



Le 8 février 2008

Monsieur Jean-Pierre Letourneux

MENKÈS SHOONER DAGENAIS LETOURNEUX Architectes
1134, rue Sainte-Catherine Ouest
Bureau 1100

Montréal (Québec) H3B 1H4

Objet:

Avis technique – Condos Boulevard René-Lévesque à Montréal

N/Réf.: L02734A G:_PROJETS\L02734A\0080RAPPORT\L02734A_AVT_VF_DOC

Monsieur,

Les experts de CIMA+ ont été mandatés pour effectuer une étude sommaire permettant d'évaluer les impacts sur la circulation de l'implantation d'un développement résidentiel dans le quadrant Sud-Ouest du boulevard René-Lévesque et de la rue Joseph-Manseau. La figure 1 illustre le secteur à l'étude.

Figure 1 : Secteur à l'étude



Afin de répondre aux demandes du présent mandat, les activités suivantes ont été effectuées :

(514) 337-2462 (514) 281-1632

- Réalisation de comptages de circulation;
- Relevé de terrain (géométrie, mode de gestion et observations):
- Évaluation des conditions actuelles de circulation:
- Estimation des déplacements générés par le projet;
- Évaluation des conditions de circulation anticipées:
- Recommandations sur l'aménagement des accès au stationnement.

Tél. :

Fax:

www.cimà.ca

CIMA+ Société en nom collectif

9001

ENTREPRISE DE L'ANNÉE 2005 Les Mercuriades

1. DESCRIPTION DU PROJET

Tel que mentionné précédemment, le site à l'étude est situé dans le quadrant Sud-Ouest de l'intersection du boulevard René-Lévesque et de la rue Joseph-Manseau à Montréal. Le site est situé à proximité de la sortie Guy de l'autoroute Ville-Marie.

Selon le plan d'implantation proposé par le Client et présenté à l'annexe A, le projet prévoit la construction d'environ 375 unités d'habitation de type condominium répartie sur deux (2) bâtiments de 15 à 20 étages. Le stationnement souterrain comporte également quatre (4) étages offrant 388 cases accessibles à partir de la rue Joseph-Manseau. De plus, dans un bâtiment adjacent aux résidences, différents espaces de bureau administratif et de locaux commerciaux seront aménagés. Il est important de noter que les espaces commerciaux serviront uniquement à desservir les résidants des condominiums et seront utilisés pour offrir des services tels que buanderie, dépanneur, salon, salle de loisirs, etc.

2. COMPTAGES DE CIRCULATION ET CONFIGURATION ROUTIÈRE

Comptages de circulation

Dans le but de dresser un portrait de la circulation actuelle dans le secteur, des comptages de circulation réalisés par CIMA+ ont eu lieu le mercredi 30 janvier 2008 en période de l'après-midi de 16 h à 18 h à deux (2) intersections du boulevard René-Lévesque soit à la hauteur des rues Saint-Mathieu et Joseph-Manseau. La figure 1 pré sentée dans la section précédente illustre les points de comptage alors que le détail des comptages de circulation est présenté à l'annexe B.

L'heure de pointe de l'après-midi a été retenue puisque selon la table des facteurs de pondération de la ville de Montréal, présentés à l'annexe B, les débits y sont légèrement plus élevés que ceux de l'heure de pointe du matin.



Configuration routière

Trois (3) axes de circulation, énumérés et définis ci-dessous, sont situés à proximité du site et ont été considérés dans la zone d'étude.

1. Boulevard René-Lévesque :

- Artère principale¹ constituée de quatre (4) voies de circulation par direction, séparée par un terre-plein central;
- Voie à l'extrême droite est réservée à la circulation des autobus et des taxis durant les heures de pointe (6 h 30 à 9 h 30 et 15h 30 à 18 h 30) ou au stationnement.

Selon le réseau routier hiérarchique de la ville de Montréal, 2003.



Photo 1 : Vue en direction Est du boul. René-Lévesque à la hauteur de la rue Saint-Mathieu

2. Rue Saint-Mathieu:

- Rue à caractère local² sur laquelle le stationnement est permis de chaque côté de la rue et ce, en fonction de la règlementation affichée;
- À l'approche Sud, la rue forme un croissant à une voie de circulation par direction avec la rue Joseph-Manseau alors qu'à l'approche Nord, elle est unidirectionnelle vers le Sud et la circulation se fait sur deux (2) voies.





Photo 2 : Vue de l'approche nord de la rue Saint-Mathieu Photo 3 : Vue de l'approche sud de la rue Saint-Mathieu

3. Rue Joseph-Manseau:

- Rue à caractère local³ composée d'une voie de circulation par direction formant un croissant avec la rue Saint-Mathieu;
- Stationnement permis de chaque côté de la rue sauf lors de la période d'entretien;
- Face à la rue Joseph-Manseau, le terre-plein central est fermé.

^{2.} Idem

ldem



Photo 4 : Vue en direction sud de la rue Joseph-Manseau

L'intersection René-Lévesque / Saint-Mathieu est régie par un système de feux de circulation électromécanique fonctionnant en mode coordonné et synchronisé sur un cycle de 90 secondes. La programmation de feux de circulation fournie par la Ville de Montréal correspond aux relevés terrain et peut être consultée à l'annexe C. L'intersection René-Lévesque / Joseph-Manseau est quant à elle contrôlée par un arrêt à l'approche secondaire.

3. GÉNÉRATION DES DÉPLACEMENTS

L'estimation des déplacements générés s'appuie sur des données provenant du *Trip Generation Handbook*⁴. Les débits générés par le projet aux heures de pointe du matin et de l'après-midi un jour de semaine sont présentés au tableau suivant.

Tableau 1 : Nouveaux véhicules générés



Type et nombre	HEURE	E DE POINTE	E DU MATIN		HEURE DE	POINTE DE	L'APRÈS-N	/IIDI
D'UNITÉS DE LOGEMENT	Taux de génération / unité	Entrant	Sortant	Total	Taux de génération / unité	Entrant	Sortant	Total
CONDOMINIUM (375 UNITÉS)	0,56	48	162	210	0,55	130	76	206
LUXURY CONDOMINIUM/ TOWHOUSE		23 %	77 %			63 %	37 %	

^{4.} Institute of Traffic Engineers, <u>Trip Generation Handbook</u>, <u>7th Edition</u>, Washington, D.C., 2003.

Ainsi, le projet résidentiel générera au total environ 210 nouveaux véhicules aux heures de pointe du matin et de l'après-midi sur le réseau routier.

La distribution des nouveaux déplacements sur le réseau routier générés par le développement résidentiel a été effectuée selon la répartition des débits existants et est présentée au tableau 2.

Tableau 2 : Répartition des déplacements véhiculaires

Axe Routier	Approche	Mercredi a	près-midi
Axc (toutier	Approcise	Entrée	Sortie
Boulevard René-Lévesque	Ouest	44 %	45 %
	Est	37 %	55 %
Rue Saint-Mathieu	Nord	19 %	-
TOTAL		100 %	100 %

Lors de l'affectation des déplacements sur le réseau routier, un itinéraire est assigné à chaque origine et destination puis un trajet logique est déterminé pour l'entrée et la sortie aux habitations, permettant ainsi d'ajouter les nouveaux débits à ceux existants et ce, pour évaluer l'impact du projet.

4. AMÉNAGEMENT DE L'ACCÈS

Tel que souligné précédemment, un accès au stationnement souterrain situé sur la rue Joseph-Manseau est proposé aux résidants.

Le positionnement et le dimensionnement stratégique de l'accès projeté est primordial afin d'assurer un fonctionnement efficace et sécuritaire des déplacements au site. Ainsi, en s'appuyant sur le « Guide canadien de conception géométrique des routes »⁵, il est recommandé de :



- Offrir une distance minimale de dégagement de 15 mètres entre l'accès proposé et l'intersection régie par un arrêt, René-Lévesque/ Joseph-Manseau;
- Aménager une zone exempte de conflits de 25 mètres à l'intérieur du site et sur le réseau routier ce qui permettra d'assurer des manœuvres véhiculaires sécuritaires;
- Aménager un accès à double sens avec des voies de 3,5 à 4,0 mètres de largeur;
- D'interdire sur environ 15 mètres le stationnement en bordure de rue du côté Nord de l'accès et ce, afin d'assurer une bonne visibilité en sortie du site.

^{5.} Transportation Association of Canada (TAC), Geometric Design Guide for Canadian Roads, part 1, sept. 1999. (voir annexe D).

5. IMPACT DU PROJET

Dans le but d'évaluer l'impact des nouveaux déplacements générés par le projet sur la circulation, une analyse des conditions de circulation actuelles et anticipées a été effectuée.

Les logiciels de simulation Synchro⁶ et Simtraffic 6⁷ ont été utilisés pour réaliser les analyses de circulation et estimer les indicateurs de performance permettant de qualifier les conditions de circulation. La figure 2 présente les débits et les conditions de circulation actuelles et anticipées pour le secteur à l'étude à l'heure de pointe de l'aprèsmidi de 16 h 30 à 17 h 30 alors que les résultats détaillés des analyses de simulation sont présentés à l'annexe E.

