Città Metropolitana di Venezia



COMUNE DI VENEZIA



Parco Commerciale A.E.V. Terraglio – Edificio "A"

PROGETTO DI MODIFICA DELLA TIPOLOGIA DI CLASSIFICAZIONE COMMERCIALE AI SENSI DELLA L.R. 50/2012



Argomento:

Verifica di Assoggettabilità a Valutazione di Impatto Ambientale

Titolo Elaborato

Studio di Impatto Viabilistico – N° Elaborato: Rel. 03

Committente:

Terraglio 07 s.p.a

TERRAGLIO 07 S.p.A.
Via G.B. Tiepolo, 25
2 5 1 0 0 BRESCIA
P IVA - C.E. 02163440353

Tecnici Estensori:

Ing. Riccardo Nosandoni Via Massari n. 3 30175 Marghera – Venezia Geom. Stefano Pistolato Via Treviso n°11 – 30020 Noventa di Pjave (VE)

INDICE

<u>1.</u>	INTRODUZIONE
<u>2.</u>	INQUADRAMENTO URBANISTICO4
<u>3.</u>	STRUTTURA VIARIA CONNESSA ALL'INTERVENTO6
3.1	INQUADRAMENTO RETE VIARIA ESISTENTE9
<u>4.</u> DEL	ANALISI DEI FLUSSI VEICOLARI LUNGO LE ARTERIE STRADALI PRINCIPALI L'AREA10
4.1	APPROCCIO METODOLOGICO10
4.2	STATO DI FATTO - FLUSSI VEICOLARI SULLE SEZIONI DI RILIEVO15
4.3	FLUSSI VEICOLARI NELL'ORA DI PUNTA DEL MATTINO E DELLA SERA19
<u>5.</u>	VALUTAZIONE DEI LIVELLI DI SERVIZIO ATTUALI28
<u>6.</u>	I NODI DELLA RETE STRADALE42
6.1	NODO R1. ANALISI FLUSSI VEICOLARI INTERSEZIONE TRA VIA BACCHION, VIA DON PERON
6.1	S.R. N. 14 VIA BACCHION
_	A ZANDONAI
6.2	NODO R3. Analisi flussi veicolari intersezione tra Via Baseggio e Via Pionara54
<u>7.</u>	STIMA DEL TRAFFICO GENERATO DA ATTIVITA' COMMERCIALE59
7.1	Flussi indotti e composizione con i preesistenti e analisi distribuzione bacino
רט'ם	ENZA60
7.2	ANALISI DISTRIBUZIONE BACINO D'UTENZA60
<u>8.</u>	SCENARIO INFRASTRUTTURALE E RI-DISTRIBUZIONE DEI FLUSSI VEICOLARI61

<u>9.</u>	LIVELLI DI SERVIZIO DELLE ASTE E DEI NODI IN SEGUITO AD UN NUOVA	
ATT	IVITA' ALL'INTERNO DEL CENTRO COMMERCIALE	63
<u>10.</u>	INTEGRAZIONI CON LA RETE DI TRASPORTO PUBBLICO	<u>65</u>
11.	INTEGRAZIONI CON IL SISTEMA DI DISTRIBUZIONE DELLE MERCI -	
	UTAZIONE IMPATTO LOGISTICO	
<u>12.</u>	ANALISI E VALUTAZIONI CONCLUSIVE	<u> 68</u>
4	APPENDICE 01: DEFINIZIONI ED ELEMENTI DI TECNICA DELLA CIRCOLAZIONE	71
<u>1-</u>	AFFENDICE 01. DEFINIZIONI ED ELEMENTI DI TECNICA DELLA CIRCOLAZIONE	<u> / 1</u>
<u>2.</u>	APPENDICE 02: METODI DI CALCOLO DELLA CAPACITA' DEI SISTEMI ROTATORI	78
2.1	METODO CETUR	
2.2	METODO SETRA	79
2.3	RISERVA DI CAPACITÀ – LIVELLO DI SERVIZIO	80

1. INTRODUZIONE

Il presente studio è stato elaborato ai sensi della D.G.R n.1047 del 18.06.2013 ed ha il fine di determinare e quantificare le componenti di flusso veicolare prodotto dal nuovo insediamento di progetto sito a Mestre nel Comune di Venezia.

I presente rapporto consiste in:

- rappresentazione della rete stradale interessata dall'intervento in riferimento dei punti di accesso/recesso dell'area;
- descrizione della geometria della rete stradale interessata dall'intervento oggetto di studio;
- indagine e descrizione del flusso di traffico (TDM: 8:00 20.00) suddiviso per intervallo orario di punta nelle giornate di venerdì e sabato;
- dimostrazione di ammissibilità degli accessi/recessi sulla rete stradale;
- studio e verifica funzionale delle sezioni stradali e delle intersezioni esistenti prese in esame.

Il documento si sviluppa quindi secondo i seguenti capitoli:

- inquadramento urbanistico dell'area oggetto di studio;
- descrizione del sistema viario presente;
- analisi del flussi veicolare attuale sulla rete e sui nodi in prossimità dell'area oggetto di analisi;
- valutazione del livello di servizio attuale sia per i tratti stradali esaminati sia per le intersezioni in base ai dati di flusso veicolare misurato;
- determinazione della distribuzione del flusso veicolare attratto/generato da possibile nuove attività commerciali;
- determinazione dei Livelli di Servizio attesi sulla rete stradale presa in riferimento e sulle intersezioni in considerazione del flusso veicolare indotto dall'area in progetto;
- Analisi dell'integrazione con la rete di Trasporto Pubblico Locale (TPL);
- Integrazioni con il sistema di distribuzione delle merci valutazione impatto logistico;
- Analisi conclusive.

2. INQUADRAMENTO URBANISTICO

L'area della Struttura di Vendita è ubicata nel Comune di Venezia a Mestre nell'area commerciale Aev Terraglio a nord del confine comunale. E più precisamente è posta lungo via Don Peron, strada parallela a S.S. n. 13 "*Pontebbana*" denominata Terraglio ad Ovest della A57 "*Tangenziale di Mestre*".

Si tratta di un'area a destinazione prevalentemente terziaria e commerciale caratterizzata da una forte presenza di attività commerciali poste principalmente lungo Via Don Peron.

Il complesso commerciale è inoltre prossimo alle due entrate/uscite della A57 quella denominata "Castellana" e "Terraglio". Attraverso la rotatoria R1 prossima all'area oggetto del presente studio, inoltre si stacca la ex S.S. n. 14 bis ora S.R. n. 14 "di Mestre" – Via Martiri della Libertà che permette di bypassare il centro cittadino di Mestre per connettersi alla S.S. n. 14 "Triestina" e alla città di Venezia.

Oltre alla Tangenziale A57 e alla S.R. n. 14 "di Mestre" si evidenziano come strada di avvicinamento/accesso all'area commerciale le seguenti viabilità:

- S.S. n.13 "Pontebbana" Terraglio: arteria stradale che collega, lungo la direzione nord
 sud, il Comune di Venezia con il Comune di Treviso raccogliendo e smistando il flusso veicolare nelle direzioni Treviso e Padova-Venezia;
- Via E. Bacchion: arteria stradale che sovrappassa la linea ferroviaria Ve Tv e si connette con rotatoria a Via Papa Giovanni Paolo II dove si colloca l'ingresso dell'Ospedale "dell'Angelo" di Mestre raggiungibile da nord da via Bacchion e da sud da Via Paccagnella.

L'area si trova, quindi, in una posizione ideale per l'accessibilità dall'area urbanizzata del centro di Mestre, dalle grandi vie di comunicazione: Tangenziale A57, S.S. n. 13 "Pontebbana", e la S.R. n.14 (via Martiri della Libertà).

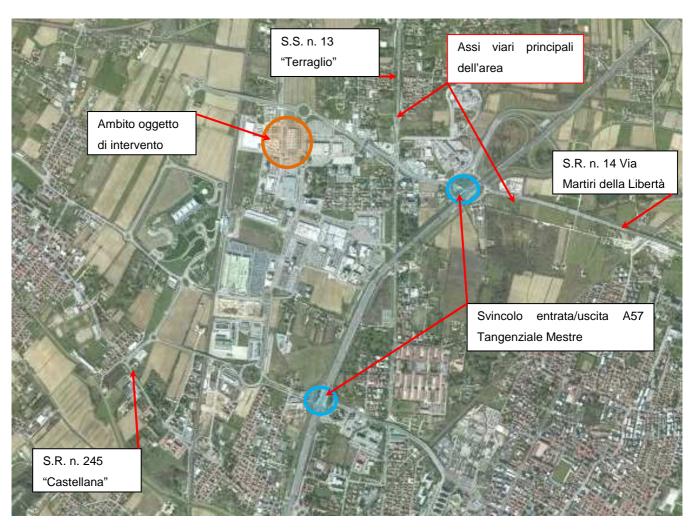


Immagine 1.: Localizzazione dell'area oggetto di intervento.

L'attuale Parco Commerciale presenta una superficie complessiva di vendita non alimentare pari a 5.768 mq suddivise per le tre medie strutture di vendita come evidenziato in tabella:

ATTIVITA' COMMERCIALE no food	SUPERFICIE di VENDITA mq
Unità 1	2.280
Unità 2	2.144
Unità 3	1.344
TOTALE	5.768

3. STRUTTURA VIARIA CONNESSA ALL'INTERVENTO

L'area oggetto di analisi è posta su via Don Peron, strada che si interconnette a nord con la rotatoria che funge da collegamento tra l'ospedale "dell'Angelo" e la S.S. n. 13 "Pontebbana – Terraglio", la S.R. n. 14 e lo svincolo "Terraglio" della Tangenziale A57. A sud si interconnette con l'area commerciale Zona Auchan e lo svincolo "Castellana" della Tangenziale A57 verso Mestre centro.

E' un'asta a traffico bidirezionale con spartitraffico centrale con presenza di intersezione a R in prossimità degli accessi all'area commerciale oggetto di analisi. Il sistema di accessi dell'area gravita quindi lungo suddetta via ed in particolare sulle due rotatorie poste a nord e a sud.

Gli itinerari di accesso/recesso all'area di intervento si localizzano sostanzialmente a nord lungo l'asse viario di via Bacchion e la S.R. n. 14, per chi proviene dall'uscita "Terraglio", dai Comuni di Mogliano e Preganziol lungo la S.S. n. 13 e da Venezia e la fascia nord abitativa di Mestre lungo la S.R. n. 14, a sud dallo svincolo entrata/uscita "Castellana" per chi proviene dal centro di Mestre, da Marghera e dall'area est dell'hinterland (Gazzera, Cipressina, Zelarino).

Gli aspetti dell'intervento che vanno ad interessare più direttamente i temi della mobilità veicolare sono quelli relativi alla viabilità interna e di accesso/recesso alla/dalla area ed alla localizzazione dei parcheggi interni.

Le connessioni con la rete viaria esterna saranno quindi localizzate a nord mediante l'intersezione a rotatoria tra la S.R. n. 14, Via Bacchion e Via Don Peron che permette l'interconnessione con la S.S. n. 13 "*Pontebbana*" e lo svincolo "*Terraglio*" della Tangenziale A57 e a sud mediante il sistema a rotatorie lungo Via Don Peron – Via Don Tosatto che permette l'interconnessione con la S.R. n.245 "*Castellana*" e lo svincolo "*Castellana*" della Tangenziale A57.

Relativamente infatti alla viabilità di Entrata – Uscita, l'area oggetto di studio presenta la seguente viabilità di accesso/recesso:

- 1. Entrata da Via Don Peron in prossimità della rotatoria R1;
- 2. Entrata/uscita da Via Pionara "nord" di fronte all'area commerciale esistente.

NORD - Quindi per chi proviene da Nord sia dalla S.R. n. 14 e dalla S.S. n. 13, sia da Via Bacchion si accede dalla rotatoria R1 posta su Via Bacchion e Via Don Peron per poi immettersi, subito dopo, sulla corsia di entrata al parcheggio dell'area commerciale oggetto di studio. In alternativa, si può proseguire su Via Don Peron fino ad incontrare la rotatoria R2 posta su Via Don Peron e via Baseggio, per immettersi su Via Baseggio e proseguire fino alla rotatoria R3 e svoltare su Via Pionara.

Per quanto riguarda l'uscita, questa avviene seguendo, in senso inverso, l'itinerario del percorso di entrata sopraesposto che utilizza le rotatorie R3 ed R2.

SUD - L'accessibilità da Sud avviene attraverso la rotatoria R2 posta su Via Don Peron e via Baseggio per poi proseguire su quest'ultima fino alla rotatoria R3 e svoltare su Via Pionara nord.

Per quanto riguarda l'uscita, questa avviene seguendo l'itinerario del percorso di entrata sopraesposto.

Per i dettagli si riporta di seguito un'immagine dell'intervento descritto ove si può osservare l'organizzazione viaria.



Immagine 2. Viabilità di Entrata/Uscita dall'area di intervento.

Per quanto riguarda l'area parcheggio, questa è servita dalle corsie entrata ed uscita poste lungo via Pionara e l'entrata su Via Don Peron. I parcheggi sono distribuiti, lungo tre lati del perimetro dell'edifico posti ortogonalmente al senso di marcia del flusso veicolare. La distribuzione del flusso veicolare per l'accessibilità ai parcheggi a nord è regolato da una

rotatoria interna all'area di parcamento che permette di regolare il flusso anche di altre attività presenti in prossimità del complesso commerciale oggetto di studio.

Gli stalli presentano una dimensione 2,50 m x 5,00 m con corsie di manovra di larghezza pari a 6,00 m. Il numero di stalli complessivi è pari a 354 di cui 9 posti auto riservati ai disabili.

Oltre ai 354 posti per la clientela, sono presenti 33 posti riservati ai dipendenti e sono collocati nei pressi dell'area riservata alla zona di scarico e carico. Nelle giornate di rilievo si sono contate circa 8/10 auto parcheggiate su suddetti posti.

In fase di progetto, si prevede di aumentare l'area RSU da 12,50 mq a 20,00 mq per il posizionamento dei compattatori rifiuti per le attività commerciali portando alla riduzione dei posti auto dei dipendenti da 33 a 30. Questa riduzione non comporta nessun problema per i dipendenti in quanto si è osservato che suddetti posti sono, allo stato attuale sottoutilizzati.



Inoltre per migliorare la sicurezza dell'utenza debole, sull'area parcheggio di fronte alle entrate delle attività commerciali lungo Via Pionara è prevista la predisposizione di un attraversamento protetto e colorato per i pedoni e ciclisti ed il posizionamento di apposita segnaletica verticale.

3.1 Inquadramento rete viaria esistente

Nell'ambito esaminato, ai sensi delle "Norme funzionali e geometriche per la costruzione delle strade", allegate al D.M. 05.11.2001 che definisce i criteri per la classificazione e la gerarchizzazione delle strade, viene individuato come elemento infrastrutturale della rete viaria "principale", avente funzioni di distribuzione dalla rete "primaria" alla "secondaria" e alla "locale" sulle medie distanze la S.R. n. 14. Si tratta, infatti, di strada extraurbana principale od urbane di scorrimento (a carreggiate separate), con funzioni di spostamento extraurbano interregionale e regionale ovvero di spostamento veloce interquartiere in ambito urbano.

Suddetta arteria si interconnette con la S.S. n. 14 "*Triestina*" con la S.S. n. 13 "*Pontebbana*" e con lo svincolo "*Terraglio*" della Tangenziale di Mestre A57.

Possono invece essere classificate come strade della rete "secondaria", ovvero di penetrazione verso la rete locale, destinate a spostamenti su distanze ridotte per tutte le componenti di traffico, la Via Bacchion e Via Don Peron strade a due corsie a carreggiate separate.

Via Don Peron rappresenta il collegamento tra la viabilità di scorrimento della S.R n. 14 e la viabilità locale a servizio delle varie attività commerciali poste lungo suddetta arteria. Suddetta strada a partire da nord dalla rotatoria R1 confluisce a sud su Via Don Tosatto e via Bella che funge da collegamento con lo svincolo "Castellana" della Tangenziale A57.

Via E. Bacchion rappresenta invece l'arteria di collegamento a nord tra la viabilità principale S.S. n. 13 e la S.R. n. 14 e Via Papa Giovanni Paolo II per l'accesso all'Ospedale "dell'Angelo" di Mestre bypassando con cavalcavia la linea FS Venezia – Treviso.

Nell'ambito esaminato, la viabilità è costituita da alcuni assi viari portanti, inquadrabili nella rete "principale" e "secondaria" sopra menzionata, e da alcune strade di carattere locale che vengono fruite soprattutto come accesso alle vicine attività commerciali o abitative.



Immagine 3. Viabilità di afferente all'area di intervento

Relativamente alla rete viaria locale, che raccoglie gli spostamenti di tutte le componenti veicolari su distanze ridotte in ambito locale urbano ed interlocale urbano, ovvero di quartiere, si elenca: Via Pionara e Via Baseggio.

L'area commerciale oggetto di studio risulta pertanto collocata in un'area strategica alla confluenza di importanti arterie stradali ed è pertanto facilmente raggiungibile sia dal centro cittadino di Mestre sia dalle aree abitative dell'hinterland metropolitano di Venezia.

4. ANALISI DEI FLUSSI VEICOLARI LUNGO LE ARTERIE STRADALI PRINCIPALI DELL'AREA.

4.1 Approccio metodologico

Analizzate le caratteristiche geometrico - funzionali della rete viaria interessata dall'attuazione dell'intervento di progetto, si è proceduto alla caratterizzazione quali/quantitativa del flusso

veicolare nell'ambito considerato. In considerazione dell'attuale struttura viaria, si è considerato di fissare l'attenzione sulle strade ed intersezioni più vicine al nuovo insediamento, poiché saranno destinate a raccogliere e smistare tutto il volume di traffico generato/attratto dall'intervento in progetto. Pertanto, si è proceduto al monitoraggio dei flussi in corrispondenza dell'intersezione a rotatoria R1 tra Via E. Bacchion, la S.R. n. 14 e Via Don Peron, R2 tra Via don Peron, Via Zandonai e Via Baseggio, e la rotatoria R3 tra Via Baseggio e Via Pionara.

I dati sono stati strutturati come richiesto dalla D.G.R. n. 1047 del 18.06.2013, procedendo al monitoraggio diretto del flusso veicolare, mediante conteggio e classificazione dei flussi stessi. In ottemperanza ai disposti della Delibera innanzi citata, si è rilevato il traffico veicolare diurno nei giorni di venerdì 27 e sabato 28 maggio 2016.

Come fascia oraria di conteggio si è considerata quella dalle 8:00 – 20:00, suddiviso per intervalli di 15 minuti.

Il monitoraggio è stato effettuato "visivamente" da rilevatori addestrati allo scopo. Oltre al mero conteggio dei flussi, sono state poi rilevate le manovre di svolta fra i diversi rami dei nodi viari sopramenzionati, al fine di poter costruire la successiva matrice origine/destinazione degli spostamenti. La procedura adottata ha previsto la determinazione dei parametri richiesti dalla legge regionale. Non si sono effettuate misure di velocità, perché poco significative nei siti presi in esame.

Il conteggio è stato effettuato sulle seguenti arterie stradali:

- Via E. Bacchion;
- Via Don Peron;
- Via C. Baseggio;
- Via Pionara;
- S.R. n. 14.

Dall'analisi del flusso veicolare si è potuto determinare l'ora di punta per le due giornate di rilevo:

- Venerdì: Mattina: 11:00 12:00. Sera: 18:00 19:00:
- Sabato: Mattina: 11:00 12:00. Sera: 18:00 19:00.

Il rilievo del flusso veicolare è stato condotto tenendo conto della tipologia di mezzo circolante. Il traffico è stato quindi suddiviso in 4 diverse tipologie di classi:

- a) I Classe: autovetture:
- b) Il Classe: furgoni autocarri leggeri;
- c) III Classe: Veicoli pesanti;
- d) IV Classe: Autobus.

I dati raccolti, divisi per tipologie di automezzo, sono stati uniformati applicando appositi coefficienti di equivalenza; tale operazione si rende necessaria in quanto ogni veicolo, per le sue caratteristiche dimensionali e prestazionali, interferisce in modo proporzionale con la sede stradale e con il traffico. I coefficienti utilizzati sono:

- 1 per i veicoli leggeri (autovetture);
- 1,5 per i furgoni autocarri leggeri;
- 2 per i veicoli pesanti;
- 2,5 per gli Autobus.

Le sezioni di conteggio dei veicoli sono state localizzate rispettivamente:

- Sez. 1 a sezione monodirezionale con direzione verso rotatoria R1 =>S.S. n. 13,
 S.R. n. 14, svincolo Tangenziale e Via Don Peron;
- Sez.1 b sezione monodirezionale con direzione Ospedale di Mestre e S.R. n. 245
 "Castellana";
- Sez. 2 a sezione monodirezionale con direzione verso rotatoria R1 =>S.S. n. 13,
 S.R. n. 14, svincolo Tangenziale e Ospedale di Mestre;
- Sez. 2 b sezione monodirezionale con direzione rotatoria R2 => svincolo Tangenziale "Castellana" - area Auchan – Mestre Centro;
- Sez. 3 a sezione monodirezionale con direzione verso rotatoria R1 =>Ospedale di Mestre, S.R. n. 245 "Castellana" ed Area Commerciale Auchan;
- Sez. 3 b sezione monodirezionale con direzione Area nord di Mestre, S.S. 13 e Venezia;
- Sez. 4 a sezione monodirezionale direzione verso rotatoria R3 area commerciale, Via Pionara, e Via Baseggio;
- Sez. 4 b sezione monodirezionale direzione verso rotatoria R2;
- Sez. 5 a sezione monodirezionale direzione verso Rotatoria R3, Via Pionara e Via Baseggio;
- Sez. 5 b sezione monodirezionale direzione area commerciale su Via Pionara;
- Sez. 6 a sezione monodirezionale direzione verso rotatoria R2 => S.S. n. 13, S.R. 14, svincolo Tangenziale "Terraglio", Ospedale di Mestre e Venezia;
- Sez. 6 b sezione monodirezionale direzione verso area Commerciale Auchan, svincolo Tangenziale "Castellana";

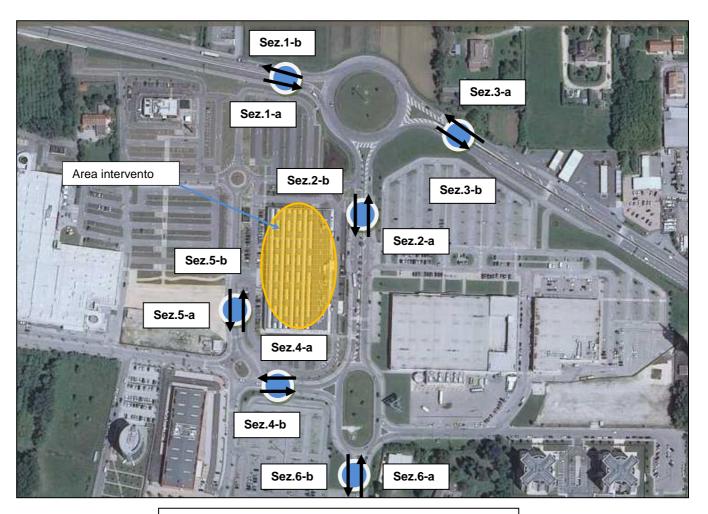


Immagine 4: Localizzazione sezioni di rilievo flussi veicolari

Oltre alle sezioni di rilievo elencate sono state svolte, al fine di caratterizzare le manovre di svolta sui tre principali nodi viari prossimi all'accesso dell'area di intervento, dei conteggi manuali nelle ore di punte del mattino e della sera del venerdì e del sabato.

In particolare i rilievi sono stati effettuati sui seguenti nodi della rete:

- Rotatoria R1: Intersezione tra Via E. Bacchion, Via Don Peron e la S.R. n. 14;
- Rotatoria R2: Intersezione tra Via Don Peron, Via Baseggio e Via Zandonai;
- Rotatoria R3: Intersezione tra Via Baseggio e Via Pionara.

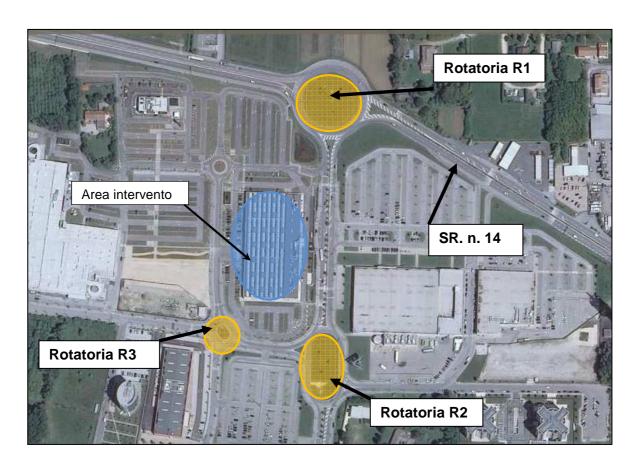


Immagine 5: Localizzazione nodi oggetto di monitoraggio dei flussi veicolari nell'ora di punta del venerdì (h 11:00 – 12:00 e h 18:00 -19:00), sabato (h 11:00 – 12:00 e 18:00 - 19:00).

I dati raccolti con le rilevazioni condotte e la relativa localizzazione delle sezioni elencate sono riportati nell'Allegato n°1.

Operando la composizione dei dati rilevati, avendo prima verificato che durante le fasi di rilevazioni non si presentassero particolari condizioni di alterazione dei flussi abituali dovute a chiusure o rallentamenti per lavori nell'area di interesse del presente studio o a particolari condizioni (periodo di saldi) e, conseguentemente, che i dati rilevati potessero essere considerati rappresentativi dell'andamento medio della domanda di mobilità, è stato possibile disporre con attendibile precisione dei valori del flusso veicolare diurno (8:00 – 20:00) nelle sezioni considerate, e poter poi determinare la distribuzione oraria, individuando pertanto valori di traffico dell'ora di punta da considerare in fase di verifica dei nodi e delle viabilità presa in esame.

