40	27	51	3.8	3.7	3.8
SP9 bis	5	1.5	0.5	3	10.8	2.8	>5
SP10	6	65	61	71	3.7	3.7	3.7
Ensemble des sondages							
		EM (MPa)			pl* (MPa)		
Nombre		51			51		
Moyenne		48			4.2		
Ecart-type		35			10		
CV		73%			240%		
Min		2.8			0.5		
Max		>100			>5		

Tableau 7 : Caractéristiques pressiométriques dans les Alluvions Anciennes

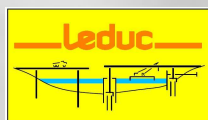
Le rapport E_M/P_{LM}^* moyen est d'environ 12 ce qui est caractéristique d'un sol normalement consolidé.

Les Alluvions Anciennes présentent des caractéristiques mécaniques bonnes et relativement homogènes sur l'ensemble des sondages réalisés.



Caractéristiques géotechniques moyennes mesurées au droit des sondages

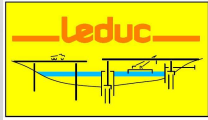
Horizon	Description	Puissance	Em (MPa)	Pl* (MPa)
Remblais	Sablo-graveleux	0,3 à 2 m	Pas d'essai dans cette formation	
Alluvions Anciennes	Sable calcaire fin	3,7 à 8,9 m	170	3.9
Marnes et Caillasses	Marne sableuse	1,25 à 3,5 m	81	3.9
Calcaire Grossier	Calcaire fin beige	5 à 10,1 m	>250	4.9



Caractéristiques mécaniques retenus au droit des sondages

Horizon	C'(KPa)	ϕ' (°)	Cuu (KPa)	Φ_{uu} (°)
Remblais	5	20	Pas d'essai dans cette formation	
Alluvions Anciennes	15	30	20	36

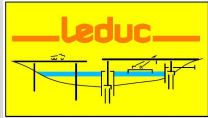
Formation	γ_h kN/m ³	E_M MPa	P_{LM}^* MPa	α	Dramé		Non drainé		K_h KN/m ³	k m/s
					ϕ' °	C' kPa	ϕ_u °	C_u kPa		
Formations superficielles	18	6.5	0.9	1/4	20	1	20	5	7400	2.10-5
Alluvions anciennes	20	48	5	1/3	30	0	15	30	8700	5.10-6
Marnes et caillasses	20	40	3.6	2/3	25	5	30	15	26000	-
Calcaire grossier	20	105	4.8	2/3	20	50	20	60	27000	-



MATERIEL

- Une grue télescopique de 80T.
- Un marteau hydraulique IHC SC30
- Un vibrofonneur PTC 23 HFV
- Un guide de battage
- 2 PU 28 double de 12 m



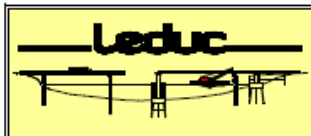


Mise en fiche et vibrofonçage



Surbattage





ONÇAGE ... SUIVI DE FONÇAGE ... SUIVI DE

Chantier : **ACHERES**

chef de chantier : **F. BOUILLON**

essai n° : **S1**

02 32 51 74 97 - 02 32 51 57 18

Date : **15/01/2013**

Palplanches : **PU28 (paire)**

VIBROFONCEUR :

Type : **23 HFV**

Marque : **PTC**

Date du début : **14/01/2013**

14/01/2013

Date de fin : **15/01/2013**

14/01/2013

Mouton :

Type : **IHC**

Marque : **SC30**

NGF : **3,50**

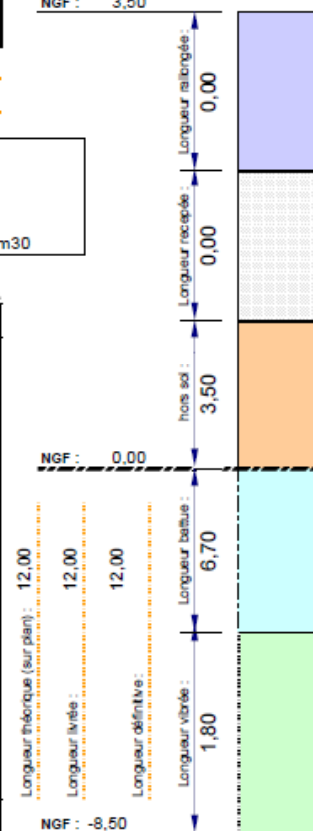
Remarques

refus vibro 1m80

refus mouton 8m50

arrachage ok (7 minutes) mais pied de palplanche écrasé sur 2m30

vibrofonceur				mouton			
Enfoncement (m)	Temps (', ")	Enfoncement (100cm)	Coups (nb)	Enfoncement (10cm)	Coups (nb)	Enfoncement (10cm)	Coups (nb)
1,00	10s	2,00	42	6,10	20	7,40	19
1,50	15s	3,00	114	6,20	21	7,50	19
1,80	30s	4,00	211	6,30	22	7,60	17
		5,00	223	6,40	22	7,70	18
		6,00	234	6,50	22	7,80	24
				6,60	23	7,90	29
				6,70	26	8,00	33
				6,80	20	8,10	30
				6,90	22	8,20	42
				7,00	22	8,30	44
				7,10	22	8,40	70
				7,20	19	8,50	78
				7,30	24	NRJ=26,8 kJ	
Rebond :				T (coups/mm) :			



CONTRÔLE QUALITÉ :

Point d'arrêt

	CRITÈRES	C. INTERNE	C. EXTERNE	C. EXTÉRIEUR
Implantation :	+/- 5 cm	G.B		
verticalité :	+/- 1 cm/m	G.B		
Arase pieds :				

VISA :



02 32 51 74 97 - 02 32 51 57 18

ONÇAGE ... SUIVI DE FONÇAGE ... SUIVI DE

Chantier : **ACHERES**

chef de chantier : **F. BOUILLON**

essai n° : **S2**

Date : **15/01/2013**

Palplanches : **PU28 (paire)**

(palplanches de l'essai S1 récupérées)

VIBROFONCEUR :

Type : **23 HFV**

Marque : **PTC**

Date du début : **15/01/2013**

Date de fin : **15/01/2013**

Mouton :

Type : **IHC**

Marque : **SC30**

Date du début : **15/01/2013**

Date de fin : **15/01/2013**

Remarques

refus vibro 3m00

arrêt battage à 5m20 (serrure écrasée)

arrachage ok (2 minutes) mais palplanches arrachées 1 par 1.

vibrofonceur				mouton			
Enfoncement (m)	Temps (':")			Enfoncement (10cm)	Coups (nb)	Enfoncement (10cm)	Coups (nb)
1,00	5 min			3,10	17	4,40	22
2,00	12 min			3,20	19	4,50	28
3,00	20 min			3,30	17	4,60	32
				3,40	16	4,70	32
				3,50	19	4,80	38
				3,60	16	4,90	44
				3,70	17	5,00	42
				3,80	26	5,10	46
				3,90	17	5,20	46
				4,00	18	NRJ=21,7 kJ	
				4,10	18		
				4,20	16		
				4,30	18		
				Rebond :		T (coups/mm) :	

NGF : 4,50

Longueur rallongée : 0,00

Longueur raccourcie : 0,00

hors sol : 4,50

NGF : 0,00

Longueur battue : 2,20

Longueur théorique (sur plan) : 12,00

Longueur réelle : 9,70

Longueur définitive : 9,70

Longueur vibrée : 3,00

NGF : -5,20

CONTRÔLE QUALITÉ :

Point d'arrêt

	CRITÈRES	C. INTERNE	C. EXTERNE	C. EXTERIEUR
Implantation :	+/- 5 cm	G.B		
verticalité :	+/- 1 cm/m	G.B		
Arase pieds :				

VISA :



ONÇAGE ... SUIVI DE FONÇAGE ... SUIVI DE

Chantier : **ACHERES**

chef de chantier : **F. BOUILLON**

essai n° : **S3**

02 32 51 74 97 - 02 32 51 57 18

Date : **15/01/2013**

Palplanches : **PU28 (paire)**

VIBROFONCEUR :

Type : **23 HFV**

Marque : **PTC**

Mouton :

Type : **IHC**

Marque : **SC30**

Date du début : **15/01/2013**

15/01/2013

Date de fin : **15/01/2013**

15/01/2013

Remarques

refus vibro 2m00

arrêt battage 8m50

arrachage impossible, recépage an TN

vibrofonçeur

mouton

Enfoncement (m)	Temps (', ")	Enfoncement (100cm)	Coups (nb)	Enfoncement (10cm)	Coups (nb)	Enfoncement (10cm)	Coups (nb)
1,00	1 min	3,00	202	6,10	25	7,40	26
1,50	2min10	4,00	169	6,20	27	7,50	20
2,00	8min40	5,00	210	6,30	26	7,60	20
		6,00	189	6,40	30	7,70	16
				6,50	35	7,80	17
				6,60	32	7,90	17
				6,70	27	8,00	20
				6,80	37	8,10	20
				6,90	30	8,20	18
				7,00	32	8,30	19
				7,10	20	8,40	19
				7,20	20	8,50	25
				7,30	22	NRJ=22,5 kJ	
Rebond :				T (coups/min) :			

