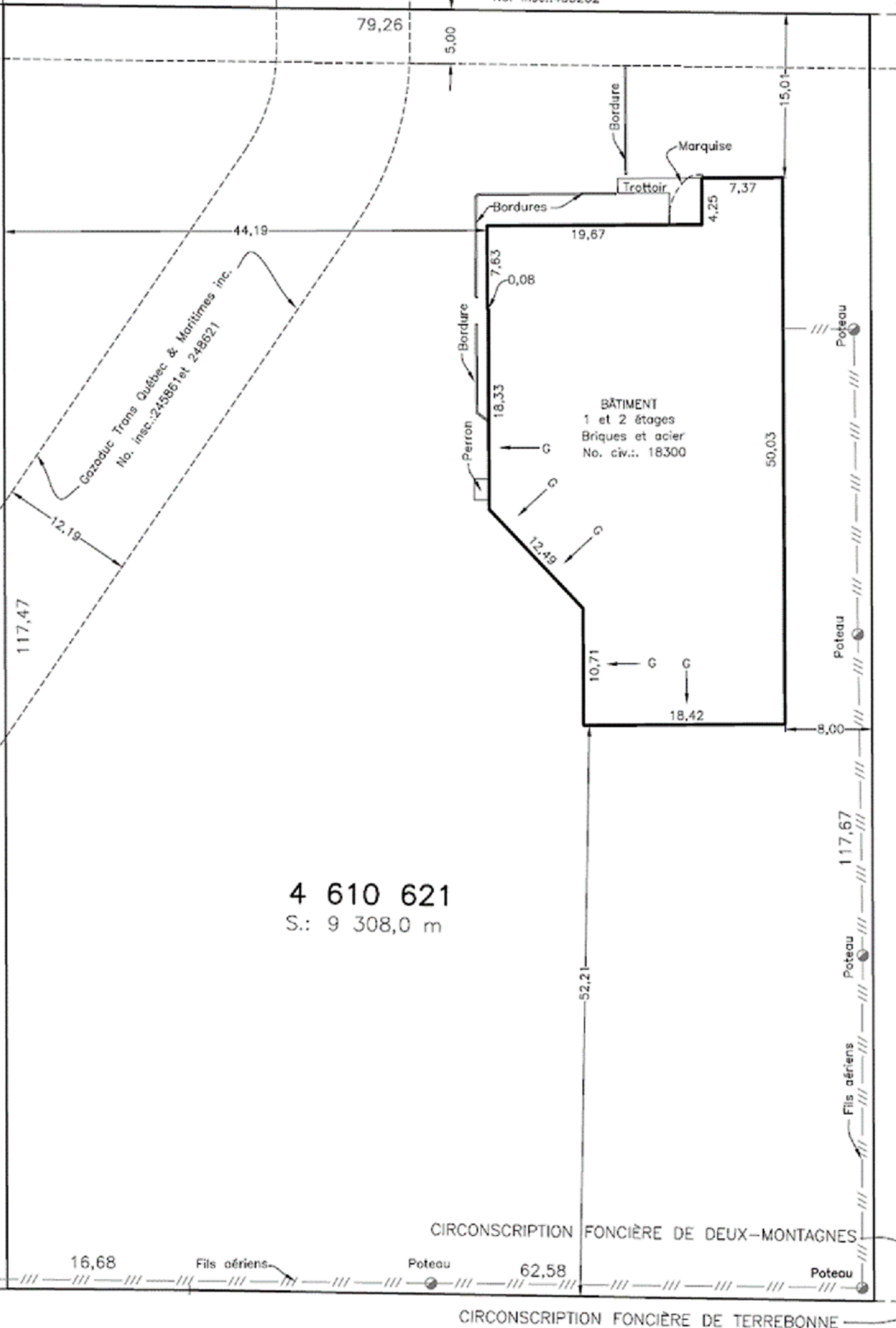


RUE J-A BOMBARDIER

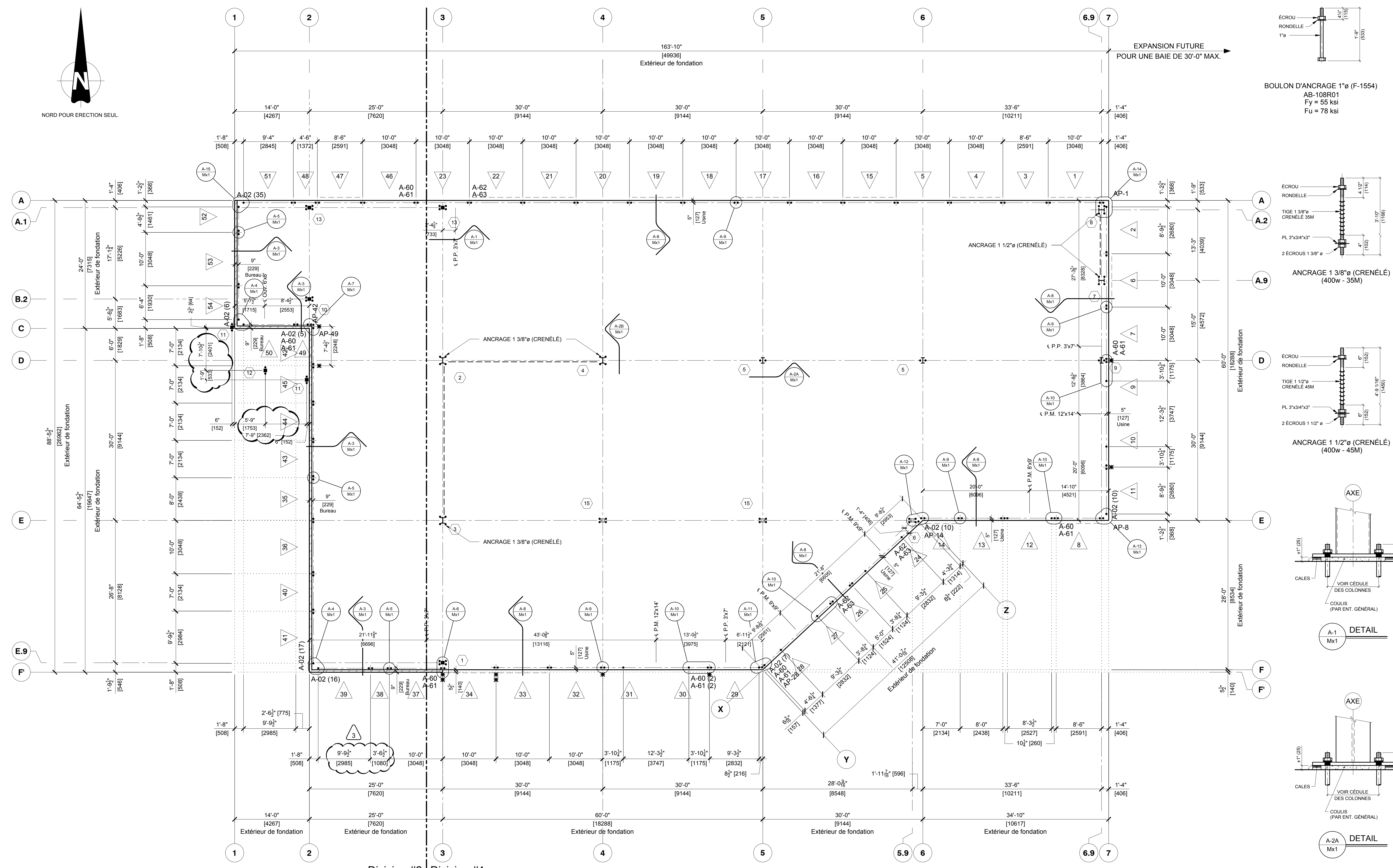
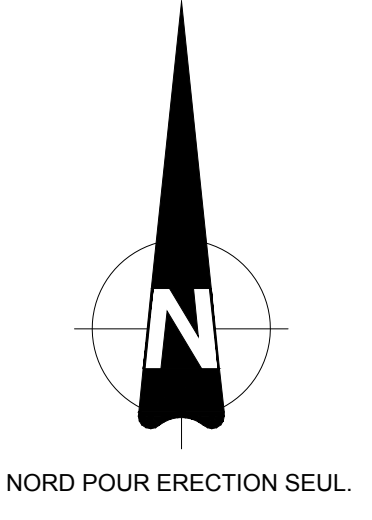
2 455 708

