UNIVERSIDAD NACIONAL DE JAÉN CARRERA PROFESIONAL DE INGENIERÍA CIVIL



"ANÁLISIS DE TRÁNSITO EN EL ÓVALO NUEVO HORIZONTE UTILIZANDO EL SOFTWARE SYNCHRO 8.0, JAÉN 2023"

TESIS PARA OBTENER EL TÍTULO PROFESIONAL DE INGENIERO CIVIL

AUTOR: -Vega Alvarado Edinson Humberto

ASESOR: -M. Sc. Marco Gonzales Santisteban

LINEA DE INVESTIGACIÓN: (LI_IC_02) INGENIERIA DE TRÁNSITO

JAÉN-PERÚ

2024

NOMBRE DEL TRABAJO

AUTOR

ANÁLISIS DE TRÁNSITO EN EL ÓVALO N UEVO HORIZONTE UTILIZANDO EL SOFT WARE SYNCHRO 8.0, JAÉN 2023

Vega Alvarado Edinson Humberto

RECUENTO DE PALABRAS

RECUENTO DE CARACTERES

44759 Words

145620 Characters

RECUENTO DE PÁGINAS

TAMAÑO DEL ARCHIVO

123 Pages

6.2MB

FECHA DE ENTREGA

FECHA DEL INFORME

Feb 15, 2024 9:23 AM GMT-5

Feb 15, 2024 9:25 AM GMT-5

• 12% de similitud general

El total combinado de todas las coincidencias, incluidas las fuentes superpuestas, para cada base de datos.

- 12% Base de datos de Internet
- 0% Base de datos de publicaciones

· Base de datos de Crossref

- Base de datos de contenido publicado de Crossref
- 6% Base de datos de trabajos entregados

Excluir del Reporte de Similitud

· Material bibliográfico

• Coincidencia baja (menos de 15 palabras)



UNIVERSIDAD NACIONAL DE JAÉN

Ley de Creación Nº 29304

Universidad Licenciada con Resolución del Consejo Directivo Nº 002-2018-SUNEDU/CD

FORMATO 03: ACTA DE SUSTENTACIÓN

En la ciudad de Jaén, el día 22 de febrero del año 2024, siendo las 09:00 horas, se reunieron de manera presencial los integrantes del Jurado:

Secretario Vocal	: Dr. Christi	h Nancy Garrido C aan Zayed Apaza rey Wigberto Salas	Panca			
Para evaluar l	a Sustentac	ión del Informe Fin	al:			
() Traba (X) Tesis () Traba		gación ncia Profesional				
SOFTWARE Humberto Ve	SYNCHRO ga Alvarado	O EN EL OVALO 8.0, JAÉN 2023 5, de la Escuela Pr n y defensa, el Jui	", prese ofesiona	entado por el l Il de Ingeniería (Bachille	
•						
X) Aprob	ar () Desaprobar) Unanimidad	() Mayoría
X) Aproba	•) Desaprobar			() Mayoría
	te mención:) Desaprobar 18, 19, 20			() Mayoría
Con la siguien a) Excele	te mención: nte				() Mayoría
Con la siguien a) Excele	te mención: nte ueno	18, 19, 20	(X (() Mayoría
Con la siguien a) Excele b) Muy bu	te mención: nte ueno	18, 19, 20 16, 17	(X () Unanimidad))	() Mayoría

Siendo las 10:10 horas del mismo día, el Jurado concluye el acto de sustentación confirmando su participación con la suscripción de la presente.

Dra. Zadith Nancy Garrido Campaña Presidente

Dr. Christiaan Zayed Apaza Panca

Secretario

Mg. Geoffrey Wigberto Salas Delgado

Vocal

INDICE

INDICE		II
INDICE I	DE TABLAS	VI
INDICE I	DE FIGURAS	VII
RESUME	N	IX
ABSTRA	CT	X
I. INTR	ODUCCIÓN	1
1.1. SI7	TUACIÓN PROBLEMÁTICA	2
1.2. PR	OBLEMA DE LA INVESTIGACIÓN	2
1.2.1.	Problema general	2
1.2.2.	Problemas específicos	2
1.3. HII	POTESIS	3
1.3.1.	Hipótesis general	3
1.3.2.	Hipótesis especifica	3
1.4. JU	STIFICACIÓN	3
1.4.1.	Práctica	3
1.4.2.	Teórica	3
1.4.3.	Social	3
1.4.4.	Metodológica	4
1.4.5.	Ambiental	4
1.5. OB	JETIVOS	5
1.5.1.	Objetivo General	5
1.5.2.	Objetivos específicos	5
1.6. AN	TECEDENTES	6
1.6.1.	ANTECEDENTES INTERNACIONALES	6
1.6.2.	ANTECEDENTES NACIONALES	7
1.6.3.	ANTECEDENTES A NIVEL REGIONAL	9

1.6.4. ANTECEDENTES A NIVEL LOCAL	10
1.7. BASES TEORICAS	11
II. MATERIALES Y METODOS	31
2.1. Población, muestra y muestreo.	31
2.1.1. Población	31
2.1.2. Muestra	31
2.1.3. Muestreo	31
2.2. Variables de estudio	31
2.2.1. Variable independiente (X)	31
2.2.2. Variable dependiente (Y)	31
2.3 Área del estudio	31
2.4. Plan y recopilación de la información	32
2.4.1. Plan de obtención de la información	32
2.4.2. Estudio de condiciones geométricas	33
2.4.3. Estudio de condiciones del trafico	36
2.4.4. Estudio de condiciones semafóricas	45
III. RESULTADOS	48
3.1. Análisis de tránsito	48
3.2. Determinación de las condiciones geométricas viales	53
3.3. Factores que intervienen en el modelado vial	55
3.4. Alternativas de solución	56
IV. DISCUSIÓN	71
V. CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES	73
5.1. Conclusiones	73
5.2. Recomendaciones	74
VI. REFERENCIAS BIBLIOGRÁFICAS	75
AGRADECIMIENTO	

DEDICATORIA
ANEXOS
Anexo 1. Control de flujo vehicular clasificado del día lunes 10/07/2023, sentido S-N.
Anexo 2. Control de flujo vehicular clasificado del día lunes 10/07/2023, sentido N-S.
Anexo 3. Control de flujo vehicular clasificado del día lunes 10/07/2023, sentido E-O
Anexo 4. Control de flujo vehicular clasificado del día lunes 10/07/2023, sentido O-E.
Anexo 5. Control de flujo vehicular clasificado del día miércoles 12/07/2023, sentido S-N.
Anexo 6. Control de flujo vehicular clasificado del día miércoles 12/07/2023, sentido N-S
Anexo 7. Control de flujo vehicular clasificado del día miércoles 12/07/2023, sentido E-O
Anexo 8. Control de flujo vehicular clasificado del día miércoles 12/07/2023, sentido O-E
Anexo 9. Control de flujo vehicular clasificado en UCP del día viernes 14/07/2023, sentido S-N
Anexo 10. Control de flujo vehicular clasificado en UCP del día viernes 14/07/2023, sentido N-S.
Anexo 11. Control de flujo vehicular clasificado en UCP del día viernes 14/07/2023, sentido E-O
Anexo 12. Control de flujo vehicular clasificado en UCP del día viernes 14/07/2023, sentido O-E.
Anexo 13. Control de mayor flujo vehicular en equivalencias UCP del día viernes 14/07/2023, sentido S-N
Anexo 14. Control de flujo vehicular en equivalencias UCP del día viernes 14/07/2023, sentido N-S.

Anexo 15.	Control de flujo vehicular en equivalencias UCP del día viernes 14/07/2023,
sentido O-I	E
Anexo 16.	Control de flujo vehicular en equivalencias UCP del día viernes 14/07/2023,
sentido E-C	D
Anexo 17.	Formato de conteo peatonal realizado el día viernes 14/07/2023 100
Anexo 18.	Composición vehicular en día de hora punta - turno mañana
Anexo 19.	Composición vehicular en día de hora punta - turno tarde
Anexo 20.	Composición vehicular en día de hora punta – turno noche
Anexo 21.	Levantamiento topográfico
Anexo 22.	Conteo de flujo peatonal y vehicular
Anexo 23.	Área de estudio
Anexo 24.	Flujo vehicular del día viernes 14/07/2023 en el sentido sur - norte 109
Anexo 25.	Flujo vehicular del día viernes 14/07/2023 en el sentido este - oeste110
Anexo 26.	Flujo vehicular del día viernes 14/07/2023 en el sentido norte - sur111
Anexo 27.	Flujo vehicular del día viernes 14/07/2023 en el sentido oeste - este112
Anexo 28.	Flujo peatonal en horas pico del día viernes 17/07/2023

INDICE DE TABLAS

Tabla 1. Datos de entrada para la realización del análisis vial
Tabla 2. Agrupaciones típicas de grupo de carriles. 17
Tabla 3. Factor de ajuste por ancho de carril. 20
Tabla 4. Variables para ajuste por peatones y ciclistas. 22
Tabla 5. Niveles de servicio para intersecciones según las demoras
Tabla 6. Tipos de vehículos motorizados a registrar 28
Tabla 7. Equivalencias vehiculares homólogas a la unidad UCP
Tabla 8. Equivalencias vehiculares homologadas a la unidad UCP usadas en la
investigación. 29
Tabla 9. Datos complementarios de la geometría de la intersección
Tabla 10. Cantidad total de vehículos por día en equivalencias UCP. 37
Tabla 11. Resumen de movimiento vehicular en equivalencias UCP en horas punta en
el día viernes de mayor flujo vehicular.
Tabla 12. Resumen de flujo vehicular en equivalencias UCP, en horas pico del día
viernes 14 de julio 2023
Tabla 13. Tabla resumen del conteo peatonal por cada sentido. 44
Tabla 14. Duración semafórica de las fases de la intersección
Tabla 15. Medidas topográficas en la Av. Mesones Muro 53
Tabla 16. Medidas topográficas en la Av. Mesones Muro Mega – Unión de la Av. La
Cultura 04 de Junio y Av. Mesones Muro
Tabla 17. Medidas topográficas en la Av. Oriente 54
Tabla 18. Medidas topográficas en la Calle. Jorge Chávez 55
Tabla 19. Factores que intervienen en el modelado vial del óvalo Nuevo Horizonte 55
Tabla 20. Comparación de datos actual y la optimización semafórica 57
Tabla 21. Flujo vehicular antiguo y actual aplicando reducción del 50 %
Tabla 22. Flujo vehicular antiguo y actual aplicando reducción del 50 %
Tabla 23. Comparación de datos sin reducción de porcentaje y con reducción de
porcentaje
Tabla 24. Flujo vehicular de buses titan urbano nodasa en el 50 % de su capacidad 66
Tabla 25. Resultados obtenidos de sustituir vehículos menores por transporte público
Tabla 26. Comparación de resultados de las diferentes alternativas de solución 69

INDICE DE FIGURAS

Figura 1. Semáforo peatonal donde se indica la localización de las ondas sonoras 1
Figura 2. Fases y diagrama de fases de una intersección con semáforos
Figura 3. Intervalo de cambio de fase
Figura 4. Vista general del área a investigar - Óvalo Nuevo Horizonte
Figura 5. Este: Vista de la calle Jorge Chávez
Figura 6. Norte: Vista de la unión de la Av. de la cultura 4 de junio y Avenida Mesone
Muro
Figura 7. Sur: Vista de la avenida Mesones Muro
Figura 8. Oeste: Vista de la avenida Oriente
Figura 9. Comparación vehicular en horas punta en equivalencias UCP 4
Figura 10. Gráfica de barras del conteo peatonal en horas pico
Figura 11. Diagrama de tiempos semafóricos
Figura 12. Ingreso al software de las calles Jorge Chávez - Av. Oriente - Av. Mesone
Muro - Av. De la cultura 4 de junio, con un ancho de estudio de 220 m, abarcando el 5
% de cada cuadra de las calles en análisis
Figura 13. Asignación del flujo vehicular
Figura 14. Configuración de las condiciones geométricas del área a analizar 4
Figura 15. Configuraciones de Volumen (volume settings)
Figura 16. Configuración de flujo peatonal (Volumen settings)
Figura 17. Asignación del tiempo semafórico en cada uno de los sentidos, según l
descrito en la figura 11, tabla 14, para así poder identificar el nivel de servicio en el áre
de estudio.
Figura 18. Nivel de servicio obtenido "B"
Figura 19. Simulación del flujo vehicular.
Figura 20. Valores optimizados
Figura 21. Flujo vehicular actual, aplicando la reducción del 50 % (unión de As
Mesones Muro- mega y Av. de la cultura 04 de junio) y Av. Mesones muro
respectivamente. 6

Figura 22.	Niveles de servicio actuales en las diferentes calles analizadas
Figura 23.	Comparación de niveles de servicio obtenidos
Figura 24.	Nivel de servicio obtenido con la reducción de porcentajes
Figura 25.	Nivel de servicio obtenido al sustituir los vehículos menores por transporte
público en	un 50% de su capacidad65
Figura 26.	Flujo vehicular sustituido por buses urbanos
Figura 27.	Nivel de servicio obtenido con la sustitución de autos a buses urbanos 68

RESUMEN

La tesis mencionada tuvo como objetivo determinar un nivel de servicio idóneo en el óvalo Nuevo Horizonte de la ciudad de Jaén. Se observó que en ocasiones existía un caos en el flujo vehicular en dicho óvalo. Se realizó el respectivo modelado del flujo vehicular en el óvalo Nuevo Horizonte, donde se recibió vehículos provenientes de la Calle Jorge Chávez, la Av. Mesones Muro, la Av. Mesones Muro (Mega), y la Av. Oriente. Se llevó a cabo el conteo vehicular en tres días claves de la semana en intervalos horarios (lunes, miércoles y viernes), según lo establecido por la metodología HCM. Posteriormente, se convirtió el conteo vehicular total en factores vehículo, lo que permitió uniformizar el conteo vehicular proveniente de varios tipos de vehículos a un único vehículo modelo. Se realizó el modelado del flujo vehicular existente, se obtuvo un nivel de servicio "B" y se plantearon tres alternativas de solución. Entre estas alternativas se incluyó la optimización semafórica, la disminución del flujo vehicular y la sustitución de vehículos menores por vehículos de transporte público, lo que permitió obtener un flujo vehicular "A". Se concluyó que la sustitución de vehículos menores por vehículos de transporte público era la solución más idónea. El tipo de muestreo realizado en la presente tesis fue no probabilístico, basado en juicio y observación directa.

Palabras clave: Modelado en Synchro 8.0, flujo vehicular, nivel de servicio.

ABSTRACT

The objective of the aforementioned thesis was to determine an ideal level of service in the Nuevo Horizonte oval in the city of Jaén. It was observed that sometimes there was chaos in the vehicular flow in this oval. The respective modeling of the vehicular flow in the Nuevo Horizonte oval was carried out, where vehicles were received from Jorge Chavez Street, Mesones Muro Avenue, Mesones Muro Avenue (Mega), and Oriente Avenue. The vehicle count was carried out on three key days of the week at hourly intervals (Monday, Wednesday and Friday), as established by the HCM methodology. Subsequently, the total vehicle count was converted into vehicle factors, which made it possible to standardize the vehicle count from various types of vehicles to a single model vehicle. The existing vehicle flow was modeled, a level of service "B" was obtained and three solution alternatives were proposed. These alternatives included traffic light optimization, reduction of vehicular flow and substitution of smaller vehicles for public transport vehicles, which resulted in a vehicular flow "A". It was concluded that replacing minor vehicles with public transport vehicles was the most suitable solution. The type of sampling carried out in this thesis was non-probabilistic, based on judgment and direct observation.

Keywords: Modeling in Synchro 8.0, traffic flow, level of service

I. INTRODUCCIÓN

El crecimiento poblacional en las ciudades de nuestro país, cada año aumenta a gran escala ya que brindan mejores oportunidades de vida. Por ende, el crecimiento urbano de las ciudades es incontrolable, ya todo el mundo quiere y necesita utilizar vehículos motorizados para facilitar su transporte de un lugar a otro. Sin embargo, dicha opción de transporte genera una gran desventaja en ciudades que no cuentan con un idóneo plan vial, generando una gran congestión vehicular en puntos críticos u horas punta, sobre todo en aquellas ciudades donde el transporte son en su mayoría vehículos menores, tales como moto taxis, moto lineal, taxis.

Tal es el caso de la ciudad de Jaén, donde predomina el uso de moto lineal y moto taxi, generando en los puntos críticos, específicamente en horas punta una gran congestión vehicular, produciendo una molestia a los peatones al transitar en horas de mayor circulación vehicular. Sin embargo, dicha congestión podría ser evitada o reducida, con la existencia de un plan vial y adecuada infraestructura vial.

Por ello, la presente tesis se van a mostrar antecedentes de estudios realizados en otras ciudades con el fin de tener un mayor escenario de estudio y aplicarlo a la realidad de la ciudad de Jaén. Asimismo, se pretende realizar el análisis del tránsito en el óvalo Nuevo Horizonte utilizando el software Synchro 8.0, el cual emplea la metodología HC 2010, siendo este un punto crítico de la ciudad, ya que recibe el tránsito de cuatro calles principales de la ciudad. Por otra parte, se va a realizar el modelamiento del flujo vehicular existente en las horas punta, el respectivo análisis de los resultados y con ello la búsqueda de un idóneo nivel de servicio a través de alternativas de solución para optimizar el flujo vehicular en el óvalo Nuevo Horizonte de la ciudad de Jaén.

Se determinarán las condiciones geométricas y factores que intervienen en el modelado vial, asimismo se aplicarán tres alternativas de solución para mejorar el flujo vehicular, dentro de las cuales tenemos la optimización de los resultados con el fin de mejorar el nivel de servicio y/o tiempos, también se realizará la reducción del flujo vehicular hacia el óvalo en un 50%, realizando la apertura de nuevos semáforos; finalmente, se realizará la equivalencia de vehículos menores por vehículos de transporte público.

1.1. SITUACIÓN PROBLEMÁTICA

Actualmente el ovalo de Nuevo Horizonte, recibe los vehículos provenientes de la Av. Mesones Muro, Av. De la cultura 4 de junio, Av. Oriente y Calle Jorge Chávez, siendo dichas calles controladas por la existencia de semáforos con tiempos repetitivos de muy poco o demasiado tiempo, generando un flujo vehicular defectuoso. Dicha problemática se debe a una inadecuada planificación del tránsito y/o crecimiento poblacional urbano. Por otro lado, también interviene la educación del conductor, ya que generalmente la congestión en el óvalo se produce por la imprudencia de estos mismos.

Según la causa antes mencionada, se genera una congestión vehicular en el óvalo Nuevo Horizonte, generando demora e incentivando al desorden vehicular. Además, los peatones son los más perjudicados, ya que pueden llegar a sufrir algún accidente.

(Alzamora Hidalgo & Rosales Ruiz, 2020), señala que la Av. Don Bosco es una principal vía arterial de Piura, con un crecimiento poblacional y parque automotor importante, poseyendo deficiencias técnicas (...),donde para solucionar este problema se va a realizar una planificación integral realizando el modelado en el software Synchro 8.0.

1.2. PROBLEMA DE LA INVESTIGACIÓN

1.2.1. Problema general

¿Cuál será el análisis de tránsito en el óvalo nuevo horizonte utilizando el software Synchro 8.0?

1.2.2. Problemas específicos

- ¿Cuáles son las condiciones geométricas óptimas para el diseño vial del óvalo Nuevo Horizonte en la ciudad de Jaén?
- ¿Cuáles son los principales factores que contribuyen a la congestión vehicular en la ciudad de Jaén?
- ¿Cuáles son las alternativas de solución más efectivas para reducir la congestión vehicular en el óvalo Nuevo Horizonte de la ciudad de Jaén, considerando el uso predominante de mototaxis y motos lineales como medio de transporte?

1.3. HIPOTESIS

1.3.1. Hipótesis general

Realizando el modelamiento vial e identificando alternativas de solución se podrá llegar a tener un nivel de servicio "A" en el Óvalo Nuevo Horizonte en los próximos diez años.

1.3.2. Hipótesis especifica

- Al optimizar las condiciones geométricas de las vías en el Óvalo Nuevo Horizonte, se reducirán los cuellos de botella y los puntos de congestión, lo que conducirá a una mejora significativa en el flujo vehicular y eventualmente al logro de un nivel de servicio "A" en un plazo de diez años
- Al identificar y analizar exhaustivamente los factores que intervienen en el modelado vial del Óvalo Nuevo Horizonte, como el volumen de tráfico, la distribución de vehículos, los patrones de flujo y las características geométricas de la vía, se podrán desarrollar estrategias de optimización más precisas y efectivas. Esto permitirá mejorar el flujo vehicular y reducir la congestión en el Óvalo Nuevo Horizonte, lo que eventualmente conducirá a alcanzar un nivel de servicio "A" en un plazo de diez años.
- Mediante la implementación de medidas para promover el uso de transporte público y reducir la dependencia de vehículos menores en el Óvalo Nuevo Horizonte, se logrará disminuir la congestión vehicular y alcanzar un nivel de servicio "A" en un período de diez años.

1.4. JUSTIFICACIÓN

1.4.1. Práctica

Con la realización de la presente tesis, se podrá verificar si la zona en estudio necesita alguna mejora, con el fin de beneficiar a las población, principalmente a los conductores y peatones. Esta investigación puede ser empleada como un antecedente para el gobierno local y realizar algún proyecto de mejoramiento.

1.4.2. Teórica

Esta investigación se efectuará con el propósito de dar importancia a la realización de un correcto diseño y análisis del tránsito en los puntos de mayor flujo vehicular, de esa manera brindando confort a los peatones y conductores .

1.4.3. Social

Dicha investigación permitirá a futuros investigadores, tesistas, docentes, alumnos en las carreras de ingeniería civil o construcción civil y gobierno local, tener un mejor conocimiento de la importancia de realizar un correcto análisis de tránsito. Para la población tendrá una relevante importancia, ya que permitirá mejorar el confort de los peatones y conductores evitando congestionamiento vehicular.

1.4.4. Metodológica

Esta investigación permitirá realizar un correcto análisis y modelado del tránsito, a partir del uso del software Synchro 8.0 por medio del cual se evaluará el estado actual del óvalo Nuevo Horizonte y se planteará alternativas de solución.

1.4.5. Ambiental

Se realizará la sustitución de vehículos menores por vehículos de transporte público con el fin de reducir el congestionamiento vehicular en el área de estudio; asimismo, reducir la contaminación ambiental debido al monóxido de carbono que arrojan los vehículos.

1.5. OBJETIVOS

1.5.1. Objetivo General

Determinar el análisis del tránsito utilizando Synchro 8.0 en el óvalo Nuevo Horizonte – Jaén.

1.5.2. Objetivos específicos

- Determinar las condiciones geométricas viales del óvalo Nuevo Horizonte en la ciudad de Jaén.
- Evaluar los factores que intervienen en el modelado vial del óvalo Nuevo Horizonte en la ciudad de Jaén.
- Proponer alternativas de solución para la mejora del tránsito vial en el óvalo Nuevo Horizonte en la ciudad de Jaén.

1.6. ANTECEDENTES

1.6.1. ANTECEDENTES INTERNACIONALES

(Almea & Valle, 2022) en su tesis "ESTUDIO DE TRÁFICO Y SOLUCIÓN AL CONGESTIONAMIENTO VEHICULAR OCASIONADO POR EL SISTEMA DE TRANSPORTE PÚBLICO EN LA INTERSECCIÓN AV. FCO. DE ORELLANA Y CALLE JOSÉ ALAVEDRA EN GUAYAQUIL, ECUADOR" tuvo como objetivo principal evaluar el tráfico vehicular que ocasiona el transporte público en la ciudad de Guayaquil. Siendo, el crecimiento demográfico de la ciudad, el caos diario por el comercio, y las rutinas laborales, los principales problemas detectados. Se ha seleccionado la intersección Fco. de Orellana y Calle José Alovera para su estudio, por la mayor circulación de transportes públicos y por el embotellamiento que poseen en horas pico, impidiendo el paso a vehículos particulares. Para su respectivo estudio se realizaron conteos vehiculares para obtener el tráfico promedio diario semanal que dio paso para proponer alternativas de solución, también basadas en las encuestas a los ciudadanos y usuarios que circulan por la intersección en estudio. De acuerdo a sus resultados se propusieron dos alternativas de solución: a) Eliminación del sentido Este-Oeste hacia el norte y carril exclusivo para transporte público y b) Carril exclusivo para transporte público y rediseño de semaforización.

(Choez Pilay, 2022) en su proyecto de titulación "ANÁLISIS DEL NIVEL DE SERVICIO. IDENTIFICANDO EL ESTADO ACTUAL DE LA CALLE CHIMBORAZO TRAMO JUAN MONTALVO HASTA COTOPAXI CANTÓN JIPIJAPA" tuvo como objetivo principal realizar el análisis del nivel de servicio identificando el estado actual de la calle Chimborazo entre la intersección de la calle Juan Montalvo y Cotopaxi, todo ello se realizó mediante técnicas de observación, visitas técnicas, métodos estadísticos, aforos volumétricos, y verificación de tráfico atraído y desviado por las intersecciones que se encuentran a lo largo de la vía en estudio, y por último siendo parte fundamental, el levantamiento topográfico, para así poder determinar las características geométricas de la vía. Los resultados cuantitativos y cualitativos obtenidos permitieron proponer el mejoramiento del nivel de servicio de la vía según lo establece la Norma Highway Capacity Manual (HCM), por medio del análisis de velocidades se establecieron un nivel de servicio tipo D y una velocidad media de circulación de 16 km/h. Por último, se propuso mejorar la seguridad vial por medio de las

señaléticas horizontales y verticales, incrementando un estacionamiento necesario donde se encuentra ubicado la Policía Judicial.

(Peñafiel Pavón, 2022) en su trabajo de titulación "ANÁLISIS DE LA CAPACIDAD VIAL Y NIVEL DE SERVICIO DE LAS VÍAS DE INGRESO DE LA CIUDAD DE MACHALA." Tuvo como objetivo principal analizar los niveles de servicio y la relación volumen-capacidad vial existente en la ciudad de Machala mediante la aplicación de procesos de cálculo del manual HCM 2000 y comprobación de datos mediante el software de simulación de tráfico. Además de realizar un conteo de vehículos neumático, y elaboración de tablas de variación de máxima demanda en base a los aforos del día con mayor flujo vehicular. Los resultados obtenidos detallan que la Vía Pajonal alcanzo un nivel de servicio A, la Av. Bolívar Madero Vargas presenta un nivel de servicio C. Por otro lado en las vías Av. avenida Colon Tinoco, Av. Ferroviaria, Via la primavera, Av. 25 de junio se generación un nivel de servicio B.

(Palacios & Vasquez, 2021) en su trabajo de investigación "ANÁLISIS DE TRÁNSITO Y PROPUESTA DE DISEÑO GEOMÉTRICO PARA INTERSECCIÓN AV. SUBA CON CALLE 100 EN LA CIUDAD DE BOGOTÁ D.C." tuvo como objetivo dar una solución a la congestión vehicular que presenta actualmente la via mencionada y de esta manera permitir que sea transitable y eficiente con los tiempos de movilidad de los transeúntes permitiendo mejorar el flujo de tránsito y así garantizar un buen desarrollo vial. Se propuso 3 intervenciones en dicha intersección para un prediseño estructural vial. Se utilizaron sistemas de información de tránsito, recolección de datos y toma de evidencias en campo con el fin de apoyar y obtener un buen análisis de datos.

1.6.2. ANTECEDENTES NACIONALES

(Sandoval Velasquez, Procedimiento de modelación vial, aplicado a la ingenieria de tránsito, mediante el uso del software Synchro 8.0 y la metodología HCM 2010., 2020) en su trabajo de investigación "PROCEDIMIENTO DE MODELACIÓN VIAL, APLICANDO A LA INGENIERÍA DE TRÁNSITO, MEDIANTE EL USO DEL SOFTWARE SYNCHRO 8.0 Y LA METODOLOGÍA HCM 2010" tuvo como principal objetivo realizar un diagnóstico de la situación actual de una via en estudio, el cual le permite revelar las fallas técnicas en el sistema vial y así brinda alternativas de la gestión vial a mediano y largo plazo que contribuya la optimización de los indicadores de medición de tráfico, dando propuestas de solución vial con el Software de simulación y

análisis de tránsito que es el SYNCHRO 8.0 que emplea la Metodología del Automóvil de HCM 2010.

(Del Mar Velarde & Vázques, 2019) en su tesis "PROPUESTA PARA LA REDUCCIÓN DEL CONGESTIONAMIENTO VEHICULAR EN LAS AVENIDAS LA MARINA Y FAUSTINO SÁNCHEZ CARRIÓN, DESDE LA AV. ANTONIO JOSÉ DE SUCRE HASTA LA AV. GREGORIO ESCOBEDO, MEDIANTE EL USO DEL SOFTWARE SYNCHRO 8" tuvo como objetivo principal demostrar que la propuesta de gestión vehicular simulada en el software Synchro 8 permite reducir el congestionamiento vehicular de la intersección en estudio; en ese contexto su propósito fue brindar una alternativa de gestión de la oferta vial que contribuya con la optimización de los indicadores de medición del tráfico; entre ellos, el grado de saturación, el nivel de servicio de las intersecciones que forman parte de la investigación y las demoras por tiempo de espera.

Los resultados obtenidos demostraron que era posible optimizar el tráfico vehicular a través del uso correcto de simuladores de tránsito y no solo con intervenciones geométricas de gran escala o excesiva inversión en nueva infraestructura.

(Sanchez Cruz, 2019) en su trabajo de investigación "EVALUACIÓN Y MEJORA DE **TRES INTERSECCIONES** DE LA **AVENIDA** CANADÁ **UTILIZANDO** HERRAMIENTA DE MICROSIMULACIÓN DE TRÁFICO", tiene como objetivo reducir el nivel de congestionamiento y mejorar los niveles de servicio de las intersecciones de la AV. Canadá entre otras, empleando la herramienta de micro simulación de tráfico. Habiendo determinado que las intersecciones evaluadas operan bajo niveles de servicio bajos, se presentó las siguientes alternativas de mejora. En la primera se propuso la optimización del ciclo y fases semafóricas, en la segunda se propuso modificaciones en la semaforización, geometría y ubicaciones de paradero de buses, y por ultimo como tercera propuesta, se modeló la implementación de semáforos accionados en las 3 intersecciones empleando la herramienta "Ring Barrier Controller" del software utilizado para la micro simulación. El autor nos sugiere que para la realización de este tipo de proyecto es de vital importancia la correcta toma de data de campo y el adecuado procesamiento en gabinete, debido a que, la modelación de la red vial y el estudio del funcionamiento está basados en los aforos, datos geométricos, tiempos semafóricos entre otros.

1.6.3. ANTECEDENTES A NIVEL REGIONAL.

(Huatay & Llanos, 2021) en su tesis ""NIVEL DE SERVICIABILIDAD DE LA AV. HOYOS RUBIO, COMPRENDIDA ENTRE LAS INTERSECCIONES DEL CRUCE DEL AEROPUERTO ARMANDO REVOREDO IGLESIAS Y EL JR. MANUEL SEOANE, CAJAMARCA, 2021" tuvo como objetivo general determinar el nivel de servicio de la generando congestionamiento y un bajo nivel de servicio. El estudio se realizó de acuerdo a lo establecido en el capítulo 4 del Manual de Diseño Geométrico de Vías Urbanas – 2005 – VCHI y el Manual de Capacidad de Carreteras 2010. Como parte de la investigación se realizó el aforo del tránsito vehicular, para determinar el volumen horario de máxima demanda, los factores horarios de máxima demanda, velocidad de régimen libre y la Velocidad media espacial, datos que nos permitirán encontrar el nivel de servicio al que operan la vía. Finalmente se encontró que el segmento I, presenta un nivel de servicio B, los segmentos II y IV presentan un nivel de servicio C y el segmento III presenta un nivel de servicio D.

(Goigochea, 2019) en su tesis "ANÁLISIS DEL NIVEL DE SERVICIO Y CAPACIDAD VEHICULAR EN LA INTERSECCIÓN SEMAFORIZADA DE LA AVENIDA VÍA DE EVITAMIENTO NORTE Y EL JIRÓN MANUEL SEOANE, APLICANDO LA METODOLOGÍA DEL HCM 2010 - CAJAMARCA" tuvo como objetivo general analizar nivel de servicio y la capacidad vehicular de la intersección en estudio, aplicando la metodología HCM 2010. Para ello se determinaron las características geométricas de la intersección, para lo cual se realizó el levantamiento topográfico de la zona en estudio con una estación total. Así mismo se realizó el estudio del tráfico, realizando el aforo vehicular y por último se midieron los ciclos de los semáforos utilizando un cronometro. Con estos datos obtenidos se procedió a calcular; el nivel de servicio y la capacidad vehicular de la intersección semaforizada, así como lo establece la metodología del Highway Capacity Manual 2010. Para realizar el análisis del nivel de servicio y la capacidad vehicular, se determinó del aforo diario el día de mayor volumen vehicular dando como resultado el día lunes, siendo las 7:30 pm - 8:30 pm la hora de mayor volumen vehicular; así mismo el intervalo de 15 minutos con mayor volumen vehicular es de 8:15 pm a 8:30 pm, siendo el volumen horario de máxima demanda de 3,023 vehículos. Finalmente se obtuvo el nivel de servicio de la intersección semaforizada, obteniendo como resultado el nivel E y una capacidad vehicular de 1,500 Vehículos/hora. También se pudo determinar que el vehículo con mayor influencia en la intersección es

las mototaxis con un 47.63% del total de vehículos que transitan en la hora punta, generando la mayor parte de la congestión vehicular.

1.6.4. ANTECEDENTES A NIVEL LOCAL

(Azabache & Ventura, 2019) en su tesis de investigación denominada "TRÁNSITO EN LA INTERSECCIÓN DE LA AV. PAKAMUROS CON CA. DOS DE MAYO Y LOS SAUCES, UTILIZANDO SYNCHRO 8.0" tuvieron como objetivo plantear alternativas de solución mediante modelado vial para mejorar el nivel de servicio en la intersección de la Avenida Pakamuros con Calle Dos de Mayo y Los Sauces. En su desarrollo analizaron los niveles de flujo vehicular y sus diversos factores asociados. Para ello realizaron el estudio de los factores que intervienen en dicho análisis, tales como condiciones geométricas de tránsito y semafóricas lo que les permitió determinar un nivel de servicio "D" para su situación actual. Se plantearon los siguientes casos:

Se obtuvo una optimización semafórica por medio de la mejora de longitud de fases de los semáforos, logrando una mejora del servicio hasta un nivel B. Se evaluó la eliminación del giro a la izquierda en el Acceso Norte (Av. Pakamuros) y para no alterar el volumen vehicular eliminado, se optó por desviar dicho volumen hacia la Calle México. Se redujo los vehículos menores a un 25%, 50% y 75% para ser remplazados por buses de transporte público, se obtuvo para cada porcentaje niveles de servicio "D", "C" y "B" respectivamente.

El principal aporte al trabajo de investigación que se puede rescatar es que se puede emplear la mejora de longitud de fases, así como la reducción de vehículos menores, para ser reemplazados por buses de transporte público.

1.7. BASES TEORICAS

1.7.1. Semaforización

Se denominan semáforos a todos los aparatos reguladores del tránsito en las calles accionados por corriente eléctrica que utilizan lentes iluminadas para exhibir sus indicaciones. Las instrucciones del semáforo se pueden complementar mediante el uso de señales y demarcaciones (Azabache & Ventura, 2019).

La función principal de un semáforo en el control de una intersección es dar el paso alternativamente a los distintos grupos de vehículos y/o peatones, de tal manera que éstos pasen a través de la intersección con un mínimo de problemas, riesgos y demoras (Romero, 2018).

A continuación, veremos la clasificación de semáforos y Cálculo de los tiempos del semáforo.

