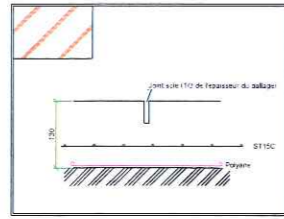
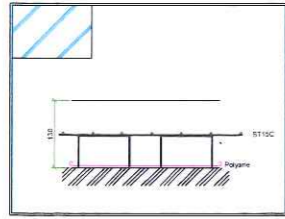


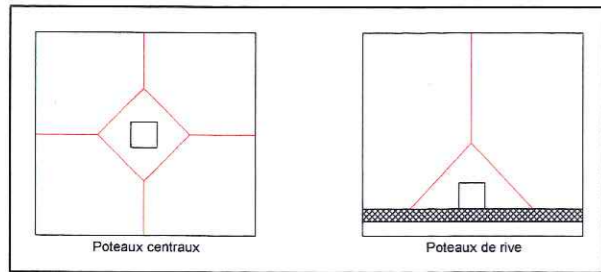
Coupe de principe
Dallage 15cm + ST15C
Finition : Lissé quartz



Coupe de principe
Dallage 13cm + ST15C
Finition : Lissé quartz



Coupe de principe
Dallage armé 13cm + ST50C centré



Détail de principe sciages poteaux

CONSTRUCTION D'UN BATIMENT DE BUREAUX ET DE PRODUCTION

76 - BOOS

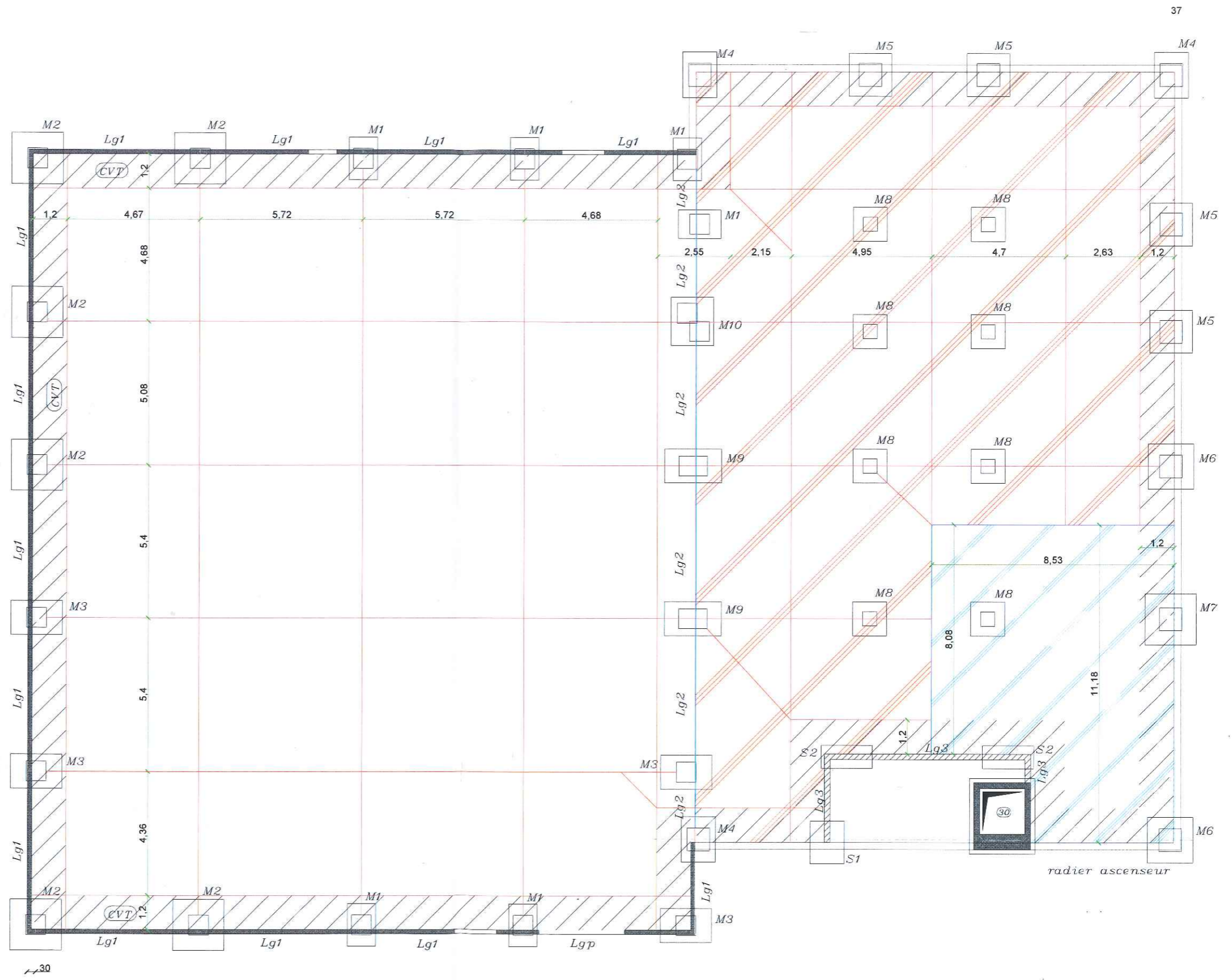
MAITRE D'OUVRAGE		MAITRE D'OEUVRE	
Maître d'ouvrage CAP TERRAIN Rue de la Préfecture 76100 SAINT-MARIE-DES-CHAMPS		Architecte EQUATECH 28, rue Léon Molitor 76100 PETIT-QUEVILLY Tél. : 02 35 82 42 71 Fax : 02 35 82 38 87 E-mail : contact@equatech.fr	
Contrôleur technique GÉRARD LAURENT 17 rue de Chaulgny 67370 DINGELHEIM Tél. : 03 88 58 88 88 Fax : 03 88 58 88 45 E-mail : eric.laurent@wanadoo.fr		ENTREPRISE SOGESOL 198er, rue Saül Carnot 84100 NOCEAUX Tél. : 01 49 82 90 08 Fax : 01 49 82 91 00	