Vi è da rilevare che per quanto riguarda la sezione 1 direzione *b*, Via Bacchion, questa presentava una riduzione di carreggiata a causa dei lavori ai piedi del cavalcaferrovia lato Ospedale. Tale riduzione da due a una sola corsia non ha determinato rallentamenti o

instabilità del flusso veicolare in quanto la sezione presenta corsie larghe a 3.50 m e non c'è interferenza con il flusso opposto per la presenza dello spartitraffico centrale.

4.2 STATO DI FATTO - Flussi veicolari sulle sezioni di rilievo

Sulla base delle indagini effettuate, e premettendo che i *valori misurati rappresentano il dato medio di riferimento* per il presente rapporto, si evince che sull'asse viario della S.R. 14 e di Via Don Peron il flusso veicolare complessivo risulta relativamente sostenuto rispetto agli altri assi viari in tutte e due e le giornate di rilievo. In particolare il giorno che presenta un maggior flusso in tutte le arterie oggetto di rilievo (ad eccezione per la sezione 1) risulta il sabato.

L'asse della S.R. n. 14, sezione stradale 2+2 corsie di marcia tipo B è interessato, al venerdì, da un carico veicolare di quasi **18.500** veic. risultando la sezione stradale più carica (Sez.3) che, per le provenienze dalla S.S. n 13 e dallo svincolo Tangenziale "*Terraglio*" verso l'area commerciale esistente, direzione (sez. 3 a), il flusso misurato è pari a **8.034** veic., mentre nella direzione opposta (sez. 3 b) si sono registrati **10.305** veic. in uscita dall'area commerciale. Le sezioni 2 e 6 collocate su Via Don Peron registrano, nella giornata di venerdì valori superiori agli **13.000** veic.

Anche l'asse di Via Bacchion (sez. 1) presenta un flusso veicolare sostenuto superiore ai **10.000** veic. distribuito equamente nelle due direzioni di marcia.

Via Baseggio (sez. 4) è interessato da un flusso veicolare che si attesta quasi sui **6.000** veic.. Per quanto riguarda l'asse di Via Pionara (sez. 5), il flusso veicolare si attesta sui **4.100** veic.

Al sabato i valori dei flussi veicolari si alzano, con il dato che si attesta lungo la S.R. n. 14 a quasi **22.000** veic. distribuito in maniera omogenea sulle due direzioni (**11.663** direzione *a* e **10.299** direzione *b*)

Le sezioni 2 e 6 collocate su Via Don Peron registrano, nella giornata di sabato valori superiori agli **17.000** veic.

Anche l'asse di Via Bacchion (sez. 1) presenta un flusso veicolare sostenuto superiore ai **8.000** veic. distribuito equamente nelle due direzioni di marcia con valore leggermente inferiore rispetto alla giornata di venerdì.

Via Baseggio (sez. 4) è interessato da un flusso veicolare che si attesta a valori superiori ai **8.000** veic...

Per quanto riguarda l'asse di Via Pionara (sez. 5), il flusso veicolare si attesta sui 6.500 veic.

Il rilievo del flusso di traffico nelle giornate prese in esame ha permesso di determinare l'ora di punta del mattino e della sera per le giornate in questione e rispettivamente:

GIORNO DI RILIEVO	ORA DI PUNTA MATTINA	ORA DI PUNTA SERA			
VENERDI'	11:00 - 12:00	18:00 - 19:00			
SABATO	11:00 - 12:00	18:00 - 19:00			

La giornata di venerdì, giorno feriale, è caratterizzata da spostamenti casa – lavoro e casa - scuola oltre che da spostamenti per svago e per spesa.

Nella giornata del sabato, giorno prefestivo, la componente di flusso veicolare caratterizzato da spostamenti per spese e svago è alquanto elevata.

Tali valori di traffico stanno ad indicare, un livello di traffico veicolare nell'area complessivamente sostenuto nella giornata di venerdì e di sabato con punte di traffico che assumono valori anche rilevanti con quasi 2.000 veicoli nell'ora di punta del venerdì sera (18:00 - 19:00) per quanto riguarda la Sez. 3 e di oltre 2.000 veicoli nell'ora di punta del sabato sera (18:00 - 19:00) per quanto riguarda le Sezz. 2 e 3.

RILIEVO VENERDI':

RILIEVO FLUSSO VEICOLARE - VENERDI' 27.05.2016												
	SEZIONE 1				SEZIONE 2	2	SEZIONE 3					
ORA	DIREZIONE TOTALE SEZIONE			DIREZ	ZIONE	TOTALE SEZIONE	DIREZIONE		TOTALE			
Γ	A	В	A+B	A	A B		A	В	A+B			
8:00-9:00	486	353	838	435	647	1.081	613	691	1.304			
9:00-10:00	524	404	928	482	678	1.160	653	747	1.400			
10:00-11:00	454	415	868	609	582	1.190	617	777	1.394			
11:00-12:00	462	472	933	719	559	1.278	617	890	1.507			
12:00-13:00	417	470	887	709	549	1.258	597	851	1.448			
13:00-14:00	353	418	771	658	510	1.168	533	783	1.317			
14:00-15:00	360	371	730	656	519	1.175	545	783	1.328			
15:00-16:00	407	439	845	695	554	1.248	596	837	1.433			
16:00-17:00	426	496	922	809	680	1.489	725	958	1.682			
17:00-18:00	521	558	1.078	846	729	1.574	807	1.023	1.831			
18:00-19:00	523	584	1.107	925	734	1.659	945	1.022	1.967			
19:00-20:00	423	490	913	816 760		1.576	786	943	1.730			
TOTALE DIREZIONE	5.351	5.467	10.818	8.355	7.498	15.853	8.034	10.305	18.339			

		RILIEV	O FLUSSO V	/EICOLAR	E - VENER	RDI' 27.05.2	2016	2		
	SEZIONE 4			SEZIONE 5			SEZIONE 6			
ORA	DIREZ	TOTALE SEZIONE	DIREZ	ZIONE	TOTALE SEZIONE	DIREZIONE		TOTALE SEZIONE		
	A	В	A+B	A	В	A+B	A	В	A+B	
8:00-9:00	172	149	320	107	66	173	412	602	1.014	
9:00-10:00	189	174	363	119	86	205	456	633	1.090	
10:00-11:00	194	277	470	198	118	316	571	557	1.128	
11:00-12:00	186	337	523	251	120	371	671	541	1.212	
12:00-13:00	192	295	487	224	126	349	662	529	1.192	
13:00-14:00	164	271	434	202	112	314	613	490	1.104	
14:00-15:00	131	280	411	202	94	296	607	499	1.106	
15:00-16:00	151	299	449	209	100	309	458	435	893	
16:00-17:00	201	325	526	232	134	366	511	540	1.051	
17:00-18:00	227	372	599	269	137	406	662	654	1.316	
18:00-19:00	284	413	696	348 182		529	698	672	1.370	
19:00-20:00	251	410	660	340	172	512	688	652	1.339	
TOTALE DIREZIONE	2.338	3.598	5.936	2.699	1.445	4.144	7.009	6.804	13.812	

RILIEVO SABATO:

		RILIEVO FLUSSO VEICOLARE - SABATO 28.05.2016										
	S	SEZIONE 1			SEZIONE 2	2	SEZIONE 3					
ORA	DIREZIONE TOTALE SEZIONE			DIREZ	ZIONE	TOTALE SEZIONE	DIREZIONE		TOTALE SEZIONE			
	A	В	A+B	A	В	A+B	A	В	A+B			
8:00-9:00	338	211	549	356	708	1.063	760	477	1.237			
9:00-10:00	380	238	617	377	731	1.107	821	521	1.342			
10:00-11:00	414	324	738	724	973	1.696	1.086	800	1.887			
11:00-12:00	405	346	751	918	826	1.743	952	933	1.884			
12:00-13:00	302	403	704	994	688	1.682	786	928	1.715			
13:00-14:00	281	379	660	956	644	1.600	736	881	1.617			
14:00-15:00	341	347	688	732	916	1.648	1.018	756	1.774			
15:00-16:00	357	361	718	787	961	1.748	1.080	807	1.886			
16:00-17:00	436	357	793	860	1.173	2.033	1.307	915	2.223			
17:00-18:00	386	446	832	1.017	1.062	2.079	1.171	1.005	2.176			
18:00-19:00	364	498	861	1.246	893	2.139	1.009	1.183	2.192			
19:00-20:00	347	472	819	1.173 859		2.032	937	1.093	2.030			
TOTALE DIREZIONE	4.348 4.380 8.728		10.137	10.430	20.567	11.663	10.299	21.963				

RILIEVO FLUSSO VEICOLARE - SABATO 28.05.2016

	SEZIONE 4				SEZIONE 5	;	SEZIONE 6		
ORA	DIREZIONE		TOTALE SEZIONE	DIREZIONE		TOTALE SEZIONE	DIREZIONE		TOTALE SEZIONE
	A	В	A+B	A	В	A+B	A	В	A+B
8:00-9:00	185	146	331	133	94	227	339	429	768
9:00-10:00	195	156	351	145	101	246	500	661	1.161
10:00-11:00	237	314	551	264	171	435	739	831	1.570
11:00-12:00	325	461	785	350	250	600	878	876	1.753
12:00-13:00	229	497	726	385	184	569	836	872	1.707
13:00-14:00	208	476	684	368	166	534	790	826	1.616
14:00-15:00	227	360	587	311	171	482	655	688	1.343
15:00-16:00	241	385	625	334	186	520	686	725	1.410
16:00-17:00	276	446	721	370	215	584	762	685	1.447
17:00-18:00	311	618	929	506	257	763	856	696	1.552
18:00-19:00	301	636	937	521	283	804	927	905	1.832
19:00-20:00	290	605	895	508	270	778	818	790	1.608
TOTALE DIREZIONE	3.024	5.099	8.122	4.193	2.348	6.540	8.783	8.980	17.763

4.3 Flussi veicolari nell'ora di punta del mattino e della sera

Relativamente ai flussi misurati nelle *ore di punta* del mattino e della sera nelle giornate di venerdì e sabato, *considerando* <u>distintamente</u> le sezioni di rilievo, con i dati suddivisi per tipologie di veicolo, si evidenzia quanto segue:

VENERDI' ORA DI PUNTA MATTINA:

	COMUNE DI VENEZIA - CON	TEGGI 1	OI TRAF	FICO PER CI	ASSI		
	VENERDI' 27/05/2016 - 0	ORA DI	PUNTA	11:00 - 12:00)		
DENOMINAZIONE	SEZIONE 1 DIREZIONE	ORA	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC. EQUIV.
VIA E. BACCHION	A - FLUSSO ENTRANTE IN R1	11-12	410	26	5	1	462
VIA L. DACCIIION	B - FLUSSO USCENTE DA R1	11-12	424	29	2	0	472
DENOMINAZIONE	SEZIONE 2 DIREZIONE	ORA	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC. EQUIV.
VIA DON PERON	A - FLUSSO ENTRANTE IN R1	- 11-12	652	26	4	8	719
(NORD)	B - FLUSSO USCENTE DA R1	11-12	510	18	1	8	559
DENOMINAZIONE	SEZIONE 3 DIREZIONE	ORA	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC. EQUIV.
S.R. N. 14	A - FLUSSO ENTRANTE IN R1	11-12	568	18	1	8	617
S.K. IV. 14	B - FLUSSO USCENTE DA R1		823	26	4	8	890
DENOMINAZIONE	SEZIONE 4 DIREZIONE	ORA	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC. EQUIV.
VIIA DA GECCIO	A - FLUSSO ENTRANTE IN R3	- 11-12	175	2	4	0	186
VIA BASEGGIO	B - FLUSSO USCENTE DA R3	11-12	328	2	3	0	337
DENOMINAZIONE	SEZIONE 5 DIREZIONE	ORA	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC. EQUIV.
VIA PIONARA	A - FLUSSO ENTRANTE IN R3	- 11-12	244	2	2	0	251
VIA PIONARA	B - FLUSSO USCENTE DA R3	11-12	113	2	2	0	120
DENOMINAZIONE	SEZIONE 6 DIREZIONE	ORA	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC. EQUIV.
VIA DON PERON	A - FLUSSO ENTRANTE IN R2	- 11-12	604	26	4	8	671
(SUD)	B - FLUSSO USCENTE DA R2	11-12	492	18	1	8	541

VENERDI' ORA DI PUNTA SERA:

	COMUNE DI VENEZIA - CO	ONTEGG	I DI TRA	FFICO PER	CLASSI		
	VENERDI' 27/05/201	6 - ORA .	DI PUN	TA 18:00 19:0	00		
DENOMINAZIONE	SEZIONE 1 DIREZIONE	ORA	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC. EQUIV.
VIA E. BACCHION	A - FLUSSO ENTRANTE IN R1	18-19	460	39	2	0	523
VIA E. BACCHION	B - FLUSSO USCENTE DA R1	10-19	523	38	2	0	584
DENOMINAZIONE	SEZIONE 2 DIREZIONE	ORA	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC. EQUIV.
VIA DON PERON	A - FLUSSO ENTRANTE IN R1	10 10	885	10	1	9	925
(NORD)	B - FLUSSO USCENTE DA R1	18-19	695	13	1	7	734
DENOMINAZIONE	SEZIONE 3 DIREZIONE	ORA	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC. EQUIV.
S.R. N. 14	A - FLUSSO ENTRANTE IN R1	18-19	906	13	1	7	945
S.R. N. 14	B - FLUSSO USCENTE DA R1	10-17	982	10	1	9	1022
DENOMINAZIONE	SEZIONE 4 DIREZIONE	ORA	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC. EQUIV.
VIA BASEGGIO	A - FLUSSO ENTRANTE IN R3	18-19	280	1	1	0	284
VIA BASEOGIO	B - FLUSSO USCENTE DA R3	10-19	409	1	1	0	413
DENOMINAZIONE	SEZIONE 5 DIREZIONE	ORA	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC. EQUIV.
VIA DIONADA	A - FLUSSO ENTRANTE IN R3	18-19	344	1	1	0	348
VIA PIONARA	B - FLUSSO USCENTE DA R3	10-17	180	1	0	0	182
DENOMINAZIONE	SEZIONE 6 DIREZIONE	ORA	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC. EQUIV.
VIA DON PERON	A - FLUSSO ENTRANTE IN R2	- 18-19	666	8	1	7	698
(SUD)	B - FLUSSO USCENTE DA R2	10-19	635	10	1	8	672

SABATO ORA DI PUNTA MATTINA:

	COMUNE DI VENEZIA - CO	NTEGGI .	DI TRAF	FICO PER CI	LASSI		
	SABATO 28/05/2016 - 0	ORA DI F	PUNTA .	11:00 - 12:00			
DENOMINAZIONE	SEZIONE 1 DIREZIONE	ORA	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC. EQUIV.
VII - F D - CONTON	A - FLUSSO ENTRANTE IN R1	11.12	390	10	0	0	405
VIA E. BACCHION	B - FLUSSO USCENTE DA R1	11-12	335	7	0	0	346
DENOMINAZIONE	SEZIONE 2 DIREZIONE	ORA	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC. EQUIV.
VIA DON PERON	A - FLUSSO ENTRANTE IN R1	- 11-12	898	8	0	3	918
(NORD)	B - FLUSSO USCENTE DA RI	11-12	807	9	0	2	826
DENOMINAZIONE	SEZIONE 3 DIREZIONE	ORA	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC. EQUIV.
CD N 14	A - FLUSSO ENTRANTE IN R1	- 11-12	931	9	0	3	952
S.R. N. 14	B - FLUSSO USCENTE DA RI	11-12	909	12	0	2	933
DENOMINAZIONE	SEZIONE 4 DIREZIONE	ORA	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC. EQUIV.
VIA BASEGGIO -	A - FLUSSO ENTRANTE IN R3	- 11-12	318	3	1	0	325
VIA BASEOGIO	B - FLUSSO USCENTE DA R3	11-12	459	1	0	0	461
DENOMINAZIONE	SEZIONE 5 DIREZIONE	ORA	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC. EQUIV.
IWA DYONA DA	A - FLUSSO ENTRANTE IN R3	11-12	345	3	0	0	350
VIA PIONARA	B - FLUSSO USCENTE DA R3	11-12	247	2	0	0	250
DENOMINAZIONE	SEZIONE 6 DIREZIONE	ORA	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC. EQUIV.
VIA DON PERON	A - FLUSSO ENTRANTE IN R2	11 12	862	7	0	2	878
(SUD)		11-12					

SABATO ORA DI PUNTA SERA:

	COMUNE DI VENEZIA - CO	ONTEGG	I DI TRA	FFICO PER	CLASSI		
	SABATO 28/05/2016	- ORA L	OI PUNT	A 18:00 19:00	9		
DENOMINAZIONE	SEZIONE 1 DIREZIONE	ORA	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC. EQUIV.
MA E DA COMON	A - FLUSSO ENTRANTE IN R1	18-19	350	9	0	0	364
VIA E BACCHION	B - FLUSSO USCENTE DA R1	10-19	487	7	0	0	498
DENOMINAZIONE	SEZIONE 2 DIREZIONE	ORA	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC. EQUIV.
VIA DON PERON	A - FLUSSO ENTRANTE IN R1	18-19	1228	7	0	3	1246
(NORD)	B - FLUSSO USCENTE DA R1	10-19	862	7	0	8	893
DENOMINAZIONE	SEZIONE 3 DIREZIONE	ORA	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC. EQUIV.
GD N 14	A - FLUSSO ENTRANTE IN R1	10.10	991	7	0	3	1009
S.R. N. 14	B - FLUSSO USCENTE DA R1	18-19	1147	11	0	8	1183
DENOMINAZIONE	SEZIONE 4 DIREZIONE	ORA	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC. EQUIV.
VIA BASEGGIO -	A - FLUSSO ENTRANTE IN R3	18-19	301	0	0	0	301
VIA DASEGGIO "	B - FLUSSO USCENTE DA R3	10-19	636	0	0	0	636
DENOMINAZIONE	SEZIONE 5 DIREZIONE	ORA	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC. EQUIV.
VIA PIONARA =	A - FLUSSO ENTRANTE IN R3	18-19	519	o	1	0	521
VIA FIONARA	B - FLUSSO USCENTE DA R3	10-17	283	0	0	0	283
DENOMINAZIONE	SEZIONE 6 DIREZIONE	ORA	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC. EQUIV.
VIA DON PERON	A - FLUSSO ENTRANTE IN R2	18-19	904	2	0	8	927
(SUD)	B - FLUSSO USCENTE DA R2	10-19	884	6	2	3	905

Nelle tabelle seguenti sono evidenziati i flussi nell'ora di punta, nelle due giornate esaminate, suddivisi per sezione e direzione con l'individuazione dell'incidenza percentuale dei mezzi pesanti.

VENERDI':

VENERDI' 27/05/2016 - ORA DI PUNTA 11:00 - 12:00					
N. Sezione	Nome Direzione	Direzione	Flusso veicolare per direzione	Flusso veicolare Sezione	%V.P.
SEZIONE 1	VIA E. BACCHION	A - FLUSSO ENTRANTE IN R1	462	933	1,36%
SELIONE 1	VIA E. BACCHION	B - FLUSSO USCENTE DA R1	472	933	0,44%
SEZIONE 2	VIA DON PERON	A - FLUSSO ENTRANTE IN R1	719	1279	1,74%
SELIONE 2	(NORD)	B - FLUSSO USCENTE DA R1	559	1278	1,68%
SEZIONE 3	S.R. N. 14	A - FLUSSO ENTRANTE IN R1	617	·· 1507	1,51%
SEZIONE 3		B - FLUSSO USCENTE DA R1	890	·· 150/	1,39%
SEZIONE 4	VIA BASEGGIO	A - FLUSSO ENTRANTE IN R3	186	523	2,21%
	VIA BASEOGIO	B - FLUSSO USCENTE DA R3	SCENTE DA R3 337	™ 525	0,90%
SEZIONE 5		A - FLUSSO ENTRANTE IN R3	251	~ 371	0,81%
SEZIONE 5	VIA PIONARA	B - FLUSSO USCENTE DA R3	120	5/1	1,71%
SEZIONE 6	VIA DON PERON	A - FLUSSO ENTRANTE IN R2	671	- 1212	1,87%
SEZIONE 6	(SUD)	B - FLUSSO USCENTE DA R2	541	1212	1,73%

Nell'ora di punta del venerdì mattina, si evince che la sezione più carica risulta essere quella lungo la S.R. n. 14, sezione 3, con un flusso veicolare pari a 1.507 veic. equivalenti/h (somma delle due direzioni) con una percentuale di mezzi pesanti nella direzione A pari al 1,51 %. Questa sezione ha visto un flusso distribuito abbastanza uniformemente sui due sensi di marcia. Il flusso entrante nell'intersezione R1 si distribuisce per il 60 % su Via Don Peron ed il restante su Via Bacchion.

Per quanto riguarda l'asse di Via Don Peron, i valori sulle sez. 2 e 6 si attestano sui 1.200 veic/h. Su tale asse è da rilevare il transito del servizio di Trasporto Pubblico Locale con un transito che si attesta mediamente sui 2 passaggi ogni 15 min per direzione di marcia.

La sezione meno carica risulta essere quella posta su Via Pionara (Sez. 5).

Dalla disamina dei dati di traffico desunti dai rilievi effettuati, si evince quindi che, nell'intervallo orario dove si presenta il più elevato volume di traffico veicolare nell'arco temporale oggetto di

indagine, ove maggiormente si enfatizza la commistione tra spostamenti sistematici e non, risultano gli assi viari lungo la S.R. n. 14 e Via Don Peron.

VENERDI' 27/05/2016 - ORA DI PUNTA 18:00 - 19:00					
N. Sezione	Nome Direzione	Dire zione	Flusso veicolare per direzione	Flusso veicolare Sezione	%V.P.
SEZIONE 1	VIA E. BACCHION	A - FLUSSO ENTRANTE IN R1	523	1.107	0,40%
SELIONE 1	VIA E. BACCHION	B - FLUSSO USCENTE DA R1	584	1.107	0,36%
SEZIONE 2	VIA DON PERON (NORD)	A - FLUSSO ENTRANTE IN R1	925	1.659	1,10%
SEZIONE 2		B - FLUSSO USCENTE DA R1	734	1.039	1,12%
SEZIONE 3	S.R. N. 14	A - FLUSSO ENTRANTE IN R1	945	1.967	0,86%
SEZIONE 3		B - FLUSSO USCENTE DA R1	1022	1.907	1,00%
SEZIONE 4	VIA BASEGGIO	A - FLUSSO ENTRANTE IN R3	284	606	0,35%
SEZIONE 4	VIA BASEGGIO	B - FLUSSO USCENTE DA R3	413	696 0,24%	0,24%
SEZIONE 5	MA DIONADA	A - FLUSSO ENTRANTE IN R3	348		0,29%
SEZIONE 3	VIA PIONARA	B - FLUSSO USCENTE DA R3	182	529	0,00%
SEZIONE 6	VIA DON PERON	A - FLUSSO ENTRANTE IN R2	698	1 270	1,17%
SEZIONE 6	(SUD)	B - FLUSSO USCENTE DA R2	672	1.370	1,38%

Nell'ora di punta del venerdì sera, si evince che la sezione più carica risulta essere sempre quella lungo la S.R. n. 14, sezione 3, con un flusso veicolare pari a 1.967 veic. equivalenti/h (somma delle due direzioni) con una percentuale di mezzi pesanti pari al 1,0% sulla direzione più carica. Questa sezione ha visto un flusso distribuito uniformemente sui due sensi di marcia con un leggera predominanza per il flusso uscente dall'intersezione. Il flusso entrante nell'intersezione R1 si distribuisce per il 65 % su Via Don Peron ed il restante su Via Bacchion.

Per quanto riguarda l'asse di Via Don Peron, i valori sulle sez. 2 e 6 si attestano sui 1.600 veic/h per la sezione 2 e 1.300 veic/h sulla sezione 6.

La sezione meno carica risulta essere quella posta su Via Pionara (Sez. 5).

Dalla disamina dei dati di traffico desunti dai rilievi effettuati, si evince quindi che, nell'intervallo orario dove si presenta il più elevato volume di traffico veicolare nell'arco temporale oggetto di indagine, ove maggiormente si enfatizza la commistione tra spostamenti sistematici e non, risultano gli assi viari lungo la S.R. n. 14 e Via Don Peron.

SABATO:

	SABATO 28/05/2016 - ORA DI PUNTA 11:00 - 12:00					
N. Sezione	Nome Direzione	Direzione	Flusso veicolare per direzione	Flusso veicolare Sezione	%V.P.	
SEZIONE 1	VIA E. BACCHION	A - FLUSSO ENTRANTE IN R1	405	751	0,00%	
SEZIONE 1	VIA E. BACCHION	B - FLUSSO USCENTE DA R1	346	/51	0,00%	
SEZIONE 2	VIA DON PERON	A - FLUSSO ENTRANTE IN R1	918	1742	0,33%	
SELIONE 2	(NORD)	B - FLUSSO USCENTE DA R1	826	1743	0,24%	
SEZIONE 3	S.R. N. 14	A - FLUSSO ENTRANTE IN R1	952	1884	0,32%	
SEZIONE 3	S.R. N. 14	B - FLUSSO USCENTE DA R1	933	1884	0,22%	
SEZIONE 4	VIA BASEGGIO	A - FLUSSO ENTRANTE IN R3	325	705	0,31%	
SEZIONE 4	VIA BASEGGIO	B - FLUSSO USCENTE DA R3	461	785	0,00%	
SEZIONE 5	MA DVONA DA	A - FLUSSO ENTRANTE IN R3	350	600	0,00%	
SEZIONE S	VIA PIONARA	B - FLUSSO USCENTE DA R3	250	··· 600	0,00%	
SEZIONE 6	VIA DON PERON (SUD)	A - FLUSSO ENTRANTE IN R2	878	1752	0,23%	
SEZIONE 6		B - FLUSSO USCENTE DA R2	876	1753	0,35%	

Nell'ora di punta del sabato mattina, si evince che la sezione più carica risulta essere quella lungo la S.R. n. 14, sezione 3, con un flusso veicolare pari a 1.884 veic. equivalenti/h (somma delle due direzioni) con una percentuale di mezzi pesanti inferiore al 1%. Questa sezione ha visto un flusso distribuito uniformemente sui due sensi di marcia. Il flusso entrante nell'intersezione R1 si distribuisce per il 65 % su Via Don Peron ed il restante su Via Bacchion.