Les analyses démontrent que les déplacements supplémentaires générés par le projet résidentiel ont peu d'impact sur la circulation actuelle du secteur. Seul l'approche Sud de l'intersection René-Lévesque / Saint-Mathieu présente un délai moyen d'attente un peu plus élevé qu'à l'actuel. Toutefois, le niveau de service⁸ D obtenu pour cette approche démontre que les conditions de circulation sont acceptables.

Ainsi, l'impact du projet résidentiel n'a pas de conséquence significative sur les conditions actuelles de circulation du réseau routier à l'étude.

Nous espérons le tout à votre entière satisfaction et vous prions d'agréer, Monsieur, l'expression de nos salutations les plus sincères.

CIMA

Préparé par :

Myrriamme Vilmont, ing. Ingénieure de projet Génie des déplacements Vérifié par : 1804

Geneviève Lefebvre, ing.

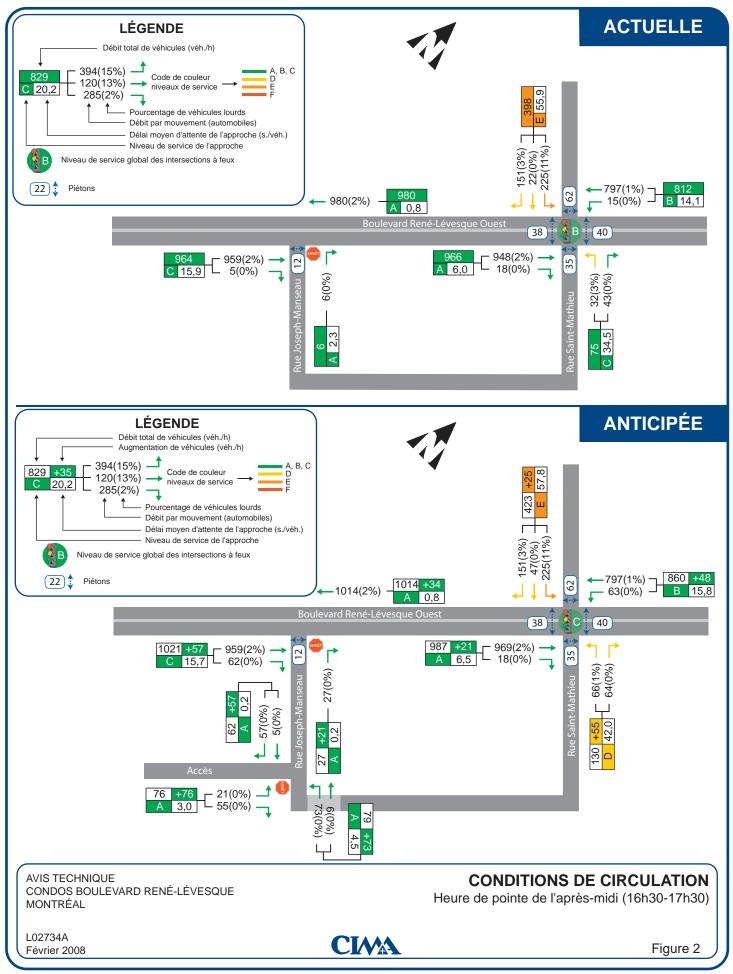
Directrice de projet

Génie des déplacements

^{6.} TRAFFICWARE CORPORATION, *Synchro 6, version 6 (build 614)* – Traffic signal Coordination Software, 1993-2005.

^{7.} TRAFFICWARE CORPORATION, Simtraffic - Traffic signal Simulation Software, 1996-2005.

^{8.} Le niveau de service qualifie les conditions de circulation à l'intersection (voir annexe E).



ANNEXE A

PLAN D'IMPLANTATION

Règlementation et zonage

Affectation du sol : Secteur mixte (logements, commerces, bureaux, institutionnel)

Superficie du terrain : 74 690 p.c.

Densité: C.O.S. maximal de 6 (secteur 25-04)

Densité permise : 448 124 p.c.

Limites de hauteur au règlement d'urbanisme: min. 30m, max. 44m. Hauteur suggérée au Plan d'urbanisme : max. 60m.

Programme et calcul de densité

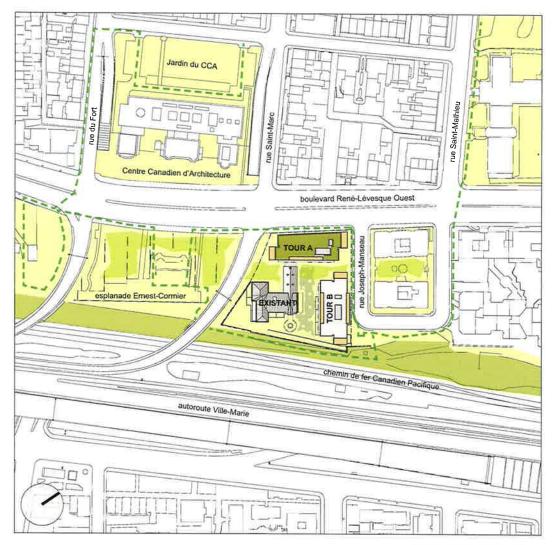
Tour A, 15 étages Tour B, 20 étages Existant, 4 étages Stationnement souterrain, 4 étages

Total nombre de cases de stationnement : 388 cases

Total superficie de plancher projetée : 401 205 p. c.

Densité projetée : C.O.S. de 5,4

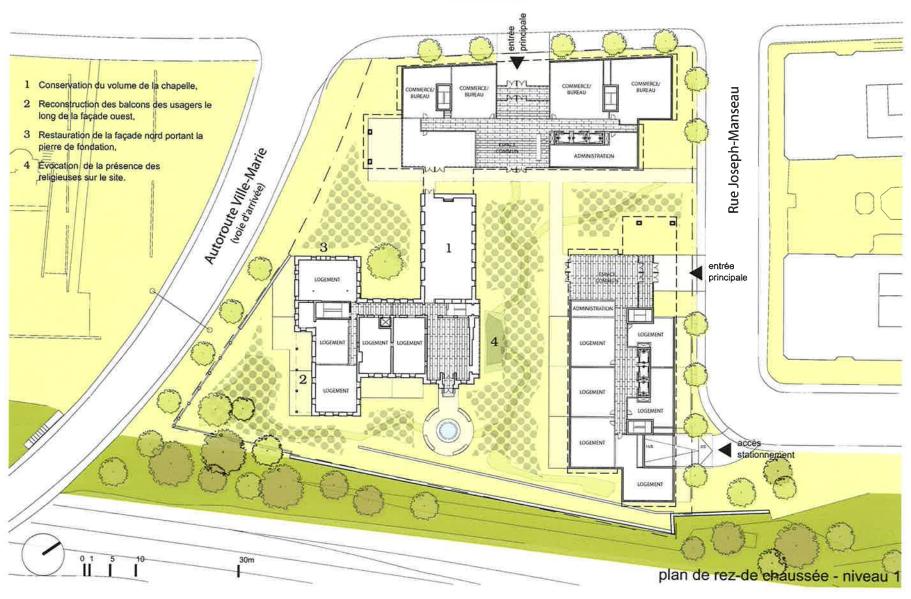
--- circuit piétonnier reliant les espaces verts institutionnels



plan d'implantation



Boulevard René-Lévesque





vue depuis René-Lévesque vers l'est



ANNEXE B

DONNÉES DE COMPTAGE DE CIRCULATION

Intersection:	Rue St-Mathieu et Boul, Re	ené-Lévesque		CIMA
Projet: L02734A	Date: 2008-01-30	Journée : Mercredi	Temps: Nuageux	CIVAT

					Dé	bits par mou	uvement	- plage:	s de 1 heui	re				
uto	s	St-Ma	athieu–App Nord	roche				St-Ma	thieuApp Sud	roche				Somme
		Droile	Toul D roit	Gauche	Droite	Tout D roit	Gauche	Droile	Tout D roit	Gauche	Droite	Toul D roit	Gauche	
à	17:00	129	21	214	0	722	24	41	0	33	19	808	0	2011
à	17:15	132	21	203	0	746	18	38	0	36	19	860	0	2073
à	17:30	147	22	200	0	785	15	43	0	31	18	926	0	2187
à	17:45	150	21	195	0	838	15	42	0	28	14	1025	0	2328
à	18:00	145	20	186	0	857	13	37	0	23	13	1080	0	2374
	à à à à	à 17:00 à 17:15 à 17:30 à 17:45	Droile à 17:00 129 à 17:15 132 à 17:30 147 à 17:45 150	Nord Nord Tout Droit	Nord Nord	St-Mathieu—Approche Boul. R Approche Approche	St-Mathieu—Approche Boul. René-Lévesq Approche Est	St-Mathieu-Approche Boul. René-Lévesque-Approche Est	St-Mathieu-Approche Boul. René-Lévesque- St-Mathieu-Approche Est	St-Mathieu-Approche Boul. René-Lévesque- St-Mathieu-Approche Est Sud	Nord Approche Est Sud b Droile Tout D roit Gauche Droite Tout D roit Gauche Droile Tout D roit Fout D roit Tout D roit Tout D roit Gauche Droile Tout D roit Tout D roit	St-Mathieu-Approche Boul. René-Lévesque- St-Mathieu-Approche Boul. Approche Est Sud Sud Approche Boul. Approche Est Sud Sud Approche Boul. Approche Est Sud Approche Boul. Approche Approche Approche Approche Approche Approche Appr	St-Mathieu-Approche Boul. René-Lévesque- St-Mathieu-Approche St-Mathieu-Approche Boul. René-Lévesque- St-Mathieu-Approche St-Mathieu-Approche	St-Mathieu-Approche Boul. René-Lévesque- St-Mathieu-Approche Boul. René-Lévesque- Approche Est Sud Boul. René-Lévesque- Approche Ouest