1/50 26/03/18 EL J180308

DALLAGE-CALEPINAGE_DES_JOINTS

Plan réalisé à partir du plan N° 163850 / GC01 C du 29/01/2018 (BAT)

INDICE	DATE	MODIFICATIONS



Gérard LAURENT
Ingénieur ESTP
Tél. : 06 07 65 46 26
Fax : 03 88 56 89 45

DIMENSIONNEMENT DALLAGE

selon DTU 13,3

Référence :	21645 A	Emetteur :	G. LAURENT
Destinataire :	R. DA SILVA	Société :	SOGESOL
Nom du chantier :		CAP TERRAIN	
Ville :		Boos (76)	
Dallage activités (intérieur)			
Revêtement non adhérent			

HYPOTHESES DE CALCUL

Support : Coefficient de Poisson : 0,35

Epaisseurs (m)	Z toit (m) Es (bars)	Forme - EV2 = 50 Mpa - EV2/EV1 < 2 : Es = EV2
0,5	Couche 1	500
5	Couche 2	200
2,5	Couche 3	300
4	Couche 4	1000
3	Couche 5	1000
	Couche 6	15
		1000

Limons marron clair
Argile marron
Substratum indéf.

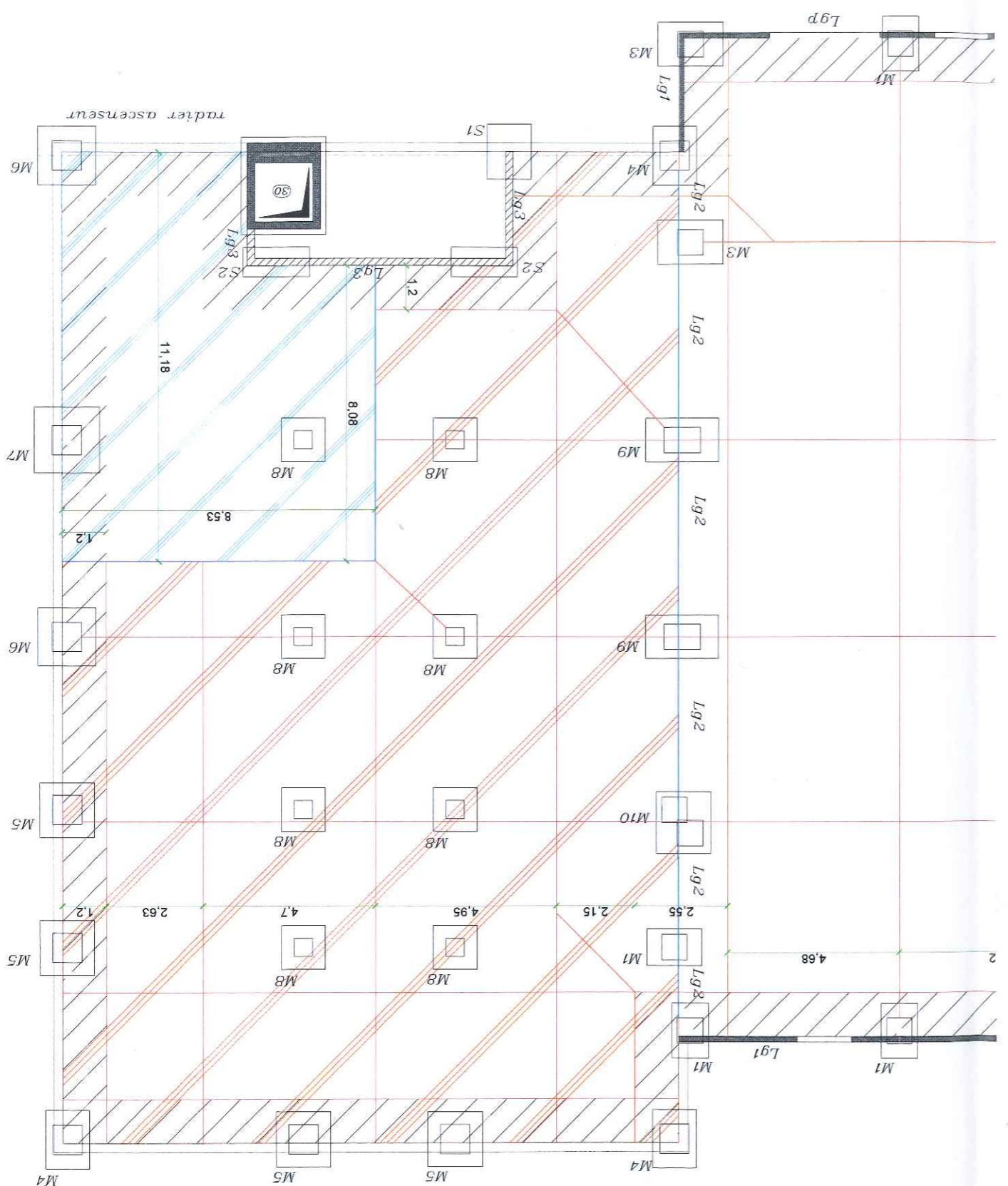
Valeurs de Es et h estimées à partir de
FONDASOL (IC.17002)
Substratum estimé à 8 m
Tassement abs < 1,25 cm - L1 = 30 m
A valider avant travaux

Résistance en compression f_{c28}	22	bars	$\sigma_{adm} =$	19,80 bars
ou Résistance au fendage $f_{fend c 28}$	22	bars	$f_{c28} =$	2400
Poids volumique du béton :	γ	dan/m ³	$\sigma_{fend c} =$	0,4
ou Résistance au fendage $f_{fend c 28}$	$f_{fend c}$	bars		
Valeur du retrait linéaire total :	ϵ_r			
Valeur du gradient thermique	δt			

la valeur de $f_{fend c}$ est à vérifier par essai de conformance - Moyenne à obtenir sur 3 éprouvettes = $f_{fend c} + 5$ bars

Chargements :