NGF : **3,50**

Longueur ratée :

0,00

Longueur ratée :

0,00

Longueur ratée :

3,50

NGF : **0,00**

Longueur ratée :

6,50

Longueur ratée :

2,00

Longueur Enfoncée (sur plan) : **12,00**

Longueur livrée : **12,00**

Longueur définitive : **12,00**

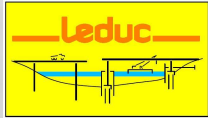
NGF : **-8,50**

CONTRÔLE QUALITÉ :

Point d'arrêt

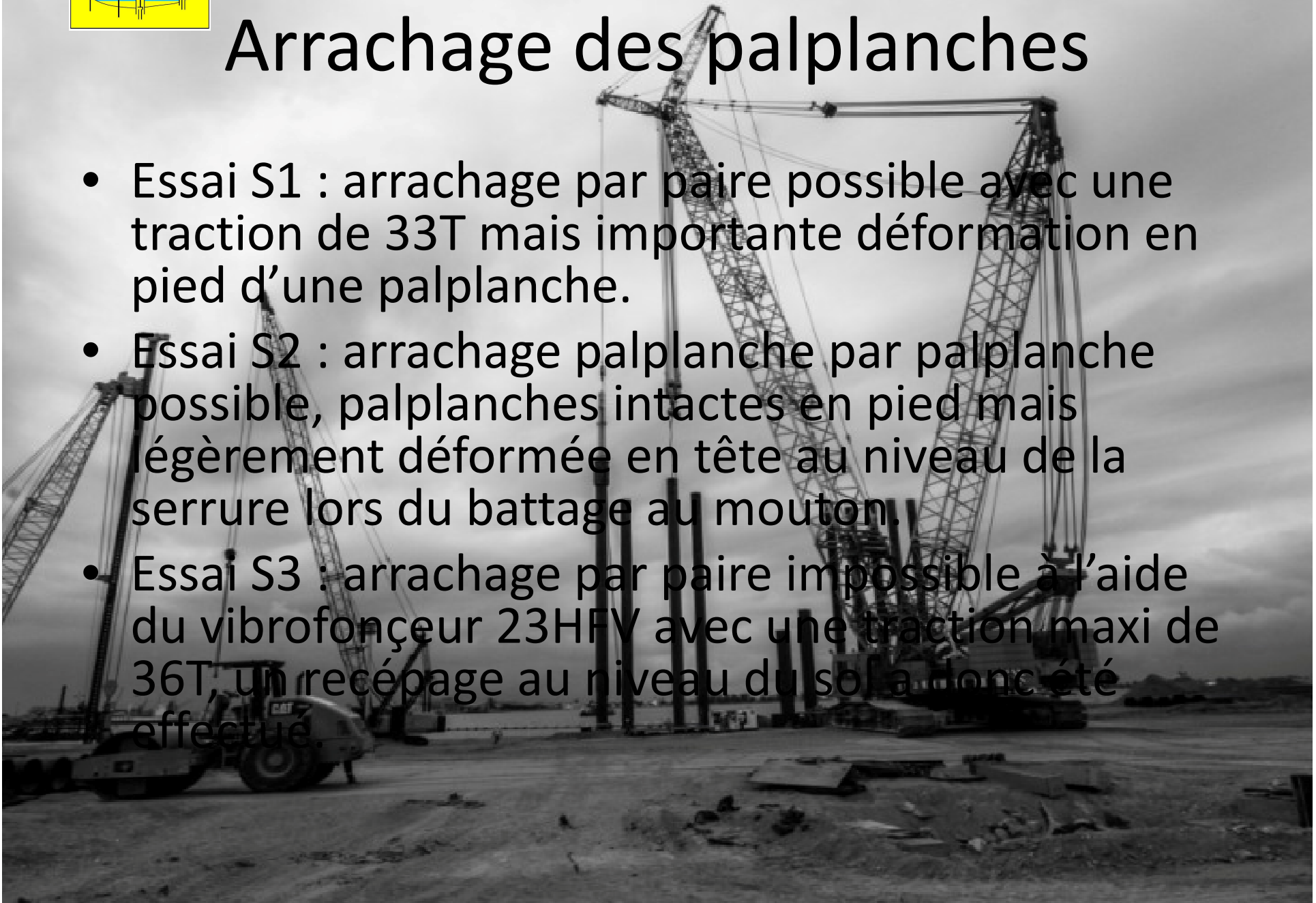
	CRITERES	C. INTERNE	C. EXTERNE	C. EXTERIEUR
Implantation :	+/- 5 cm	G.B		
verticalité :	+/- 1 cm/m	G.B		
Arase pieds :				

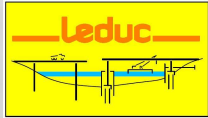
VISA :



Arrachage des palplanches

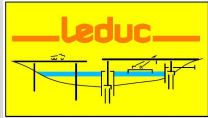
- Essai S1 : arrachage par paire possible avec une traction de 33T mais importante déformation en pied d'une palplanche.
- Essai S2 : arrachage palplanche par palplanche possible, palplanches intactes en pied mais légèrement déformée en tête au niveau de la serrure lors du battage au mouton.
- Essai S3 : arrachage par paire impossible à l'aide du vibrofonçeur 23HFV avec une traction maxi de 36T, un recépage au niveau du sol a donc été effectué.





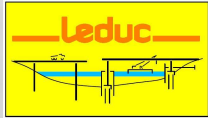
Essai S1

Une des 2 paillançe est détruite



Conclusion de l'essai

- Les trois essais montrent la capacité limitée du vibrofonneur 23HFV à mettre en œuvre les palplanches de type PU28. L'enfoncement maximum a été de 3,00 m au vibrofonneur.
- Le battage au mouton hydraulique permet l'enfoncement des profilés dans le terrain. Cependant, l'essai S3 montre une déformation très importante d'une des 2 palplanches utilisées sur une hauteur de 2,30m. Cette déformation entraînant une déchirure de la serrure.
Cela met en évidence la présence d'un point dur ponctuel vers 6,50 m.
- L'arrachage des palplanches reste possible (essai S2 et S3), en cas de refus d'arrachage par paire, l'arrachage par palplanche simple reste possible.
- ABANDON DU PROJET



TLN 102

– SITUATION :

Les travaux se déroulent à MONTMAGNY (95)

LES INTERVENANTS :