ns	St-Ma	athieuApp	Débits par mouvement - plages de 1 heure										
		Nord	roche		ené-Léveso oproche Est		St-Ma	athieuApp Sud	roche		René-Léves oproche Oue		Somme
le	Droile	Toul D roit	Gauche	Droite	Tout D roit	Gauche	Droite	Tout D roit	Gauche	Droite	Tout D roit	Gauche	
17:00	2	0	2	0	6	0	0	0	2	0	12	0	24
17:15	1	0	3	0	6	0	0	0	2	0	13	0	25
17:30	1	0	5	0	4	0	0	0	1	0	11	0	22
17:45	0	0	6	0	6	0	0	0	0	0	10	0	22
18:00	0	0	4	0	6	1	0	0	0	0	15	0	26
The second second second second	17.00 17:15 17:30 17:45	17:00 2 17:15 1 17:30 1 17:45 0	17:00 2 0 17:15 1 0 17:30 1 0 17:45 0 0	17:00 2 0 2 17:15 1 0 3 17:30 1 0 5 17:45 0 0 6	17:00 2 0 2 0 17:15 1 0 3 0 17:30 1 0 5 0 17:45 0 0 6 0	17:00 2 0 2 0 6 17:15 1 0 3 0 6 17:30 1 0 5 0 4 17:45 0 0 6 0 6	17:00 2 0 2 0 6 0 17:15 1 0 3 0 6 0 17:30 1 0 5 0 4 0 17:45 0 0 6 0 6 0	17:00 2 0 2 0 6 0 0 17:15 1 0 3 0 6 0 0 17:30 1 0 5 0 4 0 0 17:45 0 0 6 0 6 0 0	17:00 2 0 2 0 6 0 0 0 17:15 1 0 3 0 6 0 0 0 17:30 1 0 5 0 4 0 0 0 17:45 0 0 6 0 6 0 0	17:00 2 0 2 0 6 0 0 0 2 17:15 1 0 3 0 6 0 0 0 2 17:30 1 0 5 0 4 0 0 0 1 17:45 0 0 6 0 6 0 0 0 0	17:00 2 0 2 0 6 0 0 0 2 0 17:15 1 0 3 0 6 0 0 0 2 0 17:30 1 0 5 0 4 0 0 0 1 0 17:45 0 0 6 0 6 0 0 0 0	17:00 2 0 2 0 6 0 0 0 2 0 12 17:15 1 0 3 0 6 0 0 0 2 0 13 17:30 1 0 5 0 4 0 0 0 1 0 11 17:45 0 0 6 0 6 0 0 0 0 0 10	17:00 2 0 2 0 6 0 0 0 2 0 12 0 17:15 1 0 3 0 6 0 0 0 2 0 13 0 17:30 1 0 5 0 4 0 0 0 1 0 11 0 17:45 0 0 6 0 6 0 0 0 0 0 0 0

						Dé	bits par mo	uvement	- plage	s de 1 heui	re				
Αι	itob	us	St-Ma	athieuApp Nord	roche		René-Léveso oproche Est		St-Ma	athieuApp Sud	roche		René-Léves proche Ou		Somme
Pe	ério	de	Droite	Toul D roit	Gauche	Droite	Tout D roit	Gauche	Droite	Toul D roit	Gauche	Droite	Tout D roit	Gauche	
16:00	à	17:00	3	0	17	0	8	0	0	0	0	0	12	0	40
16:15	à	17:15	4	0	18	0	7	0	0	0	0	0	12	0	41
16:30	à	17:30	3	0	20	0	8	0	0	0	0	0	11	0	42
16:45	à	17:45	4	0	18	0	7	0	0	0	0	0	12	0	41
17:00	à	18:00	3	0	23	0	9	0	0	0	0	0	12	0	47

Infor complé		ions ntaires	St-Ma	athieuAppr Nord	oche		ené-Lévesqi proche Est	Je	St-Ma	thieu–Appr Sud	roche		René-Léves proche Oue	•	PHF global
Pé	rio	de	Piéton s	% véh lourds	PHF	Piéton s	% véh lourds	PHF	Piéton s	% véh lourds	PHF	Piéton s	% véh lourds	PHF	
16:00	à	17:00	46	6.2%	87%	46	1.8%	94%	42	2.6%	95%	52	2.8%	94%	97%
16:15	à	17:15	48	6.8%	90%	42	1.7%	96%	39	2.6%	95%	44	2.8%	87%	92%
16:30	à	17:30	62	7.3%	84%	40	1.5%	85%	35	1.3%	94%	38	2.3%	89%	87%
16:45	à	17:45	67	7.1%	83%	32	1.5%	91%	38	0.0%	92%	39	2.1%	88%	92%
17:00	à	18:00	63	7.9%	81%	32	1.8%	93%	42	0.0%	79%	36	2.4%	92%	95%

VÉHIC	NII E		-			Dé	bits par moi	uvement	- plage	s de 1 heu	re				
ÉQUIVA			St-Ma	athieuApp Nord	roche		ené-Léveso proche Est		St-Ma	athieuApp Sud	roche		René-Léves oproche Oue	,	Somme
1 Global Teacher Country		Toul D roit	Gauche												
16:00	à 17:	00	137	21	243	0	743	24	41	0	36	19	844	0	2107
16:15	à 17:	15	140	21	235	0	766	18	38	0	39	19	898	0	2172
16:30	à 17:	30	153	22	238	0	803	15	43	0	33	18	959	0	2283
16:45 2	à 17:	45	156	21	231	0	858	15	42	0	28	14	1058	0	2423
17:00 à	à 18:	00	150	20	227	0	880	15	37	0	23	13	1121	0	2484
camion e	mion et autobus = 1.5 véhicule						lent(s)								

1/1

rang de l'heure de pointe 5



G:_Projets\L02734A\0110RELEVES\Comptages\site 10.xls

Intersection:	Rue Joseph-Manseau et B	oul. René-Lévesque		CIMA
Projet: L02734A	Date: 2008-01-30	Journée : Mercredi	Temps: Nuageux	CIVAL

						Dé	bits par mo	uvement	- plage	s de 1 heu	re				
А	uto	S	Aucun	eApproch	e Nord		René-Léveso oproche Est			eph-Manse pproche Si			815 0 860 0 940 0		Somme
Période			Droile	Tout D roit	Gauche	Droite	Tout D roit	Gauche	Droite	Tout D roit	Gauche	Droite	Tout D roil	Gauche	
16:00	à	17:00	0	0	0	0	0	0	6	0	0	9	815	0	830
16:15	à	17:15	0	0	0	0	0	0	6	0	0	9	860	0	875
16:30	à	17:30	0	0	0	0	0	0	6	0	0	5	940	0	951
16:45	à	17:45	0	0	0	0	0	0	6	0	0	6	1011	0	1023
17:00	à	18:00	0	0	0	0	0	0	7	0	0	6	1061	0	1074
											in the second				

						Dé	bits par mo	uvement	- plage	s de 1 heu	ге				
Ca	ımic	ons	Aucun	eApproch	e Nord		ené-Léveso proche Est	, ,		eph-Manse pproche Si			9 0 9 0 8 0		Somme
Pé	ério	de	Droite	Tout D roit	Gauche	Droite	Tout D roit	Gauche	Droite	Tout D roit	Gauche	Droite	Tout D roit	Gauche	
16:00	à	17:00	7:00 0 0 0		0	0	0	0	0	0	0	0	9	0	9
16:15	à	17:15	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	9	0	9
16:30	à	17:30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	8	0	8
16:45	à	17:45	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	9	0	9
17:00	à	18:00	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	-11	0	12

						Dé	bits par mo	uvement	- plage	s de 1 heu	re				
Au	ıtob	ous	Aucun	eApproch	e Nord		ené-Léveso proche Est			eph-Manse pproche S			René-Léves proche Oue		Somme
Pe	ério	đe	Droite	Tout D roit	Gauche	Droite	Tout D roit	Gauche	Droite	Toul D roit	Gauche	Droite	Tout D roit	Gauche	1
16:00	à	17:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	12	0	12
16:15	à	17:15	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	11	0	11
16:30	à	17:30	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	11	0	11
16:45	à	17:45	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	11	0	11
17:00	à	18:00	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	10	0	10

	ormations plémentaires Aucune—Approche Nord			Nord		ené-Lévesqu pproche Est		Joseph-Manseau Approche Sud			Boul. René-Lévesque Approche Ouest				
Ρé	ério	de	Piéton s	% véh lourds	PHF	Piéton s	% véh lourds	PHF	Piéton s	% véh lourds	PHF	Piéton s	% véh lourds	PHF	1
16:00	à	17:00	0	0.0%	0%	0	0.0%	0%	14	0.0%	38%	0	2.5%	95%	95%
16:15	à	17:15	0	0.0%	0%	0	0.0%	0%	12	0.0%	38%	0	2.2%	88%	88%
16:30	à	17:30	0	0.0%	0%	0	0.0%	0%	12	0.0%	38%	0	2.0%	87%	86%
16:45	à	17:45	0	0.0%	0%	0	0.0%	0%	15	0.0%	38%	0	1.9%	91%	91%
17:00	à	18:00	0.	0.0%	0%	0	0.0%	0%	12	12.5%	50%	0	1.9%	95%	96%