1.7.2. Clasificación de semáforos

La siguiente clasificación se basa en los mecanismos de su operación y forma de control:

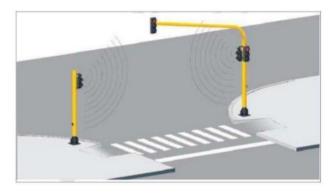
a) Semáforos para vehículos

- Semáforos fijos o pre sincronizados: Son aquellos que cuentan con una programación de intervalos y secuencia de fases preestablecidos no accionados por el tránsito vehicular. El programa que rige sus características de operación tales como duración del ciclo, desfase, y otros, pueden ser modificados.
- Semáforos sincronizados por el tránsito: Son aquellos cuyo funcionamiento es sincronizado en todos los accesos a una intersección, en función a las demandas del flujo vehicular y disponen de medios (detectores de vehículos y/o peatones) para ser accionados por éste.
- Semáforos adaptados al tránsito: Denominados también Semáforos Inteligentes, son aquellos cuyo funcionamiento es ajustado continua y automáticamente en todos los accesos a una intersección, de acuerdo a la información sobre el flujo vehicular que colectan los detectores de tráfico y envían la información sobre la secuencia de fases, intervalos de fases, ciclos y/o desfases, a una Estación Central o Control Maestro.

b) Semáforos para peatones

- Tienen por finalidad controlar los pasos peatonales, de tal forma que el peatón tenga tiempo suficiente para pasar una vía a través de un cruce peatonal.
- Con tal finalidad los lugares donde se instalen semáforos peatonales deben complementarse con la respectiva demarcación en el pavimento.
- También la implementación de semáforos con dispositivos sonoros facilita el uso de la infraestructura existente a personas con limitación visual.

Figura 1
Semáforo peatonal donde se indica la localización de las ondas sonoras.



Nota: En la Figura 1, se muestra la localización de las ondas sonoras de los semáforos, los cuales se usan especialmente para personas con limitación visual. Fuente: (Rondoño Chavez, 2018, pág. 21).

c) Semáforos especiales

- Su instalación tiene por finalidad normar y controlar las siguientes situaciones singulares o especiales.
- Presencia de peligro, regular velocidades, controlar intersecciones dar indicación de "PARE".
- Regular el uso de carriles de una vía.
- Indicar la prioridad de paso de vehículos de emergencia.
- Aproximación de trenes en los cruces ferroviarios.

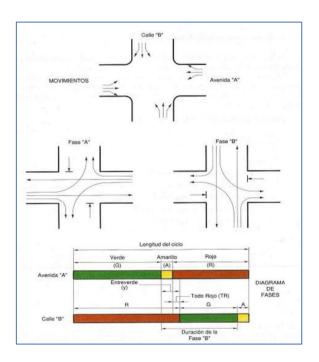
1.7.2.1.Cálculo de los tiempos del semáforo

Para obtener un mínimo de demoras, cada fase debe incluir el mayor número posible de movimientos simultáneos. Así se logrará admitir un mayor volumen de vehículos en la intersección. La distribución de los tiempos en cada fase debe estar en relación directa con los volúmenes de tránsito de los movimientos correspondientes.

A continuación, se muestra en la figura 2, los posibles movimientos que tienen los vehículos y peatones en una intersección dada (Sandoval Velasquez, PROCEDIMIENTO DE MODELACIÓN VIAL, APLICANDO LA INGENIERIA DE TRÁNSITO, MEDIANTE EL USO DEL SOFTWARE SYNCHRO 8.0 Y LA METODOLOGÍA HCM 2010, 2020, pág. 26).

Figura 2

Fases y diagrama de fases de una intersección con semáforos.



Nota: En la figura 2, se muestra las fases y sus respectivos diagramas de tiempo, en cada intersección. Fuente: (Rojas Gonzales, 2020, pág. 15).

Dentro de los elementos a tener en cuenta en el cálculo de los tiempos del semáforo y su reparto en las diferentes fases son:

a) Intervalo de cambio de fase o Tiempo de entre verde

Se determina utilizando la siguiente expresión:

Intervalo de cambio de fase = Amarillo + Todo rojo

$$y = A + T_R = \left(t + \frac{v}{2a}\right) + \left(\frac{w + L}{v}\right) \tag{5}$$

Donde:

Y = intervalo de cambio de fase, amarillo más todo rojo (s)

t = tiempo de percepción-reacción del conductor (usualmente 1.00 s)

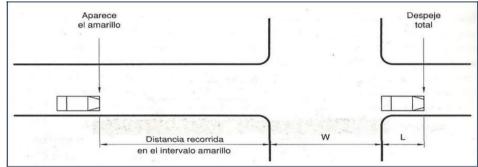
v = velocidad de aproximación de los vehículos (m/s)

a = tasa de desaceleración (valor usual 3.05 m/s2)

W = ancho de la intersección (m)L = longitud del vehículo (valor típico 6.10 m)

Figura 3

Intervalo de cambio de fase.



Nota: La figura 3, muestra el cambio de fase semafórico, empleando criterios de separación para su respectivo cálculo. Fuente: (Rondoño Chavez, 2018).

b) Longitud del ciclo

(Rondoño Chavez, 2018, pág. 24), señala que la demora mínima de todos los vehículos en una intersección con semáforos, se puede obtener para una longitud de ciclo óptimo de:

$$C_o = \frac{1.5 L + 5}{1 - \sum_{i=1}^{\emptyset} Y_i} \tag{6}$$

$$Y_i = \frac{q_{ADE}}{S} \tag{7}$$

Donde:

Co = Tiempo óptimo de ciclo (s)

L = Tiempo total perdido por ciclo (s)

Yi = Máximo valor de la relación entre el flujo actual y el flujo de saturación para el acceso o movimiento o carril crítico de la fase i (tasa de ocupación)

 Φ = número de fases

qADE = Flujos directos equivalentes por movimiento o carril o acceso.

S = Flujo de saturación por grupo de carril o carril o acceso

c) Flujo de saturación (s) y tiempo total perdido (L)

(Rondoño Chavez, 2018), señala que cuando el semáforo cambia a verde, el paso de los vehículos que cruzan la línea de ALTO se incrementa rápidamente a una tasa llamada flujo de saturación (s), la cual permanece constante hasta que la fila de vehículos se disipa o hasta que termine el verde. El flujo de saturación es la tasa máxima de vehículos que cruzan la línea, que puede ser obtenida, cuando existen filas y éstas aún persisten hasta el final del periodo verde. En este caso, se tiene un período de verde completamente saturado.

Por otra parte, el tiempo total perdido por ciclo, es la suma de los tiempos perdidos por fase (amarillo y todo rojo), que está representada mediante la ecuación 8:

$$L = \sum_{i=1}^{\varphi} (A_i + TR_i) \tag{8}$$

Donde:

L = Tiempo total perdido por ciclo

 A_i = Tiempo perdido por fase amarillo.

 TR_i = Tiempo perdido por fase todo rojo.

d) Asignaciones de tiempos verdes

- Tiempo verde efectivo

Para (Rondoño Chavez, 2018, pág. 25), el tiempo verde efectivo total g_T , disponible por ciclo para todos los accesos de la intersección, está dado por:

$$g_T = C - L = C - \left[\sum_{i=1}^{\varphi} (A_i + TR_i) \right]$$
 (9)

Donde:

 g_T = tiempo verde efectivo total por ciclo disponible para todos los accesos c = longitud actual del ciclo (redondeando Co a los 5 segundos más cercanos)

- Asignaciones de tiempo verde por cada fase

"Para obtener una demora total mínima en la intersección, el tiempo verde efectivo total g_T debe distribuirse entre las diferentes fases en proporción a sus valores de Y_i " (Cárdenas Grisales & Spíndola, 2007, pág. 406), así:

$$g_i = \frac{Y_i}{\sum_{i=1}^{\varphi} Y_i} (g_t) = \frac{Y_i}{Y_1 + Y_2 + \dots + Y_{\varphi}} (g_t)$$
 (10)

 Y_i = Valor máximo de la relación entre el flujo actual y el flujo de saturación.

- Tiempo de luz roja por fase

Una vez conocido la longitud de ciclo, tiempo de luz ámbar, todo rojo y verde efectivo; el tiempo de la luz roja se determina como sigue:

$$R = C - Ai - TR - Vi \tag{11}$$

1.7.3. Esquema operacional

1.7.3.1.Datos de entrada

- A) Condiciones geométricas.
- B) Condiciones de tráfico.
- C) Condiciones semafóricas.

Tabla 1Datos de entrada para la realización del análisis vial

Tipo de Condición	Parámetros de entrada
Condiciones geométricas	 Tipo de área. Número de carriles, N. Ancho de carril, W(m) Existencia de carril exclusivo izquierdo o derecho, L_T o R_T.
Condiciones de tráfico	 Volumen de demanda por movimiento Taza de flujo de saturación ideal. Factor de hora pico. Presencia de vehículos pesados.

-	Tipo de llegada.
-	Longitud del ciclo.
-	Tiempo de verde efectivo.
-	Tiempo de todo rojo.

Periodo de análisis.

Nota: En la presente tabla 1, se detallan los datos de entrada necesarios para el análisis vial, detallando condiciones de tráfico, geométricas y de señalización.

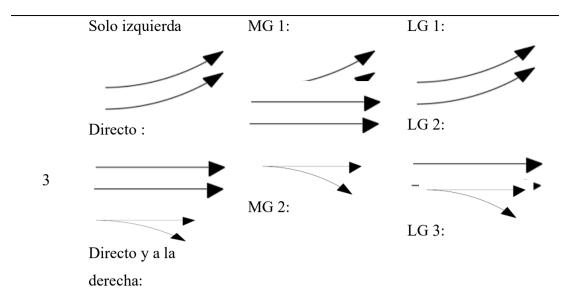
1.7.3.2. Ajuste de la Demanda

a) Agrupación de grupos de carriles

Condiciones de señalización

Tabla 2Agrupaciones típicas de grupo de carriles.

Número de carriles	Movimiento por carriles	Movimiento en grupo	Grupo de carriles
	Izquierda, directo y	MG 1:	LG 1:
1	derecha		
	Solo a la izquierda:	MG 1:	LG 1:
2	Solo directo y derecha:	MG 2:	LG 2:
	Izquierda y directo:	MG 1:	LG 1:
2	—		—
2	directo y derecha:		LG 2:



Nota: En la presente tabla 2, se detallan los diferentes sentidos de flujo. Fuente: (Rondoño Chavez, 2018).

b) Determinación de la tasa de flujo ajustado

Para seleccionar el volumen pico, se recomienda observar directamente los flujos y se selecciona el más crítico en los 15 minutos de análisis y se aplican las ecuaciones 12 y 13.

$$FHP = \frac{VHMD}{4*Max(V_{15})} \tag{12}$$

$$V_p = \frac{VHMD}{FHP(f_{HV})} \tag{13}$$

Donde:

 V_p =Tasa de flujo durante los 15 minutos pico (veh/h).

 $Max(V_{15}) = Máxima tasa de flujo en periodos de 15 min (veh/h).$

VHMD = Volumen horario de máxima demanda (veh/h).

FHP = Factor de hora pico.

 f_{HV} = Factor de ajuste por efecto de vehículos pesados.

1.7.3.3.Ajuste de la Oferta

a) Determinación de la tasa de flujo de saturación

Se expresan en vehículos por hora de luz verde, puede determinarse mediante la ecuación 14 o mediante estudios de campo.

$$S = S_0 * N * f_w * f_{HV} * f_q * f_p * f_{bb} * f_a * f_{LU} * f_{LT} * f_{RT} * f_{Lpb} * f_{Rpb}...(14)$$

Donde:

S = Tasa de flujo de saturación del grupo de carriles (vehículos/hora verde).

 S_0 = Tasa de flujo de saturación base por carril (autos/hora verde/carril).

N= Número de carriles del grupo de carriles.

 f_w = Factor de ajuste por ancho de carril.

 f_{HV} = Factor de ajuste por vehículos pesados.

 f_q = Factor de ajuste por pendiente del acceso.

 f_p = Factor de ajuste por estacionamiento adyacente al grupo de carriles.

 f_{bb} = factor de ajuste por bloqueo de buses que paran en el área de la intersección.

 f_a = Factor de ajuste por tipo de área.

 f_{LU} = Factor de ajuste por utilización de carriles.

 f_{LT} = Factor de ajuste por vueltas a la izquierda.

 f_{RT} = Factor de ajuste por vueltas a la derecha.

 f_{Lpb} = Factor de ajuste por peatones y bicicletas para vueltas vehiculares a la izquierda.

 f_{Rpb} = factor de ajuste por peatones y bicicletas para vueltas vehiculares a la derecha.

b) Definiciones

- Tasa de flujo de saturación en condiciones ideales "S₀"

Cuando el área metropolitana con 25 000 habitantes o más, es flujo de saturación ideal es de 1 900 ADE/h/carril y en otras áreas es de 1 750 ADE/h/carril.

- Factor de ajuste por ancho de carril " f_w "

Se determina de acuerdo al ancho de carril, donde el ancho mínimo es 2.40 m y cuando es mayor a 4.80 m, se debe analizar como dos carriles. Dichos factores se señalan en la Tabla 4

Tabla 3Factor de ajuste por ancho de carril.

Ancho promedio (m)	Ajuste por ancho de carril " f_w "
< 3.0	0.96
$\geq 3.0 - 3.92$	1.00
> 3.92	1.04

Nota: En la presente tabla 3, se señalan los factores de ajuste por cada ancho de carril, según (Rondoño, 2018).

- Factor de ajuste por pendiente del acceso " f_g "

Tiene en cuenta el efecto de las rampas y pendientes, aplicando un factor para pendientes en un rango de -6 % - 10 %.

$$f_g = 1 - \frac{\%G}{200} \tag{15}$$

Donde:

%G = porcentaje de pendiente del acceso.

- Factor de ajuste por estacionamiento o parqueo " f_p "

Factor primordial para la obtención de la tasa de flujo de saturación.

$$f_p = \frac{N - 0.1 - \frac{18*N*m}{3600}}{N} \tag{16}$$

Donde:

N = número de carriles del grupo.

 N_m = número de maniobras de estacionamiento /hora.

- Factor de ajuste por bloqueo de buses " f_{bb} "

En este factor es necesario tener en cuenta el transporte público, el cual genera un impacto al cargar y descargar pasajeros en la anterior o posterior de la intersección en una distancia de 76 m de la línea de parada. Si existen más de 250 autobuses/hora, se deberá ajustar como límite práctico y considerar un tiempo promedio de bloqueo de 14.4 segundos durante la señal semafórica.

$$f_{bb} = N - \frac{14.4 * \frac{N_b}{3600}}{N} \tag{17}$$

Donde:

- N_b = número de buses que paran/hora
- Factor de ajuste por tipo de área " f_a "

Se debe identificar la ubicación de la intersección para un adecuado análisis.

 f_a =0.90 (Zonas comerciales CBD)

 f_a = 1.00 (Otras zonas)

- Factor de ajuste por utilización de carriles " f_{LU} "

Se emplea la siguiente ecuación:

$$f_{LU} = \frac{V_g}{V_{g_1} * N} \tag{18}$$

- Factor de ajuste por vueltas a la izquierda " f_{LT} "

Para este factor depende el tipo de carril

Carril exclusivo, $f_{LT} = 0.95$

Carril compartido:
$$f_{LT} = \frac{1}{1 + 0.05 * P_{LT}}$$
 (19)

Donde:

 P_{LT} = Proporción de vueltas a la izquierda en el grupo de carriles.

- Factor de ajuste por vueltas a la derecha " f_{RT} "

Se señalan los siguientes valores.

Carril único o exclusivo: f_{RT} = 0.85

Carril doble,
$$f_{RT} = 1-0.15*PRT$$
 (20)

Donde:

PRT: Proporción de vueltas a la derecha en el grupo de carriles.

- Factor de ajuste por peatones y bicicletas para vueltas vehiculares a la izquierda " f_{Lpb} " y derecha " f_{Rpb} "

Es igual a la proporción del tiempo que la zona peatón – vehículo, esta desocupada.

Para giros a la izquierda se determina mediante la ecuación 21:

$$f_{Lpb} = 1 - P_{LT} (1 - A_{pbT}) * (1 - P_{LTA})$$
 (21)

Para giros a la derecha, se determina según la ecuación 22:

$$f_{Rpb} = 1 - P_{RT} (1 - A_{pbT}) * (1 - P_{RTA})$$
 (22)

Donde:

 A_{pbT} = Ajuste de ocupación para giros en la fase permitida.

 P_{LTA} = Proporción de giro a la izquierda en la fase protegida sobre el total de verde del grupo.

 P_{RTA} = Proporción de giro a la derecha en la fase protegida sobre el total de verde del grupo.

Si no existe fase protegida, la proporción de giros tanto a la izquierda como a la derecha es $P_{LTA} = P_{RTA} = 0$

Factor de ajuste de la ocupación en la fase permitida para giros A_{pbT} :

$$A_{pbT} = 1 - OCC_r$$
, si Nrec = Nturn (23)

$$A_{pbT} = 1 - 0.6 * OCC_r, \text{si Nrec>Nturn}$$
 (24)

Donde

Nturn = Número de carriles de giro.

Nrec = Número de carriles de recepción.

 OCC_r = Ocupación de la zona de conflicto.

Asimismo

$$OCC_r = \left(\frac{g_{ped}}{g} * OCC_{pedg}\right) + OCC_{bicg} - \left(\frac{g_{ped}}{g} * OCC_{pedg} * OCC_{bicg}\right) \quad (25)$$

Tabla 4Variables para ajuste por peatones y ciclistas.

	Fórmulas	Definición de Variables
-	$OCC_{pedg} = V_{pedg}/2000$, donde:	V_{pedg} =Volumen de peatones en el
	$V_{pedg} < 1000 * p/h$	tiempo verde para peatones.
-	$OCC_{pedg} = 0.4 + V_{pedg}/10000,$	V_{bicg} =Volumen de ciclistas en el
	donde: $1000 \le V_{pedg} <$	tiempo verde para peatones y ciclistas.
	5000*p/h	
-	$V_{pedg} = V_{ped} * {}^{C}/g_{ped}$	C= Longitud de ciclo
-	$OCC_{bicg} = 0.02 + V_{bicg}/2700$	g = Tiempo verde efectivo del ciclo.
-	$V_{bicg} = V_{bic} * {}^{C}/g$	g_{ped} =Tiempo verde efectivo para
		peatones.

Nota: En la presente tabla 4, se señalan las variables de ajuste para peatones y ciclistas. Fuente : (Rondoño Chavez, 2018).

1.7.3.4.Determinación de la capacidad y la relación a/c

a) Capacidad

(VERA LINO, 2012, pág. 23), señala que la capacidad se basa en los conceptos de flujo de saturación y tasa de saturación, para lo cual se emplea la ecuación 26

$$c_i = S_i * \left(\frac{g_i}{C}\right) \tag{26}$$

Donde:

 c_i = capacidad del grupo de carriles "i" (veh/h)

 S_i = tasa de flujo de saturación para el grupo de carriles "i" (Veh/h)

 g_i =Tiempo de verde efectivo para el grupo de carriles "i" (s)

C = Longitud del ciclo del semáforo (s)

 $\frac{g_i}{C}$ = Proporción de verde efectivo para el grupo de carriles "i"

b) Relación Volumen / Capacidad "v/c"

"Esta relación expresa la razón entre la tasa de flujo (v) y la capacidad (c). En el análisis de intersecciones es representada con el símbolo "X", para la cual, para un grupo de carriles "i", " X_i ", se emplea la ecuación 27" (VERA LINO, 2012, pág. 23).

$$X_{i} = \frac{v_{i}}{c_{i}} = \frac{v_{i}}{S_{i}*\left(\frac{g_{i}}{C}\right)} = \frac{v_{i}*C}{S_{i}*g_{i}}$$
(27)

Donde:

 X_i = relación v/c o grado de saturación para el grupo de carriles "i"

 v_i =tasa de flujo de demanda actual o proyectada para el grupo de carriles "i" (veh/h).

 c_i = Capacidad del grupo de carriles "i"

 S_i = tasa de flujo de saturación para el grupo de carriles "i" (veh/h)

 g_i = tiempo de verde efectivo para el grupo de carriles "i" (s)

C = longitud del ciclo (s)

c) Grupos de carriles críticos y grado de saturación crítico

Son aquellos que presentan la mayor relación de flujo v/c y se emplea para evaluar la intersección en su conjunto, con respecto a su geometría y duración del ciclo,

dando lugar al grado de saturación crítico de la intersección (X_0) , empleando la ecuación 28.

$$X_{c} = \left(\frac{c}{c - L}\right) * \sum \left(\frac{v}{s}\right)_{ci} \tag{28}$$

Donde:

 X_c = relación v/c crítica o grado de saturación crítico para la intersección.

 $\sum \left(\frac{v}{s}\right)_{ci}$ = Sumatoria de las relaciones de flujo para todos los grupos de carriles críticos "i".

C =longitud del ciclo "s".

L = tiempo perdido total por ciclo, calculado como tiempo perdido, " t_L ", para la trayectoria crítica de los movimientos "s".

1.7.3.5. Medidas de eficiencia

a) Determinación de la demora.

La demora promedio por control por vehículo para un grupo de carriles se obtiene mediante la ecuación 29.

$$d = d_1 * (PF) + d_2 + d_3 \tag{29}$$

Donde:

d = demora por control por vehículo (s/veh).

 d_1 = demora por control uniforme asumiendo llegadas uniformes (s/veh).

PF = factor de ajuste de demora uniforme para coordinación, el cual tiene en cuenta los efectos de la coordinación de semáforos.

 d_2 = demora incremental que toma en cuenta los efectos de llegadas aleatorias y colas sobresaturadas, ajustada por la duración del periodo de análisis y el tipo de controlador, este componente de demora asume que no hay cola inicial para el grupo de carriles al inicio del periodo de análisis (s/veh).

 d_3 = demora por cola inicial, la cual tiene en cuenta las demoras de todos los vehículos en el periodo de análisis (s/veh).

- Demora Uniforme

Es aquella que se obtiene al asumir el caso ideal de llegadas uniformes, flujo estable y ausencia de cola inicial, donde los valores "X" no pueden ser mayores a 1. Para determinar la demora se plantea la ecuación 30.

$$d_1 = \frac{0.5*C*\left(1 - \frac{g}{C}\right)^2}{1 - \left[\min(1, X_i)*\frac{g}{C}\right]}$$
(30)

Donde:

g = tiempo de verde efectivo para el grupo de carriles (s)

C = longitud del ciclo optimo.

 X_i = grado de saturación para el grupo de carriles.

- Demora Incremental "d₂"

Toma en consideración las llegadas aleatorias, que ocasiona que algunos ciclos se sobresaturen, dicha demora se expresa en la ecuación 31.

$$d_2 = 900 * T * \left[(X_i - 1) + \sqrt{(X_i - 1)^2 + \frac{8*k*I*X_i}{c*T}} \right]$$
 (31)

Donde:

 d_2 = demora incremental que toma en cuenta los efectos de colas aleatorias y sobresaturadas, ajustada por la duración del periodo de análisis y el tipo de controlador del semáforo (s/veh)

T = duración del periodo de análisis (h)

k = factor de demora incremental que es dependiente del ajuste de los controladores.

I = factor de ajuste por ingresos a la intersección corriente arriba.

c = capacidad del grupo de carriles (veh/h).

X = relación v/c para el grupo de carriles o grado de saturación.

Para semáforos de tiempo fijo se emplea un valor de k = 0.50.

El factor "I", en intersecciones aisladas, tendrá un valor de 1.

- Demora por cola inicial

Es aquella demora que se genera debido a las colas residuales del periodo previo, ya que estas deberán primero despejar la intersección antes de dar paso a los vehículos que llegan durante el periodo de análisis, dicha demora se calcula mediante la ecuación 32.

$$d_3 = \frac{1800 * Q_b * (1+u) * t}{cT} \tag{32}$$

Donde:

 Q_b = cola inicial al principio del periodo T(veh)

c = capacidad (veh/h)

T = duración del periodo de análisis (0.25*h)

t = duración de la demanda insatisfecha (h)

u = parámetro de demanda

Posibles escenarios para d_3

CASO I: el periodo es no saturado sin cola inicial $Q_b = 0$. Por los tanto $d_3 = 0$.

CASO II: el periodo es sobresaturado sin cola inicial $Q_b = 0$. Por lo tanto $d_3 = 0$.

CASO III: la cola inicial se disipa durante el periodo T. Para que esto ocurra, la suma de Q_b y la demanda total en T(qT) debe ser menor que la capacidad disponible (c*T). Es decir, Q_b + qT< cT.

<u>CASO IV</u>: cuando aún existe demanda insatisfecha al final del periodo T pero es decreciente. Para que esto ocurra, la demanda en T debe ser menor que la capacidad. Es decir, qT < cT.

<u>CASO V</u>: cuando la demanda en T excede la capacidad. Aquí la demanda insatisfecha se incrementa al final de T. Para que esto ocurra deberá cumplirse que qT > cT.

Para los casos III, IV, V, los parámetros "t" y "u" se determinan mediante:

$$t = 0, si Q_b = 0, de otro modo, t = min \left\{ T, \frac{Q_b}{C[1 - \min(1, X)]} \right\}$$
 (33)

$$u = 0, si \ t < T, de \ otro \ modo, u = 1 - \frac{cT}{Q_h[1-\min(1,X)]}$$
 (34)

Para los casos IV y V, el último vehículo que llega en el periodo T despejará la intersección en el tiempo $T_c > T$, denominado tiempo de despeje de cola inicial. Por lo tanto, en el caso de una cola inicial, se calcula con la ecuación 35.

$$T_c = \max(T, \frac{Q_b}{c} + TX) \tag{35}$$

Luego la demora media por control del grupo de carriles se define mediante:

$$d_T = d_1 * PF + d_2 + d_3 \tag{36}$$

Donde:

 TD_i =Demora de pare total del grupo de acercamiento "i"

 PF_i = Factor de progresión para el acercamiento "i" que refleja la condición de llegada de vehículos. Si los vehículos llegan cuando está en rojo, PF >1.

Llegadas aleatorias = 1.0.

Llegadas en verde PF < 1.0

- Demora por acceso

$$d_A = \frac{\sum_{i=1}^{I} (d_i * V_p)}{\sum_{i=1}^{I} (V_p)}$$
 (37)

Donde:

 V_p = Flujo de automóviles directos equivalentes (qADE) por grupos de carriles.

 $d_i =$ demoras uniformes e incrementales por grupos de carriles.

- Demora en la intersección

$$d_{I} = \frac{\sum_{i=1}^{I} (d_{i} * V_{p})}{\sum_{i=1}^{I} (V_{p})}$$
(38)

b) Niveles de servicio (NDS)

Es una medida que describe las condiciones operacionales dentro de un flujo de tráfico, generalmente en términos de medidas de servicio como: velocidad, libertad de maniobra, interrupciones del tráfico, confort y convivencia.

Una vez obtenida la demora por cada grupo de carriles se determinarán los niveles de servicio, según la tabla N° 6

Tabla 5Niveles de servicio para intersecciones según las demoras

Nivel de servicio	Características de la operación	Demora por control (s/veh)
A	Baja demora, sincronía extremadamente favorable, los vehículos no se detienen	≤ 10
В	Ocurre con una buena sincronía y ciclos cortos. Los vehículos empiezan a detenerse	> 10 - 20
C	Ocurre con una sincronía regular o ciclos largos; los ciclos individuales empiezan a fallar.	> 20 - 35
D	Empiezan a notarse la influencia de congestionamientos ocasionados por un ciclo largo y/o una sincronía desfavorable o relaciones v/c altas, muchos vehículos se detienen	> 35 – 55

Es el límite aceptable de la demora; indica una sincronía muy

pobre, grandes ciclos y relaciones v/c mayores, las fallas en los > 55 - 80

ciclos son frecuentes.

El tiempo de demora es inaceptable para la mayoría de los

conductores, ocurren cuando los valores de flujo exceden a la

F capacidad de la intersección o cuando la relación v/c son > 80

menores a 1.00 pero con una sincronía muy deficiente y/o

ciclos demasiado largos

Nota: En la presente tabla 5, se detallan los diferentes niveles de servicios según el tiempo de demora. Fuente: (Rondoño Chavez, 2018, pág. 42).

c) Equivalencia vehicular

Los conteos realizados se registrarán en los formatos de campo previamente definidos en periodos de 15 minutos, en la Tabla N°6, se detallan los vehículos involucrados en el estudio.

Tabla 6Tipos de vehículos motorizados a registrar

N°	Tipo de vehículo
01	Mototaxi
02	Moto lineal
03	Autos
04	Camiones
05	Camionetas
06	Minivan
07	Ómnibus
08	Tráiler
00	Maquinaria
09	pesada

Nota: En la presente tabla 6, se detallan los diferentes tipos de vehículos que se analizarán para determinar el nivel de servicio en el óvalo Nuevo Horizonte. Fuente: (Azabache & Ventura, 2019)

En la Tabla N°7, se presentan las diferentes tipologías vehiculares, denominados "UCP" (Unidad equivalente a los automóviles)

Tabla 7 *Equivalencias vehiculares homólogas a la unidad UCP*

TIPOLOGIA UCP							
Auto	1.00						
Bus	3.00						
Micro	2.00						
Camioneta Rural	1.25						
Camión	2.50						
Mototaxis	0.33						

Nota: En la presente tabla 7, se detallan los diferentes tipos de vehículos con sus tipologías UCP. Fuente: (Rondoño Chavez, 2018)

Para la presente tesis, se ha considerado que los autos, camionetas y minivan tendrán la misma equivalencia "1.00" debido a las características similares que presenta en función a su longitud (...), como factor de moto – equivalencia se obtiene que: un auto equivale a cuatro motos.

Por lo tanto, el equivalente a moto lineal es de 0.25.

En la Tabla N°8, se muestran las equivalencias vehiculares con las que se va a trabajar en la presente tesis.

Tabla 8Equivalencias vehiculares homologadas a la unidad UCP usadas en la investigación.

TIPOLOGIA UCP							
Mototaxis	0.33						
Moto lineal	0.25						
Autos	1.00						

Camiones	2.50
Camionetas	1.00
Minivan	1.00
Ómnibus –	3.00
Tráiler	3.00
Maquinaria Pesada	2.00

Nota: En la presente tabla 8, se detallan los diferentes tipos de vehículos a utilizar en la presente investigación. Fuente: (Rondoño Chavez, 2018)

31

II. MATERIALES Y METODOS

2.1. Población, muestra y muestreo.

2.1.1. Población

La población propuesta para el desarrollo de la investigación lo representa el mismo óvalo

en el distrito de Jaén.

2.1.2. Muestra

La muestra es el óvalo Nuevo Horizonte - Jaén.

2.1.3. Muestreo

No probabilístico: el óvalo Nuevo horizonte – Jaén. La técnica de selección de la muestra

fue por Juicio y Observación Directa

2.2. Variables de estudio

2.2.1. Variable independiente (X)

Análisis del tráfico

2.2.2. Variable dependiente (Y)

Desempeño del estado de tráfico.

2.3. Área del estudio

El área de estudio está constituida en la intersección de las calles Jorge Chávez, Mesones

Muro y Avenida Oriente, representadas por el óvalo Nuevo Horizonte, los cuales forman

parte de la vía colectora principal de la ciudad de Jaén. Además, el tránsito en dicho Óvalo

está controlado por semáforos de ciclo único y de dos fases, en la Figura 4, se muestra las

calles interceptadas en dicha área de estudio ANEXO 23.

Las coordenadas UTM (Universal Transversal Mercator) del área de estudio son:

- Norte : 93

: 9367380.5311

- Este

: 9367380.5311

2.4. Plan y recopilación de la información

2.4.1. Plan de obtención de la información

- a) Primer paso: Acciones previas
- ✓ Recopilación de la información
- Sondeo de información bibliográfica para identificar modelos y métodos de aforos vehiculares.
- Elaboración de formatos basados en las normativas vigentes.

✓ Organización

- Se organizaron dos equipos de trabajo con el fin de recolectar detalladamente la información.
- Se facilitó los formatos elaborados para la organización y recolección de datos.
- b) Segundo paso: Trabajo en campo
- ✓ Condiciones geométricas y de señalización
- Se estableció la zonificación del óvalo analizado.
- Se realizó la medición de las calzadas en todos los sentidos.
- Se determinó las señales de tránsito, tiempos semafóricos, etc.

✓ Aforo vehicular

- Se observó el aforo vehicular del punto analizado, a través del uso de cámaras de video.
- Se determinó el aforo vehicular en tres días de la semana: lunes, miércoles y viernes.
- Los horarios de flujo vehicular fueron los siguientes: 6:45 am 9:15, 2:15 pm 2:45 pm, 5:45 pm 8:15 pm.
- Se inspecciono la correcta filmación para asegurar una adecuada recolección de datos.

✓ Aforo peatonal

- Se realizó en aforo peatonal en el punto de análisis, empleando los formatos elaborados.
- Los horarios para el análisis del aforo peatonal fueron los siguientes: 6:45 am 9:15, 2:15 pm 2:45 pm, 5:45 pm 8:15 pm.

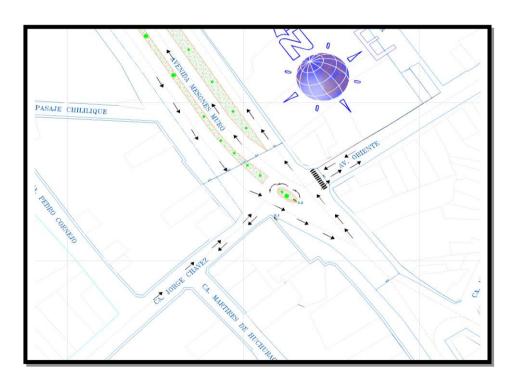
- c) Tercer paso: Trabajo en gabinete
- ✓ Evaluación de la información extraída en campo.
- A partir de la recolección de datos, se fijo los parámetros iniciales para el diseño vial.
- Se realizó un adecuado registro del aforo vehicular
- Se determino los volúmenes de aforo vehicular y peatonal en intervalos de 15 minutos
- Se realizó el modelado de la información recolectada en el software Synchro 8.0.

2.4.2. Estudio de condiciones geométricas

A partir de las visitas a campo, se tomaron las medidas de los carriles, número de carriles, existencia de carriles exclusivos para giros a la izquierda y derecha, ancho de veredas, estacionamientos permitidos, etc.

Para ello se utilizó: cinta métrica, mapa de zonificación de la ciudad, cámara filmadora, etc.

Figura 4Vista general del área a investigar - Óvalo Nuevo Horizonte.



Nota: En la presente figura 4 se muestra una vista general del óvalo Nuevo Horizonte.

Fuente: Elaboración propia

Figura 5

Este: Vista de la calle Jorge Chávez.

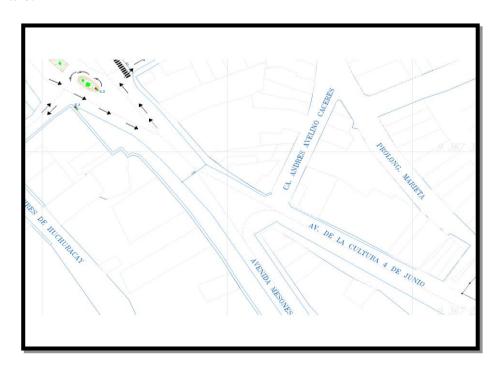


Nota: En la presente figura 5 se muestra la calle Jorge Chavez, siendo una de las calles a analizar en la evaluación del nivel de servicio del óvalo Nuevo Horizonte. Fuente:

Elaboración propia

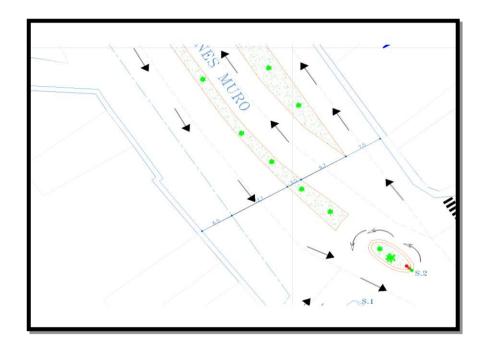
Figura 6

Norte: Vista de la unión de la Av. de la cultura 4 de junio y Avenida Mesones Muro.



Nota: En la presente figura 6 se muestra la intersección de la Av. De la Cultura 4 de Junio con Av. Mesones Muro, siendo una de las calles a analizar en la evaluación del nivel de servicio del óvalo Nuevo Horizonte. Fuente: Elaboración propia

Figura 7
Sur: Vista de la avenida Mesones Muro

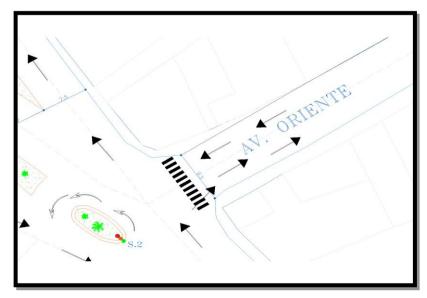


Nota: En la presente figura 7 se muestra la Av. Mesones Muro, siendo una de las calles a analizar en la evaluación del nivel de servicio del óvalo Nuevo Horizonte. Fuente:

Elaboración propia.