2 455 704

Servitude de drainage et pluvial
No. insc.:435202



2 658 406



CÉDULE DES COLONNES INTÉRIEURES

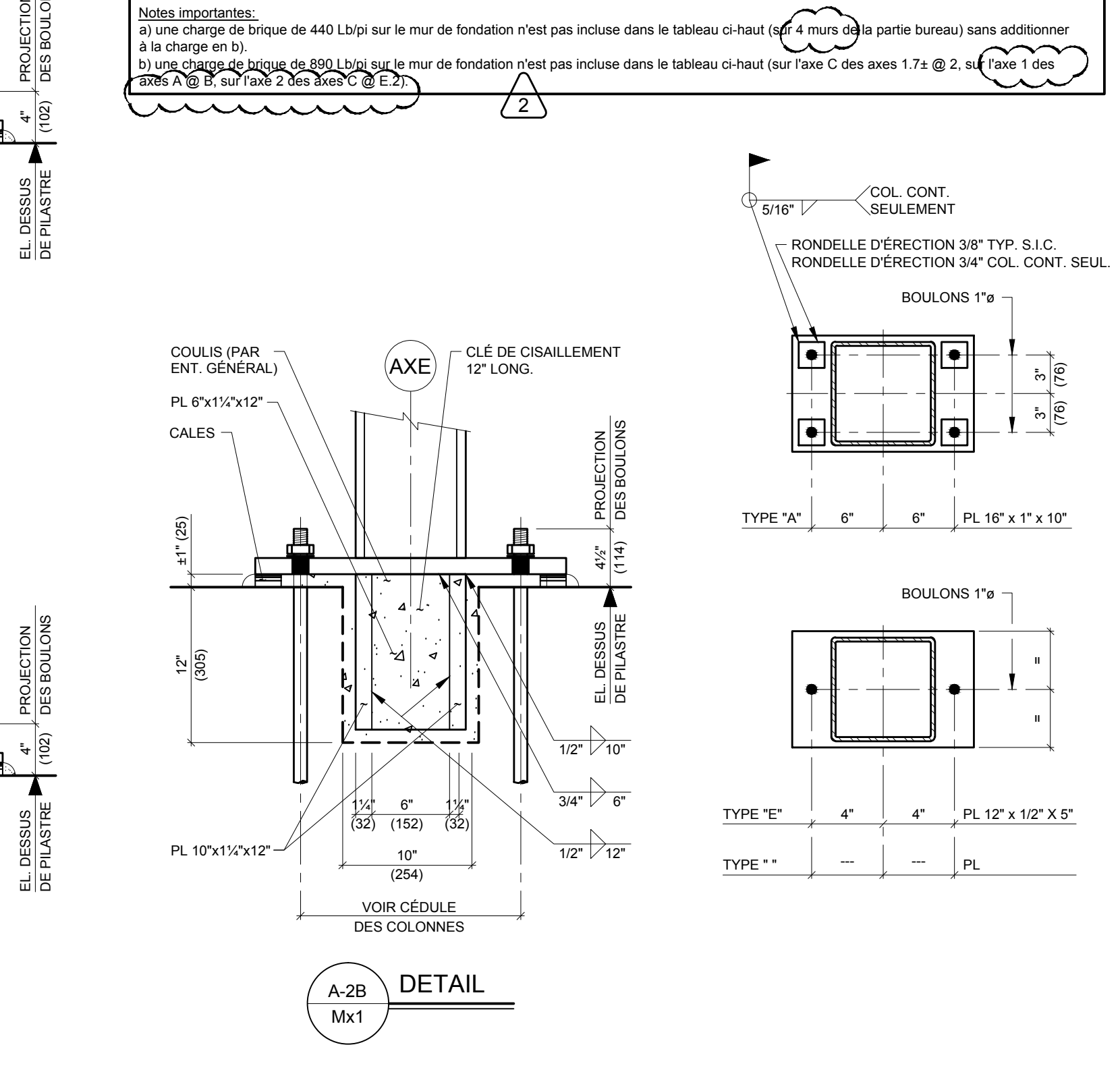
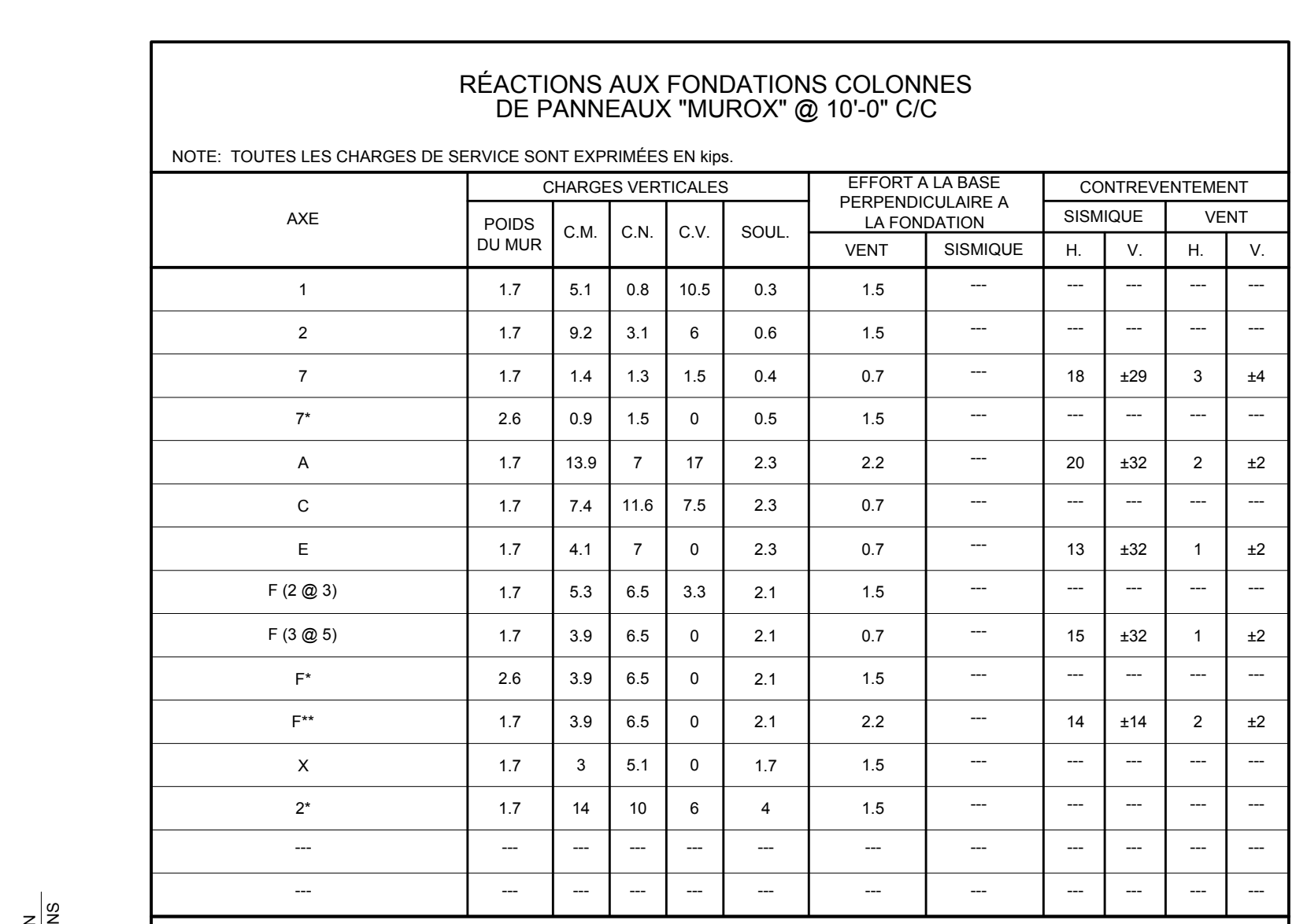
NOTE: TOUTES LES CHARGES DE SERVICE SONT EXPRIMÉES EN KIPS