VÉHI	CI	II EC				Dé	bits par mo	uvement	- plage	s de 1 heu	ге				
	ÉQUIVALENTS AucuneApproche Nord		eApproch	e Nord		ené-Léveso proche Est			eph-Manse pproche Si		Boul. René-Lévesque Approche Ouest			Somme	
Pé			Gauche	Droite	Tout D roit	Gauche	Droite	Tout D roit	Gauche	Droile	Tout D roit	Gauche			
16:00	à	17:00	0	0	0	0	0	0	6	0	0	9	847	0	862
16:15	à	17:15	0	0	0	0	0	0	6	0	0	9	890	0	905
16:30	à	17:30	0	0	0	0	0	0	6	0	0	5	969	0	980
16:45	à	17:45	0	0	0	0	0	0	6	0	0	6	1041	0	1053
17:00	à	18:00	0	0	0	0	0	0	9	0	0	6	1093	0	1107
camion	et a	autobus	Έ	1.5	véhicule	(s) équiva	lent(s)								

rang de l'heure de pointe 5



FACTEUR DE PONDÉRATION DE LA VILLE DE MONTRÉAL

onderation — Ville & MtC facteurs de pondération

JOUR 24H ANNUEL MOYE	N			_					
VÉHICULES	17783	neaun.	110	14.1	Vet	7	N.	MUSEN	1%
EXEMPLE = TJ*J*AV	16,948206		0,295		0 0,338	1 0 407	3 0,422	THE PERSON NAMED IN	- Commence
SOMME = JMA	6 2 B 182	1	0.147			6 0,198			
ANNUEL365	9191430	2	0,108	_		3 0,137		***********	
ANNUEL366	9210612	3	0,105	-		0,130		2	
JOUR 24H ANNUEL MOYEN		4	1		2 0,1217		-		-
VÉHICULES	23145	5	0,3400			0,339			1,45%
EX. # LUH*LUTUL	1,6059829	6	1,0911			1,0799			
EX.⊯GME*ME*AU	8,7977554	7	1,6848	1,749			1,4761		6,85%
SOMME = JMA	100000	8	1,7246	1,784	3 1,6712	-			6,87%
ANNUEL365	1969.67	9	1,2947				1,1618	1	5,17%
ANNUEL366		10	1,2233	1,1913					4,85%
		· 11	1,2564	1,2136	1,1841	1,1781		1 11	5,03%
NOM 8,83	12,0000	12	1,2526	1,1814	1,1306	1,1488			4,92%
JA 7,609	0,91217	, 13	1,3609	1.2864	1,2528	1,2343			5,35%
FE 7,669		14	1,4295	1,3880	1,3477	1,3129			5,73%
MR 8,319	0,99733	15	1,5360	1,5109	1,4476			1,5033	6,26%
AV 8,279.	0,99184	16	1,7058	1,6880	1,6243	1,6407		1,6573	6,91%
Tot: MI 8,639.	1,03250	17	1,6903	1,6577	1,6046	1,6273		1,6127	6,72%
100,05% JN 8,7693	1,05136	18	1,3228	1,3426		1,3015		DESCRIPTION OF THE PARTY OF THE	5,41%
JL 7,679	0,91927	19	1,1091	1,1067	1,1512	1,2955		1,1890	4,95%
AU 8,3696	1,00272	20	0,9027	0,9253	1,0297	1,1041		1,0133	4,22%
SE 8,6%	1,03752	21	0,8400	0,8448	1,0279	1,0811			4,08%
OC 8,479.	1,05268	22	0,8237	0,8220	0,9995	0,9407	0,9405	0,9053	3,77%
NO 8,81%	and the same of th	23	0,6363	0,6593	0,7665	0,7539	0,8300	0,7292	3,04%
	1,02730	TOT.	24,00	24,00	24,00	24,00	24,00	24,00	100%
NOM 14,29%		ная							
D 10,119.	0,7077	ACCEPTANCE	LU	NA.	1180	1	v	faveson.	%
tot: LU [4,479.	1,0130	Р	7,7713	7,5895	7,2974	7,2748	***************************************		31,1%
100% MA 15,21%	1,0646				8,1398				34,6%
ME 15,40%	THE PERSON SERVICES AND A SERVICE AND ASSESSMENT OF THE PERSON AND ASSESSMENT				15,6005				65,6%
J Spir	1,1138	$\Gamma = 7\frac{1}{2} - 8\frac{1}{2} + \frac{1}{2}$	8-9 +	91/2-10	01/2 +11-	13 +14	1/2-151/2+	+16-17+	
V 16,0290	1,12121	$\Gamma = 1,64545 + 1$							
S (2,889)	0,9018				*				

ANNEXE C

PROGRAMMATION DES FEUX DE CIRCULATION

René-Lévesque/Saint-Mathieu Séquence des feux de circulation Carrefour Segment des cames 5 6 8 9 10 Fonction et borne Came MUANCE 1 THANSFERT 2 3 A 4 5 E/0 - 0/€ n 6 7 A 8 9 10 11 12 13 14 Wille de Montréal 15 16 17 18 19 20 21. Réseau UE René-Lévesque/Stanley Réseau 13

Feux de circulation Position des clefs (contrôleur)

Ré	glage 1	%	-	-		 	 	 				1 -	Je.		- hr
1	90 5	0	25	30	95	T	I		T			Z	(02)	09	83
2	s											1	10	- 1	03
3	s									1 1					
Ré	glage 2											<u> </u>			
1	s														
2	s						-	-							
3	s								\top		-	1		_	

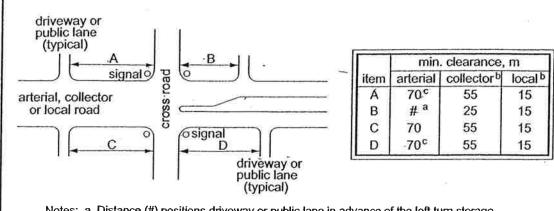
hro												1			
	S - 1	8 - 2	S - 3	Dat	в	S - 1	\$ -	2	\$ - 3	D	ate	S - 1	S-2	S-3	Date
1	89		70	12 107	196						1				1 1
2				T	1						91				1.
3					ì					1	î				-1-1
												Localisatio	on ·		
1					h	@	h	-	h	@	h				
2					h	@	h	-	h	@	h				
3					h	@	Ь		h	@	h				
tégla	age 2														
1					h	@	h	122	h	@	h				
2					_ h	@	h	-	h	@	h				4
3					h	@	h		h	@	h				
	1 2 3 3 see 2 3 3 see 2 3 3 see 2 3 5 5 5 6 5 6 5 6 5 6 5 6 5 6 6 5 6	S-1 1 89 2 3 3 seglage 1 1 2 3 Réglage 2	S-1 S-2 1 89 2 3 3 9998 Réglage 1 1 2 3 Réglage 2 1 .	S-1 S-2 S-3 1 89 70 2 3 70 3 86glage 1 1 2 3 86glage 2 1 .	S-1 S-2 S-3 Date 1 89 7 7 12 47 2 1 3 1 1 2 3 3 3 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4	S-1 S-2 S-3 Date 1 89 7 70 12 14 16 2 1 1 3 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	S-1 S-2 S-3 Date S-1 1 89 7 70 12 14 196 2 1 1 1	S-1 S-2 S-3 Date S-1 S-1 S-1 S-1 S-1 S-1 S-2 S-3 Date S-1 S-2 S-3 Date S-1	S - 1 S - 2 S - 3 Date S - 1 S - 2 1 89 70 12 196 2 3 1 2 3 4 5 - 1 7 196 8 9 1 1	S-1 S-2 S-3 Date S-1 S-2 S-3	S-1 S-2 S-3 Date S-3 S-2 S-3 Date S-3 Date S-3 Date S-1 S-2 S-3 Date S-3 Date S-3 Date S-3 Date S-3 Date S-3 S-3 Date S-3 Date S-3 Date S-3 Date S-3 Date Date S-3 Date Date S-3 Date Date	S-1 S-2 S-3 Date S-1 S-2 S-3 Date 1	S-1 S-2 S-3 Date S-1 S-2 S-3 Date S-1 1 89 70 12 196	S-1 S-2 S-3 Date S-1 S-2 S-3 Date S-1 S-2	S-1 S-2 S-3 Date S-1 S-2 S-3 Date S-1 S-2 S-3

ANNEXE D

EXTRAITS DES NORMES



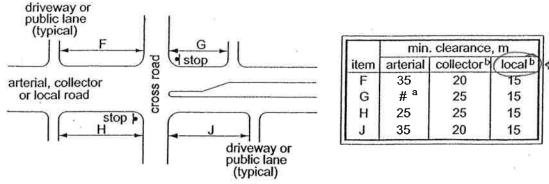
Figure 3.2.8.2 Suggested Minimum Corner Clearances to Accesses or Public Lanes at Major Intersections



Notes: a. Distance (#) positions driveway or public lane in advance of the left turn storage length (min.) plus bay taper (des.).