In generale l'asse stradale di S.R. n. 14 è interessato da un transito di mezzi pesanti mediamente inferiore al 1%.

Per quanto riguarda l'asse di Via Don Peron, i valori sulle sez. 2 e 6 si attestano sui 1.700 veic/h.

La sezione meno carica risulta essere quella posta su Via Pionara (Sez. 5).

Dalla disamina dei dati di traffico desunti dai rilievi effettuati, si evince quindi che, nell'intervallo orario dove si presenta il più elevato volume di traffico veicolare nell'arco temporale oggetto di indagine, ove maggiormente si enfatizza la commistione tra spostamenti sistematici e non, risultano gli assi viari lungo la S.R. n. 14 e Via Don Peron.

SABATO 28/05/2016 - ORA DI PUNTA 18:00 - 19:00					
N. Se zione	Nome Direzione	Dire zione	Flusso veicolare per direzione	Flusso veicolare Sezione	%V.P.
SEZIONE 1	VIA E. BACCHION	A - FLUSSO ENTRANTE IN R1	364	861	0,00%
SELIONE 1	VIA E. BACCHION	B - FLUSSO USCENTE DA R1	498	801	0,00%
SEZIONE 2	VIA DON PERON	A - FLUSSO ENTRANTE IN R1	1246	2.120	0,24%
	(NORD)	B - FLUSSO USCENTE DA R1	893	2.139	0,91%
SEZIONE 3	S.R. N. 14	A - FLUSSO ENTRANTE IN R1	1009	2.102	0,30%
		B - FLUSSO USCENTE DA R1	1183	2.192	0,69%
SEZIONE 4	VIA BASEGGIO	A - FLUSSO ENTRANTE IN R3	301	027	0,00%
SEZIONE 4	VIA BASEGGIO	B - FLUSSO USCENTE DA R3	636	937	0,00%
SEZIONE 5	VIA PIONARA	A - FLUSSO ENTRANTE IN R3	521		0,19%
	VIA PIUNAKA	B - FLUSSO USCENTE DA R3	283	804	0,00%
SEZIONE 6	VIA DON PERON	A - FLUSSO ENTRANTE IN R2	927	1 922	0,88%
	(SUD)	B - FLUSSO USCENTE DA R2	905	1.832	0,56%

Nell'ora di punta del sabato sera, si evince che la sezione più carica risulta essere ancora quella lungo la S.R. n. 14, sezione 3, con un flusso veicolare pari a 2.192 veic. equivalenti/h (somma delle due direzioni) con una percentuale di mezzi pesanti inferiore al 1%. Questa sezione ha visto un flusso distribuito uniformemente sui due sensi di marcia. Il flusso entrante nell'intersezione R1 si distribuisce per il 75 % su Via Don Peron ed il restante su Via Bacchion.

In generale l'asse stradale di S.R. n. 14 è interessato da un transito di mezzi pesanti mediamente inferiore al 1%.

Per quanto riguarda l'asse di Via Don Peron, i valori sulle sez. 2 e 6 si attestano sui 2.000 veic/h. per la sezione 2 e sui 1.800 veic/h sulla sezione 6.

La sezione meno carica risulta essere quella posta su Via Pionara (Sez. 5).

Dalla disamina dei dati di traffico desunti dai rilievi effettuati, si evince quindi che, nell'intervallo orario dove si presenta il più elevato volume di traffico veicolare nell'arco temporale oggetto di indagine, ove maggiormente si enfatizza la commistione tra spostamenti sistematici e non, risultano gli assi viari lungo la S.R. n. 14 e Via Don Peron.

Per quanto concerne la gestione del flusso veicolare entrante all'area commerciale si è rilevato che il flusso veicolare si distribuisce equamente sulle due entrate poste rispettivamente a nord e a sud dell'area di intervento. Relativamente all'uscita questa si concentra unicamente sulla sezione 5 dove infatti si rileva una non uniformità di distribuzione veicolare per i due sensi di marcia con predominanza sulla direzione "a" verso la rotatoria R3. È da rilevare che l'accesso su Via Pionara e quello su Via Don Peron serve oltre alle attività oggetto del presente studio anche altre attività commerciali (Coop, Conforama, Mc Donald's). Durante le fasi di rilievo si è effettuato, inoltre, relativamente all'ora di punta serale, un conteggio del numero di autovetture occupanti gli stalli di parcheggio. Si è misurato un valore di pari a 150 veicoli posteggiati nell'ora di punta della sera del venerdì e di 180 veicoli per quanto riguarda l'ora di punta del sabato sera.

5. VALUTAZIONE DEI LIVELLI DI SERVIZIO ATTUALI

In ragione dei flussi veicolari misurati è possibile calcolare i valori di flusso massimo corrispondenti a ciascuna strada e le relative portate di servizio. La determinazione del Livello di Servizio è stata valutata relativamente alle sezioni prese in esame considerando l'ora di punta più gravosa tra quella del mattino e della sera nelle due giornate di rilievo e cioè quella della sera.

Premettendo che la tipologia di asse stradale oggetto di analisi appartiene alle seguenti categorie (ai sensi del D.M. 05.11.2001 e successivi aggiornamenti e integrazioni):

- Via E. Bacchion strada tipo E (Sez. n. 1);
- Via Don Peron strada tipo E (Sez. nn. 2 -6);
- S.R. n. 14 strada tipo B (Sez. n. 3);
- Via Baseggio strada di tipo F (Sez. n. 4);
- Via Pionara strada tipo F (Sez. n. 5).

Vengono di seguito definite le caratteristiche geometriche della strada e calcolate le portate di servizio per le singole sezioni nelle due giornate di rilievo. (per un eventuale approfondimento delle applicazioni matematiche utilizzate si veda Appendice 01 "Definizione ed elementi di tecnica della circolazione".

Si sottolinea che la portata oraria di riferimento per il calcolo del livello di servizio è la massima registrata sulle aste nell'intervallo orario preso a riferimento quello della sera in quanto l'ora di punta della sera presenta sia nella giornata di venerdì sia di sabato valori superiore di quelli della mattina.

SEZIONE	1	VIA BACCHION	
Classificazione Strada	Strada categoria E		
	carreggiata	3,50 ml	
Larghezza Piattaforma stradale	spartitraffico centale	1,50 ml	
	banchina valore medio	0,50 ml	
Numero corsie	Numero corsie		
Velocità di progetto	40 - 60 Km/h		
Senso di Circolazione	2		
Presenza di pista ciclabile	NO		
Presenza di marciapiede	SI Lato Sud		



SEZIONE	3	S.R. N.14 (Via Bacchion)
Classificazione Strada	Strada categoria B	
	carreggiata	3,50 ml
Larghezza Piattaforma stradale	spartitraffico centale	1,50 ml
	banchina valore medio	0,50 ml
Numero corsie		4,00
Velocità di progetto	70 - 120 Km/h	
Senso di Circolazione	2	
Presenza di pista ciclabile	NO	
Presenza di marciapiede	NO	



SEZIONE	2	VIA DON PERON (NORD)
Classificazione Strada	Strada	categoria E
	carreggiata	3,50 ml
Larghezza Piattaforma stradale	spartitraffico centale	1,50 ml
	banchina valore medio	0,50 ml
Numero corsie	4,00	
Velocità di progetto	40 - 60 Km/h	
Senso di Circolazione	2	
Presenza di pista ciclabile (1,50 m)	SI Lato Ovest	
Presenza di marciapiede (1,70 m)	SI entambi i lati	



SEZIONE	4	VIA BASEGGIO	
Classificazione Strada	Strada categoria F		
	carreggiata	4,00 ml	
Larghezza Piattaforma stradale	banchina valore medio	0,50 ml	
Numero corsie	2,00		
Velocità di progetto	25 - 60 Km/h		
Senso di Circolazione	2		
Presenza di pista ciclabile	SI entambi i lati		
Presenza di marciapiede	SI entambi i lati		



SEZIONE	5	VIA PIONARA (NORD)
Classificazione Strada Strada		ategoria F
	carreggiata	3,50 ml
Larghezza Piattaforma stradale	banchina valore medio	0,50 ml
Numero corsie		2,00
Area Pargheggio	a pettine	2,5x 5,0 m
Velocità di progetto	25 - 60 Km/h	
Senso di Circolazione	2	
Presenza di pista ciclabile	SI Lato Ovest	
Presenza di marciapiede	SI entambi i lati	



SEZIONE	6	VIA DON PERON (SUD)
Classificazione Strada	Strada categoria E	
	carreggiata	3,00 ml
Larghezza Piattaforma stradale	spartitraffico centale	1,50 ml
	banchina valore medio	0,50 ml
Numero corsie		2,00
Area Pargheggio	a pettine	2,5x 5,0 m
Velocità di progetto	40 - 60 Km/h	
Senso di Circolazione		2
Presenza di pista ciclabile (1,50 m)		SI entambi i lati
Presenza di marciapiede		SI entambi i lati



VENERDI'- ora di punta SERA 18:00 – 19:00

SEZIONE 1: VIA BACCHION – STRADA A DUE CORSIE PER SENSO DI MARCIA CON SPARTITRAFFICO CENTRALE

Caratteristiche funzionali della strada:

- Porta oraria (veic/h max misurato nella direzione più carica) = 584
- % media di veicoli pesanti = 0,38%

Distribuzione del flusso veicolare nell'ora di punta data dai rilievi:

Venerdì (18:00 - 19:00): 584/1.107=52%

Calcolo del Livello di Servizio che, per di strade classificate tipo E, è funzione nella percentuale del tempo in coda PTC.

Calcolato il tasso di flusso (Q) dato dalla formula seguente:

$$Q = \frac{VHP}{phf \cdot f_G \cdot f_{HV}}$$

Con

- VHP: volume orario (totale per le due direzioni) = 584+523= 1.107 veic/h;
- pfh: fattore dell'ora di punta = 0,98;
- f_G: coefficiente che tiene conto dell'andamento altimetrico = 1;
- f_{HV}: coefficiente che tiene conto della presenza dei veicoli lenti = 1.

Si determina la Percentuale di Tempo speso in Coda PTC:

con:

$$BPTC = 100 \cdot (1 - e^{-0.000879 \cdot Q}) = 62,78\%$$

 $f_{d/np} = 0$

PTC risulta pari a 62,78%

Dal grafico e dalla tabella riportata in Appendice 01 si desume che tale intervallo il tronco stradale di Via Bacchion è caratterizzato da un **L.d.S.** pari a **C.**

SEZIONE 2: VIA DON PERON NORD - STRADA A DUE CORSIE PER SENSO DI MARCIA CON SPARTITRAFFICO CENTRALE.

Caratteristiche funzionali della strada:

- Porta oraria (veic/h max misurato nella direzione più carica) = 925
- % media di veicoli pesanti = 1,11%

Distribuzione del flusso veicolare nell'ora di punta data dai rilievi:

Venerdì (18:00 - 19:00): 925/1.659=55%

Calcolo del Livello di Servizio che, per di strade classificate tipo E, è funzione nella percentuale del tempo in coda PTC.

Calcolato il tasso di flusso (Q) dato dalla formula sopra descritta con:

- VHP: volume orario (totale per le due direzioni) = 925 + 734= 1.659 veic/h;
- pfh: fattore dell'ora di punta = 0,98;
- f_G: coefficiente che tiene conto dell'andamento altimetrico = 1;
- f_{HV}: coefficiente che tiene conto della presenza dei veicoli lenti = 0,99.

Si determina la Percentuale di Tempo speso in coda PTC secondo la formula sopradescritta con:

$$BPTC = 100 \cdot (1 - e^{-0.000879 \cdot Q}) = 77,28\%$$

$$f_{d/np} = 0$$

il PTC risulta pari a 77,28%

Si ricava pertanto che tale intervallo del tronco stradale della Via Don Peron nord è caratterizzato da un **L.d.S.** pari a **D.**

SEZIONE 3: S.R. N. 14 - STRADA A DUE CORSIE PER SENSO DI MARCIA CON SPARTITRAFFICO CENTRALE.

Caratteristiche funzionali della strada:

- Porta oraria (veic/h max misurato nella direzione più carica) = 1.022
- % media di veicoli pesanti: 0,93%

Distribuzione del flusso veicolare nell'ora di punta data dai rilievi:

Venerdì (18:00 - 19:00): 1.022/ 1.967 = 52%

Calcolo del Livello di Servizio che, per di strade classificate tipo B, è funzione nella percentuale del tempo in coda PTC.

Calcolato il tasso di flusso (Q) dato dalla formula sopradescritta con:

- VHP: volume orario (totale per le due direzioni) = 1.022 + 945= 1.967 veic/h;
- pfh: fattore dell'ora di punta = 0,99;
- f_G: coefficiente che tiene conto dell'andamento altimetrico = 1;

- f_{HV}: coefficiente che tiene conto della presenza dei veicoli lenti = 0,99.

Si determina la Percentuale di Tempo speso in coda PTC secondo la formula sopradescritta con:

$$BPTC = 100 \cdot (1 - e^{-0.000879 \cdot Q}) = 79,4\%$$

 $f_{d/np} = 0$

il PTC risulta pari a 79,48%

Si ricava pertanto che tale intervallo del tronco stradale della S.R. n. 14 è caratterizzato da un **L.d.S.** pari a **D**.

SEZIONE 4: VIA BASEGGIO - STRADA A UNA CORSIA PER SENSO DI MARCIA.

Caratteristiche funzionali della strada:

- Porta oraria (veic/h max misurato nella direzione più carica) = 413
- % media di veicoli pesanti :0,3%

Distribuzione del flusso veicolare nell'ora di punta data dai rilievi:

Venerdì (18:00 - 19:00): 413/696 = 59%

Calcolo del Livello di Servizio che, per di strade classificate tipo F, è funzione nella percentuale del tempo in coda PTC.

Calcolato il tasso di flusso (Q) dato dalla formula sopradescritta con:

- VHP: volume orario (totale per le due direzioni) = 413 + 284= 696 veic/h;
- pfh: fattore dell'ora di punta = 0,97;
- f_G: coefficiente che tiene conto dell'andamento altimetrico = 1;
- f_{HV}: coefficiente che tiene conto della presenza dei veicoli lenti = 1.

Si determina la Percentuale di Tempo speso in coda PTC secondo la formula sopradescritta con:

$$BPTC = 100 \cdot (1 - e^{-0.000879 \cdot Q}) = 46,72\%$$

 $f_{d/np} = 18,2$

il PTC risulta pari a 64,92%

Si ricava pertanto che tale intervallo del tronco stradale di Via Baseggio è caratterizzato da un **L.d.S.** pari a **C**

SEZIONE 5: VIA PIONARA - STRADA A UNA CORSIA PER SENSO DI MARCIA.

Caratteristiche funzionali della strada:

- Porta oraria (veic/h max misurato nella direzione più carica) = 348
- % media di veicoli pesanti :0%

Distribuzione del flusso veicolare nell'ora di punta data dai rilievi:

Venerdì (18:00 - 19:00): 348/529 = 50%

Calcolo del Livello di Servizio che, per di strade classificate tipo F, è funzione nella percentuale del tempo in coda PTC.

Calcolato il tasso di flusso (Q) dato dalla formula sopradescritta con:

- VHP: volume orario (totale per le due direzioni) = 348 + 182= 529 veic/h;
- pfh: fattore dell'ora di punta = 0,97;
- f_G: coefficiente che tiene conto dell'andamento altimetrico = 1;
- f_{HV}: coefficiente che tiene conto della presenza dei veicoli lenti = 1.

Si determina la Percentuale di Tempo speso in coda PTC secondo la formula sopradescritta con:

$$BPTC = 100 \cdot (1 - e^{-0.000879 \cdot Q}) = 38,01\%$$

$$f_{d/np} = 16,9$$

il PTC risulta pari a 54,91%

Si ricava pertanto che tale intervallo del tronco stradale di Via Pionara è caratterizzato da un **L.d.S.** pari a **B**.

SEZIONE 6: VIA DON PERON SUD - STRADA A DUE CORSIE PER SENSO DI MARCIA CON SPARTITRAFFICO CENTRALE.

Caratteristiche funzionali della strada:

- Porta oraria (veic/h max misurato nella direzione più carica) = 698
- % di veicoli pesanti :0%

Distribuzione del flusso veicolare nell'ora di punta data dai rilievi:

Venerdì (18:00 – 19:00): 698/ 1.370 = 51%

Calcolo del Livello di Servizio che, per di strade classificate tipo E, è funzione nella percentuale del tempo in coda PTC.

Calcolato il tasso di flusso (Q) dato dalla formula sopradescritta con:

- VHP: volume orario di progetto (totale per le due direzioni) = 698 + 672= 1.370
 veic/h:
- pfh: fattore dell'ora di punta = 0,98;
- f_G: coefficiente che tiene conto dell'andamento altimetrico = 1;
- f_{HV}: coefficiente che tiene conto della presenza dei veicoli lenti = 0,99.

Si determina la Percentuale di Tempo speso in coda PTC secondo la formula sopradescritta con:

$$BPTC = 100 \cdot (1 - e^{-0.000879 \cdot Q}) = 70,73\%$$

 $f_{d/np} = 0$

il PTC risulta pari a 70,73%

Si ricava pertanto che tale intervallo del tronco stradale di Via Don Peron sud è caratterizzato da un **L.d.S.** pari a **D**.

SABATO- ora di punta SERA 18:00 – 19:00

SEZIONE 1: VIA BACCHION – STRADA A DUE CORSIE PER SENSO DI MARCIA CON SPARTITRAFFICO CENTRALE

Caratteristiche funzionali della strada:

- Porta oraria (veic/h max misurato nella direzione più carica) = 498
- % media di veicoli pesanti = 0.0%

Distribuzione del flusso veicolare nell'ora di punta data dai rilievi:

Venerdì (18:00 - 19:00): 498/861= 57%

Calcolo del Livello di Servizio che, per di strade classificate tipo E, è funzione nella percentuale del tempo in coda PTC.

Calcolato il tasso di flusso (Q) dato dalla formula seguente:

$$Q = \frac{VHP}{phf \cdot f_G \cdot f_{HV}}$$

Con

- VHP: volume orario (totale per le due direzioni) = 498+364= 861veic/h;
- pfh: fattore dell'ora di punta = 0,97;
- f_G: coefficiente che tiene conto dell'andamento altimetrico = 1;
- f_{HV}: coefficiente che tiene conto della presenza dei veicoli lenti = 1.

Si determina la Percentuale di Tempo speso in Coda PTC:

con:

$$BPTC = 100 \cdot (1 - e^{-0.000879 \cdot Q}) = 56,99\%$$

$$f_{d/np} = 0$$

PTC risulta pari a 56,99%

Dal grafico e dalla tabella riportata in Appendice 01 si desume che tale intervallo il tronco stradale di Via Bacchion è caratterizzato da un **L.d.S.** pari a **C.**

SEZIONE 2: VIA DON PERON NORD - STRADA A DUE CORSIE PER SENSO DI MARCIA CON SPARTITRAFFICO CENTRALE.

Caratteristiche funzionali della strada:

- Porta oraria (veic/h max misurato nella direzione più carica) = 918
- % media di veicoli pesanti = 0,58%

Distribuzione del flusso veicolare nell'ora di punta data dai rilievi:

Venerdì (18:00 – 19:00): 918/1.743=55%

Calcolo del Livello di Servizio che, per di strade classificate tipo E, è funzione nella percentuale del tempo in coda PTC.

Calcolato il tasso di flusso (Q) dato dalla formula sopra descritta con:

- VHP: volume orario (totale per le due direzioni) = 918 + 734= 1.743 veic/h;
- pfh: fattore dell'ora di punta = 0,98;
- f_G: coefficiente che tiene conto dell'andamento altimetrico = 1;
- f_{HV}: coefficiente che tiene conto della presenza dei veicoli lenti = 0,99.

Si determina la Percentuale di Tempo speso in coda PTC secondo la formula sopradescritta con:

$$BPTC = 100 \cdot (1 - e^{-0.000879 \cdot Q}) = 77,28\%$$

 $f_{d/np} = 0$

il PTC risulta pari a 77,28%

Si ricava pertanto che tale intervallo del tronco stradale della Via Don Peron nord è caratterizzato da un **L.d.S.** pari a **D.**

SEZIONE 3: S.R. N. 14 - STRADA A DUE CORSIE PER SENSO DI MARCIA CON SPARTITRAFFICO CENTRALE.

Caratteristiche funzionali della strada:

- Porta oraria (veic/h max misurato nella direzione più carica) = 1.183
- % media di veicoli pesanti: 0,49%

Distribuzione del flusso veicolare nell'ora di punta data dai rilievi:

Venerdì (18:00 - 19:00): 1.183/2.192 = 54%

Calcolo del Livello di Servizio che, per di strade classificate tipo B, è funzione nella percentuale del tempo in coda PTC.

Calcolato il tasso di flusso (Q) dato dalla formula sopradescritta con:

- VHP: volume orario (totale per le due direzioni) = 1.183 + 1.009= 2.192 veic/h;
- pfh: fattore dell'ora di punta = 0,99;
- f_G: coefficiente che tiene conto dell'andamento altimetrico = 1;
- f_{HV}: coefficiente che tiene conto della presenza dei veicoli lenti = 1.

Si determina la Percentuale di Tempo speso in coda PTC secondo la formula sopradescritta con:

$$BPTC = 100 \cdot (1 - e^{-0.000879 \cdot Q}) = 85,44\%$$

 $f_{d/np} = 0$

il PTC risulta pari a 85,448%

Si ricava pertanto che tale intervallo del tronco stradale della S.R. n. 14 è caratterizzato da un **L.d.S.** pari a **E**.

SEZIONE 4: VIA BASEGGIO - STRADA A UNA CORSIA PER SENSO DI MARCIA.

Caratteristiche funzionali della strada:

- Porta oraria (veic/h max misurato nella direzione più carica) = 636
- % media di veicoli pesanti :0,0%

Distribuzione del flusso veicolare nell'ora di punta data dai rilievi:

Venerdì (18:00 - 19:00): 636/ 937 = 67%

Calcolo del Livello di Servizio che, per di strade classificate tipo F, è funzione nella percentuale del tempo in coda PTC.

Calcolato il tasso di flusso (Q) dato dalla formula sopradescritta con:

- VHP: volume orario (totale per le due direzioni) = 636 + 301= 937 veic/h;
- pfh: fattore dell'ora di punta = 0,98;
- f_G: coefficiente che tiene conto dell'andamento altimetrico = 1;
- f_{HV}: coefficiente che tiene conto della presenza dei veicoli lenti = 1.

Si determina la Percentuale di Tempo speso in coda PTC secondo la formula sopradescritta con:

$$BPTC = 100 \cdot (1 - e^{-0.000879 \cdot Q}) = 54,20\%$$

 $f_{d/np} = 13,1$

il PTC risulta pari a 69,94%

Si ricava pertanto che tale intervallo del tronco stradale di Via Baseggio è caratterizzato da un **L.d.S.** pari a **C**

SEZIONE 5: VIA PIONARA - STRADA A UNA CORSIA PER SENSO DI MARCIA.

Caratteristiche funzionali della strada:

- Porta oraria (veic/h max misurato nella direzione più carica) = 521
- % media di veicoli pesanti: 0,1%

Distribuzione del flusso veicolare nell'ora di punta data dai rilievi:

Venerdì (18:00 - 19:00): 521/804 = 64%

Calcolo del Livello di Servizio che, per di strade classificate tipo F, è funzione nella percentuale del tempo in coda PTC.

Calcolato il tasso di flusso (Q) dato dalla formula sopradescritta con:

- VHP: volume orario (totale per le due direzioni) = 521 + 283= 804 veic/h;
- pfh: fattore dell'ora di punta = 0,98;
- f_G: coefficiente che tiene conto dell'andamento altimetrico = 1;
- f_{HV}: coefficiente che tiene conto della presenza dei veicoli lenti = 1.

Si determina la Percentuale di Tempo speso in coda PTC secondo la formula sopradescritta con:

$$BPTC = 100 \cdot (1 - e^{-0.000879 \cdot Q}) = 51,37\%$$

$$f_{d/np} = 14,2$$

il PTC risulta pari a 65,57%

Si ricava pertanto che tale intervallo del tronco stradale di Via Pionara è caratterizzato da un **L.d.S.** pari a **C**.

SEZIONE 6: VIA DON PERON SUD - STRADA A DUE CORSIE PER SENSO DI MARCIA CON SPARTITRAFFICO CENTRALE.

Caratteristiche funzionali della strada:

- Porta oraria (veic/h max misurato nella direzione più carica) = 927
- % di veicoli pesanti: 0%

Distribuzione del flusso veicolare nell'ora di punta data dai rilievi:

Calcolo del Livello di Servizio che, per di strade classificate tipo E, è funzione nella percentuale del tempo in coda PTC.

Calcolato il tasso di flusso (Q) dato dalla formula sopradescritta con:

- VHP: volume orario di progetto (totale per le due direzioni) = 927 + 905= 1.832 veic/h;
- pfh: fattore dell'ora di punta = 0,99;
- f_G: coefficiente che tiene conto dell'andamento altimetrico = 1;
- f_{HV}: coefficiente che tiene conto della presenza dei veicoli lenti = 1.

Si determina la Percentuale di Tempo speso in coda PTC secondo la formula sopradescritta con:

$$BPTC = 100 \cdot (1 - e^{-0.000879 \cdot Q}) = 79,65\%$$

$$f_{d/np} = 0$$

il PTC risulta pari a 79,65%

Si ricava pertanto che tale intervallo del tronco stradale di Via Don Peron sud è caratterizzato da un **L.d.S.** pari a **D**.

Riassumendo si ottengono i seguenti risultati.