NO	DIMENSIONS	EL. DESSUS DE LA PLASTRE V. DETAIL A.1	TYPE PLAQUE DE BASE	CHARGES VERTICALES			CONTREVENTEMENT			
				C.N.	C.V.	S.OUL.	SÉISM. NO	SÉISM. EO	VENT NO	VENT EO
1	HSS 5 x 5 x 0.188	99'-2"	"A"	10	8	0	---	---	---	---
2	W 8 x 40	99'-2"	"B"	60	35	41	11	297	150	202
3	W 8 x 40	99'-2"	"B"	44	34	18	11	297	150	---
4	W 8 x 40	99'-2"	"B"	52	30	45	13	---	---	---
5	W 8 x 28	99'-2"	"C"	52	30	47	13	---	---	---
6	HSS 7 x 7 x 0.188	99'-2"	"A"	7	12	0	4	---	---	---
7	W 8 x 48	99'-2"	"B"	6	4	2	189	1257	---	---
8	W 8 x 48	99'-2"	"B"	6	4	2	189	1257	---	---
9	W 8 x 35	99'-2"	"C"	58	42	50	14	---	---	---
10	HSS 6 x 6 x 0.250	99'-2"	"E"	14	0	22	0	---	---	---
11	HSS 7 x 7 x 0.188	99'-2"	"E"	1	0	0	0	---	---	---
12	HSS 5 x 5 x 0.188	99'-2"	"E"	1	0	0	0	---	---	---
13	HSS 5 x 5 x 0.188	99'-2"	"E"	1	0	0	0	---	---	---
14	HSS 7 x 7 x 0.250	99'-2"	"A"	22	37	0	12	---	---	---