- b. Lesser values reflect lower volumes and reduces level of service on collectors and locals.
- c. Reduced distances feasible if auxiliary lane implemented, see Section 3.2.5
- d. Values based on operating speed of 50km/h, higher values desirable for higher speeds or may be warranted by traffic conditions.

signals at the cross road



Notes: a. Distance (#) positions driveway or public lane in advance of the left turn storage length (min.) plus bay taper (des.).

b. Lesser values reflect lower volumes and reduces level of service on collectors and locals.

stop control at the cross road



Table 3.2.9.3 Suggested Minimum Clear Throat Lengths for Major Driveways

Land Issue	Development Size	Minimum Clear Ti	nroat Length (m)
		Collector	Arterial
Light industrial	<10 000 m ²	8	15
*	10 000 – 45 000 m ²	15	30
	>45 000 m ²	15	60
Discount store	<≯3 000 m²	8	15
	>3000 m2	8	25
Shopping centre	<25 000 m ²	8	15
,, ,	25 000 – 45 000 m ²	15	25-
	45 001 - 70 000 m ²	25	60
	>70 000 m ²	40	75
Supermarket	<2 000 m ²	15	25
	>2 000 m ²	25	40∕
Apartments	<100 units	8	15
•	100 – 200 units	15	25
	>200 units	25	40
Quality restaurant	· <1 500 m ²	8	15
-	>1 500 m ²	8	25
Drive-in restaurant	<200 m ²	8	25
	>200 m ²	15	30
General office	<5 000 m ²	8	15
	5 000 – 10 000 m ²	8	25
<u> </u>	10 001 – 20 000 m ²	15	30
	20 001 – 45 000 m ²	30	45
	>45 000 m ²	40	7 5
Motel	<150 rooms	8	25
	>150 rooms	8	30

Notes: 1. Refer to Figure 3.2.5.2 for method of measurement.

2. For major developments, it is desirable to determine throat lengths and queue on the basis of a site-specific traffic study.

- roadway, driveway, roadside and property drainage
- cyclist accommodation

Desirable maximum grade changes, between the roadway cross-slope and the driveway grade, vary in accordance with the road classification. For the higher classification road, it is desirable to minimize the grade change at the roadway edge, thereby encouraging high speed turns into the driveway and reducing the deceleration and interference with the through traffic on the major road. This is particularly important for high volume driveways. Figure 3.2.9.5 provides guidelines for limiting the grade change at the road edge. For high volume driveways on arterial roads, a maximum grade change of 3% is acceptable.

For low volume driveways on local roads, a maximum of 8% is acceptable.

Driveways are constructed at an incline from the roadway in order to prevent surface drainage along the roadway from discharging down a driveway and onto private property. Where this is impractical, curb drainage across the driveway can be effectively controlled by using a slightly deeper gutter and adjacent catch basins. It is also common practice to limit the amount of property drainage that drains onto the roadway via the driveway by providing separate on-site drainage systems.

Assuming a normal roadway cross-slope of 2.0% and the desirable maximum grade changes defined above, the resulting maximum driveway grades within the boulevard and



Table 3.2.9.1 Typical Driveway Dimensions

Dimension		Land Use	
(m)	Residential	Commercial	Industrial
width (W)			
one-way	$3.0^{a} - 4.3$	4.5 ^a – 7.5	5.0 a - 9.0
two-way	$[3.0.^{a}-7.3]$	7.2° - 12.0°	9.0° - 15.0°
right-turn radius (R)	3.0 - 4.5	4.5 – 12.0	9.0 - 15.0

Notes: a. Minimum widths are normally used with radii at or near the upper end of the specified range.

b. Increased widths may be considered for capacity purposes; where up to 3 exit lanes and 2 entry lanes are employed, 17.0 m is the max. width, exclusive of any median.

Applicable to driveways only, not road intersections.

comer clearance. A minimum dimension (C) of 5.0 m is suggested to separate the conflict zones and to provide for a greater manoeuvring area for turning trucks. For an industrial area, this then results in a minimum comer clearance of about 25.0 m (11.0 m for the minimum comer curb radius, the 5.0 m dimension (C), and a 9.0 m minimum driveway curb radius).

A high volume driveway on the near side of an intersection may warrant a left-turn storage area on the roadway to accommodate left turning traffic into the driveway. If this is the case, the driveway is located in consideration of the total distance needed for the back-to-back left-turn bays created on the roadway. The combined left- turn storage and taper requirements significantly increases the corner clearance requirements.

3.2.9.8 Spacing of Adjacent Driveways

In addition to the corner clearance considerations described in Subsection 3.2.9.7, driveways are normally located in consideration of their physical relationships to existing or possible future driveways. The following three criteria need to be considered:

- minimum spacing between driveways
- minimum offset to property line
- maximum number of driveways based on property frontage

The application of these design criteria assists in meeting the following objectives:

- to clearly identify to the user which property each driveway serves
- to ensure that sufficient space is available between driveways for the positioning of traffic signs, lighting poles and other surface utility fixtures, and road hardware
- to separate the conflict areas for each driveway
- to provide appropriate space between driveways for on-street parallel parking, where permitted and in consideration of sight line requirements
- to increase the length of potentially collision free pedestrian areas by minimizing the number and width of driveways

Roadway retrofit projects often provide the opportunity to improve existing driveway spacing.

The minimum spacing between driveways is measured between the end and start of the curb returns on the adjacent driveways, shown as dimension (E) on Figure 3.2.9.3. A 1.0 m minimum spacing is recommended between adjacent low volume driveways for residential properties, along local and collector roadways, while a 3.0 m minimum is the suggested dimension for both commercial and industrial

ANNEXE E

DESCRIPTIONS DES NIVEAUX DE SERVICE

DÉFINITION DES NIVEAUX DE SERVICE : INTERSECTIONS AVEC ARRÊTS

Niveaux de service	Délais moyens d'attente (s/véh.)
А	<u>≤</u> 10
В	> 10 et <u><</u> 15
С	> 15 et <u><</u> 25
D	> 25 et <u><</u> 35
Е	> 35 et <u><</u> 50
F	> 50

Source: Table 17-2 et 17-22, Highway Capacity Manual 2000.

DESCRIPTION DES NIVEAUX DE SERVICE AUX INTERSECTIONS AVEC FEUX

Le niveau de service est exprimé en termes de délai. Le délai est une mesure agrégée de l'inconfort, de la frustration des conducteurs et donne un indice de la consommation d'essence et des pertes de temps reliées aux déplacements automobiles. Les niveaux de service sont exprimés en termes de perte de temps aux arrêts que subit un véhicule durant une période d'observation de 15 minutes.

NIVEAU DE SERVICE	DESCRIPTION
А	Délai très court, moins de 10 secondes par véhicule. Ces conditions sont extrêmement favorables et la plupart des véhicules arrivent durant la phase de vert. Des cycles de feux courts contribuent à cet état.
	La plupart des véhicules n'arrêtent pas.
	Délai moyen entre 10 et 20 secondes par véhicule. La circulation reste fluide et les cycles de feux courts contribuent à cet état.
В	Plus de véhicules arrêtent qu'au niveau de service A, ce qui engendre un délai moyen légèrement plus élevé.
С	Le délai moyen se situe entre 20 et 35 secondes par véhicule. Cette augmentation du délai peut résulter d'un débit de circulation plus élevé qu'aux niveaux de service précédents ou de cycles de feux plus longs.
	Le nombre de véhicules qui arrêtent est significatif même si plusieurs arrivent à passer à l'intersection sans arrêter.
D	Délai moyen dans la gamme de 35 à 55 secondes par véhicule. La congestion se fait sentir. Le délai moyen plus long peut résulter d'un rapport débit/capacité élevé, de cycles de feux longs.
	Plusieurs véhicules arrêtent et la proportion de véhicules qui passent sans arrêter diminue rapidement. Plusieurs cycles n'arrivent pas à écouler leurs files d'attente.
E	Le délai moyen est de l'ordre de 55 à 80 secondes par véhicules. Ceci est considéré comme la limite acceptable de délai. Ce délai élevé résulte d'un rapport débit/capacité très élevé et de longues durées de cycles de feux. La congestion est forte.
	Plusieurs cycles sont déficitaires.
F	Le délai moyen par véhicule dépasse 80 secondes. Ceci est considéré inacceptable par la majorité des conducteurs. Il y a sursaturation, le flot de véhicules qui arrive excède la capacité de l'intersection. La majorité des cycles sont déficitaires. Un cycle trop long et/ou une inadéquation de la géométrie peuvent être la cause de cette situation.