Figura 8

Oeste: Vista de la avenida Oriente



Nota: En la presente figura 8 se muestra la Av. Oriente, siendo una de las calles a analizar en la evaluación del nivel de servicio del óvalo Nuevo Horizonte. Fuente: Elaboración propia.

En la tabla 9, se muestran los datos de las condiciones geométricas obtenidas en campo.

Tabla 9Datos complementarios de la geometría de la intersección.

	DATOS C	OMPLEME	NTARIOS E	DE LA GEOMETRI	A	
ACCESO	Número de carriles (N)	de promedio arriles de		Estacionamientos	Zonificación o tipo de área	
Sur	6	4.25	Si	No		
Norte	4	3.15	No	No	G . 1	
Este	2	4.20	No	No	Comercial	
Oeste	2	4.75	No	No		

Nota: En la presente tabla 9, se detallan los datos geométricos de cada calle en análisis.

Fuente: Elaboración propia.

2.4.3. Estudio de condiciones del trafico

Para la presente tesis, era imprescindible conocer las condiciones del tráfico actual de la intersección y/o encuentro de las calles, tales como el número de vehículos, cantidad de vehículos que giran a la izquierda y derecha, etc. Para lo cual, se realizó el cálculo y registro del aforo vehícular y peatonal.

2.4.3.1. Aforo vehicular en la intersección analizada

Se utilizó una cámara filmadora para tener una mejor visualización y registro de los datos, permitiendo de esa manera identificar las horas pico y valle que varían durante el día, siendo indispensable de esa manera realizar el conteo o grabación del aforo vehicular por tres días a la semana.

Se realizó el aforo vehicular los días, lunes 10 de julio del 2023, miércoles 12 de julio del 2023, viernes 14 de julio del 2023, durante los horarios 6:45 am – 9:15, 2:15 pm – 2:45 pm, 5:45 pm – 8:15 pm. Para determinar el aforo vehicular de máxima demanda, se realizó en intervalos de 15 min durante el horario establecido.

a) Formato de aforo vehicular

El siguiente formato se muestra en el anexo A-1, donde se incluyen los diferentes tipos de vehículos existentes.

b) Volumen vehicular total por día.

Los volúmenes vehiculares por día fueron trabajados con las equivalencias vehiculares (factores UCP), según la Tabla 8.

Habiéndose registrado y calculado el aforo de vehículos por día en cada sentido de las vías, se logró determinar que el máximo volumen vehicular se tuvo el día viernes, para lo cual, para los posteriores cálculos se trabajará con los datos del día viernes de la presente tesis. Para lo cual en la Tabla N°10, se detallará la cantidad de vehículos por día en equivalencias UCP.

Tabla 10Cantidad total de vehículos por día en equivalencias UCP.

DÍA	CUADRO TOTAL DE VEHICULOS POR DIA EN EQUIVALENCIAS UCP SENTIDOS									
	S-N	N-S	Е-О	О-Е	TOTAL					
Lunes 10/07/2023	5124	4992	1219	1514	12 849					
Miércoles 12/07/2023	5195	4973	1191	1595	5 12 954					
Viernes 14/07/2023	5400	5125	1275	1634	13 434					

Nota: En la presente tabla 10, se detallan la cantidad total de vehículos registrados en cada calle en análisis. Fuente: Elaboración propia.

Los aforos en equivalencias UCP de los días registrados en la presente tesis, se muestran en los anexos 13 al anexo 16.

d) Determinación de la Hora Pico

Para determinar las horas pico, se realizó diversas gráficas estadísticas de barras, dando a conocer el flujo vehicular en equivalencias UCP, en los diferentes sentidos durante intervalos de 15 min para las calles analizadas, siendo el día viernes, el día de mayor flujo vehicular, se puede observar dicho flujo vehicular en los ANEXOS 24,25,26 y 27.

Se realizó una comparación del flujo vehicular en equivalencias UCP, obtenido en las horas pico de la mañana, tarde y noche con la finalidad de observar el comportamiento que se tiene y determinar cuál es el horario más saturado del día.

En la tabla 11, se detallan el movimiento vehicular en hora punta en los diferentes horarios.

Tabla 11

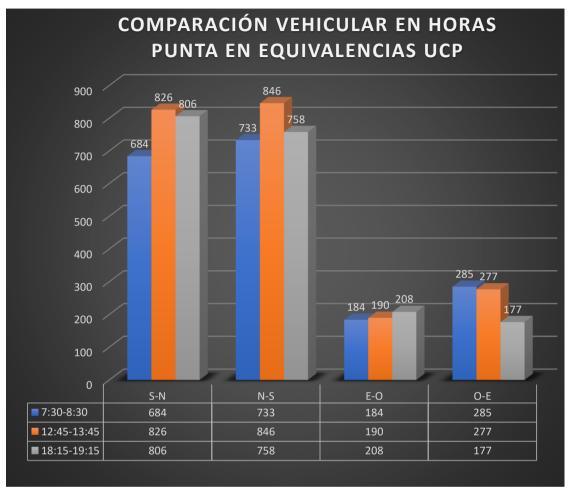
Resumen de movimiento vehicular en equivalencias UCP en horas punta en el día viernes de mayor flujo vehicular.

Intersección en Óvalo Nuevo Horizonte		Av. Mesones Muro	Av. Mesones Muro (mega)	Av. Oriente	Calle. Jorge Chavez	Total 1/4
Horas pico	Periodo	S-N	N-S	Е-О	О-Е	x nora
	7:30 am – 7:45 am	172	176	54	66	468
Hora	7:45 am – 8:00 am	160	216	57	83	516
Pico – Mañana	8:00 am – 8:15 am	177	166	41	61	445
	8:15 am – 8:30 am	175	175	32	75	457
Hora Pico – Tarde	12:45 pm - 13:00 pm	208	221	36	75	540

	13:00 pm - 13:15	189	216	55	70	530
	pm 13:15 pm - 13:30 pm	260	239	56	79	634
	13:30 pm - 13:45 pm	169	170	43	53	435
	18:15 pm - 18:30 pm	205	216	37	45	503
Hora Pico –	18:30 pm - 18:45 pm	188	192	71	53	504
Noche	18:45 pm - 19:00 pm	209	184	55	46	494
	19:00 pm - 19:15 pm	204	166	45	33	448

Nota: En la presente tabla 11, se señala un resumen de la cantidad vehicular en intervalos de 15 minutos. Fuente : Elaboración propia.

Figura 9Comparación vehicular en horas punta en equivalencias UCP.



Nota: En la Figura 9 se realiza un diagrama de barras comparando el flujo vehicular en horas punta en equivalencias UCP. Fuente : Elaboración propia.

En la Figura 9, se muestra un gráfico de barras dando a conocer los diferentes flujos vehiculares en horas punta, en los diferentes horarios del día, siendo el medio día, entre las 12:45 pm – 13:45 pm el de mayor flujo vehicular.

Tabla 12Resumen de flujo vehicular en equivalencias UCP, en horas pico del día viernes 14 de julio 2023.

C 4-4-1 1 /'		S	S-N			N-	S			E-	О			О	- Е	
Suma total en hora pico máxima		12	13	14	31	32	33	34	21	22	23	24	41	42	43	44
12:45 pm - 13:45 pm	38	106	632	50	742	49	10	44	97	4	46	42	154	14	105	4

Nota: En la presente tabla 12, se señala la cantidad vehicular en cada calle en su hora pico. Fuente : Elaboración propia

Donde:

- 11: Sentido Av. Mesones Muro Av. Mesones Muro.
- 12: Sentido Av. Mesones Muro Calle. Jorge Chávez
- 13: Sentido Av. Mesones Muro Mega (Av. Mesones Muro Av. De la cultura 04 de junio)
- 14: Sentido Av. Mesones Muro Av. Oriente
- 21: Sentido Calle. Jorge Chávez Av. Mesones Muro
- 22: Sentido Calle. Jorge Chávez Calle. Jorge Chávez
- 23: Sentido Calle. Jorge Chávez Mega (Av. Mesones Muro Av. De la cultura 04 de junio)
- 24: Sentido Calle. Jorge Chávez Av. Oriente
- 31: Sentido Mega (Av. Mesones Muro Av. De la cultura 04 de junio) Av. Mesones Muro
- 32: Sentido Mega (Av. Mesones Muro Av. De la cultura 04 de junio) Calle. Jorge Chávez
- 33: Sentido Mega (Av. Mesones Muro Av. De la cultura 04 de junio) Mega (Av. Mesones Muro Av. De la cultura 04 de junio)
- 34: Sentido Mega (Av. Mesones Muro Av. De la cultura 04 de junio) Av. Oriente

- 41: Sentido Av. Oriente Av. Mesones Muro
- 42: Sentido Av. Oriente Calle. Jorge Chávez
- 43: Sentido Av. Oriente Mega (Av. Mesones Muro Av. De la cultura 04 de junio)
- 44: Sentido Av. Oriente Av. Oriente

En la Tabla 12, se muestra el resumen del flujo vehicular en horas pico en equivalencias UCP del día viernes 14 de julio del 2023 en sus diferentes sentidos; siendo este día el de mayor flujo vehicular del área de análisis.

e) Tasa del flujo de saturación en condiciones ideales (So)

Basándose en lo establecido por la metodología HCM 2010, el flujo de saturación ideal es $1900 \, veh/h$, por lo cual, dicho valor será considerado para cálculos posteriores.

2.4.3.2. Aforo peatonal en la intersección analizada

La determinación del aforo se realizó de manera manual, ubicándose en varios puntos de las intersecciones.

El registro del aforo peatonal se realizó los días: lunes 10 de julio del 2023, miércoles 12 de julio del 2023, viernes 14 de julio del 2023, durante los horarios 6:45 am – 9:15, 12:15 pm – 14:45 pm, 17:45 pm – 20:15 pm. El aforo se realizó en los mismos horarios de la identificación de los momentos más críticos del aforo vehicular, siendo su hora pico el día viernes en la tarde, en horario de 12:45 pm – 13:45 pm, dicho flujo peatonal se observa en el ANEXO 28.

f) Formato de aforo peatonal

El formato de aforo peatonal que se utilizó se muestra en el Anexo 17, considerando el cruce de peatones por los cuatro accesos: Norte, Sur, Este, Oeste, en sus respectivos sentidos: izquierda, derecha, directo o retorno hacia la misma calle. Con el fin de determinar la interferencia que hay entre los peatones en los diversos horarios de hora punta de: 7:30 am – 8:30 am, 12:45 pm – 13:45 pm, 18:15 pm – 19:15 pm.

g) Resumen de aforo peatonal

Tabla 13 *Tabla resumen del conteo peatonal por cada sentido.*

RESUMEN DE AFORO PEATONAL POR ACCESO									
INT	ΓERSECCIO	ÓΝ	HORA PUNTA / PERIODO						
IIN	IERSECCI	JN	Mañana	Tarde	Noche				
Av.	4	NORTE							
Mesones	OR	NORTE	72	112	109				
Muro	TOTAL DE PEATONES POR HORA DE ACCESO								
Av. Oriente	S PC O	ESTE	78	115	84				
Calle. Jorge	PEATONES DE ACCESO	OESTE	110	122	127				
Chavez	ATC AC	OESTE	110	122	127				
Av.	PE. DE								
Mesones	DE	CLID	02	112	124				
Muro	TAI	SUR	92	113	124				
(mega)	TO								

Nota: En la presente tabla 13, se detalla el aforo peatonal en cada calle de análisis en sus diferentes turnos del día. Fuente: Elaboración propia.

CONTEO PEATONAL 113 122¹²⁷ 140 84 115 112₁₀₉ 110 120 100 78 80 60 40 20 0 NORTE SUR ESTE **OESTE** 7:30 am - 8:30 am 72 92 78 110 ■ 12:45 pm - 13:45 pm 112 115 113 122 ■ 18:15 pm - 19:15 pm 109 124 84 127 ■ 7:30 am - 8:30 am ■ 18:15 pm - 19:15 pm ■ 12:45 pm - 13:45 pm

Figura 10Gráfica de barras del conteo peatonal en horas pico.

Nota: En la presente figura 10 se muestra la comparación del flujo peatonal en horas pico. Fuente : Elaboración propia.

De la Figura 10, se puede concluir que existe un mayor flujo peatonal en el turno tarde, desde las 12:45 pm – 13:45 pm, coincidiendo con el horario pico del flujo vehicular según lo detallado en la gráfica 5.

2.4.3.3. Estudio de la velocidad de aproximación

Para dicho estudio, se fue anotando el tiempo que tardan los vehículos en cruzar la intersección, óvalo y distancia de cruce. Asimismo, se calculó la velocidad temporal (ecuación 1) y espacial (ecuación 2).

2.4.4. Estudio de condiciones semafóricas

Para dicho estudio se empleó instrumentos de medición como: cronometro y cámara de video, obteniendo grabaciones de los ciclos semafóricos durante 15 minutos en la intersección.

De los datos obtenidos, se pudo identificar dos fases (Fase 1 – Acceso Norte – Sur, Fase 2 – Acceso Este y Oeste), además se obtuvo un tiempo Todo Rojo TR = 0.5 s y un tiempo de despeje de 3 s.

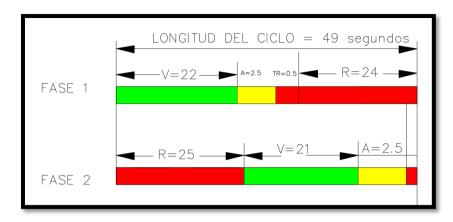
En la tabla 14, se muestran los tiempos de duración de los semáforos.

Tabla 14Duración semafórica de las fases de la intersección.

DURACION DE LAS FASES DE LA INTERSECCIÓN											
TIEMPO (Segundos)											
FASE N°	NOMBRE DE LA VÍA	ACCESO	VERDE	AMBAR	TODO ROJO	ROJO	LONGITUD DE CICLO				
1	Av. Mesones Muro – Av. Mesones Muro (Mega)	Norte (N) Sur (S)	22	2.5	0.5	24	49				
2	Av. Oriente – Calle. Jorge Chávez	Este (E) Oeste (O)	21	2.5	0.5	25	49				

Nota: En la presente tabla 14, se detallan las diferentes fases semafóricas en las calles que tienen semáforo. Fuente: Elaboración propia.

Figura 11Diagrama de tiempos semafóricos



Nota: En la presente figura 11 se muestra un diagrama con los intervalos semafóricos.

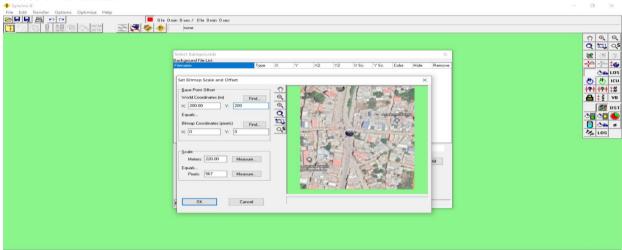
Fuente: Elaboración propia.

III. RESULTADOS

3.1. Análisis de tránsito

Figura 12

Ingreso al software de las calles Jorge Chávez - Av. Oriente - Av. Mesones Muro - Av. De la cultura 4 de junio, con un ancho de estudio de 220 m, abarcando el 50 % de cada cuadra de las calles en análisis.



Nota: En la presente figura 12 se muestra la asignación de datos para el inicio del modelamiento vehicular. Fuente: Elaboración propia.

Figura 13Asignación del flujo vehicular



Nota: En la presente figura 13 se muestra los números del flujo vehicular en cada calle a analizar. Fuente: Elaboración propia.

En la Figura 13, se asignan la cantidad de vehículos que transitan por dicha intersección del óvalo Nuevo Horizonte, detallando la cantidad vehicular según el sentido a abarcar, ancho de carriles, flujo de saturación ideal, pendiente

Asimismo, se debe tener en cuenta que la velocidad a trabajar es de 30 km/h, según lo establecido en el reglamento nacional de tránsito.

Figura 14

Configuración de las condiciones geométricas del área a analizar.

				Г	01:0		c/ Ohr	0 1 0								
	~l —l	нсм	1	ا مامود	Unru											
		2010	<u>\$</u>	X	/	3 A	/. Mesone	s Muro (M	ega)/Av. M	lesones M	uro & Call	e Jorge C	havez/Av.	Oriente		
× ◆ ◆ ↑	+															
LANE SETTINGS	≛ EBU	EBL	— → EBT	EBR	⊊ WBU	√ WBL	← WBT	WBR	∳1 NBU	NBL	↑ NBT	NBR	L≜ SBU	SBL	↓ SBT	✓ SBR
Lanes and Sharing (#RL)			†				†				† †				44	~
Fraffic Volume (vph)	4	97	42	46	4	105	14	154	10	39	742	44	38	50	632	106
Street Name	Calle Jorge	Chavez			Av. Oriente				Av. Meson	es Muro (N	1ega)		Av. Meson	es Muro		
Link Distance (m)	_	_	93.9	_	_	_	126.7	-	_	_	102.5	_	_	_	110.1	_
inks Speed (km/h)	-	_	30	_	_	_	30	-	_	_	30	_	_	_	30	_
Set Arterial Name and Speed	-	_	EB	_	_	- 1	WB	-	_	-	NB	_	_	- 1	SB	_
Fravel Time (s)	_	_	11.3	_	_	_	15.2	_	_	_	12.3	_	_	_	13.2	_
deal Satd. Flow (vphpl)	1900	1900	1900	1900	1900	1900	1900	1900	1900	1900	1900	1900	1900	1900	1900	1900
ane Width (m)	4.2	4.2	4.2	4.2	4.8	4.8	4.8	4.8	3.1	3.1	3.1	3.1	4.2	4.2	4.2	4.2
Grade (%)	_	_	2	_	_	_	-2	_	_	_	2	_	_	_	-2	_
Area Type CBD	_	_		_	_	_		-	_	_		_	_	_		_
Storage Length (m)	_	0.0	_	0.0	_	0.0	_	0.0	_	0.0	_	0.0	_	0.0	_	0.0
Storage Lanes (#)	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_
Right Turn Channelized	_	_	_	None	_	_	_	None	_	_	_	None	_	_	_	None
Curb Radius (m)	_	_	_	_	_	_	_	-	_	_	_	_	_	_	_	_
Add Lanes (#)	_	_	_	_	_	_	_	-	_	_	_	_	_	_	_	_
ane Utilization Factor	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	0.95	0.95	0.95	0.95	0.95	0.95	0.95	0.95
Right Turn Factor	_	_	0.967	_	_	_	0.925	-	_	_	0.992	_	_	_	0.981	_
_eft Turn Factor (prot)	_	_	0.974	_	_	_	0.981	_	_	_	0.997	_	_	_	0.995	_
Saturated Flow Rate (prot)	_	_	1794	_	_	_	1743	_	_	_	3457	_	_	_	3602	_
_eft Turn Factor (perm)	_	_	0.760	_	_	_	0.821	_	_	_	0.872	_	_	_	0.747	_
Right Ped Bike Factor	_	_	0.993	_	_	_	0.982		_	_	0.998	_	_	_	0.993	_
eft Ped Factor	_	_	0.990	_	_	_	0.992	_	_	_	1.000	_	_	_	0.999	_
Saturated Flow Rate (perm)	_	_	1385	_	_	_	1447	_	_	_	3022	_	_	_	2701	_
Right Turn on Red?	_	_	_	✓	_	_	_	~	_	_	_	✓	_	_	_	~
Saturated Flow Rate (RTOR)	_		43	_			63	_	_	_	14	_			41	
Link Is Hidden	_	_		_	_	_		_	_	_		_	_	_		_
Hide Name in Node Title	_	_			_								_			_

Nota: En la presente figura 14 se muestra los datos de configuración de carril en el software Synchro 8.0. Fuente: Elaboración propia.

En la figura 14, se realiza la configuración del carril (Lane Settings), donde se configuran las condiciones geométricas del área a analizar, tales como el sentido de flujo, número de carriles, volumen de tráfico, distancia de cada tramo de la vía, velocidad, flujo de saturación ideal, ancho de carril, pendiente, donde los valores de color azul, son los obtenidos por el software.

Figura 15

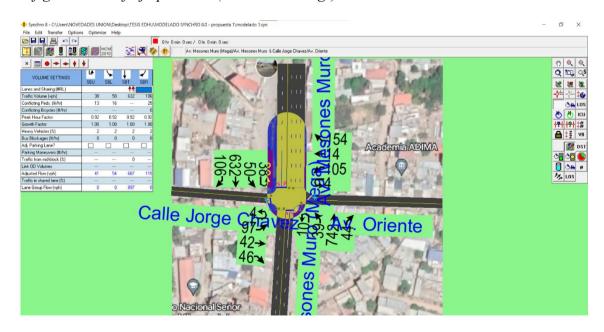
Configuraciones de Volumen (volume settings)



Nota: En la presente figura 15 se muestra los datos de configuración de volumen en el software Synchro 8.0, detallando la cantidad de peatones, y flujo vehicular. Fuente: Elaboración propia.

En la figura 15, se realiza la configuración del volumen, donde adicional al flujo vehicular, se detalla, la cantidad de peatones que transitan por la vía a estudiar.

Figura 16Configuración de flujo peatonal (Volumen settings)

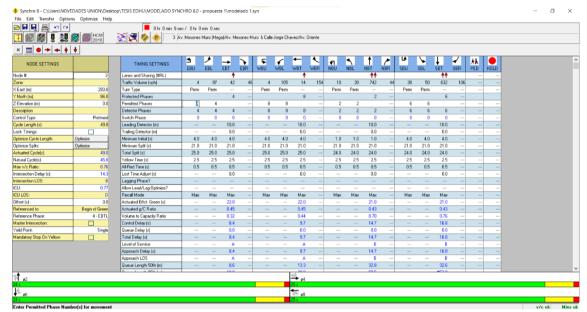


Nota: En la presente figura 16 se muestra los datos de configuración de volumen en el software Synchro 8.0, detallando la cantidad de peatones, y flujo vehicular. Fuente:

Elaboración propia

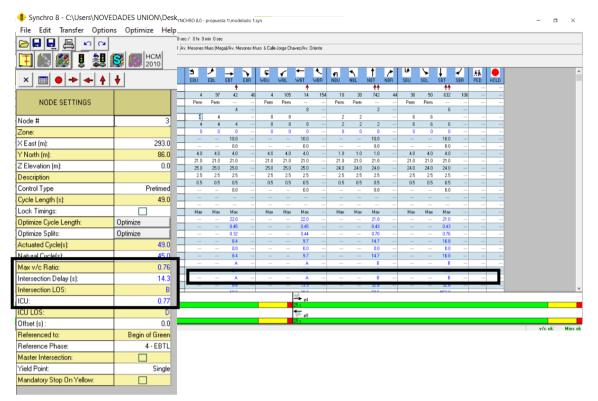
Figura 17

Asignación del tiempo semafórico en cada uno de los sentidos, según lo descrito en la figura 11, tabla 14, para así poder identificar el nivel de servicio en el área de estudio.



Nota: En la presente figura 17 se muestra la asignación y visualización de los tiempos semafóricos en cada una de las calles.

Figura 18Nivel de servicio obtenido "B"



Nota: En la presente figura 18 se visualiza el nivel de servicio de cada una de las calles analizadas, demora en la intersección, relación volumen capacidad.

En la figura 18, se presenta el nivel de servicio obtenido en el óvalo de la intersección de las calles: Av. Mesones Muro, Av. Oriente, Calle Jorge Chávez, Av. de la cultura 4 de junio, obteniéndose un nivel de servicio general "B", además se observa que el nivel de servicio en la Calle Jorge Chávez y Av. Oriente es "A", y en la Av. Mesones Muro (proveniente del ovalo Aranda Vidal) y en la intersección entre la Av. Mesones Muro y Av. De la Cultura 04 de junio, en nivel de servicio es "B".

Se tiene como resultado: demora en la intersección de 14.3 segundos, relación volumen capacidad v/c de 0.76 y un nivel de servicio general "B".

Figura 19Simulación del flujo vehicular.



Nota: En la presente figura 19 se muestra una simulación del flujo vehicular en las diferentes calles que concurren en el óvalo Nuevo Horizonte. Fuente: Elaboración propia.

3.2. Determinación de las condiciones geométricas viales.

Para la toma de las respectivas medidas topográficas viales, se emplearon instrumentos topográficos como: Nivel de Ingeniero, Estación total, cinta métrica, Gps Navegador

Tabla 15

Medidas topográficas en la Av. Mesones Muro

Av. Mesones Muro									
Elemento	Medida								
Ancho promedio de la calzada	9.77 m								
Ancho de vereda	1.30 m								
Pendiente	2 %								
Área verde	3.00 m								

Nota: En la presente tabla 15, se muestran las medidas topográficas de la Av. Mesones Muro proveniente del óvalo Aranda Vidal, la cual posee tres vías. Fuente: Elaboración propia.

Tabla 16Medidas topográficas en la Av. Mesones Muro Mega — Unión de la Av. La Cultura 04 de Junio y Av. Mesones Muro

Av. Mesones Muro Mega										
Elemento	Medida									
Ancho promedio de la calzada	12.60 m									
Ancho de vereda	1.30 m									
Pendiente	2 %									
Área verde	-									

Nota: En la presente tabla 16, se muestran las medidas topográficas de la Av. Mesones Muro Mega proveniente del Instituto 04 de Junio y del centro comercial Mega Plaza.

Fuente: Elaboración propia.

Tabla 17 *Medidas topográficas en la Av. Oriente*

Av. Oriente	•
Elemento	Medida
Ancho promedio de la calzada	9.50 m
Ancho de vereda	1.50 m
Pendiente	2 %
Área verde	-

Nota: En la presente tabla 17, se muestran las medidas topográficas de la Av. Oriente, siendo una vía de doble sentido. Fuente: Elaboración propia.

Tabla 18Medidas topográficas en la Calle. Jorge Chávez

Calle. Jorge Ch	Calle. Jorge Chávez								
Elemento	Medida								
Ancho promedio de la calzada	8.40 m								
Ancho de vereda	0.90 m								
Pendiente	2 %								
Área verde	-								

Nota: En la presente tabla 18 se muestran las medidas topográficas de la Calle Jorge Chávez, siendo una vía de doble sentido la cual dirige a la Universidad Alas Peruanas.

Fuente: Elaboración propia

3.3. Factores que intervienen en el modelado vial

Dentro de los factores que intervienen en el modelado vial, tenemos:

Tabla 19Factores que intervienen en el modelado vial del óvalo Nuevo Horizonte.

Item	Factores
1	Flujo peatonal
2	Flujo vehicular
3	Ancho de calzada
4	Tiempos semafóricos
5	Pendiente de la vía
6	Tiempo de demora

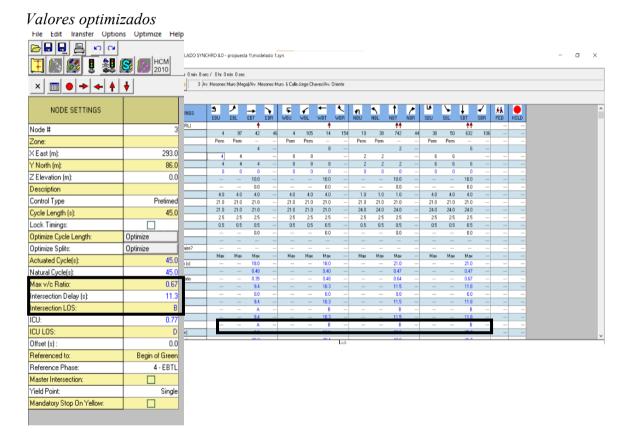
Nota: En la presente tabla 19 se muestran los diferentes factores que intervienen en el modelado vial del óvalo Nuevo Horizonte de la ciudad de Jaén. Fuente: Elaboración propia.

3.4. Alternativas de solución

Alternativa 1: Optimización semafórica en software synchro 8.0

Una vez realizado el modelamiento de las vías donde se observa que en algunas de las calles aún no existe un nivel de servicio idóneo, se procede a realizar la optimización semafórica utilizando el software synchro 8.0. Por ello, en la ventana de timing setting, se realiza la optimización de las fases (optimize splits) y optimize cicle (optimización del ciclo).

Figura 20



Nota: En la presente figura 20 se muestra los niveles de servicio obtenidos con valores optimizados. Fuente: Elaboración propia.

En la Figura 18, se muestran los valores para el nivel de servicio sin optimizar. Sin embargo, en la Figura 20, se muestran los valores optimizados para el nivel de servicio, donde se puede obtener como resultado: demora en la intersección de 11.3 segundos, relación volumen capacidad v/c de 0.67 y un nivel de servicio general "B", pudiéndose con dicha optimización la disminución em el tiempo de demora en la intersección,

volumen de capacidad de las calles analizadas, así mismo se puede apreciar que en la Av. Oriente, se cambia de un nivel de servicio "A", obtenido anteriormente, a un nivel de servicio "B".

Tabla 20Comparación de datos actual y la optimización semafórica

Intersección entre Av. Mesones Muro, Av. Oriente, Calle Jorge Chávez, Av. Mesones Muro (Mega)

Parámetros analizados	Situación actual (Sin	Optimizado
	optimizar)	
Longitud de ciclo :C (s)	49	45
Relación volumen	0.76	0.67
/capacidad (v/c)		
Demora en la intersección	14.3	11.3
(s)		
Nivel de servicio (LOS) -	В	В
Av. Mesones Muro		
Nivel de servicio (LOS) -	В	В
Av. Mesones Muro (Mega)		
Nivel de servicio (LOS) -	A	В
Av. Oriente		
Nivel de servicio (LOS) -	A	A
Calle. Jorge Chavez		

Nota: En la presente tabla 20 se muestra una comparación de datos del flujo actual normal y optimizado. Fuente: Elaboración propia.

Alternativa 2: Reducción del 50 % del flujo vehicular en la Av. Mesones Muro (Mega) y del 50 % del flujo vehicular en la Av. Mesones Muro (proveniente del óvalo Aranda Vidal)

Realizando la respectiva reducción de los porcentajes de flujo vehicular en la Av. Mesones Muro (Proveniente del óvalo Aranda Vidal) y Av. Mesones Muro (Mega), , tenemos lo siguiente:

FLUJO VEHICULAR EN UNIÓN DE LA AV. MESONES MURO (MEGA) Y

Tabla 21Flujo vehicular antiguo y actual aplicando reducción del 50 %.

AV. DE LA CULT	AV. DE LA CULTURA 04 DE JUNIO (REDUCCIÓN 50%)									
SENTIDO	FLUJO VEHICULAR									
SENTIDO	ANTES	REDUCCIÓN 50%								
₹I	10	5								
4	39	20								
↑	742	371								
/	44	22								

Nota: En la presente tabla 21, se detallan el flujo vehicular normal y reduciendo el 50% de su flujo vehicular en la unión de la Av. Mesones Muro (Mega) y Av. De la cultura 04 de Junio. Fuente: Elaboración propia.

Tabla 22Flujo vehicular antiguo y actual aplicando reducción del 50 %.

OVALO AR	OVALO ARANDA VIDAL (REDUCCIÓN 50%)										
SENTIDO	FLUJO VEHICULAR										
	ANTES	REDUCCIÓN 50%									
₹I	38	19									
4	50	25									
↑	632	316									
/	106	53									

FLUJO VEHICULAR EN AV. MESONES MURO PROVENIENTE DEL

Nota: En la presente tabla 22, se detallan el flujo vehicular normal y reduciendo el 50% de su flujo vehicular en la intersección de la Av. Mesones Muro proveniente del óvalo Aranda Vidal. Fuente: Elaboración propia.

En la tabla 21 y 22 se detalla la cantidad del flujo vehicular con una reducción del 50 % en la unión de la Av. Mesones Muro(mega) y Av. De la Cultura 04 de junio y la Av. Mesones Muro, respectivamente, con el fin de poder obtener un nivel de servicio optimo en el ovalo de intersección.

Para ello, se plantea la colocación de semáforos en la intersección entre:

- Av. De La Cultura 04 de Junio y Calle. Valentin Paniagua Corazao
- Av. Mesones Muro y Calle. Universidad

Fluio vehicular actual, aplicando la reducción del 50 % (unión de Av. Mesones Muro- mega v

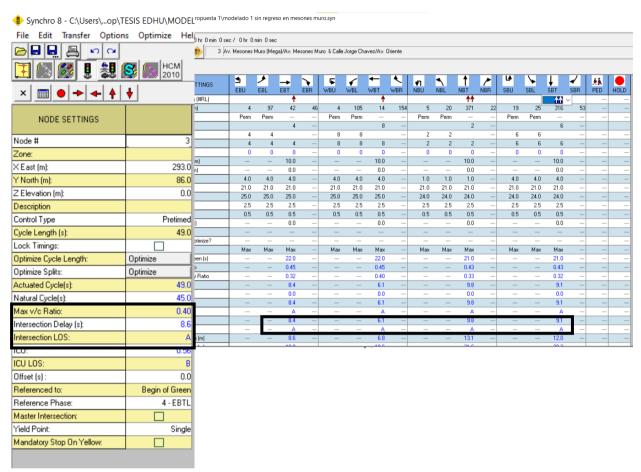
Flujo vehicular actual, aplicando la reducción del 50 % (unión de Av. Mesones Muro- mega y Av. de la cultura 04 de junio) y Av. Mesones muro, respectivamente.

Synchro 8 - C:\Users\op\T	ESIS EDHU	\MODEL	ADO SYN	CHRO 8.	.0 - propue	esta 1\mo	odelado	1 sin regi	reso en m	esones m	uro.syn					
File Edit Transfer Option	s Optimi	ze Help	0													
					0 64 0	min Oca	c / Ohr I	Ωmin Ω α	00							
		HCM 2010	<u>~</u>	Æ	1					fesones M	uro & Call	e Jorge C	havez/Av.	Oriente		
×	+			ŕ												
LANE SETTINGS	≛ EBU	≠ EBL	→ EBT	EBR	⋤ WBU	√ WBL	← WBT	WBR	∳ 1 NBU	NBL	↑ NBT	NBR	SBU	SBL	↓ SBT	√ SBR
Lanes and Sharing (#RL)			†				†				† †				44	~
Traffic Volume (vph)	4	97	42	46	4	105	14	154	5	20	371	22	19	25	316	53
Street Name	Calle Jorge	Chavez			Av. Oriente				Av. Mesor	es Muro (N	(lega)		Av. Meson	es Muro		
Link Distance (m)	_	_	93.9	-	_	-	126.7	_	_	_	102.5	-	_	-	110.1	_
Links Speed (km/h)	_	_	30	-	_	_	30	_	_	_	30	_	_	_	30	
Set Arterial Name and Speed	_	_	EB	-	_		wB	_	_		NB	-	_		SB	_
Travel Time (s)	_	_	11.3	-	_	_	15.2	_	_	_	12.3	-	_	_	13.2	
Ideal Satd. Flow (vphpl)	1900	1900	1900	1900	1900	1900	1900	1900	1900	1900	1900	1900	1900	1900	1900	1900
Lane Width (m)	4.2	4.2	4.2	4.2	4.8	4.8	4.8	4.8	3.1	3.1	3.1	3.1	4.2	4.2	4.2	4.2
Grade (%)	_	_	2	-	_	_	-2	_	_	_	2	-	_	_	-2	-
Area Type CBD	_	_		-	_	_		_	_	_		-	_	_		_
Storage Length (m)	_	0.0	_	0.0	_	0.0	_	0.0	_	0.0	_	0.0	_	0.0	_	0.0
Storage Lanes (#)	_	_	_	-	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_
Right Turn Channelized	_	_	_	None	_	_	_	None	_	_	_	None	_	_	_	None
Curb Radius (m)	_	_	_	-	_	_	_	_	_	_	_	-	_	_	_	-
Add Lanes (#)	_	_	_	-	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	-
Lane Utilization Factor	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	0.95	0.95	0.95	0.95	0.95	0.95	0.95	0.95
Right Turn Factor	_	_	0.967	-	_	_	0.925	_	_	_	0.992	_	_	_	0.981	_
Left Turn Factor (prot)	_	_	0.974	-	_	_	0.981	_	_	_	0.997	-	_	_	0.995	_
Saturated Flow Rate (prot)	_	_	1794	-	_	_	1743	_	_	_	3457	_	_	_	3602	_
Left Turn Factor (perm)	_	_	0.760	_	_	_	0.821	_	_	_	0.922	_	_	_	0.885	_
Right Ped Bike Factor	_	_	0.993	_	_	_	0.982	_	_	_	0.998	_	_	_	0.993	_
Left Ped Factor	_	_	0.990	_	_	_	0.992	_	_	_	0.999	_	_	_	0.998	_
Saturated Flow Rate (perm)	_	_	1385	_	_	_	1447	_	_	_	3194	_	_	_	3196	_
Right Turn on Red?	_	_	_	✓	_	_	_	✓	_	_	_	✓	_	_	_	✓
Saturated Flow Rate (RTOR)	_	_	43	_	_	_	167	_	_	_	14	_	_	_	42	_
Link Is Hidden	_	_		_	_	_		_	_	_		_	_	_		_
Hide Name in Node Title	_	_		_	_	_		_	_	_		_	_	_		_

Nota: En la presente figura 21 se muestra el flujo vehicular reducido a un 50% en la unión de la Av. Mesones Muro y Av. De la Cultura 04 de junio. Fuente: Elaboración propia.