RÉACTIONS AUX FONDATIONS COLONNES DE PANNEAUX MUROX 8'10" C/C

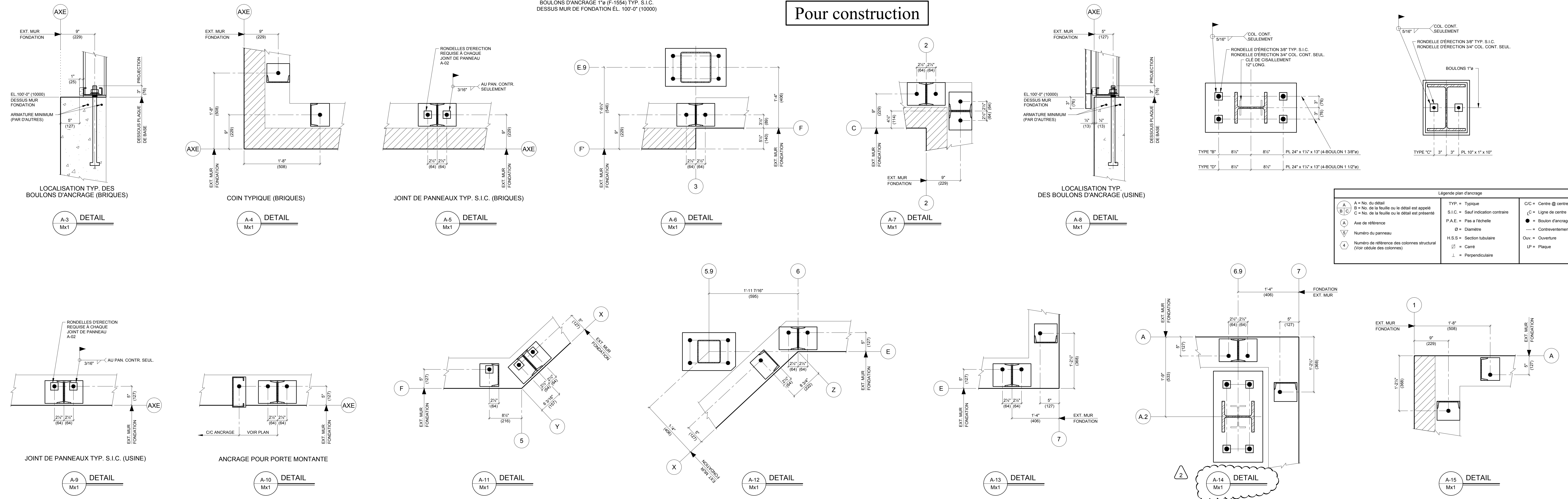
NOTE: TOUTES LES CHARGES DE SERVICE SONT EXPRIMÉES EN KIPS

AXE	POIDS MUR	CHARGES VERTICALES			EFFORTS À LA BASE PERPENDICULAIRE À LA FONDATION				CONTREVENTEMENT			
		C.N.	C.V.	S.OUL.	SÉISM. NO	SÉISM. EO	VENT NO	VENT EO	SÉISM. NO	SÉISM. EO	VENT NO	VENT EO
1	1.7	5.1	0.8	10.5	0.3	1.5	---	---	---	---	---	---
2	1.7	9.2	3.1	6	0.6	1.5	---	---	---	---	---	---
7	1.7	1.4	1.3	1.5	0.4	0.7	---	---	18	129	3	14
A	2.6	0.9	1.5	0	0.5	1.5	---	---	---	---	---	---
B	1.7	13.9	7	17	2.3	2.2	---	---	20	132	2	12
C	1.7	7.4	11.6	7.8	2.3	0.7	---	---	---	---	---	---
E	1.7	4.1	7	0	2.3	0.7	---	---	13	132	1	12
F (D @ 3)	1.7	5.3	6.5	3.3	2.1	1.5	---	---	---	---	---	---
F (D @ 5)	1.7	3.9	6.5	0	2.1	0.7	---	---	15	132	1	12
F*	2.6	3.9	6.5	0	2.1	1.5	---	---	---	---	---	---
F**	1.7	3.9	6.5	0	2.1	2.2	---	---	14	114	2	12
X	1.7	3	5.1	0	1.7	1.5	---	---	---	---	---	---
Z	1.7	14	10	6	4	1.5	---	---	---	---	---	---



PLAN D'ANCRAGE
BOULONS D'ANCRAGE 1"ø (F-1554) TYP. S.I.C. DESSUS MUR DE FONDATION EL. 100'-0" (10000)

Pour construction



Légende plan d'ancrage

A = No. de détail	TYP = Typique	C/C = Centre @ centre
B/C = No. de la feuille ou le détail est approuvé	S.I.C. = Sauf indication contraire	○ = Ligne de centre
C = No. de la feuille ou le détail est présent	P.A.E. = Pile à fiche	● = Boulon d'ancrage
○ = Axe de référence	∅ = Diamètre	— = Contreventement vertical
△ = Numéro du panneau	H.S.S. = Section tubulaire	○ = Ombrière
▽ = Numéro de référence des colonnes structurales (voir détails des colonnes)	□ = Case	⊥ = Perpendiculaire

CHARGES DE DESIGN

- POIDS PROPRES (TOITURE, PONTAGE, STRUCTURE): 23 #/P²
- CHARGES MÉCANIQUES, ÉLECTRIQUES OU AUTRES: 2 #/P²
- CHARGES PERMANENTES POUR LE DESIGN DU TOIT: 2 #/P²
- CHARGE DE NEIGE AU SOL (S): 5.4 #/P²
- CHARGE DE PLUIE (P): 3.36 #/P²
- COEFFICIENT DE SURCHARGE EN NEIGE (C_s): 0.8
- COEFFICIENT D'EXPOSITION AU VENT (C_e): 0.75
- COEFFICIENT DE PÉRIODE (I_s): 1.0
- CHARGE VIVE POUR LE DESIGN DU TOIT: 42.2 #/P²
- PRESSION DE VENT HORISONTALE (q): 2.73 #/P²
- SOUÈVEMENT BRUT (COEFFICIENTS INCLUS): voir chapitre 6

4. DONNÉES SÉISMQUES

S_a(0.2): 0.064
S_a(0.5): 0.350
S_a(1.0): 0.136
S_a(2.0): 0.046

COEFFICIENT DE MODIFICATION DE FORCE (R)
(SAUF LITE (R_l))
COEFFICIENT DE MODIFICATION DE FORCE (R): 1.5
(R_l RÉSISTANCE) (R_l): 1.3

CATÉGORIE D'EMPLACEMENT
(R_l): 1

5. DÉFLEXION ADMISSIBLE AU TOIT
TYPIQUE SAUF NOTE: L/240

6. DIAGRAMME DE SOULEVEMENT:

7. SURFACE DE NEIGE DUE À L'ACCUMULEMENT ET AU GLISSEMENT
DE LA CLASSE C VERT. L'AXE 2: 2.8 #/P²

NOTES DE CONCEPTION

- LE CALCUL DES COMPOSANTES MONTRÉES SUR CES DESSINS RESPECTE LES EXIGENCES:
 - (1) CODE NATIONAL DU BÂTIMENT ET DU CANAL, ÉDITION 2005
 - (2) CODE DE RÉGLEMENTATION DE L'ONTARIO, ÉDITION 2006
 - (3) LE DESIGN DES ÉLÉMENTS EN ACIER EST RÉALISÉ EN CONFORMITÉ AVEC LA NORME CANADIENNE S16-01
- LE DESIGN DES COMPOSANTES MONTRÉES SUR CES DESSINS EST LA PROPRIÉTÉ DE MUROX. LA REPRODUCTION DE CES DESSINS OU LA FABRICATION DES COMPOSANTES MONTRÉES SUR CES DESSINS SONT INTERDITES SANS L'AUTORISATION ÉCRITE DE MUROX.
- MUROX EST SEULEMENT RESPONSABLE DE LA FABRICATION ET DU RENDEMENT DES COMPOSANTES MONTRÉES SUR CES DESSINS. MUROX NE PAS RESPONSABLE DES ERREURS, OMISSIONS OU DOMMAGES CAUSÉS PAR LE CONTRACTEUR LORS DE L'ÉRECTION DES COMPOSANTES MONTRÉES SUR CES DESSINS. NI DE L'INJECTION APRÈS L'ÉRECTION.

