# UNIVERSIDAD NACIONAL DE CAJAMARCA FACULTAD DE INGENIERÍA

## ESCUELA ACADÉMICO PROFESIONAL DE INGENIERÍA CIVIL



#### **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"

Para Optar el Título Profesional de:

INGENIERO CIVIL

Presentado por el Bachiller:

Edgar Porfirio Goicochea Casas

Asesor:

Ing. William Próspero Quiroz Gonzáles

CAJAMARCA – PERÚ

2019

Copyright © 2019

By Edgar Porfirio Goicochea Casas

Todos los derechos reservados

#### **DEDICATORIA**

A Dios

Por haberme dado la oportunidad de vivir y por haber puesto en mi camino aquellas personas que son mi fortaleza y mi motivo para seguir adelante.

A mis padres Francisco y Marina

Por darme la vida, educación, humildad y los valores que hoy definen mi vida. En especial a mi madre que a pesar de las dificultades siempre recibí su apoyo incondicional.

A Isabel y Rodrigo.

Por tener la oportunidad de ser parte de sus vidas, por ser mi motor y motivo para seguir adelante.

A mis hermanos Ayde, Luis y Liliana.

Por contar en todo momento con su apoyo incondicional.

#### AGRADECIMIENTO.

A Dios

Por darme la oportunidad de cumplir con este objetivo de obtener el Título Profesional.

A mis familiares

Por todo el esfuerzo realizado en todo este tiempo.

A mi asesor.

Por su permanente apoyo y dedicación en el desarrollo de la presente tesis.

A la Universidad Nacional de Cajamarca

Por haber brindado una buena formación académica, en las aulas de la facultad de ingeniería.

A mis amigos; Hugo, Lodar, Manuel, Roberth y Silas

A los que me apoyaron y motivaron de una u otra manera para lograr el objetivo de esta investigación.

## CONTENIDO.

DEDICATO	ORIA	III
AGRADEC	CIMIENTO	IV
CONTENII	00	V
ÍNDICE DE	E TABLAS	IX
ÍNDICE DE	E FIGURAS	X
RESUMEN	T	XII
ABSTRAC'	T	XIII
CAPÍTULO	) I. INTRODUCCIÓN	1
1.1. IN	TRODUCCIÓN	1
1.2. PL	ANTEAMIENTO DEL PROBLEMA.	1
	DRMULACIÓN DEL PROBLEMA	
1.4. HI	PÓTESIS	2
1.5. JU	STIFICACIÓN DE LA INVESTIGACIÓN	2
1.6. DI	ELIMITACIONES DE LA INVESTIGACIÓN	2
1.7. OI	BJETIVOS	3
1.7.1.	Objetivo general.	3
1.7.2.	Objetivos específicos.	3
CAPÍTULO	O II. MARCO TEÓRICO	4
2.1. AN	NTECEDES TEÓRICOS DE LA INVESTIGACIÓN:	4
2.1.1.	Antecedentes internacionales.	4
2.1.2.	Antecedentes nacionales.	5
2.1.3.	Antecedentes locales.	6
2.2. BA	ASES TEÓRICAS	7
2.2.1.	Clasificación de vías urbanas.	7
2.2.1	.1. Vías expresas	7
2.2.1	.2. Vías arteriales.	7
2.2.1	.3. Vías colectoras.	8
2.2.1	.4. Vías locales.	8
2.2.2.	Clasificación vehicular.	8
2.2.3.	Intersecciones viales semaforizadas	11
2.2.4.	Semáforos.	11
2.2.5.	Tipos de movimientos.	13
2.2.6.	Parámetros básicos de flujo vehicular	14

2.2.6.1	1.	Volumen y flujo vehicular	14
2.2.6.2	2.	Velocidad.	14
2.2.6.3	3.	Demora.	15
2.2.7.	Volu	men de tránsito horario.	16
2.2.7.1	1.	Volumen horario de máxima demanda.	16
2.2.8.	Capa	acidad vial en intersecciones semaforizadas	16
2.2.9.	Nive	eles de servicio	17
2.2.10.	Anál	lisis operacional	20
2.2.11.	Dato	s de entrada	21
2.2.11	.1.	Condiciones geométricas	21
2.2.11	.2.	Condiciones de circulación	21
2.2.11	.3.	Condiciones de semaforización	21
2.2.12.	Ajus	te de la demanda	22
2.2.12	.1.	Agrupamiento de carriles	22
2.2.13.	Ajus	te de la oferta	23
2.2.13	.1.	Determinación de la tasa de flujo de saturación	23
2.2.13	.2.	Factores de ajuste del flujo de saturación	24
2.2.	13.2.	1. Ajuste por ancho de carril (Fw)	24
2.2.	13.2.2	2. Ajuste por vehículos pesados (FHV)	24
2.2.	13.2.	3. Ajuste por pendiente del acceso (FG)	25
2.2.	13.2.	4. Ajuste por estacionamientos adyacente ( <b>FP</b> )	25
2.2.	13.2.	5. Ajuste por bloqueo de buses ( <b>FBB</b> )	26
2.2.	13.2.	6. Ajuste por tipo de área ( <b>FA</b> )	26
2.2.	13.2.	7. Ajuste por utilización de carril ( <b>FLU</b> )	27
2.2.	13.2.	8. Ajuste por giros a la derecha (FRT)	27
2.2.	13.2.9	9. Ajuste por giros a la izquierda ( <b>FLT</b> )	28
2.2.	13.2.	10. Ajuste por peatones y bicicletas ( <b>FLPB y FRPB</b> )	28
2.2.14.	Dete	rminación de la capacidad y la relación V/C	29
2.2.14	.1.	Capacidad	29
2.2.14	.2.	Relación V/C	30
2.2.15.	Med	idas de eficiencia	30
2.2.15	.1.	Determinación de la demora	30
2.2.15	.2.	Demora uniforme.	31
2.2.16.	Méto	odos de muestreo	31

2.2.16.1. Aforos manuales:	32
2.2.16.2. Contadores mecánicos:	32
2.2.16.3. Contadores portátiles:	32
2.2.16.4. Método del vehículo en movimiento:	33
2.2.16.5. Periodos de aforo	33
CAPÍTULO III. MATERIALES Y MÉTODOS	35
3.1. UBICACIÓN GEOGRÁFICA.	35
3.2. TIEMPO EN QUE SE REALIZÓ LA INVESTIGACIÓN	36
3.3. MATERIALES Y EQUIPOS UTILIZADOS EN LA OBTENCIÓN DE	
DATOS DE CAMPO	37
3.4. METODOLOGÍA DE LA INVESTIGACIÓN.	37
3.4.1. Tipo de investigación:	37
3.4.2. Nivel de investigación:	37
3.4.3. Método de investigación:	37
3.5. PROCEDIMIENTO.	37
3.5.2.1. Características geométricas de la intersección semaforizada	40
3.5.2.2. Tiempo del semáforo en intersección	43
3.5.2.3. Volumen vehicular en intersección	45
3.5.2.3.1. Variación de vehículos por día	45
3.5.2.3.2. Volumen total de vehículos en la hora de máxima demanda	45
3.5.2.3.3. Factor horario de máxima demanda de la intersección	48
3.5.3.1. Determinación de FHMD de cada grupo carril	48
3.5.3.2. Cálculo del flujo de saturación por grupo carril	54
3.5.3.3. Ciclo semafórico y verde efectivo de cada grupo carril	56
3.5.3.4. Cálculo de la tasa de flujo.	57
3.5.3.5. Cálculo de la capacidad	57
CAPITULO IV. ANÁLISIS Y DISCUSIÓN DE RESULTADOS	61
4.1. Análisis del volumen vehicular	61
4.2. Análisis de la capacidad Vehicular	62
4.3. Nivel de servicio.	63
4.4. Contrastación de la hipótesis.	63
4.5. Contrastación de antecedentes.	63
CAPITULO V. CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES	64
A. Conclusiones	64

B. Recomendaciones	64
REFERENCIAS BIBLIOGRÁFICAS.	65
ANEXOS	67
ANEXO 1	68
Panel fotográfico	68
ANEXO 2	73
Fichas para la toma de datos	73
Fichas para el aforo vehicular	74
Ficha para ciclos de semáforos	78
ANEXO 3	80
Fichas de aforo vehicular	80
Fichas de aforo vehicular diario ACCESO A	81
Fichas de aforo vehicular diario ACCESO B	103
Fichas de aforo vehicular diario ACCESO C	125
Resumen de aforo vehicular	147
Resumen de aforo vehicular del día de mayor demanda	150
Ficha de ciclos de los semáforos	153
ANEXO 4	155
PLANOS	155
Plano de ubicación	156
Plano de ubicación de intersección en estudio	157
Plano de planta y secciones transversales	158

## ÍNDICE DE TABLAS

Tabla 1: Niveles de servicio en intersecciones semaforizadas	. 19
Tabla 2: Valores de factor de ajuste por ancho de carriles	. 24
Tabla 3: Equivalencia de vehículos.	. 25
Tabla 4: Coordenadas UTM de la intersección semaforizada, (DATUM: WGS-84)	. 35
Tabla 5: Coordenadas geográficas de la intersección semaforizada.	. 35
Tabla 6: Resumen de las características geométricas de la intersección semaforizada	. 43
Tabla 7: Cantidad de vehículos por carril en hora punta.	. 47
Tabla 8: Tipo de vehículo en el carril A	. 48
Tabla 9: Tipo de vehículo en el carril B.	. 50
Tabla 10: Tipo de vehículo en el carril C.	. 52
Tabla 11: Datos necesarios para el análisis de los grupos de carril	. 55
Tabla 12: Cálculo de datos previos.	. 55
Tabla 13: Cálculo del flujo de saturación.	. 56
Tabla 14: Datos de los semáforos de la intersección	. 56
Tabla 15: Cálculo de la tasa de flujo.	. 57
Tabla 16: Cálculo de la capacidad para cada grupo carril	. 58
Tabla 17: Cálculo de la relación volumen y capacidad	. 58
Tabla 18: Cálculo de demoras por grupo carril.	. 59
Tabla 19: Niveles de servicio para intersecciones según demora	. 60
Tabla 20: Cantidad vehículos por periodo en la hora pico.	. 61
Tabla 21: Capacidad vehicular por acceso.	. 62
<b>Tabla 22:</b> Demora y nivel de servicio de la intersección	. 63

