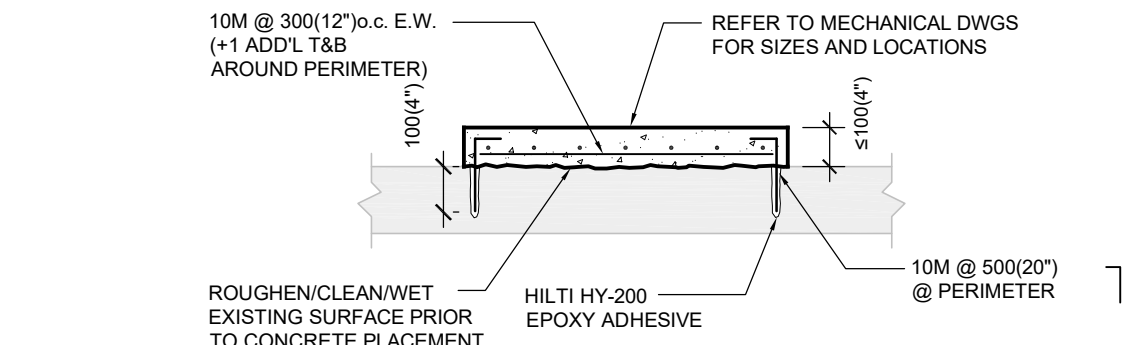
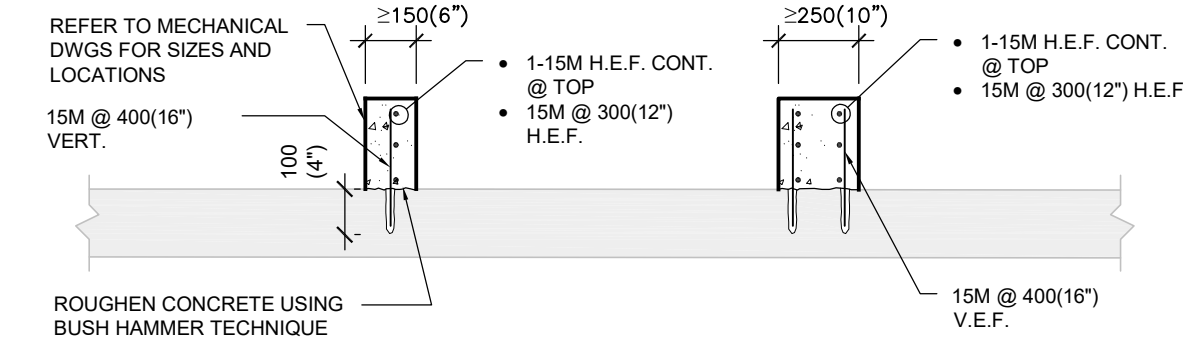


GENERAL NOTES AND DETAILS

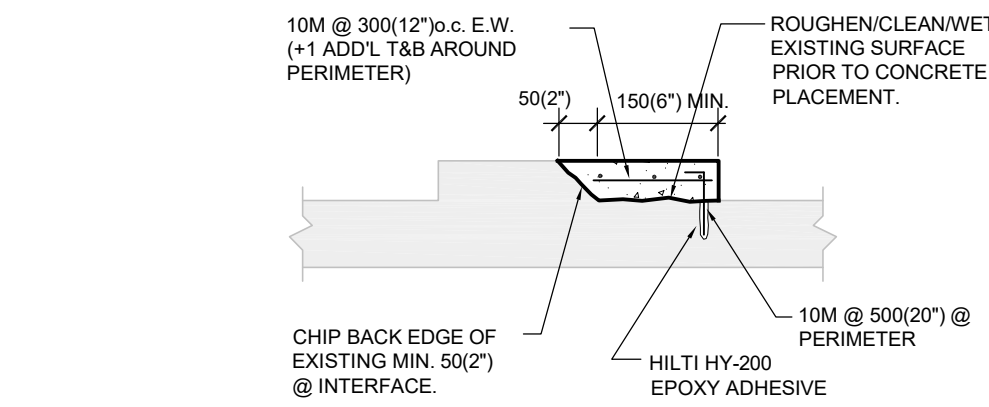
D03-7 PITS/TRENCHES, PADS AND CURBS U/N: (CONT'D)



A TYPICAL MECHANICAL PADS
S001 SCALE: N.T.S.

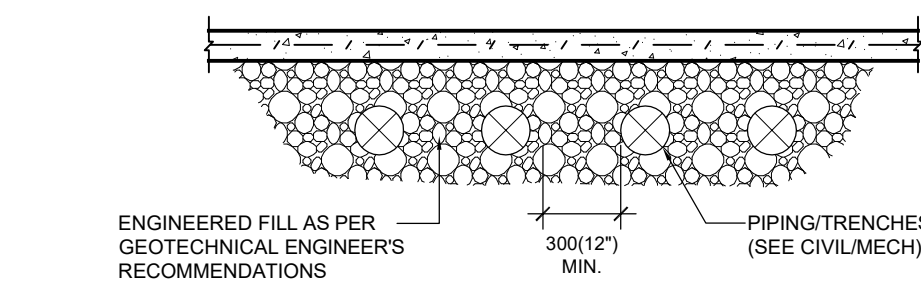


B TYPICAL MECHANICAL CURBS
S001 SCALE: N.T.S.



C TYPICAL MECHANICAL PAD EXTENSIONS TO EXISTING
S001 SCALE: N.T.S.

D03-8 UNDERSLAB/UNDERGROUND PIPING TRENCHES



D TYPICAL UNDERSLAB/UNDERGROUND PIPING TRENCHES
S001 SCALE: N.T.S.

D03-9 CONCRETE MIXES

PROPORTION NORMAL DENSITY CONCRETE IN ACCORDANCE WITH CAN/CSA-A23.1, TO GIVE THE FOLLOWING QUALITY FOR ALL CONCRETE AS INDICATED.

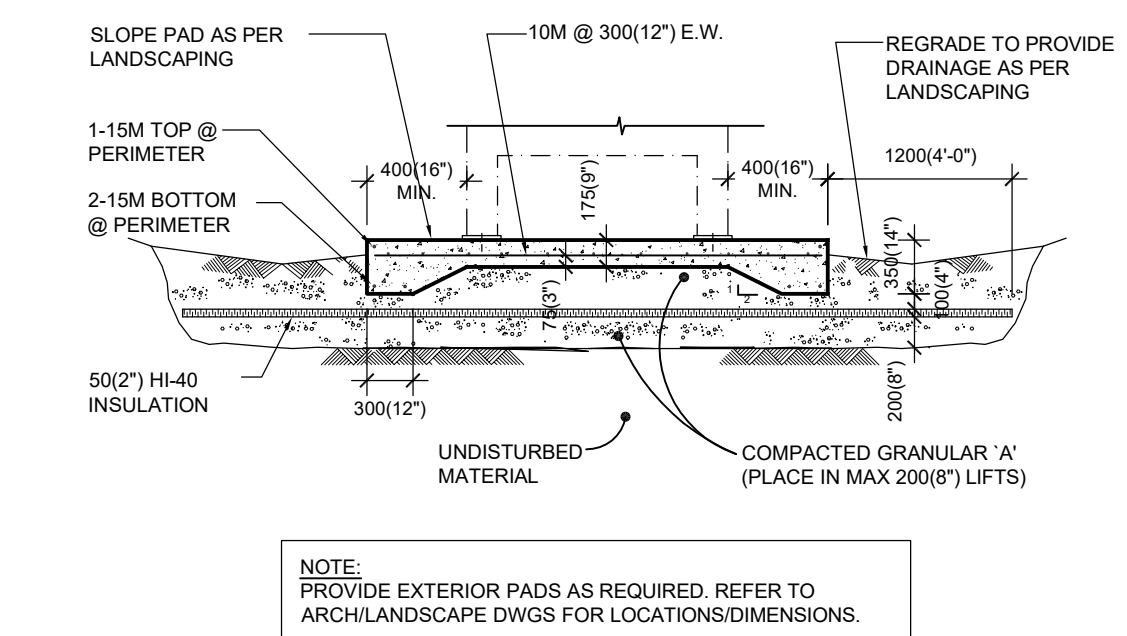
LOCATION	28 DAY STRENGTH	CLASS OF EXPOSURE
SLAB ON GRADE (INTERIOR)	25 MPa	N
SLAB ON GRADE (EXTERIOR)	32 MPa	C-2
FOUNDATIONS WALLS	30 MPa	F-2
FOOTINGS/INTERIOR PIERS	30 MPa	N
PAVEMENT & WALKS	32 MPa	C-2
RETAINING WALLS	35 MPa	C-1
EXTERIOR LANDSCAPE WALL ELEMENTS	35 MPa	C-1
CONCRETE ON DECK	30 MPa	N

*NOTE: ALL CONCRETE EXPOSED TO EXTERIOR CONDITIONS TO HAVE MINIMUM 6% AIR ENTRAINMENT.

READY-MIXED CONCRETE AND CONCRETE PROPORTIONS SHALL BE IN ACCORDANCE WITH CSA A23.1, CLAUSE 12 AND AS FOLLOWS:

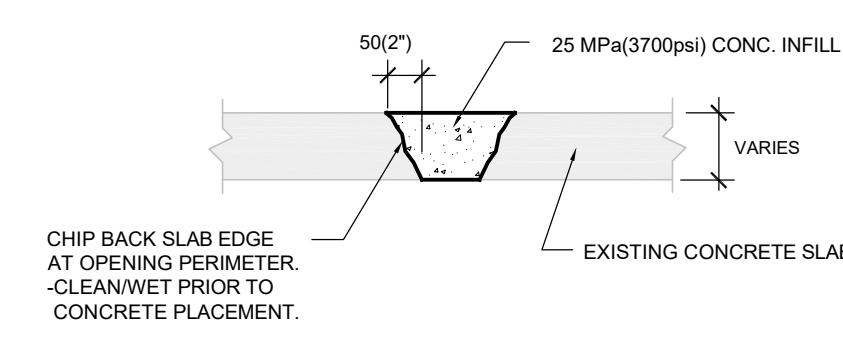
- MINIMUM ALLOWABLE COMPRESSIVE STRENGTH SHALL BE 30 MPa(4400psi) AT 28 DAYS OF AGE, UNLESS OTHERWISE NOTED OR SHOWN.
- IF BLENDED NORMAL PORTLAND CEMENT/CEMENTITIOUS HYDRAULIC SLAG IS USED EXCEPT FOR FLOOR MIXES, SLAG CONTENT SHALL NOT BE MORE THAN 25% OF TOTAL MASS OF CEMENT. TOTAL VOLUME OF CEMENT IN CONCRETE FLOOR MIXES SHALL BE 100% NORMAL PORTLAND CEMENT.
- PROVIDE CERTIFICATION THAT MIX PROPORTIONS SELECTED WILL PRODUCE CONCRETE OF SPECIFIED QUALITY AND YIELD AND THAT STRENGTH WILL COMPLY WITH CAN/CSA-A23.1-M06.
- USE OF CALCIUM CHLORIDE NOT PERMITTED.
- DO NOT CHANGE CONCRETE MIX WITHOUT PRIOR APPROVAL OF CONSULTANT. SHOULD CHANGE IN MATERIAL SOURCE BE PROPOSED, NEW MIX DESIGN TO BE APPROVED BY CONSULTANT.

D03-10 EXTERIOR EQUIPMENT PADS



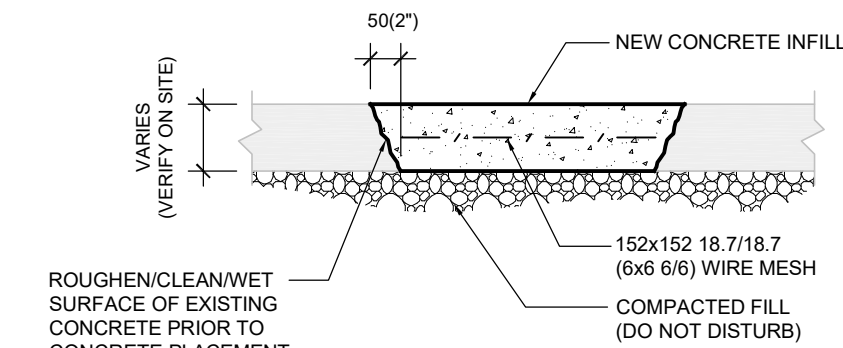
E EXTERIOR EQUIPMENT PADS
S001 SCALE: N.T.S.

D03-11 SLAB INFILL DETAILS

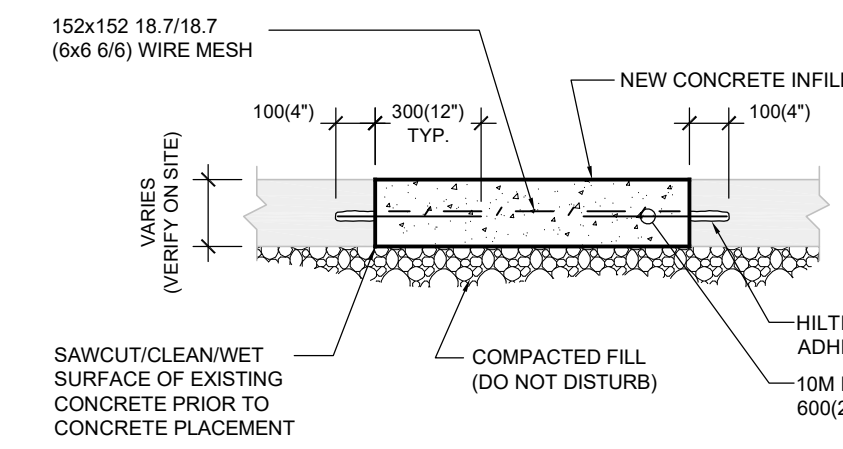


F TYP. SLAB INFILL: OPENING < 300x300 (12'x12')
S001 SCALE: N.T.S.

D03-12 SLAB ON GRADE REMOVALS/REINSTATEMENT



G OPTION 1: NO DOWELS
S001 SCALE: N.T.S.



H OPTION 2: DOWELS
S001 SCALE: N.T.S.

D03-13 SLAB ON GRADE NOTE:

- SLAB ON GRADE TO BE PLACED ON COMPACTED GRANULAR MATERIAL IN STRICT ACCORDANCE WITH THE SOILS REPORT. COMPACTION TESTS ON FILL MATERIAL TO BE CARRIED OUT PRIOR TO SLAB ON GRADE PLACEMENT.
- PROVIDE APPROVED PREFORMED KEYED CONTROL JOINTS OR SAW CUTS (WITHIN 24 HOURS) AT MAXIMUM SPACING 4m. CUT 1/3 DEPTH OF SLAB AND FILL WITH APPROVED MASTIC JOINT FILLER.
- BREAK BOND AT SURFACES OF CONTACT WITH OTHER CONCRETE USE ASPHALT WATERPROOFING, HEAVY DUTY POLYETHYLENE OR SAND LAYER.
- PROVIDE 10mm ASPHALT IMPREGNATED FIBRE BOARD AND CAULKING AROUND ALL COLUMNS AND ALONG ALL WALLS.
- PROVIDE POLY FIBRE REINFORCING TYPICAL UNLESS OTHERWISE NOTED.
- PROVIDE CIRCULAR OR RECTANGULAR POCKETS AROUND COLUMNS. PLACE CONCRETE IN POCKET 2 WEEKS AFTER SLAB IS CONSTRUCTED.
- DO NOT PLACE SLAB ON GRADE IN ONE CONTINUOUS POUR IN LENGTHS EXCEEDING 30.0m IN EITHER DIRECTION.
- SUBMIT FOR REVIEW LAYOUT DRAWING WITH CONSTRUCTION JOINT LOCATIONS AND SAWCUT PATTERN.
- MAINTAIN MINIMUM SPECIFIED THICKNESS AT ALL DEPRESSIONS AND CHANGES IN ELEVATIONS.
- REFER TO ARCHITECTURAL DRAWINGS FOR EXTENT AND LOCATIONS OF ALL FINISHES AND DEPRESSIONS.

D04) MASONRY

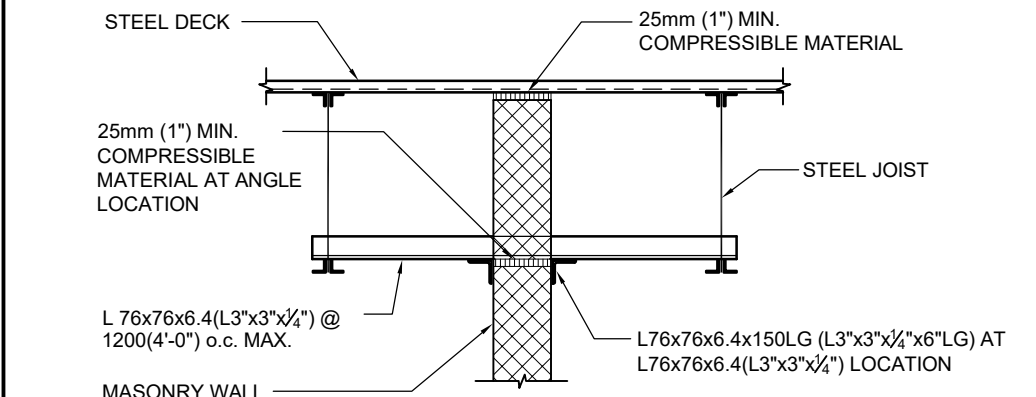
D04-1 GENERAL:

- ALL MASONRY WORK SHALL COMPLY WITH CAN3-S304.1-06, CAN3-A370-M84 AND A371-M84 UNLESS OTHERWISE NOTED.
- MINIMUM MASONRY REINFORCEMENT (UNLESS OTHERWISE NOTED):

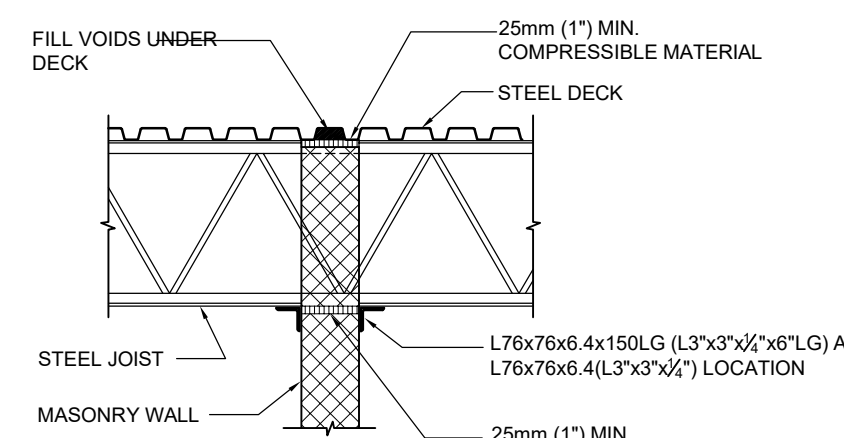
WALL THICKNESS	LOAD BEARING	NON-LOADBEARING
140mm (6")	HORIZ. SMR @ 200(8") OR HDMR @ 400(16") VERT. 1-15M @ 800(32")	SMR @ 400(16") VERT. 1-10M @ 1200(48")
190mm (8")	HORIZ. HDMR @ 200(8") & 400(16") (ALTERNATE) VERT. 1-20M @ 1000(40")	HDMR @ 600(24") VERT. 1-20M @ 1000(40")
240mm (10")	HORIZ. HDMR @ 200(8") VERT. 1-25M @ 1200(48")	HDMR @ 400(16") VERT. 1-25M @ 1200(48")
290mm (12")	HORIZ. HDMR @ 200(8") VERT. 1-25M @ 1000(40")	HDMR @ 400(16") VERT. 1-25M @ 1000(40")

- VERTICAL BARS SHALL BE CONTINUOUS, LAPPED ONLY AT FLOORS, DOWELED INTO SUPPORTS AND GROUTED INTO CLEAR VERTICAL BLOCK CORES SEALED ALL AROUND WITH MORTAR, PROVIDE CLEAN-OUT PORT AT BOTTOM OF EACH GROUTED CORE. DO NOT CLOSE PORT OR PLACE GROUT UNTIL CORE AND STEEL HAVE BEEN INSPECTED. PROVIDE THREE GROUTED REINFORCED (20M) CORES AT EACH CORNER AND INTERSECTION (MIN.).
- PROVIDE 1-20M IN 2-COURSE DEEP FULLY GROUTED HORIZONTAL BOND BEAM AT THE TOP OF ALL LOAD BEARING WALLS U/N.
- PROVIDE APPROVED LATERAL SUPPORT TO TOP AND BOTTOM OF MASONRY PANELS AT GROUTED CORE LOCATIONS OR AT 1800mm(6'-0") MAXIMUM SPACING WHERE NO VERTICAL REINFORCEMENT IS REQUIRED; ALSO AT SIDES OF MASONRY PANELS AT 4 TIMES THE WALL THICKNESS.
- COMPRESSIVE STRENGTH OF MATERIALS USED FOR LOAD BEARING AND PANEL WALLS SHALL BE IN EXCESS OF THE FOLLOWING VALUES:
a) MASONRY UNITS - HOLLOW CONCRETE BLOCK 15 MPa (2200 psi)
- SOLID CONCRETE BLOCK (GROSS AREA) 15 MPa (2200 psi)
- TYPE 'S' MORTAR SHALL BE USED FOR MASONRY BELOW GRADE, MIN. STRENGTH fm = 12.4 MPa. (1800 psi) TYPE 'N' MORTAR SHALL BE USED ABOVE GRADE, MIN. STRENGTH fm = 5.2 MPa. (800 psi)
- GROUT TO BE A MINIMUM OF 15 MPa (2900 psi) MIN. SLUMP OF 200mm (8").
- MORTAR FOR EXPOSED MASONRY SHALL BE AIR ENTRAINED.
- PROVIDE LINTELS FOR ALL OPENINGS AND/OR RECESSES IN MASONRY WALLS SHOWN ON THE ARCHITECTURAL OR STRUCTURAL DRAWINGS INCLUDING THOSE FOR MECHANICAL OR ELECTRICAL SERVICES OR EQUIPMENT. (SEE LINTEL SCHEDULE)
- INTERSECTING OR ABUTTING WALLS SHALL BE BONDED ADEQUATELY TOGETHER.
- PROVIDE MINIMUM 25mm(1") GROUT UNDER ALL WALL PLATES AND BASE PLATES.

D04-2 NON-LOADBEARING MASONRY WALL @ STEEL JOIST:

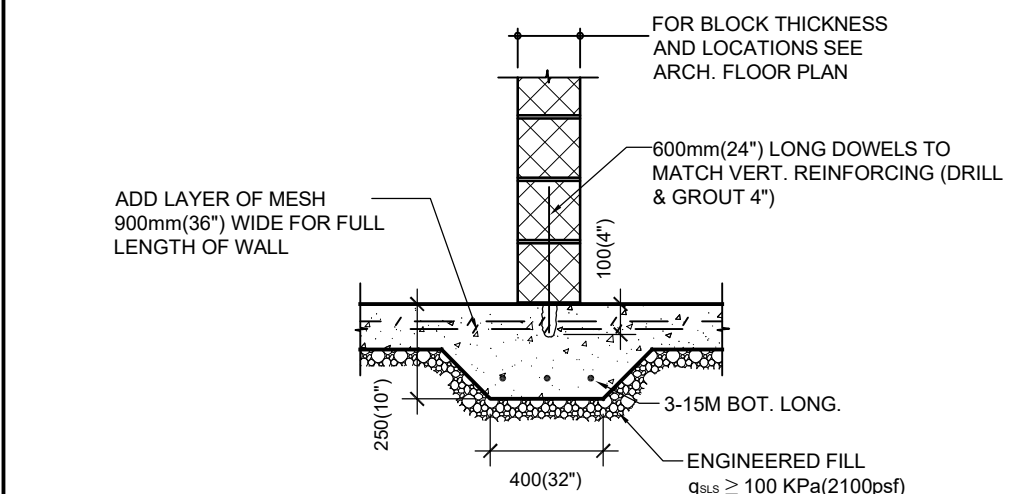


WALL PARALLEL TO JOIST

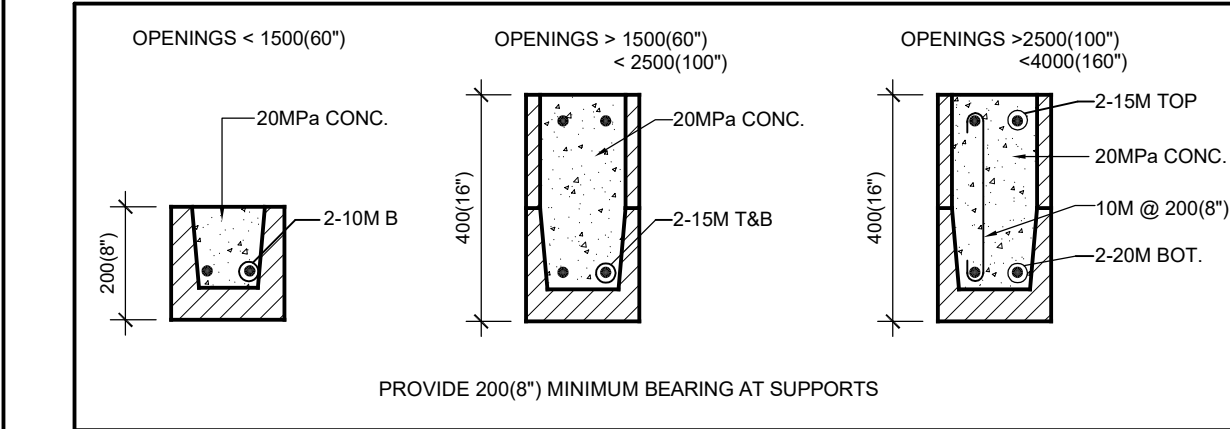


WALL PERPENDICULAR TO JOIST

D04-3 NON-LOADBEARING MASONRY WALL @ SLAB-ON-GRADE: H ≤ 5m(16'-0")



D04-4 MASONRY LINTELS FOR NON-LOADBEARING WALLS:



D04-5 LOOSE LINTEL SCHEDULE - 90mm(3 1/2") BRICK MASONRY:

LOOSE LINTEL SCHEDULE

SPANS < 1200(48") L 90x90x6.4 (L3 1/2"x3 1/2"x1/2")
SPANS < 1800(72") L 102x90x7.9 (L4"x3 1/2"x1/2")
SPANS < 2400(96") L 127x90x7.9 (L5"x3 1/2"x1/2")
SPANS < 3000(120") L 152x102x10 (L6"x4 1/2"x1/2")

PROVIDE LOOSE LINTELS ABOVE ALL MASONRY CLADDING OPENINGS U/N. ALL LOOSE LINTELS TO BE HOT DIPPED GALVANIZED U/N.

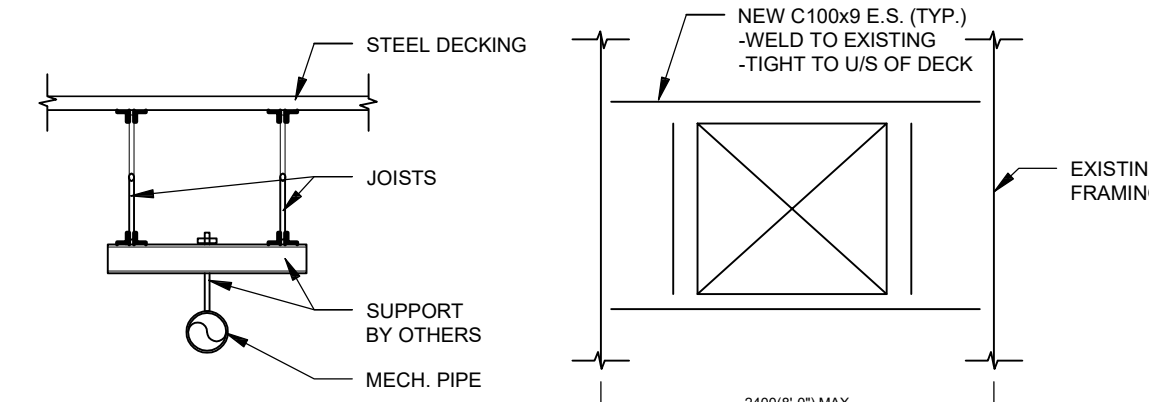
D05) STEEL

D05-1 STRUCTURAL STEEL:

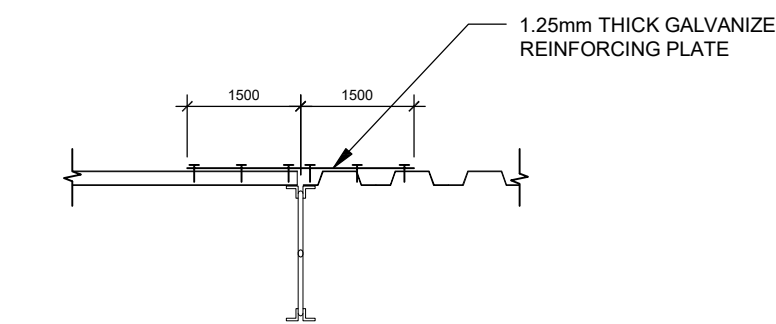
STRUCTURAL STEEL SHALL COMPLY WITH CAN3-S16.1-01(06) UNLESS OTHERWISE NOTED.

ITEM	APPLICABLE SPECIFICATION (UNLESS OTHERWISE NOTED)
ROLLED SECTIONS	G40 21M - 350W
HSS (TUBE) SECTIONS CONNECTION	G40 21M - 350W (A500)
BOLTS	A325 (BEARING TYPE)
ANCHOR BOLTS	A307 (UNLESS OTHERWISE NOTED IN BASEPLATE SCHEDULE)
BRACE FRAME/BEARING PLATES	G40 21M-300W

- ALL STEEL WORK SHALL BE GIVEN ONE COAT OF APPROVED PRIMER.
- FIELD AND SHOP CONNECTIONS SHALL BE WELDED OR HIGH TENSILE BOLTED (ASTM STANDARD A325).
- WELDING SHALL CONFORM TO LATEST CSA SPECIFICATION W59 AND BE UNDERTAKEN BY A FABRICATOR APPROVED BY THE CANADIAN WELDING BUREAU TO THE REQUIREMENTS OF CSA SPECIFICATION W47.1.
- ALL EXPOSED WELDS SHALL BE CONTINUOUS AND BE GROUND SMOOTH.
- ALL EXTERIOR EXPOSED STRUCTURAL STEEL SHALL BE GALVANIZED OR PAINTED WITH APPROVED RUST INHIBITIVE PAINT.
- STRUCTURAL STEEL MEMBERS SHALL NOT BE SPLICED UNLESS APPROVED BY THE DEPARTMENTAL REPRESENTATIVE IN WRITING.
- WHERE STRUCTURAL STEEL MEMBERS SPECIFIED ON THE STRUCTURAL DRAWINGS ARE UNAVAILABLE TO THE CONTRACTOR, THE STRUCTURAL STEEL CONTRACTOR SHALL PROVIDE MEMBERS HAVING ALL SECTION PROPERTIES EQUAL TO OR BETTER THAN THAT OF THE SPECIFIED MEMBERS AT NO ADDITIONAL COST. CONTACT DEPARTMENTAL REPRESENTATIVE FOR ACCEPTANCE OF ANY AND ALL SUBSTITUTIONS.