En la figura 21, se muestra los valores de flujo vehicular aplicando la respectiva reducción del 50%, en las intersecciones antes mencionadas, realizando las modificaciones de flujo en los sentidos norte y sur.

Figura 22Niveles de servicio actuales en las diferentes calles analizadas.



Nota: En la presente figura 22 se muestra el nivel de servicio obtenido luego de realizar el 50% de reducción en las calles con mayor flujo vehicular. Fuente: Elaboración propia

En la figura 22, se presenta el nivel de servicio obtenido en el óvalo de la intersección de las calles: Av. Mesones Muro, Av. Oriente, Calle Jorge Chavez, Av. de la cultura 4 de junio, obteniéndose un nivel de servicio general "A".

Se tiene como resultado: demora en la intersección de 8.6 segundos, relación volumen capacidad v/c de 0.40 y un nivel de servicio general "A", continuando con la longitud de ciclo semafórico que existe actualmente "49 s".

Figura 23Comparación de niveles de servicio obtenidos.





<u>NIVELES DE SERVICIO SIN REDUCCIÓN – SIN</u> <u>OPTIMIZAR</u>

NIVELES DE SERVICIO CON REDUCCIÓN DE PORCENTAJES

Nota: En la presente figura 23 se muestra los niveles de servicio sin optimizar y después de realizar una reducción del 50%. Fuente: Elaboración propia.

En la figura 23, se muestra una comparación entre los niveles de servicio obtenido en cada calle con un flujo vehicular normal y los niveles de servicio obtenido con un porcentaje de reducción del 50 % en la intersección de la Av. Mesones Muro y Av. De la Cultura 04 de junio y en la Av. Mesones muro, proveniente del ovalo Aranda Vidal.

 Tabla 23

 Comparación de datos sin reducción de porcentaje y con reducción del porcentaje.

	Mesones Muro (Mega)	
Parámetros analizados	Sin reducción de porcentaje	Con reducción de 50 %
Longitud de ciclo :C (s)	49	49
Relación volumen /capacidad (v/c)	0.76	0.40
Demora en la intersección (s)	14.3	8.6

Intersección entre Av. Mesones Muro, Av. Oriente, Calle Jorge Chávez, Av.

Nivel de servicio (LOS) -	В	A
Av. Mesones Muro		
Nivel de servicio (LOS) -	В	A
Av. Mesones Muro (Mega)		
Nivel de servicio (LOS) -	A	A
Av. Oriente		
Nivel de servicio (LOS) -	A	A
Calle. Jorge Chavez		

Nota: En la presente tabla 23, se muestra una comparación de datos del flujo actual normal y con la reducción del 50% del flujo vehicular. Fuente: Elaboración propia.

Figura 24Nivel de servicio obtenido con la reducción de porcentajes.

NODE SETTINGS			•	۶	→	•	F	1	+	4	₽I	1	1	<i>></i>	Lå	\	↓	4	施	•
			EBU	EBL	EBT	EBR	WBU	WBL	WBT	WBR	NBU	NBL	NBT	NBR	SBU	SBL	SBT ↑↑	SBR	PED	HOLD
Node #	3		4	97	42	46		105	14	154		20	371	22		25	316	53	_	_
Zone:			Perm	Perm	4		Perm	Perm	- 8		Perm	Perm	_ 2		Perm	Perm	_ 6			_
X East (m):	293.0	П	4	4	4		8	8			2	2			6	6				
Y North (m):	86.0		4	4	4	_	8	8	8	_	2		2		6	6	6	_	_	_
Z Elevation (m):	0.0		-	_	10.0	-	-	_	10.0	_	-	_	10.0	-	_	-	10.0	_	_	_
Description			4.0	4.0	0.0 4.0	_		4.0	0.0 4.0	_	1.0	1.0	1.0		4.0	4.0	0.0 4.0	_	_	_
Control Type	Pretimed		21.0	21.0	21.0			21.0	21.0		21.0	21.0	21.0		21.0	21.0	21.0	_		
Cycle Length (s):	49.0		25.0 2.5	25.0 2.5	25.0 2.5		25.0 2.5	25.0 2.5	25.0 2.5	_	24.0 2.5	24.0 2.5	24.0		24.0	24.0	24.0 2.5	_		
2 17	45.0		0.5	0.5	0.5	_	_	0.5	0.5	_	0.5	0.5	0.5	-	0.5	0.5	0.5	_	_	_
Lock Timings:			_		0.0		_		0.0	_	_		0.0		_		0.0	_		_
Optimize Cycle Length:	Optimize	Н	_				_			_	_				_			_		_
Optimize Splits:	Optimize		Max	Max	Max	_	Max	Max	Max	-	Max	Max	Max	_	Max	Мах	Max	_	_	_
Actuated Cycle(s):	49.0		_		22.0 0.45	_	_		22.0 0.45	_	_	_	21.0 0.43		_	_	21.0 0.43	_		_
Natural Cycle(s):	45.0		_		0.32		_		0.40		_	_	0.33 9.8	=	_	_	0.32 9.1	_		
Max v/c Ratio:	0.40		_		0.0		_	_	6.1 0.0	_			0.0		_		0.0			
Intersection Delay (s):	8.6		_	_	8.4 A	_	_	_	6.1 A	_	_	_	9.8 A	_	_	_	9.1 A	_	_	_
Intersection LOS:	Α		-	-	8.4	_	-	-	6.1	-	-	-	9.8		-	-	9.1		_	_
IICU:	0.56		_		A 8.6	_	-	_	A 6.8	_	_	_	A 13.1	_	_	_	A 12.0		_	_
					10.0		_		10.0				21.0		_		20.2	_		
ICU LOS:	В																			
Offset (s):	0.0																			
Referenced to:	Begin of Green																			
Reference Phase:	4 - EBTL																			
Master Intersection:																				
Yield Point:	Single																			
Mandatory Stop On Yellow:																				

Nota: En la presente figura 24 se muestra los niveles de servicio en las diferentes calles analizadas y el nivel de servicio total. Fuente: Elaboración propia.

Alternativa 3: Sustitución de vehículos menores a buses de transporte público.

Debido a la escases de transporte público en la ciudad de jaén, genera que el flujo de vehículos menores sea elevado; ante ello, se plantea el uso del transporte público asumiendo un 50 % de su capacidad con el fin de reducir el flujo de vehículos menores.

El flujo vehicular actual existente en el óvalo Nuevo Horizonte, presentado desde los anexos 1 al anexo 12, se encuentra en equivalencias vehiculares; por ende, la cantidad normal de pasajeros de un auto son cuatro. Sin embargo, al asumir que se ocupa el 50% de su capacidad, se concluye que se necesitan dos pasajeros para ocupar un auto.

Ante ello, se aplica la misma equivalencia para el transporte público, donde se opta por utilizar un bus "titan urbano nodasa" de capacidad de 49 asientos, por lo tanto, al ser usado al 50% de su capacidad, se tendrían 25 asientos o pasajeros que ocuparían un bus, pudiendo de esa manera obtener la siguiente equivalencia:

- 1 bus equivale a 25 pasajeros y 1 auto equivale a 2 pasajeros, por lo tanto, se puede concluir que: 12.5 autos equivalen a 1 bus titan urbano nodasa.

Según los datos de hora punta, detallados en la Tabla 12, se tiene la siguiente equivalencia, tal como se detalla en la Tabla 17.

Figura 25

Nivel de servicio obtenido al sustituir los vehículos menores por transporte público en un 50% de su capacidad.



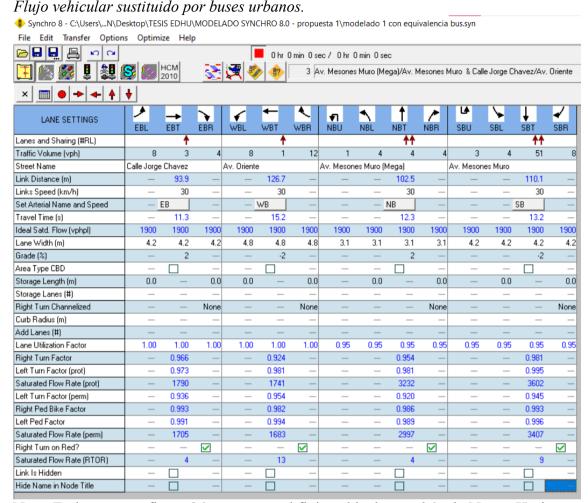
Nota: En la Figura 25, se muestra los niveles de servicio para cada calle a analizar luego de haber realizado la sustitución de vehículo menor por transporte público. Fuente: Elaboración propia

Tabla 24Flujo vehicular de buses titan urbano nodasa en el 50 % de su capacidad.

Suma total an hana niga máyima		S	S-N			N-	S			E-	·O			O	-E	
Suma total en hora pico máxima	11	12	13	14	31	32	33	34	21	22	23	24	41	42	43	44
12:45 pm - 13:45 pm	3	8	51	4	4	4	1	4	8	0	4	3	12	1	8	0

Nota: En la tabla 24, se presenta el flujo vehicular en hora punta en los diferentes sentidos. Fuente: Elaboración propia.

Figura 26

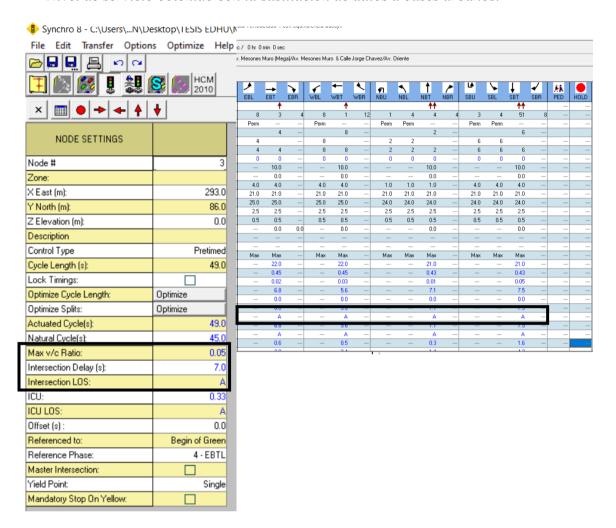


Nota: En la presente figura 26 se muestra el flujo vehicular en el óvalo Nuevo Horizonte luego de sustituir la cantidad de autos por buses urbanos. Fuente: Elaboración propia.

En la Figura 26, se muestra el nuevo flujo vehicular actual en el óvalo Nuevo Horizonte, donde se ha sustituido los autos a buses urbanos, con el fin de obtener un nivel de servicio óptimo sin necesidad de modificar la arquitectura actual del óvalo Nuevo Horizonte.

Figura 27

Nivel de servicio obtenido con la sustitución de autos a buses urbanos.



Nota: En la presente figura 27 se muestra los niveles de servicio en las diferentes calles analizadas y el nivel de servicio total. Fuente: Elaboración propia.

En la Figura 27, se muestran los valores del nivel de servicio obtenido sustituyendo el flujo vehicular a buses urbanos modelo titan urbano nodasa, obteniendo los siguientes resultados: demora en la intersección de 7 segundos, relación volumen capacidad v/c de 0.05 y un nivel de servicio general "A".

Tabla 25

Resultados obtenidos de sustituir vehículos menores por transporte público.

Parámetros an	alizados	Uso de transporte público
Longitud de ciclo	o :C (s)	49
Relación	volumen	0.05
/capacidad (v/c)		
Demora en la in	ntersección	7
(s)		
Nivel de servicio	o (LOS) –	A
Av. Mesones Mu	iro	
Nivel de servici	o (LOS) –	A
Av. Mesones Mu	ıro (Mega)	
Nivel de servicio	o (LOS) –	A
Av. Oriente		
Nivel de servicio	o (LOS) –	A
Calle. Jorge Char	vez	

Nota: En la presente tabla 25, se muestra los resultados de longitud de ciclo, tiempo de demora, relación volumen /capacidad y niveles de servicio para cada una de las calles analizadas, luego de sustituir vehículos menores por transporte público. Fuente:

Elaboración propia.

Tabla 26Comparación de resultados de las diferentes alternativas de solución.

Intersección	entre Av. Mes	sones Muro, Av	. Oriente, Calle Jorg	ge Chávez, Av.
		Mesones Muro	(Mega)	
				Sustituyendo
Parámetros	Situación	Optimizando	Reducción del 50	Vehiculos
analizados	actual	longitud de	%	menores por
ananzauos	actual	ciclo	70	transporte
				público

T '. 1 1	40	4.5	40	40
Longitud de	49	45	49	49
ciclo:C(s)				
Relación	0.76	0.67	0.40	0.05
volumen				
/capacidad				
(v/c)				
Demora en la	14.3	11.3	8.6	7
intersección				
(s)				
Nivel de	В	В	A	A
servicio (LOS)				
– Av. Mesones				
Muro				
Nivel de	В	В	A	A
servicio (LOS)				
– Av. Mesones				
Muro (Mega)				
Nivel de	A	В	A	A
servicio (LOS)				
– Av. Oriente				
Nivel de	A	A	A	A
servicio (LOS)				
- Calle. Jorge				
Chavez				
– Calle. Jorge				

Nota: En la presente tabla 26, se muestra una comparación de los resultados de longitud de ciclo, tiempo de demora, relación volumen /capacidad y niveles de servicio para cada una de las calles analizadas, según su flujo actual, optimizando la longitud de ciclo, reducción del 50% y sustitución de vehículos menores por transporte público. Fuente:

Elaboración propia.

IV. DISCUSIÓN

En la presente tesis, se pudo determinar cómo condiciones geométricas, el número de carriles teniendo seis en la Av. Mesones Muro, en el sentido sur con un ancho promedio de 4.25 m; en la unión de la Av. De la Cultura 4 de Junio y Mesones Muro, cuatro carriles en el sentido Norte con un ancho promedio de 3.15 m; en la Calle. Jorge Chávez, dos carriles en el sentido Este con un ancho promedio de 4.20 m; en la Av. Oriente, dos carriles en el sentido Oeste con un ancho promedio de 4.75 m y en todas las calles en análisis la pendiente es de 2%. A comparación de la investigación (Vega Cuevas, 2018, pág. 51), determina las condiciones geométricas con un ancho de la calzada promedio de 6.86 m en las tres rutas en estudio, ancho de carriles promedio de 3.43 m, ancho de berma promedio de 1.13 m y una pendiente promedio de 4.76 %. Mientras que (Romero Barrios, 2018, pág. 45), señala como condiciones geométricas: un ancho de calzada promedio de 4.30 m en Jr. Silva Santisteban con una pendiente promedio de 1.95 %, 3.68 m en Jr. Guillermo Urrelo con una pendiente promedio de 7.35 %, 2.75 m en Jr. Romero y una pendiente de 3.30 %, 4.40 m en Av. La Paz con una pendiente de 2.40 % y 5.50 m de ancho de calzada en Av. La independencia con una pendiente de 4.50 % y con 2 carriles en cada una de las Avenidas, Jirón antes mencionadas. Finalmente, (Azabache & Ventura, 2019, pág. 46), en su tesis, señala como condiciones geométricas que en la Av. Pakamuros en el sentido norte y sur, el ancho promedio de los carriles es de 3.60 m con una pendiente de 1.30 %, en la calle. Los Sauces en el sentido este el ancho promedio de los carriles es 3.50 m con una pendiente de 0.40 % y en la Calle. Dos de Mayo en el sentido oeste, se tiene un ancho promedio de los carriles de 4.80 m con una pendiente de 0.40 %.

En la presente tesis, se ha considerado el Flujo peatonal, Flujo vehicular, Ancho de calzada, Tiempos semafóricos, Pendiente de la vía, Tiempo de demora como factores que intervienen en el modelado vial. A comparación de la investigación de (Vega Cuevas, 2018), considera como factores para el modelamiento vial: Flujo peatonal, Aforo vehicular, Tipo de terreno, Ancho de carriles, Factor de hora pico, Velocidad en campo, Tasa de flujo. (Leonardo, 2017), en su investigación emplea los siguientes factores para el modelado vial: Flujo vehicular en horas de máxima demanda, Tiempos semafóricos, Factores de corrección. Finalmente (Romero, 2018), señala los siguientes factores de modelamiento: Flujo vehicular, volumen vehicular, características geométricas de las vías, tiempos semafóricos, Factor horario de máxima demanda.

En la presente tesis, hemos planteado tres alternativas de solución entre las que tenemos: Optimización de longitud del ciclo, Reducción del 50 % del flujo vehicular en la Av. Mesones Muro (Mega) y del 50 % del flujo vehicular en la Av. Mesones Muro y la Sustitución de vehículos menores a buses de transporte público. A comparación de las alternativas planteadas por (Azabache & Ventura, 2019), tenemos: Optimización semafórica aplicando el Software Synchro 8.0, Eliminación del giro a la izquierda en el Acceso Norte (Avenida Pakamuros), Sustitución de vehículos menores a Transporte Público. Asimismo, (Del Mar Velarde & Vásquez Palomino, 2019, págs. 83-88), en su investigación señala las diferentes alternativas de solución: Modificación del flujo vehicular e intervención geométrica. Finalmente, (Huachi Vargas & Portugal Arroyo, 2019, págs. 143-49), brinda las siguientes alternativas de solución: Optimización de ciclos, Optimización de ciclos y Unificación de fases, Aumento de carriles, Optimización de ciclos y aumento de carriles.

V. CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES

5.1. Conclusiones

- La determinación de las condiciones geométricas de las vías en estudio, permitió tener un mayor detalle de la geometría de las vías que concurren en el óvalo nuevo horizonte, para con ello, tener un idea de cantidad vehicular que puede abarcar la vía, así como el ancho y número de carriles existentes.
- La identificación de los factores que intervienen en el modelado vial, permitió recopilar información primordial para determinar el nivel de servicio en el área de estudio, a partir del conocimiento del flujo vehicular y peatonal que concurren en el óvalo Nuevo Horizonte.
- Se determinó el nivel de servicio en el óvalo Nuevo Horizonte y a partir de ello se analizaron tres propuestas de solución a base de los resultados obtenidos con el software Synchro 8.0 y se determinó que la alternativa 3 de Sustitución de vehículos menores a buses de transporte público., es la solución más viable para mejorar el nivel de servicio del óvalo Nuevo Horizonte.

5.2. Recomendaciones

- Se recomienda que la presente tesis sea considerada por la Municipalidad provincial de Jaén, para que a partir del estudio, se genere soluciones viales, no solo en el óvalo Nuevo Horizonte, sino en diversos puntos de la ciudad.
- Formular un plan regulador de rutas que involucre la gestión del transporte y uso adecuado de las vías, con el fin de no congestionar la Avenida Pakamuros.
- Promover campañas de educación y concientización vial para los conductores y peatones, ya que juegan un papel muy importante en el flujo vehicular.

VI. REFERENCIAS BIBLIOGRÁFICAS

- Almea, J., & Valle, N. (2022). Estudio de tráfico y solución al congestionamiento vehicular ocasionado por el sistema de transporte público en la intersección Av. Fco. de Orellana y calle José Alavedra en Guayaquil, Ecuador. [Tesis de Pregrado]: Universidad Laica Vicente Rocafuerte de Guayaquil.
- Choez Pilay, J. G. (2022). "Análisis del nivel de servicio, identificando el estado actual de la calle chimborazo tramo Juan Montalvo hasta cotopaxi cantón jipijapa".

 Manabí: Universidad Estatal del Sur de Manabi.
- Peñafiel Pavón, J. (2022). Análisis de la capacidad vial y nivel de servicio de las vías de ingreso de la ciudad de Machala. [Tesis de pregrado]: Universidad Técnica de Machala.
- Huatay, A., & Llanos, S. (2021). Nivel de serviciabilidad de la Av. Hoyos Rubio, comprendida entre las intersecciones del cruce del aeropuerto Armando Revoredo Iglesias y el Jr. Manuel Seoane, Cajamarca, 2021. [Tesis de Investigación]: Universidad Privada del Norte.
- Palacios, H., & Vasquez, Á. (2021). Análisis de tránsito y propuesta de diseño geométrico para intersección Av. Suba con calle 100 en la ciudad de Bogotá D. C. [Tesis de pregrado]: Universidad Católica de Colombia.
- Alzamora Hidalgo, L. A., & Rosales Ruiz, C. E. (2020). *MODELACIÓN DEL TRÁNSITO Y PROPUESTAS DE SOLUCIÓN DEL CORREDOR VIAL AV. DON BOSCO, PIURA*. UNIVERSIDAD DE PIURA, PIURA.
- Sandoval Velasquez, H. M. (2020). *PROCEDIMIENTO DE MODELACIÓN VIAL,*APLICANDO LA INGENIERIA DE TRÁNSITO, MEDIANTE EL USO DEL

 SOFTWARE SYNCHRO 8.0 Y LA METODOLOGÍA HCM 2010. UNIVERSIDAD

 CATÓLICA SANTO TORIBIO DE MOGROVEJO, CHICLAYO.
- Azabache, F., & Ventura, L. (2019). *Tránsito en la intersección de la Av. Pakamuros con Ca. Dos de Mayo y Los Sauces, utilizando Synchro 8.0. Tesis de pregrado.* [Tesis de pregrado]: Universidad Nacional de Jaén.
- Del Mar Velarde, A. M., & Vásquez Palomino, I. E. (2019). *PROPUESTA PARA LA REDUCCION DEL CONGESTIONAMIENTO VEHICULAR EN LAS AVENIDAS LA MARINA Y FAUSTINO SÁNCHEZ CARRIÓN, DESDE LA AV. ANTONIO JOSÉ DE SUCRE HASTA LA AV. GREGORIO ESCOBEDO, MEDIANTE EL USO DEL SOFTWARE SYNCHRO 8.* UNIVERSIDAD PERUANA DE CIENCIAS APLICADAS, LIMA.

- Goigochea, E. (2019). Análisis del nivel de servicio y capacidad vehicular en la intersección semaforizada de la Av. Vía de evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane, aplicando la metodología del HCM 2010 Cajamarca. [Tesis de pregrado]: Universidad Nacional de Cajamarca.
- Huachi Vargas, J. L., & Portugal Arroyo, E. B. (2019). *DETERMINACIÓN DEL NIVEL DE SERVICIO Y PROPUESTA DE MEJORA VIAL EN LA AVENIDA LEGUÍA EN EL TRAMO CALLE GRAL. VIZQUERRA AV. ARIAS Y ARAGUEZ DEL DISTRITO DE RACNA AÑO 2018*. UNIVERSIDAD PRIVADA DE TACNA, TACNA.
- Sanchez Cruz, L. A. (2019). Evaluación y mejora de tres intersecciones de la Avenida Canadá utilizando herramienta de microsimulación de tráfico. [Tesis de pregrado]: Univerisdad San Ignacion de Loyola.
- Hennríquez, K. (2018). Estudio de Alternativas para la mejora del tráfico y la funcionalidad en la intersección semaforizada de la Carretera Mella y Av. San Vicente de Paúl en la ciudad de Santo Domingo Este, República Dominicana. Tesis de Pregrado. Santo Domingo República Dominicana: Universidad Politécnica de Valencia.
- Rios, E. (2018). Modelación de Tránsito y propuesta de solución Vial a la Av. Cáceres con Infraworks y Synchro 8. [Tesis de pregado]: Universidad de Piura.
- Romero Barrios, M. W. (2018). ANÁLISIS DEL NIVEL DE SERVICIO VEHICULAR Y MODELAMIENTO EN EL SOFTWARE SYNCHRO TRAFFIC 8.0 DEL JR.SILVA SANTISTEBAN DE LA CIUDAD DE CAJAMARCA. UNIVERSIDAD NACIONAL DE CAJAMARCA, CAJAMARCA.
- Vega Cuevas, Z. Y. (2018). ANÁLISIS DE LA CAPACIDAD Y NIVELES DE SERVICIO DE LAS VIAS DE INGRESO A LA CIUDAD DE CAJAMARCA PERTENECIENTES A LA RED VIAL NACIONAL. UNIVERSIDAD NACIONAL DE CAJAMARCA, CAJAMARCA.
- Rondoño Chavez, D. W. (2018). ANÁLISIS VIAL EN LAS INTERSECCIONES DE LA AV. LUZURIAGA Y SAN MARTIN CON LA AV.RAYMONDI HUARAZ APLICANDO EL SOFTWARE SYNCHRO 8.0, PARA MEJORAR EL FLUJI VEHICULAR. UNIVERSIDAD NACIONAL SANTIAGO ANTUNEZ DE MAYOLO, HUARAZ.

- VERA LINO, F. J. (2012). APLICABILIDAD DE LAS METODOLOGÍAS DEL HCM
 2000 Y SYNCHRO 7.0 PARA ANALIZAR INTERSECCIONES SEMAFÓRICAS
 EN LIMA. PONTIFICIA UNIVERSIDAD CATOLICA DEL PERU, LIMA.
- MINISTERIO DE VIVIENDA, CONSTRUCCIÓN Y SANEAMIENTO. (2010). CE.010 " PAVIMENTOS URBANOS".
- Cárdenas Grisales, J., & Spíndola, R. M. (2007). *Ingeniería de tránsito, fundamentos y aplicaciones*. México: Alfaomega.

AGRADECIMIENTO

El principal agradecimiento a Dios, quien fue mi guía en este trayecto de vida. Estoy seguro de que el estudio y la preparación es un avance personal y social, ya que en la experiencia de un individuo confluyen múltiples y variadas influencias de otros, los cuales resultan imposibles de descubrir por completo; por tanto, el ser humano busca superarse.

Motivo por el cual, en esta oportunidad agradezco a la Universidad Nacional de Jaén por haberme acogido y así poder lograr mi primer objetivo.

Asimismo, agradezco a mi asesor, el Mg. Marco Gonzales Santisteban, quien de manera desinteresada me orientó con sus sabios conocimientos para el desarrollo de esta investigación.

Por otra parte, agradezco a mis amigos y familiares quienes me alentaron para culminar mis estudios universitarios y la presente investigación.

Edinson Vega

DEDICATORIA

A mi madre a quien debo todo, quien, siempre impulsándome para seguir adelante, fue mi sustento principal, y vela constantemente por mi salud y mis sueños.

A mi padre y hermana, quienes fueron piezas fundamentales, en este trayecto, y sus consejos sirvieron de guía y preparación ante cualquier adversidad.

Edinson Vega

ANEXOS

FLUJO VEHICULAR EN EL ÓVALO NUEVO HORIZONTE (AV. MESONES MURO, AV. MESONES MURO (MEGA), AV. ORIENTE, CALLE. JORGE CHAVEZ)

Anexo 1. Control de flujo vehicular clasificado del día lunes 10/07/2023, sentido S-N.

													C	ONT	ROL DE	FLU.	o v	EHIC	ULA	R CL	ASIF	ICAI	00																	_
																																						29 X		A 22
	INTER	SECC	ION :					URO JNIO		. ORI	ENTE - C	ALL	E. JOI	RGE	CHAVEZ	- A'	V.ME	SON	ES N	ИUR) (M	IEGA) - A\	/. DE	LA	-	-	-	-	-	-								1	1
		SEN	TIDO:		IUK	A 4 L	JE 10	JIVIO														REG	IÓN	/ PR	OVIN	ICIA	/DIST	RIT	0.	CAIA	ΜΔΒ	CΔ	/ IAF	N /	IAFN			CAL		
	APROX				LO	NUE	VO F	IORIZ	ONT	ΓE													HA:				0.5.		٠.				, ,, ,,	,		Ì		1/4	11.	1
MAÑANA																																							-17.00	1 1,000
HORAS DE		мото	TAXI		~	1010	LINE	AL		,	AUTO			CAM	IONETA			MININ	/AN			CAM	IIÓN			омин	вùs			TRAII	LER		M		INAR ADA	IA	TOTAL	SUMA	U	ICP
CONTROL	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	X 1/4 HORA	HORARI A	TOTAL X 1/4	SUMA HORARI
06:45-07:00	8	14	71	1	6	12	45	4	1	1	6	0	1	1	5	0	0	0	2	0	0	0	3	0	0	0	1	0	0	0	1	0	0	0	1	0	184	184	HORA 80	A 80
07:00-07:15	7		84	5	11	15	54		0		8	0		4	8	0	0	0	4	0	0	1	5	0	0	0	1	0	0	0	1	0	0	0		0		411	107	187
07:15-07:30			103	7	6	20	72		1	_	13	1	o	3	15	0	0	o	5	0	0	0	4	1	0	0	3	o	0	o	2	0	0	0		o		709	142	329
07:30-07:45	20		151	6	7	21	83			2	10	0	0	2	14	1	0	1	5	0	0	0	1	2	0	0	1	0	0	o	0	0	0	0	1	o		1084	150	479
07:45-08:00	16	32	133	11	9	21	122	8	О	1	6	0	2	2	12	1	1	О	4	0	0	0	1	О	О	0	2	0	О	0	0	О	0	0	1	0	385	1469	143	622
08:00-08:15	21	24	138	7	16	16	96	10	2	2	14	0	7	1	13	О	0	0	5	0	0	0	8	0	0	О	2	О	0	0	0	0	0	0	1	0	383	1852	169	791
08:15-08:30	11	27	128	11	17	14	56	11	1	2	8	О	4	1	21	О	0	0	8	0	О	0	4	1	0	О	5	О	0	0	0	О	1	0	3	0	334	2186	163	954
08:30-08:45	13	19	113	4	12	17	66	9	0	1	13	О	3	2	18	1	0	О	3	0	0	1	4	1	0	0	7	0	О	О	О	О	О	О	1	0	308	2494	154	1108
08:45-09:00	12	15	114	2	8	14	79	4	3	2	11	О	2	6	18	1	0	1	9	0	1	1	6	0	0	О	3	О	О	0	0	0	0	О	2	0	314	2808	159	1268
09:00-09:15	15	12	108	8	9	13	76	6	0	2	8	0	3	3	14	0	1	0	4	0	1	1	3	0	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	1	0	290	3098	129	1397
TARDE								-						-				-								-	-	-		-	-									
TARBE					_				 								_				_							- 1				- 1			INAR					
HORAS DE		мото	TAXI		N	ото	LINE	ΑL		,	AUTO			CAM	IONETA			MININ	/AN			CAM	IIÓN			омин	BÙS			TRAII	LER		IVI.		INAK ADA	IA	TOTAL	SUMA	U	ICP
CONTROL							r -	1	-	1					1	_												-							<u> </u>		X 1/4	HORARI	TOTAL	SUMA
CONTROL	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	HORA	Α	X 1/4	HORARI
																																							HORA	Α
12:15-:12:30			153	1	9				0		13	0		2	12	0	0	1	6	0	0	0	2	0	0	0	0	О	0	0	0	0	0	0		0		328	129	129
12:30-12:45			171	6	10		87		2		14	О	1	2	13	0	0	0	7	0	0	0	3	0	0	О	1	0	0	0	0	О	О	0	0			686	145	275
12:45-13:00			173	8	7	15	127				24	2	0	4	14	0	0	0	7	0	0	0	8	2	0	О	1	0	0	0	0	0	0	0				1117	190	465
13:00-13:15	8		162	7	5		155		2		13	О	4	2	8	2	0	1	8	0	0	0	3	1	1	0	О	0	О	О	1	О	О	О	1	0		1553	174	639
13:15-13:30			212	10	11				0	_	33	0	0	2	24	1	1	1	13	0	0	1	3	0	0	0	0	2	0	0	1	0	0	0	1	0		2099	235	873
13:30-13:45			174	8	3		95		0		15	0	_	5	21	0	0	0	4	0	0	0	0	0	0	0	4	0	0	0	0	0	0	0				2512	167	1040
13:45-14:00			123	10	6		142				18	0	1	3	15	0	0	0	6	0	0	0	3	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0		2930	166	1206
14:00-14:15			146	3	4		78		2	_	13	0	1	~	,	2	0	0	12	0	_	0	~	~	0	0	2		0	0	2	0	0		2	0		3288	165	1372
14:15-14:30 14:30-14:45			170 151	3 9	5 7		96		0	2	24 29	0	0	2	14 13	2	0	0	11 7	0	0	0	5 1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		0		3688 4063	181 159	1552 1711
14:30-14:45	5	25	151	9			90	' '	0	4	29	- 0	U		13	U	U	U		U	U	U	1	U	U	U	U	U	U	U	-1	-0	U	- 0		U	3/5	4063	159	1/11
NOCHE																																								
HORAS DE		мото	TAXI		N	ото	LINE	ΑL		,	AUTO			CAM	IONETA			MININ	/AN			CAM	IIÓN			омин	вùs			TRAII	LER		M		INAR ADA	IA	TOTAL	SUMA	U	ICP
									1		13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	X 1/4 HORA	HORARI A	TOTAL X 1/4 HORA	SUMA HORARI A
CONTROL	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13							_	_	0	0	1	15	1	0		-	-												
CONTROL 17:45-18:00			13 160	14	11	12 30	13	14		12	13	0	0	3	27	0	0	1	9							1	11	О	0	0	О	О	0	0	1	0	441	441	210	210
	6	37								1			0	3	27 18	0	0	1	9 11	0	0	0	9	0	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	1	0		441 919		
17:45-18:00	6 5	37	160	1	6	30	121	9	1	1	9	0	_									0				0	2	-	0	0	_				1	0	478		210	210
17:45-18:00 18:00-18:15	5 5	37 36 46	160 206	1	6 5	30 29	121 127	9	1 0	1 1 2	9	0	0	5	18	1	0	1	11	0	0	-	9	0	0			0	-	-	1	0	0	0	1 0	0	478 497	919	210 206	210 416
17:45-18:00 18:00-18:15 18:15-18:30	5 5	37 36 46 60	160 206 193	1 8 10	6 5 4	30 29 44	121 127 110	9 9 9	1 0 0	1 1 2 2	9 11 17	0	0	5 5	18 19	1 0	0	1	11 13	0	0	0	9	0	0	1	2	0	o	0	1	0	0	0	1 0 0	0	478 497 472	919 1416	210 206 227	210 416 643
17:45-18:00 18:00-18:15 18:15-18:30 18:30-18:45	5 5	37 36 46 60 28	160 206 193 181	1 8 10 9	6 5 4 10	30 29 44 41	121 127 110 92	9 9 9	1 0 0	1 1 2 2	9 11 17 19	0 0 5	0	5 5 2	18 19 18	1 0 5	0	1 0 0	11 13 9	0	0	0	9 9 3	0 1 4	0	1 0	2	0	0	0	1 2 1	0	0	0	1 0 0	0	478 497 472 504	919 1416 1888	210 206 227 201	210 416 643 844
17:45-18:00 18:00-18:15 18:15-18:30 18:30-18:45 18:45-19:00	6 5 5 8 11 11	37 36 46 60 28 23	160 206 193 181 224	1 8 10 9	6 5 4 10	30 29 44 41 24	121 127 110 92 114	9 1 9 9 1 12 14	1 0 0 0	1 1 2 2 1 3	9 11 17 19	0 0 5	0 0 0	5 5 2 3	18 19 18 18	1 0 5 4	0 0 0	1 0 0	11 13 9	0 0 0	0 0 0	0	9 9 3	0 1 4	0 0 0	1 0 1	2 1 2	0 0 0 5	0	0	1 2 1 3	0 0 0	0 0	0 0	1 0 0 0	0	478 497 472 504 500	919 1416 1888 2392	210 206 227 201 223	210 416 643 844 1067
17:45-18:00 18:00-18:15 18:15-18:30 18:30-18:45 18:45-19:00 19:00-19:15	6 5 5 5 8 11 11 9	37 36 46 60 28 23	160 206 193 181 224 177	1 8 10 9 12 10	6 5 4 10 10	30 29 44 41 24 23	121 127 110 92 114 141	9 1 1 9 9 1 7 1 12 1 14	1 0 0 0 0	1 1 2 2 1 3	9 11 17 19 19	0 5 0 2 3	0 0 0 1 2	5 5 2 3 6	18 19 18 18 20	1 0 5 4	0 0 0 0	1 0 0 0	11 13 9 9	0 0 0 0	0 0 0	0	9 9 3 1	0 1 4 0 2	0 0 0 0	1 0 1	2 1 2 0	0 0 0 0 5	0 0	0 0	1 2 1 3 0	0 0 0 0	0 0 0 0	0 0 0	1 0 0 0	0 0 0	478 497 472 504 500 463	919 1416 1888 2392 2892	210 206 227 201 223 221	210 416 643 844 1067 1289
17:45-18:00 18:00-18:15 18:15-18:30 18:30-18:45 18:45-19:00 19:00-19:15 19:15-19:30	6 5 5 5 8 11 11 9	37 36 46 60 28 23 20 28	160 206 193 181 224 177 184	1 8 10 9 12 10	6 5 4 10 10 20	30 29 44 41 24 23 25	121 127 110 92 114 141 118	9 1 1 9 9 1 7 1 12 1 14	1 0 0 0 0 2 3 1	1 1 2 2 1 3 1 2	9 11 17 19 19 19	0 5 0 2 3	0 0 0 1 2	5 2 3 6	18 19 18 18 20 14	1 0 5 4 0 2	0 0 0 0	1 0 0 0 1	11 13 9 9 13	0 0 0 0	0 0 0	0 0 0	9 9 3 1 10 4	0 1 4 0 2 5	0 0 0 0	1 0 1 0	2 1 2 0	0 0 0 0 5	0 0 0	0 0 0 0	1 2 1 3 0	0 0 0 0	0 0 0 0	0 0 0	1 0 0 0 0 0	0 0 0	478 497 472 504 500 463 395	919 1416 1888 2392 2892 3355	210 206 227 201 223 221 200	210 416 643 844 1067 1289 1489

Nota: En la presente figura se muestra el flujo vehicular registrado del día lunes 10/07/2023 en el sentido Sur – Norte, en la mañana, tarde y noche.