## ÍNDICE DE FIGURAS

Figura 1: Vehículo de la categoría L. (Trimoto)	9
Figura 2: Vehículo de categoría M1. (automóvil o taxi)	9
Figura 3: Vehículo de categoría M2 y M3 (ómnibus, minibús y microbús)	9
Figura 4: Vehículo de categoría N1, N2 y N3	10
Figura 5: Vehículo de categoría O2, O3 y O4	11
Figura 6: Intersección semaforizada de cuatro accesos.	11
Figura 7: Esquema de fase en una intersección semaforizada	12
Figura 8: Tipos de movimientos en una intersección	14
Figura 9: Metodología de análisis operacional para intersecciones semaforizadas	20
Figura 10: Grupos de carriles típicos para el análisis de intersecciones semaforiza	ıdas 22
Figura 11: Factores de ajuste del flujo de saturación	29
Figura 12: Ubicación geográfica de la intersección semaforizada en estudio	35
Figura 13: Visualización de los puntos estratégicos para el aforo.	36
Figura 14: Resumen para el análisis del nivel de servicio y la capacidad vehicular	de la
intersección semaforizada, aplicando la metodología del HCM 2010	38
Figura 15: Codificación del movimiento vehicular en la intersección semaforizad	a de la
avenida vía de Evitamiento Norte y el jirón Manuel Seoane.	39
Figura 16: Imágenes del trabajo de levantamiento topográfico.	40
Figura 17: Características geométricas de la intersección semaforizada	41
Figura 18: Sección transversal típica acceso A.	42
Figura 19: Sección transversal típica acceso B.	42
Figura 20: Sección transversal típica acceso C.	42
Figura 21: Diagrama de fases de los semáforos en la intersección.	44
Figura 22: Histograma de total de vehículos por día de la semana	45
Figura 23: Histograma de la variación de volumen del día de máxima demanda	46
Figura 24: Tipo de vehículos en hora punta (cantidad y porcentaje)	47
Figura 25: Movimiento vehicular en el carril A.	49
Figura 26: Porcentaje de vehículos en la hora de máxima demanda del carril A	50
Figura 27: Movimiento vehicular en el carril B.	51
Figura 28: Porcentaje de vehículos en la hora de máxima demanda del carril B	52
Figura 29: Movimiento vehicular en el carril C.	53
Figura 30: Porcentaje de vehículos en la hora de máxima demanda del carril C	54
Figura 31: Resumen de volumen de máxima demanda en la intersección	61

Figura 32: Volumen de vehículos mixtos en hora punta	. 62
Figura 33: Levantamiento topográfico de la intersección semaforizada	. 69
Figura 34: Levantamiento topográfico de la intersección semaforizada	. 69
Figura 35: Aforo vehicular en la intersección semaforizada (grupo carril A)	. 70
Figura 36: Aforo vehicular en la intersección semaforizada (grupo carril B)	. 70
Figura 37: Aforo vehicular en la intersección semaforizada (grupo carril C)	. 71
Figura 38: Vista de avenida Vía Evitamiento Norte de norte a sur	. 71
Figura 39: Vista de avenida Vía Evitamiento Norte de sur a norte	. 72
Figura 40: Vista de jirón Manuel Seoane de sur a norte.	. 72

#### **RESUMEN**

En la presente tesis se tuvo como objetivo general analizar nivel de servicio y la capacidad vehicular de la intersección semaforizada de la avenida Vía de Evitamiento Norte y jirón Manuel Seoane aplicando la metodología HCM 2010, ubicado en la ciudad de Cajamarca. 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 durante siete días de la semana de lunes a domingo de 5:00 am - 11:00 pm, en periodos de 15 min. Finalmente, 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 (HCM 2010 versión actualizada de la metodología HCM 2000). 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, siguiendo la metodología del HCM 2010, 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.

**Palabras Clave**: Intersección semaforizada, Características geométricas, Nivel de servicio, Capacidad vehicular.

#### **ABSTRACT**

In the present thesis, the general objective was to analyze the service level and vehicular capacity of the traffic intersection of avenida de Vía de Evitamiento Norte and jirón Manuel Seoane using the 2010 HCM methodology, located in the city of Cajamarca. For this, the geometric characteristics of the intersection were determined, for which the topographic survey of the study area was carried out with a total station. Likewise, the study of the traffic was conducted, making the vehicular capacity during seven days of the week from Monday to Sunday from 5:00 a.m. - 11:00 p.m., in periods of 15 min. Finally, the cycles of the traffic lights were measured using a chronometer. With this obtained data, we proceeded to calculate; the level of service and the vehicular capacity of the trafficked intersection, as established by the Highway Capacity Manual methodology (HCM 2010 updated version of the HCM 2000 methodology). To perform the analysis of the service level and vehicular capacity, the day of greatest vehicular volume was determined from the daily gauging, resulting in Monday, being 7:30 pm - 8: 30 pm the hour of highest vehicular volume; likewise, the 15 minute interval with the highest vehicular volume is from 8:15 pm to 8:30 pm, with the maximum demand time volume of 3,023 vehicles. Finally, the level of intersected traffic service was obtained, following the HCM 2010 methodology, obtaining as a result level E and a vehicle capacity of 1,500 vehicles / hour. It was also possible to determine that the vehicle with the greatest influence at the intersection is motorcycle taxis with 47.63% of the total number of vehicles traveling at rush hour, generating most of the traffic congestion.

**Keywords:** Semaphorized intersection, geometric characteristics, service level, vehicle capacity.

#### CAPÍTULO I. INTRODUCCIÓN

#### 1.1. INTRODUCCIÓN

Con el rápido desarrollo y crecimiento de las ciudades, la cantidad de vehículos se incrementan, lo cual provoca que la mayoría de las grandes ciudades del mundo presenten problemas de transporte; tales como la congestión del tránsito, el desorden, accidentes y contaminación ambiental, generando un nivel de servicio bajo.

Justamente mediante este estudio se determinó el nivel de servicio y la capacidad vehicular con el que cuenta la intersección semaforizada utilizando la metodología HCM 2010. En esta investigación la intersección en estudio es: La avenida Vía de Evitamiento Norte y el jirón Manuel Seoane, de la ciudad de Cajamarca, que a simple vista ofrecen un nivel de servicio bajo.

#### 1.2. PLANTEAMIENTO DEL PROBLEMA.

La población de Cajamarca según los datos estadísticos ofrecidos por INEI ha aumentado en un 3% respecto a la población del 2010, en donde el tráfico vehicular se ha desarrollado de una manera proporcional, el aumento poblacional en las zonas urbanas aumenta sin duda alguna la población vehicular en las vías, causando problemas de congestión. En consecuencia, la calidad de vida de la población se ve afectada por pérdida de tiempo en el transporte, por tanto, se requiere tomar medidas para solucionar el problema de trasporte y mejorar los tiempos de viaje. Esto implica mejorar el presupuesto para la infraestructura vial por parte de las entidades municipales, el cual no serviría de nada si no se analiza el problema de fondo.

La ciudad de Cajamarca es uno de los centros urbanos más importante y poblado de la Región Cajamarca, este crecimiento poblacional ha generado una tendencia de expansión urbana y una necesidad de orden vial. En la actualidad se observa que la ciudad presenta dificultades estructurales en la organización de su transporte y una significativa contaminación generada por el parque automotor.

Considerando esta realidad, se propone la presente tesis de investigación, para evaluar el nivel de servicio y capacidad vehicular de la intersección semaforizada entre la avenida Vía de Evitamiento Norte y el jirón Manuel Seoane, lugar donde actualmente la concurrencia vehicular ha aumentado, debido que la avenida Vía de Evitamiento Norte es una vía de acceso a entidades públicas y privadas, residenciales, centros comerciales e instituciones educativas originando mayores tiempos de viaje, congestiones, accidentes y

perturbación; tanto para los habitantes de estas zonas, como para el mismo transporte público y para aquellos que visitan ocasional o constantemente a este sector.

#### 1.3. FORMULACIÓN DEL PROBLEMA.

La presente investigación se orienta a saber:

¿Cuál es el nivel de servicio y capacidad vehicular en la intersección semaforizada de la avenida Vía de Evitamiento Norte y el jirón Manuel Seoane?

#### 1.4. HIPÓTESIS.

El nivel de servicio y capacidad vehicular en la intersección semaforizada de la avenida Vía de Evitamiento Norte y el jirón Manuel Seoane, es D según el HCM 2010.

#### 1.5. JUSTIFICACIÓN DE LA INVESTIGACIÓN.

Ante la problemática descrita anteriormente, se considera necesario prestar atención a esta realidad; por lo que se plantea la elaboración de un estudio titulado: "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"

Existe una carencia en los que concierne a estudios de tránsito en la ciudad de Cajamarca, esto limita el éxito de cualquier iniciativa de mejoramiento del funcionamiento de las vías, también limita que se cumpla el objetivo de contribuir a mejorar la calidad de vida de sus habitantes.

Además, con el transcurrir de los años, el congestionamiento y demora en los viajes, se han convertido en un gran problema para las sociedades, hoy en día tema de estudio, ya que se determina el nivel de servicio al cual están operando las vías de la ciudad, el estudio incluso podrá ser utilizado para la toma de decisiones y acciones en la ingeniería de tránsito que ayuden a mejorar el transporte en la ciudad de Cajamarca, por la entidad competente.