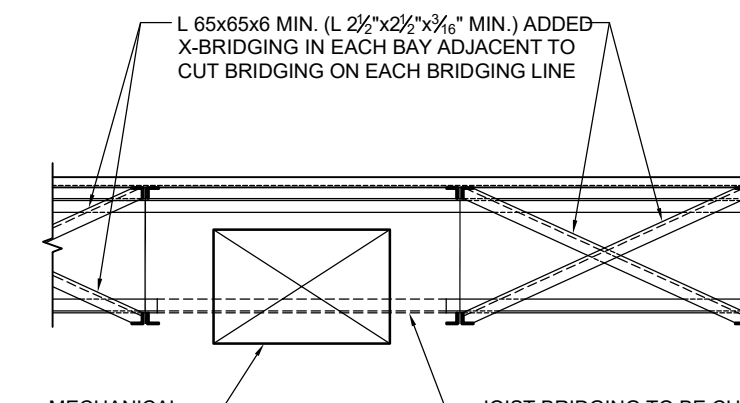
EQUIPMENT SUPPORTS **ROOF PENETRATIONS IN EXISTING 4'-0"x4'-0" MAX.**



DETAIL AT DECK DIRECTION CHANGE

D05-2 STEEL JOISTS AND BRIDGING:

- ALL JOISTS ARE TO BE EQUALLY SPACED BETWEEN THE JOISTS/BEAMS.
- ALL JOISTS ARE TO BE CAMBERED FOR FULL DEAD LOAD DEFLECTION. LIMIT LIVE LOAD DEFLECTIONS TO NOT MORE THAN L/660 FOR ROOF AREAS AND NOT MORE THAN L/480 FOR FLOOR AREAS. TOTAL LOAD DEFLECTION FOR FLOOR JOISTS NOT TO EXCEED L/240. FLOOR JOISTS TO ALSO MEET VIBRATION CRITERIA LIMITED IN 2012 OBC CLAUSE 4.1.3.6.
- IN ORDER TO FACILITATE THE PASSAGE OF MECHANICAL DUCTS AND PIPES THROUGH THE ROOF JOISTS, THE JOIST SUPPLIER SHALL LOCATE THE DIAGONALS SO THAT THEY LINE UP FROM JOIST TO JOIST.
- SPECIFIED POINT LOADS ARE SHOWN ON PLANS.
- ALL PIPES MUST BE HUNG FROM TOP CHORD OF JOISTS. IF A LOAD (APPROVED BY THE DEPARTMENTAL REPRESENTATIVE) IS HUNG FROM A JOIST AT A LOCATION OTHER THAN THE PANEL POINT, THEN A WEB DIAGONAL SHALL BE WELDED FROM THE HANGER LOCATION TO THE NEAREST PANEL POINT ON THE OPPOSITE CHORD.
- LOADING DIAGRAMS:
AREAS SHADED ON ROOF PLAN INDICATE EXTENT OF ADDITIONAL SNOW PILING WITH PEAK (SPECIFIED) LOADS NOTED. ROOF DECK AND JOISTS SHALL BE DESIGNED, MANUFACTURED AND ERECTED TO SUPPORT BASIC SPECIFIED AS WELL AS ADDITIONAL SNOW LOADING.
- a) PROVIDE 1 ROW OF HORIZONTAL BRIDGING AT FIRST BOTTOM CHORD PANEL POINT AT EACH END OF JOIST. PROVIDE ADDITIONAL CROSS BRIDGING AS INDICATED ON PLAN.
b) STEEL CONTRACTOR SHALL DESIGN, SUPPLY AND ERECT REMAINDER OF HORIZONTAL JOIST BRIDGING OF SUFFICIENT SIZE AND SPACING IN ACCORDANCE WITH CSA S16.1 LATEST EDITION.
- DESIGN JOISTS FOR ALL LOADING CONDITIONS SPECIFIED IN THE NATIONAL BUILDING CODE IN ADDITION TO THE SNOW LOADS SPECIFIED ON PLANS.
- PROVIDE ADDITIONAL X-BRIDGING BETWEEN THE OUTSIDE PERIMETER BEAMS AND THE FIRST ROW OF JOIST RUNNING PARALLEL. ADDITIONAL BRIDGING IS SHOWN AS === ON PLAN. MINIMUM SIZE TO BE L 38x38x4 (L 1 1/2"x1 1/2"x1/2") SPACED @ 1800(6'-0") c/c (MAX) UNLESS OTHERWISE NOTED.



TYPICAL DETAIL WHERE BOTTOM CHORD JOIST BRIDGING AND/OR BRACING IS REQUIRED TO BE CUT DUE TO INTERFERENCE BY MECHANICAL DUCTWORK

DFS architecture & design

Montréal, QC
Saint John, NB

400 boul. de Maisonneuve O. Bur. 500
Montréal (Québec) H3A 1L4
T: (514) 878-1108 F: (514) 881-6219
www.dfsarch.com

Dans la province de Québec, les services architecturaux de DFS sont fournis par Fish Pellicier Todd architectes.

CLELAND JARDINE
ENGINEERING LTD

240 Colborne St., Suite 110
Ottawa (Ontario) K2P 2G8
Telephone: (613) 860-7462
Fax: (613) 860-1870
www.cjma.ca

CIMA

plan-repère key plan
sceau stamp

L'entrepreneur doit vérifier les dimensions des dessins et les conditions de chantier avant de débiter les travaux. Aviser les professionnels de toutes divergences aux documents de construction. Ne pas mesurer sur les dessins.

E Émis pour dessins à 100% 4 août 2016
D Émis pour dessins à 99% 24 juin 2016
C Dessins préliminaire pour coordination 08 juin 2016
B Émis pour dessins à 50% 29 avril 2016
A Émis pour dossier préliminaire 19 fév. 2016

no. description date

RÉVISION

projet project

Construction d'un nouveau bâtiment, Sept-Îles, Québec

1501 Boulevard Laure, Sept-Îles, QC

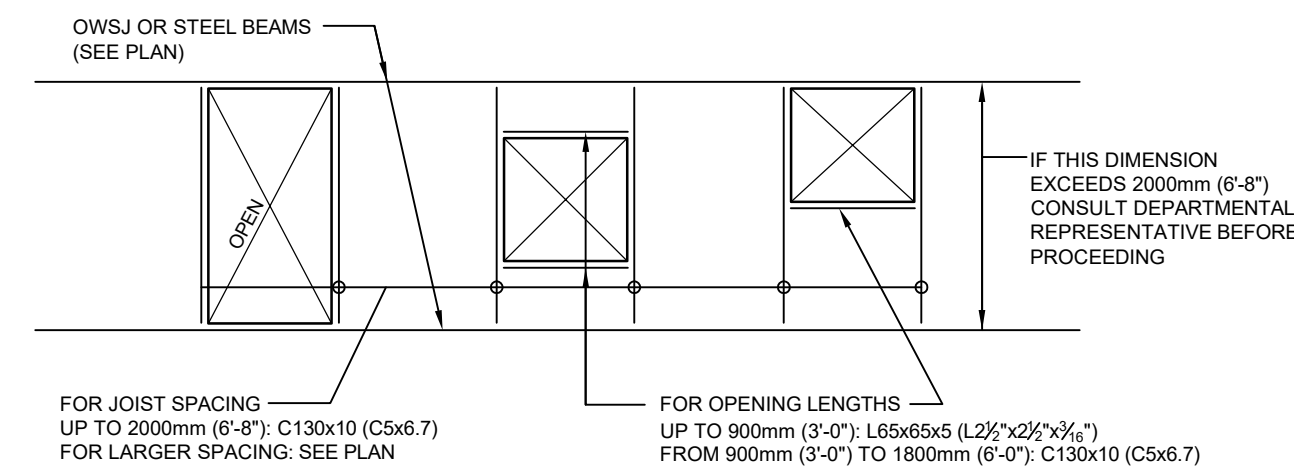
dessin drawing

General Notes and Details
(See S004 for French)

conception	conception	no. dossier	project no.
SLH		14-0072C	
dessiné	drawn	fichier DAO	CAD file
SH			
approuvé	approved	dossier client	client file
GD		GRC	
échelle	scale	imprimé	plot date
AS SHOWN		11 février 2016	
no. page	sheet number		rev
S001			

GENERAL NOTES AND DETAILS

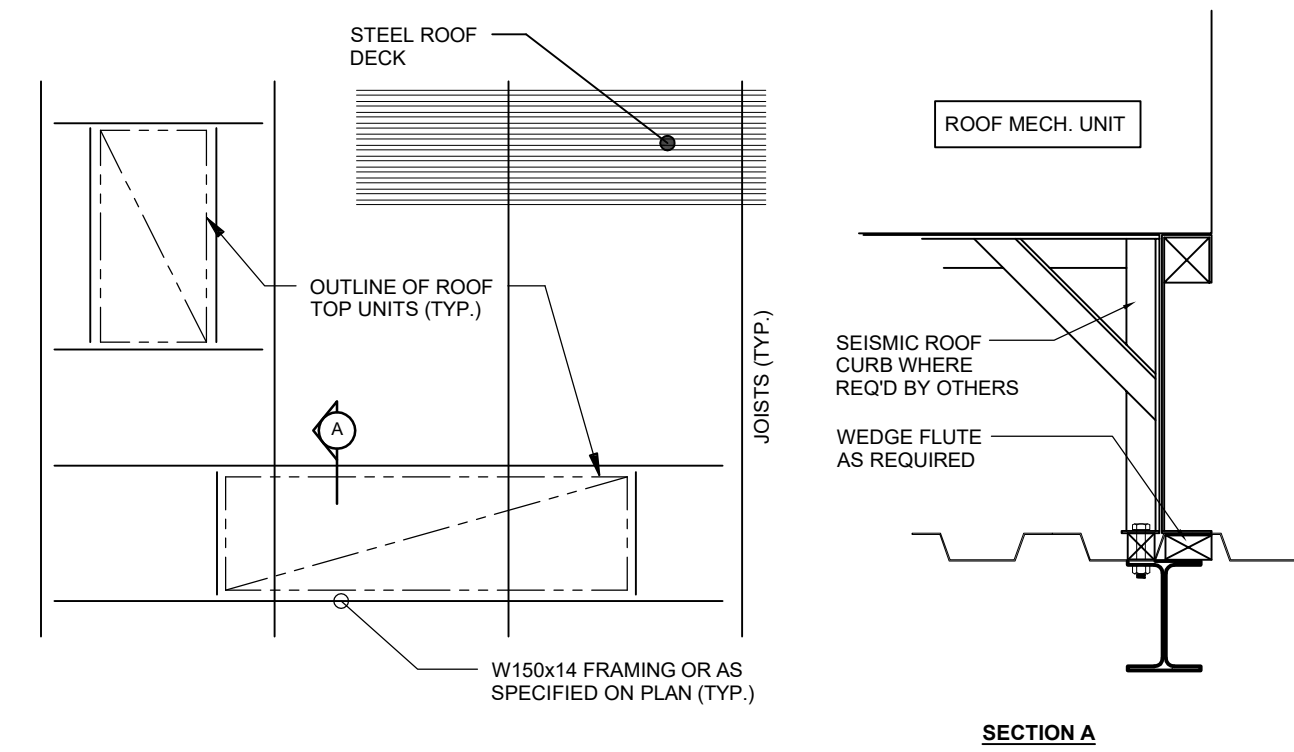
D05-3 TYPICAL DETAILS FOR TRIMMING TO OPENINGS THROUGH STEEL ROOF DECK:



NOTES:

- TOP OF ALL TRIMMING STEEL AT UNDERSIDE OF STEEL DECK UNLESS OTHERWISE NOTED.
- LOCATION OF ALL MECHANICAL UNITS AND OPENINGS THROUGH ROOF IS BASED ON INFORMATION SHOWN ON MECHANICAL DRAWINGS. THE STRUCTURAL STEEL SUB-CONTRACTOR MUST CONFIRM ALL THESE DIMENSIONS AND SIZES WITH THE DEPARTMENTAL REPRESENTATIVE.
- OWSJ MUST BE DESIGNED FOR ADDITIONAL LOADS FROM MECHANICAL UNITS.
- IF ACTUAL LOCATIONS OR DETAILS VARY FROM THOSE SHOWN, THE DEPARTMENTAL REPRESENTATIVE MUST BE INFORMED AND INSTRUCTIONS RECEIVED BEFORE PROCEEDING WITH THE WORK.
- THE STRUCTURAL STEEL SUB-CONTRACTOR IS TO SUBMIT ERECTION DRAWINGS TO THE DEPARTMENTAL REPRESENTATIVE AND/OR CONTRACTOR FOR APPROVAL OF SIZE AND LOCATION OF OPENINGS FOR MECHANICAL UNITS.

D05-4 TYPICAL FRAMING OF ROOF TOP UNITS:



NOTES:

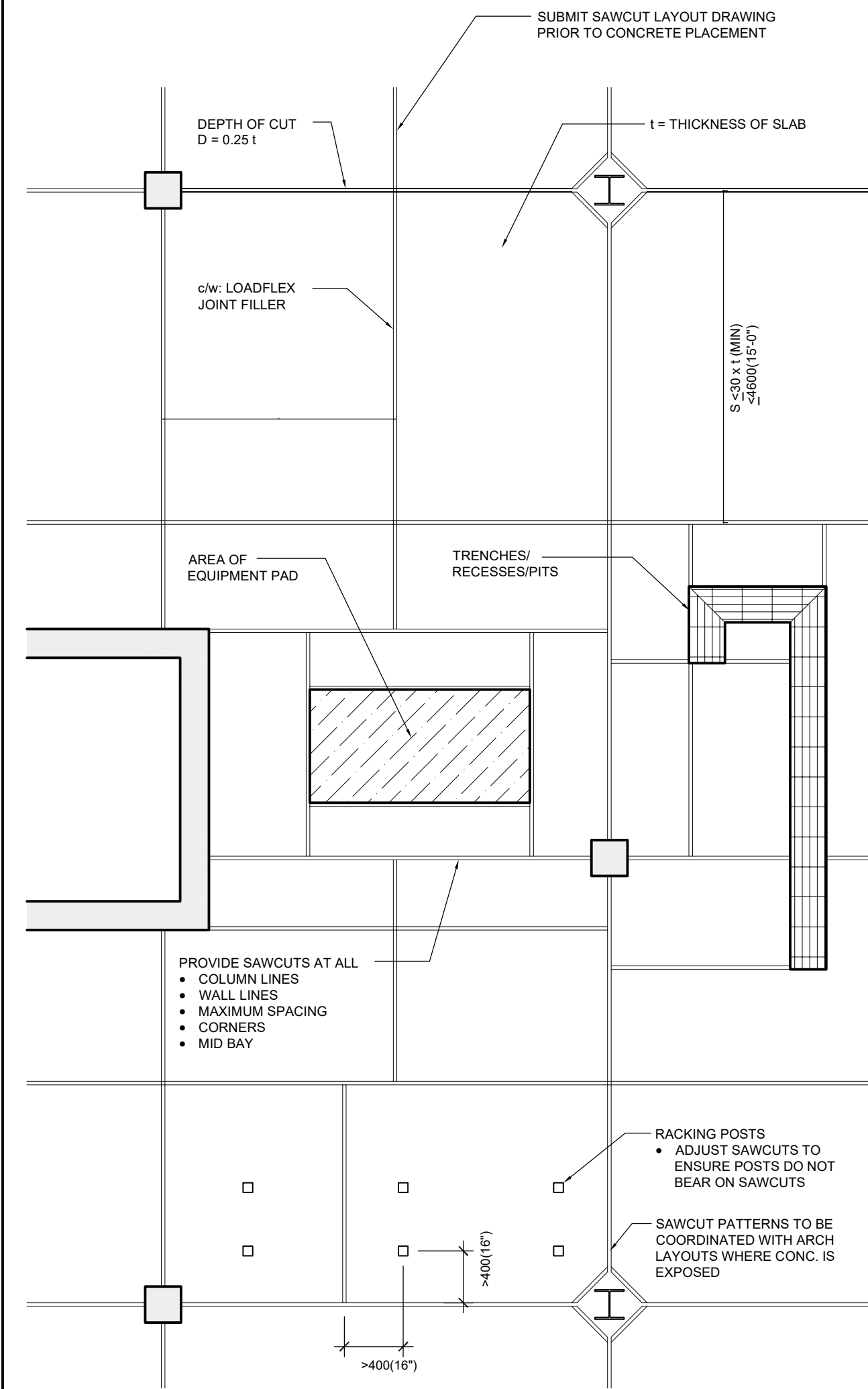
- DIMENSIONS TO SUIT UNIT ROOF MOUNTING FRAME.
- REFER TO MECHANICAL/ARCHITECTURAL DRAWINGS FOR SIZE, NUMBER AND LOCATION OF UNITS.
- WEDGE THE FLUTES OF THE STEEL ROOF UNDER MECH. UNIT CURBS.
- IF CHANNELS SUPPORTED FROM OWSJ DO NOT INTERSECT JOIST AT TOP CHORD PANEL POINT, THEN PROVIDE ADDITIONAL JOIST WEB DIAGONAL BETWEEN CHANNEL CONNECTION AND NEAREST PANEL POINT ON BOTTOM CHORD. ADDITIONAL DIAGONAL TO BE 19mm DIA. BAR OR EQUAL (TO APPROVAL OF JOIST DESIGNER).
- MECHANICAL CONTRACTOR TO DESIGN AND PROVIDE ANCHORAGE TO CHANNELS FOR SEISMIC FORCES.
- ALL DETAILS ARE SUBJECT TO CONFIRMATION BY DEPARTMENTAL REPRESENTATIVE UPON REVIEW OF FINAL MECHANICAL SHOP DRAWINGS.

D06) SECONDARY COMPONENTS AND THEIR ATTACHMENTS:

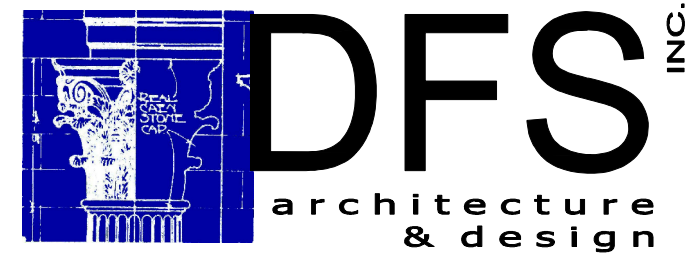
- SECONDARY COMPONENTS INCLUDE BUT ARE NOT LIMITED TO THE FOLLOWING:
 - ARCHITECTURAL COMPONENTS SUCH AS GUARD AND HAND RAILS, FLAG POSTS, CANOPIES, CEILINGS, ETC.
 - SITE WORK ELEMENTS EXTERIOR TO THE BASE BUILDING SUCH AS LANDSCAPING COMPONENTS, POOLS, SIGNS, AND CIVIL WORK.
 - CLADDING, WINDOW MULLIONS, GLAZING AND STORE FRONTS.
 - SKYLIGHTS AND GLASS CANOPIES.
 - ATTACHMENTS AND BRACING FOR ELECTRICAL AND MECHANICAL COMPONENTS.
 - GLASS BLOCK INCLUDING ATTACHMENTS.
 - ELEVATORS.
 - ARCHITECTURAL PRECAST AND PRECAST CLADDING.
 - WINDOW WASHING EQUIPMENT AND ITS ATTACHMENTS.
 - INTERIOR AND EXTERIOR LIGHT GAUGE STEEL STUP WALLS.
 - ROOFING MATERIAL.
 - ARCHITECTURAL BRICK VENEER.
- DESIGN AND DETAILING OF THE ABOVE ITEMS AND THEIR ATTACHMENTS ARE NOT THE RESPONSIBILITY OF THE DEPARTMENTAL REPRESENTATIVE. THEY SHALL BE DESIGNED BY SPECIALTY DEPARTMENTAL REPRESENTATIVES RETAINED BY CONTRACTOR WHO WILL SEAL ALL RELATED SHOP DRAWINGS, REVIEW THE COMPONENTS IN THE FIELD AND PROVIDE ALL REQUIRED SEALED LETTERS TO THE AUTHORITIES HAVING JURISDICTION.
- SECONDARY OR NON-STRUCTURAL COMPONENTS AND THEIR ATTACHMENTS SHALL BE DESIGNED IN ACCORDANCE WITH PART 4 OF THE BUILDING CODE AS PER NOTE #6 IN "GENERAL" ON THIS DRAWING.
- SEALED SHOP DRAWINGS OF THE SECONDARY OR NON-STRUCTURAL COMPONENTS WHICH MAY AFFECT THE PRIMARY STRUCTURAL SYSTEM SHALL BE SUBMITTED TO THE DEPARTMENTAL REPRESENTATIVE ONLY FOR THE REVIEW OF THEIR EFFECT ON THE PRIMARY STRUCTURAL SYSTEM. SUBCONTRACTOR OF THESE COMPONENTS IS RESPONSIBLE FOR PROTECTION OF ALUMINUM/STEEL CONNECTIONS AGAINST GALVANIC CORROSION.
- IN ADDITION TO CONSTRUCTION TOLERANCE, NON-STRUCTURAL COMPONENTS SHALL BE DETAILED FOR THE FOLLOWING BUILDING MOVEMENT AND DEFLECTION:
 - VERTICAL DEFLECTIONS OF BEAMS, SLABS AND DECKING: ±20mm (3/4")
DIFFERENTIAL DEFLECTIONS OF EDGE BEAMS AND EDGES OF SLABS: ±16mm (5/8")
 - HORIZONTAL DRIFT DURING WIND AND EARTHQUAKE BETWEEN FLOORS:
DRIFT WITHOUT DAMAGE TO NON-STRUCTURAL COMPONENTS: ±13mm (1/2")
DRIFT WITHOUT COLLAPSE OF NON-STRUCTURAL COMPONENTS: ±50mm (2")
 - MOVEMENT AT EXPANSION JOINTS:

PERPENDICULAR:	±50mm (2")
PARALLEL:	±50mm (2")
VERTICAL:	±25mm (1")

D07) TYPICAL DETAILS:



A DETAIL: TYPICAL SAWCUT PATTERNS
SCALE: N.T.S.



Montréal, QC 400 boul. Maisonneuve O. Bur. 500
Saint John, NB Montréal (Québec) H3A 1L4
T: (514) 879-1108 F: (514) 861-6219
www.dfsarch.com

Dans la province de Québec, les services architecturaux de DFS sont fournis par Fish Pellicier Todd architectes.



CIMA
240 Catherine St., Suite 110
Ottawa (Ontario) K2P 2G8
Telephone: (613) 860-7462
Fax: (613) 860-1870
www.cima.ca

plan-repère key plan
sceau stamp

L'entrepreneur doit vérifier les dimensions des dessins et les conditions de chantier avant de débiter les travaux. Aviser les professionnels de toutes divergences aux documents de construction. Ne pas mesurer sur les dessins.



no.	description	date
E	Émis pour dessins à 100%	4 août 2016
D	Émis pour dessins à 99%	24 juin 2016
C	Dessins préliminaire pour coordination	08 juin 2016
B	Émis pour dessins à 50%	29 avril 2016
A	Émis pour dossier préliminaire	19 fév. 2016

RÉVISION

projet project
Construction d'un nouveau bâtiment, Sept-Îles, Québec
1501 Boulevard Laure, Sept-Îles, QC

dessin drawing
General Notes and Details
(See S005 for French)

conception	conception	no. dossier	project no.
SLH	drawn	14-0072C	
dessiné	drawn	fichier DAO	CAD file
SH			
approuvé	approved	dossier client	client file
GD		GRC	
échelle	scale	imprimé	plot date
AS SHOWN		11 février 2016	
no. page	sheet number		rev

S002

16/02/2016 4:20:55 PM



D01) GENERAL

D01-1 INFORMATION GÉNÉRALES

- LES RENSEIGNEMENTS ET INFORMATIONS PRÉSENTER SUR CES DESSINS ONT ÉTÉ CONÇU ET ANALYSÉ EN CONFORMANCE AVEC LE CODE DE BÂTIMENT 2010 NATIONAL DU CANADA. LA CONSTRUCTION DOIT ÊTRE EXÉCUTÉE EN ACCORDANCE AVEC CES CODES SUPPLEMENTAIRES ET AVEC TOUT AUTRE CODES APPLICABLES.
 - 1.1 STRUCTURE EN BÉTON, CONÇUE SELON LA NORME CSA A23.3-14
 - 1.2 STRUCTURE EN ACIER, CONÇUE SELON LA NORME CAN/CSA S16-14
 - 1.3 STRUCTURE DE MAÇONNERIE, CONÇUE SELON LA NORME CAN/CSA S304-1(06)
- TOUTS BARRE DE RETENUE ET MAINS COURANTES DOIVENT ÊTRE CONÇUS ET CERTIFIÉS PAR L'INGÉNIEUR PROFESSIONNEL DU FABRICANT AUTORISÉ EN QUÉBEC ET EN CONFORMANCE AUX CHARGES PRÉVUES DANS (4.1.5.15, 3.4.0.4 ET 3.4.0.5) DU 2010 CODE NATIONAL DU BÂTIMENT. LES DESSINS D'ATELIER MARQUÉES A ÊTRE SOUMIS.
- LA TOITURE A ÊTRE CONÇU POUR LA RESTRICTION DE L'ÉCOULEMENT DES EAUX PLUVIALES REQUISSE ET EN CONFORMANCE AVEC EXIGENCES DU CODE NATIONAL DU BÂTIMENT 2010.
- AVANT LA CONSTRUCTION, LE REPRÉSENTANT DU MINISTÈRE DOIT VÉRIFIER/COORDONNER TOUTES LES DIMENSIONS ET TOUTS LES POINTS DE PÉNÉTRATION AVEC LES DESSINS DES REPRÉSENTANTS DU MINISTÈRE. SIGNALER LES LACUNES AVANT D'ENTREPRENDRE LES TRAVAUX. TOUTE OUVERTURE NON IDENTIFIÉE SUR LES DESSINS DE STRUCTURE DOIT ÊTRE APPROUVÉE PAR ÉCRIT PAR LE REPRÉSENTANT DU MINISTÈRE AVANT LA CONSTRUCTION.
- LES ÉCHELLES DOIVENT ÊTRE CONÇUES ET CERTIFIÉS PAR L'INGÉNIEUR PROFESSIONNEL DU FABRICANT AUTORISÉ EN QUÉBEC ET EN CONFORMANCE AVEC LES CHARGES PRÉVUES DANS LA PARTIE 4 ET LA PARTIE 3 DU CODE NATIONAL DU BÂTIMENT 2010. LES DESSINS D'ATELIER MARQUÉES À ÊTRE SOUMIS.
- ESCALIER EN ACIER DOIT ÊTRE CONÇUS ET CERTIFIÉS PAR L'INGÉNIEUR PROFESSIONNEL DU FABRICANT AUTORISÉ EN QUÉBEC ET EN CONFORMANCE AVEC LES CHARGES PRÉVUES DANS LA PARTIE 4 ET LA PARTIE 3 DU CODE NATIONAL DU BÂTIMENT 2010. LES DESSINS D'ATELIER MARQUÉES À ÊTRE SOUMIS.
- RETENEUR PARASISMQUES DES ÉLÉMENTS ARCHITECTURAUX, MÉCANIQUES ET ÉLECTRIQUES, NON MENTIONNÉS SUR LES DESSINS, SONT LA RESPONSABILITÉ DE L'INGÉNIEUR DE L'ENTREPRENEUR. LES DÉTAILS DE RETENUE DOIT ÊTRE ELABORÉS EN CONFORMANCE AU CODE DE BÂTIMENT NATIONAL 2010 DU CANADA. L'INGÉNIEUR DE L'ENTREPRENEUR EST RESPONSABLE DE LA CONCEPTION DES DÉTAILS CONCEPTIONNELS ET DES ISOLEMENTS SISMQUES, TEL QUE REQUIS, PAR LES SPÉCIFICATIONS, Y COMPRIS LA VÉRIFICATION QUE LA STRUCTURE EXISTANTE, NOUVELLE EST CAPABLE DE SUPPORTER EN TOUTE SÉCURITÉ DES CHARGES IMPOSER EN CONFORMANCE DU CODE DE BÂTIMENT NATIONAL 2010 DU CANADA. AUCUN DES ÉLÉMENTS PEUT ÊTRE CONSTRUITS SANS LA CONFIRMATION ÉCRITE DE CES CONDITIONS PAR L'INGÉNIEUR DE L'ENTREPRENEUR.
- AUCUN ÉLÉMENT DES FONDATIONS NE DOIT ÊTRE CONSTRUIT AVANT D'AVOIR OBTENU L'APPROBATION ÉCRITE DES SURFACES D'APPUI ET DES PRESSIONS D'UN INGÉNIEUR EN GÉOTECHNIQUE AYANT PROCÉDÉ À UNE ÉTUDE SUR PLACE. À DÉFAUT D'EFFECTUER CES TRAVAUX, REPRÉSENTANT DU MINISTÈRE POURRAIT DEVOIR ENLEVER/REMETTRE EN PLACE À SES FRAIS TOUTS LES ÉLÉMENTS DES FONDATIONS.
- L'ENTREPRENEUR À FOURNIR LES ÉTAPÉMENTS PRÉCALCULÉS, TEL QUE REQUIS, POUR AMÉNAGER LES ACTIVITÉS DE L'ENTREPRENEUR ET POUR EMPÊCHER DU DOMMAGE À TOUS PROPRIÉTÉ ADJACENTES.
- ENTREPRENEUR EST REQUIS À SOUMETTRE LES DESSINS D'ATELIER POUR LES CONDUITS ET LES MANCHONS DE TUYAU DANS LE BÉTON POUR TOUTES ÉTAGES / TOITURES / MURS / COLONNES AVANT ÉRECTION / CONSTRUCTION / FABRICATION DE NIMPORTE QUEL ÉLÉMENTS SUBMENTIONNER. CES DESSINS DOIT AVOIR LOCALISER / DIMENSIONNER LES TAILLES CLAIRES D'OUVERTURES / MANCHONS DE TUYAU / CONDUITS DANS LE PLAN (PLANCHERS / TOITURES / COLONNES) ET D'ÉLEVATION (MURS / POUTRES). LA COORDINATION DES DIFFÉRENTES DISCIPLINES / SECOND-ŒUVRE À ASSURER QUE TOUTS LES ÉLÉMENTS SONT CLAIREMENT INDIQUÉES EST DE LA RESPONSABILITÉ SEULE DE L'ENTREPRENEUR. DESSINS DOIVENT ÊTRE SOUMIS UN MINIMUM DE 4 SEMAINES AVANT LA CONSTRUCTION DE L'ÉLÉMENT CONCERNÉ.