Anexo 2. Control de flujo vehicular clasificado del día lunes 10/07/2023, sentido N-S.

													C	ONTR	OL E	DE FL	OLU	VEHI	CUL	AR C	LASIF	ICAI	ю																	
																																						Jan X		1
	INTERS	ECCI	ON:		MESC TURA				AV. OF	RIENT	E - C	ALL	E. JOR	GE C	HAV	EZ -	AV.N	iESO	NESI	MUF	O (M	EGA) - AV	. DE	LA	-	-	-			-	-	-					100	1	1
		SENT	IDO:		TUKA	4 0	E 101	VIO														REG	IÓN	/ PR	OVIN	ICIA	/DIS	TRIT	·O·	CAL	AMAR	CΔ	/ IAF	NI /I	ΙΔFΝ			San Co	1 33	6. 1
	APROXI				IO N	UEV	о но	RIZO	NTF														HA:			ICIA /	013	11(11	0.	رمح	7141711		, ,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	14 / 3	ALI			14	11	1
MAÑANA																																						1 1	11/47	
		_										\neg			_				_			_			_								MA	OUI	NARI	A				
HORAS DE		10101	TAXI		M	ото і	INEA	L		AUTO)		CA	MION	IETA		-	MININ	'AN			CAM	IÓN		(OMNII	BÙS			TRA	LER			PES/			TOTAL	SUMA	L	JCP
CONTROL		Т								П		_		T	T	_									T	T	T					t					X 1/4 HORA	HORARI A	TOTAL	
	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	HORA	^	X 1/4	HORARI
06:45-07:00	111	7	0	18	67	5	0	6	8	1	0	0	5	0	0	1	3	0	О	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	234	234	HORA 87	A 87
07:00-07:15	139	9	0	23	118	7	0		12	0	0	0	11	0	0	0	5		1	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0		569	128	216
07:15-07:30	271	6	1	10	127	6	0	7	15	0	0	0	17	0	0	0	11	0		0	1	0	1	0	0	0	0	0	0	0	o	0	2	0	0	0	475	1044	182	398
07:30-07:45	191	8	0	15	151	8	0	12	12	0	1	0	15	0	0	1	3		0	0	7	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	427	1471	168	566
07:45-08:00	250	14	1	25	184	5	1	16	17	0	0	О	23	0	1	О	7	1	0	0	4	0	1	1	0	0	О	О	0	0	О	0	0	0	0	0	551	2022	211	777
08:00-08:15	179	8	0	17	115	6	0	15	24	0	0	О	14	0	0	2	6	0	0	0	6	0	0	О	0	0	О	О	0	0	О	0	1	0	0	0	393	2415	164	942
08:15-08:30	210	8	0	16	105	4	О	11	13	0	0	0	17	0	1	О	3	О	О	О	6	О	О	О	О	0	О	О	2	0	О	0	1	0	0	0	397	2812	164	1106
08:30-08:45	127	5	1	11	110	6	О	8	14	1	0	0	17	0	0	3	10	О	О	О	6	О	О	О	О	0	О	О	1	0	О	0	1	0	0	0	321	3133	144	1249
08:45-09:00	149	8	0	9	98	8	1	10	18	0	1	0	16	0	0	1	5	-		0	6	0	1	0	0	0	0	0	0	1	0	0	2	0	0	0	334	3467	150	1399
09:00-09:15	137	6	0	15	83	6	0	9	15	0	0	0	14	0	0	О	4	О	0	0	5	О	0	1	О	0	О	О	1	0	О	0	1	О	О	0	297	3764	130	1529
TARDE						\Box		щ		ш									\Box				\Box									_								
	l ∾	10101	TAXI		M	ото ц	INFA	.		AUTO	2		CA	MION	IFTA			MINIV	/AN			CAM	IÓN			OMNII	RÙS			TRA	IFR				NARI	Α				JCP
HORAS DE								_			-		-																					PESA	ADA		TOTAL X 1/4	SUMA HORARI		
CONTROL																																					HORA	A	TOTAL	
	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34			X 1/4 HORA	HORARI
12:15-:12:30	133	8	0	13	106	9	0	11	11	0	0	0	14	0	0	1	8	0	О	0	3	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	318	318	127	A 127
12:30-12:45	147	10	0	11	119	10	0		19	0	0	0	23	0	0	2	10			0	7	1	0	0	1	0	0	0	3	0	0	0	1	0	0	0	376	694	179	306
12:45-13:00	198	14	0	12	149		0	_	35	0	0	0	18	0	0	1	16			0	5	0	0	0	1	0	0	0	1	0	0	o	1	1	0	0	482	1176	211	517
13:00-13:15	194	15	0	21	192	11	0		30	0	0	0	15	1	0	0	18	0		0	1	1	1	0	0	0	0	0	2	0	o	0	1	0	0	0	521	1697	211	727
13:15-13:30	232	14	0	21	163	15	0		33	o	0	0	18	0	0	1	29	1	0	0	3	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	1	0	0	540	2237	230	958
13:30-13:45	158	16	1	6	100	7	0	11	26	0	0	О	16	О	1	2	17	0	О	0	4	0	О	0	1	О	О	О	1	0	О	О	О	0	0	0	367	2604	167	1125
13:45-14:00	195	6	0	10	141	11	0	10	28	1	0	О	23	0	0	О	6	0	О	0	2	1	О	О	5	О	О	О	0	0	О	О	0	0	0	0	439	3043	191	1316
14:00-14:15	165	7	0	14	111	9	0	13	19	0	0	0	20	0	0	0	7	0	О	0	1	0	О	0	1	О	0	0	0	0	О	О	2	2	0	0	371	3414	154	1470
14:15-14:30	155	14	0	13	116	8	0		22	0	0	0	10	0	0	0	12			0	7	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	1	1	0	0	373	3787	168	1638
14:30-14:45	131	13	0	12	107	10	О	15	20	0	0	0	8	О	0	0	10	О	О	О	3	О	1	0	2	О	0	0	0	О	0	0	0	1	0	0	333	4120	140	1778
		-									-	-			-	-								-	_	-	-	-	_			-								
NOCHE	_	_		-		-		-		ш	_			_	_										_	_	_				_	\rightarrow	_	_						
		тото	TAXI		M	ото ц	INEA	L		AUTO)		CA	MION	ETA			MININ	/AN			CAM	IÓN		(OMNII	BÙS			TRA	LER			QUI PES/	NARI	A	TOTAL	SUMA	L	JCP
HORAS DE	L																																	PESA	ADA		X 1/4	HORARI		
CONTROL	24	22	22	34	31	32	22	24	24	32	33	34	24	32	33	24	24	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	HORA	A	TOTAL	
	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	54	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	54	31	32	33	34			X 1/4 HORA	HORARI
17:45-18:00	154	12	2	10	103	8	1	8	48	О	1	1	36	О	О	О	6	1	О	0	4	0	О	О	О	О	О	О	1	0	0	О	О	О	0	0	396	396	195	195
18:00-18:15	182	8	2	17	183	10	1	10	16	0	1	0	19	0	0	0	5			0	6	0	0	0	1	0	0	0	1	0	0	0	1	0	0	0	463	859	184	379
18:15-18:30	182	15	3		189	12	2	16	28	1	0	1	25	0	0	0	3		0	0	9	1	0	0	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	502	1361	214	593
18:30-18:45	182	17	2	14	184	15	2	9	21	0	0	О	23	0	0	О	7	О	О	0	1	0	О	О	3	0	0	0	2	0	0	О	0	0	0	0	482	1843	192	785
18:45-19:00	181	14	1	15	135	6	2	20	24	0	0	0	27	1	0	1	5	0	О	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	1	О	0	0	436	2279	179	964
19:00-19:15	154	5	0	11	142	9	3	16	26	1	О	1	21	1	0	О	6	О	О	О	3	0	О	О	О	О	О	О	О	О	0	О	1	0	0	0	400	2679	164	1128
19:15-19:30	153	6	О	12	118	10	0	20	18	0	0	1	17	0	0	2	9	О	О	0	1	О	О	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	О	0	0	368	3047	146	1274
19:30-19:45	175	12	1	11	130	7	1	11	25	0	0	0	28	1	0	0	3	0	О	0	1	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	О	0	0	409	3456	169	1443
19:45-20:00 20:00-20:15	69 154	8	0		134	11	0	10	13 12	0	0	0	14 13	0	0	3	2	0		0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	276 322	3732 4054	105 136	1548 1685

Nota: En la presente figura se muestra el flujo vehicular registrado del día lunes 10/07/2023 en el sentido Norte - Sur, en la mañana, tarde y noche.

Anexo 3. Control de flujo vehicular clasificado del día lunes 10/07/2023, sentido E-O

MATCOLINEAL PRIMARY OF THE PRIMARY O															CON.	TROI	. DE	FLU.	o v	EHIC	ULA	R C	LASII	ICAI	00																
APROMIMACION: ONALO NIEVO PRIZONTE AUTO PRIZONTE AUTO PRIZONTE AUTO PRIZONTE AUTO PRIZONTE AUTO PRIZONTE 12 12 22 23 M 22 12 12 23 M 22 12 12 M 22 12 12 M 24 12 12 12 M 14 12 M 15 M 16 M 17		INITEDO	ECC!	· MÓ	۸۱/	MEC	ONE	C NA	IBC	۸۱/	OB	ENT	E ~	A115	10	PGE	CH ^	VEZ	A11	DAF:	SON!	EC N	ALIDA	100	ECV,															18	1
AMANAM ARADIMARCION: CVALO NUEVO HORIZONTE		INTERS	ECCI										E - C	ALLE	. 10	KGE	СНА	VEZ	- AV	.IVIE	SON	ES IV	NUK) (IVI	EGA)	-													1	2. 1	1
APROMING CON- EVALO PURIZONTE HORAS DE CONTROL 21 22 23 14 21 22 23 14 21 22 32 12 23 14 21 22 32 14 10 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0			SENT																				REG	SIÓN	/ PF	ROVI	NCIA	/DI	STRIT	ro:	CAJ	AMA	RCA	/JA	EN /	JAEN			1	1 33	. 23
MATCOLINEAL PRIMARY OF THE PRIMARY O		APROX	MAC	IÒN:	ÓVA	LON	IUE\	о но	ORIZ	ONT	E												FEC	HA:	LUI	NES													1.60		
MORAS DE CONTROL 21 22 23 24 24 24 24 24 24 24 24	MAÑANA																																								
CONTROL 21	HORAS DE	N	тотот	AXI		М	ото	LINEA	L		AU	то		(CAMIC	ONET	A		MIN	IVAN			CAI	ΛΙÓΝ			OMN	IIBÙS			TRA	ILER		N			A			L	ICP
1645-6700 20	CONTROL	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24			X 1/4	SUMA HORAR
77.15-07.30	06:45-07:00	20	1	4	9	13	0	8	11	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	() C	1	0	С	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	69	69		2
1773-07-45 32 0 9 19 30 1 10 12 3 0 0 2 6 0 3 2 0 0 0 0 0 0 0 0 0	07:00-07:15		0			10	1	9	7		0			3	0										0	О	0								0	0	0				4
17745-5800 0 31 0 0 8 17 0 1 0 14 18 6 0 2 1 3 0 0 0 0 1 1 0 1 0 1 0 0 0 0 0 0 0 0	07:15-07:30	19	0	9	15	11	0	6	8	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	71	202	25	7.
18 00 0 0 1	07:30-07:45	32	0	9	19	30	1	10	12	3	0	0	2	6	0	1	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	127	329	47	11
RESIDOR 30	07:45-08:00	31	0	8	17	51	0	14	18	6	0	2	1	3	0	0	0	1	0	1	0	0	0	0	0	О	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	153	482	53	17
18 1 5 5 9 17 0 7 12 2 0 0 0 4 0 0 1 0 0 0 0 0 0 0	08:00-08:15	19	0	7	21	24	0	4	15	1	0	0	0	4	0	0	0	0	0	0	0		0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	96	578	34	20
R845-09-00 31 0 3 16 13 2 9 2 0 0 0 4 2 0 0 0 0 1 0 2 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	08:15-08:30	17	0	4	17	21	0	4	21	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0		0 0	0	0	C	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	87	665	27	23:
1990-09-15 24 0 59 19 16 0 1 10 2 0 0 0 2 0 0 0 1 0 1 0 1 0 1 0 1 0 1 0 0	08:30-08:45	18	1	5	9	17	0	7	12	2	0	0	0	4	0	0	1	0	0	0	0	0) c	0	0	О	0	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	78	743	33	26
1990-09-15 24 0 59 19 16 0 1 10 2 0 0 0 2 0 0 0 1 0 1 0 1 0 1 0 1 0 1 0 0	08:45-09:00	31	0	3	16	13	1	2	9	2	0	0	4	2	0	0	0	1	0	2	0	0) C	0	0	О	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	86	829	34	300
HORAS DE MOTOTAXI MOTO LINEAL AUTO CAMIONETA MINIVAN CAMION CAMIOUS TRAILER MAQUINARIA PESADA VIA SUMA VIA HORAS DE CONTROL. 21 22 23 24	09:00-09:15	24	0	59	19	16	0	1	10	2	0	0	0	2	0	0	0	1	0	1	0	1	1 0	1	0	О	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	137	966	51	351
HORAS DE MOTOTAXI MOTO LINEAL AUTO CAMIONETA MINIVAN CAMION CAMIOUS TRAILER MAQUINARIA PESADA VIA SUMA VIA HORAS DE CONTROL. 21 22 23 24																																									
HORAS DE CONTROL 21	TARDE				_																	_				_	_														
CONTROL 21 22 23 24 31 24 21 22 23 24 21 2	HORAS DE	N	тотот	AXI		м	ото	LINEA	L		AU	то		(CAMIC	ONET	A		MIN	IVAN			CAI	ΛΙÓΝ			оми	IIBÙS			TRA	ILER		N			A				
12:30-12:45 15 0 9 18 16 1 7 19 2 0 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	CONTROL	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24			X 1/4	SUMA HORAR A
22:45-13:00	12:15-:12:30	16	0	15	13	20	0	15	11	1	0	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	1	1 0	0	0	C	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	94	94	32	32
33:00-13:15 52 1 20 19 36 0 19 15 1 0 0 0 0 2 0 1 1 1 0 0 0 0 0 0	12:30-12:45	15	0	9	18	16	1	7	19	2	0	1	1	1	0	3	0	1	0	0	0	0) (0	0	С	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	94	188	34	65
3:15-13:30	12:45-13:00	22	0	10	21	25	0	8	14	2	0	0	0	2	0	0	0	1	0	0	0	1) C	0	0	О	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	105	293	34	99
3:30-13:45	13:00-13:15	52	1	20	19	36	0	19	15	1	0	0	0	2	0	1	1	1	0	0	0	0) C	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	168	461	54	15
3:45-14:00	13:15-13:30	44	0	21	16	35	0	15	18	1	0	0	0	2	0	0	1	1	0	0	0	0) C	1	0	О	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	155	616	51	20-
A:00-14:15 22 0 12 13 25 0 9 14 6 0 1 3 9 0 1 2 2 0 0 0 0 0 0 0 0	13:30-13:45	24	0	14	15	24	0	7	11	1	0	0	0	2	1	0	1	0	0	1	0	1	o 0	1	0	С	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	102	718	36	24:
4:15-14:30	13:45-14:00	28	0	7	14	26	1	9	16	1	0	0	0	3	0	0	0	0	0	2	0		o 0	0	0	О	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	107	825	35	276
43:30-14:45	14:00-14:15	22	0	12	13	25	0	9	14	6	0	1	3	9	0	1	2	0	0	0	0	1	1 C	0	0	C	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	118	943	52	328
HORAS DE CONTROL 21	14:15-14:30	19	0	9	11	25	1	8	10	6	0	0	1	9	0	2	2	0	0	0	0	1	o 0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	103	1046	44	372
HORAS DE CONTROL 21	14:30-14:45	24	0	8	23	27	0	5	21	3	0	0	0	1	0	1	1	1	0	0	0	(0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	115	1161	38	410
HORAS DE CONTROL 1	NOCHE																																								
CONTROL 21	HORAS DE	N	тотот	AXI		М	ото	LINEA	L		AU	то		(CAMIC	ONET	A		MIN	IVAN			CAI	ΛΙÓΝ			оми	IIBÙS			TRA	ILER		N			A			L	ICP
17:45-18:00 20 1 11 21 16 0 9 21 3 0 2 1 2 0 0 1 1 0 0 0 2 0 0 0 0 2 0 0	CONTROL	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24			X 1/4	SUMA HORARI A
18:00-18:15 23 0 15 15 18 0 11 15 2 0 0 0 0 2 0 0 0 0	17:45-18:00	20	1	11	21	16	0	9	21	3	0	2	1	2	0	1	1	0	0	0	2	. () c	0	2	О	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	113	113		4
8:15-18:30 31 0 13 19 20 0 12 16 2 0 1 1 0 12 10 0 2 0 1 1 0 0 2 0 0 1 0 1	18:00-18:15		0				0	11	15		0	0	0	2	0	0	0										0	0							0		0	103	216	36	8
8:30-18:45	18:15-18:30																									C	Ō										0				12
8:45-19:00	18:30-18:45	_	0	_	_	_	_				_	_	1	_	_	_	_	_	_	_		_	_	_	_	0	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	0				19
9:00-19:15			-				_				_	_	_	_	_			_							_	_	_				_			_		_	_				24
9:15-19:30 38 0 13 32 53 0 12 34 2 0 0 2 1 0 0 1 1 1 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	19:00-19:15		_																																						29
9:30-19:45 22 1 10 27 32 0 8 23 1 0 0 0 2 0 1 1 1 18 17 0 7 16 2 0 0 1 2 0 1 1 2 0 0 1 2 0 1 1 0 0 0 0		_	_			$\overline{}$	_				_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_	_				35
$9.45-20.00 \qquad 17 \qquad 0 \qquad 11 18 17 0 7 16 2 0 0 1 2 0 0 1 2 0 0 1 2 0 0 1 0 0 0 0 0 0 0$			_				_			_	_	_	-		-			_			_	-	_	-	-	-	-	_				_		_		_	_	_	_		39
			_				_						_					_					_				-														43
	20:00-20:15	18	0	9	13	15	0		12	1	0	-	_	_	-	-							-		-	-	-	_	-					0	0	0	0		1347	26	458

Nota: En la presente figura se muestra el flujo vehicular registrado del día lunes 10/07/2023 en el sentido Este - Oeste, en la mañana, tarde y noche.

Anexo 4. Control de flujo vehicular clasificado del día lunes 10/07/2023, sentido O-E.

													C	ONT	ROL	DE	FLUJ	o vi	НІС	ULA	R CL	ASIF	CAD	0																
			.									_[ASS
	INTERS	ECCI					MUE				NTE	- CA	ALLE.	JOF	RGE C	'AH	VEZ -	AV	.ME	SONE	ES M	IURO	(ME	GA)	-													124	2 1	1
		CENT	IDO:)E LA	CUL	TUK	A 4 L)E JU	INIO												DEC	IÓN	/ DD	0\/I	NCIA	/DIS	TDIT	· O :	CAL	0040	DC A	/ 1 / 5	NI /	AEN				1 33	
	APROX				O NI	IFV	о но	RIZC	NITE		-	+												LUN		VCIA	/ 1013	HILL	Ο.	CAGA	AIVIA	KCA	/ JAC	IN /J	MEIN			1/2		100
MAÑANA	Arnox	IIVIAC	.1014.	OVAL		J	0110	INIZC	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	-	-	-										I LC	· .	LOIV	LJ													100		100000
				\neg				\neg				\neg																							NARI					
HORAS DE	N	NOTO.	ΓΑΧΙ		MC	тоц	INEAL	.		AUT	О		CA	AMIC	NETA			MINI	VAN			CAM	IIÓN			OMN	IBÙS			TRAI	ILER		101.	PESA			TOTAL	SUMA	L	JCP
CONTROL				\dashv	\neg	_		-			\neg	\dashv				_																					X 1/4	HORARI	TOTAL	SUMA
CONTINUE	41	42	43	44	41 4	42	43	44	41	42	43	14	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	HORA	Α	X 1/4	HORARI
05 45 07 00				-	20	_			_		-		_		_			_	_	_	_		_				_	_		_		_	_		_	_	65		HORA	A
06:45-07:00 07:00-07:15	33 30	2	0 5		20	1	5	2	1	0	1	0	3	0	1	0		0			0		0	0	0	0	0	0	0	0			0	0	0	0		65 138	25 24	25
07:00-07:15	41	1	19		31	1	8	0	1	0	1	0	1	0	1	0		0			0		1	0	0	0	0	0	0	0			0	0	0	0		245	38	
07:15-07:30	70		28		54	4	20	0	3	0	2	0	4	0	3	0	$\overline{}$	0			0		0	0	0	0	0	0	0	0			0	0	0	0		435	65	
07:45-08:00	57	1	34	_	66	2	31	0	2	0	1	0	13	0	3	0		0	_	_	0	_	1	0	0	0	0	0	0	0	_	_	0	0	0	0	215	650	80	
08:00-08:15	41	2	35		44	1	18	1	1	0	2	0	9	0	3	0		0					0	0	0	0	0	0	0	0			0	0	1	0		809	60	
08:15-08:30	79	6	34		46		15	0	1	0	3	0	4	0	4	0		0					0	0	0	0	0	0	0	0			0	0	1	0		1008	72	
08:30-08:45	35	3	23		23	3	12	0	2	1	2	0	3	0	1	0	0	0	0		0		0	0	0	0	0	0	0	0	0		0	0	0	0		1117	39	
08:45-09:00	48	1	24		28	1	20	1	3	0	2	0	3	0	3	0	_	0					1	0	0	0	0	0	0	0			0	0	0	0		1254	54	
09:00-09:15	32	2	21	0	27	1	15	0	2	0	4	0	2	0	2	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	3	0	113	1367	47	504
TARDE																																								
											_																						M	٩QUI	NARI	IA				
HORAS DE	In the	иото.	IAXI		MC	поп	INEAL			AUT	U		CA	AIVIIC	NETA			MINI	VAN			CAM	IION			OMN	IBO2			TRAI	ILER			PESA	ADA		TOTAL	SUMA		JCP
CONTROL				_	Т	Т	Т	\neg	Т	Т	Т	\dashv	Т						Г										Т							Г	X 1/4	HORARI	TOTAL	SUMA
	41	42	43	44	41 4	42	43	44	41	42	43 4	14	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	HORA	Α	X 1/4	HORARI
				_		_	_	_	_	_	_	_	_																										HORA	А
12:15-:12:30	71	3	28		39 70	1	26	0	3	0	2	0	5	0	1	0		0			0		1	0	0	0	0	0	0	0			0	0	0	0		178	62	62
12:30-12:45 12:45-13:00	98 60		40 32		42	1	27 25	1	5	0	1	0	7	1	2	0		0			0		1 0	0	0	0	0	0	0	0			1	0	0	0		430 608	88 65	150 215
13:00-13:15	58	1	45		47	5	35	0	3	0	1	0	4	0	2	0		0			0		0	0	0	0	0	0	0	0			0	0	0	0		810	67	282
13:15-13:30	58	1	26		25	3	34	0	2	1	3	0	1	1	4	0		0	_	_	1	-	1	0	0	0	0	0	0	0	_		2	0	1	0	_	976	68	
13:30-13:45	50		31		30	1	16	0	4	0	1	0	3	0	1	0	_	0			0		0	0	0	0	0	0	0	0			0	0	0	0		1117	49	
13:45-14:00	74	7	30		39	4	26	0	1	0	2	0	5	0	2	0	_	0			1		0	0	0	0	0	0	0	0			1	0	0	0		1313	72	
14:00-14:15	33	4	25		26	4	18	1	3	2	1	0	3	1	2	0		0			0		3	0	0	0	3	0	0	0			1	0	1	0	133	1446	67	539
14:15-14:30	43	1	16		26	1	17	0	7	0	1	0	3	0	4	0		0			1	_	0	0	0	0	0	0	0	0			0	0	1	0		1570	53	
14:30-14:45	35	3	14	0	19	1	19	0	3	0	2	0	2	0	2	0	1	0	0	0	1	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	104	1674	44	637
NOCHE																																								
		иото:	FAVI			то п	INEAL			AUT	_		-		NFTA			MINI				CAM	1100			OMN	mirc			TRAI			M	٩QUI	NARI	IA				JCP
HORAS DE		1010	IAAI		IVIC	1101	INEAL			AUI	U		C	AIVIIC	INEIA			IVIIIVI	VAIN			CAIV	IION			OIVIIN	IBUS			IRA	ILER			PESA	ADA		TOTAL	SUMA		JCP
CONTROL					- 1	Т					Т	$^{+}$																									X 1/4 HORA	HORARI A	TOTAL	SUMA
	41	42	43	44	41 4	12	43	44	41	42	43	14	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	HURA	A	X 1/4	HORARI
			20			_			3				2	_			_	_	_	_	_								_		L_	H			_	_	١.,		HORA	A
17:45-18:00 18:00-18:15	13 15	4	30 25	0	9 10	2	24	0	2	0	2	0	3	0	1	0	1	0			0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			0	0	0	0		94 190	39 36	
18:00-18:15	17	1	31		14	1	33	1	3	2	3	0	1	2	1	0		0			0		1	0	0	0	0	0	0	0			0	0	0	0		301	43	118
18:30-18:45	14	2	37	-	14	6	30	0	3	0	5	0	2	1	1	0		0	_	_	1	_	0	0	0	0	0	0	0	0	_	_	0	0	0	0		418	45	
18:45-19:00	11	1	35		17	4	31	0	2	2	2	0	2	2	2	0		0					1	0	0	0	0	0	0	0			0	0	0	0		530	43	
19:00-19:15	14	4	27		14	1	18	0	2	0	1	0	2	0	1	0		0			0		0	0	0	0	0	0	0	0			0	0	0	0		615	29	
	13	8	32		12	5	21	0	2	0	4	0	3	1	2	0		0			0		0	0	0	0	0	0	0	0			0	0	0	0		718	39	
19:15-19:30 19:30-19:45	15	5	27		16	5	22	1	2	3	2	0	3	2	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		822	40	314
19:15-19:30		5		0									3	2	1	0		0			0		0	0	0	0	0	0	0	0			0		0		104	822 890	40 30	

Nota: En la presente figura se muestra el flujo vehicular registrado del día lunes 10/07/2023 en el sentido Oeste - Este, en la mañana, tarde y noche.

Anexo 5. Control de flujo vehicular clasificado del día miércoles 12/07/2023, sentido S-N.

													CON	TROI	DE	FLUJ	O VE	нісі	ULAF	CLA	SIFIC	ADO	o															
	INTERS	ECCI	ÒN :	AV. I	MES	ONE	S ML	JRO -	- AV.	ORI	ENTE -	CALL	E. JC	RGE	CHA'	VEZ -	AV.	MES	ONE	s Mu	JRO (MEG	5A) -		+	-										-		
							JLTU																														1 F	1
		SENT	IDO:	S-N																F	REGI	ÓN /	PRC	VINCI	A /DI	STRI	TO:	CAJ	AMA	RCA	/JAE	N /J	IAEN			1	X 33	-23
	APROX	IMAC	:NÓI	ÓVA	LO	NUE	vо н	ORIZ	ONT	E										F	FECH	A : I	MIER	COLES	5											1.10		
MAÑANA																																						
HORAS DE	N	иотог	ΓΑΧΙ		N	ото	LINEA	AL.		AU	то		CAMI	ONET	۸.		MINI	VAN		(CAMI	ÓN		OM	IN IBÙS	S		TRA	ILER		M	AQUI PESA	INARI. ADA	A	TOTAL	SUMA	L	JCP
CONTROL	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13 14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11 12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	X 1/4 HORA	HORARI A	TOTAL X 1/4 HORA	SUMA
06:45-07:00	6	13	73	1	5	13	47	5	2	1	6 (0 2	2 1	. 6	0	0	0	2	0	0	0	3	0	1 (0 1	0	0	0	1	0	0	0	1	0	190	190	87	. 8 ⁻
07:00-07:15	8	17	85	4	9		55	1	0	1		o c			0		0	4	0	0	1	5	0		0 1				1	0	0	0	2	0		422	109	19
07:15-07:30	8	26	105	8	5	21	73	4	2	1	13	2 0) 4	14	0	0	0	5	0	1	0	3	1	0 (0 3	0	0	0	2	0	0	0	1	0	302	724	145	34:
07:30-07:45	18	45	155	7	8	22	87	4	2	3	10	o 0) 2	14	2	0	1	5	0	0	1	1	3	0 (0 1	0	0	0	0	0	0	0	1	0	392	1116	161	50:
07:45-08:00	17	33	133	12	8	21	124	9	0	1	6 (0 2	2 2	13	2	2	0	4	0	0	0	1	1	1 (0 2	2 0	0	0	0	0	0	0	1	0	395	1511	153	654
08:00-08:15	20	24	130	7	15	17	96	11	2	2	14 (0 9			0	0	0	5	0	0	0	8	0	0 (0 2	2 0	0	0	0	0	0	0	1	0	377	1888	168	82
08:15-08:30	10	27	127	11	16	15		13	2	2		0 5	1		0	0	0	9	0	0	0	5	1		5 0			0	0	0	2	0	3	0	341	2229	172	99
08:30-08:45	14	19	115	4	11	19	64	10	0	1	12 (0 3	3 2	16	2	0	0	3	0	0	1	4	3	0 (0 7	0	0	0	0	0	0	0	1	0	311	2540	158	115
08:45-09:00	11	15	113	2	9	16	70	5	4	2	8 (0 3	3 6	18	2	0	1	4	0	1	1	6	0	0 (0 3	3 0	0	0	0	0	0	0	2	0	302	2842	153	130
09:00-09:15	16		109	8				6	0			0 3			0		0	3	0	1	1	2	0		0 2					0	0	0		0		3132	127	143
TARDE										Ĺ																		Ĺ										
HORAS DE	ı	иотот	ΓΑΧΙ		N	ото	LINEA	AL.		AU	то		CAMI	ONET	Α.		MINI	VAN			CAMI	ÓN		ON	INIBÙS	5		TRA	ILER		M	AQUI PES/	INARI. ADA	A	TOTAL X 1/4	SUMA HORARI	U	JCP
CONTROL	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13 14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11 12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	HORA	A	X 1/4 HORA	SUMA HORAR
12:15-:12:30	7	20	154	1	12	21	84	6	0	2	14 (o c) 2	13	0	0	2	5	0	0	0	3	0	0 (o c	0	0	0	0	0	0	0	1	0	347	347	138	13
12:30-12:45	8	24	161	7	13	12	85	1	2	1	15 (0 2	2 2	13	0	0	0	7	0	0	0	3	0	0 (0 1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	357	704	146	28
12:45-13:00	10	26	172	9	10	17	130	5	1	1	24	3 C	5	14	0	0	0	7	0	0	0	8	2	0 (0 1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	445	1149	195	480
13:00-13:15	10	20	160	8	8	15	154	5	3	4	14 (0 4			3	0	1	9	0	0	0	3	1	1 (o c	0	0	0	1	0	0	0	1	0	436	1585	178	65
13:15-13:30	7	38	215	11	14	39	135	10	0	2	38 (o 0) 2	25	1	1	1	15	0	0	1	3	0	0 (o 0) 2	0	0	1	0	0	0	1	0	562	2147	245	90:
13:30-13:45	8	37	175	9	6	29	96	12	0	2	13 (o c) 5	18	0	0	0	4	0	0	0	0	0	0 (0 4	1 0	0	0	0	0	0	0	0	0	418	2565	165	106
13:45-14:00	11	33	122	11	8	35	140	13	2	1	17 (0 1	1 3	14	0	0	0	6	0	0	0	3	3	0 (0 0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	424	2989	168	123
14:00-14:15	6	30	145	4	6	35	75	6	3	3	15 (0 2			3	0	0	14	0	2	0	2	2	0 (0 2	0	0	0	2	0	0	1	2	0	373	3362	178	141
14:15-14:30	9	27	168	4	8	19	97	6	2	3	23 (o c) 2	15	3	0	0	10	0	0	0	6	0	0 (0 2	2 0	0	0	0	0	0	0	4	0	408	3770	188	160
14:30-14:45	8	27	148	9	10	20	92	8	0	3	27) C) 2	12	0	0	0	8	0	0	0	2	0	0 (o c	0	0	0	1	0	0	0	2	0	379	4149	160	176
NOCHE																																						
HORAS DE	N	тото	ΓΑΧΙ		N	ото	LINEA	AL.		AU	то		CAMI	ONET	۸.		MINI	VAN		(CAMI	ÓN		OM	INIBÙS	5		TRA	ILER		M	AQUI PESA	INARI. ADA	A	TOTAL X 1/4	SUMA HORARI		JCP
CONTROL	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13 14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11 12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	HORA	A	X 1/4 HORA	SUMA HORAR A
17:45-18:00	5	38	161	1	5	31		10	2	1		0 0			0		1	6	0	0		15	1		1 1				0	0	0	0		0	442	442	209	209
18:00-18:15	4	35	205	7	3	30	127	1	0	1		0 0			2	0	1	8	0	0	0	9	0		0 2				1	0	0	0	1	0		913	203	41:
18:15-18:30	3	45	193	11	3	43	112	9	0	2	17	6 C	9 5	19	0	0	0	10	0	0	0	9	1	0	1 2	2 0	0	0	2	0	0	0	0	0	493	1406	224	63
18:30-18:45	7	55	181	9	8	45	93	7	0	2	19 (0) 2	19	5	0	0	6	0	0	0	3	4	0 (0 1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	467	1873	198	834
18:45-19:00	10	28	225	13	7	25	114	11	0	1	19	2 2		18	4	0	0	6	0	0	0	1	0	0 :	2 2	2 5	0	0	3	0	0	0	0	0	502	2375	225	105
19:00-19:15	10	23	177	12	19	24	140	13	1	3	19	2 2	2 6	20	0	0	2	12	0	0	0	10	2	0 (o c	0	0	0	0	0	0	0	0	0	497	2872	219	127
	8	21	185	12	15			15	2	1		2 1			3	0	1	2	0	0	0	4	5		o c			0	2	0	0	0	0	0	461	3333	197	147
19:15-19:30															_	_	-	_		_	-	-	_	-	_	1	1	1		_	_	_	-	-		_		
	8	25	140	5	6	18	113	13	1	2	14	2 2	2 6	15	5	0	0	5	0	0	0	3	6	0 () 1	2	0	0	1	0	0	0	0	0	393	3726	183	165
19:15-19:30 19:30-19:45 19:45-20:00	8	25 31	140 151	5	6 8			13	0	2		2 2			5	0	0	5	0	0	0	0	6		0 1			_	1	0	0	0	0	0	393 400	3726 4126	183 160	165

Nota: En la presente figura se muestra el flujo vehicular registrado del día miércoles 12/07/2023 en el sentido Sur - Norte, en la mañana, tarde y noche.