#### 1.6. DELIMITACIONES DE LA INVESTIGACIÓN.

Para efectos del presente estudio se centró únicamente en la intersección semaforizada de la avenida Vía de Evitamiento Norte y el jirón Manuel Seoane. Según el manual de capacidad de carreteras (2010), establece que para vías que tienen semáforos, su nivel de servicio se determina únicamente en las intersecciones semaforizadas.

La toma de datos referente al conteo vehicular se realizó en el mes de abril y junio, en los siete días de la semana (lunes - domingo), durante 18 horas (5:00 am - 11:00 pm).

#### 1.7. OBJETIVOS.

#### 1.7.1. Objetivo general.

✓ Determinar el nivel de servicio y capacidad vehicular en la intersección semaforizada de la avenida Vía de Evitamiento Norte y el jirón Manuel Seoane.

#### 1.7.2. Objetivos específicos.

- ✓ Determinar las características geométricas de la intersección semaforizada.
- ✓ Determinar los volúmenes horarios de máxima demanda, en la intersección semaforizada.
- ✓ Determinar el tiempo de demora en la intersección semaforizada.

#### CAPÍTULO II. MARCO TEÓRICO

#### 2.1. ANTECEDES TEÓRICOS DE LA INVESTIGACIÓN:

#### 2.1.1. Antecedentes internacionales.

En general, en nuestro medio no se dispone de literatura cuyo enfoque se encuentre relacionado con los objetivos del presente trabajo. Afortunadamente, algunas investigaciones realizadas en otros lugares sirven de gran ayuda para solucionar el problema planteado.

Jerez H y Morales S (2014), realizaron una investigación referente al análisis del nivel de servicio y capacidad vehicular de las intersecciones con mayor demanda de la ciudad de Azogues, dicha investigación tuvo como objetivo identificar y dar alternativas de solución para disminuir los problemas de congestión vehicular en las intersecciones analizadas, así como para reducir riesgos de accidentes en los puntos que lo requieran. Para la obtención de datos se realizó un aforo vehicular de siete intersecciones representativas, para determinar la clase de vehículos que transitan e identificar las horas punta.

Para la investigación se tuvo en consideración tanto las intersecciones semaforizadas y las intersecciones no semaforizadas, de tal manera generando un análisis completo del volumen del tránsito en las intersecciones más representativas de la ciudad de Azogues.

Se determinó la situación real de movilidad de siete intersecciones conflictivas exceptuando tres zonas en las que se realizaron ensayos para determinar los niveles de servicio reales. Con la propuesta generadas en algunas intersecciones no se pudo optimizar el tiempo de viaje, sin embargo, se obtuvo beneficios de seguridad vial. Dado que las metodologías aplicadas proporcionan un análisis aproximado de la capacidad y nivel de servicio, puede ser usado para evaluar demandas de tráfico, diseño geométrico, planes de semaforización, todo esto con sus respectivos factores de ajuste en función del tipo de área, que ayuden a corregir el comportamiento vehicular o de transporte publico siempre y cuando estos resultados sean concordantes con la realidad del parque automotor.

Se proponen propuestas para soluciones parciales de bajo costo como implementación de una apropiada demarcación, señalización de acuerdo al tipo de vía, ajustes de los tiempos semáforos. No se presentan propuestas parciales de alto costo ya que en las intersecciones

estudiadas el flujo vehicular no sobrepasa la capacidad y no es necesario una propuesta de presupuestos elevados a largo plazo.

Rodríguez (2005), realizó una investigación referente al análisis de flujos de saturación básicos y sus técnicas de medición en intersecciones semaforizadas, los resultados obtenidos se comparan con los valores recomendados por las metodologías del HCM de análisis, resultando conveniente recomendar un ajuste del flujo de saturación básico a 1800 veh/hora/canal, recomendado complementar la investigación para lograr adaptar la metodología de análisis de tránsito para su aplicación en nuestro país.

#### 2.1.2. Antecedentes nacionales.

Jimmy Carol Challco Castillo (2015), realizó un estudio titulado Análisis del Flujo Vehicular - de los Óvalos Libertadores, Garcilaso y Tacna – Intersecciones Giratorias en comparación con el comportamiento de intersección semaforizadas sometidas a la misma demanda, el cual estudio el análisis de la capacidad vial de las intersecciones giratorias (glorietas, rotondas) en comparación con el modelamiento de intersecciones viales Semaforizadas (ramales Múltiples) sometidas a la misma demanda de la ciudad del Cusco, determinando la capacidad Vial y/o nivel de servicio de las intersecciones viales giratorias y simulando un sistema vial Semaforizada que compara dicho nivel de servicio de las intersecciones de estudio.

Concluyendo con el desarrollo de esta tesis se demostró que la capacidad vial que ofrecen las intersecciones giratorias es mayor y más eficientes en comparación a la capacidad vial que ofrece las intersecciones semaforizadas.

Reyna, P (2014), realizó un estudio titulado Propuesta de Mejora de Niveles de Servicio en dos Intersecciones, la investigación se hizo con el fin de brindar alternativas de solución a los problemas de congestionamiento que se generan en estas dos intersecciones, se realizó este estudio teniendo en cuenta características reales y parámetros existentes en las avenidas. Se obtuvo los datos de campo a través de un aforo vehicular clasificando los tipos de vehículos que transitan e identificando la hora punta, estos datos fueron representados mediante gráficos.

Mediante el uso del programa Synchro 8 se ha caracterizado las intersecciones, encontrándose que no es posible modelarlo debido a que el programa presenta limitaciones para modelar las intersecciones y sus características específicas. El programa

no reconoce giros en U, así como también intersecciones a desfase. Las opciones para modelar los movimientos en un carril son limitados.

Luego de realizar la investigación se determinó que las calles Arica con Enrique Palacios presentan un nivel de servicio D y la intersección de Comandante Espinar con Enrique Palacios presenta un nivel de servicio E, se en aprecia que en estos niveles de servicio genera congestión vehicular, por esto se propone incrementar el ciclo de verde efectivo en el semáforo de la calle Enrique Palacios en 5 segundos. Obteniéndose una mejora teórica en el nivel de servicio, pasando de E al nivel de servicio D.

#### 2.1.3. Antecedentes locales.

Romero Barrios, M (2018), desarrolló un proyecto de tesis titulado; análisis del nivel de servicio vehicular y modelamiento en el software synchro traffic 8.0. del jr. Silva Santisteban de la ciudad de Cajamarca, donde tuvo como objetivo determinar el nivel de servicio vehicular en intersección semaforizada del jr. Silva Santisteban, para determinar las condiciones del tráfico, realizó el aforo vehicular de las intersecciones semaforizadas durante toda la semana, en el horario de 7:00 am - 8:00 pm. para cada intersección, determinando el volumen horario de máxima demanda del día mas congestionado, de esta manera determino la capacidad y el nivel el nivel de servicio en cada intersección. Así mismo se determinó las características geométricas de las intersecciones, para lo cual realizó el levantamiento topográfico de la zona en estudio. Finalmente, se midió los tiempos de los semáforos. Con estos datos obtenidos procedió a calcular los tiempos de demora y el nivel de servicio vehicular de cada intersección semaforizada, así como lo establece la metodología del Highway Capacity Manual (HCM 2010)

Determinó el nivel de servicio de las intersecciones: obteniendo un nivel C para el Jr. Silva Santisteban - Jr. Guillermo Urrelo, y Jr. Silva Santisteban - Jr. Romero y un nivel de servicio D para el Jr. Silva Santisteban - Av. Independencia

Angaspilco C, C R (2014), desarrolló un proyecto de tesis titulado nivel de serviciabilidad en las avenidas: Atahualpa, Juan XIII, Independencia, de los Héroes y San Martin de la ciudad de Cajamarca, donde tuvo como objetivo determinar el nivel de serviciabilidad en las avenidas anteriormente mencionadas. Para este estudio se tuvo en cuenta el aforo vehicular durante una semana, días en el cual hay mayor tránsito vehicular (lunes a viernes), con el fin de determinar el volumen horario de máxima demanda, para

luego encontrar la velocidad de recorrido y que finalmente se daría el nivel de servicio de las vías en estudio.

Los resultados de campo se tabularon y mostraron en forma gráfica mediante histogramas, donde se aprecia la variación de volúmenes y la participación según el tipo de vehículo.

Dando como resultados finales de niveles de servicio de las avenidas: Av. De los Héroes (Plazuela Bolognesi – La Recolecta) el nivel de servicio D, Av. De los Héroes (La Recolecta - Plazuela Bolognesi) el nivel de servicio F, Av. Independencia (Plazuela Bolognesi – Jr. Silva Santisteban) el nivel de servicio E, Av. Atahualpa (Plazuela Bolognesi – Jr. Sucre) el nivel de servicio E, Av. Atahualpa (Jr. Sucre - Plazuela Bolognesi) el nivel de servicio D, Av. San Martin (Psje. Cumbe Mayo – Plazuela Bolognesi) el nivel de servicio C, Av. Juan XXIII (Plazuela Bolognesi – Jr. Progreso) el nivel de servicio F y finalmente la Av. Juan XXIII (Jr. Progreso - Plazuela Bolognesi) el nivel de servicio D.

Finalmente, en este estudio de Nivel de Servicio uno de los vehículos más predominante dentro de las vías en estudio son las motostaxis. Que tiene una influencia del 47.4% al 60.8% del total de vehículos.

#### 2.2. BASES TEÓRICAS.

#### 2.2.1. Clasificación de vías urbanas.

Según el Manual de Diseño Geométrico de Vías Urbanas (2005) los cuatro sistemas funcionales de vialidades para áreas urbanas son:

#### 2.2.1.1. Vías expresas.

Las vías expresas establecen la relación entre el sistema interurbano y el sistema vial urbano, sirven principalmente para el tránsito de paso. Sirven para viajes largos entre grandes áreas de vivienda y concentraciones industriales, comerciales y el área central. Facilitan una movilidad óptima para el tráfico directo, no es permitido el estacionamiento, la descarga de mercaderías, ni el tránsito de peatones. Este tipo de vías también han sido llamadas autopistas.