D01-2 SURCHARGE DE GRAVITÉ:

FACTEUR D'IMPORANCE:

SEIGE: $I_s = 1.25, SLS = 0.9$
 VENT: $I_w = 1.25, SLS = 0.75$
 SEISMIC: $I_e = 1.5$

PARAMÈTRES DE SURCHARGE DE NEIGE:
 $S = I_s (S_0 / (C_w C_e C_s C_a)) + S_f$
 $S_0 = 4.1 \text{ kPa (150)}$
 $S_f = 0.4 \text{ kPa (150)}$
 $C_d = 0.8$
 $C_s = \text{VARIES}$
 $C_w = 1.0$
 $C_a = 1.0$

TOITURE: CHARGE PERMANENTE: TOITURE ET ISOLANT: 0.50 kPa
 TABLIER MÉTALLIQUE: 0.15 kPa
 POUTRE EN ACIER STRUCTURALES: 0.25 kPa
 PLAFOND: 0.15 kPa
 POUTRES: 0.20 kPa
 MÉCH. & ÉLECT.: 0.25 kPa
 1.50 kPa

SURCHARGE: NEIGE: 4.60 kPa (+ DRIFT)
 TEL QU'INDIQUÉ SUR PLAN

D01-3 SYSTÈME SISMQUE/CHARGEMENT DE DONNÉES

- SYSTÈMES DE FORCE RÉSISTANCE SISMQUE (SFRS)**
 - SFRS: SYSTÈME ET CONNECTIONS: (2010 NBC CLAUSE 4.1.8.94-1.8.10)
 - SYSTÈME DE RÉSISTANCE DE CHARGE LATÉRAL: DUCTILITÉ LIMITE (ENTRETOISEMENT)
 $R_d = 2.0$
 $R_o = 1.3$
 CSA STANDARD: CAN/CSA S16(14)
 CLAUSES EN VIGUEUR: 27.11
 - SFRS: DIAPHRAGMES ET CONNECTIONS: (2010 NBC CLAUSE 4.1.8.15)
 CSA STANDARD: CAN/CSA S16(14)
 CLAUSES EN VIGUEUR: 27.11
 - SFRS: SYSTÈME DE FONDATION: (2010 NBC CLAUSE 4.1.8.16)
 CSA STANDARD: CAN/CSA A23.3-14
 CLAUSES EN VIGUEUR: 21.8
- CONFIRMATION: LES SYSTÈMES DE FONDATION ONT ÉTÉ CONÇUS À RÉSISTER LES FORCES LATÉRALES APPLIQUÉES SUR LES SFRS EN CONFORMANCE AVEC LE CODE DU BÂTIMENT 2010 COMPRENANT DE TOUTE AUTRE FACTEURS CONGRUENT
- IMPORANCE DES FACTEURS SISMQUE:** (2010 NBC CLAUSE 4.1.8.9)
 $I_e = 1.5$
- VILLE DE RÉFÉRENCE:** SEPT-ÎLES
- CLASSE DU CHANTIER:** LES CLASSIFICATIONS DU CHANTIER NOTÉS POUR RÉPONSE DU CHANTIER SISMQUE ET PARAMÈTRES DES FORCES DE CISAILLEMENT INDIQUÉS SONT CITER SUR LE RAPPORT DE GÉOTECHNIQUE: 11108417 PAR: GHD CONSULTANTS LTÉE. DATE: DECEMBER 16, 2015

- PGA: 0.12
- LES DONNÉES SU SPECTRE DE RÉPONSE:
- 5% DE RÉPONSE DE DONNÉES AMORTIE SPECTRALE VALEURS D'ACCELERATION DE LA VILLE DE RÉFÉRENCE: (CODE DU BÂTIMENT 2010: STANDARD SUPPLEMENTAIRES SB-1)

$S_{d(0.2)} = 0.300$	$S_{d(0.5)} = 0.220$	$S_{d(1.0)} = 0.098$	$S_{d(2.0)} = 0.037$
----------------------	----------------------	----------------------	----------------------

- RÉPONSE DE CONCEPTION SPECTRALE ET VALEURS D'ACCELERATION (DSRAV):** (CODE DU BÂTIMENT 2010 CLAUSE 4.1.8.11)
 - CLASS D: ($F_a = 1.28, F_v = 1.4$)
 - $S(0) = 0.384$
 - $S(0.2) = 0.384$
 - $S(0.5) = 0.308$
 - $S(1.0) = 0.137$
 - $S(2.0) = 0.052$
 - $S(4.0) = 0.026$
- SYSTÈME DE VALEUR DE RESTRICTION:** $I_r F_a S_a(0.2) = 0.58 \geq 0.35$ OUI NON
- DONNÉES DE LA PÉRIODE:**
 - PERIODE EMPÉRICALE: CODE DU BÂTIMENT 2010 CLAUSE 4.1.2.11 (a) & (i)
 - $T_a(\text{empirical})_{s=0} = 0.21 \text{ sec}$
 - $T_a(\text{empirical})_{w=0} = 0.21 \text{ sec}$
 - PERIODE MODALE: (CODE DU BÂTIMENT 2012 CLAUSE 4.1.8.11 (3)(c) ET 4.1.8.3(8))
 - $T_{a(modal)s=0} = 0.33 \text{ sec}$
 - $T_{a(modal)s=w} = 0.32 \text{ sec}$
 - PERIODE DE CONCEPTION/MODE ET COEFFICIENT DE MOMENT: (CODE DU BÂTIMENT 2010 CLAUSE 4.1.8.11(5))
 - $S_{a(0.2)} = 8.1 \geq 8.0$ OUI NON
 - $T_{a(design)s=0} = 0.33 \text{ sec}$ $M_v = 1.0$ $J = 1.0$
 - $T_{a(design)s=w} = 0.32 \text{ sec}$ $M_v = 1.0$ $J = 1.0$
- PÉRIODE DE CONCEPTION FONDAMENTALE DSRAV:** (CODE DU BÂTIMENT 2010 CLAUSE 4.1.8.11(2))
 - $S_{TANS} = 0.351$
 - $S_{TAEW} = 0.354$

EXAMENS IRREGULARITES: CODE DU BÂTIMENT 2010 4.1.8.6)

1. RIGIDITÉ VERTICALE: <input type="checkbox"/> OUI <input type="checkbox"/> NON	2. POIDS: <input type="checkbox"/> OUI <input type="checkbox"/> NON
3. GÉOMÉTRIE VERTICALE: <input type="checkbox"/> OUI <input type="checkbox"/> NON	4. RABOT DISCONTINUE: <input type="checkbox"/> OUI <input type="checkbox"/> NON
5. HORS DU RABOT: <input type="checkbox"/> OUI <input type="checkbox"/> NON	6. ÉTAGES FAIBLES: <input type="checkbox"/> OUI <input type="checkbox"/> NON
7. TORSION: <input type="checkbox"/> OUI <input type="checkbox"/> NON	8. NON-ORTHOAGONALE: <input type="checkbox"/> OUI <input type="checkbox"/> NON
CONCLUSION: BÂTIMENT EST: <input type="checkbox"/> RÉGULIER D'IRREGULIER <input type="checkbox"/> NON RÉGULIER	
ANALYSE DYNAMIQUE: <input type="checkbox"/> REQUIS <input type="checkbox"/> NON REQUIS	
MÉTHODE DE PROCÉDURE DYNAMIQUE: <input type="checkbox"/> PROCÉDURE DE PERIODE MODALE <input type="checkbox"/> INTÉGRATION NUMÉRIQUE DU TEMP HISTORIQUE	
TORSION EXCENTRICITÉ: <input type="checkbox"/> $\leq 0.10 D_{rx}$ (4.1.8.11(10a)), $B \leq 1.7$ PROCÉDURE DE FORCE STATIQUE EQUIV <input type="checkbox"/> $\leq 0.10 D_{rx}$ (4.1.8.12(4a)), $B \leq 1.7$ <input type="checkbox"/> $\leq 0.05 D_{rx}$ (4.1.8.12(4b)), $B \leq 1.7$, 3-D ANALYSE DYNAMIQUE	
SÉPARATION STRUCTURALE: <input type="checkbox"/> LES STRUCTURES ADJACENTES ONT ÉTÉ SÉPARER SELON LE CODE DU BÂTIMENT 2010 CLAUSE 4.1.8.14(1) <input type="checkbox"/> N/A	

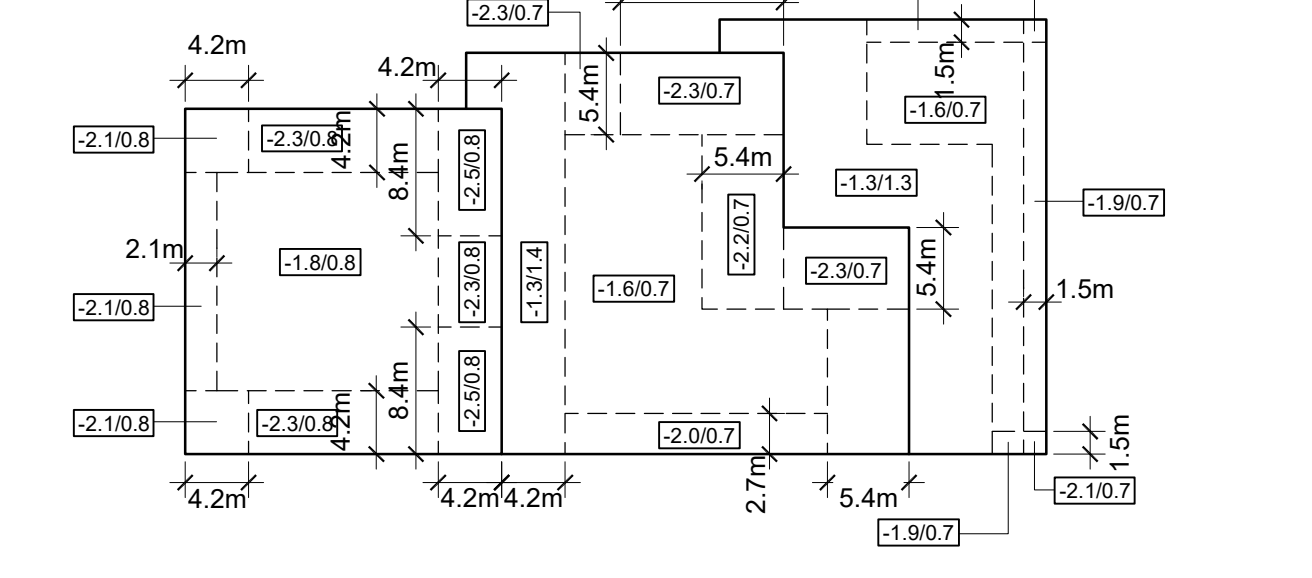
- POIDS DU BÂTIMENT POUR LA CONCEPTION SISMQUE:** $W = 4,700 \text{ KN}$
- BASE DE MOMENT DE CISAILLEMENTS:** $V_{STAT} = S(T_{aM} M_{E/W} / R_d R_o) = W \cdot 0.22 = 990 \text{ KN}$
- VALEUR MINIMUM/MAXIMUM DE STATIQUE:**
 - NORD-SUD: (↓)
 - $M_{NS} = S(2.0) M_{E/W} / (R_d R_o) = W \cdot 0.03 = 150 \text{ KN}$
 - $M_{NS} = S(0.2) M_{E/W} / (R_d R_o) = W \cdot 0.15 = 665 \text{ KN}$
 - EST-OUEST: (→)
 - $M_{EO} = S(2.0) M_{E/W} / (R_d R_o) = W \cdot 0.03 = 150 \text{ KN}$
 - $M_{EO} = S(0.2) M_{E/W} / (R_d R_o) = W \cdot 0.15 = 665 \text{ KN}$

DONNÉES SISMQUES		
PROCÉDURES DE FORCES STATIQUE EQUIV. CODE 2010 CLAUSE 4.1.8.11(1)-(10)	PROCÉDURES D'ANALYSES DYNAMIQUE (100) (FACTEURS D'ÉCHELLE INITIALES) CODE 2010 CLAUSE 4.1.8.12(1)-(5)	CHARGE DE CONCEPTIONS
NORD-SUD: (↓)	NORD-SUD: (↓)	NORD-SUD: (↓)
$V_{NS} = W \cdot 0.15 = 665 \text{ KN}$ $M_{NS} = 4750 \text{ KN} \cdot \text{m}$	$V_{NS} = 734 \text{ KN}$ $M_{NS} = 5240 \text{ KN} \cdot \text{m}$ $MPMR = 99\%$	$V_{NS} = 734 \text{ KN}$ $M_{NS} = 5240 \text{ KN} \cdot \text{m}$
EST-OUEST: (→)	EST-OUEST: (→)	EST-OUEST: (→)
$V_{EO} = W \cdot 0.15 = 665 \text{ KN}$ $M_{EO} = 4811 \text{ KN} \cdot \text{m}$	$V_{EO} = 539 \text{ KN}$ $M_{EO} = 3900 \text{ KN} \cdot \text{m}$ $MPMR = 99\%$	$V_{EO} = 539 \text{ KN}$ $M_{EO} = 3900 \text{ KN} \cdot \text{m}$
NOTES: (1) DONNÉE DYNAMIQUE INITIALE DU FACTEUR D'ÉCHELLE: $S_f \cdot g - \frac{I_e}{R_d R_o} = g \cdot 0.58$ PROCÉDURE DES DONNÉES D'ANALYSE DYNAMIQUE: ONT ÉTÉ BASÉ SUR L'ÉVALUATION DU BÂTIMENT AVEC LE FACTEUR D'ÉCHELLE INITIALES APPLIQUÉ. QUAND APPLIQUER VALEURS DE FORCES STATIQUES, ILS CONFORMERONT AVEC LE CODE CLAUSE 4.1.8.12(6) POUR DÉTERMINER LES VALEURS DE DONNÉES CONCEPTIONNELLES (2) LES VALEURS DE CISAILLEMENTS DONNÉES CONCEPTIONNÉ ONT ÉTÉ BASÉ SUR L'ÉVALUATION DE V_{NS} ET V_{EO} EN CONFORMANCE AVEC LE CODE 2010 CLAUSE 4.1.8.12(6). LES DONNÉES INDIQUÉES DÉCRIT LA CONCEPTION DES FORCES DE CISAILLEMENT DE BASE ET LA CORRESPONDANCE DES MOMENTS DE RENVERSEMENT (3) N/A = PAS APPLIQUER SUR LA CONCEPTION DU BÂTIMENT		

D01-3.1 VENT:

VENT:	NORD-SUD: (↓)
$q = 0.54 \text{ kPa}$ (UNE FOIS DANS 50 ANS)	$V_{base} = 360 \text{ KN}$ $M_{base} = 1400 \text{ KN} \cdot \text{m}$
$I_w = 1.25$ (U.S.) $I_w = 0.75$ (U.S.)	EST-OUEST: (→)
	$V_{base} = 160 \text{ KN}$ $M_{base} = 680 \text{ KN} \cdot \text{m}$

D01-3.2 L'ARRACHEMENT SOUS L'ACTION DU VENT (INCLUANT I_w SOULÈVEMENT TOTALE (-ve)) (kPa):



D01-4 LES DESSINS D'ATELIERS:

- SOUMETTEZ LES DESSINS POUR TOUTES LES TACHES STRUCTURALES ET NIMPORTE QUELLES TACHES AFFECTANT LA STRUCTURE DU GÉRANT DE CONSTRUCTION. OBTENEZ LES APPROBATIONS DE L'ARCHITECTE ET DE L'INGÉNIEUR AVANT DE PROCÉDER AVEC LA FABRICATION.
- CHACUN DE CES DESSINS DEVRAIENT POSSEDER LA SIGNATURE ET L'ÉTAMPE DE L'INGÉNIEUR QUALIFIÉ, PROFESSIONNEL ET ENREGISTRÉ DE LA PROVINCE.
 - a) PRÉFABRIQUER LES DESSINS DE BÉTON
 - b) DESSINS POUR NIMPORTE QUELLES PARTIES TEMPORAIRES.
 - c) DESSINS POUR NIMPORTE QUELLES PARTIES STRUCTURALES DÉSIGNÉES PAR LES DISCRETIONS DE L'ENTREPRENEUR INCLUANT L'ENVELOPPE D'EXTÉRIEUR DE L'ÉDIFICE.
 - d) COFFRAGE
- LES DESSINS SERONT MISES EN REVUE ET ÉTAMPÉS PAR L'ENTREPRENEUR AVANT LA DÉLIVRANCE À L'ARCHITECTE/L'INGÉNIEUR. LES DESSINS QUI NE SONT PAS ÉTAMPÉS PAR L'ENTREPRENEUR SERONT REJUS. NIMPORTE QUELLE DÉLAI DANS LA SÉQUENCE DE LA CONSTRUCTION QUI EST DUE À LA NON-COMPLIANCE AVEC CES DEMANDES DEVIENDRA RESPONSIBLE DE L'ENTREPRENEUR.
- SOUMETTEZ L'ACIER STRUCTURAL, LA SOLIVE D'ACIER ET LES DESSINS DU PONT D'ACIER POUR LA REVUE STRUCTURALE DE L'INGÉNIEUR AVANT LA FABRICATION. TOUTES LES DESSINS POSSEDERONT LA SCÈLLE D'INGÉNIEUR ENREGISTRÉMENT PROFESSIONNEL SOUS LA JURIDICTION.
- LES DESSINS SERONT MISES EN REVUE POUR ÊTRE CONFORMÉES AVEC LE CONCEPT GÉNÉRAL DU DESSIN. CETTE REVUE N'APPLIQUERA PAS L'APPROBATION DU DESSIN DÉTAILLÉ OU LES QUANTITÉS DÉCRITES DANS LES DESSINS. LA RESPONSABILITÉ POUR LES QUANTITÉS ET LE DESSIN DÉTAILLÉ DES MATÉRIAUX ET LES PIÈCES Y REQUISSES POUR FOURNIR LA TACHE DÉCRITE, COMPLÈTE ET SATISFAISANT DANS LES DOCUMENTS DE DESSIN RESTERA AVEC L'ENTREPRENEUR.

D01-5 DEFINITIONS

LES ABRÉVIATIONS SUIVANTES SONT UTILISÉES DANS CES REMARQUES ET SUR LES DESSINS:

Ø	À (ESPACEMENT DE CENTRE EN CENTRE)	mm	MILLIMÈTRES
ARCH.	ARCHITECTURAL	MAX.	MAXIMUM
BF	BRACE FRAME	MECH	MÉCANIQUE
BLL	COUCHE INFÉRIEURE INFÉRIEURE	MIN	MINIMUM
BUL	COUCHE SUPÉRIEURE INFÉRIEURE	NP	FACE RAPPROCHÉE
CR	CENTRE EN CENTRE	NTS	NON À L'ÉCHELLE
C	LIGNE CENTRALE	OF	FACE EXTÉRIÈRE
CONT.	CONTINU	PCO	DÉCOUPEURE DU PILIER
CW	MUR ÉCRAN	PLAQUE	PLAQUE
EA	CHAQUE	SMR	ÉCHELLE STANDARD GALVANISÉE
EE	CHAQUE EXTREMITÉ	SW	RENFORTS DE LA MAÇONNERIE
EF	CHAQUE FACE	T	MUR DE CONTREVENTEMENT
EL	ÉLEVATION	TLL	PARTIE SUPÉRIEURE
FF	CHAQUE CÔTÉ	TLE	COUCHE INFÉRIEURE SUPÉRIEURE
EW	CHAQUE DIRECTION	TOPC	COUCHE SUPÉRIEURE SUPÉRIEURE
H	FACE ÉLOIGNÉE	TOPC	DESSUS DU CAPUCHON DU PILIER
HDMR	RENFORT DE MAÇONNERIE DE TYPE SOLIVE GALVANISÉE ROBUSTE	UL	TYRQUE SAUF INDICATION CONTRAIRE
IF	FACE INTÉRIEURE	US	COUCHE SUPÉRIEURE
IL	COUCHE INFÉRIEURE	V	DESSOUS
m	MÈTRES		VERTICAL

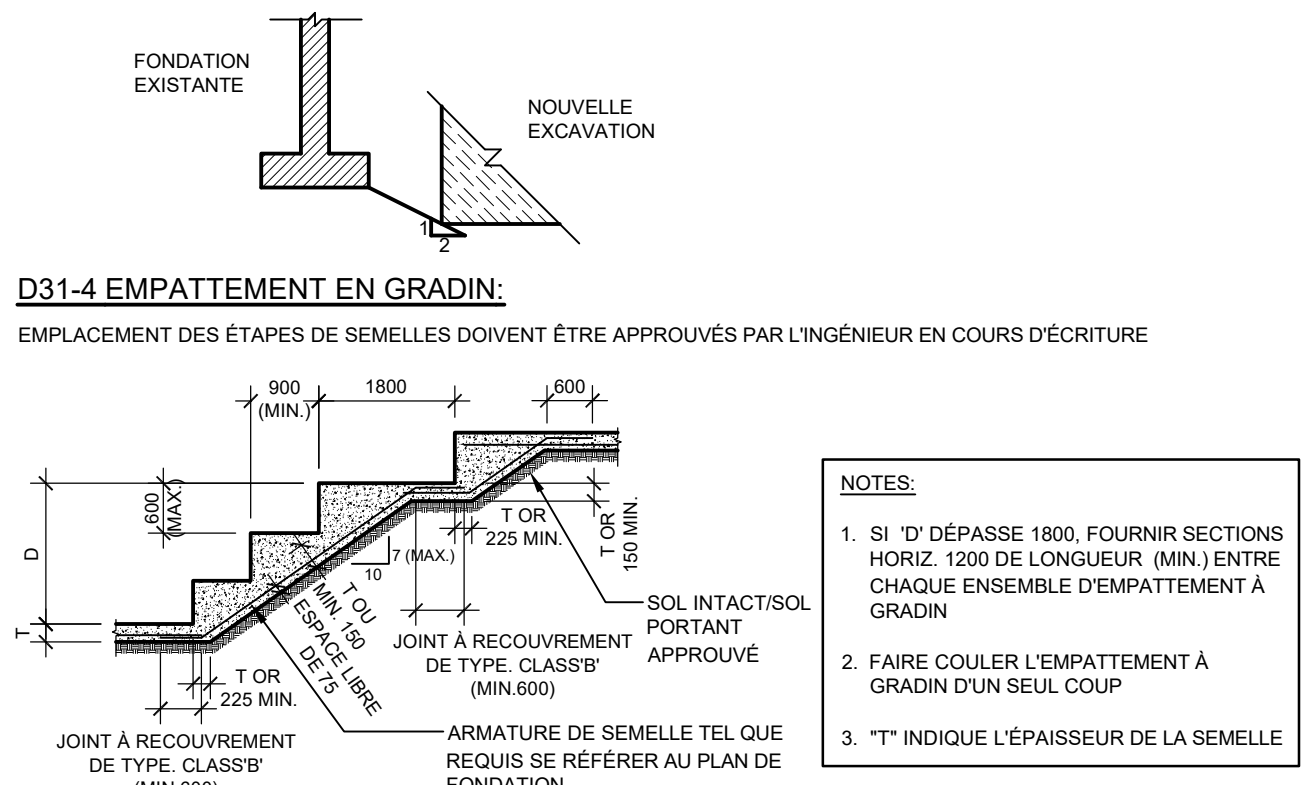
D31) FONDATIONS:

D31-1 EMPATTEMENTS:

TOUTES LES PIÉDESTALS POSSEDERONT LES MATÉRIAUX ORIGINAUX OU LE GRANULEUX COMPRIMÉ AVEC LE ROULEMENT ADMISSIBLE MINIMUM À LA FORCE NOTÉ DANS LE RAPPORT (11 108417) DES SOLS PAR GHD CONSULTANTS LTÉE ET APPROUVÉ PAR L'INGÉNIEUR GÉOTECHNIQUE SUR SITE. FOURNISSEZ UN COUVRETTÉ DE GÉLÉ EN ACCORD AVEC LE RAPPORT DES SOLS.

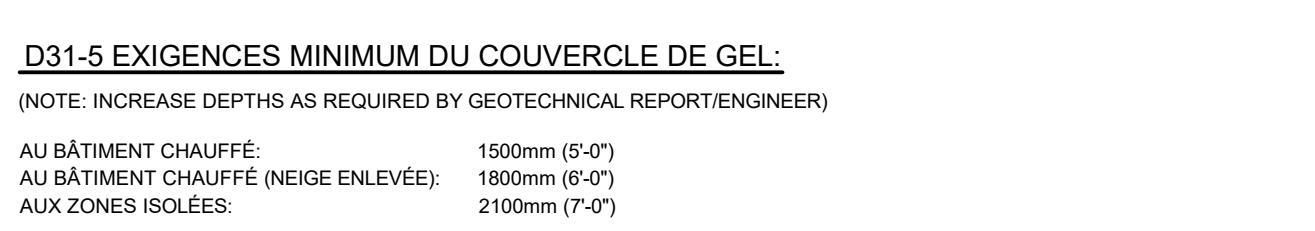
D31-3 À MOINS D'INDICATIONS CONTRAIRES, PROTÉGER LA STABILITÉ LATÉRALE DE LA COUCHE D'APPUI:

N'EXCAVER PAS EN-DESSOUS LA LIGNE 'A', QUI SE PROLONGE VERTICALEMENT D'AUTRES NIMPORTE QUELLE FONCTION STRATA À UNE PENTE DE 1 VERTICAL À 2 HORIZONTAL. AJUSTER LE PIÉDESTAL ET L'ÉLEVATION DES TRANCHÉES EXCÉDER CETTE DEMANDE (VOIR LE DIAGRAMME).



D31-4 EMPATTEMENT EN GRADIN:

EMPLACEMENT DES ÉTAPES DE SEMELLES DOIVENT ÊTRE APPROUVÉS PAR L'INGÉNIEUR EN COURS DE CRÉATION



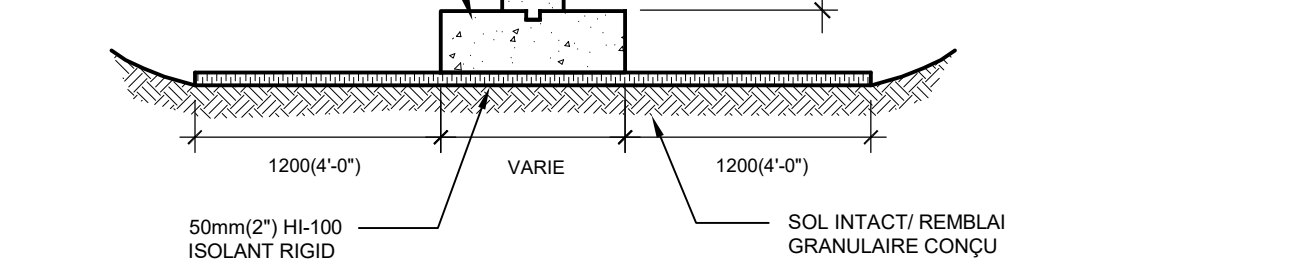
D31-5 EXIGENCES MINIMUM DU COUVERCLE DE GEL:

(NOTE: INCREASE DEPTHS AS REQUIRED BY GEOTECHNICAL REPORT/ENGINEER)

AU BÂTIMENT CHAUFFÉ:	1500mm (5'-0")
AU BÂTIMENT CHAUFFÉ (NEIGE ENLEVÉE):	1800mm (6'-0")
AUX ZONES ISOLÉES:	2100mm (7'-0")

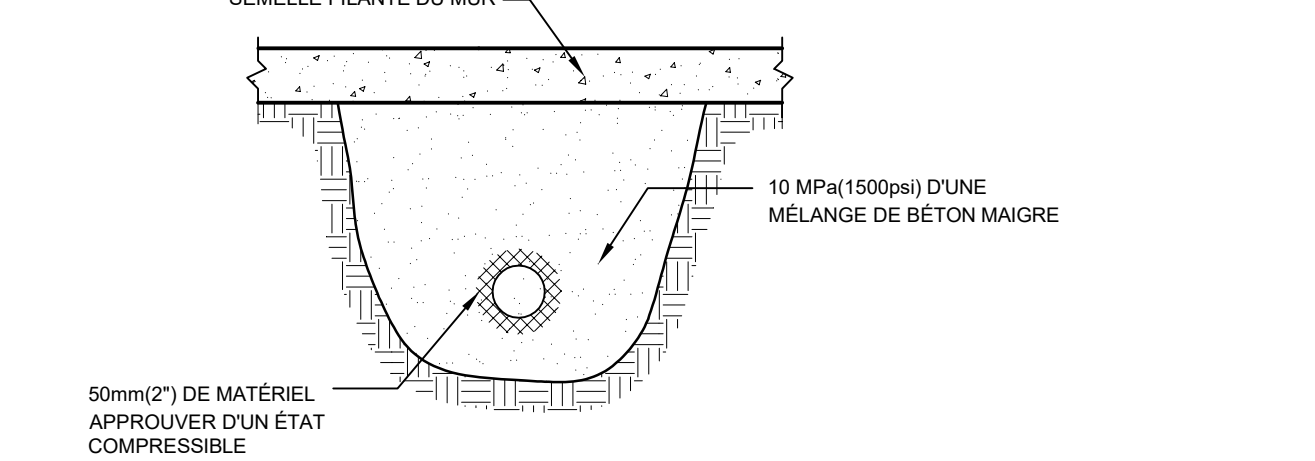
D31-6 DÉTAIL ALTERNÉ DE LA COUVERTURE DU GEL:

(NOTE: GÉOTECHNIQUE NÉCESSITENT PLUS DE COUVERTURE DU SOL/ EXTENSION D'ISOLANT RIGID, RAPPORT DU SOL CONTROLÉ)



D31-7 TUYAU TRAVERSANT DESSOUS LES SEMELLES FILANTES

(NOTE: LES ENDOITRS OU, LES TUYAUX TRAVERSANT DESSOUS LES SEMELLES FILANTES, DOIT ÊTRE APPROUVÉ PAR LE REPRÉSENTANT DÉPARTEMENTALE PAR APPROBATION ÉCRITE AVANT LE DÉBUT DES TRAVAUX. L'INGÉNIEUR RÉSERVE LE DROIT DE RECALCULER LES TUYAUX OU DE BAISSER LES SEMELLES À CONVENIR)



D03) BÉTON:

D03-1 COUVERTURE DE BÉTON (DISPONIBLE POUR LE RENFORCEMENT):

PIÉDESTALS EN-DESSOUS (CONTRE LE SOL):	75mm (3")
PIÉDESTALS (CÔTÉS ET LE SOMMET):	50mm (2")
MURS:	40mm (1 1/2")
DALLES:	25mm (1") UN
POUTRES:	40mm (1 1/2") (AUX ÉTRIERS)
COLONNES:	40mm (1 1/2") (AUX BROCHES)

FOURNISSEZ UN COUVRETTÉ DE 32mm POUR LE BAS D'ACIER POUR LA DALLE AU-DESSUS LES RÉGIONS D'INCENDIES À UNE DURÉE DE TROIS HEURES. FOURNISSEZ UN COUVRETTÉ DE 32mm POUR LES BROCHES DE COLONNES D'AUTRES LES RÉGIONS D'INCENDIES À UNE DURÉE DE TROIS HEURES.

D03-2 OUVERTURES DES DALLES ET MURS:

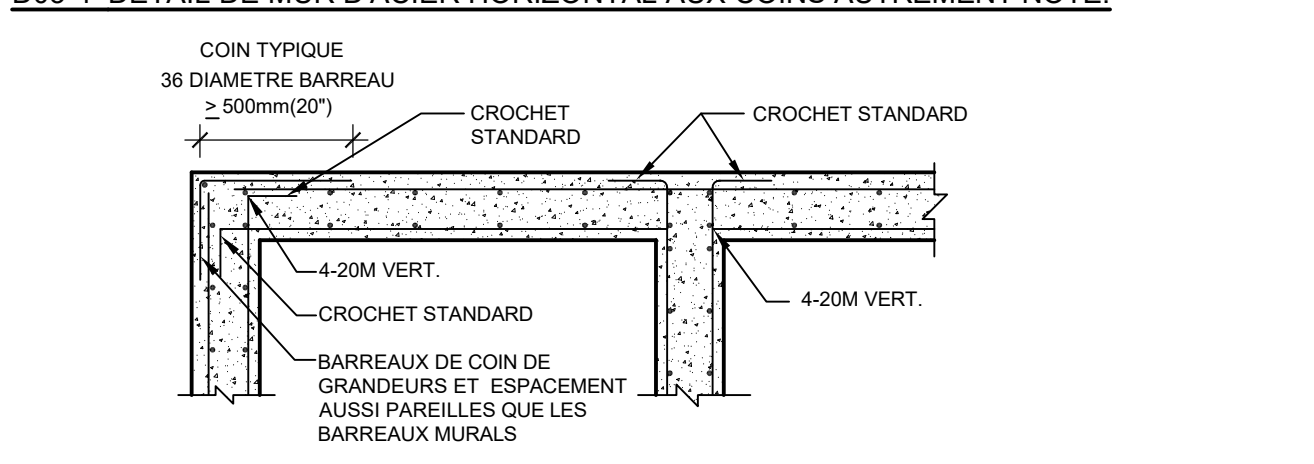
- DÉPLACER LES BARREAUX LATÉRALEMENT AUX OUVERTURES DES DALLES. **N E P A S C O U P E R**. PLACER LA MOITIÉ DES BARREAUX DÉPLACÉS À CHAQUE CÔTÉ DE L'OUVERTURE ET INSTALLEZ DE L'ACIER TEMPÉRÉ Y REQUIS.
- FOURNISSEZ UN SOMMET DE 1-15M ET UN BAS DE RENFORCEMENT ADDITIONNEL AUTOUR DES OUVERTURES DES DALLES 300x300 OU PLUS LARGE (AUTREMENT NOTÉ). PROLONGER UN 24 DIAMÈTRE DE BARREAU (600mm MIN.) AU DELA DES COINS.
- FOURNISSEZ LE RENFORCEMENT MINIMALE ET ADDITIONNEL AUTOUR DES OUVERTURES DES MURS 300x300 OU PLUS LARGE (AUTREMENT NOTÉ). PROLONGER UN 24 DIAMÈTRE DE BARREAU AU DELA DES COINS À CHAQUE ENDOITR.
- CONSULTER LES DESSINS ARCHITECTURAL, MÉCANIQUE ET ÉLECTRIQUE POUR LES OUVERTURES ADDITIONNELLES A CEUX QUI SERONT INDIQUÉES.
- FOURNISSEZ DES OUVERTURES MURALES ET AUX DALLES COMME INDIQUÉES SUR LES DESSINS STRUCTURAUX OU AUTREMENT REQUIS PAR LES MÉTIERS VARIÉS. L'APPROBATION DE L'INGÉNIEUR DEVRAIT ÊTRE OBTENU POUR LES EMBLEMES ET GRANDEURS DES OUVERTURES QUI NE SONT PAS INDIQUÉES SUR LES DESSINS STRUCTURAUX. TOUTES LES OUVERTURES DEVRAIENT ÊTRE FORMÉES AVANT QUE LA DALLE SOIT VERSÉE. NE COUPER PAS LES OUVERTURES, APRÈS LE BETONNAGE, AUTREMENT INDIQUE L'INGÉNIEUR AUTORISÉ.
- FOURNISSEZ LES MANCHETTES DANS LES DALLES OU LES MURS POUR LA TUYAUTERIE MÉCANIQUE ET ÉVITER LES OUVERTURES EXISTANTES. L'APPROBATION DE L'INGÉNIEUR DEVRAIT ÊTRE OBTENU POUR NIMPORTE QUELLE CONCENTRATION DE MANCHETTES DANS LA BANDE DE COLONNE ET AUTOUR LA COLONNE. LE MANCHONNAGE DES DESSINS DEVRAIENT ÊTRE SOUMIS POUR LE MINIMUM D'APPROBATION DE DEUX SEMAINES D'AVANCE DE LA VERSÉE DU BÉTON.