Anexo 6. Control de flujo vehicular clasificado del día miércoles 12/07/2023, sentido N-S.

													С	ONT	ROL	DE	FLUJ	O VE	HIC	JLAF	R CL	ASIF	ICAI	00															_	
																																								1
	INTERS	ECCI	ON:									- CA	LLE.	JOR	GE C	HΑ\	/EZ -	AV.	MES	ONE	S M	URO	(ME	GA)	-												-	100	3 7	A.
		CENT			DE LA	A CU	LTUR	RA 4	DE JU	JNIC												DEC	٠٠٨١	. / DE		NICIA	/01/	TOU		CAL		DCA	/ 1 4	- NI /	1050					() N
	APROX		IDO:			HIEV	(O H))) D I 7	ONT	E														MIE		NCIA	/ []	SIKII	O:	CAJ	AIVIA	RCA	/ JAI	EIN /	JAEI	N.		1		1
MAÑANA	AFROX	IIVIAC	JIOIN.	OVA	ALO IN	UEV	Unc	JKIZ	CIVIT													FEC	nA.	IVIIE	. KCC	LES												1.7.2		100000
WANANA																												_						IAQU	UNIAD		1			
HORAS DE	r	OTO	ΓΑΧΙ		M	ото	LINEA	.L		AU	то		C	AMIC	NETA			MINI	VAN			CAN	ΛΙÓΝ			OMN	IIBÙS			TRA	ILER		"		ADA	KIA	TOTAL	SUMA		JCP
CONTROL				_				г –	\vdash			-									\vdash	_	_	_		1		$\overline{}$	-			г		_	1	1	X 1/4	HORARI	TOTAL	SUMA
CONTROL	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	HORA	Α	X 1/4 HORA	HORARI A
06:45-07:00	110	6	0		65	5	0				0	0	5	0	0	1	3	0		0							0		0		0							232	87	87
07:00-07:15	140	9	0	_	117	8	0	_			0	0	10	0	0	0	_	1	1	0							0	_	0		_			0				568	128	215
07:15-07:30	271	5	2			6	0	·		0	0	0	18	0	0	0		0		0							0		0	0	0	_						1040	182	397
07:30-07:45	185	8				8	0			0	1	0		0	0	1	3	1	0	0			_	_			0		0	0	_			0				1461	166	563
07:45-08:00	250	12	1	23	180	5	3			0	0	0	25	0	1	0	7	1	0	0				1	0	0	0		0	0	0	-	-					2008	211	775
08:00-08:15	170	8	0		115	6	0			0	0	0	14	0	0	2	6	0		0							0		0	0	0			0				2390	161	935
08:15-08:30	210	8	0		103	4	0			0	0	0	17	0	1	0		0		0							0		2	0	0			0				2784	163	1099
08:30-08:45	125	6	4		110	6 7	0	·		1	0	0	17	0	0	3		0		0							0		1	0	0			0				3105	143	1242
08:45-09:00	149	8	0	_	95	_	2	_	_	0	1	0	16	0	0	1	5	0	_	0	_	_	_	_	_	_	0	_	0	1	0	_	_	0	_	_		3436	151	1393
09:00-09:15	135	5	0	15	83	6	0	7	15	0	0	0	13	0	0	0	4	0	0	0	5	0	0	1	0	0	0	0	1	0	0	0	1	0	0	0	291	3727	127	1520
TARDE																																								
HORAS DE	r	тото	TAXI		м	ото	LINEA	.L		ΑU	то		С	AMIC	NETA			MINI	VAN			CAN	ΛΙÓΝ			OMN	IIBÙS			TRA	ILER		~	PES.		RIA	TOTAL X 1/4	SUMA HORARI		JCP
CONTROL	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	HORA	A	X 1/4 HORA	SUMA HORARI A
12:15-:12:30	130	8	0	13	106	8	0	10	11	0	0	0	14	0	0	1	8	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	313	313	125	125
12:30-12:45	147	9	0		118	10	0		19		0	0	23	0	0	2	10	0	0	0	7	1	0	0	1	0	0	0	3	0	0	0	1	0				687	178	303
12:45-13:00	195	14	0	13	149	13	0	16	35	0	2	0	18	0	0	1	14	0	0	0	5	0	0	0	1	0	0	0	1	0	0	0	1	1	0	0	479	1166	210	514
13:00-13:15	194	15	1	21	190	11	0	18	30	0	0	0	15	1	0	0	18	0	0	0	1	. 1	1	. 0	0	0	0	0	2	0	0	0	1	0	0) C	520	1686	210	724
13:15-13:30	230	13	0	19	163	15	0	7	33	0	0	0	18	0	0	1	28	1	0	0	3	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	1	0	0	534	2220	228	952
13:30-13:45	158	15	1	6	99	7	0	11	26	0	0	0	16	0	1	2	17	0	0	0	4	0	0	0	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	365	2585	167	1119
13:45-14:00	193	6	0	10	141	11	0	8	28	1	0	0	23	0	0	0	6	0	0	0	2	1	0	0	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	435	3020	189	1308
14:00-14:15	160	7	0	14	111	8	0	13	19	0	0	0	20	0	0	0	7	0	0	0	1	. 0	0	1	1	0	0	0	0	0	0	0	2	3	0	0	367	3387	157	1465
14:15-14:30	155	13		12	115	8	0		22	0	0	0	10	0	0	0		0		0							0		0	0	0			1				3757	167	1632
14:30-14:45	130	11	0	12	107	11	0	17	20	0	0	0	8	0	0	0	10	0	0	0	3	0	1	. 0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0 0	333	4090	140	1772
NOCHE																																								
HORAS DE	r	иотот	TAXI		М	ото	LINEA	L		AU	то		С	AMIC	NETA	١.		MINI	VAN			CAN	ΛΙÓΝ			OMN	IBÙS			TRA	ILER		N	PES.	ADA	RIA	TOTAL X 1/4	SUMA HORARI		JCP
CONTROL	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	HORA	А	X 1/4 HORA	SUMA HORARI A
17:45-18:00	152	11	1		103	8	1	8		0	1	1	36	0	0	0		1	0	0							0		1	0	0							393	194	194
18:00-18:15	180	8	2		182	10	1			0	1	0	19	0	0	0		0		0						0	0		1	0	0	_	_	0				853	183	377
18:15-18:30	182	15	3			11	1	_		1	0	1	25	0	0	0	_	0	_	0	_			_		0	0		1	0	0	_	_	_		_		1354	214	591
18:30-18:45	182	15	1		182	15	2			0	0	0	23	0	0	0	7	0		0		_	_			0	0		2	0	0				_			1831	190	781
18:45-19:00	180	13	1		135	6	2			0	0	0	27	1	0	1	5	0		0							0		0	0	0			0				2266	179	960
19:00-19:15	154	5	0			8	4			1	0	1	21	1	0	0		0	-	0	_						0		0		0		_	0				2665	164	1124
19:15-19:30	150	7	0		118	10	0			0	0	1	17	0	0	3		0		0	-	_	_				0		1	0	0		_					3032	146	1270
19:30-19:45	175	10	1	11	127	7	2		25	0	0	0	28	1	0	0	_	0	_	0	_	_	1	-	_		0	_	0	0	0	-		0	_	_		3438	169	1438
19:45-20:00	68	8	0		134	10	0			0	0	1	14	2	0	1	3	0	0	0							0		0	0	0			0				3713	105	1543
20:00-20:15	154	5	0	15	101	5	0	7	12	0	0	0	13	0	0	3	2	0	0	0	3	0	0	0	4	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	325	4038	137	1681

Nota: En la presente figura se muestra el flujo vehicular registrado del día miércoles 12/07/2023 en el sentido Norte - Sur, en la mañana, tarde y noche.

Anexo 7. Control de flujo vehicular clasificado del día miércoles 12/07/2023, sentido E-O.

														CON	NTR	OL DI	E FL	OIO V	/EHI	CULA	R CL	ASIF	ICAD	0																-
																																						100		1
	INTERS	SECC	IÒN :									ITE -	CA	LLE. JO	DRG	E CH	AVE	Z - A	V.ME	SON	ES N	IURC	(ME	GA)	-													1.24	3 1	1
						A CI	ULTU	JRA	4 DE	JUN	IIO		_				_																					12 mg 1		100
			TIDO:								-	_	-		+	-	-	_	_							NCIA	/DIS	STRIT	TO:	CAJ	IAM	ARCA	/ JA	EN/	JAE	1		1	100	Sec. 2
	APROX	IMA	CION:	OVA	ALO	NUE	VO	HOR	IZON	ITE	-	-	-		+	-	-	_	_	-		FEC	HA:	MIE	RCO	LES					-	-				-		- NY		
MAÑANA					_	_	_		_	_			_				-				-									_	_		-					느	=	
	١ ,	иото	TAXI		١.	иотс	LINE	AL		-	UTO	,		CAM	IION	ETA		MI	NIVAI	N .		CAN	1IÓN			OMN	IBÙS			TRA	AILER		I.	/AQU		IA	TOTAL	SUMA	l e	JCP
HORAS DE																	\perp																	PES	ADA		X 1/4	HORARI		
CONTROL	21	22	23	24	21	22	23	24	1 2:	1 22	, ,	3 2		21 22	2	3 24	1 2	1 22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	HORA	А	TOTAL X 1/4	SUMA
	-1	22	23	24	21	22	23	12	¹ ²·	.		3 2	~			3 24	` ^	1 22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24			HORA	A
06:45-07:00	19	2	8	10	14	0	1 8	8 1	1	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0 0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	C	0	0	0	0	0	75	75	26	26
07:00-07:15	16	0	4	10	11	2	10	0	8	1	О	1	1	3	0	0	0	0	0 :	L O	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	C	0	0	0	0	0	68	143	25	50
07:15-07:30	19	0	4	15	12	0		6	8	1	o	0	0	1	0	0	0	0	0 0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	C	0	0	0	0	0	67	210	24	74
07:30-07:45	32	0	9	21	29	1	10	0 1	2	3	0	0	2	7	0	1	2	0	0 0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	129	339	48	122
07:45-08:00	31	0	9	17	45	0	16	6 1	8	6	0	2	1	3	0	0	0	1	0 :	1 0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	C	0	0	0	0	0	150	489	53	175
08:00-08:15	19	0	9	21	24	0	1	4 1	6	1	0	0	0	4	0	0	0	0	0 0	0 0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	C	0	0	0	0	0	99	588	35	210
08:15-08:30	18	0	7	18	21	0	4	4 2	1	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0 :	L O	0	0	0	0	0	0	0	0			C	0	0	0	0	0	92	680	29	239
08:30-08:45	18	1	6	9	18	0	1	7 1	3	2	О	0	0	4	0	0	1	0	0 0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	C	0	0	0	0	0	81	761	34	272
08:45-09:00	31	0	5	16		1		2				0	4	2	0	0	0	1	0 2	2 0	0		0	0	0	0	0	0	0	0					0	0	89	850	35	
09:00-09:15	26	0	4	19	16	0	: !	1 1	1	2	o	0	0	3	0	0	0	1	0 :	1 0	1	0	1	0	0	0	0	0	0	0	C	0	0	0	0	0	86	936	35	342
TARDE																																								
HORAS DE	,	ото	TAXI		P	иотс	LINE	AL		4	UTO	1		CAM	IION	ETA		МІ	AVIV	1		CAN	IIÓN			OMN	IBÙS			TRA	AILER		N	/AQU PES	IINAR ADA	IA	TOTAL X 1/4	SUMA HORARI	u	JCP
CONTROL	21	22	23	24	21	22	23	24	1 2:	1 22	2 2	3 2	4	21 22	2	3 24	2	1 22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	HORA	A	X 1/4 HORA	SUMA HORARI A
12:15-:12:30	17	0	16	14	20	0	1	5 1	0	1	o	0	0	2	0	0	0	0	0 0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	96	96		32
12:30-12:45	15	0	9	15	17	1	. 8	8 1	6	2	0	1	1	1 (0	3	0	1	0 0	0 0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	C	0	0	0	0	0	90	186	32	65
12:45-13:00	22	0	9	19	25	0	1 8	8 1	3	2	0	0	0	2	0	0	0	1	0 0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	C	0	0	0	0	0	101	287	33	98
13:00-13:15	53	1	21	19	36	0	1	7 1	3	1	0	0	0	2	0	1	1	1	0 0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	166	453	54	151
13:15-13:30	44	0	21	14	35	0	13	3 1	8	1	0	0	0	3	0	0	1	1	0 0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	C	0	0	0	0	0	152	605	51	202
13:30-13:45	25	0	18	15	24	0		7	7	1	0	0	0	2	1	0	1	0	0 :	1 0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	103	708	37	239
13:45-14:00	28	0	7	13	26	1		5 1	6	1	0	0	0	3	0	0	0	0	0 2	2 0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	C	0	0	0	0	0	102	810		
14:00-14:15	22	0	12	13	26	0	9	9 1	1	6	0	1	3	11	0	1	2	0	0 0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	C	0	0	0	0	0	119	929	56	329
14:15-14:30	19	0				1		6 1				0								0 0				0	0	0	0											1027	44	
14:30-14:45	26	0	7	23	27	0	!	5 1	5	3	0	0	0	1	0	1	1	1	0 (0 0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	C	0	0	0	0	0	110	1137	37	410
												_	_		_		_																							
NOCHE		ш				_			_				_		_		_				-										_		_		_	_				
HORAS DE	,	ото	TAXI		1	иотс	LINE	AL		4	UTO			CAM	IION	EΤΑ		МІ	NIVAI	1		CAN	IIÓN			OMN	IBÙS			TRA	AILER		N	/AQU PES	IINAR ADA	IA	TOTAL X 1/4	SUMA HORARI	u	JCP
CONTROL	21	22	23	24	21	22	23	24	1 2:	1 22	2 2	3 2	4	21 22	2	3 24	2	1 22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	HORA	A	X 1/4 HORA	SUMA HORARI A
17:45-18:00	19	1	7	18	16	0	9	9 2	1	3	0	2	1	2	0	1	1	0	0 0) 2	0	0	0	2	0	0	0	0	0	0	C	0	0	0	0	0	105	105	43	4:
18:00-18:15	23	0	13	15	17	0	1:	1 1	3	2	0	0	0	2	0	0	0	0	0 0) 1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	C	0	0	0	0	0	98	203	35	78
18:15-18:30	27	0				0							0						0 (0	0	0	0											313	37	
18:30-18:45	44	0		44	45	0							1			-				0			0	0	0	0	0											527	69	
18:45-19:00	27	0	11		33	1	1:	1 2			0	0	2	4	0	3	1	0	0 () 2		0		0	0	0	0	0	0	0					0	0	150	677	53	
19:00-19:15	28	0	14	26	25	0	13	3 2	5	2	0	0	0	4	0	0	0	0	0 0			0	0	0	0	0	0	0	0	0			0	0	0	0	137	814	44	
	35	0	11	32	53	0	12	2 3	3	2	0	0	2	1	0	1	3	0	0 :	1 0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	C	0	0	0	0	0	186	1000	60	342
19:15-19:30																																								
19:15-19:30 19:30-19:45	23	2	10	27	29	0		6 2			0	0	0	2	0	1	1	1	0 0	0		0	0	0	0	0	0	0	0	0					0	0	124	1124	40	
		0	7	17	29 17	0		6 2 7 1 5 1	6	2		0	0	2		0		0	0 0	0 0	0	0	1	0	0	0	0			0		0	0	0		0	88	1124 1212 1281	40 33 24	415

Nota: En la presente figura se muestra el flujo vehicular registrado del día miércoles 12/07/2023 en el sentido Este - Oeste, en la mañana, tarde y noche.

Anexo 8. Control de flujo vehicular clasificado del día miércoles 12/07/2023, sentido O-E.

														ON	TROI	DE	FLUJ	o ve	нісі	JLAI	R CL	ASIF	ICAD	00														_		
																																						1.0		ASS
	INTERS	ECC	: NÓI									E - C	ALLE	. JO	RGE	CHA	VEZ -	AV	MES	ONE	ES M	URO	(ME	GA)	-													1.24	3 1	1
						A CL	JLTUI	RA 4	DE J	UNIC	О												4								L							4.70		- N
	APROX		TIDO:				·	0017	ON 1	_														MIE			(/DI	SIRI	10:	CAJ	AMA	RCA	/ JAI	:N /J	IAEN			1		1
MAÑANA	APROX	IIVIA	JIOIN.	OVA	ALO I	VOE	VO H	UKIZ	OIVI	-												FEC	пм.	IVIIE	. KCC	LES												7.7		100000
WANA		_								_			_		_	_			_			_	_		_	_	_		$\overline{}$					AQUI		_		_		
HORAS DE	1	иото	TAXI		N	ото	LINEA	L		AU	то		(AMI	ONET.	A		MINI	VAN			CAN	1IÓN			OMN	IIBÙS			TRA	ILER		IVI	PES/		A	TOTAL	SUMA	U	JCP
CONTROL				_							_	г –		_	_											_	_			г –	г		_	_		_	X 1/4	HORARI	TOTAL	SUMA
CONTROL	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	HORA	Α	X 1/4 HORA	HORARI
06:45-07:00	32		0			1	0		2	0		0	4	0		0		0	0	0	0	0	0	0									0	0	0			65	26	26
07:00-07:15	30		5			1	5	2	1	0			1	0					0	0	0	0	0	0									0	0	0			139	24	50
07:15-07:30	39		19	0		1	8		1	0		0	1	0		0		0	0	0	0	0		0									0	0	0			244	37	87
07:30-07:45	70		28	0		5	20	0	3	0			4	0				0	0	0	0	0	0	0									0	0	0			433	65	152
07:45-08:00	55	1	34	2		2	31	0	2	0		0	13	0				0	1	0	0	0	1	0	_	-	-						0	0	0			646	79	232
08:00-08:15	40		35	0		1	18	2	1	0			9	0	_	_		0	0	0	0	0	0	0	_	-							0	0	1			804	59	291
08:15-08:30	78		34	1		3	15	0	1	0			4	0				0	0	0	0	0		0									0	0	1			1003	72	363
08:30-08:45	33	2	23	1		3	12	2	2	1	2	0	3	0	_	0			0	0	0	0		0									0	0	0			1108	38	401
08:45-09:00	47	1	24	0		1	20	1	3	0			3	0				0	0	0	0	0	1	0								0	0	0	0			1242	53	454
09:00-09:15	30	2	21	0	26	1	15	1	2	0	4	0	2	0	_ 2	0	2	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	3	0	112	1354	49	503
TARDE				_	_								_		_					_			_	_		_			-		_	_								
HORAS DE	P	иото	TAXI		N	ото	LINEA	L		AU	то		(AMI	ONET.	A		MINI	VAN			CAN	1IÓN			OMN	IIBÙS			TRA	ILER		М	AQUI PES/		A	TOTAL	SUMA	u	JCP
CONTROL																																					X 1/4 HORA	HORARI	TOTAL	SUMA
	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44			X 1/4	HORARI
12:15-:12:30	70	4	27	2	37	1	25	0	3	0	2	0	3	0	1	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	176	176	HORA 61	A 61
12:30-12:45	97	1	38	0		1	25	3	5	0		0	5	0	3				0	0	1	0	1	0									0	0	0			425	88	149
12:45-13:00	58	1	33	1		1	26	2	1	1	1	0	7	1	1	0		0	0	0	0	0	0	0									1	0	1	0		603	65	215
13:00-13:15	57	1	47	0		5	37	0	3	0			4						0	0	0	0		0									0	0	0			807	68	282
13:15-13:30	57	1	28	1		3	36	0	2	1	3		1	1	4			0	0	0	2	0	1	0									2	0	1			976	71	353
13:30-13:45	49	3	31	0		1	17	0	4	0		0	3	0	1	0			0	0	0	0	0	0							0		0	0	0			1115	50	403
13:45-14:00	73	7	31	0		4	28	0	1	ő			5	ō					1	0	1	0	-	0		-							1	0	0			1313	74	476
14:00-14:15	32	4	28	0		5	20	2	3	2	1		3	1	2				2	0	0	0	4	ō									1	0	1	0		1451	68	545
14:15-14:30	41	1	17	0	25	1	17	0	6	0	1	0	2	0	4	0	3	0	1	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	122	1573	54	599
14:30-14:45	33	4	16	0	18	1	19	0	3	0	3	0	2	0	2	0		0	0	0	1	0	1	0	0	0			0	0	0	0	1	0	0	0	105	1678	45	644
NOCHE																																								
HORAS DE	,	ото	TAXI			ото	LINEA	.L		AU	то			AMI	ONET.	A		MINI	VAN			CAN	11ÓN			OMN	IIBÙS			TRA	ILER		м	AQUI PES/		A	TOTAL	SUMA	U	JCP
CONTROL	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	X 1/4 HORA	HORARI A	TOTAL X 1/4	SUMA
		الللا											_	L	L				ائطا									L	L										HORA	Α
17:45-18:00	12		31	0		1	26	1	4	0			2	1	2		2		0	0	1	0	0	0									0	0	0			101	42	42
18:00-18:15	17	4	25	0		3	29	0	2	1	3		3	0		0	1	0	1	0	0	0	0	0		-							0	0	0			203	40	82
18:15-18:30	18		32	0		1	33	2	4	2	3		1	3	1	0			0	0	0	0		0									0	0	0			320	46	128
18:30-18:45	14	2	37	0		6	31	0	3	0			2	1	1	0		0	0	0	2	0	0	0									0	0	0			442	50	177
18:45-19:00	11	1	36	0		4	31	0	3	2			2	2	2				0	0	0	0	1	0									0	0	0			557	45	222
19:00-19:15	16		27	2		1	19	0	2	0		0	3	0		0			0	0	0	0	0	0									0	0	0			647	32	254
		8	33	0	12	6	21	2	3	l o	4	0	3	2	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	О	0	110	757	42	296
19:15-19:30	14																																							
19:15-19:30 19:30-19:45	15	6	27	0	18	5	22	1	2	3	2	0	3	2	1	0	0		0	0	0	0	0	0									0	0	0			864	40	336
19:15-19:30		6 1			18 11			0	2 3 4	3 0	3	0	3 2 4	0	3	0	0	0	0	0 0	0	0	0 1 0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	71	864 935 1011	40 31 31	336 367 398

Nota: En la presente figura se muestra el flujo vehicular registrado del día miércoles 12/07/2023 en el sentido Oeste - Este, en la mañana, tarde y noche.

Anexo 9. Control de flujo vehicular clasificado en UCP del día viernes 14/07/2023, sentido S-N.

										COI	NTROI	. DE	FLUJ	O VE	HICU	ILAR	CLA	SIFIC	ADO	EN	EQL	JIVA	LENC	IAS I	UCP													
	INTERSE	CCIÒN	:	AV. N	1ESOI	NES M	IURO -	AV.	ORIE	NTE	- CALI	LE. J	ORG	E CH.	AVEZ	- AV	.ME	SON	ES M	URC) (ME	EGA)	- AV.	DE L	A												Say Y	100
				CULT																	,	,																SIN
		SEN	TIDO:	S-N																		REG	SIÓN	/ PRC	OVIN	CIA	/DIS	TRIT	0:	CAJ	AMA	RCA	/JA	EN /	JAEN	J		A Comment
	APROXIN	/ACIÒN	l:	ÓVAL	O NU	EVO I	HORIZO	NTE														FEC	HA:	VIE	RNES	5												11. 20
																																					1 1 1	-1 CWW -1 -12-5
		мотот	AYI			MOTO	LINEAL			Δ	ито			CAMI	ONETA			MIN	VAN			CAI	MIÓN			OMN	IIBÙS			TRA	ILER		N		INAR	IA		
HORAS DE		1410101					LITTLAL				0.0			C/ (1411	014217	•						0.				0.0								PES	ADA		TOTAL X 1/4	SUMA HORARI
CONTROL	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	HORA	A
00.45 07.00	2.97	4.62	25.1	0.33	1.3	3.3	11.8	2	2	1	6	0	2	1	_	0	0	0	-	0	0	0	7.5	0	3	0	3	0	0	0	3	0	0	0	2	_	90	89
06:45-07:00			25.1					0					2		6				2	0			7.5			0	3	-		0		0			2	0	89 111	201
07:00-07:15 07:15-07:30						4.3 5.5	14.5		0	1	8	0	0	5	8	0	0	0			0	3		0	0	0	9	0	0	0	3	0	0	0	4	0	154	
							18.8	1	2	1	13	2	0	4	14	0	0	0	5	0	3	0	7.5	8	0	0	9	0	0	0	6	0	0	0	2	2		355
07:30-07:45 07:45-08:00		14.9	51.2 44.6		2.3	5.8 5.3	21.8 32.5	1	0	3	10 6	0	0	2	15 13	2	0	0	6 4	0	0	5 0	7.5 2.5	8 5	0 3	0	5	0	0	0	0	0	0	0	2	0	172 160	526.8 686.4
07:45-08:00 08:00-08:15					4.3	5.3	32.5 24	3	2	2	14	0	12	1	13	0	0	0	5	0	0	0	2.5	0	0	0	6	0	0	0	0	0	0	0	4	2	177	863.5
08:15-08:30		9.9			4.3	4.8	15	4	2	2	9	0	5	1	22	0	0	0	9	0	0	0	13	3	0	0	15	0	0	0	0	0	4	0	4	0	175	1038
08:30-08:45						5.8	16	3	0	1	12	0	3	2	16	3	0	0	3	0	0	5	15	10	0	0	18	0	0	0	0	0	0	0	2	0	170	1208
08:45-09:00					2.3	4.8	18.3	2	4	2	8	0	3	6	18	2	0	2	4	0	3	3	15	0	0	0	12	0	0	0	0	0	0	0	4	0	158	1366
09:00-09:15					3	2.5	19	2	0	2	8	0	3	4	17	0	2	0	3	0	3	3	5	0	0	0	6	0	0	0	0	0	0	0	2	0	133	1498
09.00-09.13	3.20	4.02	37.3	2.04	3	2.3	15		U			U	3	-	1/	U		U	3	U	3	3		0	-	U	0	U	U	U	U	0	0	0		U	133	1456
12:15-:12:30	2.64	7.26	51.2	0.66	3.8	5.3	21	2	0	2	14	0	0	2	13	0	0	2	5	0	0	0	7.5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	141	140.7
12:30-12:45	2.64	7.92	53.1	2.31	4.3	3.8	22	0	2	1	15	0	2	2	13	0	0	0	7	0	0	0	10	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	151	292
12:45-13:00		9.9	56.8	3.63	2.8	4.3	32.5	1	1	1	24	3	0	5	16	0	0	0	10	0	0	0	20	8	0	3	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	208	499.8
13:00-13:15		6.6			2	4.3	38.5	2	3	4	14	0	5	2	9	3	0	1	9	0	0	3	7.5	3	6	0	0	0	0	0	3	0	0	2	2	0	189	688.5
13:15-13:30		12.5		3.63			35	3	0	2	38	0	0	2	28	2	1	1	15	0	0	5	7.5	0	0	0	0	9	0	0	3	0	0	0	4	2	260	948.7
13:30-13:45			59.4		1.8	7.5	24	3	0	3	13	0	0	5	18	0	0	0	4	0	0	0	0	0	0	0	12	0	0	0	0	0	0	0	0	0	169	1118
13:45-14:00			41.3		2.3	8.8	35	3	2	1	17	0	2	3	15	0	0	0	6	0	0	0	10	8	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	4	0	179	1297
14:00-14:15		9.9	49.5		1.8	9.3	18.8	2	3	3	15	0	2	3	10	4	0	0	14	0	5	0	5	5	0	0	6	0	0	0	6	0	0	4	4	0	183	1480
14:15-14:30		9.9		1.32	2	4.8	24.3	2	3	3	23	0	0	2	15	3	0	0	10	0	0	0	20	0	0	0	9	0	0	0	0	0	0	0	8	0	200	1679
14:30-14:45	2.64	8.91	48.8	2.97	2.5	5.3	23.3	2	0	4	27	0	0	2	12	0	0	0	8	0	0	0	5	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	4	0	161	1841
17:45-18:00	2.64	13.2	52.8	0.33	1.8	7.8	30.5	3	1	0	2.25	0	3	27	0	0	0	1	6	0	0	3	38	3	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	2	0	200	199.7
18:00-18:15	1.98	11.6	67.7	1.98	1.5	8.3	31.3	0	0	0	2.75	0	5	23	2	0	0	1	8	0	0	0	23	0	0	0	6	0	0	0	3	0	0	0	2	0	200	399.6
18:15-18:30	1.65	13.2	62.7	3.63	1	11	28	3	0	1	4.5	2	4	19	0	0	0	0	12	0	0	0	23	3	0	3	6	0	0	0	6	0	0	0	0	0	205	604.8
18:30-18:45	3.63	18.2	59.7	2.97	2.5	11	22.5	2	0	1	4.75	0	2	19	6	0	0	0	6	0	0	0	7.5	13	0	0	3	0	0	0	3	0	2	0	0	0	188	793
18:45-19:00	4.95	9.24	74.3	4.29	2.3	6.3	28.5	3	0	0	4.75	1	4	18	4	0	0	0	6	0	0	0	2.5	0	0	6	6	15	0	0	9	0	0	0	0	0	209	1002
19:00-19:15	3.96	8.25	57.8	4.62	5.8	6	35	3	1	1	5.25	1	6	20	0	0	0	2	14	0	0	0	25	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	204	1206
19:15-19:30	3.3	6.93	61.1	3.96	4.3	6.3	30.5	4	1	0	4.75	1	6	14	3	0	0	1	2	0	0	0	10	15	0	0	0	0	0	0	9	0	0	0	0	0	186	1392
19:30-19:45	3.3	8.25	47.9	1.65	2.5	5	28.3	4	0	1	3.5	1	6	15	5	0	0	0	7	0	0	0	7.5	20	0	0	6	6	0	0	3	0	2	0	0	0	183	1575
19:45-20:00	3.63	9.9	49.8	1.98	2.5	7.5	27.5	3	0	1	4.5	0	3	15	5	0	0	0	5	0	0	0	0	0	0	0	6	0	0	0	3	0	0	0	0	0	147	1722
20:00-20:15	3.63	8.58	45.5	3.96	5	6.3	32.5	4	0	0	4.25	0	3	14	2	0	0	0	8	0	0	0	5	0	0	0	18	0	0	0	6	0	0	0	2	0	172	1894
Hora Punta																																	-					683
Mañana	23	44	181	13	13	21	93	10	6	8	39	0	19	6	63	4	3	1	24	0	0	5	43	15	3	0	30	0	0	0	0	0	4	0	12	2		826
Hora Punta	12	41	242	13	10	26	130	9	4	10	89	3	5	14	71	5	1	2	38	О	0	8	35	10	6	3	15	9	0	0	6	0	0	2	6	2		826
Tarde Hora Punta								H	ļ.,																					ļ.	ŀ	-	-					
Noche	14	49	254	16	12	34	114	11	1	2	19	3	16	76	10	0	0	2	38	0	0	0	58	20	0	9	15	15	0	0	18	0	2	0	0	0		

Nota: En la presente figura se muestra el flujo vehicular registrado del día viernes 14/07/2023 en el sentido Sur - Norte, en la mañana, tarde y noche.

Anexo 10. Control de flujo vehicular clasificado en UCP del día viernes 14/07/2023, sentido N-S.

										coı	NTRC	DL D	E FLU	יוס ו	/EHI	CUL	AR C	LASI	FICA	DO	EN E	QUI	VALE	NCI	AS U	CP												
	INTER	RSECCI	ÒΝ:	AV. N	/IESON	ES M	IURC) - Δ\	/. ORIF	NTF	- CA	LLE	IOR	GF C	HAV	F7 -	AV.N	/FSC	ONES	MI	JRO I	MF	iA) -	AV.	DF											- 3	* X	A.
	III	OLCCI	014.		JLTUR/				. OILIL		CA	LLL.	3011	OL C			Αν	/ILJ	JIVE	, ivic	,,,,	(IVIL	ر ۸۰	Α	<i>-</i>											H	213	1
		SEN	NTIDO:																			REG	IÓN	/ PR	IIVO	NCIA	/DIS	TRI	го:	CAJ	AMA	RCA	/JA	EN /.	JAEN			
	APRO	XIMAC	IÒN:	ÓVAI	O NUE	VO I	HORI	ZON	TE													FEC	HA:	VIE	RNES												\$ ()	1. 1
																																				L		1242
		мото	. TAVI			270.1	INEAL			AUT					ONET				IVAN			CAN	4161			O. 4.	IIBÙS			TRA			N	IAQUI	INARI	Α		
HORAS DE		MOTO	JIAXI		IVIC	JIOL	INEAL	-		AUI	U		,	AIVII	JNEI	4		IVIIIVI	IVAN			CAN	IION			OIVIN	IIBUS			IKA	ILEK			PESA	ADA		TOTAL X 1/4	SUMA
CONTROL																																					HORA	A
	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34		
06:45-07:00	37	2.31	0	7.6	16.5	2	0	2	8	1	0	0	5	0	0	1	3	0	0	0	3	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	89	89
07:00-07:15			0	7.6	29.3	3	0	2	12	0	0	0	10	0	0	0	5	1	1	0	8	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	129	218
07:15-07:30			0.99	3	31.3	2	0	2	15	0	0	0	18	0	0	0	11	0	0	0	3	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	4	0	0	0	183	402
07:30-07:45	61.1	2.97	0	5	38.3	2	0	4	12	0	1	0	15	0	0	3	3	1	0	0	18	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	0	4	176	577.5
07:45-08:00	84.2	3.96	0.66	8.3	45	2	1	4	17	0	0	0	25	0	2	0	7	2	0	0	10	0	3	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	219	796.3
08:00-08:15			0	5.6	28.8	2	0	4	24	o	0	o	14	o	0	4	6	0	0	0	15	0	0	0	0	o	o	o	0	0	0	0	4	0	0	0	166	962.7
08:15-08:30			0	5	27	2	0	3	13	0	0	0	19	0	1	0	3	0	0	0	18	0	0	0	0	0	0	0	9	0	0	0	2	0	0	2	175	1138
08:30-08:45				4.3	27.5	2	0	2	14	1	0	0	17	0	0	3	9	0	0	0	15	0	0	0	0	0	0	0	6	0	0	0	2	0	2			128
08:45-09:00			0	2.6	24.3	2	1	3	18	0	2	0	16	0	0	2	5	0	0	0	15	0	5	0	0	0	0	0	0	3	0	0		0	0		156	1444
09:00-09:15			0	5.9	20.8	2	0	2	15	0	0	0	12	0	0	0	4	0	0	0	13	0	0	3	0	0	0	0	9	0	0	0		0	0	0	135	1578
12:15-:12:30	43.9	2.97	0	5.9	26.5	3	0	3	11	0	0	0	14	0	0	1	10	0	0	0	8	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	131	130.8
12:30-12:45	49.5	2.97	0.33	3.6	30	3	0	3	19	0	0	0	23	0	0	2	10	0	0	0	18	3	0	0	6	0	0	0	9	0	0	0	4	0	0	0	185	316.2
12:45-13:00	66	4.62	0	5	37.3	4	0	4	35	0	3	2	18	0	0	2	14	0	0	0	13	0	0	0	3	0	0	0	3	0	0	0	2	2	2	2	221	537.3
13:00-13:15	64	5.61	0.33	6.9	48.8	3	0	5	30	0	0	0	15	2	0	0	19	0	0	0	3	3	3	0	0	0	0	0	6	0	0	0	4	0	0	0	216	753.7
13:15-13:30	77.6	4.29	0	6.9	40.8	4	1	2	35	0	0	0	19	0	0	1	28	2	0	0	8	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	6	0	0	239	992.5
13:30-13:45	52.1	5.61	0.66	2	25.5	2	0	3	26	0	0	1	16	0	1	2	17	0	0	0	10	0	0	0	3	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	170	1162
13:45-14:00	63.7	1.98	0	3.3	35.3	3	1	2	28	2	0	0	23	0	0	0	6	0	0	0	5	5	0	0	15	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	198	1360
14:00-14:15	54.5	2.31	0	4.6	27.8	3	0	4	20	0	0	0	20	0	0	0	7	0	0	0	3	0	0	3	3	0	0	0	0	0	0	0	4	8	0	0	162	1522
14:15-14:30	51.2	4.95	0.99	4.3	30	2	0	3	22	0	0	1	10	0	0	0	12	0	0	0	18	0	0	0	9	0	0	0	0	0	0	0	2	2	0	0	172	1694
14:30-14:45	42.9	3.63	0	4	27	3	0	4	20	0	0	0	8	0	0	0	10	0	0	0	8	0	3	0	6	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	141	1835
17:45-18:00	51.2	3.3	0.66	4.3	25.8	2	0	2	48	0	1	1	36	0	0	0	6	1	0	0	10	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	195	195.4
18:00-18:15	59.4	2.64	0.66	5.6	46.3	2	1	3	16	0	1	0	21	0	0	0	5	0	0	0	18	0	0	0	3	0	0	0	3	0	0	0	2	0	0	0	188	383.7
18:15-18:30	60.1	4.95	0.99	5	48	3	0	4	28	1	0	1	25	0	0	0	4	0	0	0	23	3	0	0	3	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	216	599.7
18:30-18:45	60.1	4.95	0.33	4.6	45.5	3	1	3	23	0	0	0	23	0	0	0	7	0	0	0	3	0	0	0	9	0	0	0	6	0	0	0	0	0	0	0	192	792.1
18:45-19:00	59.4	4.95	0.33	5.3	35	2	1	5	24	0	0	0	28	1	0	1	5	0	0	1	0	3	0	0	6	0	0	0	0	0	0	0	4	0	0	0	184	976.1
19:00-19:15	50.8	1.65	0	4	35	2	1	4	26	1	0	1	21	0	0	0	6	0	0	0	10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	166	1142
19:15-19:30	49.5	1.98	0	4.3	30	2	0	5	18	0	0	1	17	0	0	2	9	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	0	2	0	147	1289
19:30-19:45	59.4	3.3	0.33	3.6	31.8	1	1	3	25	0	0	0	28	0	0	0	3	0	0	0	5	3	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	4	0	0	0	176	146
19:45-20:00	24.8	2.64	0	3	33.5	3	0	3	13	0	0	1	15	2	0	1	3	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	108	1574
20:00-20:15	50.8	1.65	0	5	26.3	1	0	2	12	0	0	0	13	0	0	3	2	0	0	0	8	0	0	0	12	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	138	1712
Hora Punta	271	13	1	24	139	7	1	14	66	0	1	0	73	0	3	7	19	3	0	0	60	3	3	3	0	0	0	0	9	0	0	0	8	2	2	6		736
Mañana	2/1	13	-	24	133	_′		14	00	0	1	U	,3	U	3	Ľ	13	3	U	U	00	3	٦	3	U	U	U	U	9	U	U	U	0			U		846
Hora Punta	260	20	1	21	152	12	1	13	126	0	3	3	68	2	1	5	78	2	0	0	33	5	3	0	6	0	0	0	12	0	0	0	8	8	2	2		846
Tarde	200	20	1	21	152	12	1	13	120	U	3	3	08		1	٥	/0		U	U	33		э	U	0	U	U	U	12	U	U	U	٥	٥		2		
Hora Punta	230	17	2	19	164	9	3	15	101	2	0	2	97	1	0	1	22	0	0	1	35	5	0	0	18	0	0	0	9	0	0	0	6	0	0	0		
Noche	230	1/	2	19	104	9	3	13	101		U		9/	1	U	T	22	U	U	1	33	٥	U	U	10	U	U	U	9	U	U	U	0	U	U	U		

Nota: En la presente figura se muestra el flujo vehicular registrado del día viernes 14/07/2023 en el sentido Norte - Sur, en la mañana, tarde y noche.