#### 2.2.1.2. Vías arteriales.

Las vías arteriales permiten el tránsito vehicular, con media o alta fluidez, baja accesibilidad y relativa integración con el uso del suelo colindante. Estas vías deben ser integradas dentro del sistema de vías expresas y permitir una buena distribución y repartición del tráfico a las vías colectoras y locales. El término vía arterial no equivale

al de avenida, sin embargo, muchas vías arteriales han recibido genéricamente la denominación de tales.

#### 2.2.1.3. Vías colectoras.

Las vías colectoras sirven para llevar el tránsito de las vías locales a las arteriales y en algunos casos a las vías expresas cuando no es posible hacerlo por intermedio de las vías arteriales. Dan servicio tanto al tránsito de paso, como hacia las propiedades adyacentes. Este tipo de vías, han recibido muchas veces el nombre genérico de jirón, vía parque, e inclusive avenida.

#### 2.2.1.4. Vías locales.

Son aquellas cuya función principal es proveer a los predios o lotes, debiendo llevar únicamente su tránsito propio, generando tanto de ingreso como de salida, por ella transitan vehículos livianos, ocasionalmente semipesados; se permite el estacionamiento vehicular y existe tránsito peatonal irrestricto. Las vías locales son conectadas entre ellas y con las vías colectoras. Este tipo de vías han recibido el nombre genérico de calles y pasajes.

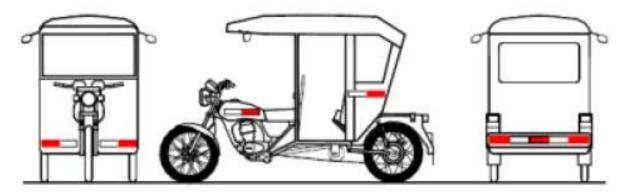
#### 2.2.2. Clasificación vehicular.

Según la DIRECTIVA N°002-2006-MTC/15, clasificación vehicular y estandarización de características registrales vehiculares, publicada por el ministerio de transporte del Perú. le clasifica como:

#### Categoría L: Vehículos automotores con menos de cuatro ruedas.

- L1: Vehículos de dos ruedas, de hasta 50cm³ y velocidad máxima de 50km/h.
- L2: Vehículos de tres ruedas, de hasta 50cm³ y velocidad máxima de 50km/h.
- L3: Vehículos de dos ruedas, de más de 50cm³ y velocidad máxima de 50km/h.
- L4: Vehículos de tres ruedas asimétricas al eje longitudinal del vehículo, de más de 50cm³ o velocidad mayor de 50km/h.
- L4: Vehículos de tres ruedas simétricas al eje longitudinal del vehículo, de más de 50cm³ o velocidad mayor de 50km/h y cuyo peso bruto vehicular no exceda de una tonelada.

**Figura 1:** Vehículo de la categoría L. (Trimoto)



Fuente: Ministerio de Transportes y Comunicaciones. Clasificación vehicular

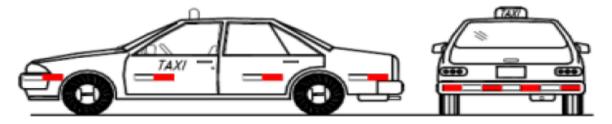
Categoría M: Vehículos automotores de cuatro ruedas o más diseñados y construidos para el transporte de pasajeros.

M1: Vehículos de 8 asientos o menos, sin contar el asiento del conductor.

M2: Vehículos de más de 8 asientos, sin contar el asiento del conductor y peso bruto vehicular de 5 toneladas o menos.

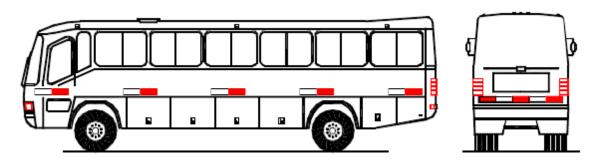
M3: Vehículos de más de 8 asientos, sin contar el asiento del conductor y peso bruto vehicular de más de 5 toneladas.

**Figura 2:** Vehículo de categoría M1. (automóvil o taxi)



Ministerio de Transportes y Comunicaciones. Clasificación vehicular

Figura 3: Vehículo de categoría M2 y M3 (ómnibus, minibús y microbús)



Ministerio de Transportes y Comunicaciones. Clasificación vehicular

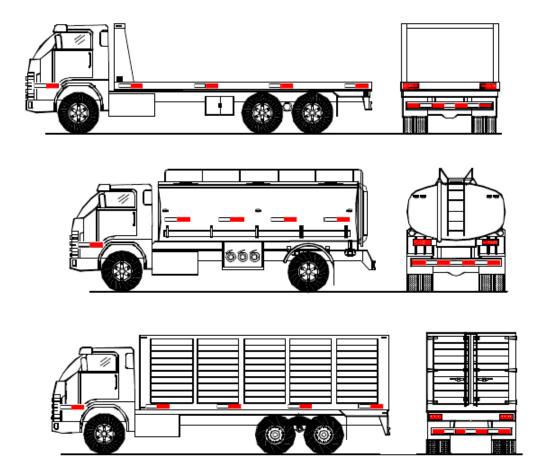
# Categoría N: Vehículos automotores de cuatro Ruedas o más diseñados y construidos para el trasporte de mercancías.

N1: Vehículos de peso bruto vehicular de 3.5tn o menos.

N2: Vehículos de peso bruto vehicular mayor a 3.5tn hasta 12 tn.

N3: Vehículos de peso bruto vehicular mayor a 12 tn.

**Figura 4:** Vehículo de categoría N1, N2 y N3



Fuente: Ministerio de Transportes y Comunicaciones. Clasificación vehicular

#### Categoría O: Remolque (incluido semirremolque).

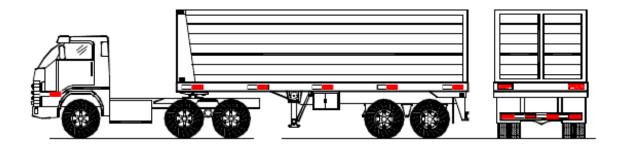
O1: Remolque de peso bruto vehicular de 0.75tn o menos.

O2: Remolque de peso bruto vehicular mayor a 0.75tn hasta 3.5tn.

O3: Remolque de peso bruto vehicular mayor a 3.5tn hasta 10tn.

O4: Remolque de peso bruto vehicular mayor a 10tn.

Figura 5: Vehículo de categoría O2, O3 y O4.



Fuente: Ministerio de Transportes y Comunicaciones. Clasificación vehicular

#### 2.2.3. Intersecciones viales semaforizadas

Las intersecciones son áreas comunes a dos o más vías que se cruzan en aquellos puntos donde se unen sus elementos, los cuales funcionan como un conjunto de interrelaciones muy complejas, por lo que es importante entender que la intersección es un área crítica y el punto focal de conflictos y congestión; al incrementarse la frecuencia y severidad de los conflictos de la intersección, la regulación y el control como el semáforo se vuelven necesarios.

Figura 6: Intersección semaforizada de cuatro accesos.



Fuente: Yépez, 2015

#### 2.2.4. Semáforos.

Según Higway Capacity Manual HCM, 2010, los semáforos modernos otorgan el tiempo de muchas maneras, desde la modalidad más sencilla de tiempos prefijados (tiempo fijo) y dos fases hasta la más compleja de tipo multifase. Esta sección describe los varios tipos de operación semafórica y su impacto en la capacidad.

Generalmente se emplean los siguientes términos para describir las operaciones semafóricas:

Ciclo: Cualquier secuencia completa de indicaciones o mensajes de un semáforo.

**Duración del ciclo:** El tiempo total que necesita el semáforo para completar un ciclo, expresado en segundos, se representa con el símbolo C.

**Fase:** La parte de un ciclo que se da a cualquier combinación de movimientos de tráfico que tienen derecho a pasar simultáneamente durante uno o más intervalos.

**Intervalo:** Un periodo de tiempo durante el cual todas las indicaciones semafóricas permanecen constantes.

**Tiempo de cambio.** Los intervalos "amarillo" más el "todo rojo" que tienen lugar entre las fases para permitir evacuar la intersección antes de que movimientos contrapuestos se pongan en marcha se presenta con el símbolo **Y** y se mide en segundos.

**Tiempo de verde**: El tiempo, dentro de una fase dada, durante la cual la indicación "verde" está a la vista: expresado con el símbolo Gi (para la fase i) y en segundos.

**Tiempo perdido:** El tiempo durante el cual la intersección no está efectivamente utilizada por ningún movimiento; estos tiempos ocurren durante el intervalo de cambio (durante el cual la intersección se evacua) y al principio de cada fase cuando los primeros coches de la cola sufren retrasos en el arranque.

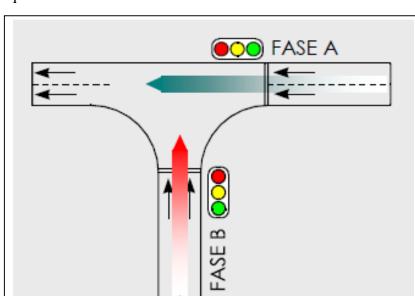


Figura 7: Esquema de fase en una intersección semaforizada

Fuente: (Bañon Blázquez Luis & Beivá Garcia José F., 2000)

**Tiempo de verde efectivo:** El tiempo durante una fase dada que es efectivamente disponible para los movimientos permitidos, generalmente se considera como el tiempo verde más el intervalo de cambio menos el tiempo perdido para la fase en cuestión; expresada en segundos.

**Proporción de verde:** La proporción de verde efectivo en relación a la duración del ciclo, notada con el símbolo gi/C (para la fase i).