D03-3 MUR DE RENFORCEMENT MINIMUM:

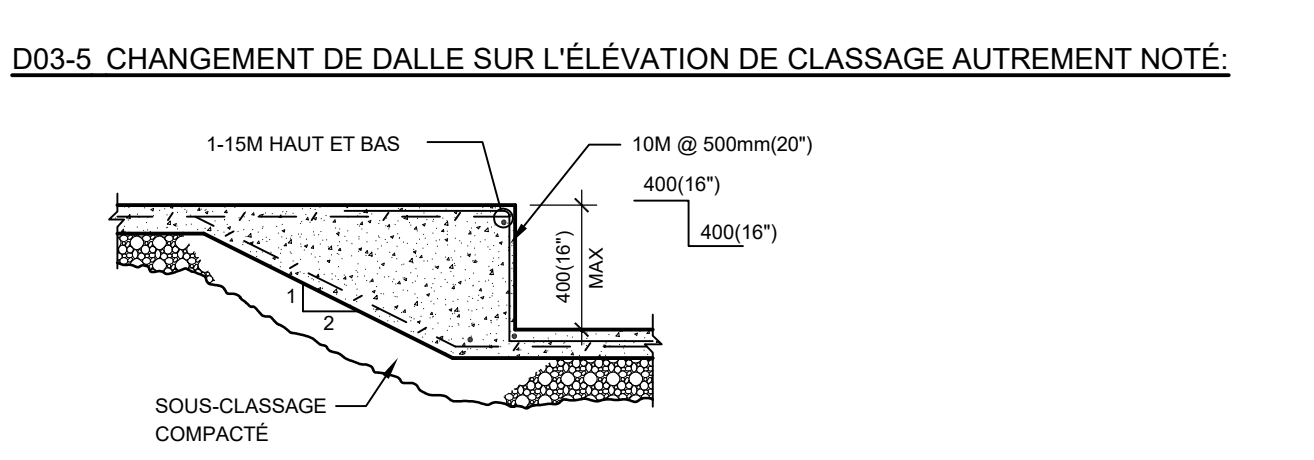
AUTREMENT NOTÉ FOURNIRS:

ÉPAISSEUR DU MUR	BARREAUX VERTICALES (0025Ag)	BARREAUX HORIZONTALS (0025Ag)	CHAQUE BOUT VERTICAL
150mm(6")	10M À 250	10M À 250	1-15M
200mm(8")	15M À 400	15M À 400	1-20M
250mm(10")	10M À 300 EF	10M À 300 EF	2-20M
300mm(12")	10M À 250 EF	10M À 250 EF	2-20M
350mm(14")	15M À 400 EF	15M À 400 EF	2-25M
400mm(16")	15M À 400 EF	15M À 400 EF	2-25M

D03-4 DÉTAIL DE MUR D'ACIER HORIZONTAL AUX COINS AUTREMENT NOTÉ:

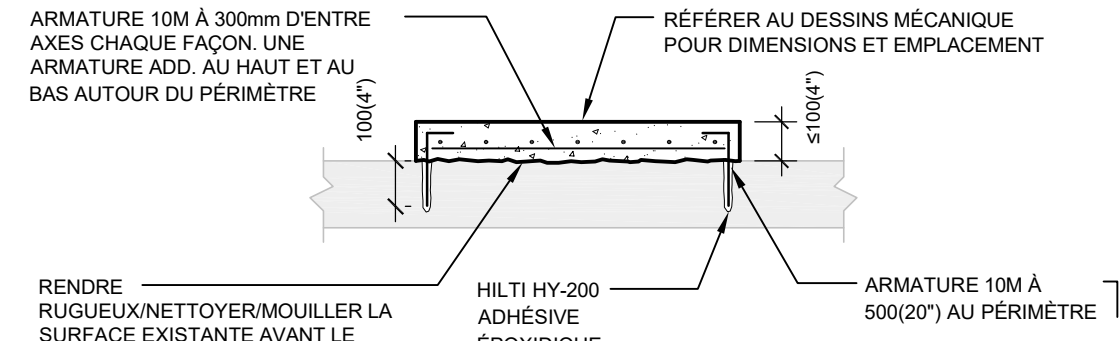


D03-5 CHANGEMENT DE DALLE SUR L'ÉLEVATION DE CLASSAGE AUTREMENT NOTÉ:

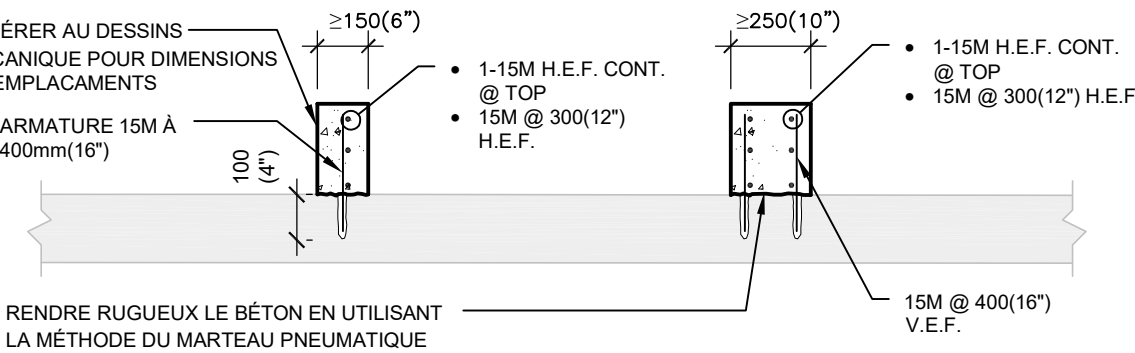


GENERAL NOTES AND DETAILS

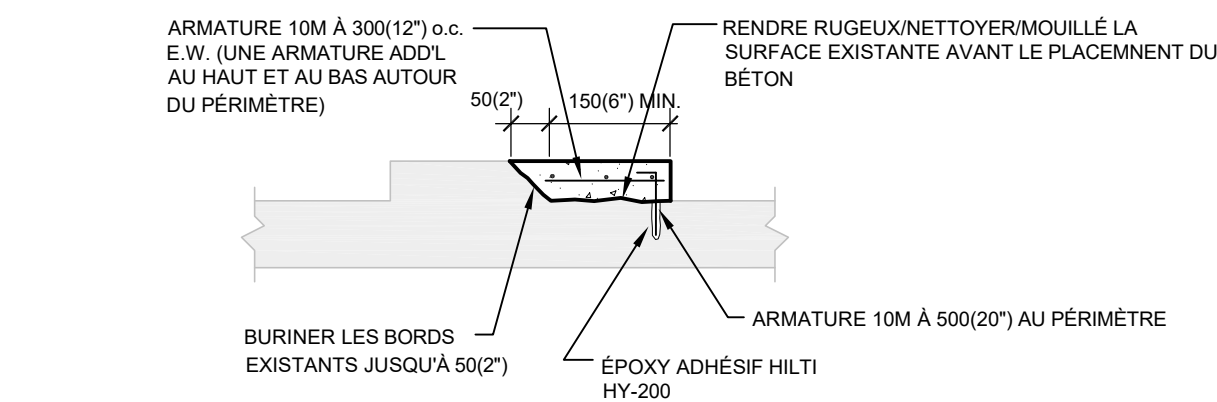
D03-7 LES COUSSINS ET LES COURBES DES BASINS/TRANCHÉES AUTREMENT NOTÉS:



A COUSSINET MÉCANIQUE TYPIQUE S004 SCALE: N.T.S.

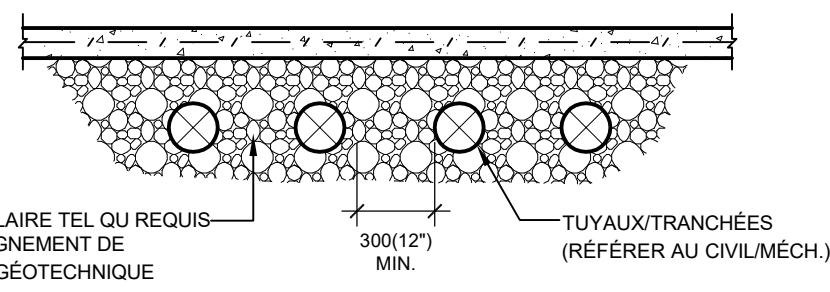


B BORDURE MÉCANIQUE TYPIQUE S004 SCALE: N.T.S.



C BORDURE MÉCANIQUE PARTIEL S004 SCALE: N.T.S.

D03-8 TUYAUTERIE D'UNE TRANCHÉES DESSOUS LA DALLE SUR SOL/SOUSTERRAIN:



D03-9 MÉLANGES À BÉTON:

DOSER LE BÉTON À DENSITÉ NORMALE EN CONFORMITÉ AVEC LA NORME CAN/CSA-A23.1 ET CE, AFIN D'OBTENIR LA QUALITÉ CI-APRÈS POUR L'ENSEMBLE DU BÉTON INDICUÉ.

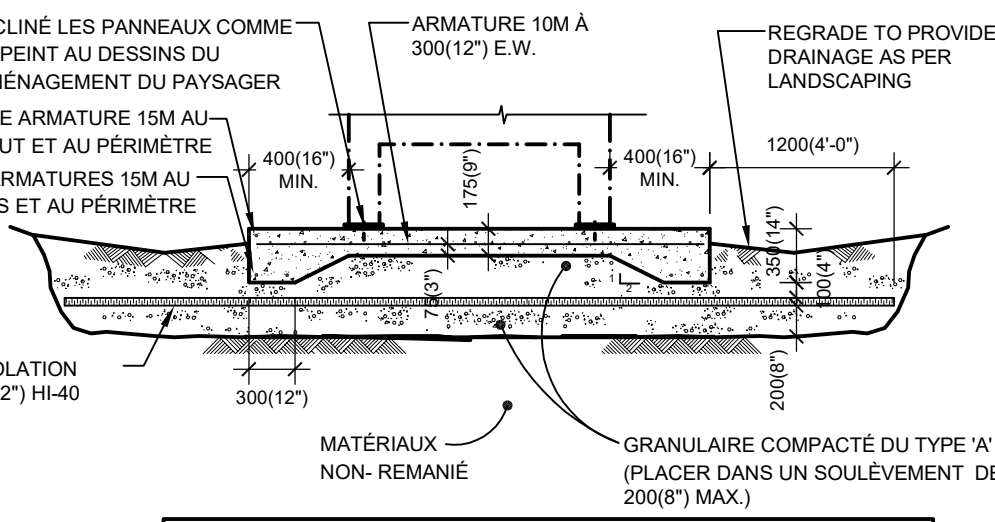
Table with columns: EMPACEMENT, 28 JOURS RÉSISTANCE, CLASS AFFAÏSSEMENT D'EXPOSITION. Rows include Dalle sur sol, murs de fondation, etc.

*NOTA. TOUT LE BÉTON EXPOSÉ À DES CONDITIONS ATMOSPHÉRIQUES D'EXTÉRIEUR DEVRA PRÉSENTER UN ENTRAÎNEMENT D'AIR D'AU MOINS 6%.

LES DOSAGES DU BÉTON MÉLANGE À L'AVANCE ET DU BÉTON SUR PLACE DEVRONT ÊTRE CONFORMES AUX EXIGENCES DE LA CLAUSE 12 DE LA NORME CSA A23.1 ET SELON CE QUI SUIT:

- 1. À MOINS D'ANNONCIATIONS OU D'INDICATIONS CONTRAIRES... 2. SAUF DANS LE CAS DE MÉLANGES DE PLANCHER... 3. PRODUIRE UN CERTIFICAT ATTESTANT QUE LES DOSAGES... 4. IL SERA INTERDIT D'UTILISER DU CHLORURE DE CALCIUM. 5. NE PAS CHANGER LE MÉLANGE À BÉTON SANS L'APPROBATION...

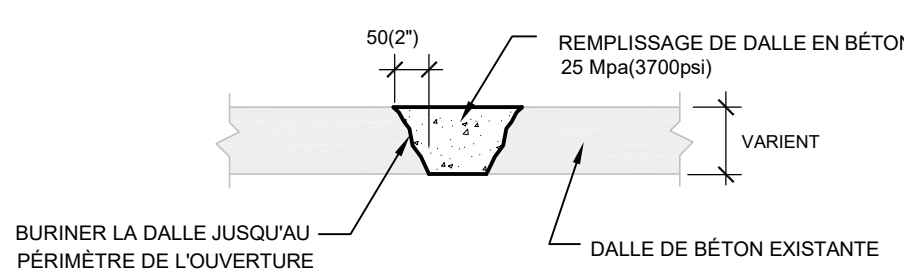
D03-10 PANNEAUX D'ÉQUIPMENTS EXTÉRIEUR



NOTE: FOURNIR DES PANNEAUX D'ÉQUIPMENTS EXTÉRIEUR COMME REQUIS. SE RÉFÉRER AU DESSINS D'ARCHITECTURE PAYSAGER POUR ENDROITS ET DIMENSIONS.

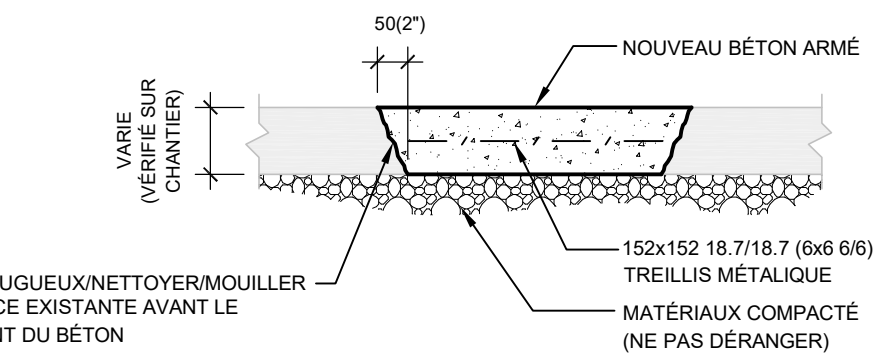
D PANNEAUX D'ÉQUIPEMENT S004 SCALE: N.T.S.

D03-11 DÉTAILS DU REMPLISSAGE DE DALLE

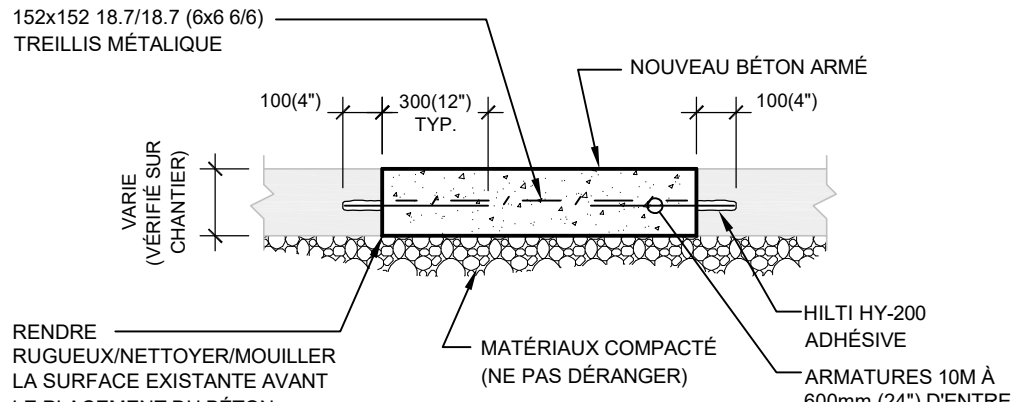


E REMPLISSAGE DE DALLE TYPE.: OUVERTURE < 300x300 (12'x12') S004 SCALE: N.T.S.

D03-12 LA SUPPRESSION/RÉINTÉGRATION DE LA DALLE SUR SOL:



F OPTION 1: PAS DE GOUJONS S004 SCALE: N.T.S.



G OPTION 2: GOUJONS S004 SCALE: N.T.S.

D03-13 NOTE SUR LA DALLE EN BÉTON SUR SOL:

- 1. LA DALLE DE BÉTON SUR SOL DOIT ÊTRE PLACER SUR UN MATÉRIEL GRANULAIRE EN CONFORMANCE STRICTE DU RAPPORT GÉOTECHNIQUE DU SOL... 2. FOURNIR DES JOINTS DE CONTRÔLE VÉROUILLÉS APPROUVÉS... 3. BRISER UN LIEN AUX SURFACES DE CONTACTE AVEC AUTRE BÉTON... 4. FOURNISSEUR 10mm D'ASPHALTE FÉCONDÉ... 5. FOURNIR UN RENFORCEMENT POLYFIBRE... 6. FOURNIR DES POCES CIRCULAIRES OU RECTANGULAIRES... 7. NE PAS PLACER LA DALLE DE BÉTON SUR SOL D'UNE MANIÈRE CONTINUER QUI DÉPASSE... 8. SOUMETTRE POUR RÉVISIONS LA DISPOSITION DES DESSINS... 9. MAINTENIR UNE ÉPaisseur MAXIMUM... 10. RÉFÉRER AUX DESSINS ARCHITECTURAUX... 11. RÉFÉRER AUX DESSINS ARCHITECTURAUX POUR L'ÉTENDU ET LE PLACEMENT DES DÉPRESSIONS ET POUR TOUT FINITION.

D04 MAÇONNERIE

D04-1 GÉNÉRALE:

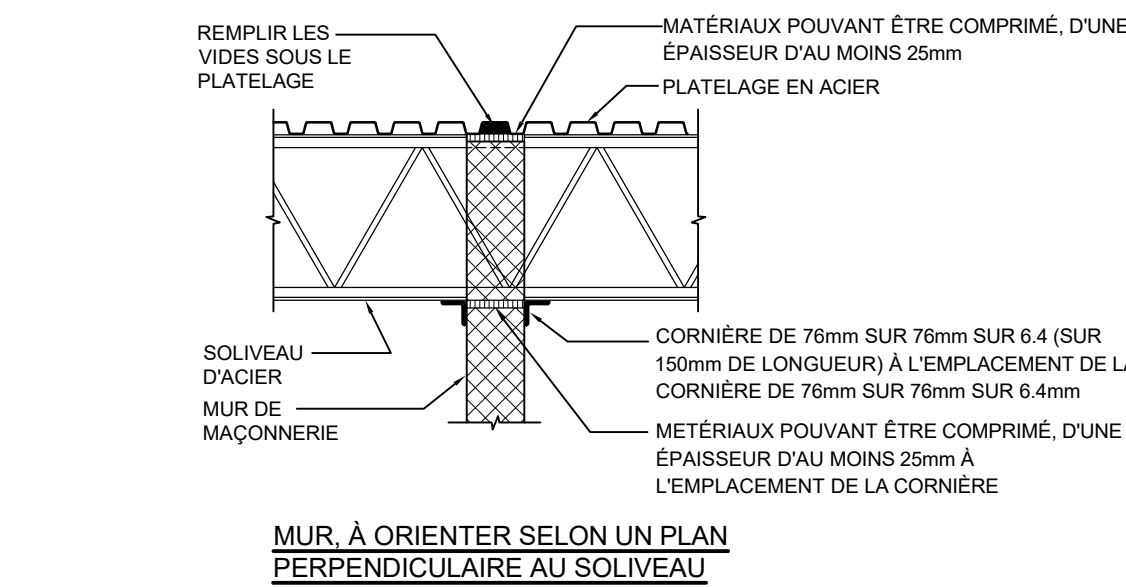
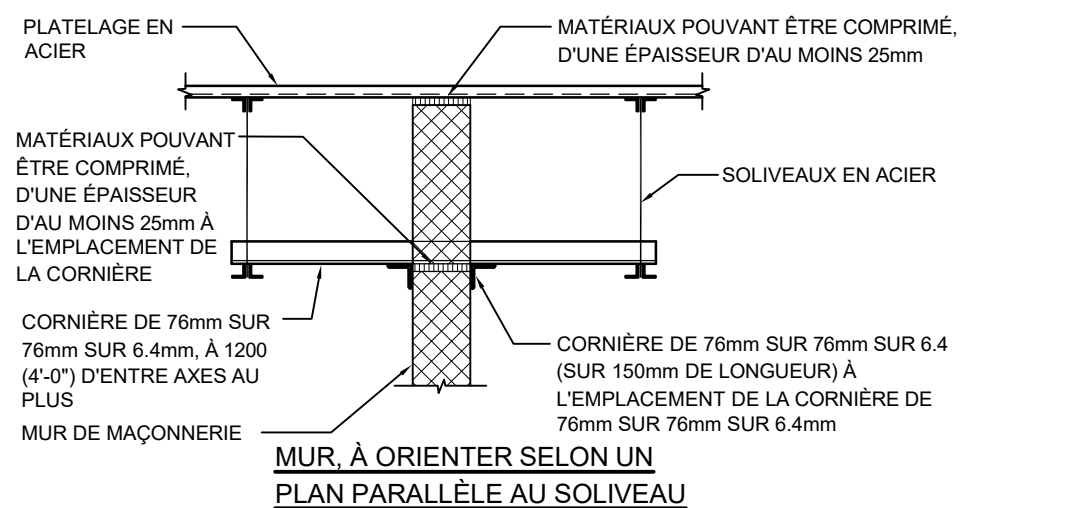
- 1. TOUT TRAVAIL DE MAÇONNERIE DOIT ÊTRE CONÇU SELON LA NORME CAN3-8304.1-06... 2. RENFORCEMENT MINIMUM DE MAÇONNERIE (SAUF INDICATION CONTRAIRE):

Table with columns: ÉPaisseur du mur, PORTANT, NON-PORTANT. Lists specifications for 140mm, 190mm, 240mm, and 290mm walls.

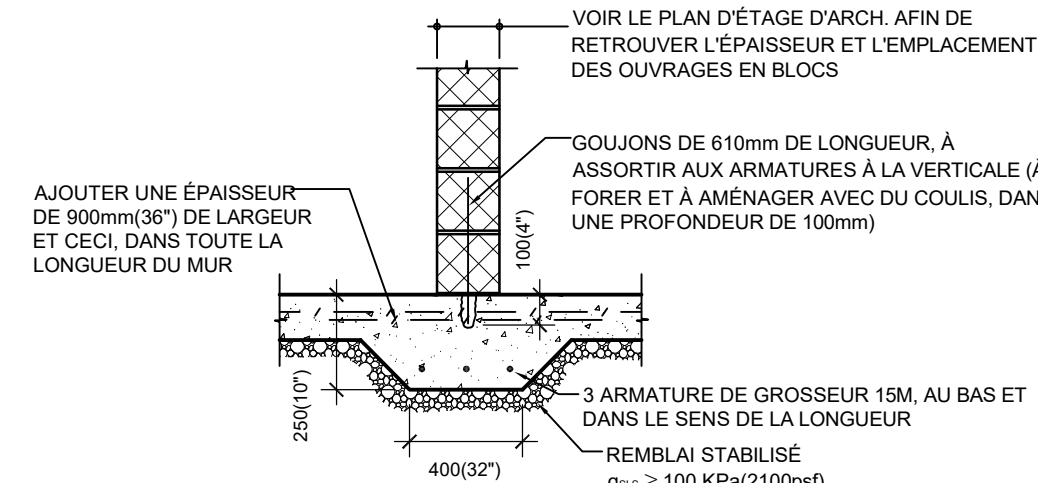
- 3. BARRES À LA VERTICALE ET EN CONTINU... 4. À MOINS D'INDICATIONS CONTRAIRES, PRÉVOIR UNE ARMATURE DE GROSSEUR 20M... 5. AUX ENDROITS OÙ AUCUNE ARMATURE À LA VERTICALE N'EST REQUISE... 6. LA RÉSISTANCE DE COMPRESSION DES MATÉRIELS... 7. SE SERVIR DE MORTIER DE TYPE « S » POUR LA MAÇONNERIE EN DESSOUS DU NIVEAU DU SOL.

- 8. COULIS, À RÉSISTANCE DEVANT AU MOINS CORRESPONDRE À 15 MPa... 9. LE MORTIER POUR LA MAÇONNERIE APPARENTE DEVRA ÊTRE À ENTRAÎNEMENT D'AIR... 10. PRÉVOIR DES LINTEAUX POUR TOUTES LES OUVERTURES... 11. MURS D'INTERSECTION OU D'ABOUTEMENT... 12. PRÉVOIR AU MOINS 25 mm DE COULIS SOUS TOUTES LES PLAQUES MURALES ET D'ASSISE.

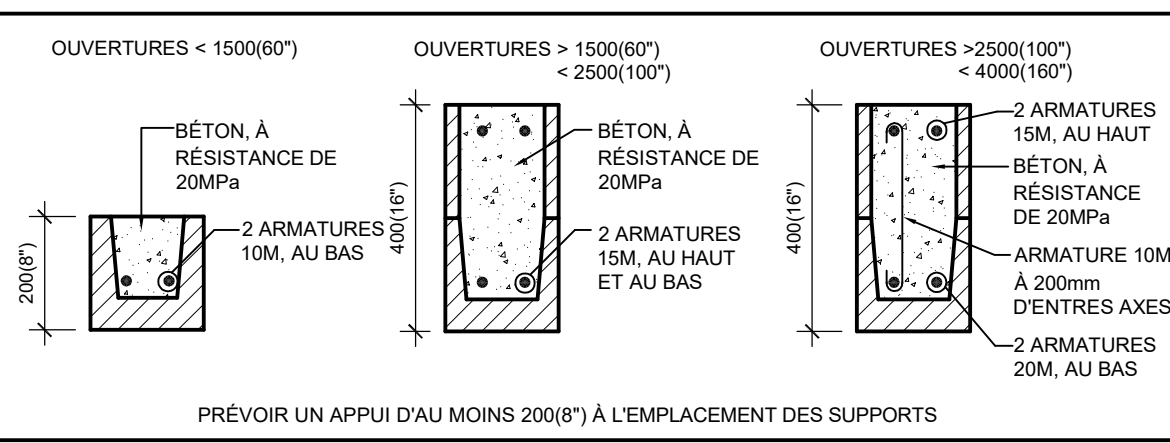
D04-2 MUR DE MAÇONNERIE NON-PORTEUR AVEC SOLIVEAUX D'ACIER



D04-3 MUR DE MAÇONNERIE NON-PORTEUR À DALLE SUR SOL: H ≤ 5m (16'-0'')



D04-4 LINTEAUX DE MAÇONNERIE POUR MUR NON-PORTEUR



D04-5 NOMENCLATURE DES LINTEAUX À L'ÉTAT MEUBLE- BLOC DE MAÇONNERIE 90mm(3 5/8'')

NOMENCLATURE DES LINTEAUX

ÉCARTS < À 1200(48''), CORNIÈRE L 90x90x6.4 (L3 5/8' x 3 5/8' x 1/2'') ÉCARTS < À 1800(72''), CORNIÈRE L 102x90x7.9 (L4 3/8' x 3 5/8' x 5/16'') ÉCARTS < À 2400(96''), CORNIÈRE L 127x90x7.9 (L5 3/8' x 3 5/8' x 5/16'') ÉCARTS < À 3000(120''), CORNIÈRE L 152x102x10 (L6 1/4' x 3 5/8'')

À MOINS D'INDICATIONS CONTRAIRES, PRÉVOIR DES LINTEAUX À L'ÉTAT MEUBLE AU-DESSUS DE TOUTES LES OUVERTURES DE FENÊTRES ET DE PORTES. À MOINS D'INDICATIONS CONTRAIRES, TOUTES LES LINTEAUX À L'ÉTAT MEUBLE DEVRONT ÊTRE GALVANISÉS PAR IMMERSION À CHAUD.

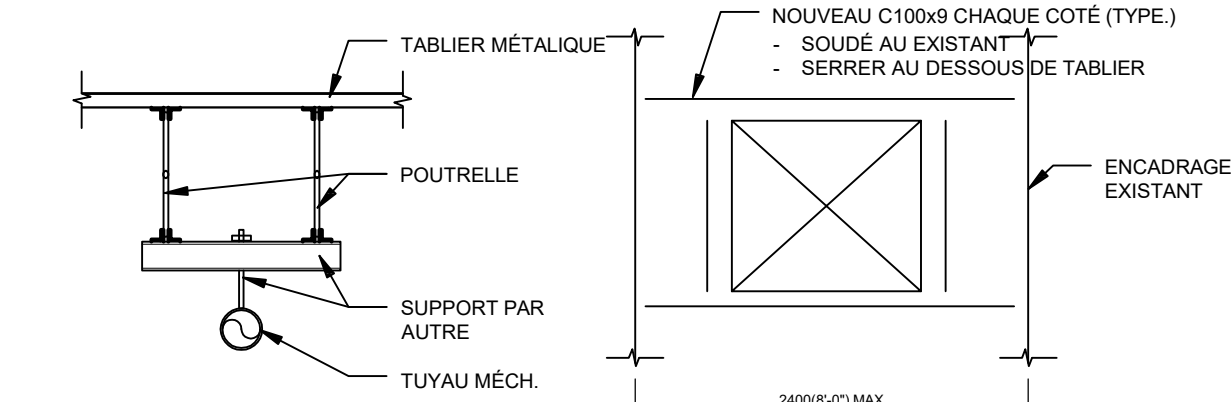
D05) L'ACIER STRUCTURAL

D05-1 L'ACIER STRUCTURAL:

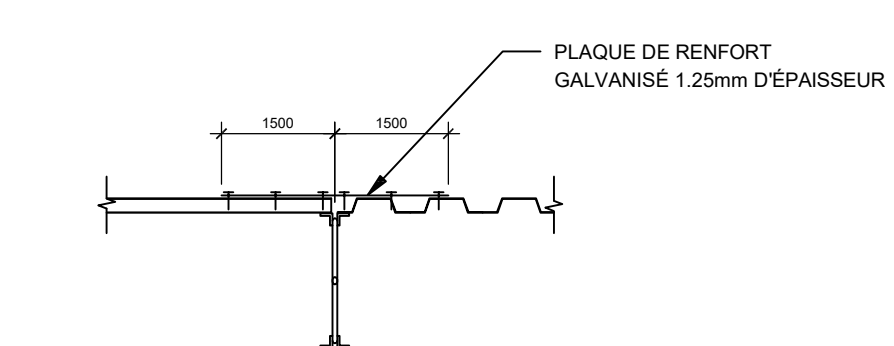
L'ACIER STRUCTUREL COMPLIERA AVEC LA SPÉCIFICATION CAN3-S16.1-01(06)

Table with columns: PRODUITS, SPÉCIFICATION APPLICABLES (AUTREMENT NOTÉ). Lists products like sections rolled, tubes, and bolts.

- 1. TOUTES LES TACHES D'ACIER DEVRAIENT RECEVOIR UNE COUCHE DE PEINTURE DÉROGÉE APPROUVÉE... 2. LES BRANCHEMENTS DE CHANTIERS ET DE LABORATOIRES SERONT CONTINUËMENT SOUDÉS... 3. LA SOUDURE SERA CONFORME À LA SPÉCIFICATION CSA RÉCENTE W59... 4. TOUTES LES SOUDURES APPARENTES SERONT CONTINUELLES... 5. TOUTE L'ACIER EXTÉRIEUR APPARENTE SERA GALVANISÉ... 6. LES MEMBRES STRUCTURAUX D'ACIER NE SERONT PAS ÉPISÉS... 7. LA RÉGION DES MEMBRES STRUCTURAUX D'ACIER SPÉCIFIÉS SUR LES DESSINS STRUCTURAUX SONT INDISPONIBLES À L'ENTREPRENEUR...



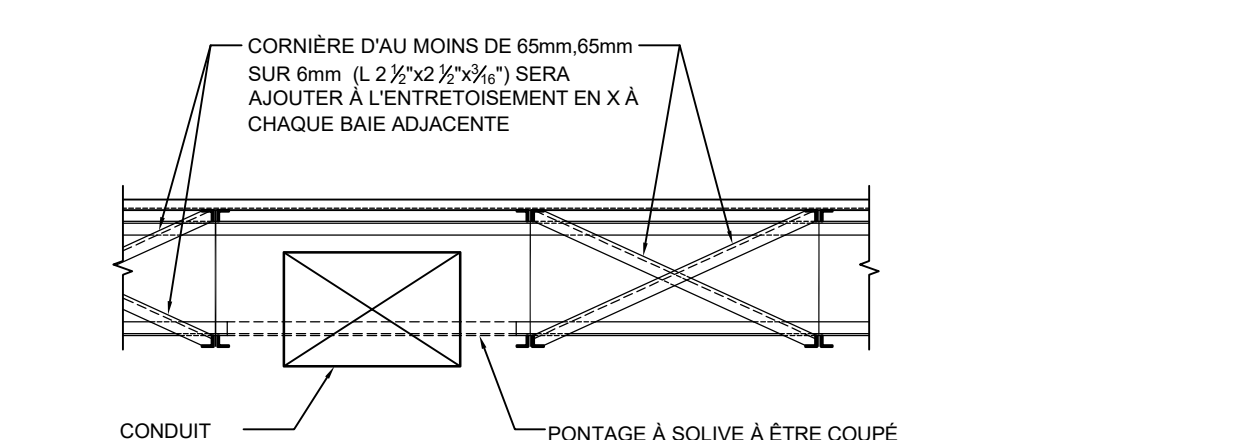
D05-2 POUTRE EN ACIER ET ENTRAÎNEMENT:



D05-2 DÉTAIL AU CHANGEMENT DE DIRECTION DU TABLIER MÉTALLIQUE

D05-2 POUTRE EN ACIER ET ENTRAÎNEMENT:

- 1. TOUTES LES POUTRES DOIVENT ÊTRE ESPACÉS ENTRE LES POUTRES SAUF AUTREMENT NOTÉ... 2. TOUTES SOLIVES DOIVENT ÊTRE EN CAMBRURE POUR SOUTENIR ENTièrement LES SURCHARGES PERMANENTES... 3. AFIN DE FACILITER LE PASSAGE DES CONDUITS MÉCANIQUES À TRAVERS DES SOLIVES... 4. LES SURCHARGES CENTRÉES SONT DÉNOTÉES SUR PLANS... 5. TOUTS LES TUYAUX DOIVENT ÊTRE SUSPENDUS DE LA MEMBRURE SUPÉRIEURES DES POUTRES... 6. DIAGRAMME DE CHARGES... 7. a) FOURNIR 1 RANG D'ENTRAÎNEMENT HORIZONTAL... b) L'ENTREPRENEUR EN ACIER DOIT CONCEVOIR... 8. CONCEVOIR DES POUTRES POUR TOUTES LES CONDITIONS DE CHARGEMENTS... 9. FOURNIR L'ENTRAÎNEMENT DIAGONAL SUPPLÉMENTAIRE...