CONDITIONS DE CIRCULATION
SITUATION ACTUELLE

	•	-	*	1	-	*	1	↑	1	1	1	1
Lane Group	EBL	EBT	EBR	WBL	WBT	WBR	NBL	NBT	NBR	SBL	SBT	SBR
Lane Configurations		ት ት	7		ተ ቀሴ		*5		#	*	1₃	
Total Lost Time (s)	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0	2.0
Satd. Flow (prot)	0	5085	1615	0	5132	0	1752	0	1615	1626	1533	0
Flt Permitted					0.906		0.471			0.950		
Satd. Flow (perm)	0	5085	1542	0	4653	0	845	0	1527	1556	1533	0
Satd. Flow (RTOR)												
Volume (vph)	0	948	18	15	797	0	32	0	43	225	22	151
Lane Group Flow (vph)	0	1065	24	0	958	0	44	0	60	259	204	0
Turn Type			Perm	Perm			custom		custom	Perm		
Protected Phases		4			8						6	
Permitted Phases			4	8			2		2	6		
Total Split (s)	0.0	63.0	63.0	63.0	63.0	0.0	27.0	0.0	27.0	27.0	27.0	0.0
Act Effct Green (s)		61.0	61.0		61.0		25.0		25.0	25.0	25.0	
Actuated g/C Ratio		0.68	0.68		0.68		0.28		0.28	0.28	0.28	
v/c Ratio		0.31	0.02		0.30		0.19		0.14	0.60	0.48	
Control Delay		6.2	4.8		6.2		27.4		25.6	35.0	31.6	
Queue Delay		0.0	0.0		0.0		0.0		0.0	0.0	0.0	
Total Delay		6.2	4.8		6.2		27.4		25.6	35.0	31.6	
LOS		Α	Α		Α		С		С	С	С	
Approach Delay		6.2			6.2						33.5	
Approach LOS		Α			Α						С	
Queue Length 50th (m)		25.2	1.3		22.6		6.1		8.2	40.7	30.9	
Queue Length 95th (m)		31.0	3.0		26.6		11.9		14.4	63.9	52.6	
Internal Link Dist (m)		43.0			2045.5			2572.5			1203.5	
Turn Bay Length (m)			30.0						15.0			
Base Capacity (vph)		3447	1045		3154		235		424	432	426	
Starvation Cap Reductn		0	0		0		0		0	0	0	
Spillback Cap Reductn		0	0		0		0		0	0	0	
Storage Cap Reductn		0	0		0		0		0	0	0	
Reduced v/c Ratio		0.31	0.02		0.30		0.19		0.14	0.60	0.48	

Intersection Summary

Cycle Length: 90
Actuated Cycle Length: 9

Actuated Cycle Length: 90 Offset: 9.9 (11%), Referenced to phase 2:NBL and 6:SBTL, Start of Green

Control Type: Pretimed Maximum v/c Ratio: 0.60 Intersection Signal Delay: 11.8 Intersection Capacity Utilization 54.1%

Intersection LOS: B
ICU Level of Service A

Analysis Period (min) 15

Splits and Phases: 10: Boulevard René-Lévesque Ouest & Rue Saint-Mathieu



	-	*	1	←	1	-				
Movement	EBT	EBR	WBL	WBT	NBL	NBR		14-38-01-	NU TANK	
Lane Configurations	ቀ ቀቀ	7		***		75				
Sign Control	Free			Free	Stop					
Grade	0%			0%	0%					
Volume (veh/h)	959	5	0	980	0	6				
Peak Hour Factor	0.87	0.63	1.00	1.00	1.00	0.38				
Hourly flow rate (vph)	1102	8	0	980	0	16				
Pedestrians					12					
Lane Width (m)					3.6					
Walking Speed (m/s)					1.1					
Percent Blockage					1					
Right turn flare (veh)										
Median type					None					
Median storage veh)										
Upstream signal (m)				67						
pX, platoon unblocked				0,	0.95					
vC, conflicting volume			1122		1441	379				
vC1, stage 1 conf vol			1.124		1.00	010				
vC2, stage 2 conf vol										
vCu, unblocked vol			1122		1351	379				
tC, single (s)			4.1		6.8	6.9				
tC, 2 stage (s)			27.1		0.0	0.0				
tF (s)			2.2		3.5	3.3				
p0 queue free %			100		100	97				
cM capacity (veh/h)			623		135	617				
Direction, Lane # Volume Total	EB 1	EB 2 367	EB 3	EB 4	WB 1	WB 2	WB 3	NB 1		
				8				16		
Volume Left	0	0	0	0	0	0	0	0		
Volume Right	0	0	0	8	0	0	0	16		
cSH	1700	1700	1700	1700	1700	1700	1700	617		
Volume to Capacity	0.22	0.22	0.22	0.00	0.19	0.19	0.19	0.03		
Queue Length 95th (m)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.6		
Control Delay (s)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	11.0		
Lane LOS								В		
Approach Delay (s) Approach LOS	0.0				0.0			11.0 B		
Intersection Summary	S, ZEENIN	R MILEN	Mon so	MODELLE ST	AMIN'S ID	4 1 1 1 1 1 1	S W. You	S. Well Mi	Despite	active throngs the
Average Delay			0.1							
Intersection Capacity Utilization			28.5%	IC	U Level o	of Service			Α	
Analysis Period (min)			15							

10: Boulevard René-Lévesque Ouest & Rue Saint-Mathieu Performance by approach

Approach	EB	WB	NB	SB	All	and a real control of the second and the second of the sec
Total Delay (hr)	1.6	3.2	0.7	6.0	11.5	
Delay / Veh (s)	6.0	14.1	34.5	55.9	18.4	
Vehicles Entered	987	812	72	389	2260	
Vehicles Exited	987	811	73	388	2259	
Hourly Exit Rate	987	811	73	388	2259	

20: Boulevard René-Lévesque Ouest & rue Joseph-Manseau Performance by approach

Approach	EB	WB	NB	All	
Total Delay (hr)	4.3	0.2	0.0	4.6	
Delay / Veh (s)	15.9	0.8	2.3	8.2	
Vehicles Entered	985	1027	6	2018	
Vehicles Exited	978	1026	6	2010	
Hourly Exit Rate	978	1026	6	2010	

Total Network Performance

Total Delay (hr)	26.0	
Delay / Veh (s)	40.3	
Vehicles Entered	2321	
Vehicles Exited	2314	
Hourly Exit Rate	2314	

10: Boulevard René-Lévesque Ouest & Rue Saint-Mathieu Performance by movement

Movement	EBT	EBR	WBL	WBT	NBL	NBR	SBL	SBT	SBR	All	www.woedlod.waribrawazis
Total Delay (hr)	1.6	0.0	0.1	3,1	0.3	0.4	4.1	0.2	1.7	11.5	
Delay / Veh (s)	6.0	6.9	24.3	13.9	36.8	33.6	67.2	39.1	40.7	18.4	
Vehicles Entered	969	18	15	797	33	39	221	15	153	2260	
Vehicles Exited	969	18	16	795	32	41	221	15	152	2259	
Hourly Exit Rate	969	18	16	795	32	41	221	15	152	2259	

20: Boulevard René-Lévesque Ouest & rue Joseph-Manseau Performance by movement

Movement	EBT	EBR	WBT	NBR	All	ting the transpare
Total Delay (hr)	4.3	0.0	0.2	0.0	4.6	
Delay / Veh (s)	15.9	14.1	0.8	2.3	8.2	
Vehicles Entered	980	5	1027	6	2018	
Vehicles Exited	973	5	1026	6	2010	
Hourly Exit Rate	973	5	1026	6	2010	