- MAITRE D'OUVRAGE



DIRECTION REGIONALE ILE DE France

- MAITRE D'OUVRAGE DELEGUE



DIRECTION D'AFFAIRES

- MAITRE D'ŒUVRE

Groupement de MOE TLN : EGIS RAIL – EGIS AMENAGEMENT

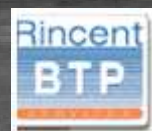


- ENTREPRISES

reconnaissance de sol FONDASOL SOBESOL
Entreprise Générale



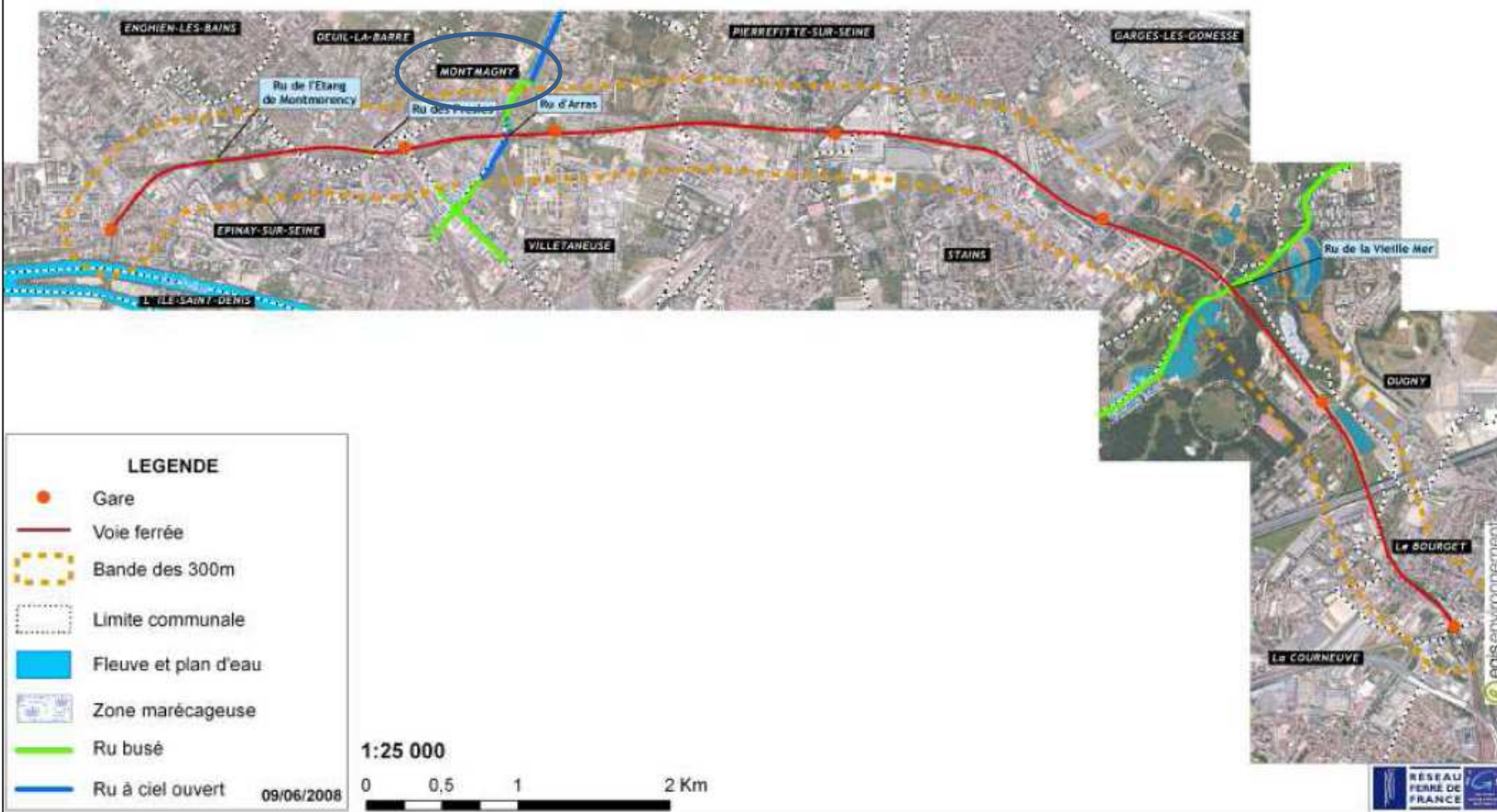
contrôle des vibrations: Rinent BTP



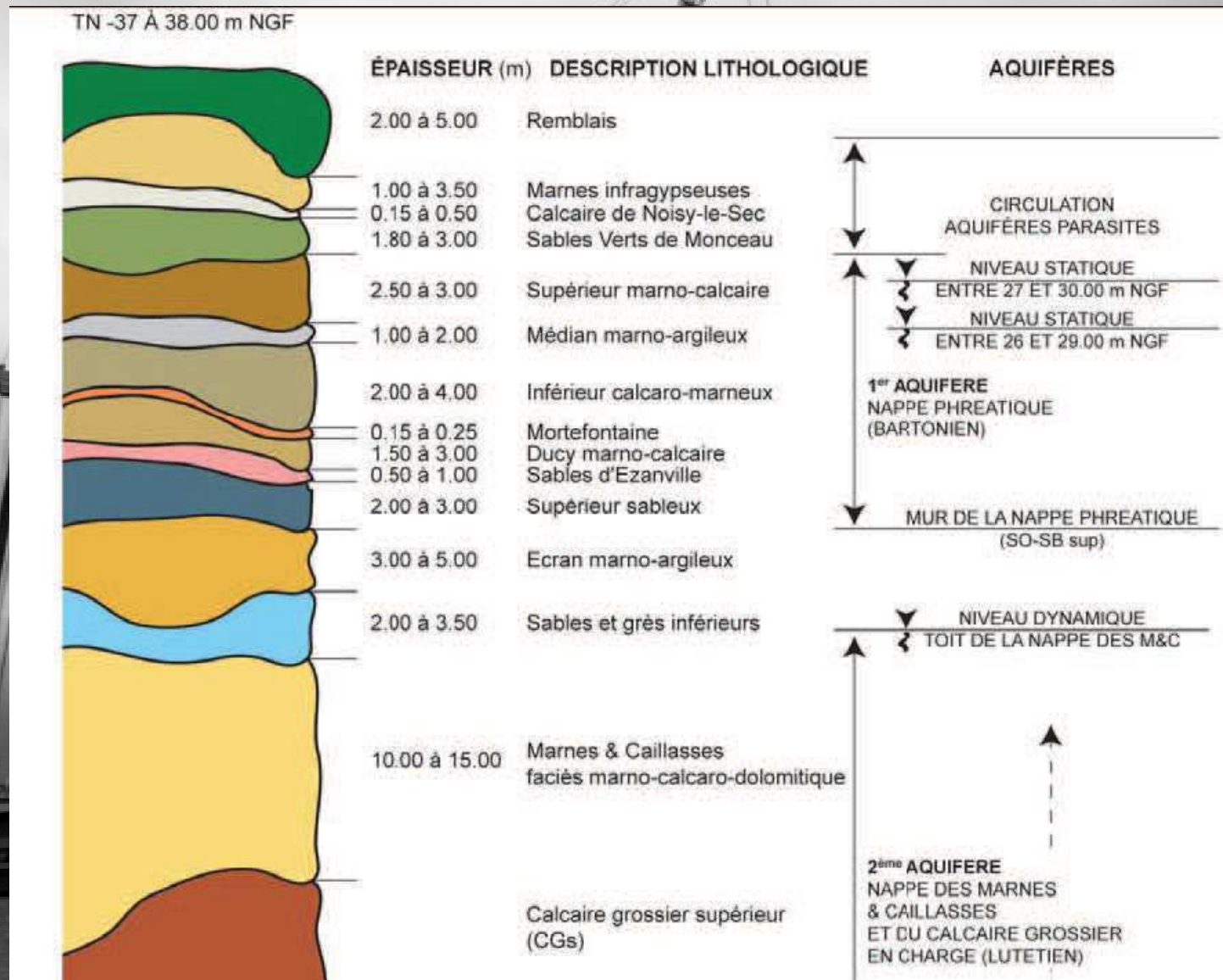


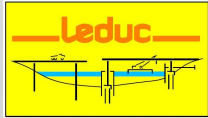
TANGENTIELLE LÉGÈRE NORD : Section Epinay - Le Bourget