**Rojo efectivo:** El tiempo durante el cual no se permite la circulación a un movimiento dado o conjunto de movimientos; es la duración del ciclo menos el tiempo verde efectivo para una fase específica, expresado en segundos.

#### 2.2.5. Tipos de movimientos.

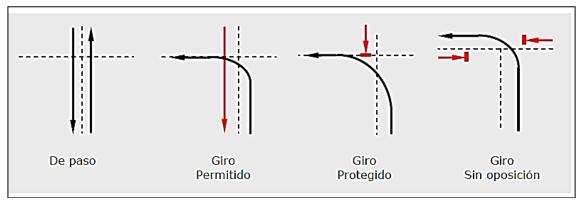
En una intersección regulada por semáforos la asignación del tiempo de verde no es lo único que influye de manera significativa en su capacidad; también debe tenerse en cuenta la disposición de los movimientos de giro dentro de la secuencia de fases. Pueden distinguirse cuatro tipos de movimientos: de paso, giro permitido, giro protegido y giro sin oposición.

**De paso:** El vehículo continúa en la dirección que llevaba antes de atravesar la intersección. De todos los movimientos, es el de menor requerimiento por parte del sistema.

- ✓ **Giro permitido:** El vehículo que lo efectúa debe atravesar bien una corriente peatonal, bien un flujo vehicular en sentido opuesto. Por ejemplo, un movimiento de giro a la izquierda que se realice al mismo tiempo que el movimiento de tráfico en sentido opuesto se considera permitido. Asimismo, un movimiento de giro a la derecha simultáneo con un cruce de peatones también lo será. Este tipo de movimientos exigen un mayor consumo del tiempo de verde.
- ✓ **Giro protegido:** En este tipo de movimientos, el vehículo no presenta oposición vehícular o peatonal a la hora de realizar la maniobra. Sería el caso de giros a la izquierda realizados en una fase exclusiva para ellos una flecha verde adicional en el semáforo- o de giros a la derecha con prohibición de cruce para los peatones durante esa fase.
- ✓ Giro sin oposición: A diferencia del caso anterior, esta clase de movimientos no necesita una regulación de fase exclusiva, ya que la configuración de la intersección hace imposible que se den conflictos o interferencias con el tráfico de paso. Se dan

sobre todo en calles de sentido único o en intersecciones en T que operen con dos fases separadas para cada dirección. (Bañon Blázquez Luis & Beivá Garcia José F., 2000)

Figura 8: Tipos de movimientos en una intersección



Fuente: (Bañon Blázquez Luis & Beivá Garcia José F., 2000)

#### 2.2.6. Parámetros básicos de flujo vehicular

Según el Higway Capacity Manual HCM, 2010

#### 2.2.6.1. Volumen y flujo vehicular

Volumen y flujo son dos medidas que cuantifican el número de vehículos pasando sobre una sección determinada de la vía durante un intervalo de tiempo dado. Estas medidas se definen a continuación:

#### √ Volumen

Es el número total de vehículos que pasan sobre una sección determinada de la vía durante un intervalo de tiempo. Este intervalo de tiempo puede ser variable, pero comúnmente se expresa en términos de periodos anuales, diarios, por hora, o menores a una hora.

#### ✓ Flujo vehicular

Corresponde a la tasa equivalente por hora en la cual los vehículos pasan sobre una sección determinada de la vía durante un intervalo de tiempo menor a una hora, usualmente 15 minutos.

#### 2.2.6.2. Velocidad.

Para caracterizar la velocidad que pueden lograr los usuarios en una vía se debe utilizar un valor representativo, debido a la amplia diversidad de velocidades individuales presentes en una corriente de tránsito.

Los parámetros básicos de velocidad aplicables a una corriente de tránsito en calles urbanas son los siguientes:

#### ✓ Velocidad promedio de viaje

Esta corresponde a la longitud del segmento dividida por el tiempo promedio de viaje de los vehículos que atraviesan el segmento, incluyendo los tiempos de demora debido a las detenciones.

#### ✓ Velocidad de flujo libre

Se define como la velocidad promedio de los vehículos en un segmento dado, medida en condiciones de bajo volumen, donde los conductores son libres de circular a la velocidad deseada y no se encuentran limitados debido a la presencia de otros vehículos o dispositivos de control de tránsito en la intersección aguas abajo (por ejemplo, semáforos, rotondas o señales de pare).

#### 2.2.6.3. Demora.

La demora es una importante medida de desempeño en elementos de un sistema de flujo interrumpido. Existen variados tipos de demora, donde la demora por control es la principal medida de servicio en el HCM para evaluar el nivel de servicio en intersecciones semaforizadas. Esta demora es aquella provocada por la presencia de un dispositivo de control de tránsito en la intersección e incluye la demora producto de la desaceleración de los vehículos llegando a la intersección, el tiempo empleado en la detención, el tiempo dedicado al moverse hacia adelante en la cola y el tiempo necesario para acelerar a la velocidad deseada.

Otros tipos de demora utilizados son los siguientes:

- ✓ Demora geométrica: Es aquella demora causada por las características geométricas de la vía.
- ✓ Demora por incidente: Tiempo adicional de viaje experimentado como resultado de un incidente.
- ✓ Demora por tránsito: Demora causada por la interacción entre vehículos, obligando a los conductores a reducir su velocidad por debajo de la velocidad de flujo libre.
- ✓ Demora Total: Sumatoria de todas las demoras mencionadas anteriormente.

#### 2.2.7. Volumen de tránsito horario.

El volumen de tráfico se define como el número de vehículos que pasan por un punto en una vía, ya sea por un sentido de vía, un cruce o intersección durante un intervalo de tiempo específico. Las unidades empleadas son las unidades de vehículos que pasan por unidad de tiempo, es muy usual la unidad vehículos por hora y vehículo por día.

Los volúmenes diarios son empleados para establecer modas a través del tiempo con fines de planificación. Para diseños detallados o decisiones más específicas los conteos son horarias, en este tipo de análisis es de vital interés la obtención de horas pico durante el día.

#### 2.2.7.1. Volumen horario de máxima demanda.

Es el máximo número de vehículos que pasan por un punto o sección de un carril o de una calzada durante 60 minutos consecutivos. Es el representativo de los períodos de máxima demanda que se pueden presentar durante un día en particular. (Ing. Victor Chavez Loaiza, 2005)

$$FHMD = \frac{VHMD}{N(Qmax)} \dots Ecuación 1$$

Donde:

N= Numero de periodos durante la hora de máxima demanda, periodos que pueden ser de 5, 10 o 15 minutos. Utilizando este último(15min) con mayor frecuencia.

#### 2.2.8. Capacidad vial en intersecciones semaforizadas

Según, Higway Capacity Manual HCM, 2010. La capacidad de intersecciones es definida para cada grupo de carriles. La capacidad del grupo de carriles es la máxima tasa de flujo para el grupo de carriles objeto que puede pasar a través de la intersección bajo el tráfico prevaleciente, la vía y las condiciones de semaforización. La tasa de flujo es generalmente medida o proyectada para periodos de 15 minutos, y la capacidad es establecida en vehículos por hora (vph).

✓ Condiciones de tráfico. Las condiciones de tráfico incluyen los volúmenes en cada aproximación, la distribución de vehículos por movimiento (izquierdo, de frente, derecha), la distribución del tipo de vehículos en cada movimiento, la localización y el uso de las paradas de ómnibus (transporte público) dentro del área de la intersección,

flujo de peatones que cruzan y movimientos de estacionamiento dentro del área de la intersección.

- ✓ Condiciones de la vía (geométricas): Las condiciones de la vía incluyen la geometría básica de la intersección, incluyendo el número y ancho de vías, pendientes y asignación del uso de la vía incluyendo vías de parqueo.
- ✓ Condiciones de semaforización: Las condiciones de semaforización, incluyen una definición total de las fases de la señal, tiempos y tipo de control, y una evaluación de la progresión para cada grupo de vías.

#### 2.2.9. Niveles de servicio

Es una medida cualitativa que describe las condiciones de operación de un flujo vehicular, y de su percepción por los motoristas y/ o pasajeros. Estas condiciones se describen en términos de factores tales como la velocidad y el tiempo de recorrido, la libertad de maniobras, la comodidad, la conveniencia y la seguridad vial. (Manual de Carreteras Diseño geométrico DG - 2014)

El nivel de servicio de intersecciones semaforizadas es definido en términos de la demora, la cual es una medida de la disconformidad del conductor, frustración, consumo de combustible y el tiempo perdido de viaje.

La demora experimentada por el conductor es hecha sobre un número de factores que relacionan el control, la geometría, el tráfico y los incidentes. (Higway Capacity Manual HCM, 2010)

- ✓ **Nivel de servicio A** describe operaciones con un control de demoras de 10 s/veh o menos y una proporción volumen-capacidad no superior a 1,0. Este nivel se asigna normalmente cuando la proporción volumen-capacidad es baja y la progresión es excepcionalmente favorable o la duración del ciclo es muy corto. Si es debido a la favorable progresión, la mayoría de los vehículos llegan durante la indicación verde y viajan a través de la intersección sin parar.
- ✓ **Nivel de servicio B** describe operaciones con control demora entre 10 y 20 s/veh y una proporción volumen-capacidad no superior a 1,0. Este nivel se asigna normalmente cuando la proporción volumen-capacidad es baja y la progresión es altamente favorable o la duración del ciclo es corto. Más vehículos parados que con Nivel de servicio A.