Total Network Performance

26.0
40.3
2321
2314
2314



Lane Configurations		≯	→	*	1	+	*	1	†	~	1	↓	4
Lane Configurations	Lane Group	EBL	EBT	EBR	WBL	WBT	WBR	NBL	NBT	NBR	SBL	SBT	SBR
Total Lost Time (s) Satd. Flow (prot) O 5085 1615 0 5119 0 1787 0 1615 1626 1573 (Fit Permitted 0 0.771 0.428 0.950 Satd. Flow (prot) O 5085 1542 0 3961 0 785 0 1527 1556 1573 (Control Permitted 0 0.771 0.428 0.950 Satd. Flow (PTOR) Satd. Flow (PTOR) Satd. Flow (PTOR) Volume (vph) O 969 18 63 797 0 66 0 64 225 47 155 Lane Group Flow (vph) O 1089 24 0 1022 0 90 0 89 259 231 (Control Permitted Phases 4 8 Control Permitted Phases 4 8 8 Control Permitted Phases 4 8 8 Control Permitted Phases 6 6 1.0 63.0 63.0 63.0 63.0 63.0 63.0 63.0 63	Lane Configurations		***	74		ቀቀሴ		*5		7	35	T _a	
Fit Permitted	Total Lost Time (s)	2.0			2.0		2.0	2.0	2.0		2.0	2.0	2.0
Satd. Flow (perm) 0 5085 1542 0 3961 0 785 0 1527 1556 1573 0 Satd. Flow (RTOR) Volume (vph) 0 969 18 63 797 0 66 0 64 225 47 157 Lane Group Flow (vph) 0 1089 24 0 1022 0 90 0 89 259 231 0 Turn Type Perm Perm Perm Custom custom Perm	Satd. Flow (prot)	0	5085	1615	0	5119	0	1787	0	1615	1626	1573	0
Satd. Flow (RTOR) Volume (vph)	Flt Permitted					0.771		0.428			0.950		
Volume (vph) 0 969 18 63 797 0 66 0 64 225 47 157 Lane Group Flow (vph) 0 1089 24 0 1022 0 90 0 89 259 231 0 Turn Type Perm Perm Perm custom custom Perm Perm Custom Perm Perm Perm Perm Perm Perm Perm Custom Perm	Satd. Flow (perm)	0	5085	1542	0	3961	0	785	0	1527	1556	1573	0
Lane Group Flow (vph) 0 1089 24 0 1022 0 90 0 89 259 231 0 Trun Type Perm Perm Perm custom custom Perm Perm 6 Permitted Phases 4 8 2 2 6 6 Total Split (s) 0.0 63.0 63.0 63.0 0.0 27.0 0.0 27.0 27.0 27.0 0.0 Act Effct Green (s) 61.0 61.0 61.0 61.0 25.0	Satd. Flow (RTOR)												
Turn Type	Volume (vph)	0	969	18	63	797	0	66	0	64	225	47	151
Turn Type	Lane Group Flow (vph)	0	1089	24	0	1022	0	90	0	89	259	231	0
Permitted Phases				Perm	Perm			custom		custom	Perm		
Total Split (s)	Protected Phases		4			8						6	
Act Effct Green (s) 61.0 61.0 61.0 25.0 25.0 25.0 25.0 25.0 Actuated g/C Ratio 0.68 0.68 0.68 0.28 0.28 0.28 0.28 v/c Ratio 0.32 0.02 0.38 0.41 0.21 0.60 0.53 Control Delay 6.2 4.8 6.8 33.5 26.6 35.0 32.7 Queue Delay 0.0	Permitted Phases			4	8			2		2	6		
Act Effct Green (s) 61.0 61.0 61.0 25.0 25.0 25.0 25.0 25.0 Actuated g/C Ratio 0.68 0.68 0.68 0.28 0.28 0.28 0.28 v/c Ratio 0.32 0.02 0.38 0.41 0.21 0.60 0.53 Control Delay 6.2 4.8 6.8 33.5 26.6 35.0 32.7 Queue Delay 0.0	Total Split (s)	0.0	63.0	63.0	63.0	63.0	0.0	27.0	0.0	27.0	27.0	27.0	0.0
v/c Ratio 0.32 0.02 0.38 0.41 0.21 0.60 0.53 Control Delay 6.2 4.8 6.8 33.5 26.6 35.0 32.7 Queue Delay 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 Total Delay 6.2 4.8 6.8 33.5 26.6 35.0 32.7 LOS A A A C C C C Approach LOS A A A A C C C C Approach LOS A A A A C C C C Queue Length 50th (m) 26.0 1.3 25.7 13.3 12.4 40.7 35.5 Queue Length 95th (m) 31.7 3.0 30.4 21.9 19.4 63.9 59.1 Internal Link Dist (m) 43.0 2045.5 2572.5 1203.5 1203.5 1203.5 1203.5 1203.5 1203.5 1203.5			61.0	61.0		61.0				25.0	25.0	25.0	
v/c Ratio 0.32 0.02 0.38 0.41 0.21 0.60 0.53 Control Delay 6.2 4.8 6.8 33.5 26.6 35.0 32.7 Queue Delay 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 Total Delay 6.2 4.8 6.8 33.5 26.6 35.0 32.7 LOS A A A C C C C Approach LOS A A A A C C C C Queue Length 50th (m) 26.0 1.3 25.7 13.3 12.4 40.7 35.5 Queue Length 95th (m) 31.7 3.0 30.4 21.9 19.4 63.9 59.1 Internal Link Dist (m) 43.0 2045.5 2572.5 1203.5 Turn Bay Length (m) 30.0 2572.5 15.0 Base Capacity (vph) 3447 1045 2685 218 424 432	Actuated g/C Ratio		0.68	0.68		0.68		0.28		0.28	0.28	0.28	
Queue Delay 0.0			0.32	0.02		0.38		0.41		0.21	0.60	0.53	
Queue Delay 0.0 <th< td=""><td>Control Delay</td><td></td><td>6.2</td><td>4.8</td><td></td><td>6.8</td><td></td><td>33.5</td><td></td><td>26.6</td><td>35.0</td><td>32.7</td><td></td></th<>	Control Delay		6.2	4.8		6.8		33.5		26.6	35.0	32.7	
LOS A A A A A C C C C Approach Delay 6.2 6.8 33.9 Approach LOS A A A C Queue Length 50th (m) 26.0 1.3 25.7 13.3 12.4 40.7 35.5 Queue Length 95th (m) 31.7 3.0 30.4 21.9 19.4 63.9 59.1 Internal Link Dist (m) 43.0 2045.5 2572.5 1203.5 Turn Bay Length (m) 30.0 15.0 Base Capacity (vph) 3447 1045 2685 218 424 432 437 Starvation Cap Reductn 0 0 0 0 0 0 0 Spillback Cap Reductn 0 0 0 0 0 0 0 Storage Cap Reductn 0 0 0 0 0 0 0	•		0.0	0.0		0.0		0.0		0.0	0.0	0.0	
LOS A A A A A C C C C Approach Delay 6.2 6.8 33.9 Approach LOS A A A C Queue Length 50th (m) 26.0 1.3 25.7 13.3 12.4 40.7 35.5 Queue Length 95th (m) 31.7 3.0 30.4 21.9 19.4 63.9 59.1 Internal Link Dist (m) 43.0 2045.5 2572.5 1203.5 Turn Bay Length (m) 30.0 15.0 Base Capacity (vph) 3447 1045 2685 218 424 432 437 Starvation Cap Reductn 0 0 0 0 0 0 0 Spillback Cap Reductn 0 0 0 0 0 0 0 Storage Cap Reductn 0 0 0 0 0 0 0	Total Delay		6.2	4.8		6.8		33.5		26.6	35.0	32.7	
Approach LOS A A A A C C Queue Length 50th (m) 26.0 1.3 25.7 13.3 12.4 40.7 35.5 Queue Length 95th (m) 31.7 3.0 30.4 21.9 19.4 63.9 59.1 Internal Link Dist (m) 43.0 2045.5 2572.5 1203.5 Turn Bay Length (m) 30.0 15.0 Base Capacity (vph) 3447 1045 2685 218 424 432 437 Starvation Cap Reductn 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0				Α		Α				С	С	С	
Approach LOS A A A A C C Queue Length 50th (m) 26.0 1.3 25.7 13.3 12.4 40.7 35.5 Queue Length 95th (m) 31.7 3.0 30.4 21.9 19.4 63.9 59.1 Internal Link Dist (m) 43.0 2045.5 2572.5 1203.5 Turn Bay Length (m) 30.0 15.0 Base Capacity (vph) 3447 1045 2685 218 424 432 437 Starvation Cap Reductn 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	Approach Delay		6.2			6.8						33.9	
Queue Length 50th (m) 26.0 1.3 25.7 13.3 12.4 40.7 35.5 Queue Length 95th (m) 31.7 3.0 30.4 21.9 19.4 63.9 59.1 Internal Link Dist (m) 43.0 2045.5 2572.5 1203.5 Turn Bay Length (m) 30.0 15.0 Base Capacity (vph) 3447 1045 2685 218 424 432 437 Starvation Cap Reductn 0 0 0 0 0 0 Spillback Cap Reductn 0 0 0 0 0 0 Storage Cap Reductn 0 0 0 0 0 0						Α							
Queue Length 95th (m) 31.7 3.0 30.4 21.9 19.4 63.9 59.1 Internal Link Dist (m) 43.0 2045.5 2572.5 1203.5 Turn Bay Length (m) 30.0 15.0 Base Capacity (vph) 3447 1045 2685 218 424 432 437 Starvation Cap Reductn 0 0 0 0 0 0 Spillback Cap Reductn 0 0 0 0 0 0 Storage Cap Reductn 0 0 0 0 0 0	• •		26.0	1.3		25.7		13.3		12.4	40.7	35.5	
Internal Link Dist (m) 43.0 2045.5 2572.5 1203.5 Turn Bay Length (m) 30.0 15.0 Base Capacity (vph) 3447 1045 2685 218 424 432 437 Starvation Cap Reductn 0 0 0 0 0 0 0 Spillback Cap Reductn 0 0 0 0 0 0 Storage Cap Reductn 0 0 0 0 0 0			31.7	3.0		30.4		21.9		19.4	63.9	59.1	
Turn Bay Length (m) 30.0 15.0 Base Capacity (vph) 3447 1045 2685 218 424 432 437 Starvation Cap Reductn 0 0 0 0 0 0 0 Spillback Cap Reductn 0 0 0 0 0 0 0 Storage Cap Reductn 0 0 0 0 0 0 0			43.0			2045.5			2572.5			1203.5	
Base Capacity (vph) 3447 1045 2685 218 424 432 437 Starvation Cap Reductn 0 0 0 0 0 0 0 Spillback Cap Reductn 0 0 0 0 0 0 0 Storage Cap Reductn 0 0 0 0 0 0 0				30.0						15.0			
Starvation Cap Reductn 0	, , ,		3447	1045		2685		218		424	432	437	
Spillback Cap Reductn 0 0 0 0 0 0 0 Storage Cap Reductn 0 0 0 0 0 0 0 0 0			0	0							1000		
Storage Cap Reductn 0 0 0 0 0 0	·		0	0		0		0		0	0		
						0		0		0	0		
			0.32	0.02		0.38		0.41		0.21			