NOTES D'ÉRECTION

- AVANT DE QUITTER LE CHANTIER POUR UNE INSTALLATION PROLONGÉE LE MONTEUR DOIT:
 - INSTALLER TOUTES LES ENTRETOISES ET BOUTES ET SERRER TOUTS LES BOULONS DE STRUCTURE ET DES POUSTRELLES
 - INSTALLER LES PIÈCES DE SUPPORT DES PANNEAUX NON PORTEURS AVEC TOUTS LEURS BOULONS BIEN SERRÉS
 - BOULONNER ET SERRER LES POUSTRELLES DE LIAISONS BOULONNÉES ET SERRER LES BOULONS AU SOMMET DES JOINTS DE PANNEAUX
- ATTACHER TEMPORAIREMENT LE HAUT DES PANNEAUX À DES ANCRAGES SOLIDES AU SOL LORSQUE REQUIS.
- ÉRECTION DOIT ÊTRE RÉALISÉE CONFORMÉMENT À LA CLAUSE 28 DE LA NORME CANADIENNE S16-01
- LES BOULONS HAUTE RÉSISTANCE UTILISÉS DANS LES ASSEMBLAGES EN CONTACT DOIVENT ÊTRE INSTALLÉS SANS LES ASSEMBLAGES EN ALIGNÉS ET SERRÉS FERMEMENT, CONFORMÉMENT À L'ARTICLE 23.7 DE LA NORME CANADIENNE S16-01
- LES BOULONS HAUTE RÉSISTANCE UTILISÉS DANS LES CONNEXIONS DE MEMBRURES DE CONTREVENTEMENT OU DE CHANIN DE ROULEMENT DE PONT BOULONNÉ DOIVENT ÊTRE PRÉCONSTRUITS EN UTILISANT LA MÉTHODE DU TOUR DE L'ÉCROU CONFORMÉMENT À L'ARTICLE 23.8 DE LA NORME CANADIENNE S16-01 (TYP. S.I.C.)
- TOUTES LES SOUDURES DOIVENT ÊTRE CONFORMES AVEC LA NORME CSA-W808.