LIVELLO DI SERVIZIO - STATO DI FATTO						
Sezione / Postazione		nerdì 18:00 - 19:00	Sabato ora punta h 18:00 - 19:00			
	Flusso veicoli /ora	Livello di Servizio	Flusso veicoli /ora	Livello di Servizio		
Sezione 1 – Via E. Bacchion	1.107	С	861	С		
Sezione 2 – Via Don Peron (Nord)	1.659	D	2.139	E		
Sezione 3 – S.R. n. 14 (V. Bacchion)	1.967	D	2.192	E		
Sezione 4 – Via Baseggio	660	С	895	С		
Sezione 5 – Via Pionara	512	В	778	С		
Sezione 6 – Via Don Peron (Sud)	1.339	D	1.608	D		

Dall'analisi del Livello di Servizio, relativo alle ore di punta della sera nelle giornate di venerdì e sabato, emerge che il flusso nell'ora di punta del venerdì si mantiene nel complesso stabile con un confort di marcia accettabile.

Per quanto riguarda l'ora di punta del sabato, si possono presentare condizioni di deflusso al limite della instabilità sulle sezioni 2 e 3 con riduzioni di comfort.

Tali variazioni si possono, comunque, tenendo conto della tipologia di area caratterizzata dalla forte presenza di numerose attività commerciali, dall'Ospedale di Mestre e dalla vicinanza dei due svincoli della Tangenziale A57, ritenere accettabili in quanto sono per lo più circoscritte temporalmente nei 15 minuti più carichi dell'ora di punta del sabato sera.

Si può pertanto affermare che, nel complesso, il traffico veicolare presente sull'area è discretamente assorbito con qualche ripercussione sui livelli di deflusso per le sezioni 2 e 3 specificatamente nella giornata del sabato sera ed in particolare nell'ora di punta.

6. I NODI DELLA RETE STRADALE

A completamento dell'analisi sullo stato di fatto relativo ai flussi veicolari che impegnano il sistema viario esistente afferente all'area oggetto di analisi, si riportano qui di seguito i dati relativi ai rilievi di traffico e le verifiche tecniche effettuate sui principali nodi di accesso all'area.

È stato effettuato, nello stesso tempo, un rilievo del flusso veicolare relativo alle manovre di svolta nelle tre rotatorie prese in esame relativamente all'intervallo orario del venerdì (18:00 – 19:00) e del sabato (18:00 – 19:00).

I dati raccolti consentono, nel proseguo dell'analisi, di verificare la capacità residuale degli sistemi di regolamentazione dei nodi della rete afferente all'area di studio per determinare il Livello di Servizio in termini di riserva di capacità e del perditempo di attesa per entrare nel nodo che tiene anche conto dei perditempi in decelerazione ed accelerazione rispetto alla velocità di flusso libero, valori compresi tra i 2,5 – 5 sec.

6.1 NODO R1. Analisi flussi veicolari intersezione tra Via Bacchion, Via Don Peron e la S.R. n. 14 Via Bacchion.

Le verifiche di seguito riportate fanno riferimento all'intervallo orario dell'ora di punta della sera del venerdì (18:00 – 19:00) e di sabato (18:00 – 19:00) hanno il fine di evidenziare eventuali criticità del sistema.

Le verifiche tecniche relative al nodo in parola sono state elaborate sulla base del metodo di verifica francese delle rotatorie Setra e Cetur. La scelta dei sopracitati metodi è dovuta alla particolare tipologia di rotatorie inserite in un contesto extraurbano con caratteriste urbane.

L'osservazione diretta ha infatti evidenziato che il nodo è adeguato ai flussi veicolari che attualmente lo impegnano confermando quanto risulta dall'applicazione dei suddetti metodi.

I conteggi svolti nell'intersezione tra Via Bacchion, Via Don Peron e la S.R. n.14, come per gli altri nodi della rete, hanno consentito di definire le svolte per ogni direzione del nodo. Si sottolinea che il braccio posto a nord della rotatoria, al momento del rilievo del flusso veicolare, non era ancora operativo e quindi non è stato preso in considerazione.

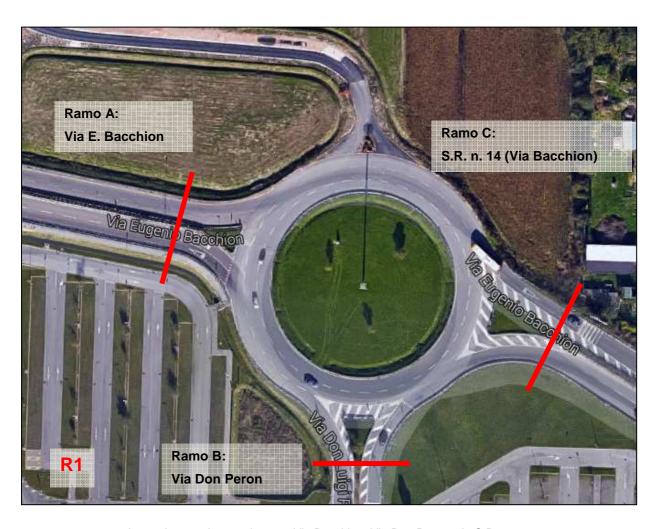


Immagine 6.1: Intersezione tra Via Bacchion, Via Don Peron e la S.R. n. 14. Definizione dei rami per la lettura delle matrici Origine/Destinazione

MATRICE O/D DEI FLUSSI VEICOLARI MISURATI INTERSEZIONE R1

TRA VIA BACCHION - VIA DON PERON - S.R. N 14

VENERDI' - ora di punta SERA 18:00 – 19:00

ROTATORIA R1 STATO DI FATTO - VENERDI' 18.00 - 19.00						
	MATRICE DEI FLUSSI. VEICOLI EQUIVALENTI					
SEZIONI		А	В	С	Tot. Veicoli in Ingresso	
A - Via Bacchion	А	0	157	366	523	
B - Via Don Peron	В	269	0	656	925	
C - S.R. 14 Via Bacchion	С	316	629	0	945	
Tot. veicoli in uscita		584	786	1.022	2.392	

	TRAFFICO CIRCOLANTE				
	FLUSSO AI RAMI				
SEZIONI	Qc [veic/h] traffico circolante	Qu [veic/h] traffico uscente	Qe [veic/h] traffico entrante		
A - Via Bacchion	629	584	523		
B - Via Don Peron	366 786 925				
C - S.R. 14 Via Bacchion	269 1.022 945		945		
	//	2.392	2.392		

Sulla base dei valori di traffico nell'ora di massimo afflusso sul nodo si è provveduto, per mezzo dei modelli matematici di verifica dei sistemi circolatori a valutare la capacità di deflusso del nodo rispetto ai valori di traffico da cui è impegnato.

Di seguito si riportano i risultati delle verifiche tecniche effettuate sulla base delle geometrie dei nodi in esame, utilizzando i metodi di verifica tecnica più diffusi: SETRA e CETUR, dei quali, per una trattazione esaustiva si rimanda alla lettura dell'Appendice 02.

METODO SETRA

Parametri	RAMO A	RAMO B	RAMO C
SEP (m)	11,65	25	35
ANN (m)	13	13	13
ENT (m)	7,5	5	7,5
Qu (veic/h)	584	786	1.022
Qu' (veic/h)	131	0	0
Qc (veic/h)	629	366	269
Qd (veic/h)	412	210	154

ANALISI DEL NODO - METODO SETRA							
SEZIONI capacità dei riserva di riserva di tempo medio della coda cap						Ct [veic/h] capacità totale	
A - Via Bacchion	1.459	936	64,18	8,84	7,70		
B - Via Don Peron	1.360	436	32,02	13,06	20,13	4.529	
C - S.R. 14 Via Bacchion	1.711	766	44,77	10,67	16,80		

Dalla verifica tecnica condotta si evince che l'attuale sistema circolatorio del nodo R1 nell'intervallo orario di massimo carico non evidenzia problemi in termini di riserva di capacità che è superiore al 30%, definendo una condizione di esercizio fluida con tempi medi di attesa sotto i 15 sec.

METODO CETUR

ANALISI NODO				
SEZIONE/RAMO	Sez. 1 /ramo A	Sez. 2 /ramo B	Sez. 3/ramo C	
Qd Flusso di disturbo	557	413	392	
Y coefficiente per ingressi	1,5	1	1	
b coefficiente legato a ANN	0,7	0,7	0,7	
Capacità, C [veic/h]	1.554	1.156	1.173	
SEZIONI	C [veic/h] capacità dei rami	Rc [veic/h] riserva di capacità	Rc [%] riserva di capacità	Ct [veic/r capacità to
A - Via Bacchion	1.554	1.031	66,37	
B - Via Don Peron	1.156	231	19,99	3.882
C - S.R. 14 Via Bacchion	1.173	228	19,45	

Tale condizione è confermata anche con il metodo Cetur.

SABATO - ora di punta SERA 18:00 – 19:00

ROTATORIA R1 STATO DI FATTO - SABATO 18.00 - 19.00						
	MATRICI	MATRICE DEI FLUSSI. VEICOLI EQUIVALENTI				
SEZIONI		А	В	С	Tot. Veicoli in Ingresso	
A - Via Bacchion	А	0	91	273	364	
B - Via Don Peron	В	336	0	910	1.246	
C - S.R. 14 Via Bacchion	С	161	848	0	1.009	
Tot. veicoli in uscita		498	939	1.183	2.619	

	TRAFFICO CIRCOLANTE				
	FLUSSO AI RAMI				
SEZIONI	Qc [veic/h] traffico circolante	Qu [veic/h] traffico uscente	Qe [veic/h] traffico entrante		
A - Via Bacchion	848	498	364		
B - Via Don Peron	273 939 1.		1.246		
C - S.R. 14 Via Bacchion	336 1.183 1.009				
	//	2.619	2.619		

METOTODO SETRA

Parametri	RAMO A	RAMO B	RAMO C
SEP (m)	11,65	25	35
ANN (m)	13	13	13
ENT (m)	7,5	5	7,5
Qu (veic/h)	498	939	1.183
Qu' (veic/h)	111	0	0
Qc (veic/h)	848	273	336
Qd (veic/h)	530	157	193

ANALISI DEL NODO - METODO SETRA							
SEZIONI capacità dei riserva di riserva di tempo medio della coda ca						Ct [veic/h] capacità totale	
A - Via Bacchion	1.343	979	72,89	8,68	5,26		
B - Via Don Peron	1.403	157	11,20	23,11	48,00	4.418	
C - S.R. 14 Via Bacchion	1.672	663	39,67	11,37	19,12		

Dalla verifica tecnica condotta nella punta della sera di sabato si evince che l'attuale sistema circolatorio del nodo R1 nell'intervallo orario di massimo carico non evidenzia problemi in termini di riserva di capacità su via Bacchion e sulla S.R.13 con valori superiori al 30%, definendo una condizione di esercizio fluida e con tempi medi di attesa sotto i 12 sec.

Per quanto riguarda la sezione B, via Don Peron, questa presenta una riserva di capacità che si può definire aleatoria con possibili fenomeni di viscosità mantenendo comunque tempi di attesa sotto i 25 sec. per un livello di Servizio pari a C.

METODO CETUR

ANALISI NODO	ANALISI NODO - METODO CETUR						
SEZIONE/RAMO	Sez. 1 /ramo A	Sez. 2 /ramo B	Sez. 3/ramo C				
Qd Flusso di disturbo	693	379	472				
Y coefficiente per ingressi	1,5	1	1				
b coefficiente legato a ANN	0,7	0,7	0,7				
Capacità, C [veic/h]	1.384	1.184	1.107				
SEZIONI	C [veic/h] capacità dei rami	Rc [veic/h] riserva di capacità	Rc [%] riserva di capacità	Ct [veic/h] capacità totale			
A - Via Bacchion	1.384	1.020	73,70				
B - Via Don Peron	1.184	78	6,59	3.675			
C - S.R. 14 Via Bacchion	1.107	98	8,82				

Tale condizione è confermata anche con il metodo Cetur.

Riassumendo per quanto riguarda il Livello di Servizio della rotatoria R1 relativamente all'ora di punta della sera di venerdì e di sabato, si sono ottenuti i seguenti risultati:

LIVELLO DI SERVIZIO - STATO DI FATTO						
ROTATORIA R1	Vene ora punta h 1		Saba ora punta h 1			
Sezione / Postazione	Flusso ingresso veicoli /ora		Flusso ingresso veicoli /ora	Livello di Servizio		
A - Via Bacchion	523	А	364	А		
B - Via Don Peron	925	В	1.246	В		
C - S.R. 14 Via Bacchion	945	В	1.009	С		

6.1 NODO R2. Analisi flussi veicolari intersezione tra Via Don Peron, Via Baseggio e Via Zandonai.

I conteggi svolti nell'intersezione tra Via Don Peron, Via Baseggio e Via Zandonai hanno consentito di definire le svolte per ogni direzione del nodo.

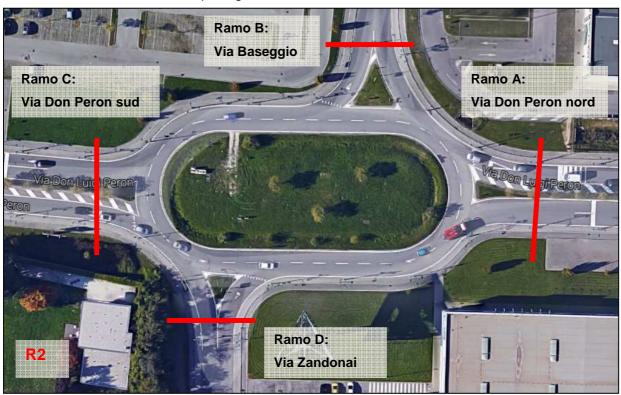


Immagine 6.2: Intersezione R2 tra Via Don Peron, Via Baseggio e Via Zandonai.

Definizione dei rami per la lettura delle matrici Origine/Destinazione

MATRICE O/D DEI FLUSSI VEICOLARI MISURATI <u>INTERSEZIONE R2</u>

TRA VIA DON PERON - VIA BASEGGIO - VIA ZANDONAI

VENERDI' - ora di punta SERA 18:00 – 19:00

ROTATORIA R2 STATO DI FATTO - VENERDI' 18.00 - 19.00								
		MATRICE DEI FLUSSI. VEICOLI EQUIVALENTI						
SEZIONI		А	В	С	D	Tot. Veicoli in Ingresso		
A - Via Don Peron "Nord"	Α	0	206	528	0	734		
B - Via Baseggio	В	257	0	211	0	468		
C - Via Don Peron "Sud"	С	614	77	0	7	698		
D – Via Zandonai	D	34	2	12	0	48		
Tot. veicoli in uscita	a	906	284	751	7	1.948		

	TRAFFICO CIRCOLANTE				
	FLUSSO AI RAMI				
SEZIONI	Qc [veic/h]	Qu [veic/h]	Qe [veic/h]		
	traffico	traffico	traffico		
	circolante	uscente	entrante		
A - Via Don Peron "Nord"	91	906	734		
B - Via Baseggio	540	284	468		
C - Via Don Peron "Sud"	257	751	698		
D – Via Zandonai	948	7	48		
	//	1.948	1.948		

METOTODO SETRA

	RAMO A	RAMO B	RAMO C	RAMO D
SEP (m)	10	15	9	10,25
ANN (m)	7	7	7	7
ENT (m)	6	7	5	5
Qu (veic/h)	906	284	751	7
Qu' (veic/h)	302	0	300	2
Qc (veic/h)	91	540	257	948
Qd (veic/h)	317	586	497	1031

ANALISI DEL NODO - METODO SETRA								
SEZIONI	C [veic/h] capacità dei rami	Rc [veic/h] riserva di capacità	Rc [%] riserva di capacità	d [sec] tempo medio attesa	L [m] lunghezza della coda	Ct [veic/h] capacità totale		
A - Via Don Peron "Nord"	1.385	651	47,01	10,49	12,83			
B - Via Baseggio	1.241	773	62,30	9,64	7,52	4.456		
C - Via Don Peron "Sud"	1.130	432	38,22	13,19	15,35	4.456		
D – Via Zandonai	700	652	93,14	10,52	0,84			

Dalla verifica tecnica condotta nell'ora di punta della sera di venerdì si evince che l'attuale intersezione R2 a raso nell'intervallo orario di massimo carico non evidenzia particolari problemi di saturazione nella manovre interferenti con i flussi veicolari presentando tempi di attesa inferiori ai 14 sec. e con una riserva di capacità superiore al 30% Le condizioni sono di flusso nel complesso fluido e stabile.

METODO CETUR

ANALISI NODO - METODO CETUR								
SEZIONE/RAMO	Sez. 2 /ramo A	Sez. 4 /ramo B	Sez.6 /ramo C	Sez. /ramo D				
Qd Flusso di disturbo	272	597	408	950				
Y coefficiente per ingressi	1	1	1	1				
b coefficiente legato a ANN	1	1	1	1				
Capacità, C [veic/h]	1.273	1.002	1.160	708				
SEZIONI	C [veic/h] capacità dei rami	Rc [veic/h] riserva di capacità	Rc [%] riserva di capacità	Ct [veic/h] capacità totale				
A - Via Don Peron "Nord"	1.273	539	42,36					
B - Via Baseggio	1.002	534	53,30	4.144				
C - Via Don Peron "Sud"	1.160	462	39,84	4.144				
D – Via Zandonai	708	660	93,22					

Tale condizione è confermata anche con il metodo Cetur.

SABATO - ora di punta SERA 18:00 – 19:00

ROTATORIA R2 STATO DI FATTO - SABATO 18.00 - 19.00								
	MATRICE DEI FLUSSI. VEICOLI EQUIVALENTI							
SEZIONI		А	В	С	D	Tot. Veicoli in Ingresso		
A - Via Don Peron "Nord"	Α	0	268	616	9	893		
B - Via Baseggio	В	350	0	286	0	636		
C - Via Don Peron "Sud"	С	806	111	0	9	927		
D – Via Zandonai	D	59	0	3	0	62		
Tot. veicoli in uscita 1.215		379	905	18	2.518			

	TRAFFICO CIRCOLANTE				
SEZIONI	FLUSSO AI RAMI				
	Qc [veic/h]	Qu [veic/h]	Qe [veic/h]		
	traffico	traffico	traffico		
	circolante	uscente	entrante		
A - Via Don Peron "Nord"	114	1.215	893		
B - Via Baseggio	628	379	636		
C - Via Don Peron "Sud"	359	905	927		
D – Via Zandonai	1.268 18 62				
	//	2.518	2.518		

METOTODO SETRA

	RAMO A	RAMO B	RAMO C	RAMO D
SEP (m)	10	15	9	10,25
ANN (m)	7	7	7	7
ENT (m)	6	7	5	5
Qu (veic/h)	1.215	379	905	18
Qu' (veic/h)	405	0	362	6
Qc (veic/h)	114	628	359	1268
Qd (veic/h)	417	681	651	1379

ANALISI DEL NODO - METODO SETRA								
SEZIONI	C [veic/h] capacità dei rami	Rc [veic/h] riserva di capacità	Rc [%] riserva di capacità	d [sec] tempo medio attesa	L [m] lunghezza della coda	Ct [veic/h] capacità totale		
A - Via Don Peron "Nord"	1.298	405	31,18	13,65	20,32			
B - Via Baseggio	1.151	515	44,77	11,91	12,63	2.072		
C - Via Don Peron "Sud"	1.005	78	7,79	33,40	51,60	3.873		
D – Via Zandonai	419	357	85,20	15,08	1,56			

Dalla verifica tecnica condotta nell'ora di punta della sera di sabato si evince che l'attuale intersezione R2 a raso nell'intervallo orario di massimo carico, relativamente alle sezioni A,B e D non evidenzia particolari problemi di saturazione nella manovre interferenti con i flussi veicolari presentando tempi di attesa inferiori ai 20 sec. e con una riserva di capacità superiore al 30% Le condizioni sono di flusso nel complesso fluido e stabile.

Per quanto riguarda la sezione C, via Don Peron "Sud", questa presenta una riserva di capacità che si può definire aleatoria con possibili fenomeni di viscosità con tempi di attesa sui 33 sec. per un livello di Servizio pari a D.

METODO CETUR

ANALISI NODO - METODO CETUR								
SEZIONE/RAMO	Sez. 2 /ramo A	Sez. 4 /ramo B	Sez.6 /ramo C	Sez. /ramo D				
Qd Flusso di disturbo	357	704	540	1.271				
Y coefficiente per ingressi	1	1	1	1				
b coefficiente legato a ANN	1	1	1	1				
Capacità, C [veic/h]	1.202	913	1.050	441				
SEZIONI	C [veic/h] capacità dei rami	Rc [veic/h] riserva di capacità	Rc [%] riserva di capacità	Ct [veic/h] capacità totale				
A - Via Don Peron "Nord"	1.202	309	25,72					
B - Via Baseggio	913	277	30,37	2 607				
C - Via Don Peron "Sud"	1.050	123	11,73	3.607				
D – Via Zandonai	441	379	85,93					

Tale condizione è confermata anche con il metodo Cetur.

Riassumendo per quanto riguarda il Livello di Servizio dell'intersezione a raso R2 relativamente all'ora di punta del venerdì e sabato sera, si sono ottenuti i seguenti risultati.

LIVELLO DI SERVIZIO - STATO DI FATTO							
ROTATORIA R2	Vene ora punta h 1		Sabato ora punta h 18:00 - 19:00				
Sezione / Postazione	Flusso ingresso veicoli /ora	Livello di Servizio	Flusso ingresso veicoli /ora	Livello di Servizio			
A - Via Don Peron "Nord"	734	В	893	В			
B - Via Baseggio	468	A	636	В			
C - Via Don Peron "Sud"	698	В	927	D			
D – Via Zandonai	48	В	62	С			

6.2 NODO R3. Analisi flussi veicolari intersezione tra Via Baseggio e Via Pionara.

I conteggi svolti nell'intersezione tra Via Baseggio e Via Pionara hanno consentito di definire le svolte per ogni direzione del nodo.



Immagine 6.3: Intersezione a R3 tra Via Baseggio e Via Pionara.

Definizione dei rami per la lettura delle matrici Origine/Destinazione

MATRICE O/D DEI FLUSSI VEICOLARI MISURATI INTERSEZIONE R3

TRA VIA BASEGGIO – VIA PIONARA

VENERDI' - ora di punta SERA 18:00 – 19:00

ROTATORIA R3 STATO DI FATTO - VENERDI' h 18.00 - 19.00								
SEZIONI		А	В	С	D	Tot. Veicoli in Ingresso		
A - Via Baseggio "Est"	Α	0	165	26	94	284		
B - Via Pionara "Nord"	В	313	0	0	35	348		
C - Via Baseggio "Ovest"	С	12	1	0	0	13		
D – Via Pionara "Sud"	D	88	16	0	0	104		
Tot. veicoli in uscita		413	182	26	129	749		

	TRAFFICO CIRCOLANTE			
	FLUSSO AI RAMI			
SEZIONI	Qc [veic/h] traffico circolante	Qu [veic/h] traffico uscente	Qe [veic/h] traffico entrante	
A - Via Baseggio "Est"	17	413	284	
B - Via Pionara "Nord"	119	182	348	
C - Via Baseggio "Ovest"	442	26	13	
D – Via Pionara "Sud"	326	129	104	
	//	749	749	

METOTODO SETRA

	RAMO A	RAMO B	RAMO C	RAMO D
SEP (m)	5	4	5	4
ANN (m)	8,5	8,5	8,5	8,5
ENT (m)	4	4	4	4
Qu (veic/h)	413	182	26	129
Qu' (veic/h)	275	133	17	94
Qc (veic/h)	17	119	442	326
Qd (veic/h)	192	199	434	372

ANALISI DEL NODO - METODO SETRA						
SEZIONI	C [veic/h] capacità dei rami	Rc [veic/h] riserva di capacità	Rc [%] riserva di capacità	d [sec] tempo medio attesa	L [m] lunghezza della coda	Ct [veic/h] capacità totale
A - Via Baseggio "Est"	1.255	971	77,38	8,70	4,12	
B - Via Pionara "Nord"	1.250	902	72,16	8,99	5,21	4.706
C - Via Baseggio "Ovest"	1.078	1.065	98,79	8,38	0,18	4.706
D – Via Pionara "Sud"	1.123	1.019	90,74	8,53	1,48	

Dalla verifica tecnica condotta nell'ora di punta della sera di venerdì si evince che l'attuale intersezione R3 a raso nell'intervallo orario di massimo carico, non evidenzia particolari problemi di saturazione nella manovre interferenti con i flussi veicolari presentando tempi di attesa inferiori agli 8 sec. e con una riserva di capacità superiore al 70% Le condizioni sono di flusso nel complesso fluido e stabile.

METODO CETUR

ANA	ANALISI NODO - METODO CETUR						
SEZIONE/RAMO	Sez. 4 /ramo A	Sez. 5 /ramo B	Sez. /ramo C	Sez. /ramo D			
Qd Flusso di disturbo	98	144	403	319			
Y coefficiente per ingressi	1	1	1	1			
b coefficiente legato a ANN	0,9	0,9	0,9	0,9			
Capacità, C [veic/h]	1.418	1.380	1.164	1.234			
SEZIONI	C [veic/h] capacità dei rami	Rc [veic/h] riserva di capacità	Rc [%] riserva di capacità	Ct [veic/h] capacità totale			
A - Via Baseggio "Est"	1.418	1.134	79,98				
B - Via Pionara "Nord"	1.380	1.032	74,79	5.197			
C - Via Baseggio "Ovest"	1.164	1.151 98,88		5.197			
D – Via Pionara "Sud"	1.234	1.130	91,57				

Tale condizione è confermata anche con il metodo Cetur.