DÉTAIL TYPIQUE OU MEMBRURE D'ENTRAÎNEMENT DE POUTRELLE INFÉRIÈRE ET/OU CHARPENTE DOIVENT ÊTRE COUPÉE EN RAISON D'INTERFÉRENCE PAR DES CONDUITS MÉCANIQUE

DFS architecture & design. Montréal, QC. 400 boul. Maisonneuve O. Bur. 500. Phone: (514) 879-1108.

CLELAND JARDINE ENGINEERING LTD. 240 Colborne St., Suite 110. Phone: (513) 860-7462.

CIMA. 240 Colborne St., Suite 110. Phone: (513) 860-7462.

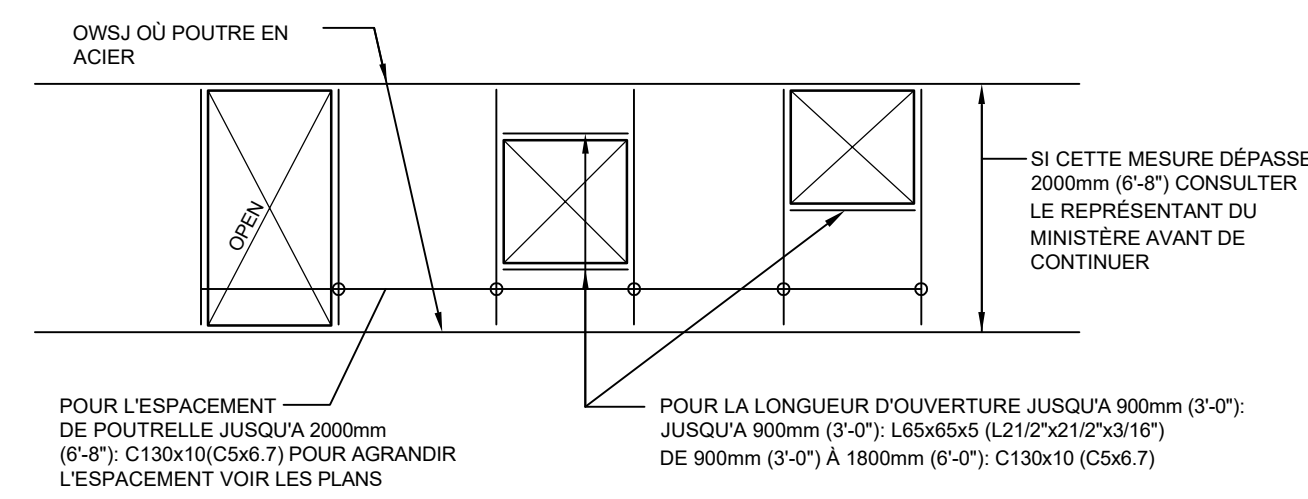
Revision table with columns: no., description, date. Includes entries for 'Émis pour dessins à 100%', 'Émis pour dessins à 99%', etc.

Construction d'un nouveau bâtiment, Sept-Îles, Québec. 1501 Boulevard Laure, Sept-Îles, QC.

Notes Générales et Détails (See S001 for English). S004. Table with columns: conception, dessin, approuvé, échelle, no. page.

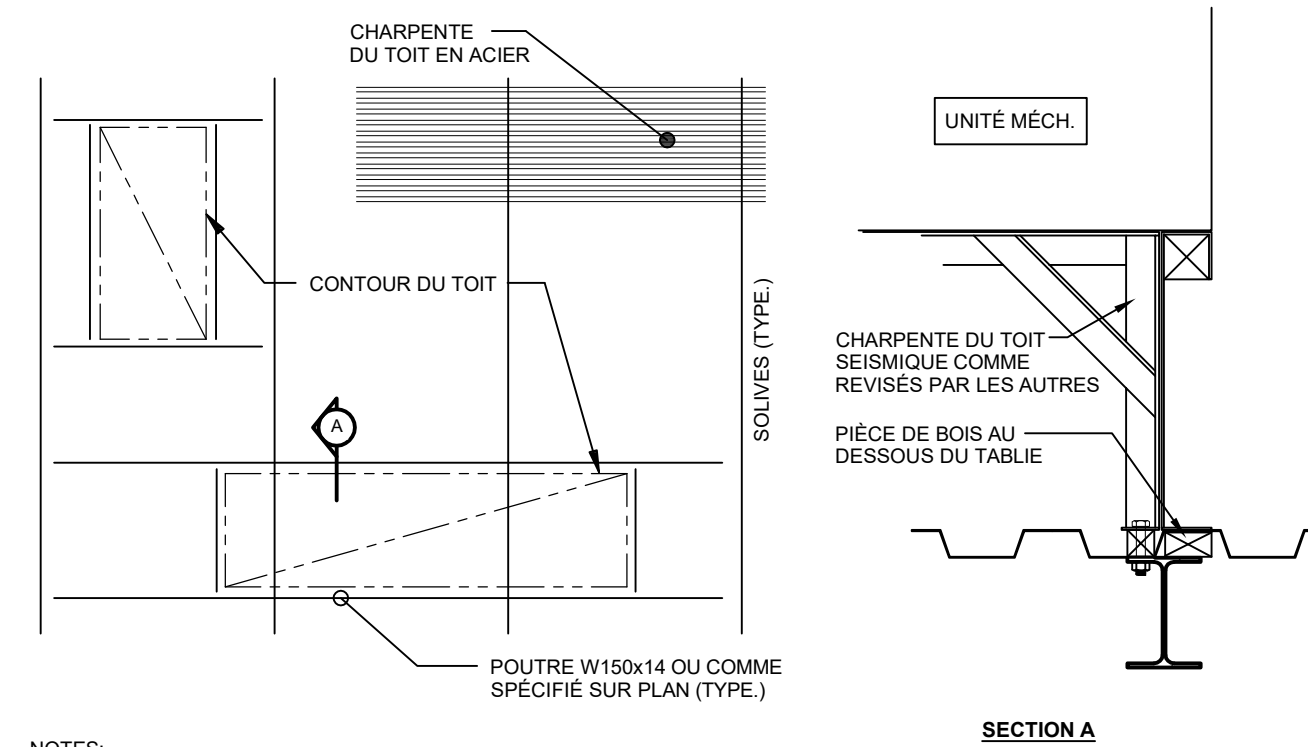
16/02/2016 4:20:55 PM

D05-3 DÉTAILS TYPQUES POUR CHARPENTE DES OUVERTURES À TRAVERS DU TABLIER MÉTALLIQU



- NOTES:**
- HAUT DE TOUTES CHARPENTES AU DESSOUS DU TABLIER MÉTALLIQUE SAUF INDICATIONS CONTRAIRES.
 - L'EMPLACEMENT DE TOUTES LES UNITÉS MÉCANIQUES ET LES OUVERTURES DU TOIT EST BASÉ SUR LES INFORMATIONS INDICUÉES DANS LES PLANS MÉCANIQUE. LE SOUS-TRAITANT STRUCTUREL DOIT CONFIRMER TOUTES CES DIMENSIONS ET MESURES AVEC L'ENTREPRENEUR MÉCANIQUE.
 - OWSJ DOIT ÊTRE CONÇU POUR DES CHARGES SUPPLÉMENTAIRES DES UNITÉS MÉCANIQUE.
 - SI LES EMPATTEMENTS ET LES DÉTAILS RÉELS VARIENT CEUX INDICUÉS, LE REPRÉSENTANT DU MINISTÈRE DOIT ÊTRE INFORMÉ ET LES INSTRUCTIONS REÇUES AVANT DE CONTINUER LE TRAVAIL.
 - LE SOUS-TRAITANT STRUCTUREL DOIT SOUMETTRE LES PLANS DE MONTAGE A REPRÉSENTANT DU MINISTÈRE ET/OU À L'ENTREPRENEUR POUR APROBATION DE MESURE ET EMLACEMENT DES OUVERTURES DES UNITÉS MÉCANIQUE

D05-4 CHARPENTE TYPQUE DES UNITÉS DU TOIT:

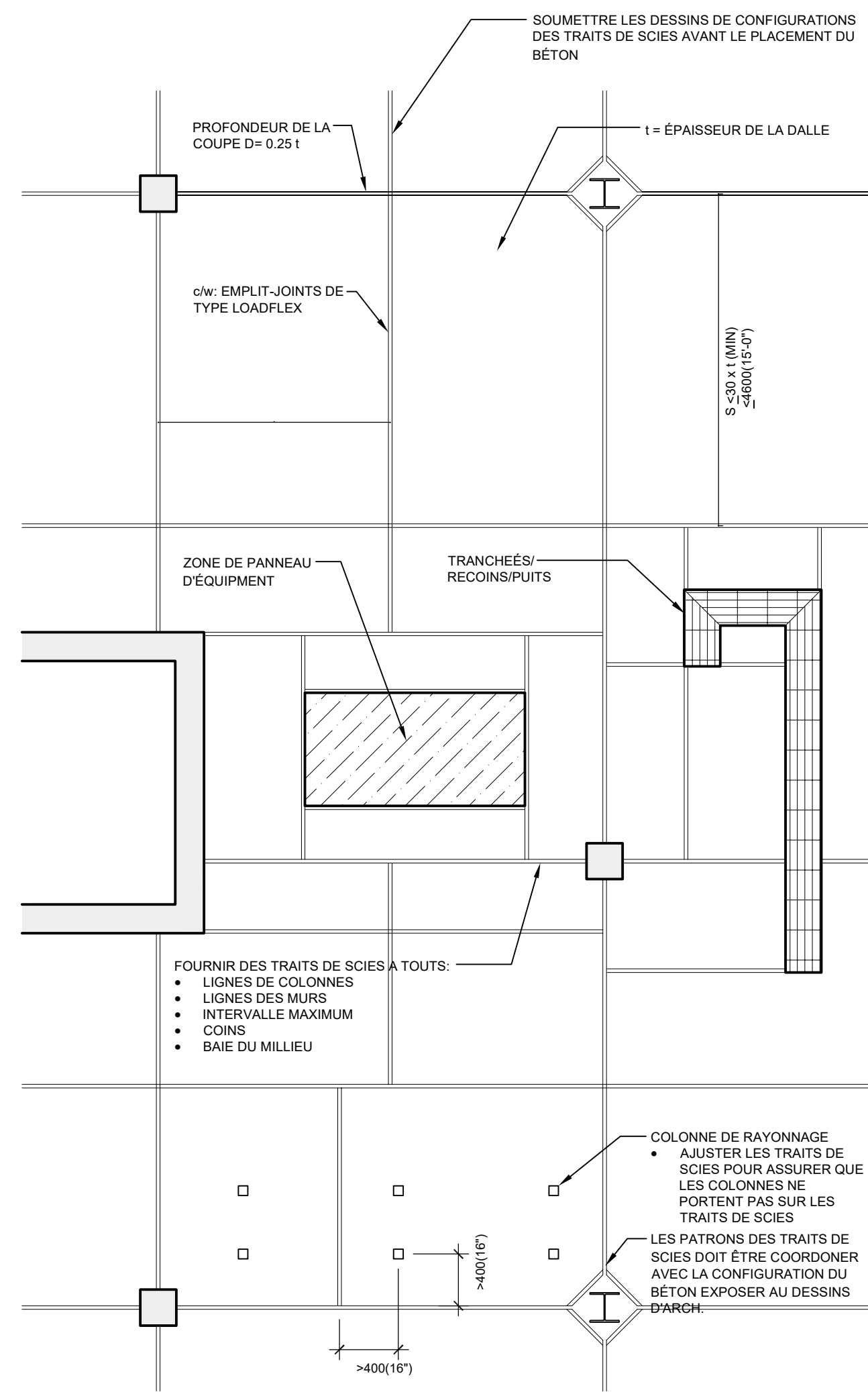


- NOTES:**
- DIMENSIONS POUR CONVENIR A LA CHARPENTE DE L'APPAREIL MÉCANIQUE DU TOIT.
 - RÉFÉRER AUX PLANS MÉCANIQUES/ARCHITECTURAUX POUR LA TAILLE, NOMBRES ET EMLACEMENTS DES APPAREILS
 - CALER LES FLUTES DE LA CHARPENTE SOUS LES BORDURES DES APPAREILS MÉCANIQUES
 - SI LES GORGES SUPPORTÉES DE OWSJ NO CROISSENT PAS LA POUTRELLE AU POINT HAUT DU PANNEAU, Y FAUT ALORS FOURNIR UNE POUTRELLE DIAGONALE SUPPLÉMENTAIRE ENTRE LE RACCORD DE GORGE ET LE PLUS PROCHE POINT DU PANNEAU SUR LA MEMBRURE INFÉRIEURE. UNE DIAGONALE SUPPLÉMENTAIRE ENTRE 19mm DIA. BARRE OU EQUIVALENT (A L'APPROBATION DE L'INGÉNIEUR DE OWSJ)
 - L'ENTREPRENEUR MÉCANIQUE DOIT CONCEVOIR ET FOURNIR L'ENCRAGE DES POUTRES POUR LES FORCES SEISMIQUES
 - TOUTS LES DÉTAILS SONT A LA CONFIRMATION DE LE REPRÉSENTANT DU MINISTÈRE SUITE A LA RÉVISION DU DESSIN D'ATELIER MÉCANIQUE FINAL.

D06) COMPOSANTS SECONDAIRES ET LEURS ATTACHES:

- LES COMPOSANTS SECONDAIRE COMPRENENT, MAIS NE SONT PAS LIMITÉS À CE QUI SUIT:
 - COMPOSANTS ARCHITECTURAUX TEL QUE BARREAUX ET MAINS COURANTES, POTEAU, AUVENTS, PLAFONDS ETC.
 - LES ÉLÉMENTS DU CHANTIER A L'EXTÉRIEUR DU BATIMENT DE BASE TEL QUE AMÉNAGEMENT PAYSAGERS, PISCINE, PANNEAU ET TRAVAIL CIVIL.
 - REVÊTEMENT, MENEAU DE FENÊTRE, VITRAGE ET PARE-SOLEIL.
 - LUCARNES ET VARRIÈRES
 - ATTACHES ET ENTRETOISEMENTS POUR COMPOSANTS ÉLECTRIQUE ET MÉCANIQUES
 - BLOC DE VERRRE Y COMPRIS ATTACHÉS
 - ASCENSEURS
 - PRÉFABRIQUÉ ARCHITECTURAL ET REVÊTEMENT PRÉFABRIQUÉ
 - ÉQUIPEMENT DE LAVAGE DE FENÊTRE ET SES ATTACHES
 - MUR À GOUJON LÉGER INTÉRIEUR ET EXTÉRIEUR
 - TOITURE
 - PAREMENT DE BRIQUE
- LA CONCEPTION ET LES DÉTAILS DES ÉLÉMENTS CI-DESSOUS NE SONT PAS LA RESPONSABILITÉ DE LE REPRÉSENTANT DU MINISTÈRE. ILS DEVRONT ÊTRE CONÇUS PAR DES INGÉNIEURS STRUCTURELS SPÉCIALISÉS RETENUS PAR L'ENTREPRENEUR QUI VA SCELLER TOUTS LES DESSINS D'ATELIER RELATIFS. RÉVISER LES COMPOSANTES DANS LE CHANTIER ET FOURNIR TOUTES LES LETRES SCELLÉS AUX AUTORITÉS COMPÉTENTES.
- LES COMPOSANTS SECONDAIRES OU NON-STRUCTURELLES ET LEUR ATTACHES DEVRONT ÊTRE CONFORME AVEC LA PARTIE 4 DU CODE DE CONSTRUCTION CONFORMÉMENT A LA NOTE #8 DANS 'GÉNÉRAL' SUR PLAN.
- LES DESSINS D'ATELIER SCELLÉS DES COMPOSANTS SECONDAIRE ET NON-STRUCTURELLES QUI POURRAIENT AFFECTER LE SYSTEM STRUCTUREL PRIMAIRE SERONT SOUMIS A LE REPRÉSENTANT DU MINISTÈRE SEULEMENT POUR LA RÉVISION DE LEUR EFFETS SUR LE SYSTEM STRUCTUREL PRIMAIRE. LE SOUS-TRAITANT DE CES COMPOSANTES EST RESPONSABLE DE LA PROTECTION DES RACCORDS DU TABLIER MÉTALLIQUE CONTRE LA CORROSION GALVANIQUE
- EN PLUS DE LA TOLÉRANCE DE CONSTRUCTION, LES COMPOSANTS NON-STRUCTURELLES DEVRONT ÊTRE DÉTAILLÉES POUR LE MOVEMENT ET DÉVIATION DE BATIMENT SUIVANTS:
 - DÉVIATION VERTICALE DES POUTRES, DALLES ET TABLIER:
 - ±20mm (3/4")
 - DÉVIATION DIFFÉRENTIELLE DES POUTRES DÉRIVÉ ET DES BORDS DES DALLES: ± 16mm (5/8")
 - DÉRIVÉ HORIZONTALE PENDANT LE VENT ET LE TREMBLEMENT DE TERRE ENTRE LES ÉTAGES:
 - DÉRIVÉ SANS DOMMAGE AUX COMPOSANTES NON-STRUCTURELLES: ± 13mm (1/2")
 - DÉRIVÉ SANS EFFONDREMENT DES COMPOSANTES NON-STRUCTURELLES: ± 50mm (2")
 - MOVÈMENT AU JOINT DE DILATATION:
 - PERPENDICULAIRE: ±50mm (2")
 - PARALLÈLE: ±50mm (2")
 - VERTICAL: ±25mm (1")

D07) DÉTAILS TYPQUE:



A DÉTAIL: CONFIGURATION DES TRAITS DE SCIES TYPQUE
SCALE: N.T.S.

plan-repère key plan

L'entrepreneur doit vérifier les dimensions des dessins et les conditions de chantier avant de débiter les travaux. Aviser les professionnels de toutes divergences aux documents de construction. Ne pas mesurer sur les dessins.



no.	description	date
E	Émis pour dessins à 100%	4 août 2016
D	Émis pour dessins à 99%	24 juin 2016
C	Dessins préliminaire pour coordination	08 juin 2016
B	Émis pour dessins à 50%	29 avril 2016
A	Émis pour dossier préliminaire	19 fév. 2016

RÉVISION

projet Construction d'un nouveau bâtiment, Sept-Îles, Québec

1501 Boulevard Laure, Sept-Îles, QC

dessin drawing

Notes Générales et Détails

(See S002 for English)

conception	conception	no. dossier	project no.
SLH	drawn	14-0072C	
dessiné	drawn	dessin DAO	CAD file
SH			
approuvé	approved	dossier client	client file
GD		GRC	
échelle	scale	imprimé	plot date
AS SHOWN		11 février 2016	
no. page	sheet number	rev	

S005



GENERAL NOTES AND DETAILS

PIER SCHEDULE		
NOMENCLATURE DE PILIER		
MARK	SIZE	NOTES
MARQUE	DIMENSIONS	NOTES
P1	600x600	8-20M VERT. 10M TIES @ 200 o.c./
<p>NOTES:</p> <p>1. PIER DIMENSIONS ARE TO BE CENTRED ON SUPPORTED COLUMNS (U.N.O.), INCREASE CONCRETE SIZE TO SUIT FOUNDATION WALL OFFSETS.</p> <p>2. VERTICAL BARS IN PIERS MAY BE LAPPED WITH COMPRESSION LAPS WHERE NO BRACE/MOMENT FRAMES ARE PRESENT. WHERE BRACE/MOMENT FRAMES ARE PRESENT VERTICAL BARS ARE TO EXTEND TO FULL HEIGHT ABOVE FOOTING TO TOP OF PIERS (NO LAPS ARE PERMITTED UNLESS APPROVED BY ENGINEER IN WRITING). CLASS 'B' TENSION LAPS (MIN. 1.5 l_d) MAY BE USED WHERE HEIGHT OF PIER EXCEEDS 2400(8'-0").</p> <p>3. ALL DOWELS ARE TO BE HOOKED UNDER BLL OF STEEL TYP.</p> <p>NOTES:</p> <p>1. SOMMET DE TOUT PILIERS INTÉRIEURES/EXTÉRIEURES À ÊTRE 300(12") EN DESSOUS DU SOMMET DE LA DALE DE BÉTON SUR SOL AU MOINS AUTREMENT INDIQUÉES SUR PLAN.</p> <p>2. LES DIMENSIONS DE PILIERS DOIVENT ÊTRE CENTRER SUR LES COLONNES SUPPORTER. AUGMENTER LES DIMENSIONS DE BÉTON POUR CONVENIR AUX DÉCALAGES DU MUR DE FONDATION.</p> <p>3. LES ARMATURES VERTICALES EN PARI DES PILIERS PEUVENT ÊTRE ENVELOPPER AVEC UNE TOUR DE COMPRESSION OU LES ENTRETOISEMENTS/CADRES INSTANT EXISTENT. LES ARMATURES VERTICALES DOIVENT ÊTRE ÉTENDUES À PLEINE HAUTEUR AU DESSUS DE LA SEMELLE JUSQU'AU PILIERS (AUCUN ENVELOPEMENT EST PERMIS AU MOINS O'AUTREMENT APPROUVER PAR L'INGÉNIEUR EN GÉOTECHNIQUE EN ÉCRITURE). LES ENVELOPEMENT EN TENSION DE CLASSE 'B' (MIN. 1.5l_d) PEUVENT ÊTRE OU LA HAUTEUR DES PILIERS EXCÈDE 2400(8'-0").</p>		

STEEL COLUMN SCHEDULE		
NOMENCLATURE DE COLONNE EN ACIER		
MARK	SIZE	NOTES
MARQUE	DIMENSIONS	NOTES
C1	HSS 178x178x6.4	
C2	HSS 203x203x8.0	
C3	HSS 203x203x13.0	
C4	HSS 254x254x13.0	
<p>NOTES:</p> <p>1. REFER TO PLANS FOR ELEVATIONS AND ORIENTATIONS.</p> <p>2. ALL HSS COLUMNS TO BE CLASS 'C'.</p> <p>NOTES:</p> <p>1. RÉFÉRER AU PLANS POUR ÉLÉVATIONS ET ORIENTATIONS.</p> <p>2. TOUTES COLONNES HSS DOIVENT ÊTRE DE CLASSE 'C'.</p>		

FOUNDATION WALL SCHEDULE		
NOMENCLATURE DE MUR DE FONDATION		
THICKNESS	REBAR	NOTES
ÉPAISSEUR	ARMATURES	NOTES
300mm	15M @ 300 V&H E.F.	250mm INTERIOR BLOCK WALL/ MUR INTÉRIEUR EN BLOC DE 250mm
350mm	15M @ 250 V&H E.F.	300mm INTERIOR BLOCK WALL/ MUR INTÉRIEUR EN BLOC DE 300mm
395mm	15M @ 250 V&H E.F.	
400mm	15M @ 250 V&H E.F.	
450mm	15M @ 200 V&H E.F.	

BASE PLATE SCHEDULE		
NOMENCLATURE DES PLAQUES D'ACIER		
MARK	SIZE	NOTES
MARQUE	DIMENSIONS	NOTES
BP1	500x500x25	4-19mm Ø ANCHOR BOLTS (MIN. 600mm EMBEDMENT) 4 BOULONS D'ANCRAGE DE 19mm Ø (ENCASTREMENT MIN. DE 600mm)
BP2	500x500x32	4-25mm Ø SEISMIC HEADED ANCHOR BOLTS (MIN. 600mm EMBEDMENT) 4 BOULONS D'ANCRAGE SISMIQUE DE 25mm Ø (ENCASTREMENT MIN. DE 600mm)
BP3	500x500x35	4-32mm Ø SEISMIC HEADED ANCHOR BOLTS (MIN. 600mm EMBEDMENT) 4 BOULONS D'ANCRAGE SISMIQUE DE 32mm Ø (ENCASTREMENT MIN. DE 600mm)
BP4	400x100x9.5	2-16mm Ø HILTI KWIK BOLT III (MIN. 140mm EMBEDMENT) 2 BOULONS DE TYPE HILTI KWIK BOLT III DE 16mm Ø (ENCASTREMENT MIN. DE 140mm)
<p>NOTES:</p> <p>1. LENGTH OF ANCHORS IS EMBEDMENT LENGTH. FABRICATOR TO PROVIDE ADDITIONAL LENGTH AS REQUIRED FOR THREADS/NUTS/TOLERANCES, ETC.</p> <p>2. ALL ANCHORS TO BE CAST-IN (CONCRETE) OR GROUTED INTO PLACE (MASONRY).</p> <p>3. PROVIDE MIN. 25(1") THICK GROUT BED BELOW BASE PLATE UNX MAX.</p> <p>4. SEISMIC HEADED ANCHORS: FOLLOWING OUTLINES MINIMUM WASHER PLATE (c/w: NUT ABOVE/BELOW PLATE-TACK WELD NUT TO PLATE) SIZES FOR BOLT ENDS.</p> <p>16mmØ: 52x52x10mm (Ø: 2"x2"x½") 19mmØ: 63x63x10mm (Ø: 2½"x2½"x½") 25mmØ: 76x76x10mm (1"Ø: 3"x3"x½") 28mmØ: 82x82x10mm (1½"Ø: 3½"x3½"x½") 32mmØ: 89x89x10mm (1¼"Ø: 3¼"x3¼"x½") 38mmØ: 102x102x10mm (1½"Ø: 4"x4"x½")</p> <p>5. ANCHOR BOLT EMBEDMENT LENGTHS HAVE BEEN DEVELOPED IN ACCORDANCE WITH CAN/CSA A23.3-04 CLAUSES 7.1.4, ANNEX D, 12.2, AND 21.2.7. DEPTHS ARE BASED ON MINIMUM EMBEDMENTS AND THE DEVELOPMENT OF THE PIER REINFORCING STEEL IN TENSION ABOVE THE CONE OF FAILURE CREATED BY THE BOLT HEAD.</p> <p>NOTES:</p> <p>1. LA LONGUEUR DES BOULONS EST LA LONGUEUR DU NOYAGE. FABRICATEUR A FOURNIR LA LONGUEUR ADDITIONNELLE COMME REQUIS POUR FILET/ÉCROU/TOLÉRANCES ETC.</p> <p>2. TOUTS BOULON DOIT ÊTRE NOYER OU JOINTOYER SUR PLACE.</p> <p>3. FOURNIR UN MIN. DE 25mm DE LARGEUR UN JOINT DE COULIS EN DESSOUS DES PLAQUES D'ACIER.</p> <p>4. BOULON D'ANCRAGE SISMIQUE: A SUIVRE LES DIMENSIONS MINIMUM DES BOULON (c/w: ÉCROU AU DESSUS/PLAQUE EN DESSOUS) DIMENSIONS SONT COMME SUIV:</p> <p>16mmØ: 52x52x10mm (Ø: 2"x2"x½") 19mmØ: 63x63x10mm (Ø: 2½"x2½"x½") 25mmØ: 76x76x10mm (1"Ø: 3"x3"x½") 28mmØ: 82x82x10mm (1½"Ø: 3½"x3½"x½") 32mmØ: 89x89x10mm (1¼"Ø: 3¼"x3¼"x½") 38mmØ: 102x102x10mm (1½"Ø: 4"x4"x½")</p> <p>5. LA LONGUEUR DU NOYAGE DES BOULONS D'ANCRAGE ONT ÉTÉ DÉVELOPÉ EN CONFORMANCE AVEC CAN/CSA A23.3-04 CLAUSES 7.1.4, ANNEXE D, 12.2 ET 21.2.7. LES PROFONDEURS SONT BASER SUR UN NOYAGE MINIMUM ET EN DÉVELOPPEMENT DU RENFORCEMENT DU PILIÈRE EN TENSION PAR DESSUS DU CONE DE DÉFAILLANCE.</p>		

FOOTING SCHEDULE		
NOMENCLATURE DE SEMELLE		
MARK	SIZE	REINFORCING
MARQUE	DIMENSIONS	REINFORCEMENT
F1	1500x1500x300	10-15M B.E.W. SLS (ÉLUT) 80 kPa ULS (ÉLUL) 215 kPa
F1A	1500x1500x300	10-15M T.E.W. SLS (ÉLUT) 80 kPa ULS (ÉLUL) 215 kPa
F2	2500x2500x400	15-15M B.E.W. SLS (ÉLUT) 50 kPa ULS (ÉLUL) 205 kPa
F2A	2500x2500x400	15-15M T.E.W. SLS (ÉLUT) 50 kPa ULS (ÉLUL) 205 kPa
F3	3000x3000x500	20-15M B.E.W. SLS (ÉLUT) 45 kPa ULS (ÉLUL) 200 kPa
F3A	3000x3000x500	20-15M T.E.W. SLS (ÉLUT) 45 kPa ULS (ÉLUL) 200 kPa
F4	700x300 STRIP FOOTING/SEMELLE FILANTE	3-15M BOT. CONT. SLS (ÉLUT) 100 kPa ULS (ÉLUL) 195 kPa
F5	600x300 STRIP FOOTING/SEMELLE FILANTE	3-15M BOT. CONT. SLS (ÉLUT) 100 kPa ULS (ÉLUL) 195 kPa
<p>NOTES:</p> <p>1. PROVIDE 75mm COVER TO BOTTOM REINFORCEMENT (TYP.).</p> <p>2. QUALIFIED GEOTECHNICAL ENGINEER TO REVIEW ALL BEARING SURFACES PRIOR TO CONCRETE PLACEMENT.</p> <p>3. ALL FOOTINGS TO BEAR ON UNDISTURBED SOIL WITH AN ALLOWABLE BEARING CAPACITY AS SHOWN ABOVE.</p> <p>4. ALL EXCAVATIONS FOR FOUNDATIONS TO RECEIVE 50mm CONCRETE MUD SLAB TO PROTECT NATIVE MATERIAL AS PER GEOTECHNICAL REPORT.</p> <p>NOTES:</p> <p>1. FOURNIR UN COUVERT DE 75mm POUR L'ARMATURE INFÉRIEUR.</p> <p>2. INGÉNIEUR EN GÉOTECHNIQUE QUALIFIER A EXAMINER TOUTE SURFACES PORTANTES PRÉALABLE DU PLACEMENT DU BÉTON.</p> <p>3. TOUTE SEMELLES A PORTER SUR UN SOL INDIGÈNE AVEC UNE CAPACITÉ DE PORTÉE ADMISSIBLE, TEL QUE SUSMENTIONNER.</p> <p>4. FINALISER LES EXCAVATIONS AU MOYEN D'UNE PELLE MUNIE D'UN GODET LISSE DE FAÇON À MINIMISER LE REMANIEMENT DES SOLS AUX NIVEAUX D'ASSISE.</p>		

Montréal, QC 400 boul. de Maisonneuve O. Bur. 500
Saint John, NB Montréal (Québec) H3A 1L4
T: (514) 879-1708 F: (514) 861-6219
www.dfsarch.com

Dans la province de Québec, les services architecturaux de DFS sont fournis par Fish Pellicier Todd architects.