MILIEU PHYSIQUE

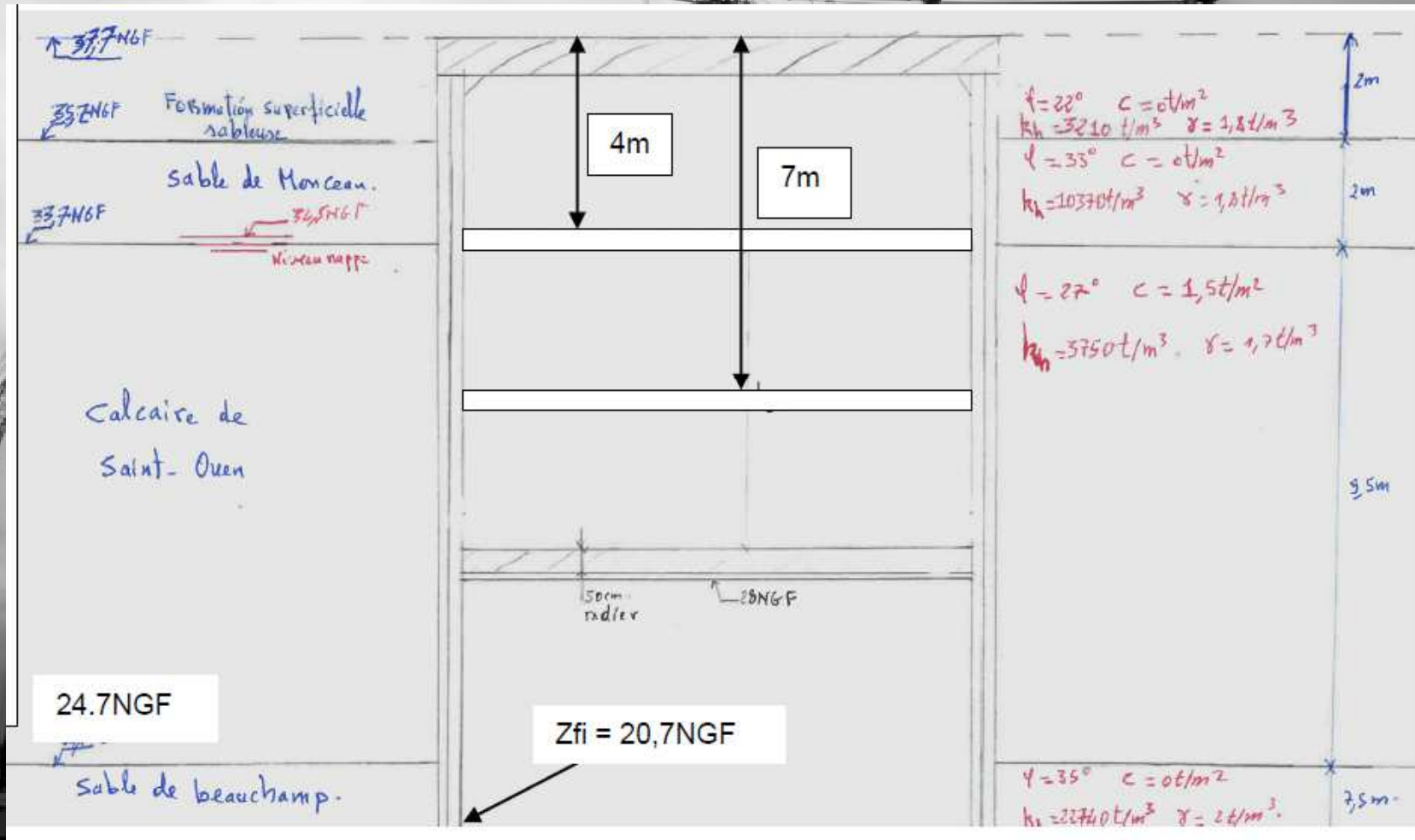


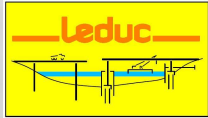
Coupe géologique à Saint-Denis et aquifères associés (D'après le Laboratoire Régional de l'Est Parisien)





Données géotechniques





TLN102

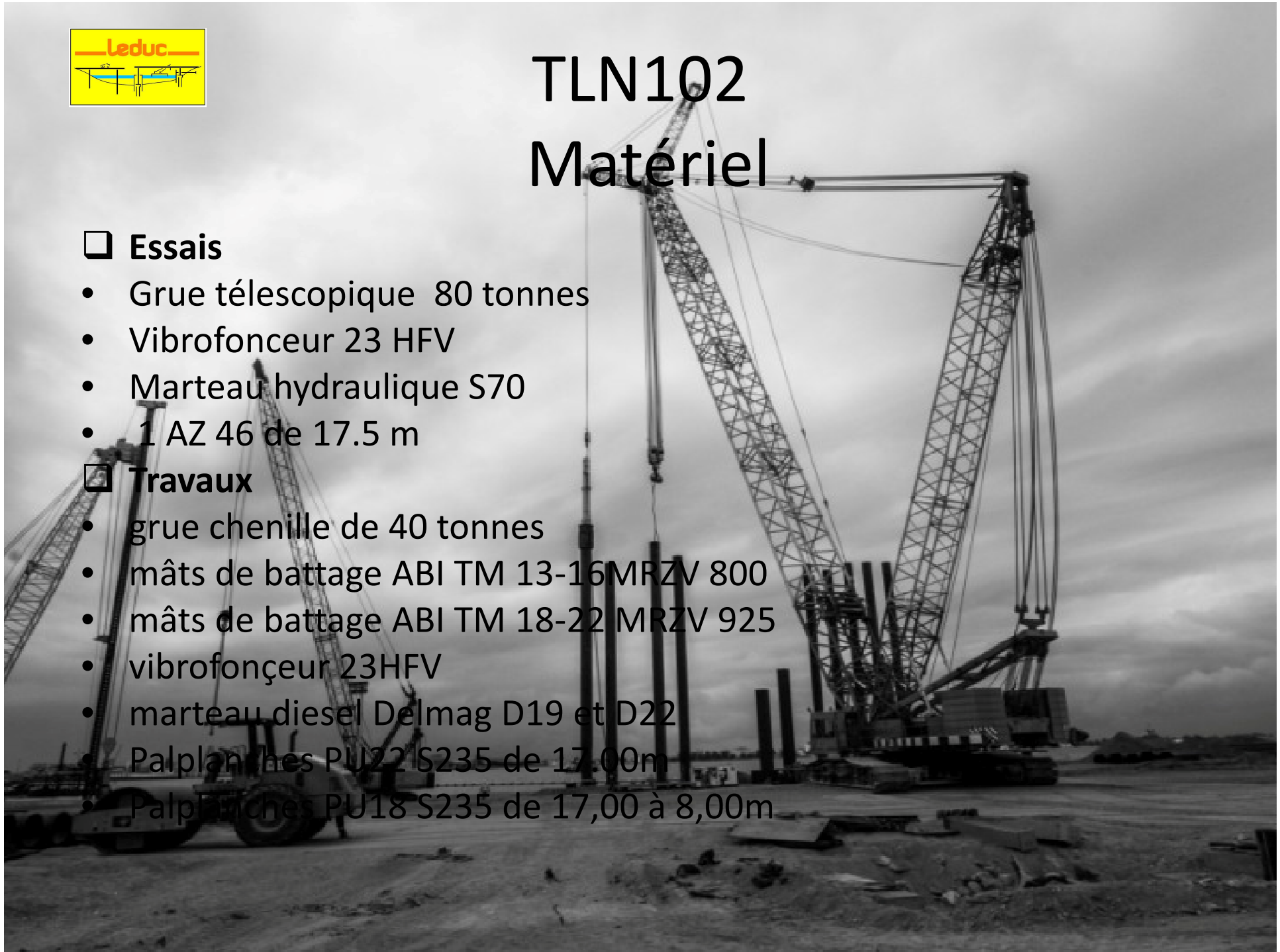
Matériel

☐ Essais

- Grue télescopique 80 tonnes
- Vibrofonçeur 23 HFV
- Marteau hydraulique S70
- 1 AZ 46 de 17.5 m

☐ Travaux

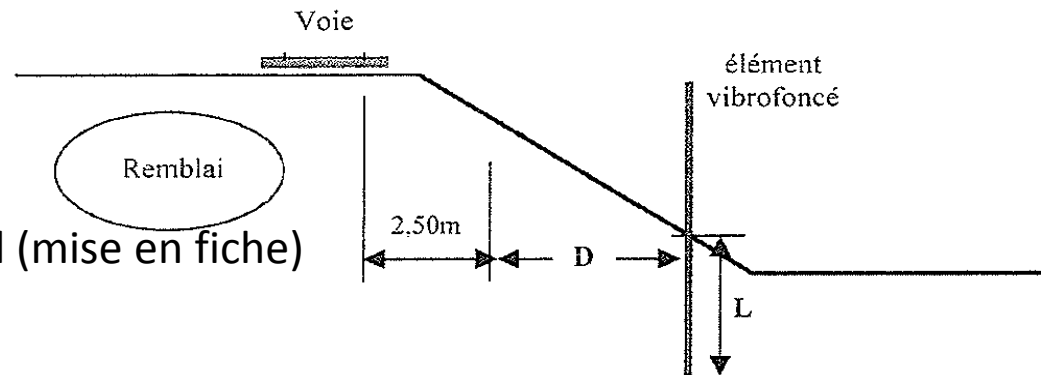
- grue chenille de 40 tonnes
- mâts de battage ABI TM 13-16MRZV 800
- mâts de battage ABI TM 18-22 MRZV 925
- vibrofonçeur 23HFV
- marteau diesel Delmag D19 et D22
- Palplanches PU22 S235 de 17,00m
- Palplanches PU18 S235 de 17,00 à 8,00m



L'IN 1226

Ouvrages et installations	Tableau B	Seuils* pour vibrations <u>entretenu</u> es (continues, non transitoires)				
	Déplacements	Vitesses particulaire en mm/s				
		$F < 5 \text{ Hz}$	$5 \leq F < 10 \text{ Hz}$	$10 \leq F < 30 \text{ Hz}$	$30 \leq F < 100 \text{ Hz}$	$F \geq 100 \text{ Hz}$
État jugé résistant (1)	interdit **	5	6	8	10	
État jugé sensible (2)***	interdit **	3	5	6	8	
État jugé très sensible (3)****	interdit **	2	3	4	6	
Plateforme et poteau caténaire	interdit **	5	10	15	20	