SABATO - ora di punta SERA 18:00 – 19:00

ROTATORIA R3 STATO DI FATTO - SABATO h 18.00 - 19.00						
		MATRICE DEI FLUSSI. VEICOLI EQUIVALENTI				
SEZIONI		А	В	С	D	Tot. Veicoli in Ingresso
A - Via Baseggio "Est"	Α	0	249	5	47	301
B - Via Pionara "Nord"	В	494	0	1	26	521
C - Via Baseggio "Ovest"	С	10	3	0	0	13
D – Via Pionara "Sud"	D	132	31	0	0	163
Tot. veicoli in uscita 636		283	6	73	998	

	TRAFFICO CIRCOLANTE			
	FLUSSO AI RAMI			
SEZIONI	Qc [veic/h] traffico circolante	Qu [veic/h] traffico uscente	Qe [veic/h] traffico entrante	
A - Via Baseggio "Est"	34	636	301	
B - Via Pionara "Nord"	52	283	521	
C - Via Baseggio "Ovest"	567	6	13	
D – Via Pionara "Sud"	507	73	163	
	//	998	998	

METOTODO SETRA

	RAMO A	RAMO B	RAMO C	RAMO D
SEP (m)	5	4	5	4
ANN (m)	8,5	8,5	8,5	8,5
ENT (m)	4	4	4	4
Qu (veic/h)	636	283	6	73
Qu' (veic/h)	424	208	4	54
Qc (veic/h)	34	52	567	507
Qd (veic/h)	303	182	545	520

ANALISI DEL NODO - METODO SETRA						
SEZIONI	C [veic/h] capacità dei rami	Rc [veic/h] riserva di capacità	Rc [%] riserva di capacità	d [sec] tempo medio attesa	L [m] lunghezza della coda	Ct [veic/h] capacità totale
A - Via Baseggio "Est"	1.174	873	74,35	9,12	4,58	
B - Via Pionara "Nord"	1.263	742	58,73	9,84	8,54	4.446
C - Via Baseggio "Ovest"	996	983	98,69	8,66	0,19	4.440
D – Via Pionara "Sud"	1.015	852	83,93	9,23	2,51	

Dalla verifica tecnica condotta nell'ora di punta della sera di sabato si evince che l'attuale intersezione R2 a raso nell'intervallo orario di massimo carico, non evidenzia particolari problemi di saturazione nelle manovre interferenti con i flussi veicolari presentando tempi di attesa inferiori ai 10 sec. e con una riserva di capacità superiore al 50% Le condizioni sono di flusso nel complesso fluido e stabile.

METODO CETUR

ANALISI NODO - METODO CETUR						
SEZIONE/RAMO	Sez. 4 /ramo A	Sez. 5 /ramo B	Sez. /ramo C	Sez. /ramo D		
Qd Flusso di disturbo	158	103	512	471		
Y coefficiente per ingressi	1	1	1	1		
b coefficiente legato a ANN	0,9	0,9	0,9	0,9		
Capacità, C [veic/h]	1.369	1.414	1.074	1.108		
SEZIONI	C [veic/h] capacità dei rami	Rc [veic/h] riserva di capacità	Rc [%] riserva di capacità	Ct [veic/h] capacità totale		
A - Via Baseggio "Est"	1.369	1.068	78,01			
B - Via Pionara "Nord"	1.414	893	63,15	4.064		
C - Via Baseggio "Ovest"	1.074	1.061	98,79	4.964		
D – Via Pionara "Sud"	1.108	945	85,28			

Tale condizione è confermata anche con il metodo Cetur.

Riassumendo per quanto riguarda il Livello di Servizio dell'intersezione a raso R3 relativamente all'ora di punta del venerdì e sabato sera, si sono ottenuti i seguenti risultati.

LIVELLO DI SERVIZIO - STATO DI FATTO					
ROTATORIA R3	Vene ora punta h 1		Saba ora punta h 1		
Sezione / Postazione	Flusso ingresso veicoli /ora		Flusso ingresso veicoli /ora	Livello di Servizio	
A - Via Baseggio "Est"	284	А	301	А	
B - Via Pionara "Nord"	348	A	521	Α	
C - Via Baseggio "Ovest"	13	А	13	А	
D – Via Pionara "Sud"	104	Α	163	Α	

7. STIMA DEL TRAFFICO GENERATO DA ATTIVITA' COMMERCIALE

Allo stato attuale sono presenti tre attività commerciali per una superficie complessiva di vendita pari a 5.768 mq. Con la presente domanda si ha la necessità di modificare la tipologia della classificazione della struttura da "Parco Commerciale" in "Centro Commerciale" al fine di poter suddividere e ripartire internamente la superficie commerciale.

Per tener conto di tale possibilità si è considerato che l'apertura di una nuova attività commerciale all'interno del "nuovo" Centro Commerciale possa generare un flusso veicolare indotto in quanto una nuova attività comporta una nuova ed aggiunta offerta.

Considerato che gli stalli complessivi sono 354 e che nell'ora di punta più gravosa della sera nella giornata di sabato erano occupati circa 180 stalli, si è stimato in 15% dei posti occupati nell'ora di punta il numero di veicoli indotti da possibili nuove attività commerciali all'interno dello stesso insediamento.

Il volume di traffico indotto (generati/attratti) da una nuova attività risulta stimato in 27 veic/h.

7.1 Flussi indotti e composizione con i preesistenti e analisi distribuzione bacino d'utenza

I volumi di traffico indotti (generati/attratti) da possibili nuove attività di vendita all'interno dell'edificio commerciale sono stati stimati come precedentemente descritto.

La ripartizione dei flussi attratti/generati è stata eseguita ipotizzando il 60% dei veicoli in ingresso e il 40% dei veicoli in uscita dal Centro Commerciale.

Nella tabella seguente è stato calcolato il flusso attratto/generato entrante ed uscente nel'ora di punta della sera nelle due giornate analizzate:

STATO DI PROGETTO: FLUSSO DI TRAFFICO ATTRATTO/GENERATO (Veic. Equivalenti)							
ATTIVITA'	VENERDI' SABATO h 18:00 - 19:00 h 18:00 - 19:00						
COMMERCIALE no food	Attratti/generati	Bidirezionale	Entranti 60%	Uscenti 40%	Bidirezionale	Entranti 60%	Uscenti 40%
Possibile nuova Unità	27	27	16	11	27	16	11
TOTALE		27	16	11	27	16	11

Ne deriva che complessivamente i flussi attratti/generati da una nuova attività commerciale all'interno del comparto possono essere sinteticamente riassunti come segue:

FLUSSO DI TRAFFICO ATTRATTO/GENERATO (Veic. Equivalenti)						
DIREZIONE VENERDI' SABATO h 18:00 - 19:00						
ENTRATA	16	16				
USCITA	11	11				
TOTALE	27	27				

Tali valori di traffico infatti, sommati ai flussi veicolari già esistenti, sono presi a riferimento nelle verifiche tecniche, sottolineando che rappresentano in assoluto il volume maggiormente cautelativo al fine del presente studio.

7.2 Analisi distribuzione bacino d'utenza

Al fine di definire la ripartizione dell'utenza potenziale lungo gli itinerari di accesso alla struttura in progetto, si è provveduto ad analizzare la dimensione del bacino di utenza.

Per la stima della distribuzione dei flussi veicolari attratti/generati da una nuova attività commerciale si è pesato il flusso veicolare esistente rispetto alle correnti di traffico principale. Sulla base di tale ripartizione si è definita la distribuzione dei flussi indotti, ripartita sulle entrate ed uscite dall'intervento in esame, che si riporta nella tabella di seguito riportata.

Il flusso di entrata è stato ripartito equamente, in linea con il dato di rilievo, sui due accessi posti rispettivamente a nord ed a sud dell'edificio in prossimità delle rotatorie R1 e R3.

		N. VEIC.	RIPARTIZIONE FLUSSO SU SEZIONE - VENERDI'e SABATO h 18:00 - 19:00					
DIREZIONE	NOME		Sezione 1	Sezione 2	Sezione 3	Sezione 4	Sezione 5	Sezione 6
			Percentuale di carico pesata sulla singola sezione					
	VIA DON	8	25,0%		75,0%	/	/	/
ENTRATA SU	PERON	o	2		6			
	VIA PIONARA	8	/		/	100,0%	100,0%	100,0%
						8	8	8
USCITA DA		11	25,0%	55,0%	75,0%	100,0%	100,0%	45,0%
	VIA PIONARA	11	1	6	5	11	11	5

8. SCENARIO INFRASTRUTTURALE E RI-DISTRIBUZIONE DEI FLUSSI VEICOLARI

Definito lo stato di fatto, stimata la distribuzione dei flussi veicolari attratti/generati dal comparto in esame, si procederà al calcolo dei Livelli di Servizio per i nodi presi in esame e lungo le aste viarie analizzate secondo la metodologia applicata per lo stato di fatto.

Il flusso indotto dalla nuova possibile attività commerciale è stato distribuito sui due punti di accessi/recessi, quello a nord su Via Don Peron e quello a sud su Via Pionara.

Per quanto riguarda la distribuzione del flusso indotto sulla viabilità esistente si è considerato quello dedotto dalle direttrici rilevate.

L'analisi sarà condotta sempre prendendo come riferimento l'ora di punta più gravosa delle due giornate di rilievo prese in esame.

Flussi veicolari attuali + indotto: ora di punta sulla rete – VENERDI' (h 18:00 - 19:00)					
Sezione / Postazione	Veicoli attuali	Indotto	Totale		
Sezione 1 a – Via E. Bacchion	523	2	525		
Sezione 1 b – Via E. Bacchion	584	1	585		
Sezione 2 a – Via Don Peron (Nord)	925	6	931		
Sezione 2 b – Via Don Peron (Nord)	734	0	734		
Sezione 3 a - S.R. n. 14 (V. Bacchion)	945	6	951		
Sezione 3 b – S.R. n. 14 (V. Bacchion)	1.022	5	1.027		
Sezione 4 a – Via Baseggio	284	8	292		
Sezione 4 b – Via Baseggio	413	11	424		
Sezione 5 a – Via Pionara	348	11	359		
Sezione 5 b – Via Pionara	182	8	190		

698

672

Flussi veicolari attuali + indotto: ora di punta sulla rete – SABATO (h 18:00 - 19:00)					
Sezione / Postazione	Veicoli attuali	Indotto	Totale		
Sezione 1 a – Via E. Bacchion	364	2	366		
Sezione 1 b – Via E. Bacchion	498	1	499		
Sezione 2 a – Via Don Peron (Nord)	1.246	6	1.252		
Sezione 2 b – Via Don Peron (Nord)	893	0	893		
Sezione 3 a – S.R. n. 14 (V. Bacchion)	1.009	6	1.015		
Sezione 3 b – S.R. n. 14 (V. Bacchion)	1.183	5	1.188		
Sezione 4 a – Via Baseggio	301	8	309		
Sezione 4 b – Via Baseggio	636	11	647		
Sezione 5 a – Via Pionara	521	11	532		
Sezione 5 b – Via Pionara	283	8	291		
Sezione 6 a – Via Don Peron (Sud)	927	8	935		
Sezione 6 b – Via Don Peron (Sud)	905	5	910		

Relazione: Studio di impatto viabilistico – Comune di Venezia

Sezione 6 a - Via Don Peron (Sud)

Sezione 6 b - Via Don Peron (Sud)

706

677

8

5

9. LIVELLI DI SERVIZIO DELLE ASTE E DEI NODI IN SEGUITO AD UN NUOVA ATTIVITA' ALL'INTERNO DEL CENTRO COMMERCIALE

Sulla base delle stime relative ai flussi veicolari nella configurazione "futura" indotta da una nuova attività commerciale, si sono stimate le portate di servizio delle aste viarie e dei nodi dell'area.

Applicando le stesse modalità di calcolo descritte nel capitolo 5, ma considerando i nuovi valori di flusso veicolare per ogni singola asta in esame, si riportano i Livelli di Servizio corrispondenti.

LIVELLO DI SERVIZIO - STATO DI PROGETTO						
		nerdì 18:00 - 19:00	Sabato ora punta h 18:00 - 19:00			
Sezione / Postazione	Flusso veicoli /ora	Livello di Servizio	Flusso veicoli /ora	Livello di Servizio		
Sezione 1 – Via E. Bacchion	1.110	С	864	С		
Sezione 2 – Via Don Peron (Nord)	1.665	D	2.145	E		
Sezione 3 – S.R. n. 14 (V. Bacchion)	1.978	D	2.203	E		
Sezione 4 – Via Baseggio	715	С	956	С		
Sezione 5 – Via Pionara	548	В	823	С		
Sezione 6 – Via Don Peron (Sud)	1.383	D	1.845	D		

LIVELLO DI SERVIZIO - STATO DI PROGETTO						
ROTATORIA R1	Vene ora punta h 1		Sabato ora punta h 18:00 - 19:00			
Sezione / Postazione	Flusso ingresso veicoli /ora	Livello di Servizio	Flusso ingresso veicoli /ora	Livello di Servizio		
A - Via Bacchion	525	А	366	А		
B - Via Don Peron	931	В	1.252	В		
C - S.R. 14 Via Bacchion	951	В	1.015	С		

LIVELLO DI SERVIZIO - STATO DI PROGETTO						
ROTATORIA R2	Vene ora punta h 1		Sabato ora punta h 18:00 - 19:00			
Sezione / Postazione	Flusso ingresso veicoli /ora	Livello di Servizio	Flusso ingresso veicoli /ora	Livello di Servizio		
A - Via Don Peron "Nord"	734	В	893	В		
B - Via Baseggio	479	A	647	В		
C - Via Don Peron "Sud"	706	В	935	D		
D – Via Zandonai	48	В	62	С		

LIVELLO DI SERVIZIO - STATO DI PROGETTO						
ROTATORIA R3	Vene ora punta h 1		Sabato ora punta h 18:00 - 19:00			
Sezione / Postazione	Flusso ingresso veicoli /ora	Livello di Servizio	Flusso ingresso veicoli /ora	Livello di Servizio		
A - Via Baseggio "Est"	292	A	309	А		
B - Via Pionara "Nord"	359	A	532	А		
C - Via Baseggio "Ovest"	13	A	13	А		
D – Via Pionara "Sud"	104	А	163	А		

Dall'analisi del Livello di Servizio, relativo all'ora di punta della sera nelle giornate di venerdì e sabato, emerge che possibili attività commerciali all'interno del centro commerciale induce sulla rete viaria esistente, un basso incremento del traffico, senza modificare sostanzialmente i Livelli di Servizio: il flusso si mantiene come lo stato rilevato.

10. INTEGRAZIONI CON LA RETE DI TRASPORTO PUBBLICO

Il territorio del Comune di Venezia è servito dalla rete di Trasporto Pubblico Locale "ACTV" ed è dotato, in prossimità dell'area di studio d'una stazione ferroviaria del S.F.M.R." Ospedale" Le linee di autobus che attraversano il Comune in prossimità dell'area commerciale oggetto di analisi sono:

Linee Urbane ed Extraurbane sono:

- Linea 3 Auchan Mestre Marghera Villabona;
- Linea 24H Ospedale "Dell'Angelo" Mestre Venezia;
- Linea 45H Ospedale "Dell'Angelo" Favaro V.to Tessera Ca' Noghera;
- Linea H1 Ospedale "Dell'Angelo" Terraglio FS Mestre;
- Linea H2 FS Mestre Terraglio Ospedale "Dell'Angelo".

Tutte le linee sopramenzionate transitano lungo l'asse Via Don Peron – Via Don Tosatto e specificatamente tra le due rotatorie R1 e R2 per raggiungere tutte le attività commerciali presenti nell'area con cadenza oraria per la Linea 45H, ogni 30 minuti per le Linee 3, H1 e H2 e ogni 20 minuti per la Linea 24H. Le fermate sono collocate in Via Don Peron poste a circa 170 m. come indicato in planimetria. In planimetria è individuato il percorso pedonale che dalla fermata del TPL conduce fino all'area commerciale lungo Via Don Peron dotata sia di marciapiede sia di pista ciclabile.

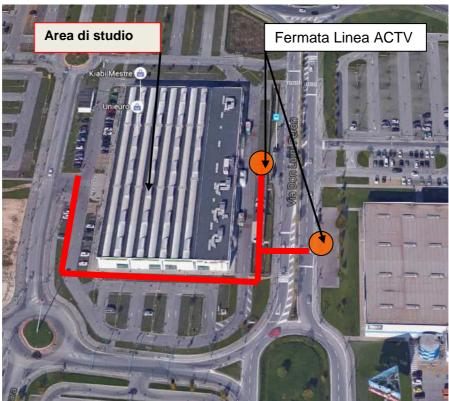
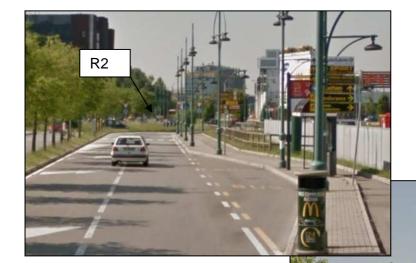


Immagine. Individuazione fermata bus e viabilità pedonale (Google Maps)



Fermate su Via Don Peron. Linee 3 – 24H -45H – H1 – H2

Per quanto riguarda la fermata della S.F.M.R "Ospedale", questa è collocata a 770 m dall'area commerciale in esame ed è dotata di servizio di interscambio ferro-gomma in quanto transitano le Linee di TPL la 24H e la 3. Tale fermata ferroviaria è posta lungo la linea Venezia – Treviso. In entrambi i sensi di marcia è in vigore l'orario cadenzato di passaggio del treno mediamente ogni 30 minuti nelle ore di maggior carico.

R1

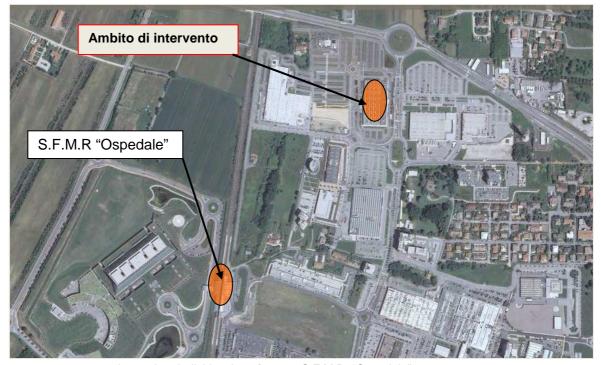


Immagine. Individuazione fermata S.F.M.R. "Ospedale" (Google Maps)

11. INTEGRAZIONI CON IL SISTEMA DI DISTRIBUZIONE DELLE MERCI – VALUTAZIONE IMPATTO LOGISTICO

Il numero di mezzi pesanti che giornalmente transitano per raggiungere l'area di scarico/carico delle tre Unità di Vendita sono mediante di circa 3/4 tra furgoni ed autocarri. Al fine di contenere i disagi all'utenza e mantenere gli standard di sicurezza, le operazioni di scarico/carico sono effettuate nelle ore antecedenti all'apertura delle attività commerciali. Le attività di fornitura sono programmate quindi negli orari mattutini precedenti l'apertura.

Le principali direttrici di rifornimento dell'area commerciale sono individuate due svincoli della Tangenziale A 57 quello della Castellana e quello del Terraglio rispettivamente attraverso Via Bella e Via Don Tosatto a sud e attraverso la S.R. 14 a nord. Questi rappresentano i collegamenti più diretti tra i con i principali centri cittadini e l'rea oggetto di studio.

L'area di scarico/carico delle merci è posizionata sul retro dell'edificio in posizione contrapposta rispetto alle vie di accesso/recesso dall'area commerciale adiacente al Via Don L. Peron.

Per raggiungere l'area di scarico/carico si accede attraverso la rotatoria R1 posta su Via Don Peron, via Bacchion e la S.R. n .14, a nord dell'area commerciale, per immettersi subito dopo sull'entrata all'area commerciale posta a nord in prossimità della rotatoria R1. L'uscita avviene attraverso la rotatoria R2. La collocazione dell'area di scarico/carico e la distribuzione dei rifornimenti nella fascia oraria non determinano situazioni di interferenze tra il flusso generato dalla clientela e il traffico direzionale o abitativo. Si rileva che l'esiguo numero di mezzi (3/4) non va a gravare sulla viabilità ordinaria ed è irrilevante rispetto al flusso generato dall'utenza della struttura di vendita.



Immagine. Individuazione area di scarico/carico. (Google Maps)

12. ANALISI E VALUTAZIONI CONCLUSIVE

Il presente rapporto illustra le principali evidenze dello studio redatto ai sensi della DGR n. 1047 del 18.06.2013, condotto circa l'assetto della viabilità relativamente alla domanda di modifica della tipologia della classificazione della struttura da "Parco Commerciale" in "Centro Commerciale" dell'area oggetto di studio sito in Via Pionara in Comune di Venezia.

Lo studio ha esaminato i flussi veicolari attuali misurati lungo i principali assi della rete viaria dell'area afferente al sistema nonché determinato le componenti incrementali di traffico connesse all'insediamento in progetto.

I rilievi del traffico, si sono svolti nelle giornate di venerdì 27 e sabato 28 maggio 2016 lungo Via Bacchion, Via Don Peron, la S.R. n. 14, Via Baseggio e Via Pionara. Inoltre sono stati effettuati rilievi negli intervalli di punta del mattino e della sera del venerdì e del sabato, nelle intersezioni stradali (n. 3 rotatorie) determinando anche le manovre di svolta e definendo la matrice O/D.

Le verifiche condotte, negli intervalli orari specifici presi a riferimento – Venerdì (h 18:00 – 19:00) e Sabato (h 18:00 – 19:00) ore di punta massima registrate alla sera - evidenziano che complessivamente la rete dell'area risulta essere interessata, nella giornata di venerdì e di sabato da un flusso veicolare alquanto sostenuto, in particolare lungo l'asta viaria di Via Don Peron e lungo la S.R. n. 14 caratterizzato dal passaggio di mezzi pesanti in entrambe le direzioni e dal transito di mezzi del TPL.

Tenendo conto delle geometrie degli assi viari esistenti nonché dei nodi, è emerso che i livelli di servizio attuali degli assi viari e dei nodi risultano nel complesso sufficientemente adeguati alla domanda di mobilità dell'area con qualche criticità sulle sezioni 2 e 3 relativamente all'ora di punta del sabato sera.

Si deve precisare che l'area oggetto di studio è caratterizzata dalla forte presenza di numerose attività commerciali, dal vicino Ospedale di Mestre, dalla vicinanza dei due svincoli della Tangenziale A57 e dalla presenza di due arterie stradali di importante rilevanza, in termini di flusso veicolare, quali la S.S. n. 13 e la S.R. n. 14.

Si può pertanto affermare che, nel complesso, il traffico veicolare presente sull'area è discretamente assorbito con qualche ripercussione sui livelli di deflusso per le sezioni 2 e 3 specificatamente nella giornata del sabato sera ed in particolare nell'ora di punta.

L'entrata in esercizio di possibili attività commerciali all'interno del Centro Commerciale in progetto indurrà un naturale, ma basso incremento dei carichi veicolari commisurato alle dimensioni del comparto.

Dalle verifiche tecniche condotte si è determinato pertanto che, in rapporto ai carichi veicolari stimati (somma dei flussi veicolari attuali e indotti,) non persistono particolari e gravi fenomeni di viscosità sulle aste e sui nodi della rete di quelli già presenti sulla rete stradale stessa.

Si può pertanto concludere che, dalle verifiche tecniche effettuate, la realizzazione di nuove attività commerciali all'interno del Centro Commerciale non è destinata a determinare condizioni di esercizio, espresse in termini di *Livello di servizio*, molto più gravose di quelle attuali, nonostante l'aumento del traffico veicolare. Si evidenzia, comunque, che tutte le analisi sono state effettuate in presenza del massimo traffico atteso nell'area dell'intervento, cioè nell'ora di punta del venerdì e del sabato sera.

ELENCO ALLEGATI

N° Allegato	Titolo Allegato			
01	Rilievo flusso veicolare Venerdì + Sabato			
02	Localizzazione ambito di intervento			
03	Gerarchizzazione rete viaria			
04	Localizzazione sezioni di rilievo			
05	Analisi flusso veicolare ora di punta Venerdì			
06	Analisi flusso veicolare ora di punta Sabato			

1. APPENDICE 01: DEFINIZIONI ED ELEMENTI DI TECNICA DELLA CIRCOLAZIONE

L'entità del traffico può essere rappresentata attraverso differenti parametri. L'analisi e le considerazioni sui flussi indotti dall'insediamento necessitano perciò di riferimenti teorici che vengono sinteticamente forniti di seguito.

Le condizioni di deflusso in un tronco stradale sono notoriamente espresse sulla base del rapporto fra traffico veicolare e proprietà tecnico – funzionali della piattaforma, da esplicitare mediante opportuni parametri.

Il traffico può essere caratterizzato mediante diverse grandezze (numero di veicoli circolanti, composizione del parco veicolare, quantità di merci trasportate, numero di viaggiatori, peso totale del trasporto, velocità dei mezzi...), riferite, comunque, ad una prefissata unità temporale e disaggregate in funzione di tipologia e modalità di trasporto, ovvero correlate alla lunghezza dell'itinerario percorso o del tronco esaminato.

Per definire la capacità di un asse stradale, devono essere preventivamente quantificati alcuni parametri, necessari per rappresentarne le correnti condizioni di esercizio:

I principali a cui si farà riferimento nel seguito sono:

- <u>Volume di traffico orario o flusso orario Q</u> (veic/h): numero di veicoli che transitano, in un'ora, attraverso una data sezione stradale; il volume può essere definito dal numero di veicoli che passano nella singola corsia o senso di marcia ovvero nei due sensi, e può essere qualificato per tipologia veicolare; il volume orario medio è il rapporto fra numero di veicoli censiti in una sezione stradale ed il numero di ore in cui è durato il rilevamento.
- <u>Flusso di servizio SF_i</u> (veic/h per corsia): secondo l'HCM (Highway Capacity Manual del Transportation Research Board statunitense), è definito dal massimo valore del flusso orario dei veicoli che transitano attraverso una singola corsia o sezione stradale, in prefissate condizioni di esercizio; tale flusso è espresso come il volume massimo che transita nel periodo di 15 minuti, ma rapportato all'ora. Il rapporto tra volume orario e volume massimo in 15 minuti riferito all'ora si definisce *Fattore dell'ora di punta* (PHF).
- <u>Densità di traffico D</u>: è il numero di veicoli che, per corsia, si trovano nello stesso istante in un definito tronco stradale; la densità misura il numero di veicoli per miglio o per chilometro e per corsia;
- <u>Densità critica:</u> è la densità di circolazione allorquando la portata raggiunge la capacità possibile di una strada (vedi definizioni successive);

- <u>Portata</u> (volume di circolazione o di flusso): numero di veicoli che transitano per una sezione della strada (o corsia, in un senso od in entrambi i sensi) nell'unità di tempo; equivale al prodotto della densità per la velocità media di deflusso.;
- <u>Velocità di flusso libero FFS</u>: è la velocità teorica che si avrebbe in corrispondenza di una densità e di un flusso prossimi a zero.
- <u>Capacità:</u> si conviene definire capacità o più specificatamente capacità possibile di una strada il massimo numero di veicoli che vi possono transitare in condizioni prevalenti di strada e di traffico. La capacità rappresenta la risposta dell'offerta dell'infrastruttura alla domanda prevalente di movimento; sarà soddisfacente dal punto di vista tecnico quando si mantiene superiore alla portata, dal punto di vista tecnico ed economico insieme quando praticamente uquaglia la portata;
- <u>Traffico medio giornaliero annuo Tmga</u>: è il rapporto fra il numero di veicoli che transitano in una data sezione (in genere, riferito ai due sensi di marcia) e 365. Tale dato si riporta ad un intervallo di tempo molto ampio e non tiene conto delle oscillazioni del traffico nei vari periodi dell'anno per cui è più significativo il valore del traffico medio giornaliero Tmg definito come rapporto tra il numero di veicoli che, in un dato numero di giorni, opportunamente scelti nell'arco dell'anno transitano attraverso la data sezione ed il numero di giorni in cui si è eseguito il rilevamento;
- <u>Livello di servizio (LOS)</u>: si definisce come la misura della prestazione della strada nello smaltire il traffico; si tratta, perciò, di un indice più significativo della semplice conoscenza del flusso massimo o capacità. I livelli di servizio, indicati con le lettere da A ad F, dovrebbero coprire tutto il campo delle condizioni di circolazione; il livello A rappresenta le condizioni operative migliori e quello F le peggiori.