240 Colborne St., Suite 110
Ottawa (Ontario) K2P 2G8
Téléphone: (613) 860-7462
Fax: (613) 860-1870
www.cjma.ca

plan-repère		key plan
L'entrepreneur doit vérifier les dimensions des dessins et les conditions de chantier avant de débiter les travaux. Aviser les professionnels de toutes divergences aux documents de construction. Ne pas mesurer sur les dessins.		
E	Émis pour dessins à 100%	4 août 2016
D	Émis pour dessins à 99%	24 juin 2016
C	Dessins préliminaire pour coordination	08 juin 2016
B	Émis pour dessins à 50%	29 avril 2016
A	Émis pour dossier préliminaire	19 fév. 2016
no.	description	date
RÉVISION		

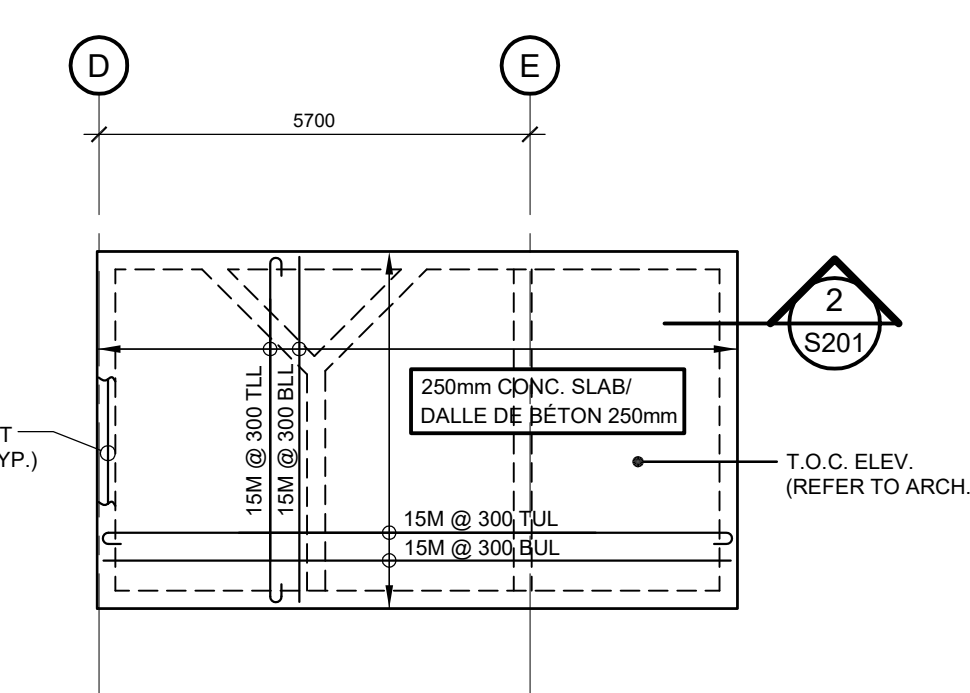
projet

Construction d'un nouveau bâtiment, Sept-Îles, Québec

1501 Boulevard Laure, Sept-Îles, QC

dessin		drawing
Schedules / Nomenclature		
conception	conception	no. dossier project no.
SLH	14-0072C	
dessiné	drawn	no. fichier DAO CAD file
SH		
approuvé	approved	no. dossier client client file
GD	GRC	
échelle	scale	no. imprimé plot date
AS SHOWN	11 février 2016	
no. page	sheet number	rev
S006		

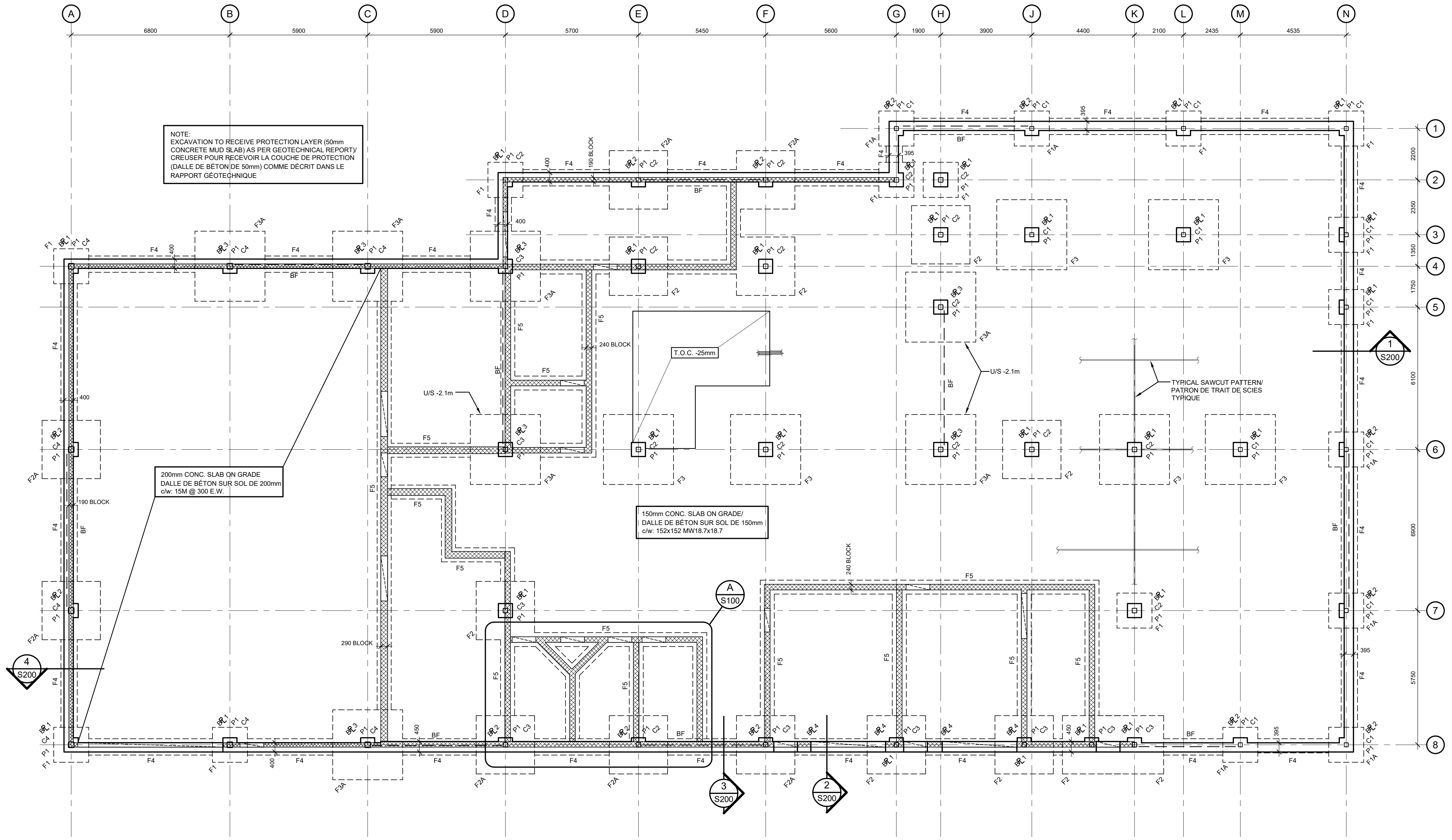
16/02/2016 4:20:55 PM



A PLAN: CONCRETE SLAB / DALLE DE BÉTON
S100
SCALE / ÉCHELLE: 1:100

- LEGEND**
- (A) 200mm DEEP JOIST SHOES EXTENDED AS REQUIRED
 - (B) TOP & BOTTOM CHORD BRIDGING (TYP.)
 - (C) SNOW DRIFT
 - (D) RTU ADDITIONAL STRUCTURAL FRAMING TO SUIT MECHANICAL UNITS
- REFER TO TYPICAL DETAILS.
- CONFIRM SIZE AND WEIGHT WITH MECHANICAL.
 - (E) ADDITIONAL STRUCTURAL FRAMING TO SUIT ACCESS LADDER (LOW) C250x37
 - (F) C200x17 AND L 102x102x76 CONTINUOUS AT PERIMETER (TYPICAL)
 - (G) ROOF ACCESS HATCH (REFER TO ARCH.)
- REFER TO GENERAL NOTES FOR ADDITIONAL FRAMING.
 - (H) 38mmx0.91 GALV. STEEL DECK CONNECTION PATTERN: 914/9
- HILTI X-HSN24 CONNECTORS
- S-SLC 01 M HMW SIDE LAP CONNECTORS @ 300 o.c. (TYPICAL)
 - (I) STEEL BEAM (REFER TO PLANS)
 - (J) OWSJ (REFER TO PLANS)
 - (K) CONCRETE SLAB ON GRADE (REFER TO PLAN)
 - (L) FOOTING (REFER TO PLAN/SCHEDULE)
 - (M) MUD SLAB AND BEARING SURFACE AS APPROVED BY GEOTECHNICAL ENGINEER.
 - (N) COMPACTED GRANULAR APPROVED BY GEOTECHNICAL ENGINEER.
 - (O) FOUNDATION WALL (REFER TO PLANS/SCHEDULE)
 - (P) BLOCK WALL (REFER TO PLANS/SCHEDULE)
 - (Q) STEEL COLUMN (REFER TO PLANS/SCHEDULE)

- LEGENDE**
- (A) CHAUSSURES DE SOLIVEAU DE 200mm DE PROFONDEUR ETENDU COMME REQUIS
 - (B) ENTRETOISEMENT AU HAUT ET AU BAS DES MEMBRURES (TYP.)
 - (C) AMONCELLEMENT DE NEIGE
 - (D) UNE CHARPENTE STRUCTURALE ADDITIONNELLE EST REQUIS AU UNITÉS MÉCANIQUE
- SE RÉFÉRER AU DESSINS TYPIQUE
- CONFIRMER LES DIMENSIONS ET LE POIDS DES UNITÉS AVEC LES DESSINS MÉCANIQUE
 - (E) UNE CHARPENTE STRUCTURALE ADDITIONNELLE EST REQUIS POUR L'ÉCHELLE D'ACCÈS (AU BAS) C250x37
 - (F) C200x17 ET UNE CORNIÈRE L102x102x76 EN CONTINUENT AUTOUR DU PÉRIMÈTRE (TYP.)
 - (G) LA TRAPPE D'ACCÈS AU TOIT (SE RÉFÉRER À L'ARCH.)
- RÉFÉRER AU NOTES GÉNÉRALES POUR CHARPENTE ADDITIONNELLE
 - (H) PLATELAGE EN ACIER/GALV. DE 38mmx0.91
- PATRON DE CONNEXION: 914/9
- CONNECTEURS DE TYPE HILTI X-HSN24
- CONNECTEURS DE SCÈLÈMMENT LATÉRALE DE TYPE S-SLC 01 M HMW À 300mm D'ENTRE AXES (TYPIQUE)
 - (I) POUTRE EN ACIER (SE RÉFÉRER AUX PLANS)
 - (J) POUTRE À TREILLIS (SE RÉFÉRER AUX PLANS)
 - (K) DALLE DE BÉTON SUR SOL (SE RÉFÉRER AU PLAN)
 - (L) SEMELLE (SE RÉFÉRER AU PLAN/NOMENCLATURE)
 - (M) DALLE ET LA SURFACE PORTANTE DOIT ÊTRE COMME APPROUVER PAR L'INGÉNIEUR EN GÉOTECHNIQUE
 - (N) GRANULAIRE COMPACTÉ APPROUVER PAR L'INGÉNIEUR EN GÉOTECHNIQUE
 - (O) MUR DE FONDATION (SE RÉFÉRER AU PLAN/NOMENCLATURE)
 - (P) MUR EN BLOCS (RÉFÉRER AU PLAN/NOMENCLATURE)
 - (Q) COLONNE EN ACIER (RÉFÉRER AU PLAN/NOMENCLATURE)



FOUNDATION / GROUND FLOOR PLAN
SCALE / ÉCHELLE: 1:100

DFS
architecture & design

Montréal, QC 400 boul. de Maisonneuve O. Bur. 500
Saint John, NB Montréal (Québec) H3A 1L4
T: (514) 879-1708 F: (514) 861-6219
www.dfsarch.com

Dans la province de Québec, les services architecturaux de DFS sont fournis par Fish Pellicier Todd architectes.

CLELAND JARDINE
ENGINEERING LTD

240 Catherine St., Suite 110
Ottawa (Ontario) K2P 2G8
Telephone: (613) 860-7462
Fax: (613) 860-1870
www.cjma.ca

no.	description	date
E	Émis pour dessins à 100%	4 août 2016
D	Émis pour dessins à 99%	24 juin 2016
C	Dessins préliminaire pour coordination	08 juin 2016
B	Émis pour dessins à 50%	29 avril 2016
A	Émis pour dossier préliminaire	19 fév. 2016

plan-référence key plan

L'entrepreneur doit vérifier les dimensions des dessins et les conditions de chantier avant de débiter les travaux. Aviser les professionnels de toutes divergences aux documents de construction. Ne pas mesurer sur les dessins.

REVISION

no. description date

projet

Construction d'un nouveau bâtiment, Sept-Îles, Québec

1501 Boulevard Laure, Sept-Îles, QC

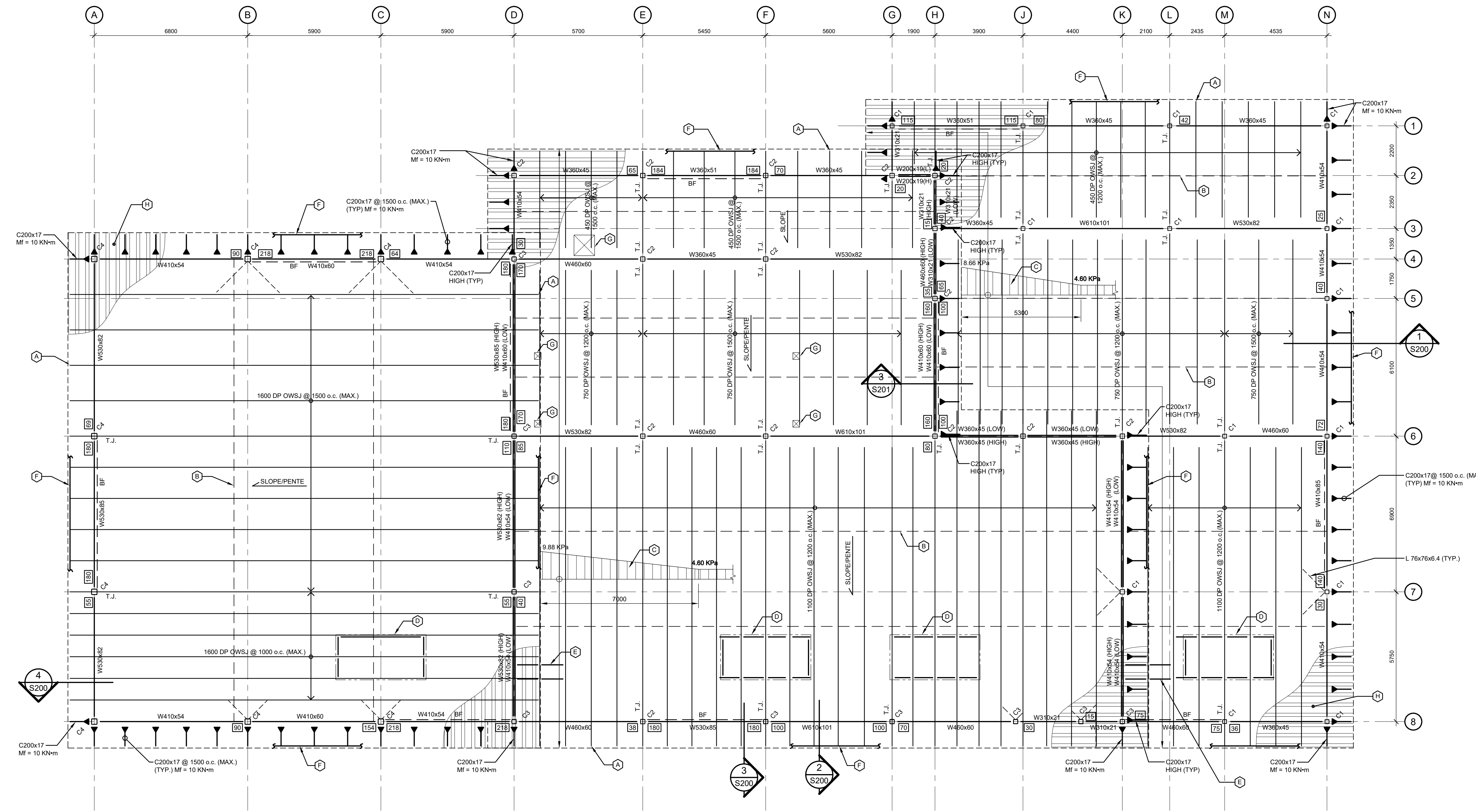
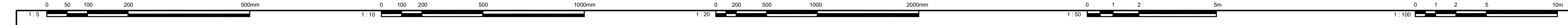
dessin drawing

Foundation / Ground Floor Plan
Plan de Fondation / Rez-de-Chaussé

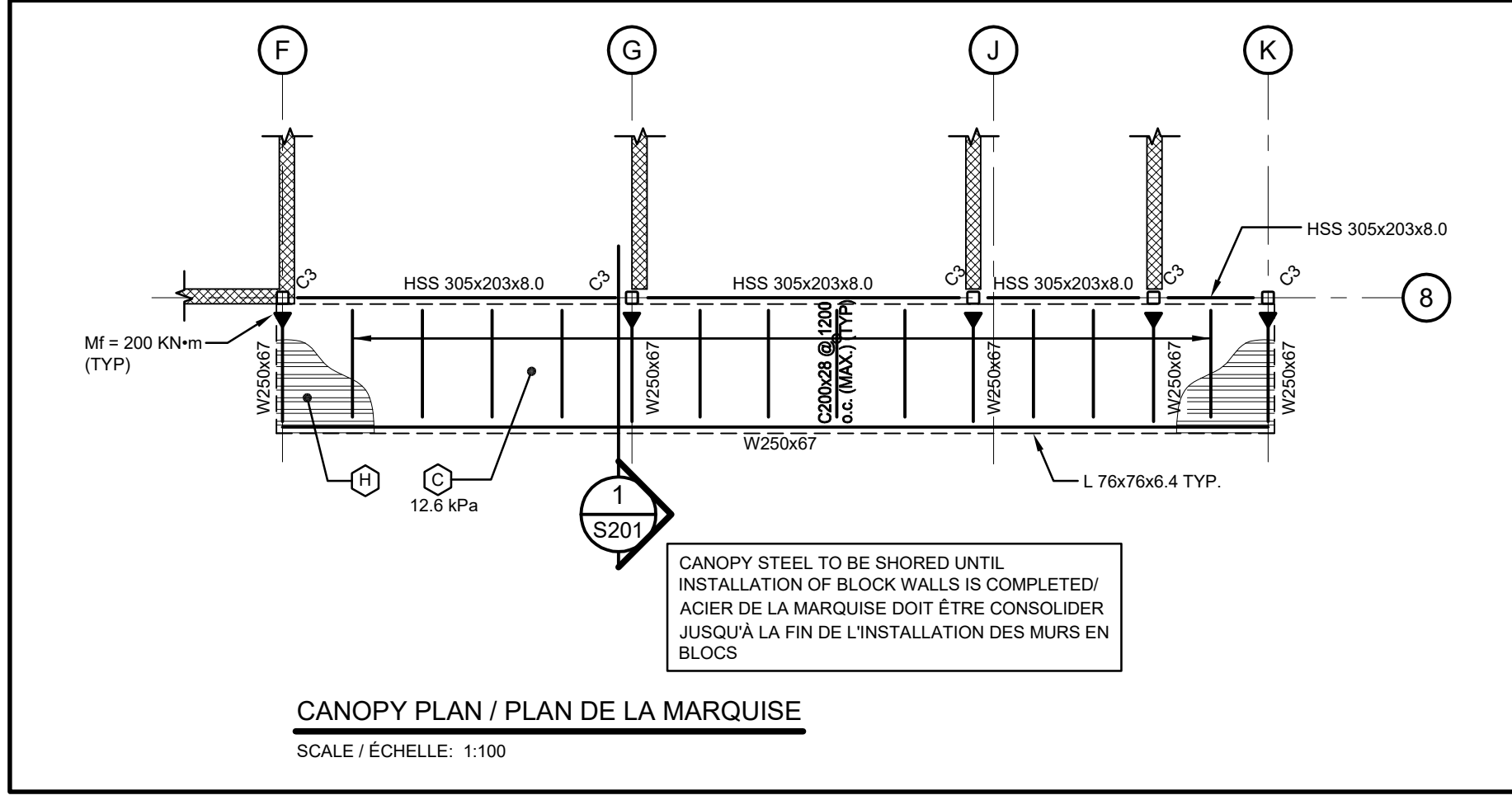
conception	conception	no. dossier	project no.
SLH	drawn	14-0072C	
SH	drawn	DAO	CAD file
approuvé	approved	dossier client	client file
GD	approved	GRC	
échelle	scale	imprimé	plot date
AS SHOWN		11 février 2016	
no. page	sheet number		rev

S100

16/02/2016 4:20:55 PM



ROOF PLAN / PLAN DU TOIT
SCALE / ÉCHELLE: 1:100



CANOPY PLAN / PLAN DE LA MARQUISE
SCALE / ÉCHELLE: 1:100

NOTES:

T.J. DENOTES TIE JOIST
200mm JOIST SHOES (TYP.)

ALL OWSJ FRAMING INTO COLUMNS TO BE TIE JOISTS

SEE ELEVATIONS ON S300 SERIES FOR DESIGN LOADS AND MOMENTS IN RIGID FRAMES.

100 DENOTES SEISMIC LOADS IN DIAPHRAGM CHORDS (FOR CONNECTION DESIGN). FORCES GIVEN HAVE NOT BEEN AMPLIFIED BY Rd. LOADS ARE IN KN. LOADS CAN BE POSITIVE OR NEGATIVE.

-150 DENOTES TOP OF STEEL ELEVATION (US OF DECK) FROM ROOF DATUM AT TOP OF COLUMN

→ DENOTES RIGID MOMENT CONNECTION.

DESIGN OWSJ SHOES FOR THE FOLLOWING ROLL OVER FORCES (PLUS APPLICABLE AMPLIFICATION FACTORS) DUE TO SEISMIC LOADS: 17 KN ROLL OVER.

SNOW DRIFTING LOADS:

SNOW DRIFT AT MECHANICAL UNITS OVER 2.4m LONG

(UP TO 2.1m ABOVE ROOF - CONTRACTOR TO CONFIRM UNIT/CURB HEIGHT BEFORE FABRICATING JOISTS)

NOTES:

T.J. DÉNOTE LES SOLIVEAUX DE LIASONS
CHAUSSURE DE SOLIVEAU DE 200mm (TYPE.)

TOUTE POUTRELLES À TREILLIS QUI S'ATTACHE À LA COLONNE, DOIVENT ÊTRE DES SOLIVEAUX DE LIASONS.

SE RÉFÉRER AU ÉLEVATIONS SUR LE DESSIN S300 POUR LES CHARGES ADMISES ET AUX MOMENTS DE LA CHARPENTE RIGIDE.

100 DÉNOTE LA CHARGE SISMIQUE DES MEMBRURES DU DIAPHRAGME (POUR LA CONCEPTION DE CONNEXION)

-150 DÉNOTE L'ÉLEVATION DU HAUT D'ACIER (BAS DU PLATELAGE) DE LA RÉFÉRENCE DU TOIT AU HAUT DE LA COLONNE.

→ DÉNOTE LA CONNEXION DU MOMENT RIGIDE.

CONCEPTIONNER LES CHAUSSURES DE POUTRELLES À TREILLIS POUR LES CHARGES (EN PLUS DES FACTEURS D'AMPLIFICATION APPLICABLE) DÙ AU CHARGES SISMIQUES: 17 kN

CHARGES D'AMONCELLEMENT DE NEIGE:

AMONCELLEMENT DE NEIGE AU UNITÉS MÉCANIQUE PLUS QUE 2.4m EN LONGUEUR

(JUSQU'À 2.1m AU-DESSUS DU TOIT - L'ENTREPRENEUR À CONFIRMER LA HAUTEUR DES UNITÉS/REBORDS AVANT LA FABRICATION DES SOLIVEAUX)

- LEGEND**
- (A) 200mm DEEP JOIST SHOES EXTENDED AS REQUIRED
 - (B) TOP & BOTTOM CHORD BRIDGING (TYP.)
 - (C) SNOW DRIFT
 - (D) RTU ADDITIONAL STRUCTURAL FRAMING TO SUIT MECHANICAL UNITS
- REFER TO TYPICAL DETAILS
- CONFIRM SIZE AND WEIGHT WITH MECHANICAL.
 - (E) ADDITIONAL STRUCTURAL FRAMING TO SUIT ACCESS LADDER (LOW) C250x37
 - (F) C200x17 AND L 102x102x76 CONTINUOUS AT PERIMETER (TYPICAL)
 - (G) ROOF ACCESS HATCH (REFER TO ARCH.)
- REFER TO GENERAL NOTES FOR ADDITIONAL FRAMING.
 - (H) 38mmx0.91 GALV. STEEL DECK CONNECTION PATTERN: 914/9
- HILTI X-HSN24 CONNECTORS
- S-SLC 01 M HMW SIDE LAP CONNECTORS @ 300 o.c. (TYPICAL)
 - (I) STEEL BEAM (REFER TO PLANS)
 - (J) OWSJ (REFER TO PLANS)
 - (K) CONCRETE SLAB ON GRADE (REFER TO PLAN)
 - (L) FOOTING (REFER TO PLAN/SCHEDULE)
 - (M) MUD SLAB AND BEARING SURFACE AS APPROVED BY GEOTECHNICAL ENGINEER.
 - (N) COMPACTED GRANULAR APPROVED BY GEOTECHNICAL ENGINEER.
 - (O) FOUNDATION WALL (REFER TO PLANS/SCHEDULE)
 - (P) BLOCK WALL (REFER TO PLANS/SCHEDULE)
 - (Q) STEEL COLUMN (REFER TO PLANS/SCHEDULE)

- LÉGENDE**
- (A) CHAUSSURES DE SOLIVEAU DE 200mm DE PROFONDEUR ÉTENDU COMME REQUIS
 - (B) ENTRETOISEMENT AU HAUT ET AU BAS DES MEMBRURES (TYP.)
 - (C) AMONCELLEMENT DE NEIGE
 - (D) UNE CHARPENTE STRUCTURALE ADDITIONNELLE EST REQUIS AU UNITÉS MÉCANIQUE
- SE RÉFÉRER AU DESSINS TYPIQUE
- CONFIRMER LES DIMENSIONS ET LE POIDS DES UNITÉS AVEC LES DESSINS MÉCANIQUE
 - (E) UNE CHARPENTE STRUCTURALE ADDITIONNELLE EST REQUIS POUR L'ÉCHELLE D'ACCÈS (AU BAS) C250x37
 - (F) C200x17 ET UNE CORNIÈRE L102x102x76 EN CONTINUENT AUTOUR DU PÉRIMÈTRE (TYP.)
 - (G) LA TRAPPE D'ACCÈS AU TOIT (SE RÉFÉRER À L'ARCH.)
- RÉFÉRER AU NOTES GÉNÉRALES POUR CHARPENTE ADDITIONNELLE
 - (H) PLATELAGE EN ACIER/GALV. DE 38mmx0.91 PATRON DE CONNEXION: 914/9
- CONNECTEURS DE TYPE HILTI X-HSN24
- CONNECTEURS DE SCÈLLEMENT LATÉRALE DE TYPE S-SLC 01 M HMW À 300mm D'ENTRE AXES (TYPIQUE)
 - (I) POUTRE EN ACIER (SE RÉFÉRER AUX PLANS)
 - (J) POUTRE À TREILLIS (SE RÉFÉRER AUX PLANS)
 - (K) DALLE DE BÉTON SUR SOL (SE RÉFÉRER AU PLAN)
 - (L) SEMELLE (SE RÉFÉRER AU PLANNOMENCLATURE)
 - (M) DALLE ET LA SURFACE PORTANTE DOIT ÊTRE COMME APPROUVÉ PAR L'INGÉNIEUR EN GÉOTECHNIQUE
 - (N) GRANULAIRE COMPACTÉ APPROUVÉ PAR L'INGÉNIEUR EN GÉOTECHNIQUE
 - (O) MUR DE FONDATION (SE RÉFÉRER AU PLANNOMENCLATURE)
 - (P) MUR EN BLOCS (RÉFÉRER AU PLANNOMENCLATURE)
 - (Q) COLONNE EN ACIER (RÉFÉRER AU PLANNOMENCLATURE)

DFS
architecture & design

Montréal, QC 400 boul. de Maisonneuve O. Bur. 500
Saint John, NB Montréal (Québec) H3A 1L4
T: (514) 879-1708 F: (514) 861-6219
www.dfsarch.com

Dans la province de Québec, les services architecturaux de DFS sont fournis par Fish Pellicier Todd architectes.

CLELAND JARDINE
ENGINEERING LTD

240 Colborne St., Suite 110
Ottawa (Ontario) K2P 2G8
Telephone: (613) 860-7482
Fax: (613) 860-1870
www.cjma.ca

CIMA

plan-répre key plan
soceau stamp

L'entrepreneur doit vérifier les dimensions des dessins et les conditions de chantier avant de débiter les travaux. Aviser les professionnels de toutes divergences aux documents de construction. Ne pas mesurer sur les dessins.

E	Émis pour dessins à 100%	4 août 2016
D	Émis pour dessins à 99%	24 juin 2016
C	Dessins préliminaire pour coordination	08 juin 2016
B	Émis pour dessins à 50%	29 avril 2016
A	Émis pour dossier préliminaire	19 fév. 2016
no.	description	date

RÉVISION

projet

Construction d'un nouveau bâtiment, Sept-Îles, Québec

1501 Boulevard Laure, Sept-Îles, QC

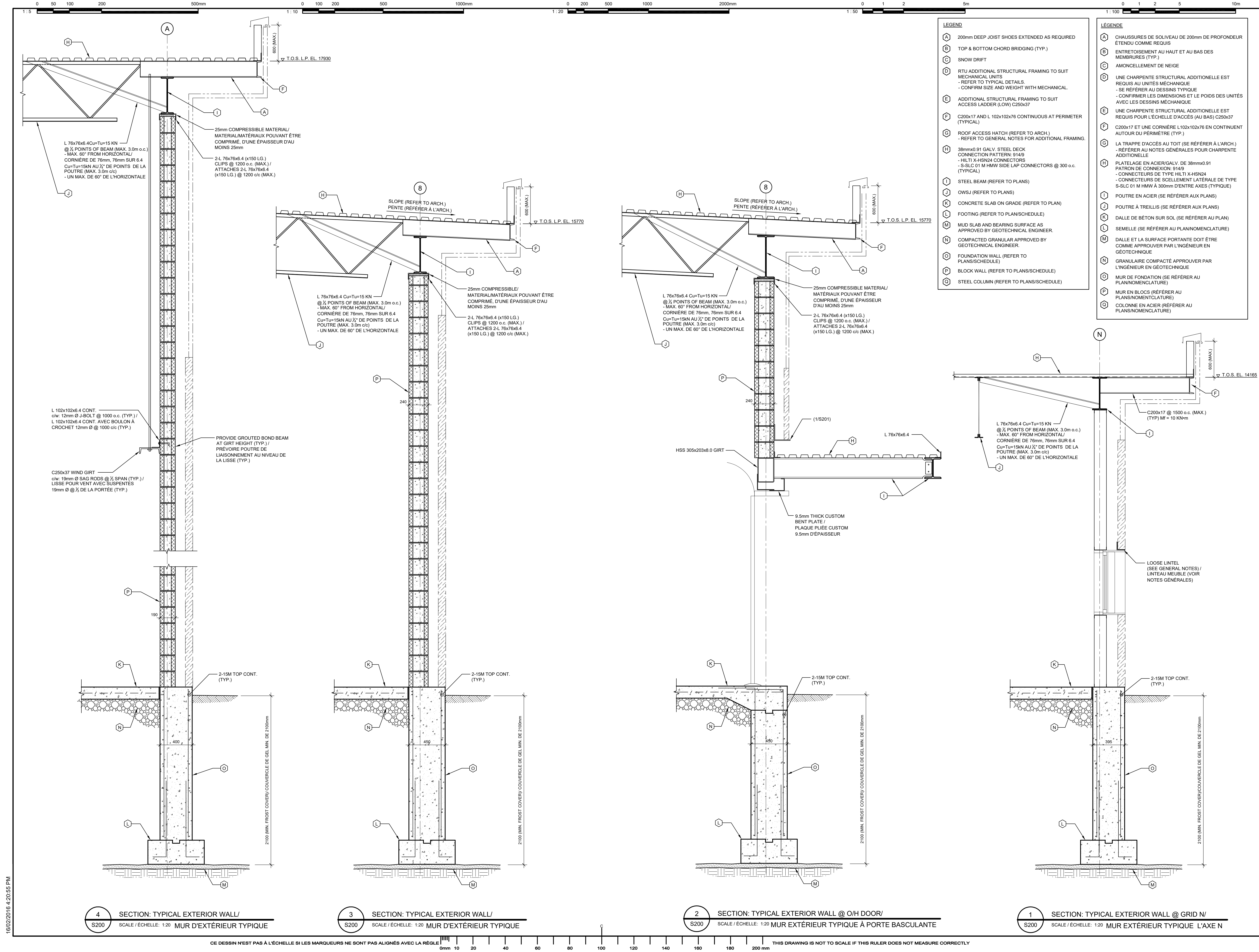
dessin drawing

Roof Plan
Plan de Toiture

conception	conception	no. dossier	project no.
SLH		14-0072C	
dessiné	drawn	fichier DAO	CAD file
SH			
approuvé	approved	dossier client	client file
GD		GRC	
échelle	scale	imprimé	plot date
AS SHOWN			11 février 2016
no. page	sheet number		rev

S101

16/02/2016 4:20:55 PM



- LEGEND**
- (A) 200mm DEEP JOIST SHOES EXTENDED AS REQUIRED
 - (B) TOP & BOTTOM CHORD BRIDGING (TYP.)
 - (C) SNOW DRIFT
 - (D) RTU ADDITIONAL STRUCTURAL FRAMING TO SUIT MECHANICAL UNITS
- REFER TO TYPICAL DETAILS.
- CONFIRM SIZE AND WEIGHT WITH MECHANICAL.
 - (E) ADDITIONAL STRUCTURAL FRAMING TO SUIT ACCESS LADDER (LOW) C250x37
 - (F) C200x17 AND L 102x102x76 CONTINUOUS AT PERIMETER (TYPICAL)
 - (G) ROOF ACCESS HATCH (REFER TO ARCH.)
- REFER TO GENERAL NOTES FOR ADDITIONAL FRAMING.
 - (H) 38mmx0.91 GALV. STEEL DECK CONNECTION PATTERN: 914/9
- HILTI X-HSN24 CONNECTORS
- S-SLC 01 M HMW SIDE LAP CONNECTORS @ 300 o.c. (TYPICAL)
 - (I) STEEL BEAM (REFER TO PLANS)
 - (J) OWS (REFER TO PLANS)
 - (K) CONCRETE SLAB ON GRADE (REFER TO PLAN)
 - (L) FOOTING (REFER TO PLANS/SCHEDULE)
 - (M) MUD SLAB AND BEARING SURFACE AS APPROVED BY GEOTECHNICAL ENGINEER.
 - (N) COMPACTED GRANULAR APPROVED BY GEOTECHNICAL ENGINEER.
 - (O) FOUNDATION WALL (REFER TO PLANS/SCHEDULE)
 - (P) BLOCK WALL (REFER TO PLANS/SCHEDULE)
 - (Q) STEEL COLUMN (REFER TO PLANS/SCHEDULE)

- LEGENDE**
- (A) CHAUSSURES DE SOLIVEAU DE 200mm DE PROFONDEUR ÉTENDU COMME REQUIS
 - (B) ENTRETOISEMENT AU HAUT ET AU BAS DES MEMBRURES (TYP.)
 - (C) AMONCELLEMENT DE NEIGE
 - (D) UNE CHARPENTE STRUCTURALE ADDITIONNELLE EST REQUIS AU UNITÉS MÉCANIQUE
- SE RÉFÉRER AU DESSINS TYPIQUE
- CONFIRMER LES DIMENSIONS ET LE POIDS DES UNITÉS AVEC LES DESSINS MÉCANIQUE
 - (E) UNE CHARPENTE STRUCTURALE ADDITIONNELLE EST REQUIS POUR L'ÉCHELLE D'ACCÈS (AU BAS) C250x37 (TYPICAL)
 - (F) C200x17 ET UNE CORNIÈRE L 102x102x76 EN CONTINUUM AUTOUR DU PÉRIMÈTRE (TYP.)
 - (G) LA TRAPPE D'ACCÈS AU TOIT (SE RÉFÉRER À L'ARCH.)
- RÉFÉRER AU NOTES GÉNÉRALES POUR CHARPENTE ADDITIONNELLE
 - (H) PLATelage EN ACIERGALV. DE 38mmx0.91 PATRON DE CONNEXION: 914/9
- CONNECTEURS DE TYPE HILTI X-HSN24
- CONNECTEURS DE SCELLEMENT LATÉRALE DE TYPE S-SLC 01 M HMW À 300mm D'ENTRE AXES (TYPIQUE)
 - (I) POUTRE EN ACIER (SE RÉFÉRER AUX PLANS)
 - (J) POUTRE À TREILLIS (SE RÉFÉRER AUX PLANS)
 - (K) DALLE DE BÉTON SUR SOL (SE RÉFÉRER AU PLAN)
 - (L) SEMELLE (SE RÉFÉRER AU PLAN/NOMENCLATURE)
 - (M) DALLE ET LA SURFACE PORTANTE DOIT ÊTRE COMME APPROUVER PAR L'INGÉNIEUR EN GÉOTECHNIQUE
 - (N) GRANULAIRE COMPACTÉ APPROUVER PAR L'INGÉNIEUR EN GÉOTECHNIQUE
 - (O) MUR DE FONDATION (SE RÉFÉRER AU PLAN/NOMENCLATURE)
 - (P) MUR EN BLOCS (RÉFÉRER AU PLAN/NOMENCLATURE)
 - (Q) COLONNE EN ACIER (RÉFÉRER AU PLAN/NOMENCLATURE)

DFS
architecture & design

Montréal, QC 400 boul. de Maisonneuve O. Bur. 500
Saint John, NB Montréal (Québec) H3A 1L4
T: (514) 879-1708 F: (514) 961-6219
www.dfsarch.com

Dans la province de Québec, les services architecturaux de DFS sont fournis par Fish Pellicier Todd architects.