Anexo 11. Control de flujo vehicular clasificado en UCP del día viernes 14/07/2023, sentido E-O.

										c	ONT	ROL	DE I	LUJ	O VE	HIC	JLAF	CL/	SIFI	CAD	O EN	I EQ	UIV	ALEN	ICIAS	s uc	P										*. V	and seems to have
																																						HAN.
	INTER	SECC	IÒN :								NTE	- CA	LLE.	JOR	GE C	HAV	EZ -	1.VA	MESC	ONE:	S ML	JRO	(ME	3A) -	AV.												1	X/X
				DE L	A CUI	TUF	RA 4	DE JI	UNIC)													,															7 38 37
			ITIDO:																						IVO		/DIS	TRIT	O:	CAJA	AMA	RCA	/ JAI	EN /.	JAEN	ı	1/2	16 30
	APROX	(IMA	CION:	OVA	LO NI	JEV	он с	RIZC	ONTE													FEC	HA:	VIE	RNES	5											1.	21.000 52525
																																		IAQUI	INAP	10		
HORAS DE		мото	IXAT C		М	ото	LINEA	\L		AU	то		c	AMIC	NETA	Α.		MINI	VAN			CAN	ΛΙÓΝ			OMN	IIBÙS			TRAI	ILER		IV	PES		ia.	TOTAL X 1/4	SUMA HORARI
	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	HORA	A
6:45-07:00	6.6	1	2.31	4	3.8	0	2	3	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	26	26
7:00-07:15	6.27	0	1.32	3.3	2.8	1	3	3	1	0	1	1	3	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	26	53
7:15-07:30	6.27	0	1.65	5.3	3.3	0	2	2	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	24	77
		0	2.97	6.9	7.3	1	3	4	3	0	0	2	7	0	1	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	54	130.8
7:45-08:00	10.2	0	3.3	5.6	12	0	5	5	6	0	2	1	4	0	0	0	2	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	57	188.2
8:00-08:15		0	2.97	8.3	6	0	1	4	1	0	0	0	4	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6	0	0	0	0	0	2	0	41	229.7
3:15-08:30		0	2.64	5.9	5.3	0	1	6	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	32	261.4
3:30-08:45				3	5	0	2	3	2	1	0	0	4	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6	0	0	0	0	0	0	0	37	297.9
8:45-09:00		0	2.31	5.3	4.3	0	1	3	2	0	0	4	2	0	0	0	1	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	38	336
9:00-09:15	8.91	0.3	1.32	6.9	4	1	0	3	2	0	0	0	3	0	0	0	2	0	1	0	3	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	38	374
2:15-:12:30	5.61	0	5.61	5	5	0	4	3	1	0	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	33	32.92
:30-12:45				5	4.3	1	2	5	2	0	1	1	1	0	3	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	37	70.37
2:45-13:00		0	2.97	6.3	6.3	0	3	3	2	0	0	0	2	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	36	105.9
3:00-13:15	18.2	0.3	6.93	6.3	9	0	4	4	1	0	0	0	2	0	1	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	55	160.6
3:15-13:30	15.5	0	7.59	4.6	8.8	0	3	5	1	0	0	0	3	0	0	2	1	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	56	216.3
3:30-13:45	8.25	0.7	5.94	5.6	6.8	0	3	2	1	0	0	0	2	1	0	1	0	0	2	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	43	259.5
3:45-14:00	9.9	0	2.31	4.3	6.5	0	1	5	1	0	0	0	3	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	37	296.5
1:00-14:15	7.26	0	3.96	4.3	7	0	3	3	6	0	1	3	11	0	2	2	0	0	0	0	8	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	60	356.7
4:15-14:30	6.27	0.7	2.97	2	6.3	0	2	3	6	0	0	1	13	0	2	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	50	406.6
:30-14:45	9.24	1	2.64	7.6	6.8	0	1	4	3	0	0	0	1	0	1	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	39	445.8
:45-18:00	7.26	0.7	2.64	6.6	4	0	2	5	3	0	2	1	2	0	1	1	0	0	0	2	0	0	0	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	46	45.66
:00-18:15	7.59	0	4.29	5	4.3	0	3	3	2	0	0	0	2	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	34	79.99
3:15-18:30	8.91	0	4.95	5.6	5.5	0	3	3	2	0	1	0	2	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	37	117
3:30-18:45	14.5	0	5.61	15	11	0	4	10	3	0	0	1	4	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	71	188.4
3:45-19:00	9.24	0	3.63	9.2	8.3	0	3	7	2	0	0	2	4	0	3	1	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	55	243.7
:00-19:15	9.24	0.3	4.95	8.6	6.3	0	3	6	2	0	0	0	4	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	45	288.6
9:15-19:30	11.6	0	3.63	11	14	0	3	8	2	0	0	2	1	0	1	3	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	61	350.1
9:30-19:45	7.59	0.3	3.3	8.9	7.3	0	2	5	1	0	0	0	2	0	2	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	41	391.2
9:45-20:00	4.95	0.3	2.31	5.6	4.8	0	2	5	3	0	0	1	2	0	0	2	0	0	0	2	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	39	430.6
:00-20:15	5.28	0	1.98	4.3	3.8	0	2	3	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	25	455.2
lora Punta Mañana	34	0	12	27	30	1	10	19	11	0	2	3	16	0	1	3	2	0	4	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6	0	0	0	0	0	2	2		
lora Punta Tarde	49	1	23	23	31	0	13	13	5	0	0	0	9	1	1	4	3	0	2	0	0	0	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	2		
lora Punta Noche	42	0	19	38	31	0	13	26	9	0	1	3	14	0	3	4	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0		

Nota: En la presente figura se muestra el flujo vehicular registrado del día viernes 14/07/2023 en el sentido Este - Oeste, en la mañana, tarde y noche.

Anexo 12. Control de flujo vehicular clasificado en UCP del día viernes 14/07/2023, sentido O-E.

							CO	NTI	ROI	. DE	EFL	UJ	o v	EHI	CU	LAF	CI	LAS	IFIC	CAD	O E	N E	QU	IVA	LE	NCI	AS	UCI	P							Г		
	INTE	RSEC	CIÓN	AV. M										LE.	JOR	GE (CHA	AVE	Z -	AV.	ME	SON	IES	MU	RO								-			_		
		CENT	ΓIDO:		A) - A	V. D	ELAC	CUL	rur	A 4	DE	JUN	VIO.									DE	216	NT / T	DDO	X // N	CILA	/D)	CT	<u></u>	T 4 3			/ T A	ENT	(7		
	A DD			ÓVAL	ONLE	WO	HODE	ZON	TE																ERNI		CIA	· /D	1211	CA	JAN	IAF	CA	/ JA	EN	/3.		1111
	APK	JAIMA	CION	OVAL	ONOL	VO	HOKL	ZON	IE													FEC	JIIA	VIE	ININI	ES										ΗL	1.7	21/4/2 S. 12/2
HORAS								_	_				_										_	_									M	AOL	ЛNA	RI		
DE		MOTO	TAX	Ι	МО	ТОІ	LINEA	L		ΑU	то		CA	MIC	ONE	ΤА	N	4INI	[VA]	N	(AM	IIÓN	1	0	MN.	IBU	S	Т	RΑ	ILEF	2			SAD		TOTAL	SUMA
CONTRO																																					X 1/4 HORA	HORARIA
L	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	HORA	
5:45-07:00	11	0.99	1.65	0.66	4.5	0	1.25	0	2	0	0	2	4	0	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	30	30
7:00-07:15	9.9	0	1.65	0	6.75	0	1.25	0	1	0	1	0	1	0	1	0	0	0	0	0	0	o	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	24	54
7:15-07:30	14	0	7.26	0	7.75	0	2	0	1	1	1	0	1	0	1	0	1	0	0	0	0	0	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	42	96
7:30-07:45		0	9.24	0	13.3	1	5.5	O	3	O	2	0	4	0	4	0	1	0	o	0	0	0	0	0	0	O	0	0	0	0	0	0	0	0	O	0	66	162
7:45-08:00		o	12.2	0.66	16.3	1	7.75	0	2	0	1	0	14	0	3	0	3	0	1	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	83	245
8:00-08:15			11.6	O	11	0	5	1	1	0	2	O	10	0	3	0	1	0	O	0	0	0	0	O	0	O	0	0	O	0	0	0	0	0	2	O	61	306
8:15-08:30			11.2	0.33	11.3	1	4.25	0	1	0	3	0	4	0	6	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	75	381
8:30-08:4:		0.33		0.33	5.25	1	3	0	2	1	2	0	3	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		0	38	419
8:45-09:00			7.92	0	6.5	0	5.5	0	3	0	2	0	3	0	3	0	1	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0		0	54	473
9:00-09:1:	9.9	0.33	7.26	0	6.75	0	3.75	0	2	0	4	0	3	0	3	0	2	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6	0	51	524
2:15-:12:3	25	1.65	9.9	0.99	10	0	6.25	0	3	0	2	0	4	0	1	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	66	66
2:30-12:4:	32	0.33	12.5	0	17.5	0	6.25	1	5	0	1	0	5	0	3	0	0	0	0	0	5	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	91	157
2:45-13:00	20	0.33	11.6	0.66	10.3	0	6.5	1	1	1	1	2	7	3	1	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	4	0	4	0	75	232
3:00-13:15	19	0.99	16.5	0	12.5	1	9.25	0	3	0	1	O	4	O	2	O	1	0	0	O	O	O	0	O	0	O	O	0	O	0	0	0	0	O	0	0	70	303
3:15-13:30	19	0.33	9.24	0.66	6.75	1	9	0	2	2	3	O	1	1	6	O	1	0	0	o	5	O	3	O	0	O	O	O	O	0	0	0	4	2	4	0	79	382
3:30-13:45	17	0.99	11.6	0	6.75	0	5	1	4	0	1	0	3	0	1	0	2	0	0	o	O	o	0	0	0	0	o	0	0	0	0	0	0	0	0	0	53	434
3:45-14:00		2.64	10.2	0	10	1	7	0	1	0	2	3	7	0	3	0	4	0	1	0	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	2	85	519
4:00-14:1:		1.32		0.33	6.25	1	5.75	1	3	2	1	0	3	1	2	0	0	0	2	0	0	0	10	0	0	0	6	0	0	0	0	0	2	0		0	70	590
4:15-14:30		0.33		0	6.75	0	4.25	0	6	0	1	0	3	0	6	0	3	0	1	0	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	58	648
4:30-14:4:	11	1.32	5.61	0	4.5	0	4.75	0	3	0	3	1	2	0	2	0	1	0	0	0	3	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	46	694
7:45-18:00	5	1.98	11.6	0	2.5	0	6.5	0	4	0	2	0	2	1	2	0	2	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	43	43
8:00-18:1:			8.25	1.32	2.5	1	6.25	0	2	1	3	1	5	0	1	0	2	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	46	89
8:15-18:30	5.9	0.33	10.6	0	3.75	1	8.25	1	4	2	3	0	1	2	1	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	45	135
8:30-18:45	4.6	0.66	12.2	0.66	4.25	2	7.5	0	3	0	6	0	2	1	1	0	1	0	0	0	8	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	53	188
8:45-19:00	3.6	0.33	10.2	О	4.5	1	7.75	1	3	2	3	0	2	1	2	0	0	0	O	0	0	0	5	0	0	O	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	46	234
9:00-19:15		1.32	8.91	0.99	3.5	0	4.25	0	2	0	1	0	4	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	33	267
9:15-19:30			10.9	0	3.75	2	5.25	1	3	0	4	0	3	2	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	O	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	44	311
9:30-19:4:			8.25	0.66	4.5	1	5.5	1	2	3	2	0	3	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	39	351
9:45-20:00			7.59	0	2.75	1	4.75	0	3	0	4	0	3	0	3	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		0	35	386
0:00-20:1:	5	1.32	7.26	0	2.25	0	3.5	0	4	0	2	0	4	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	32	417
Hora Punta Mañana	82	3	44	1	52	3	23	1	7	0	8	0	32	0	16	0	8	0	1	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	4	0		
Hora Punta Tarde	74	3	49	1	36	3	30	1	10	3	6	2	15	4	10	0	5	0	0	0	5	0	3	0	0	0	0	0	o	0	0	0	8	2	8	0		
Hora Punta Noche	20	3	42	2	16	4	28	1	12	4	13	0	9	4	5	0	1	0	0	0	8	0	8	0	0	0	0	0	0	o	0	0	0	0	0	0		

Nota: En la presente figura

se muestra el flujo vehicular registrado del día viernes 14/07/2023 en el sentido Oeste - Este, en la mañana, tarde y noche.

FLUJO VEHICULAR EN EQUIVALENCIAS VEHICULARES UCP - ÓVALO
NUEVO HORIZONTE (AV. MESONES MURO, AV. MESONES MURO (MEGA),
AV. ORIENTE, CALLE. JORGE CHAVEZ) – DÍA DE MAYOR FLUJO
VEHICULAR – VIERNES 14/07/2023

Anexo 13. Control de mayor flujo vehicular en equivalencias UCP del día viernes 14/07/2023, sentido S-N.

										cor	NTROL	DE	FLUJ	o vi	HICL	JLAF	CLA	SIFI	CADO) EN	EQL	JIVA	ALENC	IAS	JCP													
																																					24 X	May to
	INTERSE	CCIÓN :					URO -	AV.	ORIE	NTE	- CALI	LE. JO	ORG	E CH	AVEZ	- A\	/.ME	SON	ES IV	IUR) (MI	EGA) - AV.	DE I	A								-				1. 150	
				CULT	URA 4	4 DE JI	UNIO																														1	0.30 M
			TIDO:		_																		GIÓN ,				/DIS	TRIT	O:	CA	IAMA	ARC	A / JA	AEN ,	/JAE	N	The same	No. 1
	APROXIM	IACION	:	OVAL	O NU	EVO F	HORIZO	ONTE														FEC	CHA:	VIE	RNES	S							-	-	-	-	11.	J.M. 352
									-								-				-				-					_			+-				_	
		мотота	AXI			мото	LINEAL			A	UTO			CAMI	ONETA	4		MIN	IVAN			CA	MIÓN			MO	NIBÙS			TRA	AILER		P		JINAF		TOTAL	SUMA
HORAS DE																																		PE	SADA		X 1/4	HORARI
CONTROL	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	11	12	13	14	HORA	Α
	11	12	15	144	11	12	15	14	11	12	15	14	11	12	15	144	11	12	13	14	11	12	15	14	11	12	15	144	11	12	15	14	11	12	15	144		
06:45-07:00	2.97	4.62	25.1	0.33	1.3	3.3	11.8	2	2	1	6	0	2	1	6	0	0	0	2	0	0	0	7.5	0	3	0	3	0	0	0	3	0	0	0	2	0	89	89
07:00-07:15	2.64	5.94	28.1	1.98	2.8	4.3	14.5	0	0	1	8	0	0	5	8	0	0	0	4	0	0	3	13	0	0	0	3	0	0	0	3	0	0	0	4	0	111	201
07:15-07:30	2.64	8.91	35.6	2.64	1.3	5.5	18.8	1	2	1	13	2	0	4	14	0	0	0	5	0	3	0	7.5	8	0	0	9	0	0	0	6	0	0	0	2	2	154	355
07:30-07:45	6.93	14.9	51.2	2.64	2	5.8	21.8	1	2	3	10	0	0	2	15	2	0	1	6	0	0	5	7.5	8	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	2	0	172	526.8
07:45-08:00	5.61	11.6	44.6	3.96	2.3	5.3	32.5	3	0	1	6	0	2	2	13	2	3	0	4	0	0	0	2.5	5	3	0	6	0	0	0	0	0	0	0	2	0	160	686.4
08:00-08:15	6.6	7.92	42.9	2.64	4.3	5	24	3	2	2	14	0	12	1	13	0	0	0	5	0	0	0	20	0	0	0	6	0	0	0	0	0	0	0	4	2	177	863.5
08:15-08:30	3.96	9.9	41.9	3.63	4	4.8	15	4	2	2	9	0	5	1	22	0	0	0	9	0	0	0	13	3	0	0	15	0	0	0	0	0	4	0	4	0	175	1038
08:30-08:45	4.62	6.27	39.6	1.32	3.3	5.8	16	3	0	1	12	0	3	2	16	3	0	0	3	0	0	5	15	10	0	0	18	0	0	0	0	0	0	0	2	0	170	1208
08:45-09:00	4.29	3.96				4.8	18.3	2	4	2	8	0	3	6	18	2	0	2	4	0	3	3	15	0	0	0		0	0	0	0	0	0	0	4	0	158	1366
09:00-09:15	5.28	4.62				2.5	19	2	0	2	8	0	3	4	17	0	2	0	3	0	3	3	5	0	0	0	6	0	0	0	0	0	0	0	2	0	133	1498
		_ ·																			Ť	Ĺ					T.					Ť	Ť	Ť	T	Ť	1	
12:15-:12:30	2.64	7.26	51.2	0.66	3.8	5.3	21	2	0	2	14	0	0	2	13	0	0	2	5	0	0	0	7.5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	141	140.7
12:30-12:45	2.64	7.92				3.8	22	0	2	1	15	0	2	2	13	0	0	0	7	0	0	0	10	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	151	292
12:45-13:00	3.3	9.9		3.63	2.8	4.3	32.5	1	1	1	24	3	0	5	16	0	0	0	10	0	0	0	20	8	0	3	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	208	499.8
13:00-13:15	3.3	6.6		2.64	2	4.3	38.5	2	3	4	14	0	5	2	9	3	0	1	9	0	0	3	7.5	3	6	0	0	0	0	0	3	o	0	2	2	0	189	688.5
13:15-13:30	2.31	12.5	71	3.63		9.8	35	3	0	2	38	0	0	2	28	2	1	1	15	0	0	5	7.5	0	0	0	0	9	0	0	3	0	0	0	4	2	260	948.7
13:30-13:45	3.3			2.97		7.5	24	3	0	3	13	0	0	5	18	0	0	0	4	0	0	0	0	0	0	0	12	0	0	0	0	0	0	0	0	0	169	1118
13:45-14:00	4.29	12.2				8.8	35	3	2	1	17	0	2	3	15	0	0	0	6	0	0	0	10	8	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	4	0	179	1297
14:00-14:15	1.98	9.9		1.65		9.3	18.8	2	3	3	15	0	2	3	10	4	0	0	14	0	5	0	5	5	0	0	6	0	0	0	6	0	0	4	4	0	183	1480
14:15-14:30	2.97	9.9		1.32	2	4.8	24.3	2	3	3	23	0	0	2	15	3	0	0	10	0	0	0	20	0	0	0	9	0	0	0	0	0	0	0	8	0	200	1679
14:30-14:45	2.64	8.91					23.3	2	0	4	27	0	0	2	12	0	0	0	8	0	0	0	5	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	4	0	161	1841
11.50 11.15	2.01	0.51	10.0	2.57		5.5	25.5	1-		i.				-			-				-	-				-	-			_		-	-	-	T.	-	101	10.11
17:45-18:00	2.64	13.2	52.8	0.33	1 2	7.8	30.5	3	1	0	2.25	0	3	27	0	0	0	1	6	0	0	3	38	3	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	2	0	200	199.7
18:00-18:15	1.98	11.6				8.3	31.3	0	0	0	2.75	0	5	23	2	0	0	1	8	0	0	0	23	0	0	0	6	0	0	0	3	0	0	0	2	0	200	399.6
18:15-18:30	1.65	13.2			1	11	28	3	0	1	4.5	2	4	19	0	0	0	0	12	0	0	0	23	3	0	3	6	0	0	0	6	0	0	0	0	0	205	604.8
18:30-18:45	3.63	18.2			2.5	11	22.5	2	0	1	4.75	0	2	19	6	0	0	0	6	0	0	0	7.5	13	0	0	3	0	0	0	3	0	2	0	0	0	188	793
18:45-19:00	4.95	9.24		4.29	2.3	6.3	28.5	3	0	0	4.75	1	4	18	4	0	0	0	6	0	0	0	2.5	0	0	6	6	15	0	0	9	0	0	0	0	0	209	1002
19:00-19:15	3.96	8.25		4.62		6	35	3	1	1	5.25	1	6	20	0	0	0	2	14	0	0	0	2.5	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	203	1206
19:15-19:30	3.3			3.96		6.3	30.5	4	1	0	4.75	1	6	14	3	0	0	1	2	0	0	0	10	15	0	0	0	0	0	0	9	0	0	0	0	0	186	1392
19:30-19:45	3.3	8.25		1.65		5	28.3	4	0	1	3.5	1	6	15	5	0	0	0	7	0	0	0		20	0	0	6	6	0	0	3	0	2	0	0	0	183	1575
19:45-20:00	3.63	9.9		1.98		7.5	27.5	3	0	1	4.5	0	3	15	5	0	0	0	5	0	0	0	0	0	0	0	6	0	0	0	3	0	0	0	0	0	147	1722
20:00-20:15	3.63	8.58				6.3	32.5	4	0	0	4.25	0	3	14	2	0	0	0	8	0	0	0	5	0	0	0	18	0	0	0	6	0	0	0	2	0	172	1894
20.00-20.15	3.03	0.30	+5.5	3.50	,	0.5	32.3	-	U	U	4.23	U	3	14		U	-	U	0	U	U	- 0		U	U	-	10	U	U	U	U	- 0	J	0	1	- 0	1/2	1054
Hora Bunta																							+	-		-							-	-	-		+	683
Hora Punta Mañana	23	44	181	13	13	21	93	10	6	8	39	0	19	6	63	4	3	1	24	0	0	5	43	15	3	0	30	0	0	0	0	0	4	0	12	2		826
		-																					+	-								-	-	-	-	-	+	
Hora Punta	12	41	242	13	10	26	130	9	4	10	89	3	5	14	71	5	1	2	38	0	0	8	35	10	6	3	15	9	0	0	6	0	0	2	6	2		826
Tarde								-									-		-		-		-	-		-	-				-		-	-	-	-	-	
Hora Punta	14	49	254	16	12	34	114	11	1	2	19	3	16	76	10	0	0	2	38	0	0	0	58	20	0	9	15	15	0	0	18	0	2	0	0	0		
Noche																																						

Nota: En la presente figura se muestra el mayor flujo vehicular registrado del día viernes 14/07/2023 en el sentido Sur - Norte, con sus respectivas horas pico.

Anexo 14. Control de flujo vehicular en equivalencias UCP del día viernes 14/07/2023, sentido N-S.

										CO	NTRO	DL D	E FLL	no.	VEHI	CUL	AR C	LAS	IFICA	DO	EN E	QUI	IVALE	NCI	AS U	CP										_		
	INTER	RSECCI	ÒN:	AV. I	MESON	FS M	IURO) - A\	/. ORIF	NTF	- CA	LLE.	IOR	GF (HAV	F7 -	1.VA	MES	ONES	M	JRO	(MF	GA) -	AV.	DF											- 1	3.	POAS.
		.5200.			ULTUR								,,,,,	02 (, , , , , ,			,	,,,,	(J, 1,													П	217	1
		SEI	NTIDO:	N-S																		RE	GIÓN	/ PF	OVI	NCIA	/DI	STRI	го:	CAJ	AMA	RCA	/JA	EN /	JAEN	1		1
	APRO	XIMAC	IÒN:	ÓVA	LO NUE	VO I	HOR	IZON	TE													FEC	CHA:	VIE	RNES	5												W. S
																																				L	_	
HORAS DE		мото	D TAXI		MC	ото ц	INEA	L		AUT	го		(AMI	ONET	A		MIN	IVAN			CAI	MIÓN			OMN	IIBÙS			TRA	ILER		N		INARI ADA	IA	TOTAL	SUMA
CONTROL	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	31	32	33	34	X 1/4 HORA	HORARI A
06:45-07:00	37	2.31	0	7.6	16.5	2	0	2	8	1	0	0	5	0	0	1	3	0	0	0	3	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	89	89
07:00-07:15	46.2	2.97	0	7.6	29.3	3	0	2	12	0	0	0	10	0	0	0	5	1	1	0	8	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	129	218
07:15-07:30	89.8	1.98	0.99	3	31.3	2	0	2	15	0	0	0	18	0	0	0	11	0	0	0	3	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	4	0	0	0	183	402
07:30-07:45	61.1	2.97	0	5	38.3	2	0	4	12	0	1	0	15	0	0	3	3	1	0	0	18	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	0	4	176	577.5
07:45-08:00	84.2	3.96	0.66	8.3	45	2	1	4	17	0	0	0	25	0	2	0	7	2	0	0	10	0	3	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	219	796.3
08:00-08:15	56.1	3.63	0	5.6	28.8	2	0	4	24	0	0	0	14	0	0	4	6	0	0	0	15	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	4	0	0	0	166	962.7
08:15-08:30	69.3	2.64	0	5	27	2	0	3	13	0	0	0	19	0	1	0	3	0	0	0	18	0	0	0	0	0	0	0	9	0	0	0	2	0	0	2	175	1138
08:30-08:45	41.6	2.31	1.65	4.3	27.5	2	0	2	14	1	0	0	17	0	0	3	9	0	0	0	15	0	0	0	0	0	0	0	6	0	0	0	2	0	2	0	150	1287
08:45-09:00	49.2	2.64	0	2.6	24.3	2	1	3	18	0	2	0	16	0	0	2	5	0	0	0	15	0	5	0	0	0	0	0	0	3	0	0	6	0	0	0	156	1444
09:00-09:15	46.2	1.65	0	5.9	20.8	2	0	2	15	0	0	0	12	0	0	0	4	0	0	0	13	0	0	3	0	0	0	0	9	0	0	0	2	0	0	0	135	1578
12:15-:12:30	43.9	2.97	0	5.9	26.5	3	0	3	11	0	0	0	14	0	0	1	10	0	0	0	8	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	131	130.8
12:30-12:45	49.5	2.97	0.33	3.6	30	3	0	3	19	0	0	0	23	0	0	2	10	0	0	0	18	3	0	0	6	0	0	0	9	0	0	0	4	0	0	0	185	316.2
12:45-13:00	66	4.62	0	5	37.3	4	0	4	35	0	3	2	18	0	0	2	14	0	0	0	13	0	0	0	3	0	0	0	3	0	0	0	2	2	2	2	221	537.3
13:00-13:15	64	5.61	0.33	6.9	48.8	3	0	5	30	0	0	0	15	2	0	0	19	0	0	0	3	3	3	0	0	0	0	0	6	0	0	0	4	0	0	0	216	753.7
13:15-13:30	77.6	4.29	0	6.9	40.8	4	1	2	35	0	0	0	19	0	0	1	28	2	0	0	8	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	6	0	0	239	992.5
13:30-13:45	52.1	5.61	0.66	2	25.5	2	0	3	26	0	0	1	16	0	1	2	17	0	0	0	10	0	0	0	3	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	170	1162
13:45-14:00	63.7	1.98	0	3.3	35.3	3	1	2	28	2	0	0	23	0	0	0	6	0	0	0	5	5	0	0	15	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	198	1360
14:00-14:15	54.5	2.31	0	4.6	27.8	3	0	4	20	0	0	0	20	0	0	0	7	0	0	0	3	0	0	3	3	0	0	0	0	0	0	0	4	8	0	0	162	1522
14:15-14:30	51.2	4.95	0.99	4.3	30	2	0	3	22	0	0	1	10	0	0	0	12	0	0	0	18	0	0	0	9	0	0	0	0	0	0	0	2	2	0	0	172	1694
14:30-14:45	42.9	3.63	0	4	27	3	0	4	20	0	0	0	8	0	0	0	10	0	0	0	8	0	3	0	6	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	141	1835
17:45-18:00	51.2	3.3	0.66	4.3	25.8	2	0	2	48	0	1	1	36	0	0	0	6	1	0	0	10	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	195	195.4
18:00-18:15	59.4	2.64	0.66	5.6	46.3	2	1	3	16	0	1	0	21	0	0	0	5	0	0	0	18	0	0	0	3	0	0	0	3	0	0	0	2	0	0	0	188	383.7
18:15-18:30	60.1	4.95	0.99	5	48	3	0	4	28	1	0	1	25	0	0	0	4	0	0	0	23	3	0	0	3	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	216	599.7
18:30-18:45	60.1	4.95	0.33	4.6	45.5	3	1	3	23	0	0	0	23	0	0	0	7	0	0	0	3	0	0	0	9	0	0	0	6	0	0	0	0	0	0	0	192	792.1
18:45-19:00	59.4	4.95	0.33	5.3	35	2	1	5	24	0	0	0	28	1	0	1	5	0	0	1	0	3	0	0	6	0	0	0	0	0	0	0	4	0	0	0	184	976.1
19:00-19:15	50.8	1.65	0	4	35	2	1	4	26	1	0	1	21	0	0	0	6	0	0	0	10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	166	1142
19:15-19:30	49.5	1.98	0	4.3	30	2	0	5	18	0	0	1	17	0	0	2	9	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	0	2	0	147	1289
19:30-19:45	59.4	3.3	0.33	3.6	31.8	1	1	3	25	0	0	0	28	0	0	0	3	0	0	0	5	3	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	4	0	0	0	176	1465
19:45-20:00	24.8	2.64	0	3	33.5	3	0	3	13	0	0	1	15	2	0	1	3	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	108	1574
20:00-20:15	50.8	1.65	0	5	26.3	1	0	2	12	0	0	0	13	0	0	3	2	0	0	0	8	0	0	0	12	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	138	1712
Hora Punta Mañana	271	13	1	24	139	7	1	14	66	0	1	0	73	0	3	7	19	3	0	0	60	3	3	3	0	0	0	0	9	0	0	0	8	2	2	6		736 846
Hora Punta Tarde	260	20	1	21	152	12	1	13	126	0	3	3	68	2	1	5	78	2	0	0	33	5	3	0	6	0	0	0	12	0	0	0	8	8	2	2		846
Hora Punta Noche	230	17	2	19	164	9	3	15	101	2	0	2	97	1	0	1	22	0	0	1	35	5	0	0	18	0	0	0	9	0	0	0	6	0	0	0	-	

Nota: En la presente figura se muestra el mayor flujo vehicular registrado del día viernes 14/07/2023 en el sentido Norte - Sur, con sus respectivas horas pico.

Anexo 15. Control de flujo vehicular en equivalencias UCP del día viernes 14/07/2023, sentido O-E.