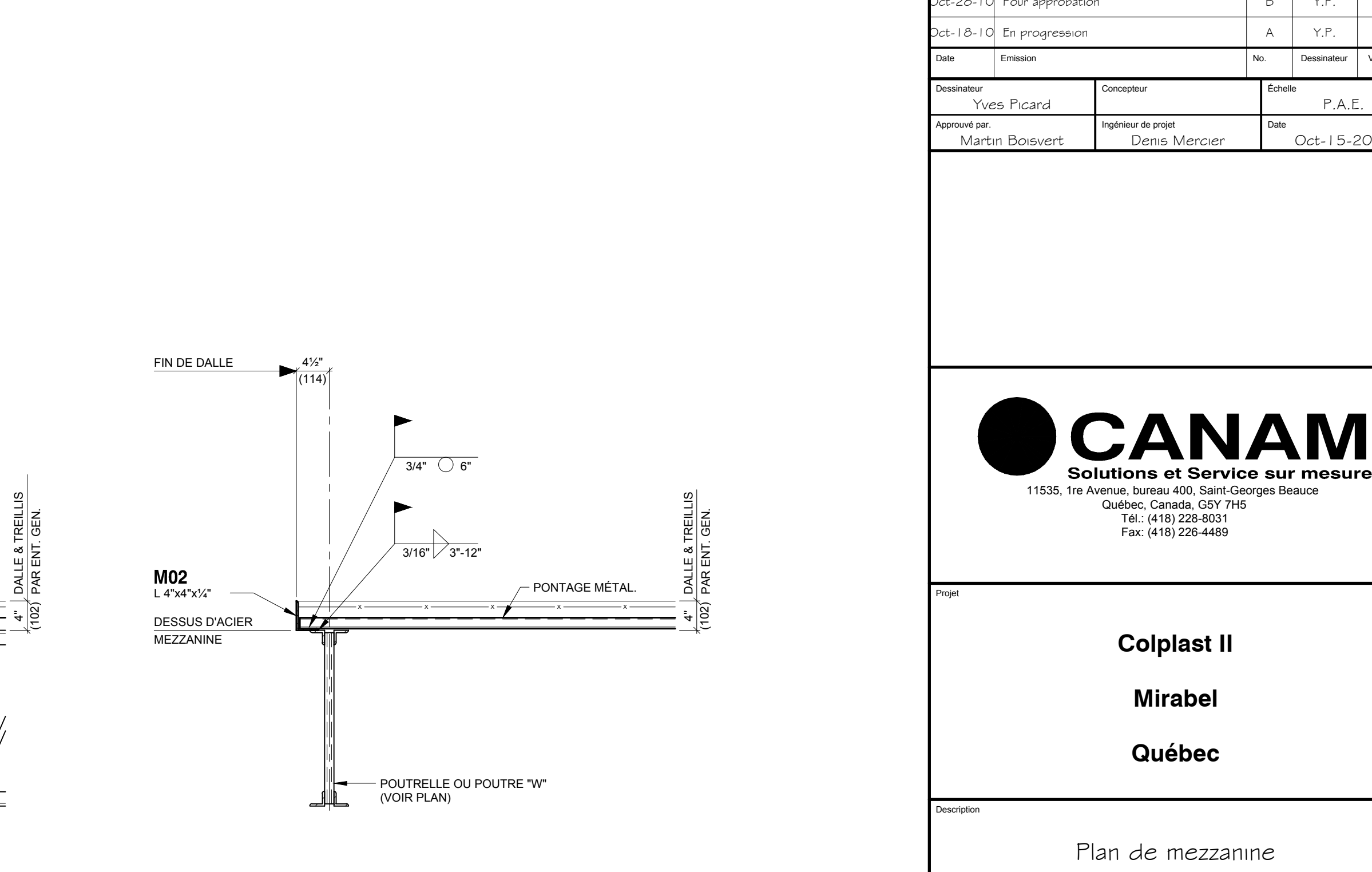
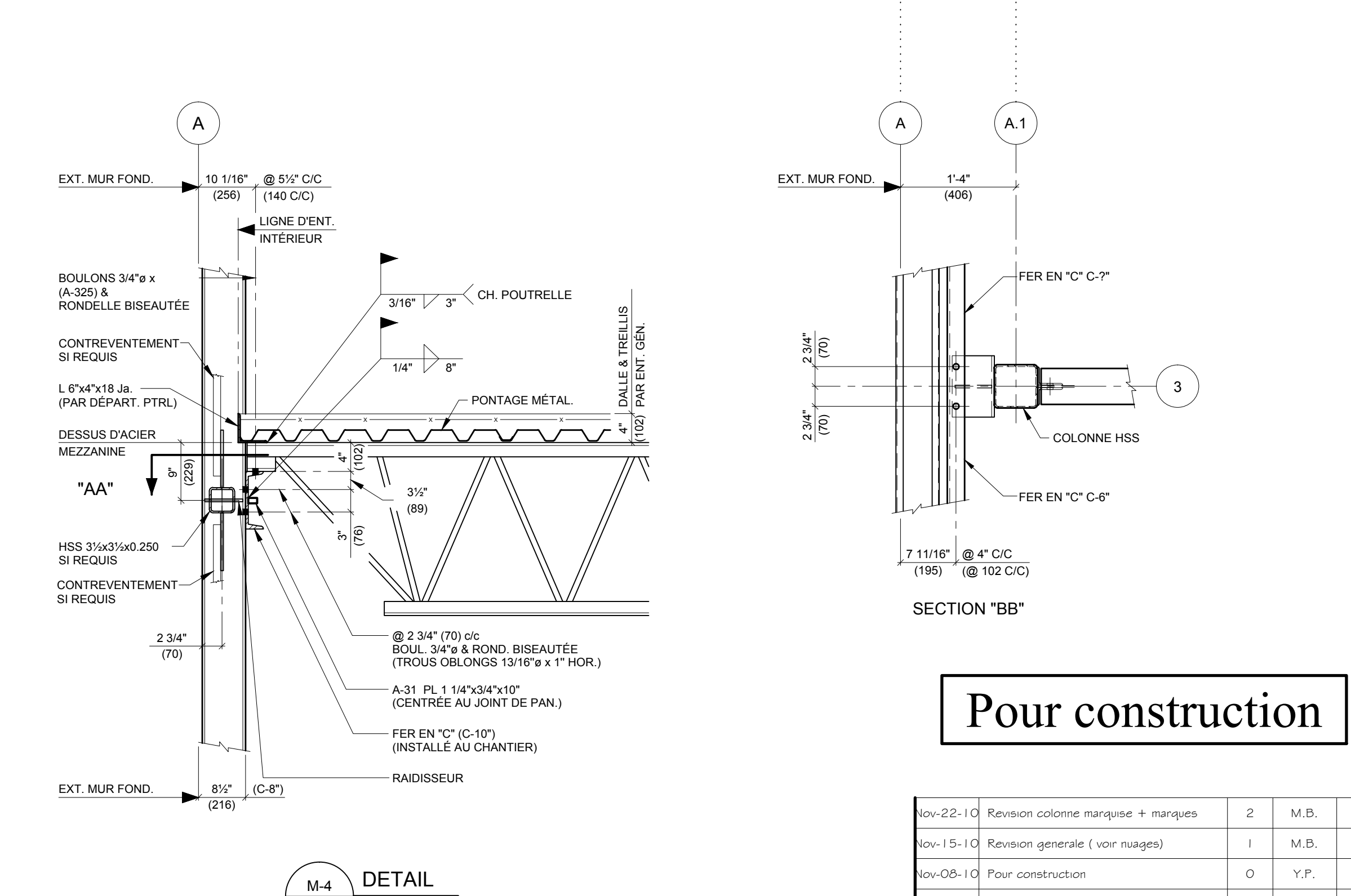
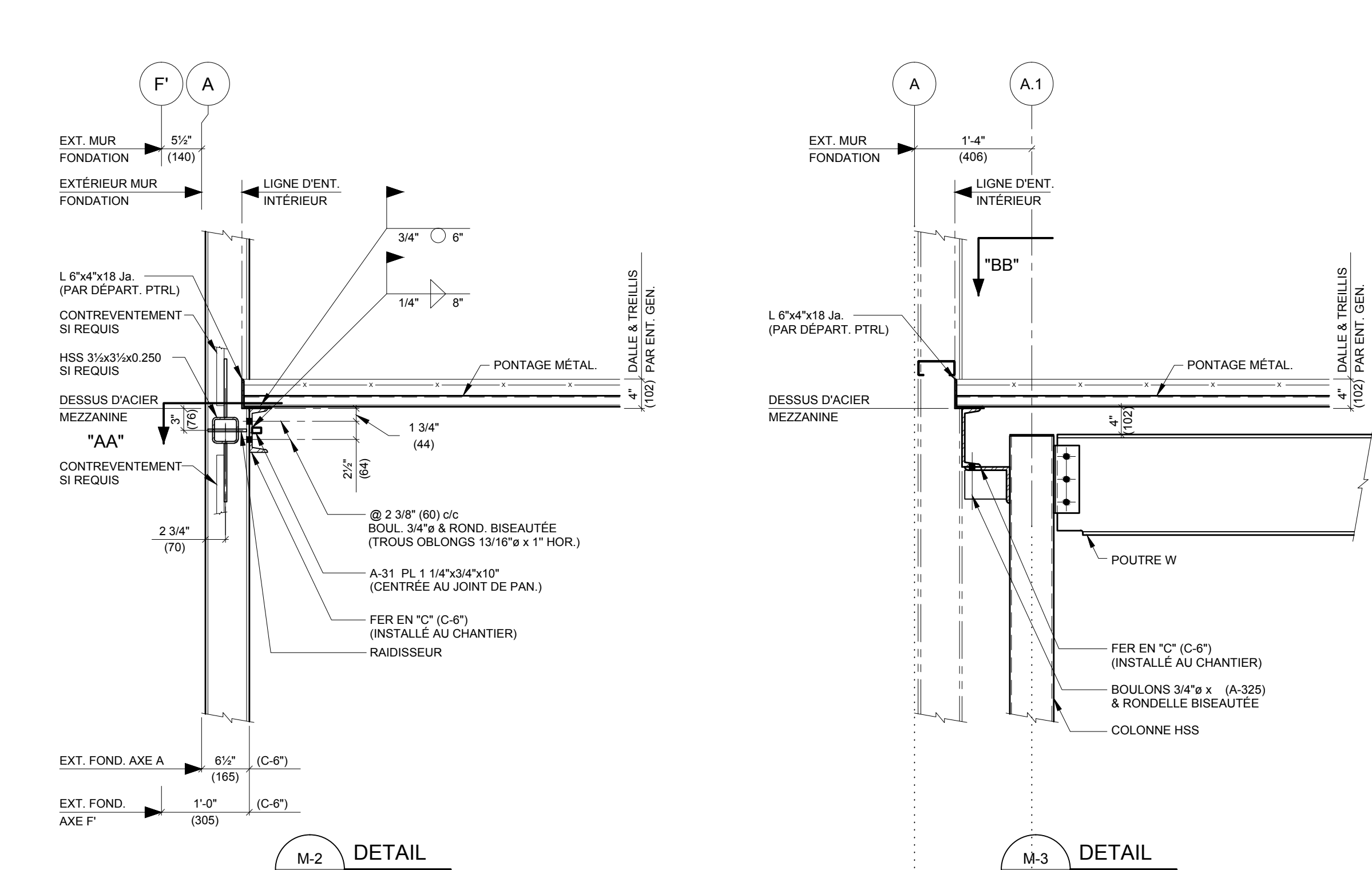