Nel dettaglio, i vari livelli di servizio definiscono i seguenti stati di circolazione:

- o livello A: circolazione libera. Ogni veicolo si muove senza alcun vincolo e in libertà assoluta di manovra entro la corrente di appartenenza: massimo comfort, flusso stabile;
- o livello B: circolazione ancora libera, ma con modesta riduzione della velocità. Le manovre cominciano a risentire della presenza di altri utenti: comfort accettabile, flusso stabile;
- o livello C: la presenza di altri veicoli determina vincoli sempre maggiori sulla velocità desiderata e la libertà di manovra. Si hanno riduzioni di comfort, anche se il flusso è ancora stabile:
- o livello D: il campo di scelta della velocità e la libertà di manovra si riducono. Si ha elevata densità veicolare nel tratto stradale considerato se insorgono problemi di disturbo: si abbassa il comfort ed il flusso può divenire instabile;

- o livello E: il flusso si avvicina al limite della capacità compatibile e si riducono velocità e libertà di manovra. Il flusso diviene instabile (anche modeste perturbazioni possono causare fenomeni di congestione);
- o livello F: flusso forzato. Il volume si abbassa insieme alla velocità e si verificano facilmente condizioni instabili di deflusso fino alla paralisi.

Più in generale, il livello di servizio è una misura qualitativa dell'effetto di un certo numero di fattori che comprendono:

- la velocità ed il tempo di percorrenza;
- le interruzioni del traffico;
- la libertà di manovra;
- la sicurezza;
- la comodità della guida ed i costi di esercizio.

In pratica la scelta dei singoli livelli è stata definita in base a particolari valori di alcuni di questi fattori. Da rilevare che la progettazione stradale avviene facendo riferimento ai livelli servizio B e C, e non al livello A che comporterebbe "diseconomicità" della struttura, essendo sfruttata pienamente per pochi periodi nella sua vita utile.

Le condizioni di deflusso di una corrente di traffico (quantificata come sopra) sono determinate da diversi fattori, e, in particolare, dalle interazioni reciproche fra i veicoli e dalle caratteristiche della piattaforma stradale lungo la quale avviene il transito.

Una corrente veicolare si dice di tipo *ininterrotto* quando le condizioni interne ed esterne della corrente stessa sono tali da non determinare interruzioni nella circolazione o da imporre variazioni di velocità nei mezzi.

Viceversa, il traffico si dice *interrotto* se sussistono, lungo la strada elementi tali da produrre interruzioni periodiche nella corrente (incroci semaforizzati, intersezioni), o da determinare significativi rallentamenti e riduzioni di velocità.

Per una corretta analisi delle condizioni di movimento di una corrente veicolare su una data arteria occorre stimare il massimo volume di traffico, in veicoli all'ora, che si può raggiungere nella medesima.

Questo valore massimo, riferito alla singola corsia e al singolo tronco – con caratteristiche di uniformità – costituisce la capacità della strada. Il valore della capacità, che può chiamarsi ideale (C_i), deve corrispondere a precise condizioni operative riguardanti la geometria della medesima, il traffico e i dispositivi di regolazione e controllo della circolazione.

La capacità, inoltre, si riferisce sempre al flusso relativo ad un intervallo di tempo limitato (15 minuti), nel quale può ammettersi costanza di condizioni, salvo poi rapportare tale indicazione all'ora intera.

Nelle strade a carreggiata unica è di grande importanza l'influenza, sul livello di servizio, dell'andamento plano – altimetrico del tracciato, specialmente se nella corrente di traffico è sufficientemente elevato il numero di veicoli pesanti.

In queste strade, infatti, il flusso di servizio e la circolazione risultano vincolati dalla possibilità di effettuare sorpassi e, conseguentemente, dalla differenziazione dei flussi di traffico nei due sensi, dato che la corrente di una direzione risulta condizionata, talvolta in maniera determinante, da quella che si sviluppa in senso opposto.

Le condizioni operative di queste strade possono essere descritte attraverso tre parametri:

- velocità media di viaggio;
- percentuale del tempo di ritardo;
- utilizzazione della capacità.

Le condizioni "ideali" dal punto di vista della geometria, nel <u>caso di strade a carreggiata unica</u> <u>a due corsie</u>, (HCM Cap. 8) riferita al volume totale nei due sensi, si può assumere pari a 2.800 veic./h sono le seguenti:

tracciato orizzontale;

- velocità di progetto non sia inferiore a 110 Km/h;
- larghezza di corsia di almeno 3.60 m;
- larghezza della banchina di almeno 1.80 m;
- assenza di zone in cui non sia consentito il sorpasso.
- nessun attraversamento o altro condizionamento nel tronco in esame;
- circolazione di sole autovetture;
- volume di traffico uguale nei due sensi di marcia.

La metodologia classica (HCM 2000 – cap.20) utilizzata per il calcolo del livello di servizio di strade a corsie indivise di classe I e II (ad una corsia per senso di marcia) è descritta di seguito.

Capacità in condizioni ideali per questo tipo di strade: **1.700** veic/ora in una direzione e **3.200** veic/ora complessiva.

Il livello di servizio (LOS) e quindi le condizioni complessive di circolazione dipendono da diversi fattori:

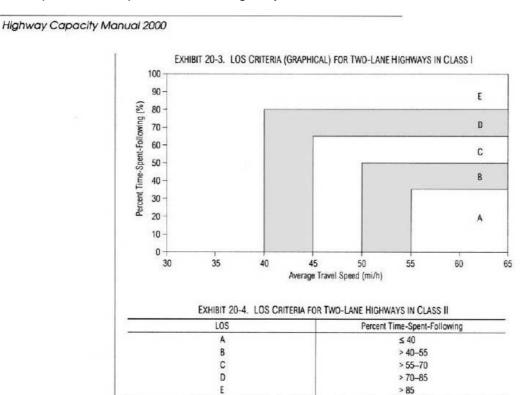
Velocità media di deflusso:

- Percent time spent following, ovvero quantità media di tempo spesa da veicoli costretti ad accodarsi dietro a veicoli più lenti che non riescono a superare (convenzionalmente gli headways fra veicoli accodati devono essere inferiori a 3 secondi);
- Categoria della strada.

Per two lane highways di "classe l" il livello di servizio dipende sia dalla velocità media di deflusso che dalla percentuale di tempo spesa in coda; si tratta di strade di primaria importanza, in cui gli automobilisti si attendono di potere mantenere velocità sostenute. In questo tipo di classe rientrano le strade di categoria C.

Per two lane highways di "classe II", invece, il livello di servizio dipende solo dalla percentuale di tempo spesa in coda; si tratta di strade di livello inferiore, in cui si mantengono velocità comunque modeste e la qualità del deflusso è espressa esclusivamente dal condizionamento provocato dall'impossibilità di sorpassare e dal conseguente accodamento che ne deriva. In questo tipo di classe rientrano le strade di categoria E ed F.

Grafico per il calcolo per le two lane highways di "classe II"



Note: LOS F applies whenever the flow rate exceeds the segment capacity.

	Strac	le C	Strade E- F							
Livello di Servizio	Percentuale di tempo speso in coda - PTC	Velocità media di viaggio (km/h) - <u>V</u>	Percentuale di tempo speso in coda - PTC							
А	>35	>90	<=40							
В	>35<=50	>80<=90	>40<=55							
С	>50<=65	>70<=80	>55<=70							
D	>65<=80	>60<=70	>70<=85							
Е	>80	<=60	>85							
F	Il tasso di flusso supera la capacità									

Per la determinazione dei due parametri è necessario determinare la velocità del flusso libero VFL dato dalla seguente formula:

Dove:

- <u>V</u>: media della velocità misurate durante un periodo stazionario (km/h);
- Q: tasso di flusso relativo allo stesso periodo espresso in veicoli equivalenti.

Il calcolo del tasso di flusso (Q) si ottiene dalla seguente formula:

$$Q = \frac{VHP}{phf \cdot f_G \cdot f_{HV}}$$

Con

- VHP: volume orario di progetto (totale per le due direzioni);
- pfh: fattore dell'ora di punta;
- f_G: coefficiente che tiene conto dell'andamento altimetrico;
- f_{HV}: coefficiente che tiene conto della presenza dei veicoli lenti.

La determinazione dei coefficienti f_G e f_{HV} è data attraverso apposite tabelle (tab. 21-9, 21-10) fornite dall'HCM 2000. Noti la velocità del flusso libero VFL ed il tasso di flusso (Q) è possibile calcolare la velocità media \underline{V}_s con la seguente formula:

$$V_s = VFL-0.0125 *Q-f_{np}$$

Dove:

 f_{np} : fattore riduttivo che tiene conto della portata Q e della percentuale di tracciato con sorpasso impedito. La determinazione è desunta da apposita tabella.

Per la determinazione della percentuale di tempo in coda PTC è necessario prima calcolare un percentuale *base* BPTC data da:

$$BPTC = 100 \cdot (1 - e^{-0.000879 \cdot Q})$$

Ed infine calcolare PTC con la seguente formula:

Dove:

 $f_{d/np}$: fattore correttivo che tiene conto dell'entità della portata, della distribuzione nei due sensi di marcia e della percentuale di tracciato con sorpasso impedito. La determinazione è desunta da apposita tabella.

I livelli minimi richiesti per ciascun tipo di strada sono:

	Tipo di Strada		L.d.S. minimo
Α	Autostrada	Extraurbane	В
^	Autostraua	Urbane	С
В	Extraurbane principali	В	
С	Extraurbane secondarie		С
D	Urbane di scorrimento		Е
E	Urbane di quartiere		E
F	Locali	Extraurbane	С
	Lucaii	Urbane	Е

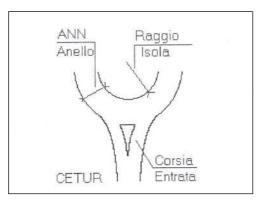
2. APPENDICE 02: METODI DI CALCOLO DELLA CAPACITA' DEI SISTEMI ROTATORI

Il metodo di calcolo della capacità di una rotatoria è stato oggetto di studio in molti Paesi negli ultimi decenni, seguendo le linee indicate da Kimber nel 1980, il quale ricavò la relazione che lega la capacità di un braccio al flusso che percorre l'anello ed alle caratteristiche geometriche della rotatoria attraverso l'analisi statistica, condotta con tecniche di regressione, di un gran numero di dati raccolti su rotatorie in Gran Bretagna, sia di tipo convenzionale che compatto, tutte con priorità sull'anello. Egli dimostrò l'esistenza di una relazione lineare fra la capacità di un braccio e il flusso sull'anello, e pose in evidenza che, fra le caratteristiche geometriche della rotatoria, quelle che hanno influenza di gran lunga maggiore sulla capacità di un braccio sono la larghezza della sua sezione trasversale corrente e quella della sua sezione allargata in corrispondenza della immissione.

I metodi di calcolo della capacità messi a punto nei diversi Paesi, pur essendo riconducibili tutti ad uno stesso schema fondamentale, differiscono in qualche misura fra loro, in parte perché diverse sono le tipologie di rotatoria su cui sono stati misurati i dati sperimentali, ma in misura prevalente per la diversità dei comportamenti degli automobilisti, i quali giocano un ruolo fondamentale nel determinare il modo di funzionare di una rotatoria.

2.1 Metodo CETUR

Il metodo di calcolo della capacità esposto nei precedenti paragrafi è stato messo a punto utilizzando i dati raccolti in una estesa campagna di indagini eseguite su rotatorie sia urbane che extraurbane. Per questo motivo si può ritenere che il metodo esposto sia valido per entrambi i tipi di rotatorie. Tuttavia per completezza si segnala la formula seguente, messa a punto in Francia dal CETUR per il calcolo della capacità semplice delle rotatorie urbane.



Determinati per ciascun ramo della rotatoria il traffico complessivo di disturbo:

 $Q_d = b^*Q_c + 0.2^*Q_u \quad uvp/h$

La capacità di traffico del ramo è:

 $C = \gamma^* (1.500 - 5/6^*Qd)$

dove:

Q_u è il traffico uscente dal ramo [uvp/h]

Qc è il traffico circolante davanti al ramo [uvp/h]

ANN è la larghezza dell'anello della rotatoria [m]

γ vale: 1,0 per entrata ad una sola corsia; 1,5 per entrate a due o più corsie

b=1 per ANN<8 m;

b=0.7 per ANN >=8 m ed R_i>=20 m;

b=0.9 per ANN >=8 m ed R_i<20 m

2.2 Metodo SETRA

Il metodo di analisi SETRA è utilizzabile per rotatorie extraurbane che presenta tali caratteristiche.

Il flusso entrante è calcolato tenendo conto dei seguenti parametri:

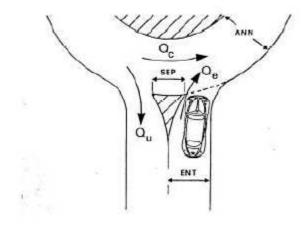


Figura - Geometria della rotatoria.

 $Q_e=Q_e(Q_c, Q_u, SEP, ANN, ENT)$

dove:

- Q_c: flusso circolante (direttamente in conflitto col flusso entrante) (veic/h);
- Q_u: flusso uscente dall'approcci, il quale pur non essendo in conflitto diretto con la manovra del flusso entrante può costituire elemento di disturbo in funzione delle caratteristiche geometriche della rotatoria (veic/h);
- SEP: larghezza dell'elemento separatore fra le corsie del flusso uscente e del flusso entrante (m);
- ANN: larghezza dell'anello (m);
- ENT: larghezza della corsia d'ingresso. La larghezza della corsia d'ingresso è calcolata come la minima distanza fra i cigli misurata dietro al veicolo fermo alla linea del dare la precedenza.

La procedura si articola nei seguenti passi:

• si determina il flusso uscente equivalente Q'u in funzione di Qu e di SEP, assumendo:

Q'u=0 se SEP≥15 m

$$Q'_u = Q_u \cdot \frac{(15 - SEP)}{15}$$
 (veic/h)

Si determina il traffico complessivo di disturbo Q_d in funzione di Q_c , di Q_u e di ANN, assumendo:

 $Q_d=Q_c$ (veic/h) se $Q_u=0$ e ANN=8m;

$$Q_{\rm d} = \left(Q_{\rm c} + \frac{2}{3} \cdot Q_{\rm u}^{'}\right) \cdot \left(1 - 0.085 \cdot \left(\mathrm{ANN} - 8\right)\right) \tag{veic/h}.$$

si valuta la capacità dell'entrata Q_e come:

$$Q_{e} = \left(1330 - 0.7Q_{d}\right) \cdot \left(1 + 0.1 \cdot \left(ENT - 3.5\right)\right) \text{ (veic/h)}.$$

La capacità dipende quindi dall'ampiezza dell'entrata ENT e dal flusso di disturbo Q_d.

Dalla determinazione della capacità, si calcola la percentuale di capacità residua.

2.3Riserva di Capacità – Livello di Servizio

La differenza tra capacità dell'entrata C e il flusso in ingresso Qe è definito riserva di capacità R_c dell'entrata:

$$R_c = C - Q_e$$

In termini percentuali: R_c (%)= ((C-Q_e)/C)*100

RISERVA DI CAPACITA' - ROTATORIA									
R _c (%) CONDIZIONI DI ESECIZIO									
R _c > 30%	Fluida								
15% <r<sub>c <= 30%</r<sub>	Soddisfacente								
0% <r<sub>c <= 15% Aleatoria</r<sub>									
Rc < 0% Critica									

In base al tempo medio di attesa/fermata *d*, relativo alle intersezioni non semaforizzate. La classificazione è fatta in base al

Livello di Servizio	Ritardo medio (sec/veicolo)
Α	0 ÷ 10
В	10 ÷ 15
С	15 ÷ 25
D	25 ÷ 35
E	35 ÷ 50
F	> 50

Livello di servizio per un'intersezione non semaforizzata

Con tempo medio di attesa o di fermata d, si intende il tempo che il conducente perde stando in coda o quando attende un intervallo accettabile per immettersi nel flusso circolante. Noto il grado di saturazione x del ramo, il ritardo medio di fermata d si calcola con la seguente formula:

$$d = \frac{3600}{C} + 900 \cdot T \cdot \left[(x-1) + \sqrt{(x-1)^2} + \frac{3600 \cdot x}{450 \cdot C \cdot T} \right]$$

dove:

- d: ritardo medio di fermata per un braccio (sec/veic);
- C: capacità del ramo (veic/h);
- x: grado di saturazione del ramo pari al rapporto tra il flusso in ingresso al ramo e la capacità del braccio;

 T: periodo di analisi ((h) (T=0,25 per un periodo di 15 minuti). 	
Relazione: Studio di impatto viabilistico – Comune di Venezia	

ALLEGATO 1

SEZIONE 1 - VIA E. BACCHION

			D.	IREZIONE	E A			D	IREZIONE	E B		
ORA	TIME	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC/EQUI V. ORARIO	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC/EQUI V. ORARIO	TOTALE A+B
	0-15	129	6	0	0		91	4	1	0		
08-09	15-30	104	1	1	0	486	80	1	1	0	353	838
00-09	30-45	99	5	0	0	400	71	3	2	0	333	030
	45-60	127	3	1	0		84	3	1	0		
	0-15	134	8	1	0		97	6	1	1		
09-10	15-30	110	2	0	0	524	86	8	4	1	404	928
0, 10	30-45	105	8	1	0		90	1	1	1		720
	45-60	133	6	1	0		76	6	2	0		
	0-15	100	8	2	0		91	7	0	0		
10-11	15-30	94	8	4	0	454	87	10	0	0	415	868
	30-45	105	10	1	0	1	85	6	0	0	_	
	45-60	81	7	5	0		104	6	2	0		
	0-15	98	5	1	1	4	114	4	1	0		
11-12	15-30	110	7	2	0	462	107	6	0	0	472	933
	30-45	97	6	1	0	4	98	10	1	0		
	45-60	105	8	1	0		105	9	0	0		
	0-15	87	5	1	0	4	95	7	1	0	_	
12-13	15-30	92	5	1	0	417	112	11	0	0	470	887
	30-45	93	6	1	1	-	93	8	1	0		
	45-60	96	6	1	2	+	111		0	1		
	0-15	79 85	3 2	0	0	353	105 104	5	0	0	_	
13-14	15-30 30-45	84	3	1	0		90	4	1	0	418	771
	45-60	87	3 1	0	0	-	87	5	0	0	_	
	0-15	99	4	0	0	1	100	4	0	0	+	
	15-30	101	2	0	0	-	96	3	0	0		
14-15	30-45	70	3	2	0	360	90	3	0	0	371	730
	45-60	69	2	0	0	+	62	5	0	0		
	0-15	76	7	0	1		67	9	0	0		
	15-30	108	3	0	0		108	6	1	0		
15-16	30-45	107	6	2	0	407	98	13	0	0	439	845
	45-60	76	6	0	0	-	102	13	0	0	=	
	0-15	105	6	0	0		111	8	0	0		
	15-30	96	2	0	0	1	129	8	1	0	-	
16-17	30-45	102	3	1	0	426	97	8	2	0	496	922
	45-60	98	3	1	0		103	8	1	0		
	0-15	114	6	0	0		106	12	0	0		
17-18	15-30	126	10	0	0	521	128	11	0	0	550	1078
1/-18	30-45	117	9	1	1	321	136	8	1	0	558	10/8
	45-60	102	13	0	0	1	124	10	0	0		
	0-15	118	10	0	0		126	12	0	0		
10.10	15-30	125	12	1	0	500	134	13	1	0	504	770=
18-19	30-45	112	8	1	0	523	127	8	1	0	584	1107
	45-60	105	9	0	0	╡	136	5	0	0	=	
	0-15	103	8	0	0	1	124	9	0	0		
19-20	15-30	97	6	0	0	423	112	7	0	0	490	913
17-20	30-45	98	7	0	0	723	113	5	0	0	770	713
	45-60	87	4	0	0	1	105	3	0	0		
08-20	TOTALI	4.845	278	37	6	5.351	4.897	336	28	4	5.467	10.818

RILIEVO VENERDI' 27.05.2016 SEZIONE 2 - VIA DON PERON (NORD) DIREZIONE B DIREZIONE A TOTALETOTALE TOTALE A+B Veicoli Veicoli Veicoli Veicoli VEIC/EQUI V. ORARIO ORA TIME Rus Rus VEIC/EQUI Auto Auto Commerciali pesanti Commerciali pesanti V. ORARIO 0-15 15-30 08-09 1.081 30-45 45-60 0-15 15-30 09-10 1.160 30-45 0-15 15-30 1.190 123 30-45 45-60 0-15 15-30 1.278 11-12 30-45 45-60 0-15 15-30 1.258 30-45 45-60 0-15 15-30 13-14 1.168 30-45 45-60 0-15 15-30 1.175 14-15 30-45 45-60 0-15 15-30 15-16 1.248 30-45 45-60 0-15 15-30 1.489 16-17 30-45 45-60 0-15 15-30 17-18 1.574 30-45 45-60 0-15 15-30 1.659 30-45 45-60

6.876

8.355

1.576

15.853

7.498

7.751 206 Tabella 1

0-15

15-30

30-45

45-60

TOTALI

19-20

08-20

N.B. In ROSSO sono evidenziate le ore di punta mattutina e pomeridiana.