L = longueur de vibrofonçage = $2ml$ (mise en fiche)
 $D = 2 \times L = 4ml$

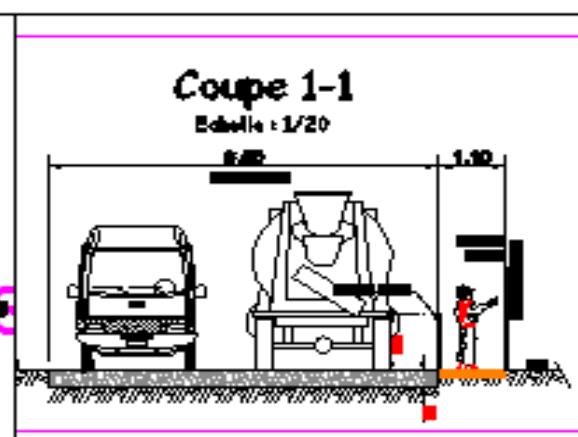
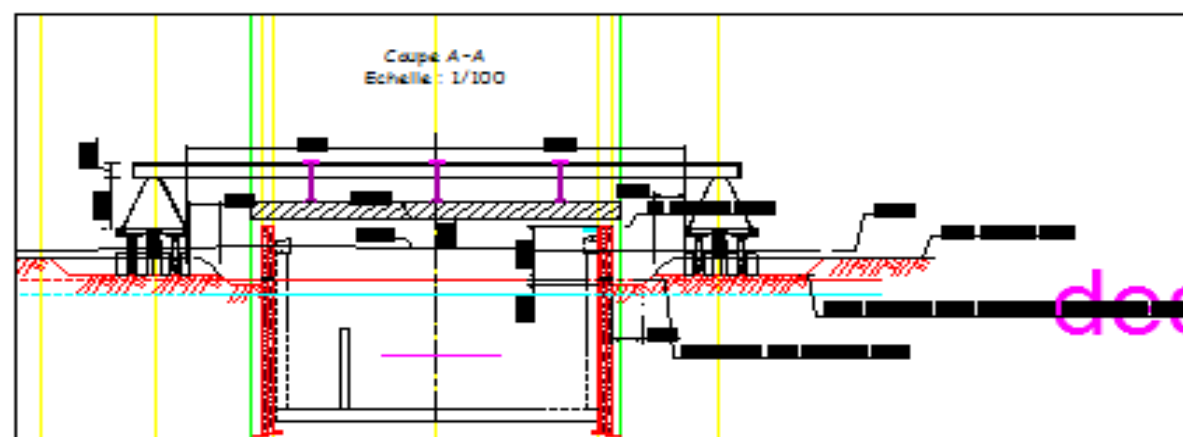
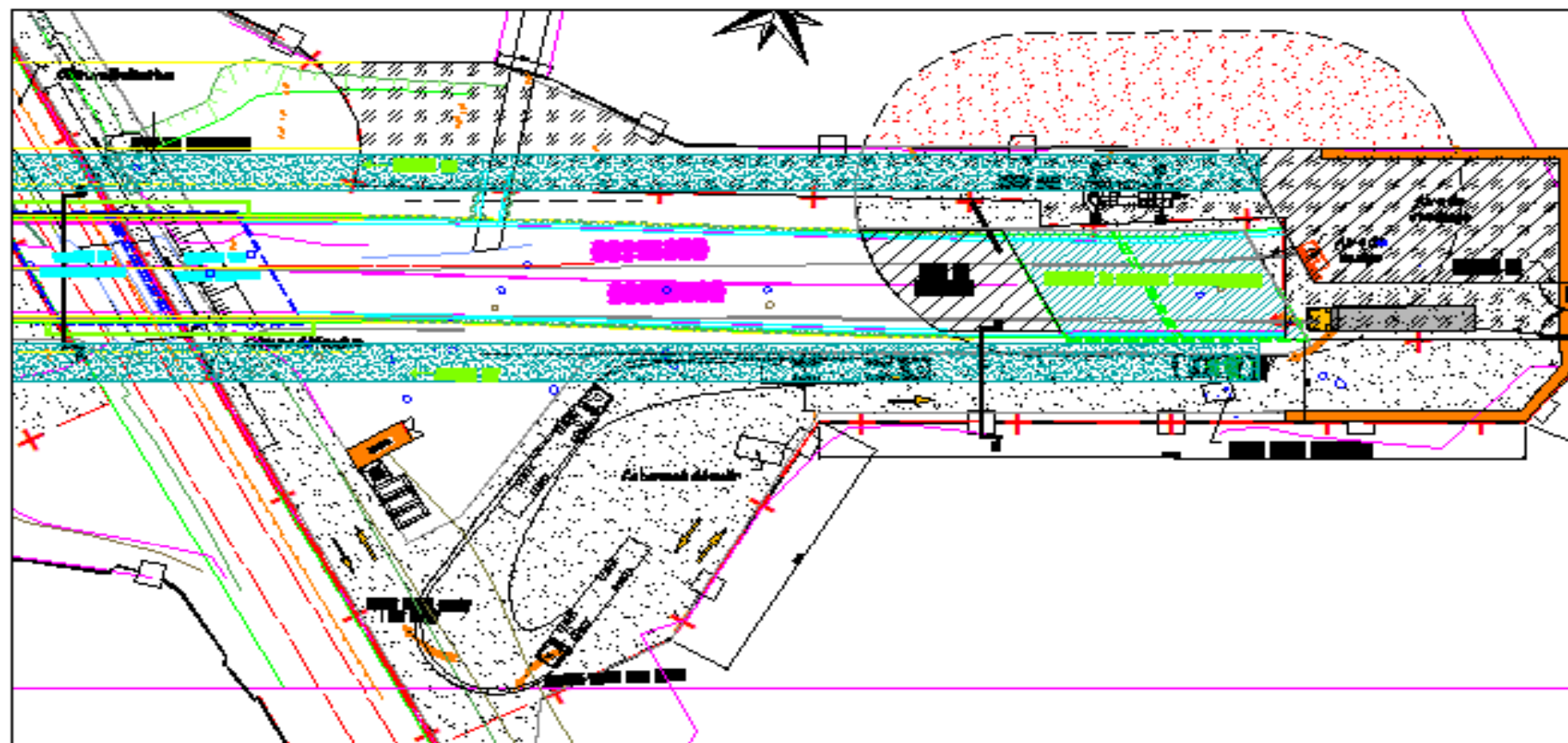


Type de sol* (pouvant être soumis aux vibrations lors du vibrofonçage et dans lequel est fondé l'ouvrage)		Sols fins plus ou moins cohésifs			Sols pulvérulents			
					Denses (selon Norme P 94-011)		Lâches (selon Norme P 94-011)	
Sensibilité du sol	Granulométrie (selon Norme P 94-011)	Argiles	Limons		Sables et graves		Sables et graves	
	Saturation (selon Norme P 94-011)	Saturé ou non	Non saturé	Saturé	Non saturé	Saturé	Non saturé	Saturé
	Evènement du tassement (occurrence)	Peu probable	Probable à Peu probable	Probable	Probable	très probable	probable	très probable
	Aléa du tassement (amplitude)	Négligeable	Peu impor- tant	Peu important Peut être différé	Peu important	Peu important Peut être différé	important	Important Peut être différé
Sensibilité de l'ouvrage d'art	Voûte en maçonnerie	$D > L$	$D > L$	$D > 2L$	$D > 2L$	$D > 2L$	$D > 2L$	$D > 2L$
	Ouvrage à tablier hyperstati- que, portique	$D > L$	$D > L$	$D > 2L$	$D > L$	$D > 2L$	$D > 2L$	$D > 2L$
	Ouvrage isostatique (hors voûtes) et cadre B.A.	$D > 4 m$	$D > 4 m$	$D > L$	$D > L$	$D > 2L$	$D > 2L$	$D > 2L$
	Ouvrages en terre courants **	$D > 4 m$	$D > L$	$D > 2L$	$D > L$	$D > 2L$	$D > 2L$	$D > 2L$

Tableau d'appréciation du risque en fonction de la nature du sol et de la sensibilité de l'ouvrage - Distances de sécurité « D »

L : longueur d'élément vibrofoncé (voir schémas suivants).

Plan d'installation de chantier





ONÇAGE ... SUIVI DE FONÇAGE ... SUIVI DE

Chantier : **TLN 102 ESSAI BATTAGE**

chef de chantier : **THOMAS E**

tube :

02 32 51 74 97 - 02 32 51 57

Date : 30/01/12

Palplanches : **AZ46**

VIBROFONCEUR :

Type 23HFV

Marque : **PTC**

Date du début : 30/01/2012

Date de fin : 30/01/2012

Mouton :

Type S70

Marque : **IHC**

TN

REPÉRAGE :

vibrofonçeur				mouton			
Enfoncement (m)	Temps (',")	Enfoncement (m)	Temps (',")	Enfoncement	Coups (nb)	Enfoncement	Coups (nb)
3.20	3 0			5.70	45	12.70	52
5.20	3 0			6.20	45	13.20	51
				6.70	45	13.70	52
				7.20	50	14.20	52
				7.70	50	14.70	53
				8.20	51	15.20	53
				8.70	52	15.30	11
				9.20	50	15.40	11
				9.70	50	15.50	12
				10.20	52	15.60	11
				10.70	52	15.70	12
				11.20	51	15.80	12
				12.20	50	15.90	11
Reband :				T(coups/mn) :			

Longueur théorique (sur plan) 17.50

Longueur livrée :

Longueur définitive :

Longueur vibrée :

Longueur battue :

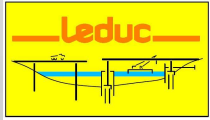
hors sol :

Longueur recépée :

Longueur rallongée :

TN

TN



Resultat de l'essai de battage

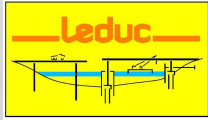
- Le vibrofonçage avec le PTC 23 HFV permet de ficher la palplanche sans dépassement des seuils de vibration imposés jusqu'au refus.
- Le battage au mouton hydraulique a permis l'enfoncement sans dépassement des seuils.