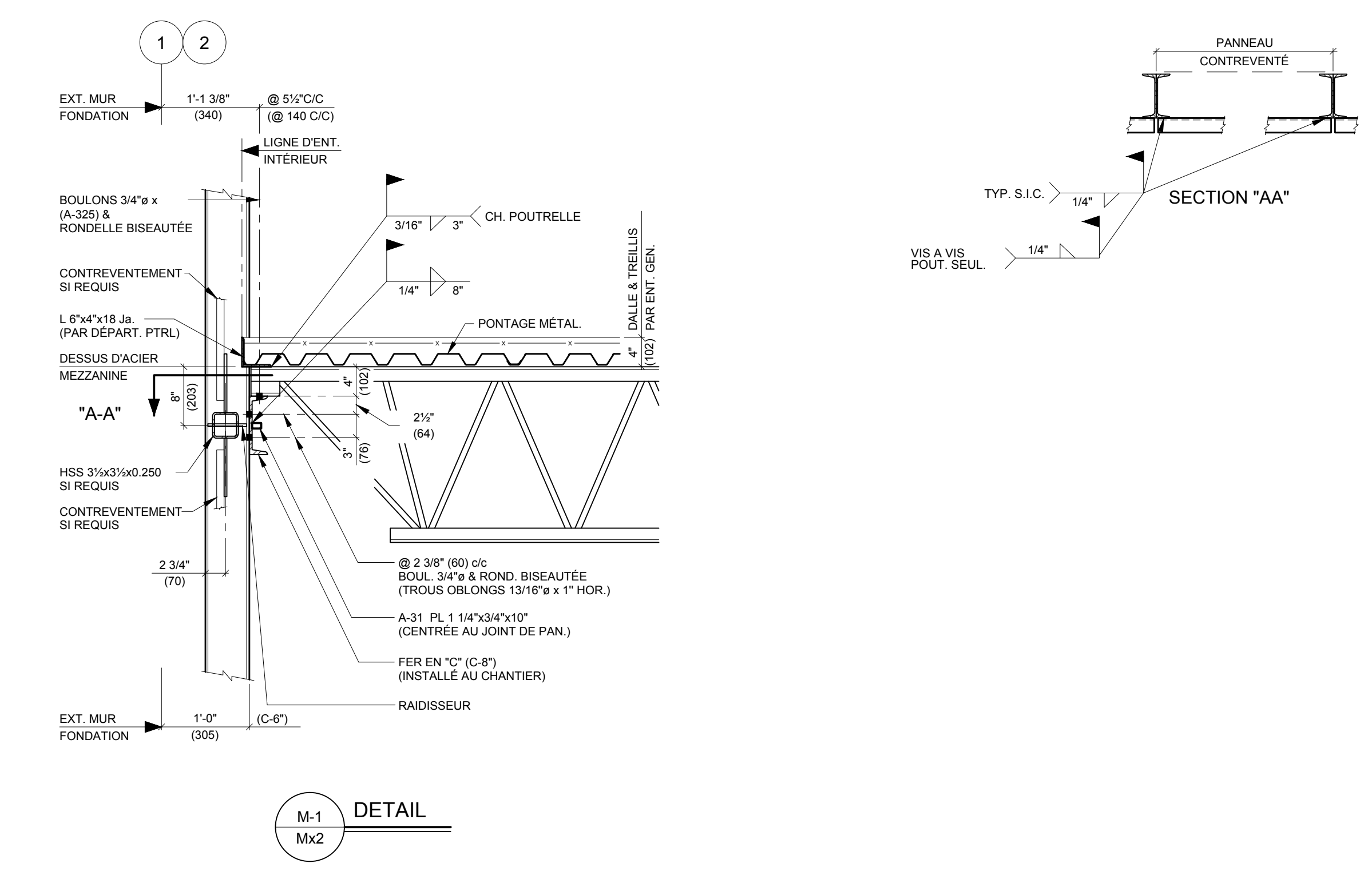
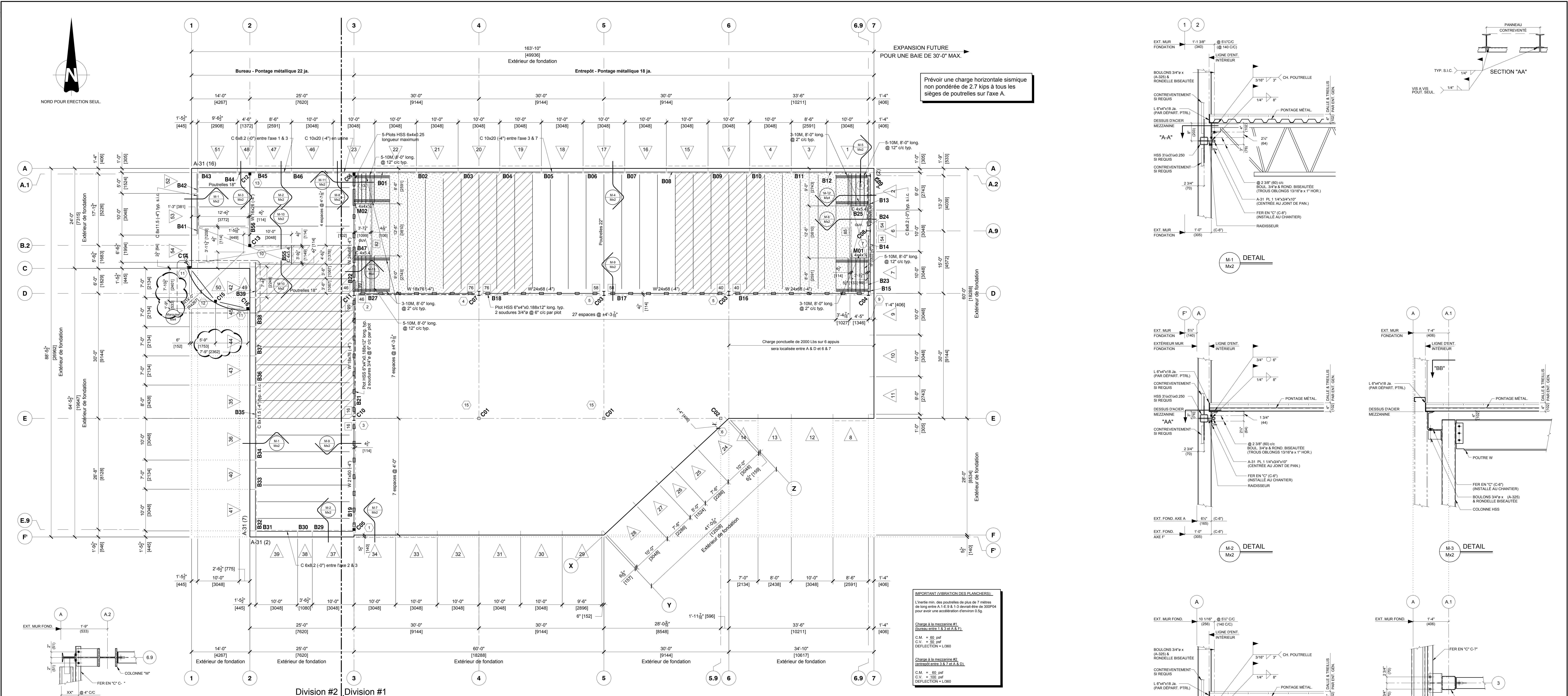
NOTE DE RÉFÉRENCE