1 - CHARGES UNIFORMEMENT REPARTIES	3000 dan/m ²	% LD	100
2 - CHARGE STATIQUE ISOLEE	3000 dan	Q =	5 MPa
3 - CHARGE LINEAIRE :	ql =		
4 - RACKS JUMELS :	D = Distance entre échelles	A = Entraxe pieds	B = Entraxe pieds
	% LD	100	0,5
5 - CHARIOT (par défaut) :	Q = Essieu de 4 T	2000 dan	5 MPa
	Essieu AV	100 cm	
	Pression	5 MPa	
	Type de trafic :	Cl =	1,2
	Charge par roue	Q =	
	Entraxe roues jumelées	Q =	
	Entraxe roues intérieures	a =	
	Type de trafic	p =	
	Essieu jumelé	Entraxe AV	100 cm
	Essieu de 4 T	Essieu de 4 T	100 cm
	Pression	5 MPa	
	Type de trafic :	Cl =	1,2
	Charge par roue	Q =	
	Entraxe roues jumelées	Q =	
	Entraxe roues intérieures	a =	
	Type de trafic	p =	



NOTE DE CALCUL

1. Note de Calcul atelier N° 21645 A
2. Note de Calcul bureaux N° 21645 B1
3. Note de calcul locaux sociaux N°21645B
3. Validation du bureau de contrôle

RESULTATS

Réf : 21645 A

EPAISSEUR DU DALLAGE

15 cm

1- CHARGES EN ANGLES

σ max = 17,85 bars

Charges	N° action	N° angle	CD / LD	Ct	Cv
2000 dan	1	2	CD	1,2	1,15
2000 dan	1	1	CD	1,2	1,15
0 dan	2	0	0	0	1
0 dan	1	1	0	0	1

Longueur de soulèvement (Lsa = Lsb) =

100,20 cm

2- CHARGES EN BORD

σ max = 12,72 bars

Charges	N° act.	N° bord	CD / LD	Ct	Cv
2000 dan	1	1	CD	1,2	1,15
2000 dan	1	2	CD	1,2	1,15
0 dan	1	1	0	0	1
0 dan	1	1	0	0	1

3- CHARGE UNIFORMEMENT REPARTIE

Charge	D. joints	CD / LD	Polysane
3000 dan/m ²	6 m	LD	Polysane
0 dan/m ²	6 m	CD	Polysane

3-1 Contrainte sous charge réparée+ retrait

σ sup. :

σ max	bars
-19,47	bars

σ inf. :

σ max	bars
19,47	bars
-18,91	bars

3-2 Contrainte sous charge concentrée en angle avec p = 5 Mpa

σ max = 14,51 bars

σ max = -4,09 bars

4- CHARGES AU CENTRE

γ c. CUR sous rack de : 0 dan/m²

5-MOMENT INDUIT CMC

σ max = 0,00 bars

6-GRADIENT THERMIQUE

σ max = 0,00 bars

C = 70 °C/m

DALLAGES PRECONISES
 Béton : f_{tend c} = 2,2 Mpa
 Espacement entre joints = 6,00 m

Remarques importantes

La présente note est établie en conformité avec les réglementations en vigueur : BAEL, Avis Techniques ...

Elle n'est valable que pour les hypothèses indiquées, tout changement de valeur pouvant entraîner des modifications.

Cette note de calcul ne peut pas être utilisée pour l'exécution de l'ouvrage sans une confirmation écrite et signée des données définitives

concernant les hypothèses de sol et de chargement.

Elle doit être validée par le bureau de contrôle avant l'exécution des travaux.

Assurance décennale souscrite auprès de l'AUXILIAIRE - Contrat n° 051-980231

Remarque sur la sismicité

Le dimensionnement de l'ouvrage est effectué selon le DTU 13.3 de mars 2005.

Ce document ne traite pas de problèmes sismiques et, les dallages sont traditionnellement désolidarisés de la structure.

L'EUROCODE 8 date de février 2010. Il définit certaines sollicitations à prendre dans la structure du bâtiment. Ils sont à prendre en compte par le **BE structure** qui détermine les éléments du bâtiment.

C'est lui qui aura à définir d'éventuels tirants reliant les massifs du bâtiment.

Les éléments seront de sa seule responsabilité (dimensions tirants et ferrailage)

La mise en œuvre de ce ferrailage ne sera pas comprise dans le lot dallage.

Si les tirants sont positionnés dans le terrassement à une profondeur suffisante pour éviter des points durs sous le dallage (profondeur d'au moins 50 cm), le dallage sera dimensionné selon le DTU 13.3.

Si les tirants sont prévus incorporés dans le dallage, celui-ci devra être armé avec une section minimale d'armature de 0,4 % de la section béton.