										С	ONT	ROL	DE F	LUJO	O VE	HICL	JLAR	CLA	ASIFI	CAD	O EN	EQI	JIVA	LEN	CIAS	UCF	•					400						
	INTER	SECCI	ÒN:	AV. N	MESO	NES	MUI	RO -	AV. (ORIE	NTE	- CA	LLE.	JOR	GE C	HAV	EZ -	AV.N	MESC	ONES	MU	RO (MEG	iA) -	AV.													
				DE L	A CUL	LTUF	RA 4	DE JU	JNIC)																												
		SEN	TIDO:	E-O															REGIÓN / PROVINCIA /DISTRIT				O:	CAJA	AMA	RCA	/JA	EN /.	JAEN	ı	1	14.75						
	APROX	KIMAC	CIÒN:	ÓVA	LO NI	UEV	он с	RIZC	NTE													FEC	IA:	VIER	RNES												177	AM 352
HORAS DE					LINEA	۸L	A		AUTO		CAMIONE		NETA			MINIVAN			CAMIÓN			OMNIBÙS			TRAI		LER	ER		MAQUINARI PESADA			TOTAL X 1/4	SUMA HORARI				
CONTROL	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	21	22	23	24	HORA	A
6:45-07:00	6.6	1	2.31	4	3.8	0	2	3	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	26	26
7:00-07:15	6.27	0	1.32	3.3	2.8	1	3	3	1	0	1	1	3	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	26	53
7:15-07:30	6.27	0	1.65	5.3	3.3	0	2	2	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	24	77
7:30-07:45	11.2	0	2.97	6.9	7.3	1	3	4	3	0	0	2	7	0	1	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	54	130.8
7:45-08:00	10.2	0	3.3	5.6	12	0	5	5	6	0	2	1	4	0	0	0	2	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	57	188.2
8:00-08:15	6.27	0	2.97	8.3	6	0	1	4	1	0	0	0	4	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6	0	0	0	0	0	2	0	41	229.7
8:15-08:30	6.6	0	2.64	5.9	5.3	0	1	6	1	0	0	o	1	0	o	0	0	0	2	o	o	o	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	32	261.4
8:30-08:45	5.94		1.98	3	5	0	2	3	2	1	0	0	4	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6	0	0	0	0	0	0	0	37	297.9
8:45-09:00			2.31	5.3	4.3	0	1	3	2	0	0	4	2	0	0	0	1	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	38	336
9:00-09:15				6.9	4	1	0	3	2	0	0	0	3	0	0	0	2	0	1	0	3	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	38	374
2:15-:12:30	5.61	0	5.61	5	5	0	4	3	1	0	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	33	32.92
2:30-12:45	4.95	0.3	2.97	5	4.3	1	2	5	2	0	1	1	1	0	3	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	37	70.37
2:45-13:00	7.26	0	2.97	6.3	6.3	0	3	3	2	0	0	0	2	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	36	105.9
3:00-13:15	18.2	0.3	6.93	6.3	9	0	4	4	1	0	0	0	2	0	1	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	55	160.6
3:15-13:30	15.5	0	7.59	4.6	8.8	0	3	5	1	0	0	0	3	0	0	2	1	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	56	216.3
3:30-13:45	8.25	0.7	5.94	5.6	6.8	0	3	2	1	0	0	0	2	1	0	1	0	0	2	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	43	259.5
3:45-14:00	9.9	0	2.31	4.3	6.5	0	1	5	1	0	0	0	3	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	37	296.5
4:00-14:15			3.96	4.3	7	0	3	3	6	0	1	3	11	0	2	2	0	0	0	0	8	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	60	356.7
4:15-14:30				2	6.3	0	2	3	6	0	0	1	13	0	2	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	50	406.6
4:30-14:45			2.64		6.8	0	1	4	3	0	0	0	1	0	1	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	39	445.8
7:45-18:00	7.26	0.7	2.64	6.6	4	0	2	5	3	0	2	1	2	0	1	1	0	0	0	2	0	0	0	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	46	45.66
8:00-18:15	7.59	0	4.29	5	4.3	0	3	3	2	0	0	0	2	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	34	79.99
8:15-18:30	8.91	0	4.95	5.6	5.5	0	3	3	2	0	1	0	2	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	37	117
8:30-18:45		0	5.61	15	11	0	4	10	3	0	0	1	4	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	71	188.4
8:45-19:00	9.24	0	3.63	9.2	8.3	0	3	7	2	0	0	2	4	0	3	1	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	55	243.7
9:00-19:15			4.95	8.6	6.3	0	3	6	2	0	0	0	4	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	45	288.6
9:15-19:30			3.63	11	14	0	3	8	2	0	0	2	1	0	1	3	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	61	350.1
	7.59	0.3	3.3	8.9	7.3	0	2	5	1	0	0	0	2	0	2	1	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	41	391.2
9:45-20:00			2.31	5.6	4.8	0	2	5	3	0	0	1	2	0	0	2	0	0	0	2	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	39	430.6
0:00-20:15			1.98	4.3		0	2	3	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	25	455.2
Hora Punta Mañana	34	0	12	27	30	1	10	19	11	0	2	3	16	0	1	3	2	0	4	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6	0	0	0	0	0	2	2		
Hora Punta Tarde	49	1	23	23	31	0	13	13	5	0	0	0	9	1	1	4	3	0	2	0	0	0	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	2	2		
Hora Punta Noche	42	0	19	38	31	0	13	26	9	0	1	3	14	0	3	4	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0		

Nota: En la presente figura se muestra el mayor flujo vehicular registrado del día viernes 14/07/2023 en el sentido Oeste - Este, con sus respectivas horas pico.

Anexo 16. Control de flujo vehicular en equivalencias UCP del día viernes 14/07/2023, sentido E-O.

																															1								
							co	NTI	ROI	. DE	FL	UJO) VE	ніс	UL	AR	CL	ASI	FIC	AD	O E	ΝE	QU	TV.	LE	NC	IAS	UCI	•							Г	No. 1		7
																																				0.			
	INTE	RSEC	CION :				MURO							E. JC	ORC	E C	HA	VEZ	Z - 1	AV.I	MES	SON	ES	MU	RO					-	-	-	_			-8		11 1	
	(MEGA) - AV. DE LA CULTURA 4 DE JUNIO SENTIDO: O-E REGIÓN / PROVINCIA / DISTI CAJAMARCA / JAEN /														ENI /I	1																							
	A DD				O NILIE	EVO.	HORIZ	ZONI	TE				-				-				FECHA VIERNES								AIVI.	AKU	_A /	JAI	EIN /J	1		11/1			
	AIK	OAIIVIA	CIOI	OVAL	ONOL		HORIZ	LOIN	1L									-				LLC	.117	VII	21(1)	L.3							-			L	7.7	21 (42 S 22)	
HORAS																\neg												_					MA	OU	INAF	RΙ			_
DE		MOTO	TAX	I	MOTO LINEAL			AUTO			CAMIONETA			A	MINIVAN		1	CAMIÓN		OMNIBÙS		TRAILER				A PESADA				TOTAL	SUMA								
CONTRO								Ī.,																													X 1/4	HORARIA	
L	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41 4	12 2	13 4	44 4	41 4	42 4	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41	42	43	44	41 4	42	43 4	14	HORA		
6:45-07:00	11	0.99	1.65	0.66	4.5	0	1.25	0	2	0	0	2	4	0	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	30	30	
7:00-07:15	9.9	0	1.65	0	6.75	0	1.25	0	1	0	1	0	1	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	24	54	
07:15-07:30		0	7.26	0	7.75	0	2	0	1	1	1	0	1	0	1	0	1	0	0	0	0	0	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0		0		0	42	96	
07:30-07:45		0	9.24	0	13.3	1	5.5	0	3	0	2	0	4	0	4	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		0		0	66	162	
07:45-08:00		0	12.2	0.66	16.3	1	7.75	0	2	0	1	0	14	0	3	0	3	0	1	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	-	0	0	0	83	245	
08:00-08:15			11.6	0	11	0	5	1	1	0	2	0	10	0	3	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		0	-	0	61	306	_
08:15-08:30			11.2	0.33	11.3	1	4.25	0	1	0	3	0	4	0	6	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		0	_	0	75	381	
08:30-08:4:		0.33			5.25	1	3	0	2	1	2	0	-	0	-	-			0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0					0		0	38	419	_
08:45-09:00			7.92	0	6.5	0	5.5	0	3	0	2	0								0	0	0	3	0	0	0	0	0	0					0		0	54	473	-
09:00-09:1:	9.9	0.33	7.26	0	6.75	0	3.75	0	2	0	4	0	3	0	3	0	2	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	6	0	51	524	-
12:15-:12:3	25	1.65	9.9	0.99	10	0	6.25	0	3	0	2	0	4	0	1	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	66	66	
12:30-12:45	32	0.33	12.5	0	17.5	0	6.25	1	5	0	1	0	5	0	3	0	0	0	0	0	5	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	91	157	
12:45-13:00	20	0.33	11.6	0.66	10.3	0	6.5	1	1	1	1	2	7	3	1	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	4	0	4	0	75	232	
13:00-13:15	19	0.99	16.5	0	12.5	1	9.25	0	3	0	1	0	4	0	2	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	70	303	
13:15-13:30			9.24	0.66	6.75	1	9	0	2	2	3	0	1	1	6	0	1	0	0	0	5	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	4	2		0	79	382	
13:30-13:45			11.6	0	6.75	0	5	1	4	0	1	0	3	0	1	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		0		0	53	434	
13:45-14:00		2.64	10.2	0	10	1	7	0	1	0	2	3	7		3		•		1	0	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0		0		0		2	85	519	_
14:00-14:1:		1.32		0.33	6.25	1	5.75	1	3	2	1	0	3		-				2	0	0	-	10	0	0	0	6	0	0	0	-	0		0		0	70	590	_
14:15-14:30		0.33		0	6.75	0	4.25	0	6	0	1	0							1		5	0	0	0	0	0	0	0	0					0		0	58 46	648	_
14:30-14:4:	11	1.32	5.61	0	4.5	0	4.75	0	3	0	3	1	2	0	2	0	1	0	0	0	3	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	46	694	+
17:45-18:00	5	1.98	11.6	0	2.5	0	6.5	0	4	0	2	0	2	1	2	0	2	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	43	43	
18:00-18:15	6.6	1.32	8.25	1.32	2.5	1	6.25	0	2	1	3	1	5	0	1	0	2	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	46	89	
18:15-18:30	5.9	0.33	10.6	0	3.75	1	8.25	1	4	2	3	0	1	2	1	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	45	135	
18:30-18:45			12.2	0.66	4.25	2	7.5	0	3	0	6	0	2	1	1	0	1	0	0	0	8	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		0	53	188	
18:45-19:00			10.2	0	4.5	1	7.75	1	3	2	3	0	2	1	2	0	0	0	0	0	0	0	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0		0		0	46	234	
19:00-19:15		1.32		0.99	3.5	0	4.25	0	2	0	1	0	4	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		0		0	33	267	
19:15-19:30			10.9	0	3.75	2	5.25	1	3	0	4	0	3	2	2	0	0	-	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		0		0	44	311	_
19:30-19:45			8.25	0.66	4.5	1	5.5	1	2	3	2	0	3	1	-				0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0		0		0		0	39	351	_
19:45-20:00		0.33	7.59	0	2.75	1	4.75	0	3	0	4	0	-					-	-	-	0	0	3	0	0	0	0	0	0	-	-	-	-	0		0	35	386	-
20:00-20:15	5	1.32	7.26	0	2.25	0	3.5	0	4	0	2	0	4	0	2	0	0	U	0	0	0	O	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	U	32	417	-
Hora Punta Mañana	82	3	44	1	52	3	23	1	7	0	8	0	32	0	16	0	8	0	1	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	4	0			
Hora Punta Tarde	74	3	49	1	36	3	30	1	10	3	6	2	15	4	10	0	5	0	0	0	5	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	8	2	8	o			
Hora Punta	20	3	42	2	16	4	28	1	12	4	13	0	9	4	5	0	1	0	0	0	8	0	8	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0			
Noche	20	ر	42		10	-	20	1	12	*	1.5	U	7	7	,	9	1	9	٧	0	0	0	0	U	U	U	U	U	U	Ü	9	9	9	9	9	۷_			

Nota: En la presente figura se muestra el mayor flujo vehicular registrado del día viernes 14/07/2023 en el sentido Este - Oeste, con sus respectivas horas pico.

FORMATO DE CONTEO PEATONAL - ÓVALO NUEVO HORIZONTE (AV. MESONES MURO, AV. MESONES MURO (MEGA), AV. ORIENTE, CALLE.

JORGE CHAVEZ) – DÍA DE MAYOR FLUJO VEHICULAR – VIERNES

14/07/2023

Anexo 17. Formato de conteo peatonal realizado el día viernes 14/07/2023

				-						CONTEO PEAT	ONAL			-					-	
INTERSE	CCIÓN :	AV. MES	ONES ML	JRO - AV. C	RIENTE - CA	ALLE. JORGE CHAV	EZ - AV.	MESONES I	MURO (MEC	GA) - AV. DE LA C	ULTURA 4 DE JUNI	0								
		14/07	/2023								DEPARTA	MENTO	: CAJAMA	ARCA						
		viernes										OVINCIA								
RESPO	NSABLE:	EDINSON	HUMBE	RTO VEGA	ALVARADO						D	ISTRITO	: JAEN							
											PEATONAL			1					1	
HORA		NORTE		TOTAL	TOTAL HORARIO		SUF	t	TOTAL	TOTAL HORARIO		ESTE		TOTAL	TOTAL HORARIO		OESTE		TOTAL	TOTAL HORARIO
	L	\	4			L	7	1		1.0.0.0.0.0	L	/	4		1101011110	L	\	4		1101011110
06:45-07:00	2.00	1.00	1.00	4.00		1.00	2.00	5.00	8.00		2.00	2.00	4.00	8.00		2.00	3.00	5.00	10.00	
07:00-07:15	3.00	2.00	5.00	10.00		2.00	2.00		6.00		3.00	2.00	2.00	7.00		2.00	3.00	5.00	10.00	
07:15-07:30	2.00	3.00	5.00	10.00		2.00	3.00	5.00	10.00		2.00	3.00	2.00	7.00		2.00	3.00	5.00	10.00	
07:30-07:45	1.00	2.00	5.00	8.00	32.00	2.00	3.00	2.00	7.00	31.00	2.00	1.00	1.00	4.00	26.00	2.00	3.00	5.00	6.00	36.00
07:45-08:00	2.00	2.00	3.00	7.00	35.00	3.00	4.00	5.00	12.00	35.00	3.00	2.00	4.00	9.00	27.00	7.00	8.00	5.00	20.00	46.00
08:00-08:15	3.00	2.00	4.00	9.00	34.00	3.00	4.00	2.00	9.00	38.00	2.00	3.00	4.00	9.00	29.00	4.00	5.00	3.00	12.00	48.00
08:15-08:30	2.00	2.00	2.00	6.00	30.00	2.00	3.00	9.00	14.00	42.00	3.00	3.00	8.00	14.00	36.00	1.00	4.00	3.00	8.00	46.00
08:30-08:45	1.00	2.00	2.00	5.00	131.00	2.00	3.00	4.00	9.00	146.00	2.00	1.00	2.00	5.00	118.00	2.00	4.00	2.00	8.00	176.00
08:45-09:00	2.00	3.00	2.00	7.00		3.00	3.00	2.00	8.00		3.00	2.00	2.00	7.00		3.00	2.00	5.00	10.00	
09:00-09:15	2.00	2.00	2.00	6.00		3.00	2.00	4.00	9.00		3.00	2.00	3.00	8.00		4.00	7.00	5.00	16.00	
12:15-:12:30	4.00	5.00	7.00	16.00		2.00	3.00		8.00		3.00	2.00	5.00	10.00		1.00	2.00	2.00	5.00	
12:30-12:45	5.00	4.00	7.00	16.00		3.00	2.00		7.00		2.00	4.00	3.00	9.00		2.00	3.00	5.00	10.00	
12:45-13:00	6.00	4.00	3.00	13.00	45.00	2.00	4.00		9.00	24.00	2.00	3.00	5.00	10.00	29.00	2.00	1.00	3.00	6.00	21.00
13:00-13:15	2.00	3.00	5.00	10.00	39.00	3.00	2.00		13.00	29.00	1.00	3.00	6.00	10.00	29.00	4.00	7.00	2.00	13.00	29.00
13:15-13:30	3.00	2.00	5.00	10.00	33.00	8.00	6.00		21.00	43.00	3.00	5.00	9.00	17.00	37.00	3.00	3.00	9.00	15.00	34.00
13:30-13:45	3.00	2.00	3.00	8.00	28.00	2.00	5.00		16.00	50.00	7.00	8.00	3.00	18.00	45.00	4.00	5.00	6.00	15.00	43.00
13:45-14:00	2.00	3.00	7.00	12.00	145.00	2.00	3.00		10.00	146.00	6.00	2.00	5.00	13.00	140.00	5.00	4.00	5.00	14.00	127.00
14:00-14:15	3.00	3.00	3.00	9.00		1.00	2.00		8.00		3.00	4.00	2.00	9.00		4.00	5.00	3.00	12.00	-
14:15-14:30	3.00	4.00	3.00	10.00		3.00	2.00		11.00		3.00	4.00	8.00	9.00		5.00	6.00	8.00	19.00	-
14:30-14:45	2.00	3.00	3.00	8.00		3.00	2.00	5.00	10.00		6.00	3.00	1.00	10.00		6.00	5.00	2.00	13.00	-
17:45-18:00	3.00	2.00	4.00	9.00		2.00	2.00	4.00	8.00		2.00	2.00	4.00	8.00		2.00	3.00	4.00	9.00	
18:00-18:15	4.00	5.00	6.00	15.00		2.00	3.00		10.00		2.00	3.00	5.00	10.00		3.00	4.00	6.00	13.00	-
18:15-18:30	3.00	5.00	2.00	10.00	34.00	2.00	3.00		7.00	25.00	3.00	2.00	2.00	7.00	25.00	5.00	4.00	5.00	14.00	36.00
18:30-18:45	2.00	2.00	1.00	5.00	30.00	43.00			57.00	74.00	3.00	2.00	2.00	7.00	24.00	4.00	5.00	2.00	11.00	38.00
18:45-19:00	1.00	2.00	4.00	7.00	22.00	2.00	2.00		8.00	72.00	2.00	3.00	4.00	9.00	23.00	4.00	8.00	5.00	17.00	42.00
19:00-19:15	2.00	3.00	5.00	10.00	22.00	2.00	4.00		3.00	68.00	2.00	3.00	2.00	7.00	23.00	5.00	6.00	5.00	16.00	44.00
19:15-19:30	3.00	5.00	7.00	15.00	108.00	2.00	3.00		6.00	239.00	3.00	2.00	2.00	7.00	95.00	3.00	4.00	4.00	11.00	160.00
19:30-19:45	3.00	4.00	9.00	16.00	100.00	3.00	3.00		8.00	255.00	3.00	2.00	2.00	7.00	33.00	3.00	4.00	7.00	14.00	100.00
19:45-20:00	2.00	2.00	9.00	13.00		3.00	2.00		6.00		2.00	3.00	5.00	10.00		2.00	6.00	4.00	12.00	
20:00-20:15	1.00	2.00	6.00	9.00		4.00	2.00		11.00		3.00	5.00	4.00	12.00		5.00	4.00	1.00	10.00	

Nota: En la presente figura se muestra flujo peatonal registrado en el día de mayor flujo vehicular, con sus respectivas horas pico.

COMPOSICIÓN VEHICULAR EN HORA PUNTA (AV. MESONES MURO, AV. MESONES MURO (MEGA), AV. ORIENTE, CALLE. JORGE CHAVEZ) – DÍA DE MAYOR FLUJO VEHICULAR – VIERNES 14/07/2023

COMPOSICIÓN VEHICULAR - MAÑANA (7:30 am - 8:30 am)

Anexo 18. Composición vehicular en día de hora punta - turno mañana

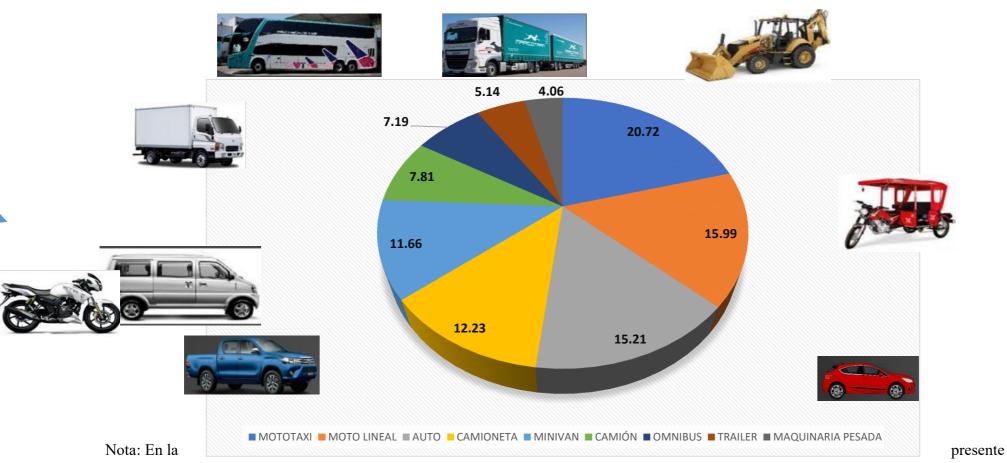
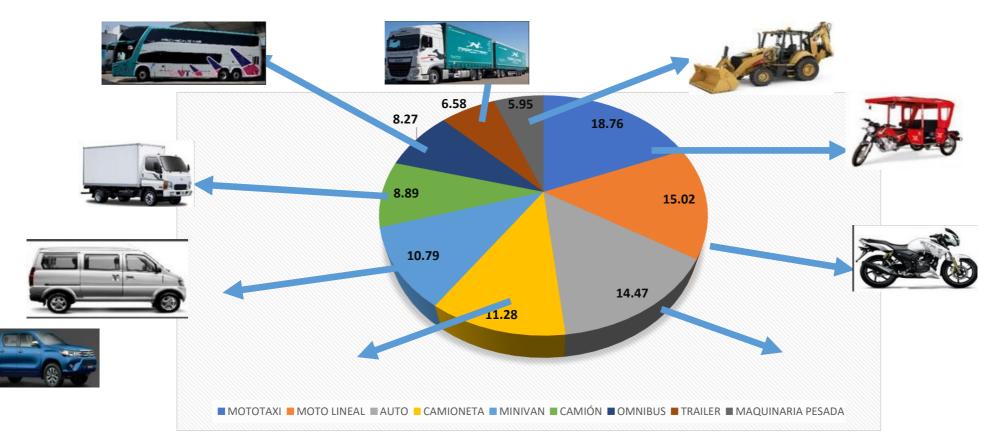


figura se muestra los porcentajes de flujo vehicular de cada tipo de vehículo en el turno mañana.

COMPOSICIÓN VEHICULAR - TARDE (12:45 pm – 1:45 pm)

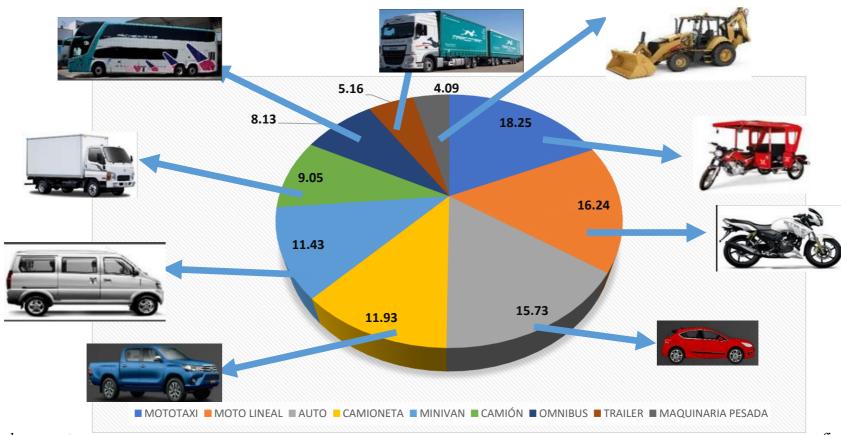
Anexo 19. Composición vehicular en día de hora punta - turno tarde



Nota: En la presente figura se muestra los porcentajes de flujo vehicular de cada tipo de vehículo en el turno tarde.

COMPOSICIÓN VEHICULAR – NOCHE (18:15 pm - 18:15 pm)

Anexo 20. Composición vehicular en día de hora punta – turno noche



Nota: En la presente

figura se

muestra los porcentajes de flujo vehicular de cada tipo de vehículo en el turno noche.

PANEL FOTOGRÁFICO – CONTEO VEHICULAR – CONTEO PEATONAL – LEVANTAMIENTO TOPOGRÁFICO - (AV. MESONES MURO, AV. MESONES MURO (MEGA), AV. ORIENTE, CALLE. JORGE CHAVEZ)

Anexo 21. Levantamiento topográfico







Anexo 22. Conteo de flujo peatonal y vehicular

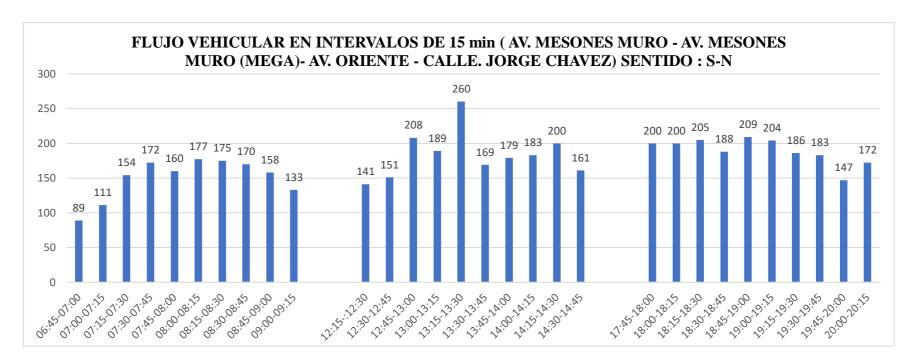




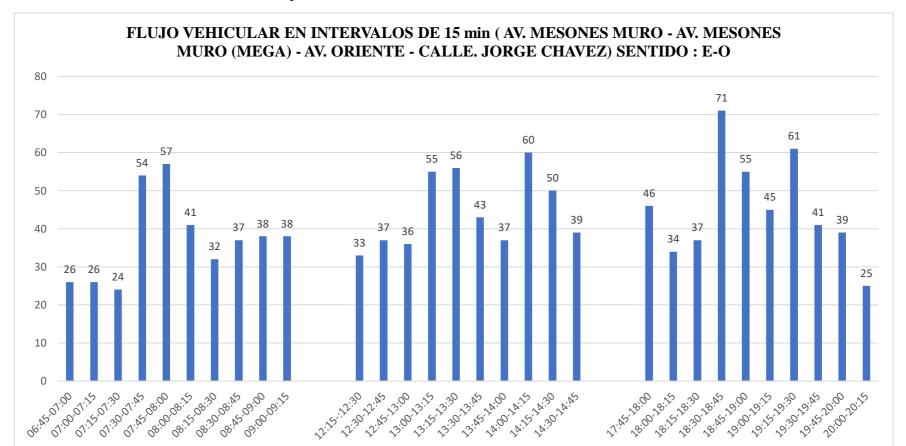
Anexo 23. Área de estudio



Anexo 24. Flujo vehicular del día viernes 14/07/2023 en el sentido sur - norte



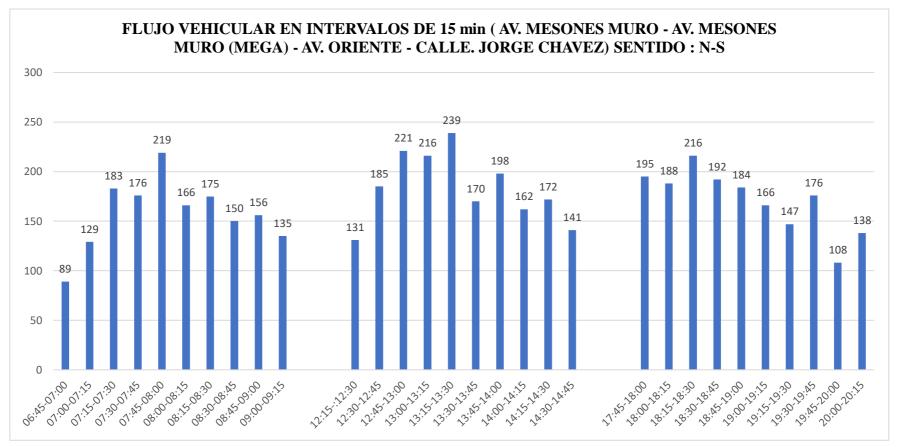
Flujo vehicular en intervalos de 15 min, sentido: S-N, con horas pico entre las 7:30 am - 7:45 am, 7: 45 am - 8: 00 am, 8:00 am - 8: 15 am, 8:15 am - 8:30 am, 12:45 pm - 13:00 pm, 13:00 pm - 13:15 pm, 13:15 pm - 13:30 pm, 13:30 pm - 13:45 pm, 18:30 pm - 18:45 pm, 18:45 pm - 19:00 pm, 19:00 pm - 19: 15 pm, 19:15 pm - 19:30 pm.



Anexo 25. Flujo vehicular del día viernes 14/07/2023 en el sentido este - oeste

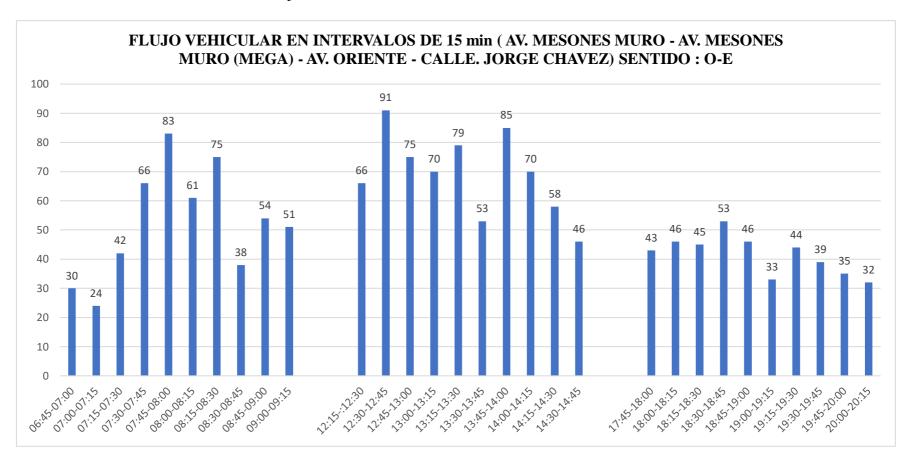
Flujo vehicular en intervalos de 15 min, sentido: E-O, con horas pico entre las 7:30 am - 7:45 am, 7: 45 am - 8: 00 am, 8:00 am - 8: 15 am, 8:15 am - 8:30 am, 13:00 pm - 13:15 pm, 13:15 pm - 13.30 pm, 13:30 pm - 13:45 pm, 13:45 pm - 14:00 pm, 18:30 pm - 18:45 pm, 18:45 pm - 19:00 pm, 19:00 pm - 19:15 pm, 19:15 pm - 19:30 pm.

Anexo 26. Flujo vehicular del día viernes 14/07/2023 en el sentido norte - sur.



Flujo vehicular en intervalos de 15 min, sentido: N-S, con horas pico entre las 7:30 am - 7:45 am, 7: 45 am - 8: 00 am, 8:00 am - 8: 15 am, 8:15 am - 8:30 am, 13:00 pm - 13:15 pm, 13:15 pm - 13:30 pm, 13:30 pm - 13:45 pm, 13:45 pm - 14:00 pm, 18:30 pm - 18:45 pm, 18:45 pm - 19:00 pm, 19:00 pm - 19:15 pm, 19:15 pm - 19:30 pm.

Anexo 27. Flujo vehicular del día viernes 14/07/2023 en el sentido oeste - este.



Flujo vehicular en intervalos de 15 min, sentido: O-E, con horas pico entre las 7:30 am - 7:45 am, 7: 45 am - 8: 00 am, 8:00 am - 8: 15 am, 8:15 am - 8:30 am, 13:00 pm - 13:15 pm, 13:15 pm - 13:30 pm, 13:30 pm - 13:45 pm, 13:45 pm - 14:00 pm, 18:30 pm - 18:45 pm, 18:45 pm - 19:00 pm, 19:00 pm - 19:15 pm, 19:15 pm - 19:30 pm.

Anexo 28. Flujo peatonal en horas pico del día viernes 17/07/2023

							,	-		CONTEO PEATO	NAI		_				_			
INTERSE	ECCIÓN :	AV. MESO	ONES ML	JRO - AV. C	ORIENTE - CAL	LE. JORGE CHAVE	Z- AV.N	IESONES N	/URO (MEG	iA) - AV. DE LA CU		0								
									,,,,,											
	FECHA:	14/07	/2023								DEPARTA	MENTO	: CAJAMA	ARCA						
	DÍA:	viernes									PRO	OVINCIA	: JAEN							
RESPO			HUMBE	RTO VEGA	ALVARADO						D	ISTRITO	: JAEN							
										ACCESO F	PEATONAL									
HORA		NORTE			TOTAL		cup		TOTAL	TOTAL		ESTE			TOTAL		OFFT		TOTAL	TOTAL
		NORTE TOTAL HORARIO			DRTE TOTAL HORARIO SUR					HORARIO		ESTE		TOTAL	HORARIO		OESTE			HORARIO
	L	\	4			L	\	1			L	\	4			L	\	4		
06:45-07:00	2.00	1.00	1.00	4.00		1.00	2.00	5.00	8.00		2.00	2.00	4.00	8.00		2.00	3.00	5.00	10.00	
07:00-07:15	3.00	2.00	5.00	10.00		2.00	2.00	2.00	6.00		3.00	2.00	2.00	7.00		2.00	3.00	5.00	10.00	
07:15-07:30	2.00	3.00	5.00	10.00		2.00	3.00	5.00	10.00		2.00	3.00	2.00	7.00		2.00	3.00	5.00	10.00	
07:30-07:45	1.00	2.00	5.00	8.00		2.00	3.00	2.00	7.00		2.00	1.00	1.00	4.00		2.00	3.00	5.00	6.00	
07:45-08:00	2.00	2.00	3.00	7.00		3.00	4.00	5.00	12.00		3.00	2.00	4.00	9.00		7.00	8.00	5.00	20.00	
08:00-08:15	3.00	2.00	4.00	9.00		3.00	4.00	2.00	9.00		2.00	3.00	4.00	9.00		4.00	5.00	3.00	12.00	
08:15-08:30	2.00	2.00	2.00	6.00		2.00	3.00	9.00	14.00		3.00	3.00	8.00	14.00		1.00	4.00	3.00	8.00	
08:30-08:45	1.00	2.00	2.00	5.00		2.00	3.00	4.00	9.00		2.00	1.00	2.00	5.00		2.00	4.00	2.00	8.00	
08:45-09:00	2.00	3.00	2.00	7.00		3.00	3.00	2.00	8.00		3.00	2.00	2.00	7.00		3.00	2.00	5.00	10.00	
09:00-09:15	2.00	2.00	2.00	6.00	72.00	3.00	2.00	4.00	9.00	92.00	3.00	2.00	3.00	8.00	78.00	4.00	7.00	5.00	16.00	110.00
12:15-:12:30	4.00	5.00	7.00	16.00		2.00	3.00	3.00	8.00		3.00	2.00	5.00	10.00		1.00	2.00	2.00	5.00	
12:30-12:45	5.00	4.00	7.00	16.00		3.00	2.00	2.00	7.00		2.00	4.00	3.00	9.00		2.00	3.00	5.00	10.00	
12:45-13:00	6.00	4.00	3.00	13.00		2.00	4.00	3.00	9.00		2.00	3.00	5.00	10.00		2.00	1.00	3.00	6.00	
13:00-13:15	2.00	3.00	5.00	10.00		3.00	2.00	8.00	13.00		1.00	3.00	6.00	10.00		4.00	7.00	2.00	13.00	
13:15-13:30	3.00	2.00	5.00	10.00		8.00	6.00	7.00	21.00		3.00	5.00	9.00	17.00		3.00	3.00	9.00	15.00	
13:30-13:45	3.00	2.00	3.00	8.00		2.00	5.00	9.00	16.00		7.00	8.00	3.00	18.00		4.00	5.00	6.00	15.00	
13:45-14:00	2.00	3.00	7.00	12.00		2.00	3.00	5.00	10.00		6.00	2.00	5.00	13.00		5.00		5.00	14.00	-
14:00-14:15	3.00	3.00	3.00	9.00		1.00	2.00	5.00	8.00		3.00	4.00	2.00	9.00		4.00		3.00	12.00	
14:15-14:30	3.00	4.00	3.00	10.00		3.00	2.00	6.00	11.00		3.00	4.00	8.00	9.00		5.00		8.00	19.00	-
14:30-14:45	2.00	3.00	3.00	8.00	112.00	3.00	2.00	5.00	10.00	113.00	6.00	3.00	1.00	10.00	115.00	6.00	5.00	2.00	13.00	122.00
17:45-18:00	3.00	2.00	4.00	9.00		2.00	2.00	4.00	8.00		2.00	2.00	4.00	8.00		2.00	3.00	4.00	9.00	
18:00-18:15	4.00	5.00	6.00	15.00		2.00	3.00	5.00	10.00		2.00	3.00	5.00	10.00		3.00		6.00	13.00	
18:15-18:30	3.00	5.00	2.00	10.00		2.00	3.00	2.00	7.00		3.00	2.00	2.00	7.00		5.00		5.00	14.00	
18:30-18:45	2.00	2.00	1.00	5.00		43.00	5.00	9.00	57.00		3.00	2.00	2.00	7.00		4.00		2.00	11.00	
18:45-19:00	1.00	2.00	4.00	7.00		2.00	2.00	4.00	8.00		2.00	3.00	4.00	9.00		4.00		5.00	17.00	
19:00-19:15	2.00	3.00	5.00	10.00		2.00	4.00	2.00	3.00		2.00	3.00	2.00	7.00		5.00		5.00	16.00	
19:15-19:30	3.00	5.00	7.00	15.00		2.00	3.00	1.00	6.00		3.00	2.00	2.00	7.00		3.00	4.00	4.00	11.00	1
19:30-19:45	3.00	4.00	9.00	16.00		3.00	3.00	2.00	8.00		3.00	2.00	2.00	7.00		3.00		7.00	14.00	
19:45-20:00	2.00	2.00	9.00	13.00		3.00	2.00	1.00	6.00		2.00	3.00	5.00	10.00		2.00		4.00	12.00	
20:00-20:15	1.00	2.00	6.00	9.00	109.00	4.00	2.00	5.00	11.00	124.00	3.00	5.00	4.00	12.00	84.00	5.00	4.00	1.00	10.00	127.00