TANGENTIELLE LEGERE NORD

TRONCON EPINAY-SUR-SEINE / LE BOURGET



– SITUATION :

TLN 220

– LES INTERVENANTS :

- MAITRE D'OUVRAGE



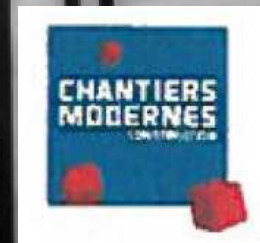
MAITRE D'OUVRAGE DELEGUE



- MAITRE D'ŒUVRE
SNCF

- ENTREPRISES

Entreprise générale: Chantiers Modernes



Contrôles de vibrations: Rincant BTP

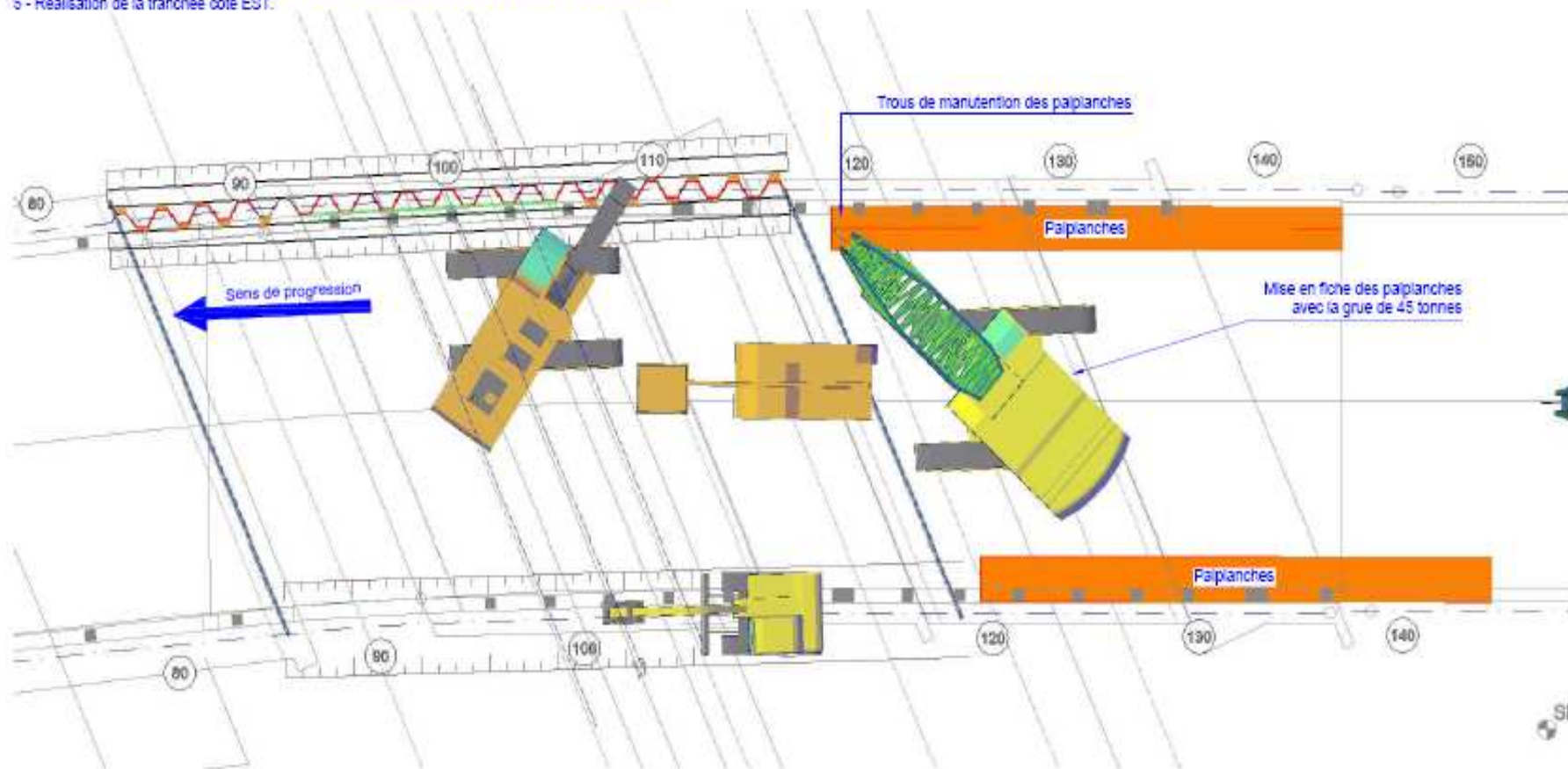


Procédure d'exécution de mise en oeuvre des rideaux de palplanches pendant l'ITC :

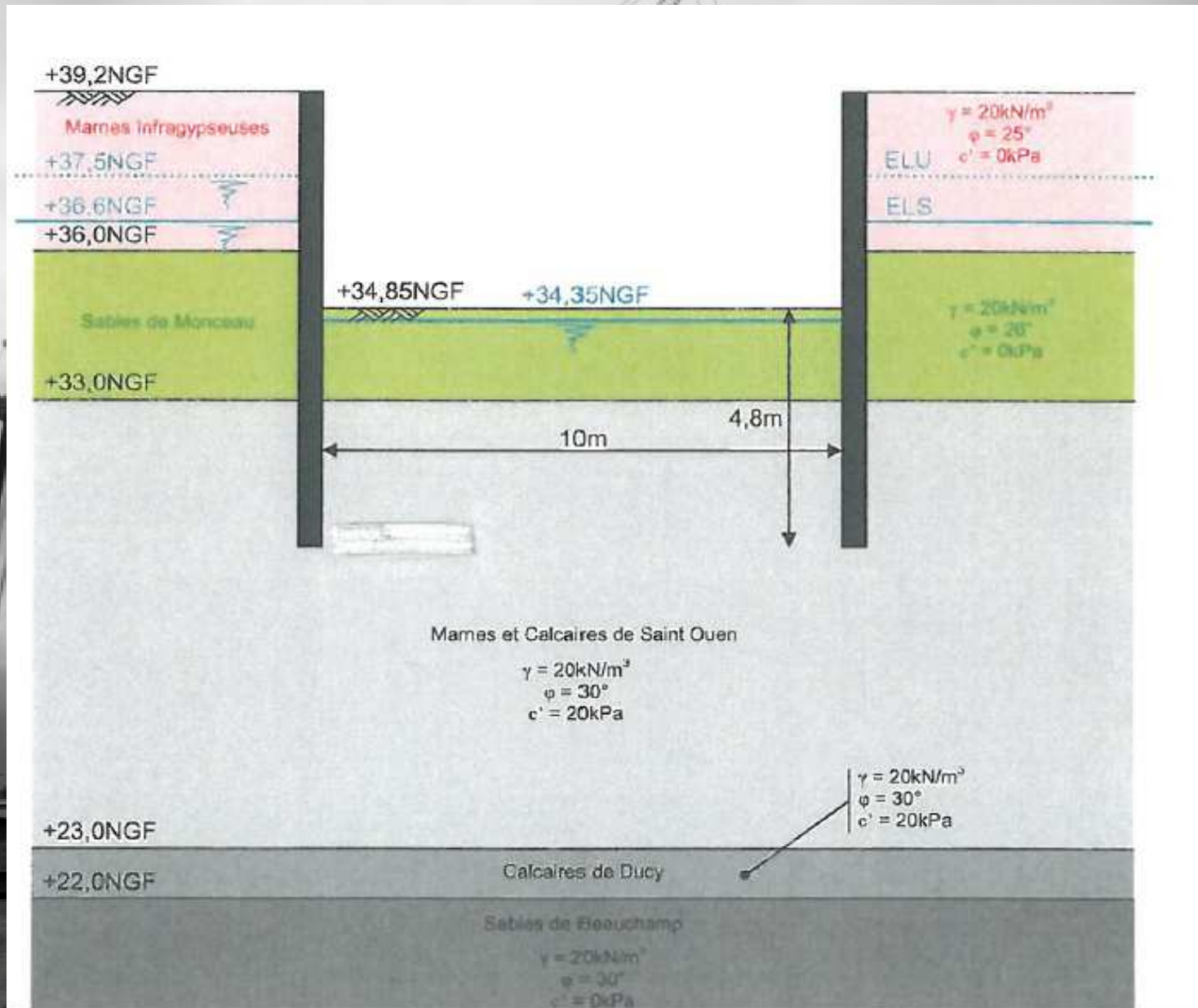
Vue en plan :

Echelle : 1/125

- 2 - Mise en place du guide dans la tranchée.
- 3 - Mise en fiche et vibrofonçage (2.00 m de profondeur) de la première paire de palplanches avec l'ASI.
- 4 - Mise en fiche des autres paires avec la grue 45t. Guidage de la mise en fiche depuis la nacelle.
- 5 - Réalisation de la tranchée côté EST.