1. LES NUMÉROS DE PANNEAUX INDICENT L'ORDRE D'ÉRECTION PROPOSÉ.



Colplast II
Mirabel
Québec

Plan d'ancrage
& détails



- NOTES GÉNÉRALES POUR LE PONTAGE**
- LE PONTAGE MÉTALLIQUE EST REQUIS AFIN D'AGIR COMME UN DIAPHRAGME POUR LA DISTRIBUTION DES FORCES LATÉRALES.
 - LE PONTAGE DOIT ÊTRE SOUDÉ À LA CHARPENTE AVEC DES ÉLECTRODES DE CLASSE E80X.
 - LES BOUTONS DE SOUDURE 3/4" DEVONT ÊTRE FAITS PAR UN SOUDEUR QUALIFIÉ PAR UN BUREAU CHANGIER DE LA SOUDURE.
 - UTILISER LES RONDELLES "NOROX" A312 #4040 3/8" (212x1 5/8") SI REQUIS.
 - RETOUTER LES SOUDURES AVEC DE LA PEAINTURE POUR COUVRIR PRIMAIRE.
- ATTACHES AU PÉRIMÈTRE**
- ATTACHER LE PONTAGE MÉTALLIQUE À LA MEMBRURE DE PÉRIMÈTRE À CHAQUE NŒUD.
 - ATTACHER LE PONTAGE MÉTALLIQUE À LA MEMBRURE DE PÉRIMÈTRE @ 8' C/C.
 - ATTACHER LE PONTAGE MÉTALLIQUE SUR LES 10' @ 12' C/C.
 - ATTACHER LE PONTAGE MÉTALLIQUE À LA MEMBRURE DE PÉRIMÈTRE DE L'OUVREURE @ 8' C/C.
- ATTACHES LATÉRALES**
- PONTAGE P-3066 4 ATTACHES TRANSVERSALE / UNITÉ DE PONTAGE / SUPPORT.
- JOINTS DE FEUILLES**
- LES JOINTS DE FEUILLES DOIVENT ÊTRE:
- VISSÉ TEX2 #10-18x12"
 - @ 3' C/C
 - @ 8' C/C
 - @ 12' C/C TP S.I.C.
- TYPE D'ATTACHE SUIVANT LES PILOTS**
- ATTACHER LE PONTAGE MÉTALLIQUE À CHAQUE PILOT AVEC:
 - UN BOUTON DE SOUDURE 3/4" @ 8' C/C
 - UNE VIS TEX5 #12x41"

IMPORTANT (VIBRATION DES PLANCHERS)

L'interdit des poutres de plus de 7 mètres de long entre A-E & E-1-3 devant être de 300P4 pour avoir une accélération < 0.15g.

Charge à la mezzanine et sous-étage: 3.5 k/ft² (8.1 kN/m²)

Charge à la mezzanine et sous-étage: 3.5 k/ft² (8.1 kN/m²)

C.M. = 60 pif
C.V. = 90 pif
REFLECTION = L1360

Charge à la mezzanine et sous-étage: 3.5 k/ft² (8.1 kN/m²)

C.M. = 55 pif
C.V. = 100 pif
REFLECTION = L1360

Pour construction

Rev.	Description	Quantité	Unité	M.B.
00-22-10	Révision colonne manquée 4 manques	2	M.B.	
00-15-10	Révision générale (voir remarques)	1	M.B.	
00-08-10	Pour construction	0	Y.P.	M.B.
00-02-10	Longueur ouverture d'escalier	C	Y.P.	
00-28-10	Pour approbation	B	Y.P.	M.B.
00-18-10	En progression	A	Y.P.	

Date: 08/10/10
 Dessiné: YVES PICARD
 Vérifié: DENIS MERCIER
 Approuvé: MARTIN BOUQUET
 Date: 08/15/2010



Colplast II
Mirabel
Québec

Plan de mezzanine
& détails

Projet: P3066-03-10-10
Fiche: M2
Page: 2