Intersection Summary

Cycle Length: 90 Actuated Cycle Length: 90

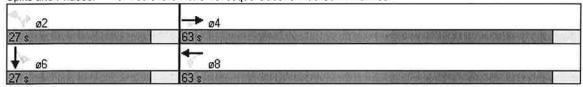
Offset: 9.9 (11%), Referenced to phase 2:NBL and 6:SBTL, Start of Green

Control Type: Pretimed Maximum v/c Ratio: 0.60 Intersection Signal Delay: 12.8 Intersection Capacity Utilization 66.6%

Intersection LOS: B ICU Level of Service C

Analysis Period (min) 15

Splits and Phases: 10: Boulevard René-Lévesque Ouest & Rue Saint-Mathieu



	ᄼ	*	4	†	↓	1	
Movement	EBL	EBR	NBL	NBT	SBT	SBR	COLUMN STERROSON SERVED EN LA COLUMN
Lane Configurations	34			र्	ĵ.		
Sign Control	Stop			Free	Free		
Grade	0%			0%	0%		
Volume (veh/h)	21	55	73	6	5	57	
Peak Hour Factor	0.92	0.92	0.92	0.92	0.92	0.92	
Hourly flow rate (vph)	23	60	79	7	5	62	
Pedestrians							
Lane Width (m)							
Walking Speed (m/s)							
Percent Blockage							
Right turn flare (veh)							
Median type	None						
Median storage veh)							
Upstream signal (m)							
pX, platoon unblocked							
vC, conflicting volume	202	36	67				
vC1, stage 1 conf vol							
vC2, stage 2 conf vol							
vCu, unblocked vol	202	36	67				
tC, single (s)	6.4	6.2	4.1				
tC, 2 stage (s)	1212	12020	4.4				
tF (s)	3.5	3.3	2.2				
p0 queue free %	97	94	95				
cM capacity (veh/h)	751	1042	1547				
Direction, Lane #	EB 1	NB 1	SB 1	and the first	MUSIALE,	manife the	
Volume Total	83	86	67				
Volume Left	23	79	0				
Volume Right	60	0	62				
cSH	941	1547	1700				
Volume to Capacity	0.09	0.05	0.04				
Queue Length 95th (m)	2.3	1.3	0.0				
Control Delay (s)	9.2	6.9	0.0				
Lane LOS	A	A					
Approach Delay (s)	9.2	6.9	0.0				
Approach LOS	Α						
Intersection Summary		CONTRACT.	ARTHUR !	TALL ST	er i en de	ATRICES	
Average Delay			5.7				
Intersection Capacity Utilizatio	n		22.2%	IC	U Level o	f Service	A
Analysis Period (min)			15				

	-	*	1	-	4	1					
Movement	EBT	EBR	WBL	WBT	NBL	NBR	DON MINING	ANNIHALE IS		I SURVIVIO	W. a.Tima
Lane Configurations	^	7		ተ ተተ		7					
Sign Control	Free			Free	Stop						
Grade	0%			0%	0%						
Volume (veh/h)	959	62	0	1014	0	27					
Peak Hour Factor	0.87	0.63	1.00	1.00	1.00	0.38					
Hourly flow rate (vph)	1102	98	0	1014	0	71					
Pedestrians					12						
Lane Width (m)					3.6						
Walking Speed (m/s)					1.1						
Percent Blockage					1						
Right turn flare (veh)											
Median type					None						
Median storage veh)											
Upstream signal (m)				67							
pX, platoon unblocked					0.95						
vC, conflicting volume			1213		1452	379					
vC1, stage 1 conf vol			1210			0,0					
vC2, stage 2 conf vol											
vCu, unblocked vol			1213		1362	379					
tC, single (s)			4.1		6.8	6.9					
tC, 2 stage (s)			34.1		0.0	0.0					
tF(s)			2.2		3.5	3.3					
p0 queue free %			100		100	88					
cM capacity (veh/h)			576		132	617					
	EB1	EB 2	EB 3	EB 4	WB 1	WB 2	WB 3	NB 1		-	
Direction, Lane # Volume Total	367	367	367	98	338	338	338	71			A A S S S S S S S S S S S S S S S S S S
Volume Left	0	0	0	0	0	0	0	Ó			
Volume Right	ő	Ö	0	98	0	0	0	71			
cSH	1700	1700	1700	1700	1700	1700	1700	617			
Volume to Capacity	0.22	0.22	0.22	0.06	0.20	0.20	0.20	0.12			
Queue Length 95th (m)	0.0	0.0	0.0	0.00	0.20	0.0	0.0	3.1			
Control Delay (s)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	11.6			
Lane LOS	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	В			
Approach Delay (s)	0.0				0.0			11.6			
Approach LOS	0.0				0.0			В			
Intersection Summary		5 1178	A Charles	Saudin d	STATE OF THE	grije hatsk		MESSERVICE)	Elevativa ira	Miles .	umakasa g
Average Delay			0.4								
Intersection Capacity Utilization			28.5%	IC	U Level o	of Service			Α		
Analysis Period (min)			15								

5: accès & rue Joseph-Manseau Performance by approach

	NB	SB	All	
0.1	0.1	0.0	0.2	
3.0	4.5	0.2	2.6	
75	81	75	231	
75	80	75	230	
75	80	75	230	
	3.0 75 75	3.0 4.5 75 81 75 80 75 80	3.0 4.5 0.2 75 81 75 75 80 75 75 80 75	3.0 4.5 0.2 2.6 75 81 75 231 75 80 75 230 75 80 75 230

10: Boulevard René-Lévesque Ouest & Rue Saint-Mathieu Performance by approach

Approach	EB	WB	NB	SB	All	
Total Delay (hr)	1.8	3.8	1.5	6.7	13.8	
Delay / Veh (s)	6.5	15.8	42.0	57.8	20.5	
Vehicles Entered	1009	864	132	415	2420	
Vehicles Exited	1009	863	132	415	2419	
Hourly Exit Rate	1009	863	132	415	2419	

20: Boulevard René-Lévesque Ouest & rue Joseph-Manseau Performance by approach

Approach	EB	WB	NB	All	THE REPORT OF THE PARTY OF THE PARTY OF THE
Total Delay (hr)	4.5	0.2	0.0	4.8	
Delay / Veh (s)	15.7	0.8	2.7	8.0	
Vehicles Entered	1032	1065	38	2135	
Vehicles Exited	1034	1065	38	2137	
Hourly Exit Rate	1034	1065	38	2137	

Total Network Performance

Carrier Co.		
Total Delay (hr)	28.9	
Delay / Veh (s)	38.6	
Vehicles Entered	2686	
Vehicles Exited	2694	
Hourly Exit Rate	2694	

5: accès & rue Joseph-Manseau Performance by movement

Movement	EBL	EBR	NBL	NBT	SBT	SBR	
Total Delay (hr)	0.0	0.0	0.1	0.0	0.0	0.0	0.2
Delay / Veh (s)	4.7	2.4	4.6	3.0	0.3	0.2	2.6
Vehicles Entered	19	56	73	8	15	60	231
Vehicles Exited	19	56	72	8	15	60	230
Hourly Exit Rate	19	56	72	8	15	60	230

10: Boulevard René-Lévesque Ouest & Rue Saint-Mathieu Performance by movement

Movement	EBT	EBR	WBL	WBT	NBL	NBR	SBL	SBT	SBR	All	
Total Delay (hr)	1.8	0.0	0.5	3.3	0.7	0.8	4.0	0.6	2.0	13.8	
Delay / Veh (s)	6.5	5.9	26.7	14.9	41.6	42.4	66.1	44.7	50.1	20.5	
Vehicles Entered	991	18	63	801	64	68	219	50	146	2420	
Vehicles Exited	991	18	63	800	63	69	216	51	148	2419	
Hourly Exit Rate	991	18	63	800	63	69	216	51	148	2419	

20: Boulevard René-Lévesque Ouest & rue Joseph-Manseau Performance by movement

Movement	EBT	EBR	WBT	NBT	NBR	All	
Total Delay (hr)	4.3	0.2	0.2	0.0	0.0	4.8	
Delay / Veh (s)	16.0	11.2	0.8	0.5	3.6	8.0	
Vehicles Entered	964	68	1065	12	26	2135	
Vehicles Exited	966	68	1065	12	26	2137	
Hourly Exit Rate	966	68	1065	12	26	2137	

Total Network Performance

Total Delay (hr)	28.9	
Delay / Veh (s)	38.6	
Vehicles Entered	2686	
Vehicles Exited	2694	
Hourly Exit Rate	2694	
9.40		

면		