CLELAND JARDINE
ENGINEERING LTD

240 Colborne St., Suite 110
Ottawa (Ontario) K2P 2G8
Telephone: (613) 860-7462
Fax: (613) 860-1870
www.cjma.ca

CIMA

plan-référence key plan

scale stamp

L'entrepreneur doit vérifier les dimensions des dessins et les conditions de chantier avant de débiter les travaux. Aviser les professionnels de toutes divergences aux documents de construction. Ne pas mesurer sur les dessins.

no.	description	date
E	Émis pour dessins à 100%	4 août 2016
D	Émis pour dessins à 99%	24 juin 2016
C	Dessins préliminaire pour coordination	08 juin 2016
B	Émis pour dessins à 50%	29 avril 2016
A	Émis pour dossier préliminaire	19 fév. 2016

REVISION

projet

Construction d'un nouveau bâtiment, Sept-Îles, Québec

1501 Boulevard Laure, Sept-Îles, QC

dessin drawing

Sections/Sections

conception	conception	no. dossier	project no.
SLH	drawn	14-0072C	
dessiné	drawn	DAO	CAD file
SH			
approuvé	approved	dossier client	client file
GD		GRC	
échelle	scale	imprimé	plot date
AS SHOWN		11 février 2016	
no. page	sheet number		rev
S200			

16/02/2016 4:20:55 PM

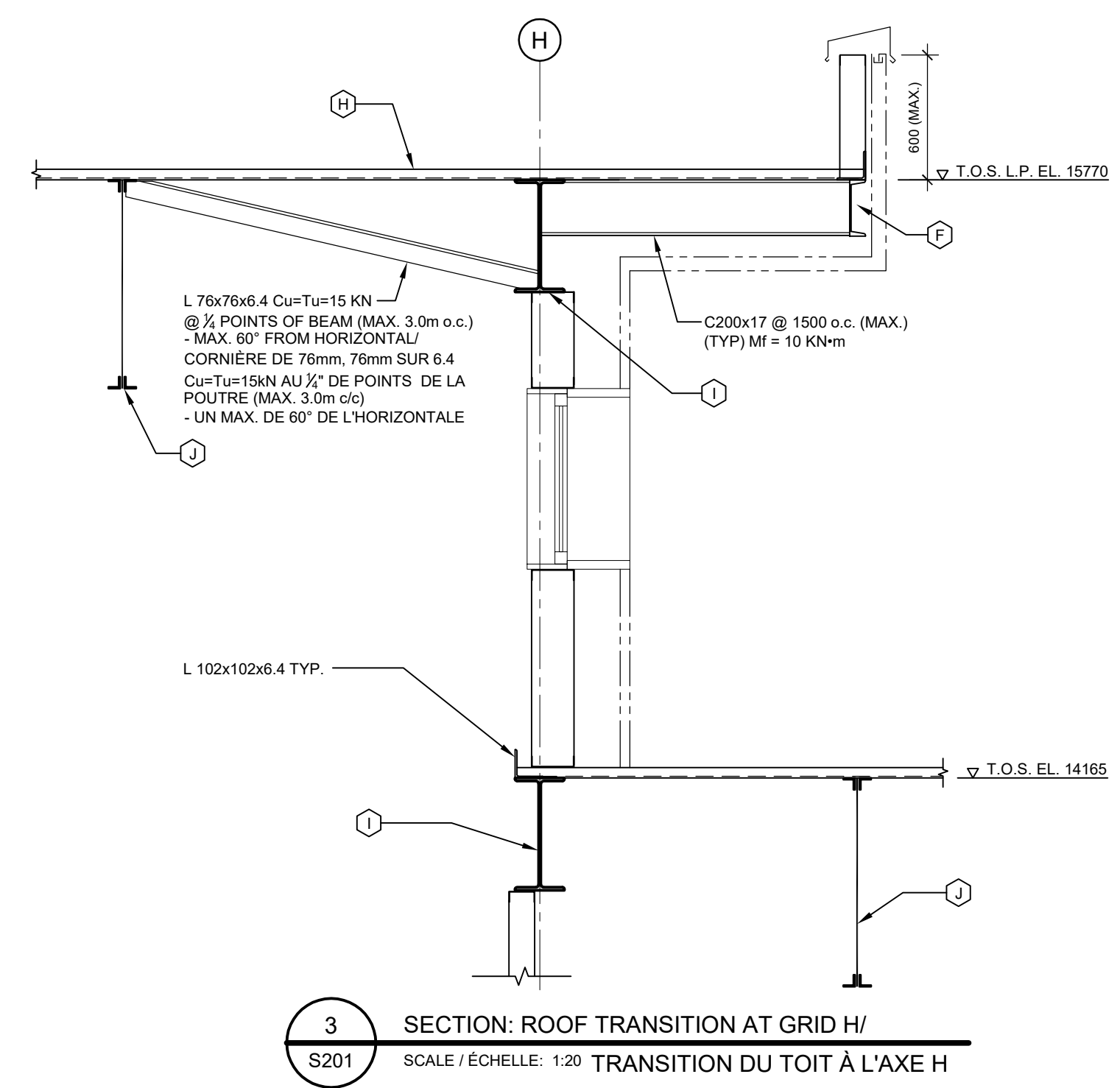


LEGEND

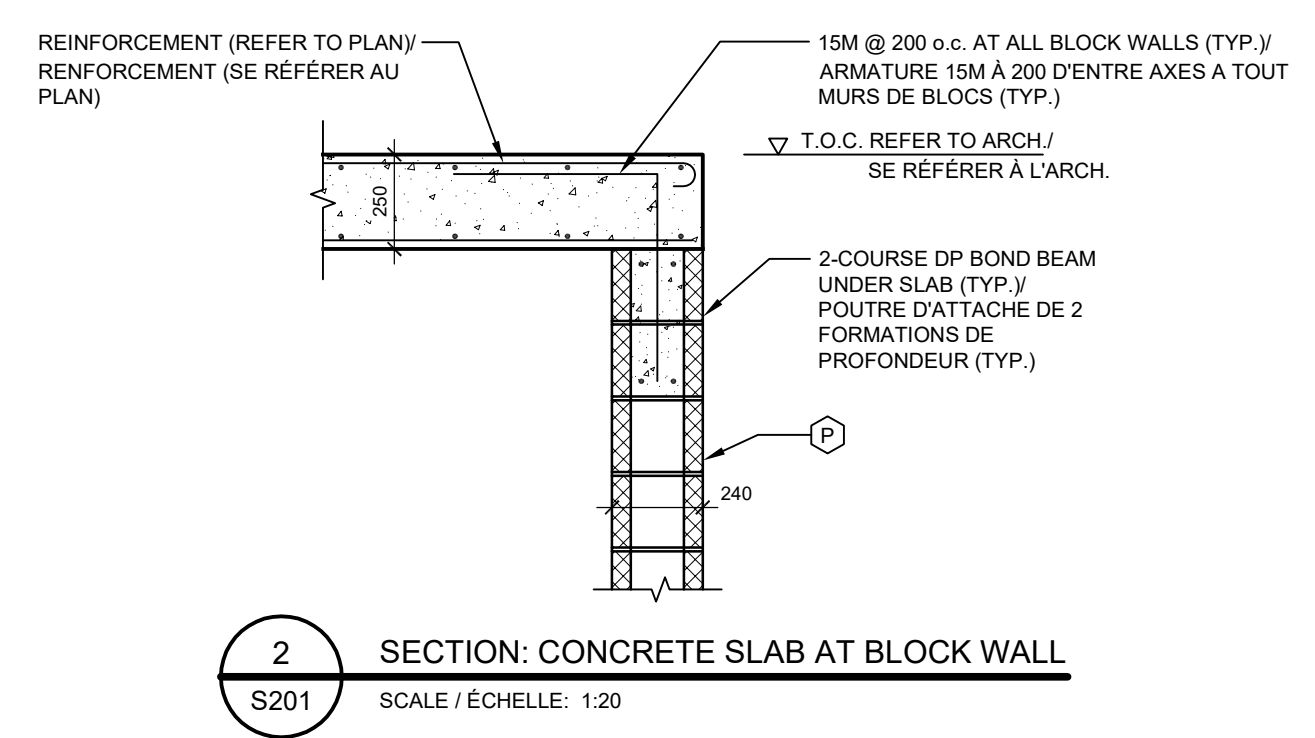
- (A) 200mm DEEP JOIST SHOES EXTENDED AS REQUIRED
- (B) TOP & BOTTOM CHORD BRIDGING (TYP.)
- (C) SNOW DRIFT
- (D) RTU ADDITIONAL STRUCTURAL FRAMING TO SUIT MECHANICAL UNITS
- REFER TO TYPICAL DETAILS.
- CONFIRM SIZE AND WEIGHT WITH MECHANICAL.
- (E) ADDITIONAL STRUCTURAL FRAMING TO SUIT ACCESS LADDER (LOW) C250x37
- (F) C200x17 AND L 102x102x76 CONTINUOUS AT PERIMETER (TYPICAL)
- (G) ROOF ACCESS HATCH (REFER TO ARCH.)
- REFER TO GENERAL NOTES FOR ADDITIONAL FRAMING.
- (H) 38mmx0.91 GALV. STEEL DECK CONNECTION PATTERN: 914/9
- HILTI X-HSN24 CONNECTORS
- S-SLC 01 M HMW SIDE LAP CONNECTORS @ 300 o.c. (TYPICAL)
- (I) STEEL BEAM (REFER TO PLANS)
- (J) OWSJ (REFER TO PLANS)
- (K) CONCRETE SLAB ON GRADE (REFER TO PLAN)
- (L) FOOTING (REFER TO PLANS/SCHEDULE)
- (M) MUD SLAB AND BEARING SURFACE AS APPROVED BY GEOTECHNICAL ENGINEER.
- (N) COMPACTED GRANULAR APPROVED BY GEOTECHNICAL ENGINEER.
- (O) FOUNDATION WALL (REFER TO PLANS/SCHEDULE)
- (P) BLOCK WALL (REFER TO PLANS/SCHEDULE)
- (Q) STEEL COLUMN (REFER TO PLANS/SCHEDULE)

LÉGENDE

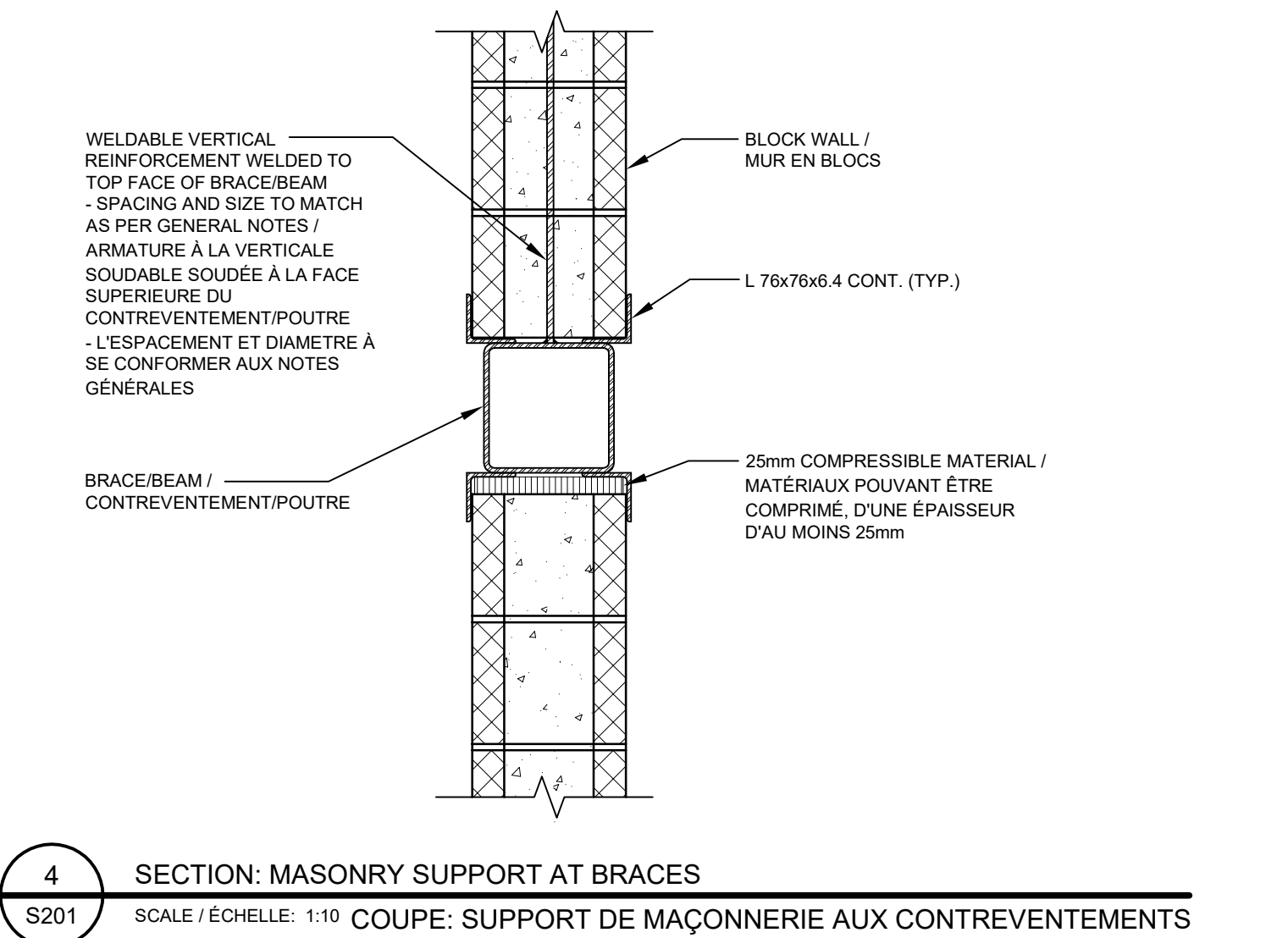
- (A) CHAUSSURES DE SOLIVEAU DE 200mm DE PROFONDEUR ÉTENDU COMME REQUIS
- (B) ENTRETOISEMENT AU HAUT ET AU BAS DES MEMBRURES (TYP.)
- (C) AMONCELLEMENT DE NEIGE
- (D) UNE CHARPENTE STRUCTURALE ADDITIONNELLE EST REQUIS AU UNITÉS MECHANIQUE
- SE RÉFÉRER AU DESSINS TYPIQUE
- CONFIRMER LES DIMENSIONS ET LE POIDS DES UNITÉS AVEC LES DESSINS MECHANIQUE
- (E) UNE CHARPENTE STRUCTURALE ADDITIONNELLE EST REQUIS POUR L'ÉCHELLE D'ACCÈS (AU BAS) C250x37
- (F) C200x17 ET UNE CORNIÈRE L 102x102x76 EN CONTINUANT AUTOUR DU PÉRIMÈTRE (TYP.)
- (G) LA TRAPPE D'ACCÈS AU TOIT (SE RÉFÉRER À L'ARCH.)
- RÉFÉRER AU NOTES GÉNÉRALES POUR CHARPENTE ADDITIONNELLE
- (H) PLATELAGE EN ACIER/GALV. DE 38mmx0.91 PATRON DE CONNEXION: 914/9
- CONNECTEURS DE TYPE HILTI X-HSN24
- CONNECTEURS DE SCELLEMENT LATÉRALE DE TYPE S-SLC 01 M HMW À 300mm D'ENTRE AXES (TYPIQUE)
- (I) POUTRE EN ACIER (SE RÉFÉRER AUX PLANS)
- (J) POUTRE À TREILLIS (SE RÉFÉRER AUX PLANS)
- (K) DALLE DE BÉTON SUR SOL (SE RÉFÉRER AU PLAN)
- (L) SEMELLE (SE RÉFÉRER AU PLAN/NOMENCLATURE)
- (M) DALLE ET LA SURFACE PORTANTE DOIT ÊTRE COMME APPROUVER PAR L'INGÉNIEUR EN GÉOTECHNIQUE
- (N) GRANULAIRE COMPACTÉ APPROUVER PAR L'INGÉNIEUR EN GÉOTECHNIQUE
- (O) MUR DE FONDATION (SE RÉFÉRER AU PLAN/NOMENCLATURE)
- (P) MUR EN BLOCS (RÉFÉRER AU PLAN/NOMENCLATURE)
- (Q) COLONNE EN ACIER (RÉFÉRER AU PLAN/NOMENCLATURE)



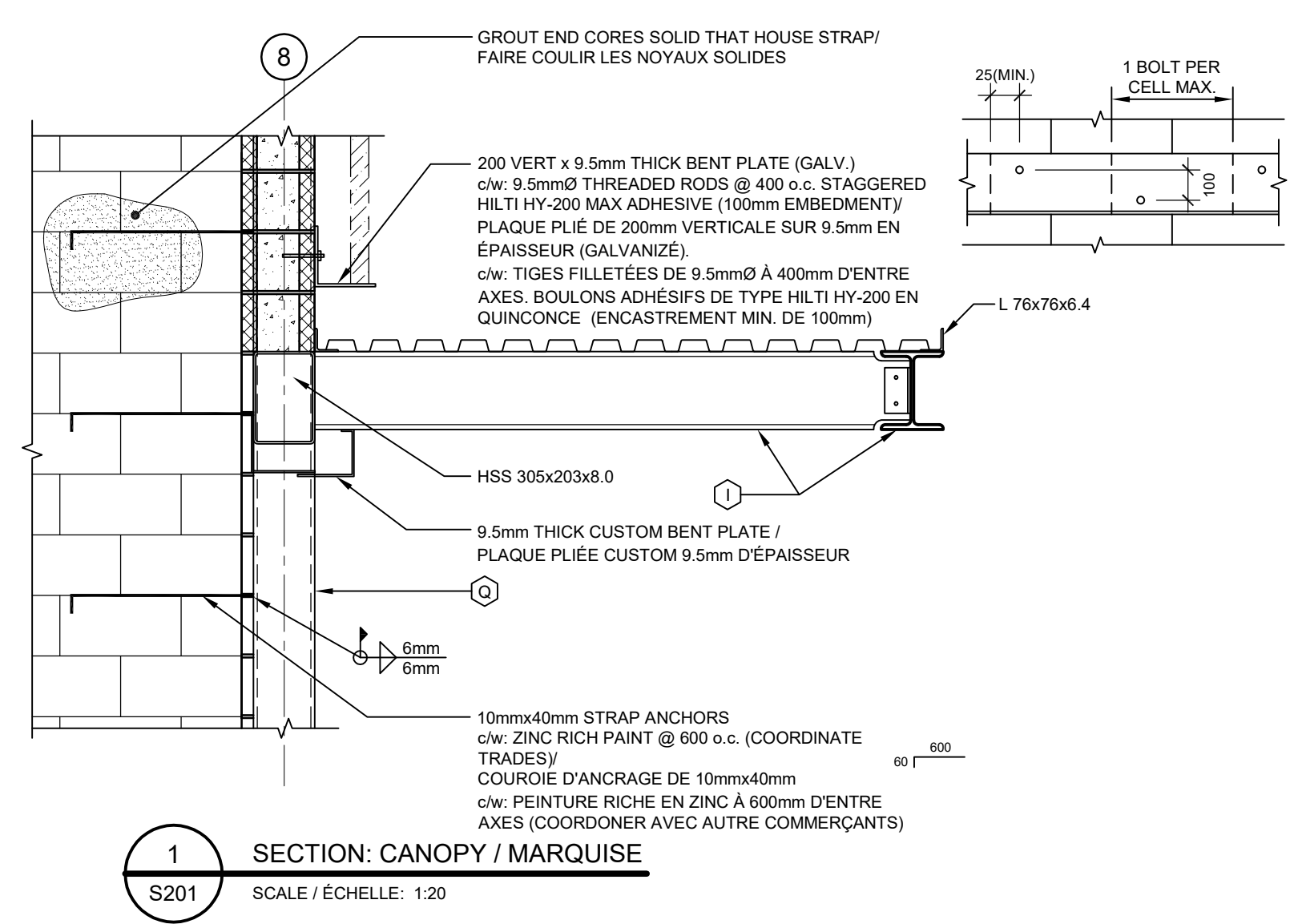
3 SECTION: ROOF TRANSITION AT GRID H/
S201 SCALE / ÉCHELLE: 1:20 TRANSITION DU TOIT À L'AXE H



2 SECTION: CONCRETE SLAB AT BLOCK WALL
S201 SCALE / ÉCHELLE: 1:20



4 SECTION: MASONRY SUPPORT AT BRACES
S201 SCALE / ÉCHELLE: 1:10 COUPE: SUPPORT DE MAÇONNERIE AUX CONTREVENTEMENTS



1 SECTION: CANOPY / MARQUISE
S201 SCALE / ÉCHELLE: 1:20

DFS
architecture & design

Montréal, QC 400 boul. de Maisonneuve O. Bur. 500
Saint John, NB Montréal (Québec) H3A 1L4
T: (514) 879-1708 F: (514) 961-6219
www.dfsarch.com

Dans la province de Québec, les services architecturaux de DFS sont fournis par Fish Pellicier Todd architectes.

CLELAND JARDINE
ENGINEERING LTD

240 Catherine St., Suite 110
Ottawa (Ontario) K2P 2G8
Téléphone: (613) 860-7462
Fax: (613) 860-1870
www.cjma.ca

no.	description	date
E	Émis pour dessins à 100%	4 août 2016
D	Émis pour dessins à 99%	24 juin 2016
C	Dessins préliminaire pour coordination	08 juin 2016
B	Émis pour dessins à 50%	29 avril 2016
A	Émis pour dossier préliminaire	19 fév. 2016

plan-repère	scabou	key plan	stamp

L'entrepreneur doit vérifier les dimensions des dessins et les conditions de chantier avant de débiter les travaux. Aviser les professionnels de toutes divergences aux documents de construction. Ne pas mesurer sur les dessins.



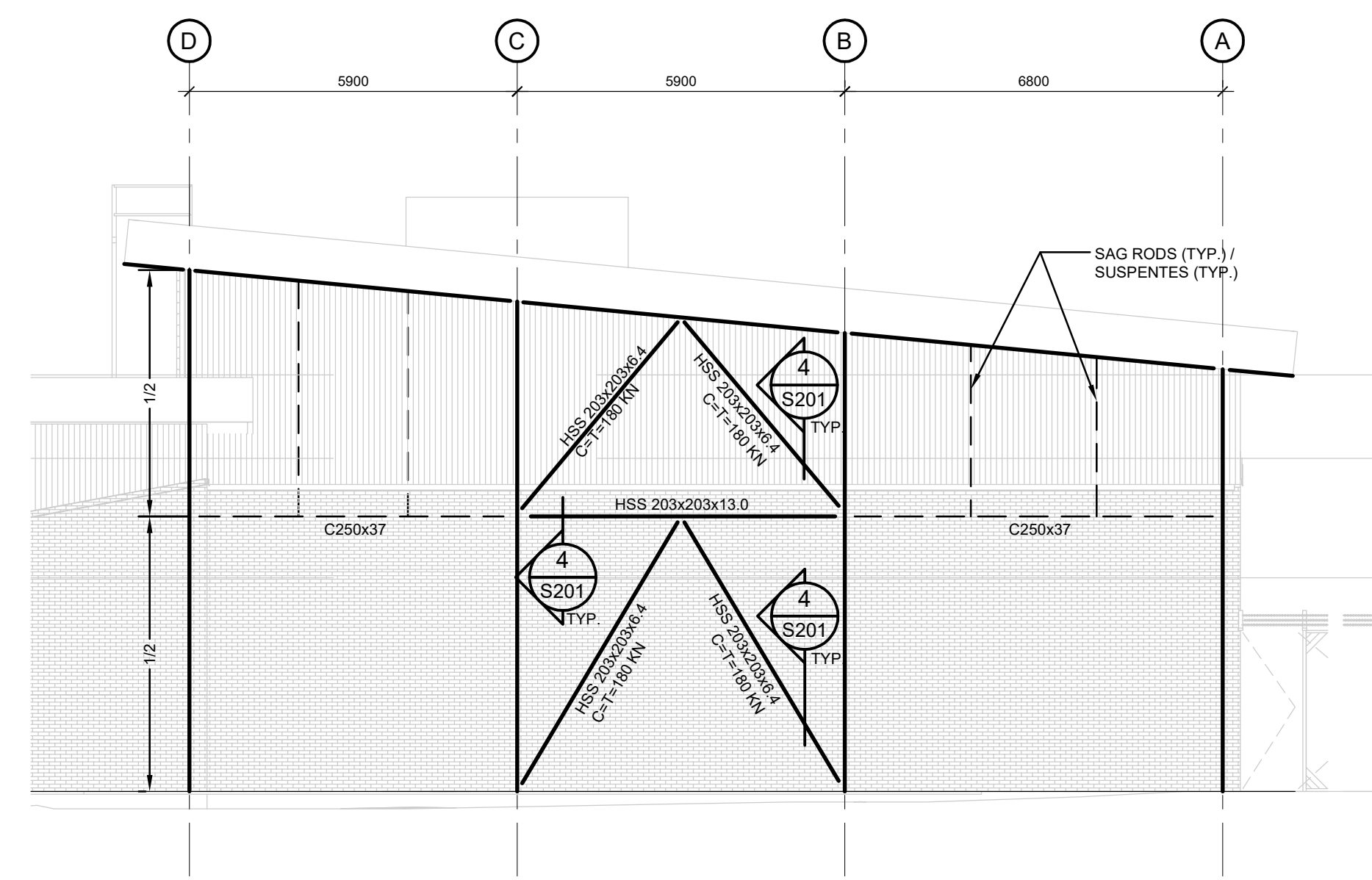
no.	description	date
E	Émis pour dessins à 100%	4 août 2016
D	Émis pour dessins à 99%	24 juin 2016
C	Dessins préliminaire pour coordination	08 juin 2016
B	Émis pour dessins à 50%	29 avril 2016
A	Émis pour dossier préliminaire	19 fév. 2016

Construction d'un nouveau bâtiment, Sept-Îles, Québec

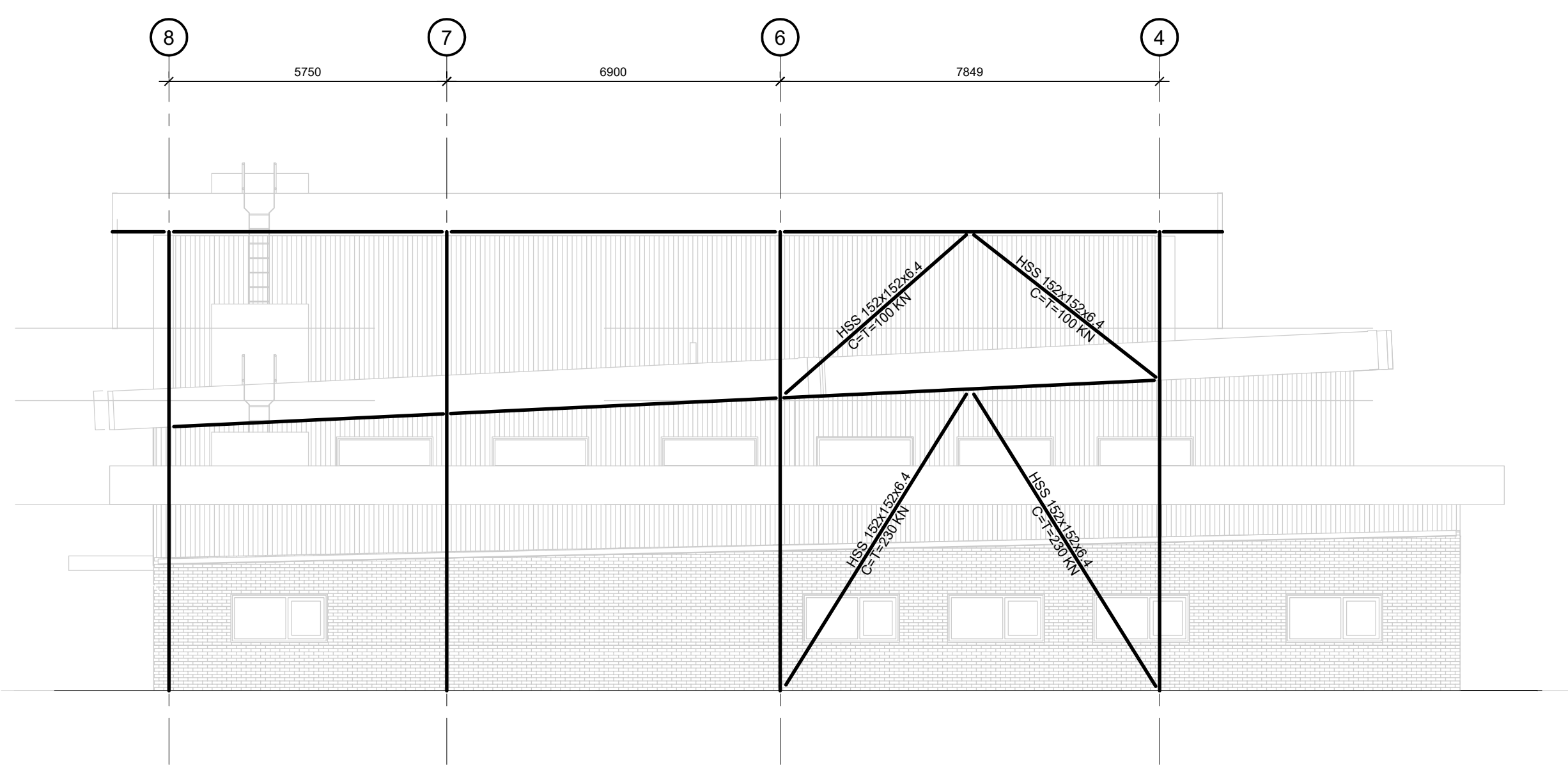
1501 Boulevard Laure, Sept-Îles, QC

conception		no. dossier		project no.	
SLH	drawn	14-0072C			
dessiné		no. dossier		project no.	
SH	drawn	DAO			
approuvé		no. dossier		project no.	
GD	approved	GRC			
échelle		no. dossier		project no.	
AS SHOWN	scale	11 février 2016			
no. page		sheet number		rev	
S201					