Données géotechniques

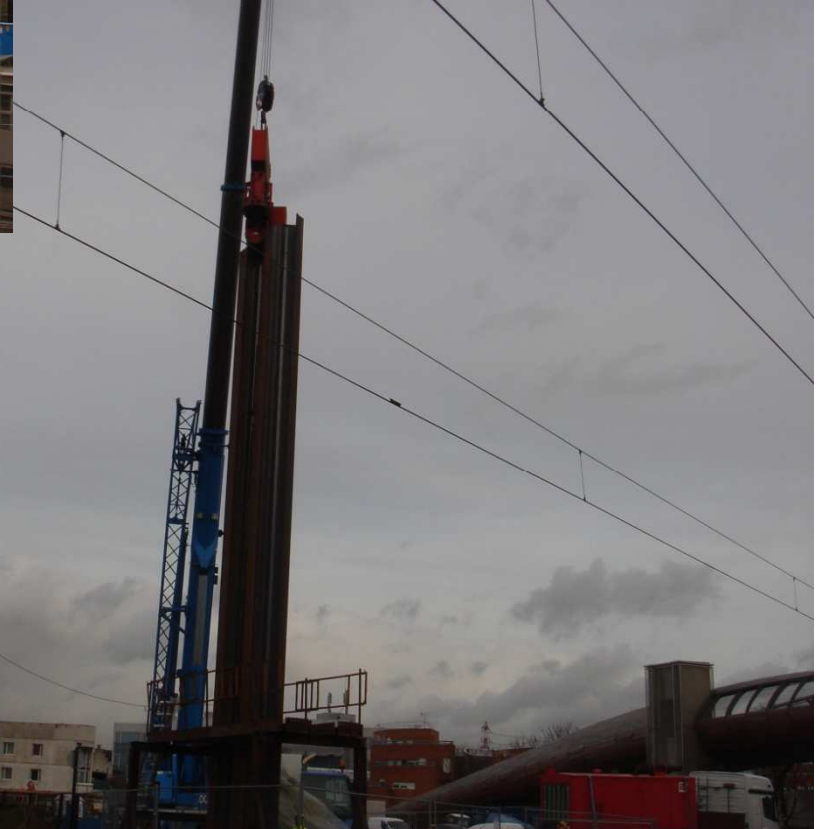


on de l'essai





Mise en fiche



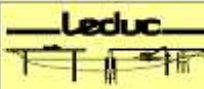
Vibrofonçage



Battage



Contrôle de la portance



02 32 58 74 97 - 02 32 58 67 18

FONÇAGE... SUIVI DE FONÇAGE... SUIVI DE

Chantier : **TLN 220**

chef de chantier : **THOMAS** essai n° : **2**

Date : **03 et 04/12/2012** Palplanches : **PU 22**

VIBROFONCEUR :

Type : **23 HFV**

Marque : **PTC**

Mouton :

Type : **D22**

Marque : **DELMAG**

NGF : **40.44**

batteuse effectuée le 03/12/12 après midi

batteuse effectuée le 04/12/12 : matin

remarques :

batteuse effectuée le 03/12/12 après midi

batteuse effectuée le 04/12/12 : matin

vibrofonçeur		mouton	
Enfoncement (m)	Temps (s)	Enfoncement (10 cm)	Coups (m)
1	2"	5.00	18
2	2"	5.25	18
		5.50	18
		5.75	17
		6.00	21
		6.25	24
		6.50	35
		6.75	44
		7.00	32
		7.25	40
		7.50	53
		7.75	44
		8.00	42
		8.25	31

Enfoncement (10cm) : 2 Coups (m) : 40

NGF : **7.80**

Point d'arrêt

	C. INTERNE	C. EXTERNE	C. EXTERIEUR
Implantation	R.B.	R.B.	
verticalité	R.B.	R.B.	
Axe poids			

VISA :





Calcul de portance des palplanches

Vernon le : 07/12/12

TLN 220 essai n°2

1- CARACTÉRISTIQUES :

	TYPE	L (m)	P (kg/ml)	P (kg)	Angle (°)
palplanche	PU 22	14.00	172.30	2412.20	0

2- SUIVI DE BATTAGE :

	ENFONCEMENT	COUPS	S (mm)	C (mm)	T (cps/min)
palplanche	250	54	4.63	2	-40

3- CARACTÉRISTIQUES DES MOUTONS :

	Pc (kg)	Pe (kg)	Rt (kg)	H (m)	Q (kg)
D22	1000	750	2250	2.76	4162.20

4- CALCUL DE LA PORTANCE :

FORMULE DE BATTAGE : DYNAMIQUE DE CRANDALL

$$Wp = \frac{R \cdot H \cdot \sin(\alpha)}{C \cdot (1 + \frac{H}{C})} \cdot \left(\frac{C}{2} + \frac{H}{2} \right) \cdot \left(\frac{1}{\cos(\alpha)} + \frac{1}{\sin(\alpha)} \right) \cdot \left(\frac{1}{\cos(\alpha)} + \frac{1}{\sin(\alpha)} \right)$$

R = Masse frappante en kg
H = Hauteur de chute en m
C = Poids de l'enclume en kg
Q = P + Pc + Pe en kg
Pe = Poids du casque en kg
H = 44.15 m (Hauteur de chute calculée)

Pc = Poids de l'enclume en kg
C = Refus élastique mesuré en mm (redond)
S = Enfoncement au refus en mm

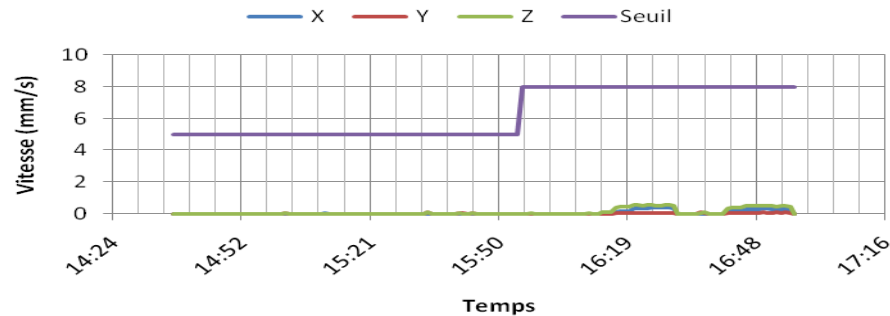
5- CHARGE PORTANTE :

UNITÉ : **TONNES**

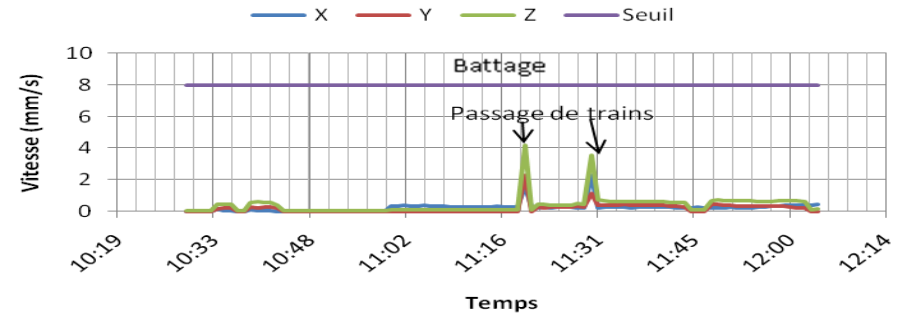
palplanche	
Portance	Forces à reprendre (E.L. 5)
	65 t/m
93	78