- ✓ Nivel de servicio C describe operaciones con control demora entre 20 y 35 s/veh y una proporción volumen-capacidad no superior a 1.0. Este nivel se asigna normalmente cuando la progresión es favorable o la duración del ciclo es moderada. Fallas de ciclo individual (es decir, uno o más vehículos en cola no son capaces de salir como resultado de la insuficiencia de la capacidad durante el ciclo) pueden comenzar a aparecer en este nivel. El número de vehículos parando es importante, aunque muchos vehículos pasan a través de la intersección sin parar.
- ✓ **Nivel de servicio D** describe operaciones con control demora entre 35 y 55 s/veh y una proporción volumen-capacidad no superior a 1.0. Este nivel se asigna normalmente cuando la proporción volumen-capacidad es alta y la progresión es ineficaz o la duración del ciclo es largo. Muchos vehículos paran y las fallas ciclo individual son perceptibles.
- ✓ Nivel de servicio E describe operaciones con control demora entre 55 y 80 s/veh y una proporción volumen-capacidad no superior a 1,0. Este nivel se asigna normalmente cuando la proporción volumen-capacidad es alta, la progresión es desfavorable, y la duración del ciclo es larga. Las fallas Ciclo individual son frecuentes.
- ✓ **Nivel de servicio F** describe operaciones con control demora superior a 80 s/veh o una proporción volumen-capacidad superior a 1.0. Este nivel se asigna normalmente cuando la proporción volumen-capacidad es muy alta, la progresión es muy pobre, y la duración del ciclo es larga. La mayoría de los ciclos no permiten borrar la cola.

Los criterios del nivel de servicio (NDS) se dan en términos de la demora promedio por vehículo, durante un periodo de análisis de 15 minutos. Se prescriben seis niveles de servicio. Los criterios para cada uno se describen y se muestran en la Tabla 1.

Tabla 1: Niveles de servicio en intersecciones semaforizadas

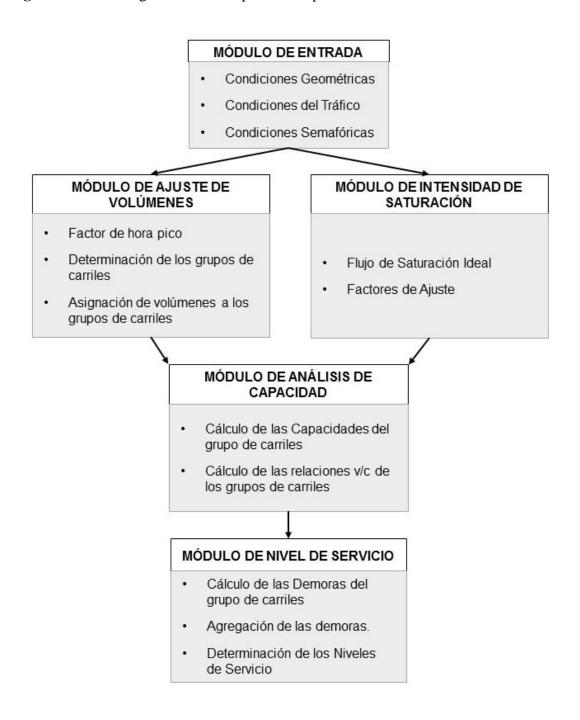
Nivel De Servicio	Caracteristicas de Operación	Demora por Control (S/Veh)
A	Baja demora, coordinación extremadamente favorable y ciclos cortos, los vehículos no se detienen.	≤ 10
В	Ocurre con una buena coordinación y ciclos cortos, los vehículos empiezan a detenerse.	> 10 - 20
C	Ocurre con una coordinación regular y/o ciclos largos, los ciclos en forma individual empiezan a fallar.	> 20 - 35
D	Empieza a notarse la influencia de congestión ocasionada por un ciclo largo y/o una coordinación desfavorable o relaciones v/c altas, muchos vehículos se detienen.	> 35 - 55
E	Es el límite aceptable de la demora; indica una coordinación muy pobre, grandes ciclos y relaciones v/c mayores, las fallas en los ciclos son frecuentes	> 55 - 80
F	El tiempo de demora es inaceptable para la mayoría de los conductores, ocurren cuando los valores de flujo exceden a la capacidad de la intersección o cuando las relaciones v/c son menores de 1.00 pero con una coordinación muy pobre y/o ciclos demasiado largos.	> 80

Fuente: (Higway Capacity Manual HCM, 2010)

#### 2.2.10. Análisis operacional

El análisis operacional del HCM consiste en estimar las medidas de eficiencia que son generadas en principio para elementos individuales y luego agregadas (ponderadas) para el sistema como un todo. La Figura 9 esquematiza el procedimiento.

Figura 9: Metodología de análisis operacional para intersecciones semaforizadas



Fuente: TRB, 2000, p. 16-20

#### 2.2.11. Datos de entrada

Según Higway Capacity Manual HCM, 2010

#### 2.2.11.1. Condiciones geométricas

Son aquellas condiciones que incluyen toda la información de la configuración física de la intersección. La geometría de la intersección es generalmente presentada en forma de diagrama y es incluida toda la información relevante, incluyendo pendientes de las aproximaciones, el número y ancho de vías, condiciones de estacionamiento. La existencia de vías exclusivas de volteo a la derecha e izquierda deben ser notadas, así como las longitudes de espera o estacionamiento de tales vías.

#### 2.2.11.2. Condiciones de circulación

Se refieren a los volúmenes de tránsito para cada movimiento en cada acceso de la intersección. Deben considerar tanto la distribución de los tipos de vehículos, como el tránsito de peatones y bicicletas que interfieren con los giros ya sea a la izquierda o a la derecha.

Un parámetro muy importante que determina las condiciones de circulación es el tipo de llegada que es el parámetro que describe la calidad de la progresión o coordinación en una intersección semaforizada.

#### 2.2.11.3. Condiciones de semaforización

Son aquellas que incluyen la información relacionada a los semáforos, como la longitud del ciclo, los tiempos de verde y demás intervalos; los mismos que pueden resumirse en un diagrama de fases.

Al completar la información necesaria sobre semaforización, esta incluirá a manera ilustrativa un diagrama de las fases, duración del ciclo, tiempo de verde y el intervalo de cambio y limpieza. Se deberá identificar el tipo de semáforo automática o pre ajustado y la presencia de semáforos peatonales.

Si existen requerimientos de tiempo para peatones, el mínimo tiempo de verde para la fase debería ser indicado y debe ser provisto en el tiempo del semáforo. El mínimo tiempo de verde puede ser estimado como:

$$Gp = 7.0 + (W/1.37) - Yi$$
 (Ec. 9) Ecuación 2

Donde:

Gp = Mínimo tiempo de verde, seg.

W = Distancia desde la vereda al centro de la vía más lejana de la calle que está siendo cruzada o a la isla de refugio de peatones más cercana, si el cruce peatonal es hecho sobre dos ciclos de señal, en metros.

Yi = Intervalo de cambio y limpieza (amarillo más todo el tiempo de rojo), sg.

#### 2.2.12. Ajuste de la demanda

#### 2.2.12.1. Agrupamiento de carriles

La metodología del HCM considera los accesos de una intersección de manera individual y los grupos de carriles de cada acceso también de forma individual. La segmentación toma en cuenta la geometría de la intersección y la distribución de movimientos. En la Figura 10, se presentan algunos agrupamientos de carriles comunes.

Figura 10: Grupos de carriles típicos para el análisis de intersecciones semaforizadas

Número de carriles	Movimientos por carril	Número de posibles grupos de carriles
1	LT+TH+RT	1 -
	Izquierdo, directo y derecho	Acceso carril sencillo
	EXC LT	
2	Izquierdo exclusivo TH+RT	2
	Directo y derecho	
	Izquierda y derecho	
2	LT+TH TH+RT	
	Directo y derecho	2
3	Izquierda exclusivo	
	EXC LT	
	TH+RT	
	Directo y derecho	3

Fuentes: TRB, 2000, p. 16-7

#### 2.2.13. Ajuste de la oferta

#### 2.2.13.1. Determinación de la tasa de flujo de saturación

El HCM calcula la tasa de flujo de saturación de un grupo de carriles a partir del ajuste de la tasa de flujo de saturación ideal, empleando la Ecuación 5.

$$S = S_0 * N * f_W * f_{HV} * f_g * f_p * f_{bb} * f_a * f_{LU} * f_{LT} * f_{RT} * f_{Lpb} * f_{Rpb} \quad \dots \text{ Ecuación 3}$$

Donde:

 $S_0$ : tasa de flujo de saturación del grupo de carriles (veh/h-verde).

 $S_0$ : tasa de flujo de saturación ideal por carril (veh/h/carril).

N: número de carriles del grupo de carriles.

 $f_W$ : factor de ajuste por ancho de carriles.

 $f_{HV}$ : factor de ajuste por vehículos pesados.

 $f_q$ : factor de ajuste por pendiente del acceso.

 $f_p$ : factor de ajuste por estacionamientos adyacentes al grupo de carriles.

 $f_{bb}$ : factor de ajuste por bloqueo de buses que paran cerca de la intersección.

 $f_a$ : factor de ajuste por tipo de área.

 $f_{LU}$ : actor de ajuste por utilización de carriles.

 $f_{LT}$ : factor de ajuste por giros a la izquierda.

 $f_{RT}$ : factor de ajuste por giros a la derecha.

 $f_{Lpb}$ : factor de ajuste por peatones y bicicletas para giros a la izquierda

 $f_{Rpb}$ : factor de ajuste por peatones y bicicletas para giros a la derecha.

El HCM recomienda un valor por defecto para la tasa de flujo de saturación ideal (carriles de 3.6 m, pendiente de 0%, mismo tipo de vehículos, sin estacionamientos ni giros, etc.) de 1900 vehículos livianos por hora por carril (veh/h/carril).

#### 2.2.13.2. Factores de ajuste del flujo de saturación

#### 2.2.13.2.1. Ajuste por ancho de carril (Fw)

Es el factor que considera el impacto negativo de carriles angostos. Los valores asumen diversos valores de acuerdo a la siguiente tabla.

**Tabla 2:** Valores de factor de ajuste por ancho de carriles.

Ancho de Carril (m)	Factor de Ajuste (fw)
< 3.0	0.96
$\geq 3.0 - 4.0$	1
> 4.00	1.04

Fuente: Highway Capacity Manual 2010.