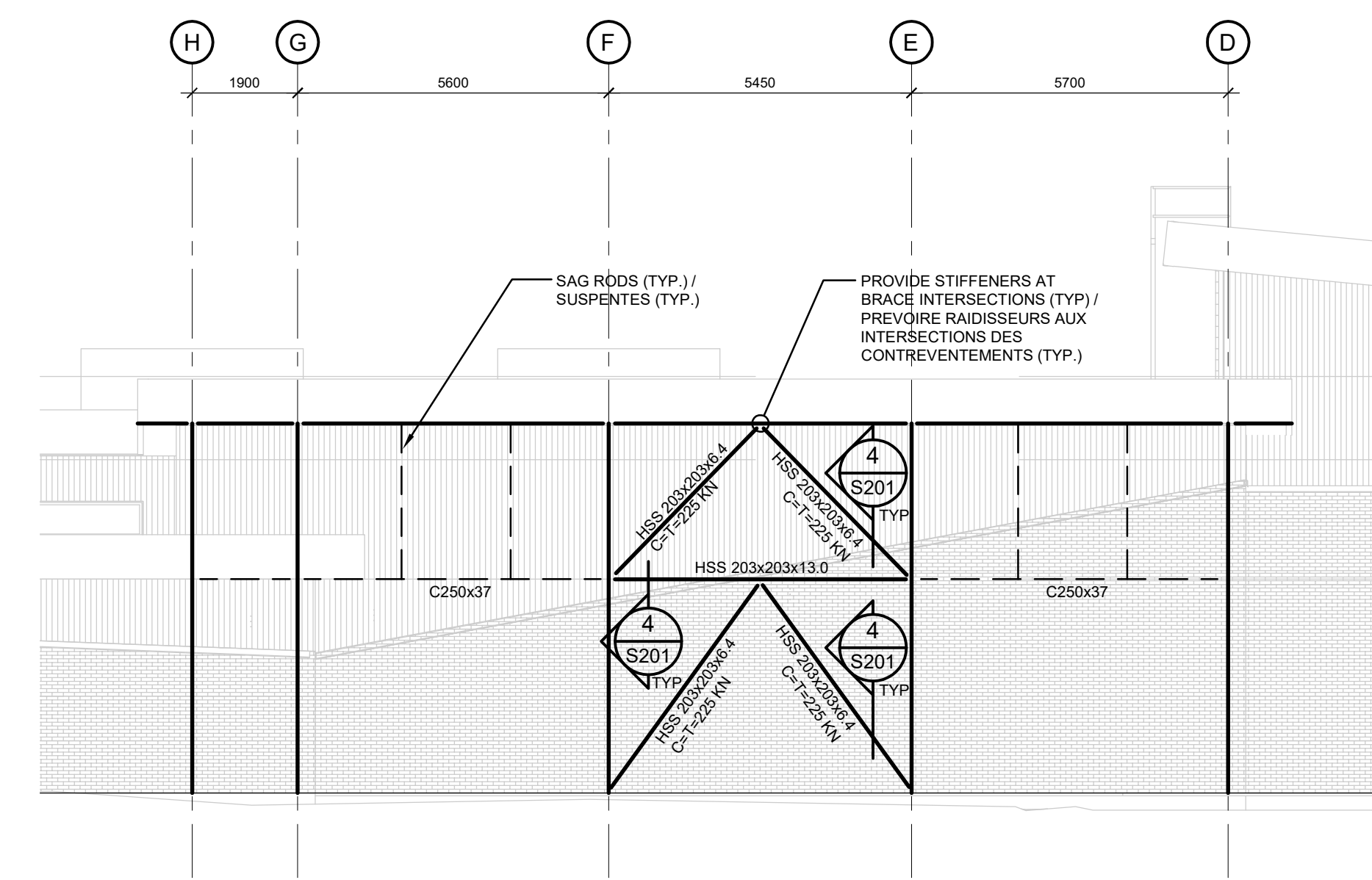
16/02/2016 4:20:55 PM



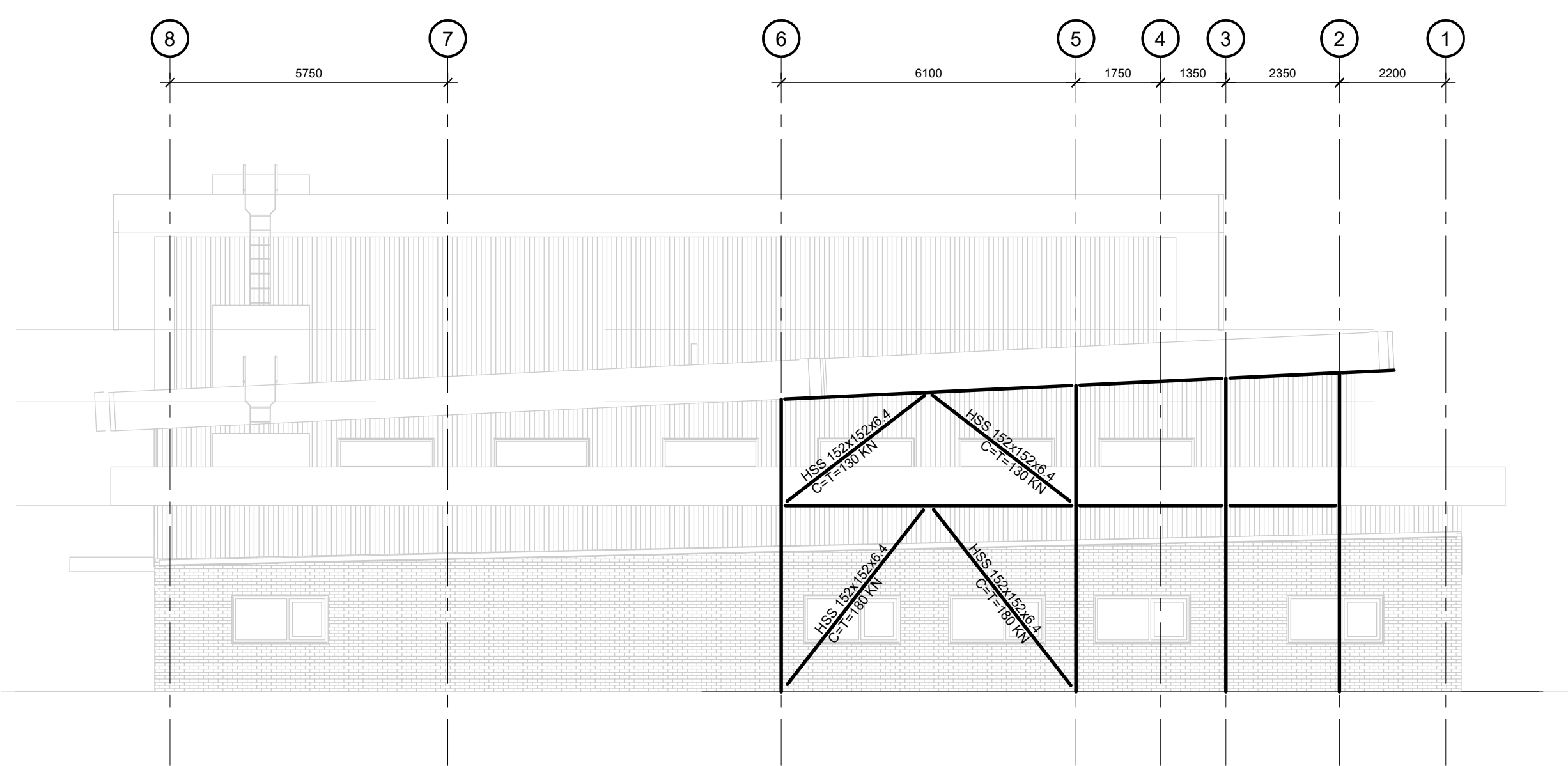
ELEVATION: BRACE FRAME ALONG GRID 4/
SCALE / ÉCHELLE: 1:100 CONTREVENTEMENT LE LONG DE L'AXE 4



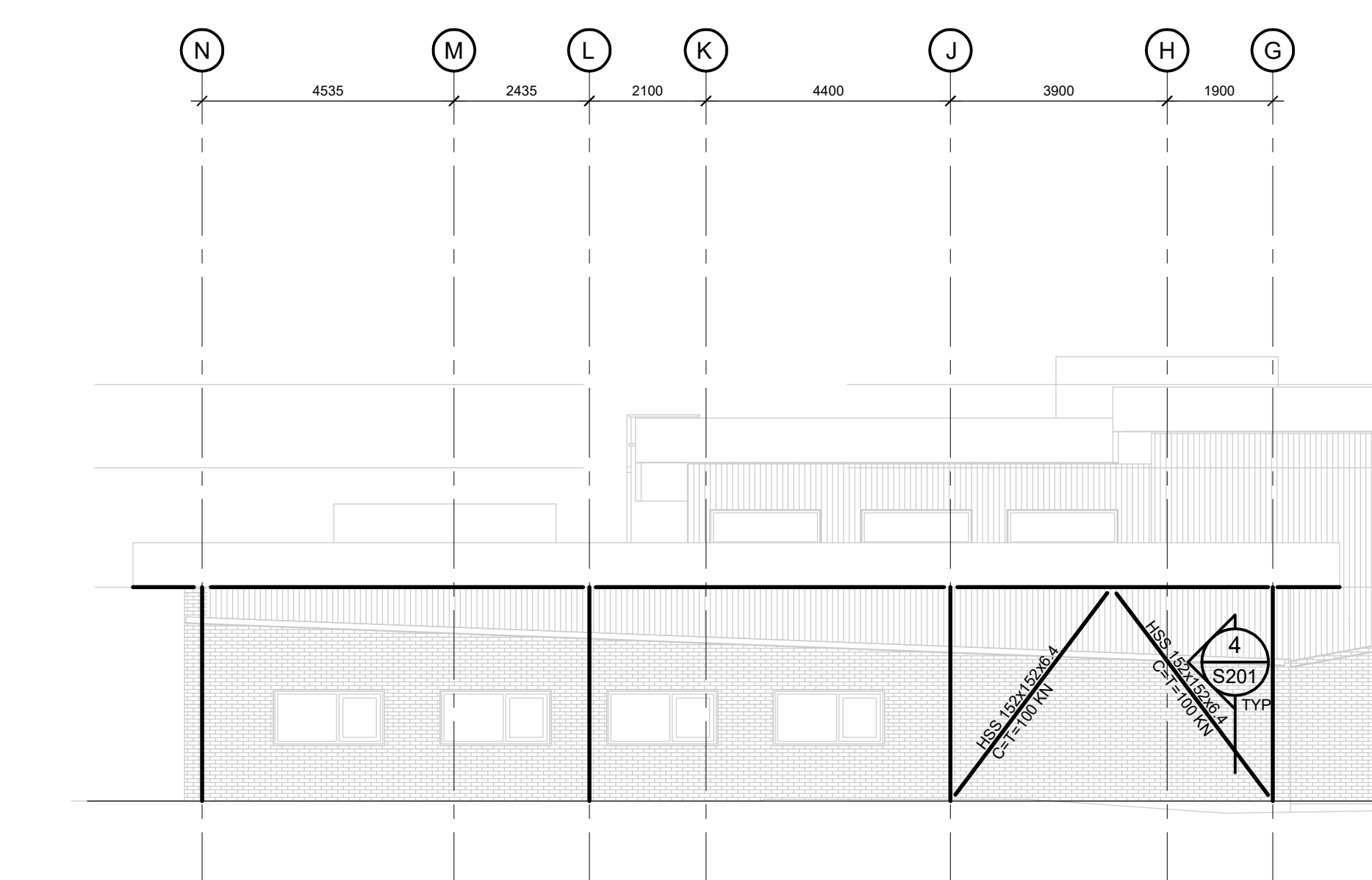
ELEVATION: BRACE FRAME ALONG GRID D/
SCALE / ÉCHELLE: 1:100 CONTREVENTEMENT LE LONG DE L'AXE D



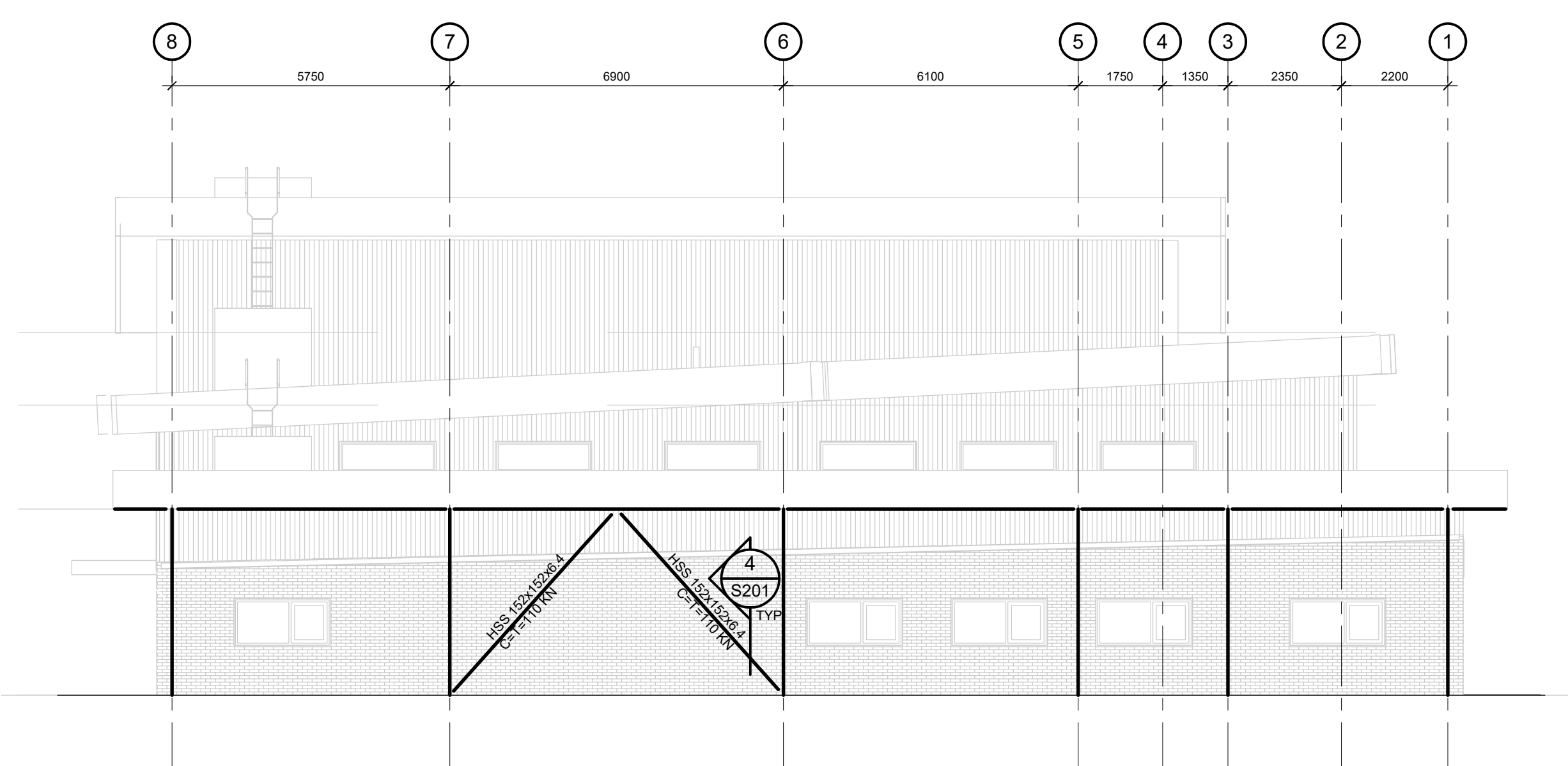
ELEVATION: BRACE FRAME ALONG GRID 2/
SCALE / ÉCHELLE: 1:100 CONTREVENTEMENT LE LONG DE L'AXE 2



ELEVATION: BRACE FRAME ALONG GRID H/
SCALE / ÉCHELLE: 1:100 CONTREVENTEMENT LE LONG DE L'AXE H



ELEVATION: BRACE FRAME ALONG GRID 1/
SCALE / ÉCHELLE: 1:100 CONTREVENTEMENT LE LONG DE L'AXE 1



ELEVATION: BRACE FRAME ALONG GRID N/
SCALE / ÉCHELLE: 1:100 CONTREVENTEMENT LE LONG DE L'AXE N

- NOTES:
- FORCES AND MOMENTS ARE UNFACTORED UNLESS NOTED.
 - CONNECTIONS ARE TO BE DESIGNED AS PER S16-09 CLAUSE 27.11.1 AND AS PER PART 4 OF 2012 OBC.
 - ALL FORCES AND MOMENTS ARE ± IN SIGN.
 - SHEAR CAPACITY OF CONNECTIONS TO BE MIN. OF REACTION FROM MAXIMUM UNIFORMLY DISTRIBUTED LOAD THAT CAN SAFELY BE SUPPORTED BY THE BEAM IN BENDING.
 - DESIGN CONNECTION TO S16-09 CLAUSE 27.11 INCLUDING (BUT NOT LIMITED TO) COLUMN JOINT PANEL ZONES AND BEAM TO COLUMN/COLUMN TO BASEPLATE CONNECTIONS.
 - GRAVITY LOADS ON BASEPLATES TO BE BASED ON TRIBUTARY AREA LOADS.
 - COLLECTOR FORCES ON PLANS.
 - 100 kN DENOTES SEISMIC LOADS IN CHORDS.

- NOTES:
- AU MOINS D'INDICATIONS CONTRAIRES, LES FORCES ET MOMENTS INDIQUÉS SONT NON-FACTORISÉS.
 - LA CONCEPTION DES CONNEXIONS DOIVENT ÊTRE CONÇUES SELON LA NORME S16-09 CLAUSE 27.11.1 ET SELON LA PARTIE 4 DU OBC 2012.
 - TOUTES LES FORCES ET MOMENTS S'IDENTIFIENT AVEC ±.
 - LA CAPACITÉ DE CISAILEMENT DOIT ÊTRE UN MIN. DE LA RÉACTION DE LA CHARGE DISTRIBUÉE UNIFORMÈMENT QUI PEUT ÊTRE SUPPORTÉE PAR LA POUTRE EN ÉTAT DE PLIAGE SANS RISQUE.
 - CONCEPTIONNER LA CONNEXION SELON LA NORME S16-09 CLAUSE 27.11 INCLUANT (MAIS NON-LIMITÉ À) L'INTERSECTION DU JOINT DES ZONES DE PANNEAUX DES COLONNES ET DE LES POUTRES AUX COLONNES/CONNEXION COLONNES AUX PLAQUES D'ASSISES.
 - FORCES DE COLLECTEUR SONT SUR PLAN.
 - 100 kN DÉNOTE LES CHARGES SEISMQUES AUX MEMBRURES.

DFS
architecture & design

Montréal, QC 400 boul. de Maisonneuve O. Bur. 500
Saint John, NB Montréal (Québec) H3A 1L4
T: (514) 879-1708 F: (514) 861-6219
www.dfsarch.com

Dans la province de Québec, les services architecturaux de DFS sont fournis par Fish Pellicier Todd architectes.

CLELAND JARDINE
ENGINEERING LTD.

240 Catherine St., Suite 110
Ottawa (Ontario) K2P 2C8
Telephone: (613) 860-2462
Fax: (613) 860-1870
www.cjma.ca

- NOTES:
- MEMBER FORCES ARE UNAMPLIFIED
 - ROOF NOT SHOWN FOR CLARITY
 - REFER TO PLANS FOR MEMBER SIZE
 - REFER TO ARCH. FOR T.O.S. ELEVATIONS
- NOTES:
- FORCES DE MEMBRURES SONT AMPLIFIÉES
 - LE TOIT N'EST PAS MONTRÉ POUR CLARIFIER
 - SE RÉFÉRER À L'ARCH. POUR LA DIMENSIONS DES MEMBRURES
 - SE RÉFÉRER À L'ARCH. POUR L'ÉLEVATION DU HAUT D'ACIER

plan-référence: key plan

L'entrepreneur doit vérifier les dimensions des dessins et les conditions de chantier avant de débiter les travaux. Aviser les professionnels de toutes divergences aux documents de construction. Ne pas mesurer sur les dessins.

E	Émis pour dessins à 100%	4 août 2016
D	Émis pour dessins à 99%	24 juin 2016
C	Dessins préliminaire pour coordination	08 juin 2016
B	Émis pour dessins à 50%	29 avril 2016
A	Émis pour dossier préliminaire	19 fév. 2016
no.	description	date

RÉVISION

projet

Construction d'un nouveau bâtiment, Sept-Îles, Québec

1501 Boulevard Laure, Sept-Îles, QC

dessin drawing

Brace Frame Elevations/ Élévations de Contreventements

conception	conception	no. dossier	project no.
SLH	drawn	14-0072C	
SH	drawn	DAO	CAD file
approuvé	approved	dossier client	client file
GD	GRC		
échelle	scale	imprimé	plot date
AS SHOWN		11 février 2016	
no. page	sheet number		rev

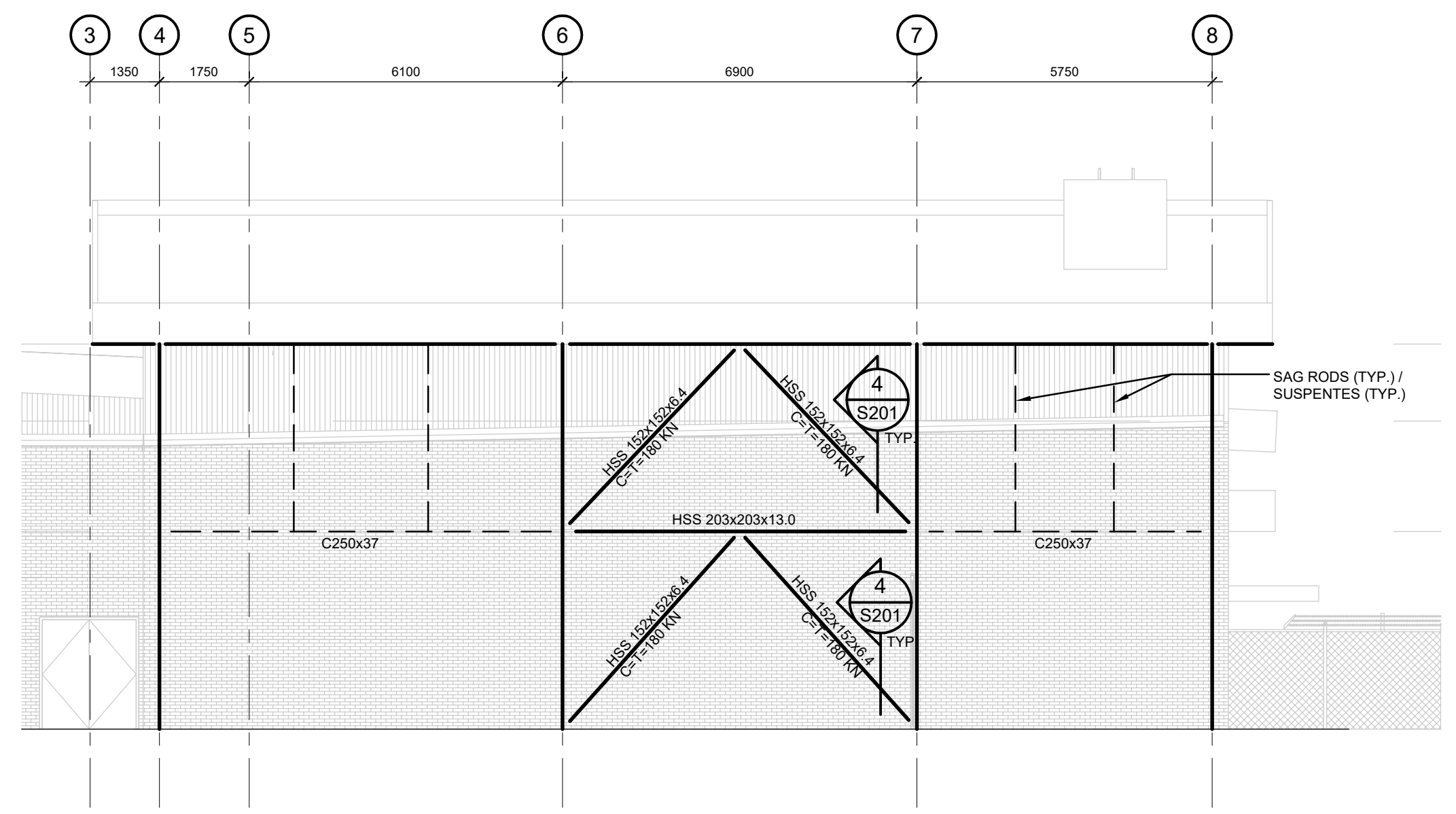
S300

16/02/2016 4:20:55 PM

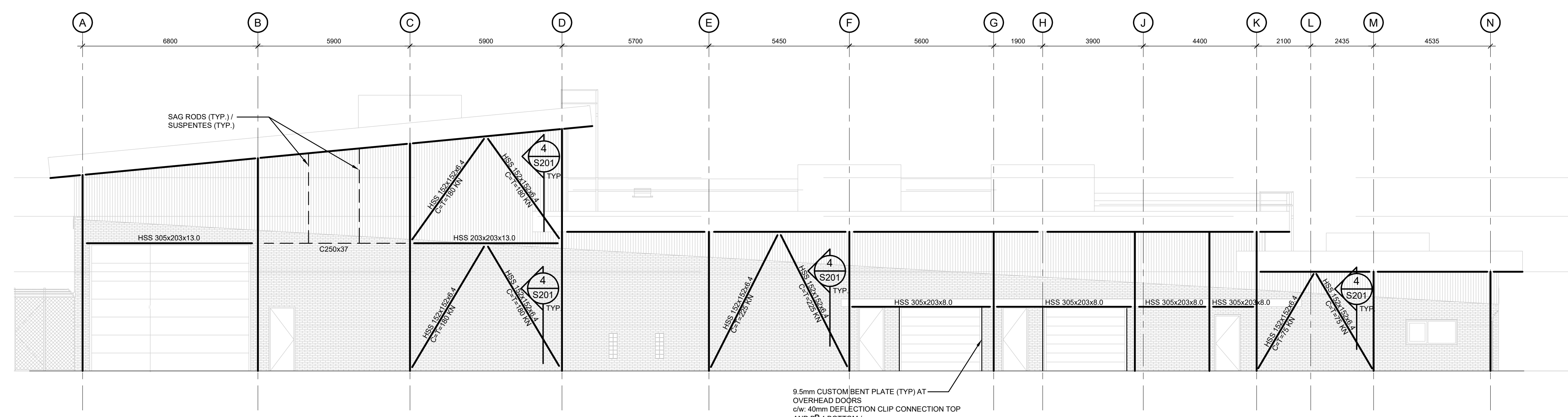


- NOTES:**
- FORCES AND MOMENTS ARE UNFACTORED UNLESS NOTED.
 - CONNECTIONS ARE TO BE DESIGNED AS PER S16-09 CLAUSE 27.11.1 AND AS PER PART 4 OF 2012 OBC.
 - ALL FORCES AND MOMENTS ARE ± IN SIGN.
 - SHEAR CAPACITY OF CONNECTIONS TO BE MIN. OF REACTION FROM MAXIMUM UNIFORMLY DISTRIBUTED LOAD THAT CAN SAFELY BE SUPPORTED BY THE BEAM IN BENDING.
 - DESIGN CONNECTION TO S16-09 CLAUSE 27.11 INCLUDING (BUT NOT LIMITED TO) COLUMN JOINT PANEL ZONES AND BEAM TO COLUMN/COLUMN TO BASEPLATE CONNECTIONS.
 - GRAVITY LOADS ON BASEPLATES TO BE BASED ON TRIBUTARY AREA LOADS.
 - COLLECTOR FORCES ON PLANS.
 - 100 kN** DENOTES SEISMIC LOADS IN CHORDS.

- NOTES:**
- AU MOINS D'INDICATIONS CONTRAIRES, LES FORCES ET MOMENTS INDIQUÉS SONT NON-FACTORISÉS.
 - LA CONCEPTION DES CONNEXIONS DOIVENT ÊTRE CONÇUES SELON LA NORME S16-09 CLAUSE 27.11.1 ET SELON LA PARTIE 4 DU OBC 2012.
 - TOUTES LES FORCES ET MOMENTS S'IDENTIFIENT AVEC ±.
 - LA CAPACITÉ DE CISAILEMENT DOIT ÊTRE UN MIN. DE LA RÉACTION DE LA CHARGE DISTRIBUER UNIFORMÉMENT QUI PEUT ÊTRE SUPPORTER PAR LA POUTRE EN ÉTAT DE PLAGE SANS RISQUE.
 - CONCEPTIONNER LA CONNEXION SELON LA NORME S16-09 CLAUSE 27.11 INCLUANT (MAIS NON-LIMITÉ À) L'INTERSECTION DU JOINT DES ZONES DE PANNEAUX DES COLONNES ET DE LES POUTRES AUX COLONNES/CONNEXION COLONNES AUX PLAQUES D'ASSISES.
 - FORCES DE COLLECTEUR SONT SUR PLAN.
 - 100 kN** DÉNOTE LES CHARGES SISMQUES AUX MEMBRURES.



ELEVATION: BRACE FRAME ALONG GRID A/
SCALE / ÉCHELLE: 1:100 CONTREVENTEMENT AU LONG DE L'AXE A



ELEVATION: BRACE FRAME ALONG GRID B/
SCALE / ÉCHELLE: 1:100 CONTREVENTEMENT AU LONG DE L'AXE B

DFS
architecture & design

Montréal, QC 400 boul. de Maisonneuve O. Bur. 500
Saint John, NB Montréal (Québec) H3A 1L4
T: (514) 879-1708 F: (514) 861-6219
www.dfsarch.com

Dans la province de Québec, les services architecturaux de DFS sont fournis par Fish Pellicier Todd architectes.

CLELAND JARDINE
ENGINEERING LTD

240 Catherine St., Suite 110
Ottawa (Ontario) K2P 2G8
Téléphone: (613) 860-7462
Fax: (613) 860-1870
www.cjma.ca

- NOTES:**
- MEMBER FORCES ARE UNAMPLIFIED
 - ROOF NOT SHOWN FOR CLARITY
 - REFER TO PLANS FOR MEMBER SIZE
 - REFER TO ARCH. FOR T.O.S. ELEVATIONS

- NOTES:**
- FORCES DE MEMBRURES SONT AMPLIFIER
 - LE TOIT NEST PAS MONTRER POUR CLARIFIER
 - SE RÉFÉRER AU PLAN POUR LA DIMENSIONS DES MEMBRES
 - SE RÉFÉRER À L'ARCH. POUR L'ÉLEVATION DU HAUT D'ACIER

plan-repère key plan

L'entrepreneur doit vérifier les dimensions des dessins et les conditions de chantier avant de débiter les travaux. Aviser les professionnels de toutes divergences aux documents de construction. Ne pas mesurer sur les dessins.

soceau stamp

no.	description	date
E	Émis pour dessins à 100%	4 août 2016
D	Émis pour dessins à 99%	24 juin 2016
C	Dessins préliminaire pour coordination	08 juin 2016
B	Émis pour dessins à 50%	29 avril 2016
A	Émis pour dossier préliminaire	19 fév. 2016

REVISION

projet project

Construction d'un nouveau bâtiment, Sept-Îles, Québec

1501 Boulevard Laure, Sept-Îles, QC

dessin drawing

Brace Frame Elevations/ Élévations de Contreventement

conception	conception	no. dossier	project no.
SLH	drawn	14-0072C	
SH	drawn	fichier DAO	CAD file
approuvé	approved	dossier client	client file
GD		GRC	
échelle	scale	imprimé	plot date
AS SHOWN		11 février 2016	
no. page	sheet number		rev

S301

16/02/2016 4:20:55 PM