SEZIONE 3 - S.R. N. 14 (VIA BACCHION)

			D.	IREZIONE	E A			D	IREZIONI	E B		
ORA	TIME	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC/EQUI V. ORARIO	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC/EQUI V. ORARIO	TOTALE A+B
	0-15	164	5	2	1		158	0	1	2		
00.00	15-30	126	4	1	3	612	149	2	2	2	691	1204
08-09	30-45	133	3	2	2	613	162	3	1	2	091	1304
	45-60	133	5	1	2		179	2	2	2		
	0-15	174	8	1	2		167	1	2	2		
09-10	15-30	135	6	2	1	652	159	2	4	2	747	1.400
09-10	30-45	143	4	2	1	653	166	2	1	1	/4/	1400
	45-60	134	6	3	2		206	4	2	2		
	0-15	135	2	3	0		173	3	1	2		
10-11	15-30	136	9	1	2	617	176	9	0	2	777	1394
10-11	30-45	145	8	1	2	017	197	6	0	1	///	1394
	45-60	135	5	1	3		176	4	1	2		
	0-15	140	4	0	2		197	6	2	3		
11-12	15-30	141	6	0	2	617	206	4	0	1	890	1507
11-12	30-45	145	4	0	1	017	209	8	0	2	890	1307
	45-60	142	4	1	3		212	8	2	2		
	0-15	122	10	0	2		197	8	2	2		
12 12	15-30	131	5	0	2	597	193	5	0	3	051	1.110
12-13	30-45	138	5	0	1	39/	203	8	0	1	851	1448
	45-60	141	6	3	3		194	6	0	2		
	0-15	116	6	0	2		183	5	1	2		
12.14	15-30	120	4	1	2	522	181	3	0	2	702	1317
13-14	30-45	127	5	0	1	533	188	6	0	1	783	1317
	45-60	120	4	0	3		183	4	0	3		
	0-15	117	4	0	2		175	4	0	2		
14-15	15-30	131	4	1	3	545	196	3	0	2	783	1328
14-13	30-45	140	5	0	1	343	195	3	0	1	703	1326
	45-60	110	3	0	2		177	4	1	2		
	0-15	111	4	0	1		163	5	1	3		
15-16	15-30	142	7	0	3	596	206	2	0	3	837	1433
13-10	30-45	151	9	0	1	390	227	9	0	1	037	1433
	45-60	132	4	1	4		187	4	0	2		
	0-15	167	4	1	0		213	9	1	2		
16-17	15-30	169	4	0	2	725	225	4	0	3	958	1682
10-17	30-45	162	9	0	2	723	222	9	1	1	330	1002
	45-60	176	6	0	2		226	8	1	2		
	0-15	175	2	0	2		238	3	0	4		
17-18	15-30	185	1	0	2	807	249	2	0	1	1023	1831
17-10	30-45	201	4	0	2	007	257	7	0	1	1023	1031
	45-60	214	3	0	1		236	3	0	2		
	0-15	215	3	0	2	_	235	2	0	2	_	
18-19	15-30	218	2	0	2	945	248	1	0	3	1022	1967
10-19	30-45	225	5	0	2	943	253	4	0	2	1022	190/
	45-60	248	3	1	1	1	246	3	1	2	1	
	0-15	205	2	0	2	1	238	2	0	2		
	15-30	183	1	0	3	1	235	1	0	2	1	
19-20	30-45	186	3	0	2	786	229	2	0	2	943	1730
	30-45 45-60	175	3	1	2	1	212	3	0	1	-	
08-20	TOTALI	7.412	223	30	91	8.034	9.701	206	30	94	10.305	18.339

Tabella 1

SEZIONE 4 - VIA BASEGGIO

			D	IREZIONE	: A			D	IREZIONE	E B		
ORA	TIME	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC/EQUI V. ORARIO	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC/EQUI V. ORARIO	TOTALE A+B
	0-15	37	1	1	0		18	0	0	0		
08-09	15-30	33	0	1	0	172	42	1	0	0	149	320
00-07	30-45	37	0	0	0	1/2	35	0	1	0	149	320
	45-60	59	0	0	0		50	0	0	0		
	0-15	42	0	0	0		40	0	0	0		
09-10	15-30	38	2	2	0	189	22	0	0	0	174	363
07-10	30-45	64	0	2	0	102	47	0	2	0	1/4	303
	45-60	32	0	1	0		55	1	2	0		
	0-15	40	1	0	0		56	0	0	0		
10-11	15-30	42	3	0	0	194	66	1	1	0	277	470
10 11	30-45	55	1	1	0	127	87	2	0	0	2,,,	4,0
	45-60	44	2	0	0		59	0	1	0		
	0-15	47	1	0	0		85	1	0	0		
11-12	15-30	45	0	1	0	186	75	0	0	0	337	523
11-12	30-45	43	0	2	0	100	82	0	3	0	337	323
	45-60	40	1	1	0		86	1	0	0		
	0-15	35	0	0	0		64	0	1	0		
12-13	15-30	47	1	0	0	192	70	0	2	0	295	487
12-13	30-45	45	3	0	0	192	57	1	0	0	293	707
	45-60	55	1	1	0		95	1	0	0		
	0-15	50	0	0	0		90	1	0	0		
13-14	15-30	40	1	0	0	164	52	0	0	0	271	434
13-14	30-45	42	0	0	0		65	2	0	0		737
	45-60	30	0	0	0		59	0	0	0		
	0-15	32	1	0	0		85	1	0	0		
14-15	15-30	34	0	0	0	131	67	0	0	0	280	411
14-13	30-45	30	0	0	0	131	63	1	0	0	200	711
	45-60	33	0	0	0		62	0	0	0		
	0-15	37	0	0	0		87	1	0	0		
15-16	15-30	39	0	0	0	151	72	0	0	0	299	449
13-10	30-45	35	1	0	0	131	68	2	0	0	2//	747
	45-60	38	0	0	0		67	0	0	0		
	0-15	52	0	1	0		85	0	0	0		
16-17	15-30	47	1	0	0	201	68	1	1	0	325	526
10-17	30-45	50	1	1	0	201	74	2	0	0	323	320
	45-60	43	0	1	0		87	0	2	0		
	0-15	56	0	0	0	1	89	0	2	0		
17-18	15-30	46	0	0	0	227	80	2	1	0	372	599
1, 10	30-45	65	0	1	0	22,	87	0	0	0		
	45-60	56	1	0	0		104	2	0	0		
	0-15	73	1	0	0	1	95	0	0	0		
18-19	15-30	76	0	1	0	284	102	0	0	0	413	696
10.27	30-45	67	0	0	0		103	1	1	0		
	45-60	64	0	0	0		109	0	0	0	<u> </u>	
	0-15	57	0	0	0	<u> </u>	103	0	0	0		
19-20	15-30	62	0	0	0	251	107	1	1	0	410	660
17-20	30-45	71	0	0	0	231	97	0	0	0	710	660
	45-60	59	1	0	0		99	0	0	0		
08-20	TOTALI	2.264	25	18	0	2.338	3.517	26	21	0	3.598	5.936

Tabella 1

SEZIONE 5 - VIA PIONARA

			D	IREZIONE	E A			D	IREZIONE	<i>B B</i>		
ORA	TIME	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC/EQUI V. ORARIO	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC/EQUI V. ORARIO	TOTALE A+B
	0-15	18	0	0	0		11	0	0	0		
08-09	15-30	24	0	0	0	107	13	0	0	0	66	173
00-09	30-45	33	0	0	0	107	15	0	0	0	00	1/3
	45-60	32	0	0	0		27	0	0	0		
	0-15	29	0	0	0		12	0	0	0		
09-10	15-30	18	0	0	0	119	20	1	1	0	86	205
07 10	30-45	35	0	0	0	117	30	0	1	0		203
	45-60	37	0	0	0		18	0	0	0		
	0-15	43	0	0	0		23	0	0	0		
10-11	15-30	44	1	1	0	198	25	2	0	0	118	316
	30-45	59	2	0	0		31	1	0	0	_	
	45-60	43	0	1	0		33	1	0	0		
	0-15	68	1	0	0	4	30	1	0	0		
11-12	15-30	51	0	0	0	251	27	0	1	0	120	371
	30-45	64	0	2	0	_	31	0	1	0		
	45-60	61	1	0	0		25	1	0	0		
	0-15	52 49	0	1	0		26	0	0	0		
12-13	15-30	49	2	0	0	224	27 30	2	0	0	126	349
	30-45	69		0	0	-			0	0		
	45-60 0-15	50	0	0	0		38 24	0	0	0		
	15-30	47	0	0	0	-	25	0	0	0	_	
13-14	30-45	41	0	0	0	202	28	0	0	0	112	314
	45-60	64	0	0	0	1	35	0	0	0		
	0-15	63	0	0	0		25	0	0	0		
	15-30	48	0	0	0		24	0	0	0		
14-15	30-45	52	0	0	0	202	19	0	0	0	94	296
1	45-60	39	0	0	0		26	0	0	0		
	0-15	65	0	0	0		26	0	0	0		
	15-30	49	0	0	0	200	25	0	0	0	100	200
15-16	30-45	54	0	0	0	209	21	0	0	0	100	309
	45-60	41	0	0	0		28	0	0	0		
	0-15	56	0	0	0		33	0	0	0		
16-17	15-30	53	0	0	0	232	34	1	0	0	134	366
10-17	30-45	49	2	0	0	232	36	0	0	0	134	300
	45-60	69	0	1	0		27	0	1	0		
Ţ	0-15	60	0	1	0	_	38	0	0	0	_	
17-18	15-30	59	1	0	0	269	30	0	0	0	137	406
	30-45	65	0	0	0	1	39	0	0	0	1	
	45-60	78	2	0	0	1	30	0	0	0	1	
	0-15	72	0	0	0	4	47	1	0	0		
18-19	15-30	74	0	0	0	348	47	0	0	0	182	529
1017	30-45	96	1	1	0		45	0	0	0		
	45-60	102	0	0	0		41	0		0		
	0-15	98	0	0	0	1	42	0	0	0		
19-20	15-30	92	0	0	0	340	40	0	0	0	172	512
17-20	30-45	74	0	0	0	340	51	0	0	0	1/2	512
	45-60	76	0	0	0		39	0	0	0		
								1				

Tabella 1

SEZIONE 6 - VIA DON PERON (SUD)

			D	IREZIONE	. A							
ORA	TIME	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC/EQUI V. ORARIO	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC/EQUI V. ORARIO	TOTALE A+B
	0-15	76	0	1	2		155	5	2	1		
08-09	15-30	86	2	2	2	412	128	4	1	3	602	1014
00-09	30-45	105	3	1	2	412	136	3	2	2	002	1014
	45-60	103	2	2	2		127	5	1	2		
	0-15	83	1	2	2		163	8	1	2		
09-10	15-30	92	2	4	2	156	131	6	2	1	633	1090
09-10	30-45	107	2	1	1	456	141	4	2	1	033	1090
	45-60	126	4	2	2		132	6	3	2		
	0-15	117	3	1	2		126	2	3	0		
10-11	15-30	125	9	0	2	571	118	9	1	2	557	1128
10-11	30-45	141	6	0	1	3/1	130	8	1	2	337	1126
	45-60	135	4	1	2		117	5	1	3		
	0-15	145	6	2	3		117	4	0	2		
11-12	15-30	145	4	0	1	671	115	6	0	2	541	1212
11-12	30-45	159	8	0	2	0/1	132	4	0	1	341	1212
	45-60	155	8	2	2		128	4	1	3		
	0-15	153	8	2	2		107	10	0	2		
12-13	15-30	145	5	0	3	662	108	5	0	2	529	1192
12-13	30-45	156	8	0	1	002	129	5	0	1	329	
	45-60	144	6	0	2		120	6	3	3		
	0-15	145	5	1	2		108	6	0	2		
12.14	15-30	137	3	0	2	612	101	4	1	2	490	1104
13-14	30-45	146	6	0	1	613	119	5	0	1	490	1104
	45-60	136	4	0	3		112	4	0	3		
	0-15	118	4	0	2		103	4	0	2		
14.15	15-30	140	3	0	2	607	109	4	1	3	499	1107
14-15	30-45	163	3	0	1	607	127	5	0	1	499	1106
	45-60	145	4	1	2		114	3	0	2		
	0-15	101	3	0	2		91	1	3	2		
15 16	15-30	116	1	0	2	450	90	2	0	3	425	893
15-16	30-45	114	1	0	1	458	111	3	0	2	435	893
	45-60	98	0	2	2		102	0	3	1		
	0-15	109	0	0	2		110	0	0	3		
16-17	15-30	127	2	0	3	511	150	0	0	2	540	1051
10-1/	30-45	108	3	0	2	511	113	4	1	1	540	1051
	45-60	135	1	0	2		136	2	0	2		
	0-15	141	1	0	2		145	1	0	2		
17-18	15-30	144	1	0	3	662	153	1	0	2	654	1316
1/-18	30-45	162	3	0	2	002	164	0	0	0	034	1310
	45-60	182	2	0	2		173	2	0	1		
	0-15	178	2	0	2		145	3	0	2		
10.10	15-30	186	1	0	2	600	153	2	0	2	672	1250
18-19	30-45	157	2	0	2	698	164	2	0	2	672	1370
	45-60	145	3	1	1	1	173	3	1	2	1	
	0-15	143	2	0	3		168	2	0	2		
	15-30	182	1	0	2	1	151	1	0	1	1	
19-20	30-45	155	2	0	2	688	161	2	0	3	652	1339
	45-60	173	3	0	2	1	139	2	1	2	1	
08-20	TOTALI	6.482	157	28	94	7.009	6.243	177	35	90	6.804	13.812
	-		abella 1									

Tabella 1

N.B. In ROSSO sono evidenziate le ore di punta mattutina e pomeridiana.

SEZIONE 1 - VIA E. BACCHION

			D	IREZIONE	EA			D	IREZIONE	EB		
ORA	TIME	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC/EQUI V. ORARIO	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC/EQUI V. ORARIO	TOTALE A+B
	0-15	71	2	0	0		29	1	0	0		
08-09	15-30	69	1	0	0	338	46	2	0	0	211	549
00-07	30-45	96	2	0	0	336	67	1	0	0	211	349
	45-60	90	3	0	0		60	2	0	0		
	0-15	70	4	0	1		35	1	0	1		
09-10	15-30	77	9	1	0	380	51	2	1	0	238	617
0, 10	30-45	100	3	1	0	200	71	2	0	0		017
	45-60	93	6	0	0		59	5	1	0		
	0-15	117	4	0	0		77	4	0	0		
10-11	15-30	106	1	0	0	414	84	3	0	0	324	738
10 11	30-45	85	0	0	0		67	0	0	0		700
	45-60	95	2	0	0		81	3	0	0		
	0-15	109	2	0	0		75	1	0	0		
11-12	15-30	99	1	0	0	405	87	2	0	0	346	751
	30-45	88	2	0	0	_	92	1	0	0	_	
	45-60	94	5	0	0		81	3	0	0	+	
	0-15	70	3	0	0		108	3	0	0		
12-13	15-30	74	5	0	0	302	121	3	1	0	403	704
	30-45	77	2	0	0	-	81	4	0	0	_	
	45-60	61	3	0	0		74	1	0	0		
	0-15	67	2	0	0		105	2	0	0		
13-14	15-30	71	3	0	0	281	117	2	0	0	379	660
	30-45	74	1	0	0	4	76	3	0	0		
	45-60	57	2	0	0		70	0	0	0		
	0-15	68	3	0	0	4	76	0	0	0	347	
14-15	15-30	91	2	0	0	341	93	1	0	0		688
	30-45	84	2	0	0	4	90	1	0	0		
	45-60	86	1	0	0		85	0	0	0		
	0-15	70	7	0	0	4	78	1	0	0	_	
15-16	15-30	93	0	1	0	357	95	2	0	0	361	718
	30-45	86	3	0	0	4	92	2	0	0	_	
	45-60 0-15	88 93	2	0	0		87 72	1	0	0		
		93 114	1	0	0	4	85	1	0	0		
16-17	15-30 30-45	109	2	0	0	436	83	0	0	0	357	793
	45-60	112	1	0	0	-	114	0	0	0	=	
	0-15	104	2	0	0		101	2	0	0		
	15-30	89	2	0	0	-	112	1	0	0	=	
17-18	30-45	95	1	0	0	386	108	0	0	0	446	832
	45-60	84	4	0	0	-	119	1	0	0	=	
	0-15	93	2	0	0		133	4	0	0		
	15-30	92	6	0	0	-	118	1	0	0	_	
18-19	30-45	87	1	0	0	364	133	2	0	0	498	861
	45-60	78	0	0	0	1	103	0	0	0	╡	
	0-15	90	2	0	0	1	127	0	0	0	+	
	15-30	89	1	0	0	1	115	2	0	0	╡	
19-20	30-45	84	2	0	0	347	130	1	0	0	472	819
	30-45 45-60	75	1	0	0	1	94	1	0	0	-	017
											1	
08-20	TOTALI	4.164	117	3	1	4.348	4.257	76	3	1	4.380	8.728

RILIEVO SABATO 28.05.2016 SEZIONE 2 - VIA DON PERON (NORD) DIREZIONE B DIREZIONE A TOTALETOTALE TOTALE A+B Veicoli Veicoli Veicoli Veicoli ORA VEIC/EQUI V. ORARIO TIME Rus Rus Auto Auto VEIC/EOUI Commerciali pesanti Commerciali pesanti V. ORARIO 0-15 15-30 08-09 1.063 30-45 45-60 0-15 15-30 1.107 09-10 30-45 0-15 15-30 1.696 30-45 45-60 0-15 223 15-30 1.743 11-12 30-45 45-60 0-15 15-30 1 12-13 1.682 30-45 45-60 0-15 15-30 13-14 1.600 30-45 45-60 0-15 15-30 14-15 1.648 256 30-45 45-60 0-15 15-30 15-16 1.748 265 30-45 45-60 0-15 15-30 16-17 1.173 2.033 30-45 45-60 0-15 15-30 17-18 1.017 1.062 2.079 30-45 45-60 233 0-15 15-30 1.246 2.139

10.123

1.173

10.137

2.032

20.567

10.430

9.849 Tabella 1

30-45

45-60

0-15

15-30

30-45

45-60

TOTALI

19-20

08-20

N.B. In ROSSO sono evidenziate le ore di punta mattutina e pomeridiana.

SEZIONE 3 - S.R. N. 14 (VIA BACCHION)

			D.	IREZIONE	E A			D	IREZIONE	E B		
ORA	TIME	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC/EQUI V. ORARIO	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC/EQUI V. ORARIO	TOTALE A+B
	0-15	118	0	0	2		92	0	0	2		
08-09	15-30	150	2	0	1	760	116	2	0	2	477	1237
08-09	30-45	214	1	0	3	700	113	1	0	2	477	123/
	45-60	250	2	0	2		129	2	0	2		
	0-15	125	2	0	2		93	3	0	2		
09-10	15-30	164	1	2	2	821	102	8	1	2	521	1342
09-10	30-45	228	2	0	1	021	137	3	1	1	321	1342
	45-60	267	1	1	4		136	6	1	2		
	0-15	265	2	1	1		193	6	0	3		
10-11	15-30	294	3	0	2	1086	178	1	1	1	800	1887
10 11	30-45	222	3	1	2	1000	201	2	0	1		1007
	45-60	275	2	0	0		197	3	0	0		
	0-15	251	2	0	0		226	2	0	0		
11-12	15-30	244	1	0	0	952	229	2	0	0	933	1884
11 12	30-45	217	2	0	0	752	220	2	0	0	,,,,	1007
	45-60	219	4	0	3		235	6	0	2		
	0-15	208	1	0	0		239	4	0	3		
12-13	15-30	211	1	0	2	786	223	5	0	2	928	1715
	30-45	178	2	0	1		226	4	0	2		
	45-60	158	4	1	4		197	2	0	1		
	0-15	201	2	0	0		237	2	0	0		
13-14	15-30	205	0	0	0	736	218	3	0	0	881	1617
-	30-45	164	2	0	0		220	1	0	0		
	45-60	156	3	0	0		191	3	0	0		
	0-15	219	1	0	0	_	159	2	0	0	4	
14-15	15-30	251	1	0	0	1018	184	3	0	0	756	1774
	30-45	242	2	0	0	_	193	2	0	0		
	45-60	298 225	2 2	0	2		208 163	5	0	2		
	0-15 15-30	257	1	0		-	188	4	1	2	_	
15-16	30-45	253	2	0	2	1080	198	4	0	1	807	1886
	45-60	310	5	0	3	-	212	6	0	1	+	
	0-15	266	2	0	1		207	2	0	4		
	15-30	337	2	0	3	1	225	4	0	1		
16-17	30-45	330	2	0	1	1307	223	2	0	1	915	2223
	45-60	343	3	0	2	1	228	1	1	1	1	
	0-15	280	1	0	0		267	2	0	2		
	15-30	307	0	0	0	1	245	3	0	3	1	
17-18	30-45	292	1	0	0	1171	233	1	0	0	1005	2176
	45-60	286	2	0	0	1	235	3	0	0	1	
	0-15	259	0	0	1	1	260	2	0	2		
	15-30	267	3	0	2	1	312	5	0	3	1	
18-19	30-45	235	1	0	0	1009	286	1	0	1	1183	2192
	45-60	230	3	0	0	1	289	2	0	2	+	
	0-15	239	3	0	2		261	2	0	2		
						1		1			1	
19-20	15-30	245	2	0	2	937	267	4	0	2	1093	2030
	30-45	210	2	0	1	4	275	2	0	1		2000
00.20	45-60 TOTALL	211	1	0	3	11.773	255	120	0	3		21.0/2
08-20	TOTALI	11.374	89	6	58	11.663	9.919	139	6	64	10.299	21.963

Tabella 1

SEZIONE 4 - VIA BASEGGIO

		DIREZIONE A						DIREZIONE B					
ORA	TIME	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC/EQUI V. ORARIO	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC/EQUI V. ORARIO	TOTALE A+B	
	0-15	40	0	0	0		24	0	0	0		331	
08-09	15-30	51	0	0	0	185	32	0	0	0	146		
00-07	30-45	53	0	0	0		43	0	0	0			
	45-60	41	0	0	0		47	0	0	0			
	0-15	42	0	0	0	195	26	0	0	0	156	351	
09-10	15-30	53	1	0	0		34	0	0	0			
0, 10	30-45	55	0	0	0		45	0	0	0			
	45-60	42	1	0	0		49	0	1	0			
10-11	0-15	59	0	0	0	237	67	0	0	0	314	551	
	15-30	73	0	0	0		91	0	1	0			
	30-45	51	0	0	0		94	0	0	0			
	45-60	54	0	0	0		60	0	0	0			
	0-15	82	0	0	0	325	108	0	0	0	461	785	
11-12	15-30	70	1	0	0		105	0	0	0			
	30-45	81	1	0	0		125	1	0	0			
	45-60	85	1	1	0		121	0	0	0			
	0-15	66	2	1	0	229	112	4	0	0	497	726	
12-13	15-30	41	2	0	0		129	0	0	0			
	30-45	59	0	1	0	4	128	2	0	0			
	45-60	53	0	0	0		119	0	0	0	+		
	0-15	63	0	0	0	208	109	0	0	0	476		
13-14	15-30	39	0	0	0		126	0	0	0		684	
	30-45	56	0	0	0		125	0	0	0			
	45-60	50 62	0	0	0	1	116 94	0	0	0	+		
	0-15 15-30	46	0	0	0	227	78	0	0	0	360	587	
14-15	30-45		0	0	0		81	0	0	0			
		64	0	0	0		107		0	0			
	45-60 0-15	55 65	0	0	0		97	0	0	0	+	 	
	15-30	49	0	0	0	-	81	2	2	0	385	625	
15-16	30-45	67	1	0	0	241	84	1	0	0			
	45-60	58	0	0	0		110	0	2	0			
	0-15	77	0	0	0		104	2	0	0			
	15-30	64	0	1	0	276	89	0	0	0	446	721	
16-17	30-45	70	0	0	0		130	0	0	0			
	45-60	61	1	0	0		118	1	0	0			
	0-15	83	0	0	0	311	140	2	0	0	618	929	
	15-30	78	0	1	0		163	0	1	0			
17-18	30-45	68	0	0	0		143	0	0	0			
	45-60	80	0	0	0		167	0	0	0			
	0-15	75	0	0	0	301	148	0	0	0	636	937	
	15-30	81	0	0	0		142	0	0	0			
18-19	30-45		0	0	0		163	0	0	0			
	30-43 45-60	77 68	0	0	0		183	0	0	0			
	0-15	73	0	0	0		183	0	0	0			
						290		1			605	895	
19-20	15-30	78	0	0	0		138	0	0	0			
	30-45	74	0	0	0		157	0	0	0	4		
	45-60	65	0	0	0		165	0	0	0			
08-20	TOTALI	2.997	11 abella 1	5	0	3.024	5.062	15	7	0	5.099	8.122	

Tabella 1

N.B. In ROSSO sono evidenziate le ore di punta mattutina e pomeridiana.

SEZIONE 5 - VIA PIONARA

08-09	24 0 33 5 39 0 37 26 0 35 5 41	Veicoli Commerciali 0 0 0	Veicoli pesanti 0 0	Bus	TOTALE VEIC/EQUI	Auto	Veicoli	Veicoli		TOTALE	TOTAI F ∆±R
08-09 15-30 30-43 45-60 0-15 15-30 30-43 45-60 0-15 11-12 15-30 30-43 45-60 0-15 11-13 30-43 45-60 0-15 11-14 15-30 30-43 45-60 0-15 11-15 30-43 45-60 0-15 15-30 30-43 45-60 0-15 15-30 30-43 45-60 0-15 15-30 30-43 30-43 45-60 0-15 15-30 30-43 30-43 45-60 0-15 15-30 30-43 30-43 45-60 30-43 30-43 45-60 30-43 45-60 30-43 45-60 30-43 45-60 30-43 45-60 30-43 45-60 30-43 45-60 30-43 45-60 30-43 45-60 30-43 45-60	33 5 39 0 37 26 0 35 5 41	0 0 0		i	V. ORARIO	Auto	Commerciali	pesanti	Bus	VEIC/EQUI V. ORARIO	
08-09 30-4: 45-60 09-10 10-11 10-11 10-11 11-12 11-12 11-13 30-4: 45-60 0-15 11-14 13-14 13-14 13-14 11-15 11-15	39 37 26 35 41	0	O	0		15	0	0	0		227
30-4: 45-60 10-11 10-11 10-11 10-11 11-12 11-12 11-13 11-14 11-14 11-14 11-15 11-15 11-15 11-15 11-15 11-16 11-17 11-18 11-	37 26 35 41	0	U	0	133	27	0	0	0	94	
09-10 0-15 15-30 30-4: 45-60 10-11 15-30 30-4: 45-60 11-12 15-31 30-4: 45-60 0-15 11-14 15-30 30-4: 45-60 0-15 13-14 45-60 0-15 13-14 15-30 30-4: 45-60 0-15 13-14 30-4: 45-60 0-15 13-14 30-4: 45-60 0-15 13-14 30-4: 45-60 0-15 30-4: 45-60 30-4: 45-60 30-4: 45-60 30-4: 45-60 30-4: 45-60 30-4: 45-60 30-4: 45-60 30-4: 45-60 30-4: 45-60 30-4: 45-60 30-4: 45-60 30-4: 45-60 30-4: 45-60 30-4: 45-60 30-4: 45-60 30-4: 45-60 30-	26 0 35 5 41		0	0		29	0	0	0		
09-10 15-3(30-4; 45-6(0-15; 10-11 15-3(30-4; 45-6(0-15; 11-12 30-4; 45-6(0-15; 12-13 30-4; 45-6(0-15; 13-14 15-3(30-4; 45-6(0-15; 13-14 15-3(30-4; 45-6(0-15; 15-3(15-3(15-3(0-15; 15-3(15-3(0-15; 15-3(15-3(0-15; 15-3(0-1	35 5 41		0	0		23	0	0	0		
10-11 30-4: 10-11 15-30 11-12 30-4: 45-60 0-15 15-30 30-4: 45-60 0-15 15-30 30-4: 45-60 13-14 30-4: 45-60 0-15 15-30 30-4: 45-60 0-15 15-30 30-4: 45-60 0-15 15-30 30-4: 45-60 0-15 15-30 30-4: 45-60 0-15 15-30 30-4: 45-60 0-15 30-4: 45-60 0-15 30-4:	5 41	0	0	0		17	0	0	0	101	246
10-11 30-4: 45-60 0-15 15-31 30-4: 45-60 0-15 15-30 30-4: 14-15 15-30 30-4:		1	1	0	145	28	0	0	0		
10-11 0-15 10-11 30-4; 45-64 0-15 11-12 15-30 30-4; 45-64 0-15 13-14 15-30 30-4; 45-64 0-15 13-14 15-30 30-4; 45-64 0-15 13-30 30-4; 45-64 30-45 30	3.0	0	0	0	143	31	0	0	0		
10-11 15-36 30-42 45-66 0-15 11-12 15-36 30-42 45-66 0-15 13-14 15-36 30-42 45-66 0-15 15-36 30-42 45-66 15-36 30-42 30		0	0	0		25	0	0	0		
10-11 30-4: 45-60 0-15 11-12 15-30 30-4: 45-60 0-15 12-13 30-4: 45-60 0-15 13-14 15-30 30-4: 45-60 0-15 13-14 30-4: 14-15 30-4:		0	1	0	264	41	0	0	0	171	435
11-12 15-30 12-13 30-4: 45-60 12-14 45-60 13-14 45-60 13-14 45-60 14-15 15-30 14-15 30-4: 14-15 30-4:		0	0	0		57	0	0	0		
11-12 0-15 15-30 30-4: 45-60 0-15 12-13 30-4: 45-60 0-15 13-14 15-30 30-4: 45-60 0-15 15-30 30-4: 30-4: 45-60 30-4: 30-4:		0	1	0		39	0	0	0		
11-12 15-36 30-45 45-60 0-15 12-13 15-36 30-45 45-60 0-15 13-14 30-45 45-66 0-15 14-15 15-36 30-45		0	1	0		34	0	0	0		
11-12 30-4: 45-60 0-15 12-13 30-4: 45-60 0-15 13-14 15-30 13-14 45-60 14-15 15-30 30-4:		0	0	0	350	53	0	0	0	250	600
12-13 45-60 12-13 30-42 45-60 0-15 15-30 30-42 45-60 0-15 15-30 45-60 0-15 15-30 30-42 14-15 30-42		0	0	0		58	0	0	0		
12-13		1	0	0		60	0	0	0		
12-13 15-3(30-4: 45-6(0-15-3(30-4: 13-14 15-3(45-6(0-15-3(30-4: 14-15 15-3(30-4:		2	0	0		76	2	0	0		
13-14 30-4; 13-14 15-30; 13-14 45-60; 0-15 15-30; 14-15 15-30; 30-4;		2	0	0	385	48	1	0	0	184	569
30-4: 45-60 0-15 13-14 15-30 45-60 0-15 14-15 15-30 30-4:		0	0	0		39	2	0	0		
13-14		1	0	0		47	0	0	0		
13-14		0	0	0		44	1	0	0		
13-14 30-45 45-60 0-15 14-15 15-30 30-45		0	0	0	368	45	0	0	0	166	
30-43 45-60 0-15 15-30 30-43		0	0	0		36	0	0	0		534
14-15 0-15 15-36 30-45		0	0	0	_	44	0	0	0		
14-15 15-30 30-45		0	0	0		41	0	0	0		
30-45		0	0	0		45	0	0	0	171	482
		0	0	0	311	35	0	0	0		
45-60		0	0	0		43	0	0	0		
		0	0	0		48	0	0	0		
0-15		0	0	0	4	48	0	0	0	186	520
15-16		2	2	0	334	38	0	0	0		
30-45		1	0	0		46	2	0	0		
45-60		0	1	0		51	0	0	0		
0-15		2	0	0	370	55	0	0	0	215	584
16-17		0	0	0		48	0	0	0		
30-45		0	0	0		60	0	0	0		
45-60		1	0	0		50	1	0	0		
0-15		0	0	0	506	74 62	0	0	0	257	763
17-18				0				0			
30-45		0	0			57	0		0		
45-60		2	0	0		64	0	0	0	+	
0-15		0	-	0	521	67	0	0	0	283	804
18-19		0	0	0		82	0	0	0		
30-45		0	1	0		62	0	0	0		
45-60		0	0	0		72	0	0	0		
0-15	132	0	0	0	508	64	0	0	0	270	778
19-20 15-30	106	0	0	0		79	0	0	0		
30-45	127	0	0	0		59	0	0	0	270	
45-60	143	0	0	0		68	0	0	0		
08-20 TOTA	LI 4.151	17	8	0	4.193	2.334	9	0	0	2.348	6.540

Tabella 1

N.B. In ROSSO sono evidenziate le ore di punta mattutina e pomeridiana.