### 2.2.13.2.2. Ajuste por vehículos pesados (F<sub>HV</sub>)

Un vehículo pesado se define como cualquier vehículo con más de cuatro neumáticos tocando el pavimento. Los autobuses locales que paran en el área de intersección no se incluyen en el recuento de vehículos pesados. El porcentaje de vehículos pesados representa el número de vehículos pesados que llegan durante el período de análisis, dividido por el número total de vehículos contados para el mismo período. Este porcentaje se proporciona para cada intersección a la circulación del tráfico; sin embargo, un valor representativo para todos los movimientos puede ser utilizado para un análisis de la planificación.

Este factor de añade el espacio adicional ocupado por vehículos pesados y sus diferencias en sus capacidades operativas con respecto a los vehículos livianos. Los valores de este factor se calcular con la siguiente ecuación:

$$f_{HV} = \frac{100}{100 + P_{HV}*(E_T - 1)}$$
 ... Ecuación 4

En donde:

PHV = Porcentaje (%) de vehículos pesados en el grupo de movimiento correspondiente ET = Número de automóviles equivalentes a un camión.

Para obtener los valores equivalentes de los vehículos se consideran los factores de conversión a coche patrón (UCP). Estos factores Se van usar para uniformar los tamaños de los vehículos a un solo tipo de vehículo patrón.

**Tabla 3:** Equivalencia de vehículos.

Tipo de vehículo	<b>Factor UCP</b>
Auto	1
Vehículo menor	0.4
Mototaxis	0.75
Camioneta rural (combi)	1.3
Microbús	2
Ómnibus	3.5
Camión	3

Fuente: Huamán, Copes y Villanueva (UPC)

#### 2.2.13.2.3. Ajuste por pendiente del acceso (FG)

Este factor añade el efecto de la pendiente de la rasante sobre la operación de todos los vehículos.

$$f_g = 1 - \frac{P_g}{200}$$
 ... Ecuación 5

En donde:

Pg = Porcentaje de pendiente del acceso.

Consideraciones:

-  $6 \le \%$  G  $\le +10$  Negativa en cuesta abajo (descensos)

#### 2.2.13.2.4. Ajuste por estacionamientos adyacente (F<sub>P</sub>)

El factor de ajuste de estacionamiento fP tiene en cuenta el efecto friccionante de un carril de estacionamiento sobre el flujo del grupo de carriles adyacente al carril de estacionamiento. Esto también representa el bloqueo ocasional de un carril adyacente por los vehículos que circulan dentro y fuera de la zona de estacionamiento. Si el estacionamiento no está presente, entonces este factor tiene un valor de 1,00. Si el estacionamiento está presente, entonces el valor de este factor se calcula con la ecuación:

$$f_p = \frac{N - 0.1 - \frac{18*N_m}{3600}}{N} \ge 0.050$$
 ... Ecuación 6

En donde:

N = Número de carriles por grupo

Nm = Número de buses que paran por hora

Consideraciones:  $0 \le Nb \le 250$ ; Además el fbb  $\ge 0.050$ 

La tasa de maniobra de estacionamiento corresponde a las áreas de estacionamiento directamente adyacente al grupo de carriles y dentro de 76.2 m antes de la línea de parada. Un límite práctico de 180 maniobras/h debe ser mantenido con la ecuación. Un valor mínimo de *fp* de esta ecuación es de 0,050. Cada maniobra (dentro o fuera) se asume para bloquear el tráfico en el carril adyacente a la maniobra de estacionamiento para un promedio de 18 s.

El factor sólo se aplica al grupo de carriles que es adyacente al estacionamiento. En una calle de un solo sentido con un solo carril de grupo de carriles, el número de maniobras utilizadas es el total de ambos lados de la pista. En una calle de un solo sentido con dos o más grupo de carriles, el factor se calcula por separado para cada grupo de carriles y se basa en el número de maniobras adyacente al grupo de carriles. Las Condiciones de estacionamiento con cero maniobras tienen un impacto diferente que el de una situación de no estacionamiento.

### 2.2.13.2.5. Ajuste por bloqueo de buses $(F_{BB})$

Es aquel factor de ajuste de bloqueo por transporte público, fbb, que incorpora el tránsito local de buses que se detienen a recoger o dejar pasajeros dentro de los 75 m desde la línea de parada (corriente arriba o corriente abajo). Este factor solo se debería emplear cuando los buses detenidos bloquean el flujo de tráfico. Se emplea un límite práctico de 250 paradas como máximo.

El factor asumido por el HCM como tiempo promedio de bloqueo es de 14.4 segundos durante el período verde. Dado que las condiciones de tráfico y transporte público en el Perú no son iguales que en otros países, se ha efectuado un estudio para determinar el tiempo promedio de bloqueo el cual ha determinado un valor de 8.7 segundos en tiempo de verde.

### 2.2.13.2.6. Ajuste por tipo de área (F<sub>A</sub>)

Este factor es aquel que considera la ineficiencia de áreas en los carriles. En el Distrito central de negocios (CBD) este factor tiene un valor de 0.90. Sin embargo, este valor no solo debe usarse en el CBD, pues se debe analizar caso a caso; por ejemplo, zonas en donde el diseño geométrico, el flujo de peatones son mayores que ocasionan que los vehículos aumenten significativamente.

En caso no tengamos condiciones por tipo de área que afecten el tránsito se deberá considerar el valor de 1.0.

## 2.2.13.2.7. Ajuste por utilización de carril $(F_{LU})$

Factor de ajuste por la utilización del carril cuenta para la desigualdad en la distribución del tráfico entre los carriles de circulación en aquellos grupos con más de un carril exclusivo. Este factor proporciona un ajuste a la tasa de flujo de saturación base para la cuenta de uso desigual de los carriles. Esto no se utiliza a menos que un grupo de movimiento tenga más de un carril exclusivo. Se calcula con la ecuación:

$$f_{LU} = \frac{v_g}{N_e v_{gl}}$$
 ... Ecuación 7

Donde:

Flu: Factor de ajuste por utilización de carril

 $V_g$ : Tasa de flujo de demanda para el grupo de movimiento (veh/h),

**Ne:** Tasa de flujo de demanda en el único carril exclusivo con la mayor tasa de flujo de todos los carriles exclusivos en el grupo de movimiento (veh/h/carril)

**Vg1:** Número de carriles exclusivos en grupo de movimiento (LN).

Los valores inferiores a 1,0 se aplican cuando el tráfico no está distribuido uniformemente. Enfoques como la demanda de capacidad, el factor de utilización de carril es a menudo más cerca de 1.0 porque los conductores tienen menos oportunidad de seleccionar su carril.

En algunas intersecciones, los conductores pueden elegir uno por encima de otro carril en anticipación del giro en una intersección posterior. Cuando este tipo de "pre posicionamiento" ocurre, una evaluación más precisa será obtenida cuando la actual tasa de flujo para cada carril enfocado es medida en el campo y siempre como una aportación a la metodología.

Si el grupo de carriles no tiene carril exclusivo este factor es de 1,0.

## 2.2.13.2.8. Ajuste por giros a la derecha $(F_{RT})$

Este factor está destinado para reflejar el efecto de la geometría de las vías y dependen si se realizan desde un carril exclusivo, compartido o único.

$$f_{RT} = \frac{1}{E_R}$$
 ... Ecuación 8

#### En donde:

ER= Número equivalente de vehículos que giran a la derecha por un carril exclusivo Para vías con carril exclusivo o compartido: fR = 1.18 teniendo como factor el valor de 0.85. Si tenemos presencia de carriles dobles el factor a usar es de 0.75.

### 2.2.13.2.9. Ajuste por giros a la izquierda $(F_{LT})$

Este factor está destinado a reflejar los giros a la izquierda son protegidos o permitidos y si se realizan desde un carril exclusivo o compartido. Este factor se obtiene con la siguiente ecuación:

$$f_{LT} = \frac{1}{E_L}$$
 ... Ecuación 9

En donde:

EL= Número equivalente de vehículos que giran a la izquierda por un carril exclusivo Para vías con carril exclusivo o compartido:

EL = 1.05 teniendo como factor el valor de 0.95. Si se tiene presencia de doble carril usar 0.92. Para una calle de intersección en T, usar 0.85 para un carril y 0.75 para dos carriles.

## 2.2.13.2.10. Ajuste por peatones y bicicletas ( $F_{LPB}$ y $F_{RPB}$ )

El procedimiento para determinar el factor de ajuste de giro a la izquierda de bicicletas y peatones **fLpb** y el factor de ajuste de giro a la derecha de bicicletas y peatones **fRpb** se basa en el concepto de ocupación de la zona de conflicto, el cual tiene en cuenta el conflicto entre el giro de vehículos, peatones y bicicletas. La ocupación correspondiente de la Zona de Conflicto toma en cuenta si el flujo vehicular oponente, también está en conflicto con el movimiento de giro a la izquierda. El porcentaje de tiempo en verde en el cual la zona de conflicto es ocupada se determina en función de la ocupación correspondiente y el número de carriles receptores del giro de vehículos.

En la Figura 11 se presentan y resumen todos los factores de ajuste mencionados junto con las fórmulas para su cálculo.