Vitesses particulières capteur 1

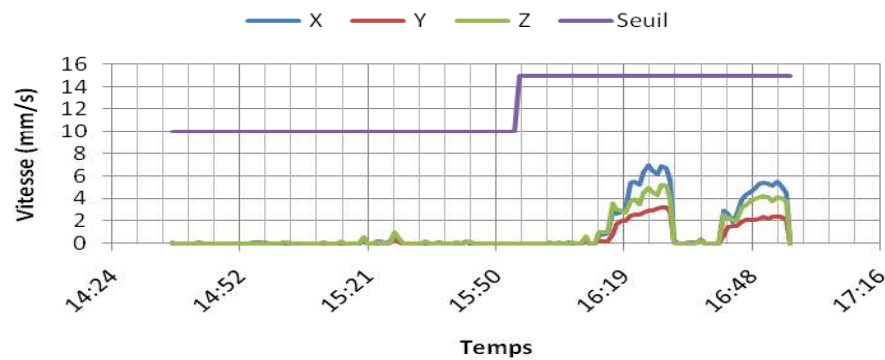
Bande de fréquence (5 - 10 Hz)



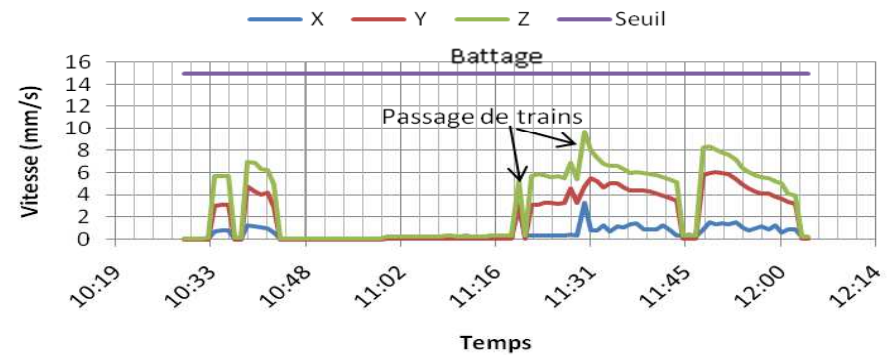
Bande de fréquence (5 - 10 Hz)



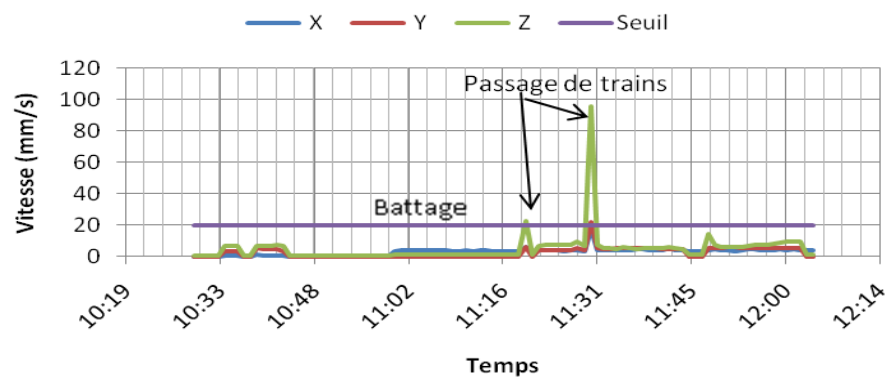
Bande de fréquence (10 - 30 Hz)



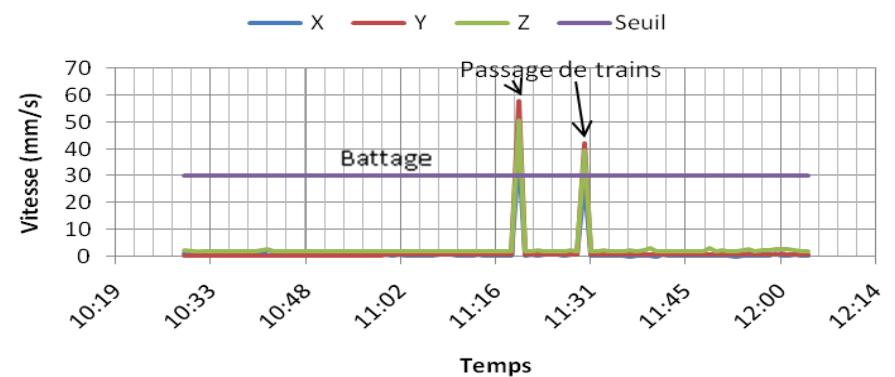
Bande de fréquence (10 - 30 Hz)



Bande de fréquence (30 - 100 Hz)



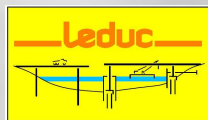
Bande de fréquence (> 100 Hz)











TANGENTIELLE LEGERE NORD

TRONCON EPINAY-SUR-SEINE / LE BOURGET



– SITUATION :

TLN 104 à STAINS

– LES INTERVENANTS :

- MAITRE D'OUVRAGE
DELEGUE



DIRECTION REGIONALE ILE DE France

- MAITRE D'ŒUVRE

Groupe de MOE TLN : EGIS RAIL – EGIS AMENAGEMENT



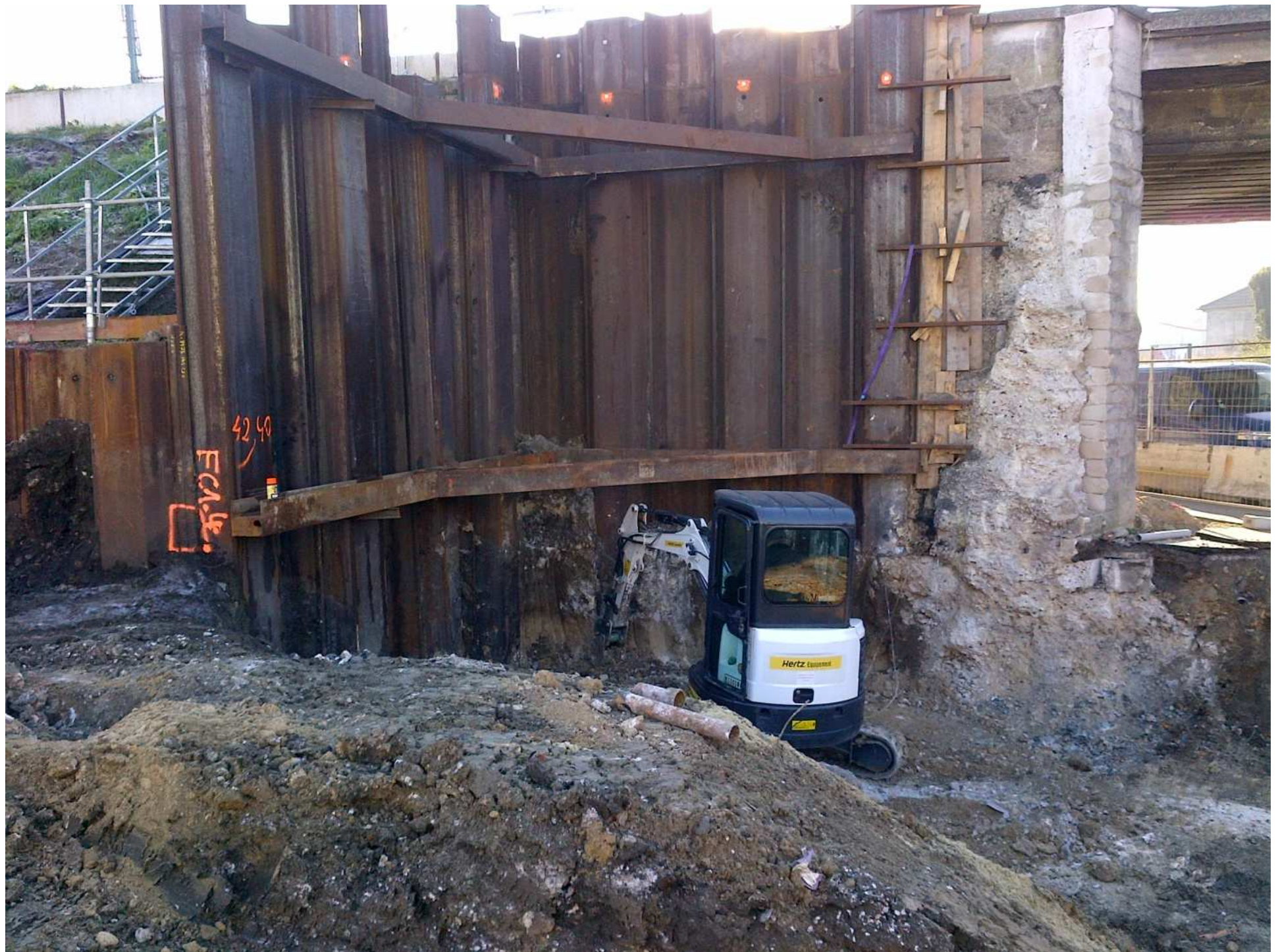
ENTREPRISES



MAITRE D'OUVRAGE



DIRECTION D'AFFAIRES





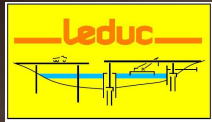












FIN

© Maxwell Photography