SEZIONE 6 - VIA DON PERON (SUD)

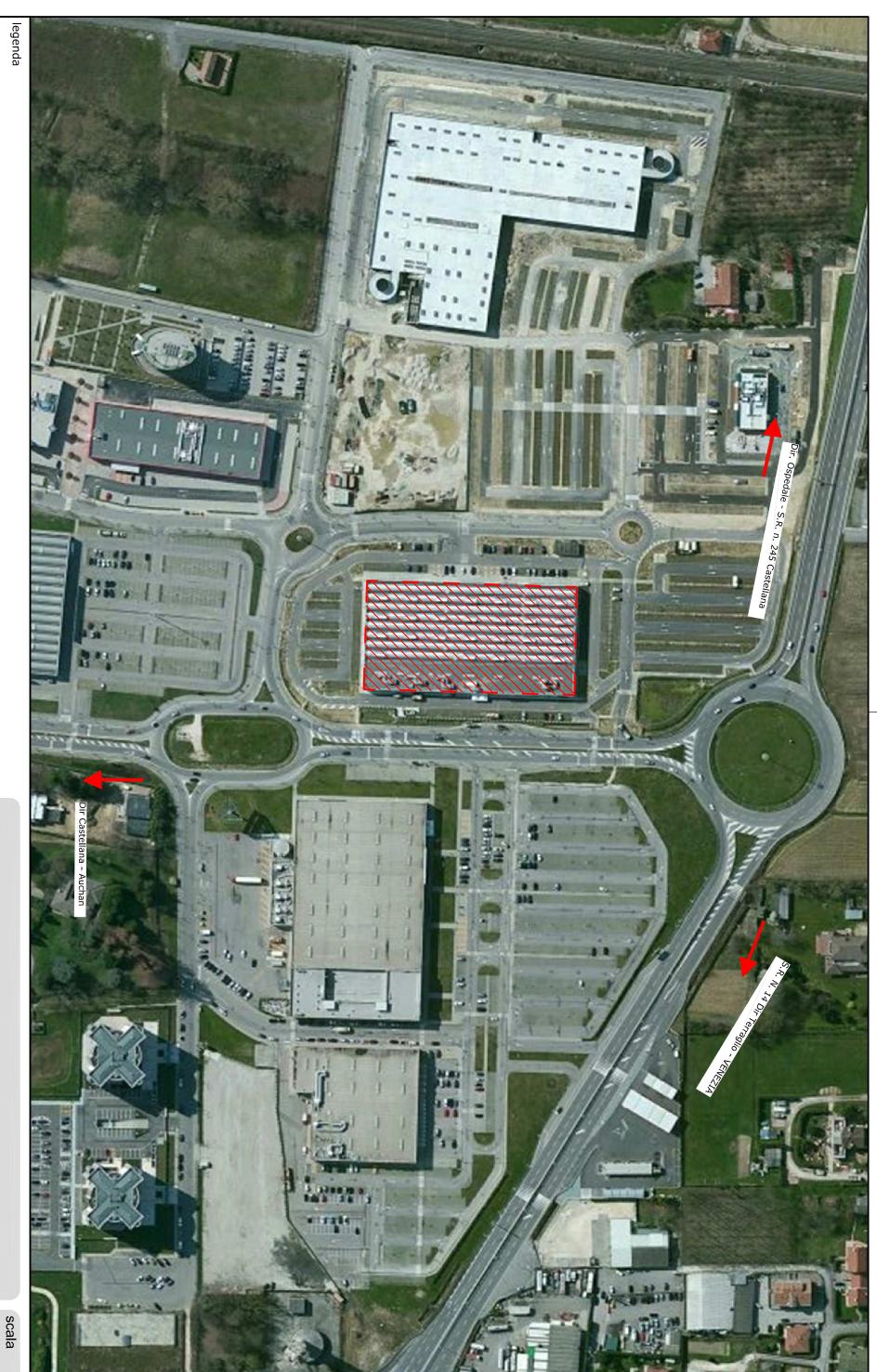
		DIREZIONE A						DIREZIONE B					
ORA	TIME	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC/EQUI V. ORARIO	Auto	Veicoli Commerciali	Veicoli pesanti	Bus	TOTALE VEIC/EQUI V. ORARIO	TOTALE A+B	
	0-15	65	0	0	2		91	2	0	2	429	768	
08-09	15-30	79	2	0	2	339	96	1	0	1			
	30-45	88	1	0	2		101	2	0	3			
	45-60	79	2	0	2		112	1	0	2			
09-10	0-15	65	0	0	2		93	1	0	2	661	1161	
	15-30	94	2	0	2	500	193	3	1	2			
	30-45	113	1	1	1		126	0	1	1			
	45-60	201	2	0	2		213	2	0	4			
10-11	0-15	172	3	0	3	739	178	1	2	1	831	1570	
	15-30	171	0	0	1		204	2	1	2			
10-11	30-45	182	0	0	1	/3/	218	1	0	2			
	45-60	195	1	0	0		205	1	0	0			
	0-15	201	1	0	0		223	2	0	0			
11-12	15-30	213	2	0	0	- 878 -	227	1	0	0	876 	1753	
11-12	30-45	195	1	0	0		195	2	0	0			
	45-60	253	3	0	2		214	1	0	3			
12-13	0-15	201	3	0	3	836	244	3	0	0	872	1707	
	15-30	257	4	0	2		239	3	1	2			
12-13	30-45	173	1	1	2		181	3	0	1			
	45-60	169	1	0	1		168	3	1	4			
	0-15	197	1	0	0	790	240	2	0	0	826		
13-14	15-30	169	2	0	0		235	0	0	0		1616	
15 14	30-45	250	1	0	0		176	2	0	0		1010	
	45-60	165	2	0	0		164	3	0	0			
	0-15	159	0	0	0		143	1	0	0	688	1343	
14-15	15-30	182	2	0	0	655	177	1	0	0			
	30-45	168	1	0	0		193	2	0	0			
	45-60	140	1	0	0		166	2	0	0			
	0-15	161	0	0	2	686	147	1	0	2	725	1410	
15-16	15-30	185	3	0	2		181	2	0	2			
	30-45	171	1	0	1		197	0	0	1			
	45-60	143	3	0	1		170	2	1	3			
	0-15	205	0	0	4	762 856	183	0	0	1	685	1447	
16-17	15-30	131	1	1	1		143	0	0	3			
	30-45	204	3	0	1		153	1	1	1			
	45-60	195	1	0	1		183	1	0	2			
	0-15	191	1	0	2		180	2	0	0			
17-18	15-30	207	2	0	3		176	1	0	0			
	30-45	225	1	0	0		153	2	0	0			
	45-60	214	0	0	0	927	178	1	0	0	905	1832	
	0-15	198	0	0	2		190	0	0	1			
18-19	15-30	261	0	0	3		231	2	0	2			
	30-45	221	0	0	1		234	1	2	0			
	45-60	224	2	0	2		229	3	0	0			
	0-15	212	1	0	2	- - 818	199	2	0	2	790	1608	
19-20	15-30	201	1	0	2		196	2	0	2			
17-20	30-45	195	0	0	1		182	1	0	1			
	45-60	187	0	0	3		185	0	0	3			
08-20	TOTALI	8.527	60	3	64	8.783	8.705	72	11	58	8.980	17.763	

Tabella 1



principale direzione viaria

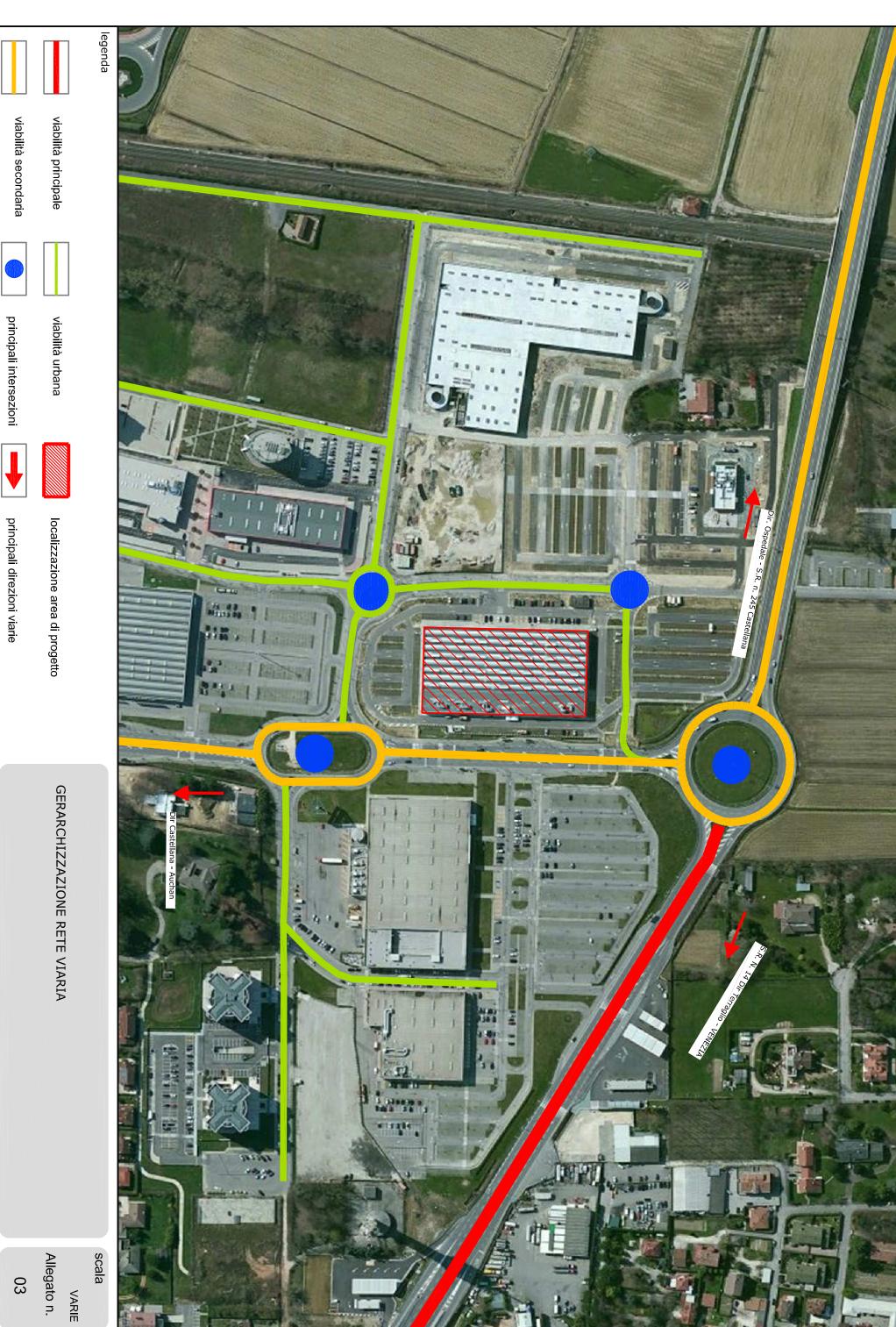
localizzazione PUA 22

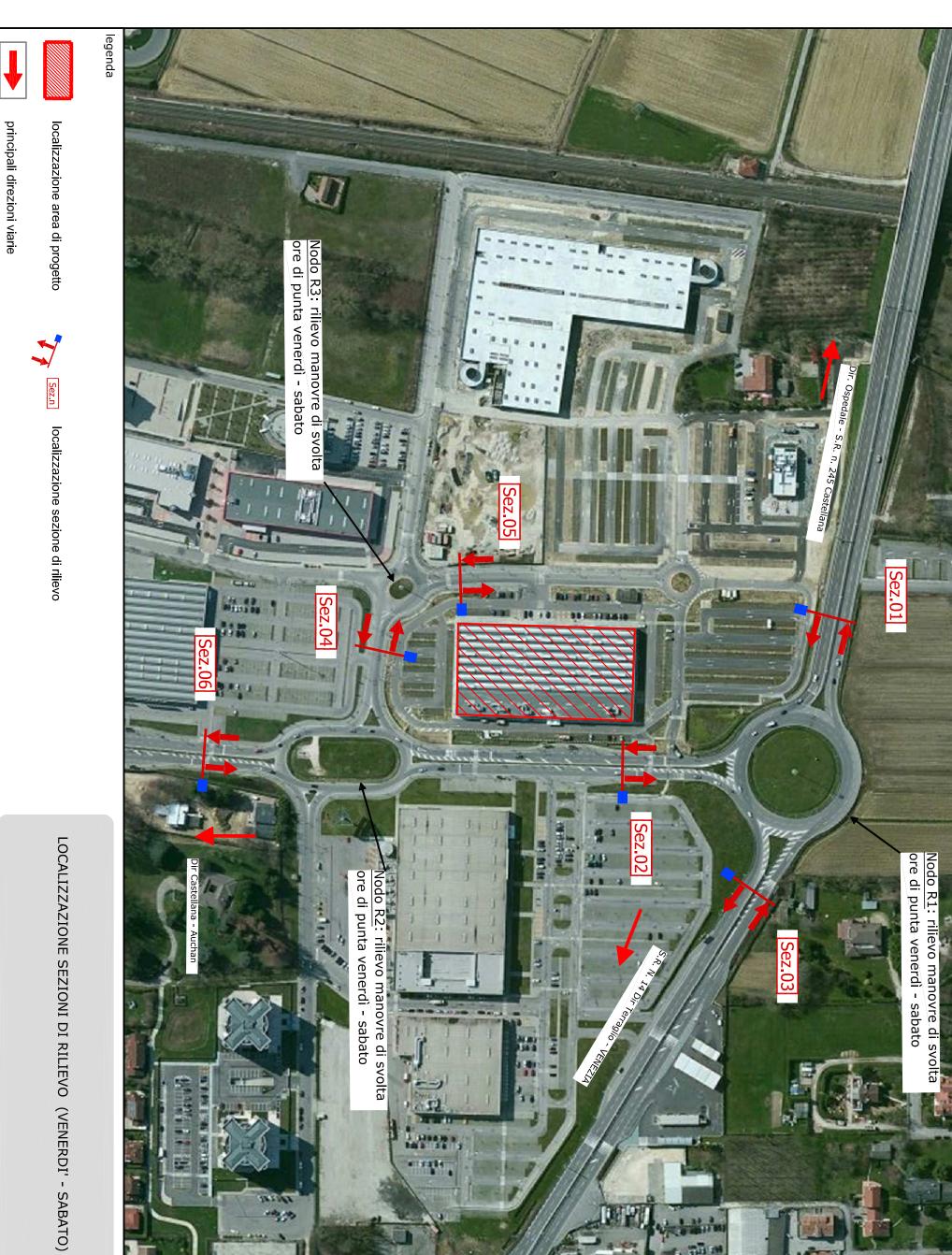


LOCALIZZAZIONE AMBITO DI INTERVENTO

VARIE

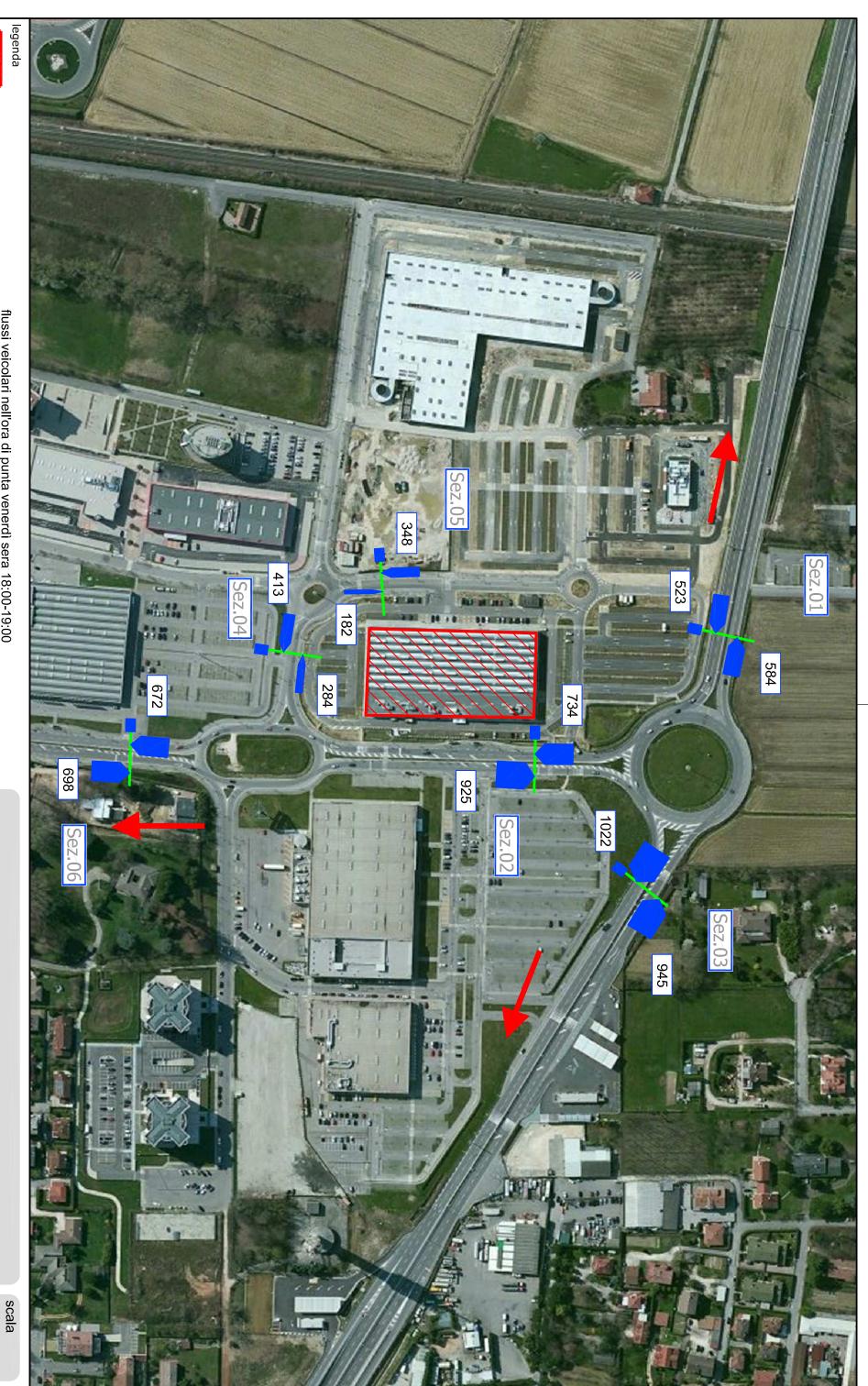
Allegato n.





Allegato n. VARIE

scala



flussi veicolari nell'ora di punta venerdì sera 18:00-19:00

1000
800
400
200
0

localizzazione area di progetto

localizzazione sezione di rilievo

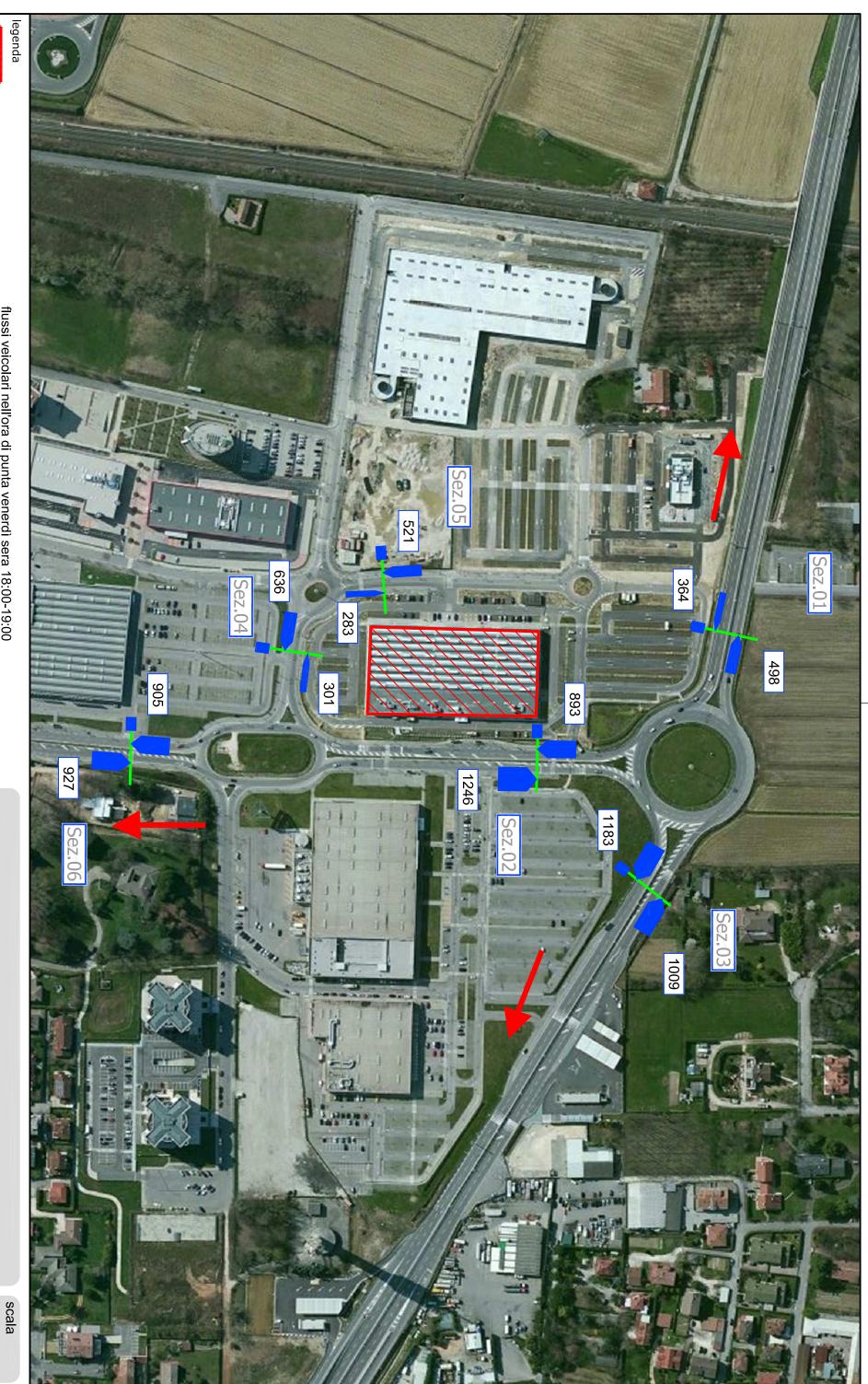
principali direzioni viarie

ANALISI FLUSSI VEICOLARI: ORA DI PUNTA VENERDI' 18:00 - 19:00

05

Allegato n.

VARIE



flussi veicolari nell'ora di punta venerdì sera 18:00-19:00

localizzazione area di progetto

localizzazione sezione di rilievo

principali direzioni viarie

1500 1200 900 600 300

ANALISI FLUSSI VEICOLARI: ORA DI PUNTA SABATO 18:00 - 19:00

VARIE

Allegato n.