Figura 11: Factores de ajuste del flujo de saturación

Factor	Fórmula	Definición de variables	Notas
			W≥2.4m
Ancho de carril	$f_w = 1 + \frac{W - 3.6}{9}$	W = ancho de carril (m)	Si W≥4.8 m, analizar
	$f_w = 1 + \frac{1}{9}$		como dos carriles
Vehículos pesados	$f_{HV} = \frac{100}{100 + \%HV(E_T - 1)}$	%HV= porcentaje de vehículos pesados	$E_T = 2.00$
veinculos pesados	$100 + \%HV(E_T - 1)$	del grupo	autos/pesado
Dan Barre	$f_g = 1 - \frac{\% G}{200}$	%G= porcentaje de pendiente del	-6≤ %G ≤ +10
Pendiente	$f_g = 1 - \frac{1}{200}$	acceso	Negativa en descensos
		N= número de carriles del grupo	$0 \le N_{\rm m} \le 180$ $f_{\rm p} \ge 0.050$
Estacionamiento	$f_p = \frac{N - 0.1 - \frac{18N_m}{3600}}{N}$		$f_p \ge 0.030$ $f_p \ge 1.000 \text{ Para sin}$
	$J_p = \frac{1}{N}$	Nm= número de maniobras de estacionamiento/h	estacionamiento.
		estacionalmento/n	
Obstrucción de los autobuses	$f_{bb} = \frac{N - \frac{14.4 N_B}{3600}}{N}$	N= número de carriles del grupo	$0 \le N_B \le 250$
	$J_{bb} = \frac{1}{N}$	NB= número de buses que paran por	$F_{bb} \ge 0.050$
	$f_a = 0.900$ en CBD	hora	
Tipo de área	Ja – 0.300 CH CBD	CDB= distrito Central de Negocios	
	$f_a = 1.000$ en otras áreas	(centro de la ciudad)	
		Vg= tasa de flujo de demanda no	
Utilización de	V <sub>a</sub>	ajustada del grupo de carril (veh/h)	
carriles	$f_{LU} = \frac{V_g}{V_g N}$	Vg1= tasa de flujo de demanda no	
	Ü	ajustada del carril con el volumen más alto del grupo	
		N=número de carriles del grupo	
	Fase protegida:		
Vueltas a la	$f_{LT} = 0.95$ Carril exclusivo:	PLT= proporción de vueltas a la	
izquierda	Carril compartido:	izquierda en el grupo de carriles	
-	$f_{LT} = \frac{1}{1.0 + 0.05 P_{LT}}$		
	Carril exclusivo:		
	$f_{RT} = 0.85$		
Vueltas a la derecha	Carril compartido:	PRT= proporción de vueltas a la	$f_{RT} \ge 0.50$
	$f_{RT} = 1.0 - 0.15P_{RT}$ Carril simple:	derecha en el grupo de carriles	$j_{RT} \leq 0.30$
	Carril simple: $f_{RT} = 1.0 - 0.135 P_{RT}$		

Fuente: TRB, 2000, p. 16-11

## 2.2.14. Determinación de la capacidad y la relación V/C

## 2.2.14.1. Capacidad.

En intersecciones semaforizadas la capacidad se basa en los conceptos de flujo de saturación y tasa de flujo de saturación. Se calcula mediante la Ecuación 6.

$$C_i = S_i(\frac{g_i}{c}) \qquad \dots \text{Ecuación } 10$$

Donde:

Cj: capacidad del grupo de carriles i (veh/h).

Sj: tasa de flujo de saturación para el grupo de carriles i (veh/h)

gj: tiempo de verde efectivo para el grupo de carriles i (s).

C: longitud del ciclo del semáforo (s).

gi/C: proporción de verde efectivo para el grupo de carriles i.

#### 2.2.14.2. Relación V/C

La relación v/c es a menudo denominada relación de volumen-capacidad o grado de saturación y expresa la razón entre la tasa de flujo (v) y la capacidad (c). En el análisis de intersecciones es representada con el símbolo X, por lo que para un grupo de carriles dado i, Xi se calcula empleando la Ecuación 7.

$$X_i = \frac{v_i}{c_i} = \frac{v_i}{s_i(\frac{g_i}{C})} = \frac{v_i*C}{s_i*g_i}$$
 ... Ecuación 11

Donde:

X<sub>i</sub>: relación v/c o grado de saturación para el grupo de carriles i.

V<sub>i</sub>: tasa de flujo de demanda actual o proyectada para el grupo de carriles i (veh/h).

C<sub>i</sub>: Capacidad del grupo de carriles i.

S<sub>i</sub>: tasa de flujo de saturación para el grupo de carriles i (veh/h).

g<sub>i</sub>: tiempo de verde efectivo para el grupo de carriles i (s).

C: longitud del ciclo (s).

#### 2.2.15. Medidas de eficiencia

#### 2.2.15.1. Determinación de la demora

Los valores derivados de los cálculos de demora representan la demora media por control experimentada por todos los vehículos que llegan durante el periodo de análisis, incluyendo aquellas demoras contraídas fuera del mismo cuando el grupo de carriles se encuentra sobresaturado. La demora por control además considera los movimientos a bajas velocidades y las detenciones conforme los vehículos se mueven en la cola o

disminuyen la velocidad corriente arriba de la intersección. La demora promedio por control por vehículo para un grupo de carriles se obtiene mediante la ecuación 12.

$$d = d_1(PF) + d_2 + d_3$$
 ...Ecuación 12

Donde:

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

d<sub>1</sub>: demora por control uniforme asumiendo llegadas uniformes (s/veh).

PF: factor de ajuste de demora uniforme por coordinación, el cual tiene en

cuenta los efectos de la coordinación de semáforos.

d<sub>2</sub>: 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 la demora asume que no hay cola inicial para el grupo de carriles al inicio del periodo de análisis (s/veh).

d<sub>3</sub>: demora por cola inicial, la cual tiene en cuenta las demoras de todos los vehículos en
 el periodo de análisis debido a las colas iniciales al comienzo del periodo de análisis (s/veh).

#### 2.2.15.2. Demora uniforme.

Es aquella demora que se obtiene al asumir el caso ideal de llegadas uniformes, flujo estable, y ausencia de cola inicial. La Ecuación 10 brinda una estimación aceptada y precisa de la demora uniforme, la cual está basada en el primer término de la fórmula de demora de Webster. Nótese que los valores de X no pueden ser mayores de 1.

$$d1 = \frac{0.5C (1 - \frac{g}{c})^2}{1 - [min(1,x) * \frac{g}{c}]} \quad ... \text{Ecuación } 13$$

Donde:

C = Ciclo del semáforo

g = Tiempo efectivo de verde por grupo de carriles

Xi = Relación volumen a capacidad o grado de saturación del acceso

#### 2.2.16. Métodos de muestreo

A continuación, se enumeran las modalidades más comúnmente usadas para aforos de tránsito.

#### 2.2.16.1. Aforos manuales:

Son aquellos que registran a vehículos haciendo trazos en un papel o con contadores manuales. Mediante éstos es posible conseguir datos que no pueden ser obtenidos por otros procedimientos, como clasificar a los vehículos por tipo, número de ellos que giran u ocupantes de los mismos. Los recuentos pueden dividirse en 30 minutos e incluso 15 cuando el tránsito es muy denso. Para hacer los recuentos se deben preparar hojas de campo.

- Se usan por lo general para contabilizar volúmenes de giro y volúmenes clasificados.
- La duración del aforo varía con el propósito del aforo. Algunos aforos clasificados pueden durar hasta 24 horas.
- El equipo usado es variado; desde hojas de papel marcando cada vehículo hasta contadores electrónicos con teclados. Ambos métodos son manuales.
- Durante periodos de tránsito alto, es necesario más de una persona para efectuar los aforos. La exactitud y confiabilidad de los aforos depende del tipo y cantidad del personal, instrucciones, supervisión y la cantidad de información a ser obtenida por cada persona.

#### 2.2.16.2. Contadores mecánicos:

Son aquellos que emplean instrumentos para realizar el registro de vehículos, sin que se requiera de personal permanente. Estos instrumentos se basan en principios como el de la célula fotoeléctrica, presiones en planchas especiales o por medio de detectores magnéticos o hidráulicos.

Atendiendo a su movilidad los contadores pueden ser fijos o portátiles. Los fijos se usan para hacer recuentos continuos en ciertos lugares, mientras que los portátiles son más ligeros y se utilizan para hacer recuentos parciales durante periodos de tiempo limitados Contadores permanentes son usados para aforar el tránsito continuamente. Es usado a menudo para estudios de tendencias. Pueden ser actuados por células fotoeléctricas, detectores magnéticos y detectores de lazo.

#### 2.2.16.3. Contadores portátiles:

- Toman nota de los volúmenes aforados cada hora y 15 minutos, dependiendo del modelo. Pueden ser tubos neumáticos u otro tipo de detector portátil. Entre sus ventajas se cuentan: una sola persona puede mantener varios contadores y, además, proveen aforos permanentes de todas las variaciones del tránsito durante el periodo del aforo. Entre sus desventajas se cuentan: no permiten clasificar los volúmenes por tipo de vehículo y movimientos de giro y muchas veces se necesitan aforos manuales ya que muchos

contadores (en particular los de tubo neumático) cuentan más de un vehículo cuando son accionados por vehículos de más de un eje o por vehículos que viajen a velocidades bajas.

#### 2.2.16.4. Método del vehículo en movimiento:

Este método se emplea para obtener volúmenes de tránsito en un tramo de la vía urbana, sirviendo además para determinar tiempos y velocidades de recorrido medias. Para aplicar este método se emplea un vehículo con su conductor, que recorre el tramo de vía considerado a la velocidad media de la corriente de tránsito, acompañado de uno o más observadores que deben registrar el tiempo que tarda el tramo de la vía considerado, los vehículos que se cruzan con él y están en sentido contrario, los vehículos pasados y los que se adelantan a él, en el mismo sentido.

#### 2.2.16.5. Periodos de aforo.

Como regla general, los aforos realizados en zonas urbanas durante la hora de máxima demanda, demostraran los volúmenes mayores. Se recomienda periodos de aforo de 15 minutos, para determinar el factor de la hora de máxima demanda (FHMD). No es recomendable que los aforos se lleven a cabo en días festivos, ni un día antes o posterior a ellos. Tampoco cuando existe condiciones atmosféricas adversas que pudiera afectar el flujo vehicular. Según Angaspilco Chinguel, C R (2014, p. 36)

#### Definición de términos básicos.

**Avenida:** Calle ancha de doble sentido con calzadas separadas por una berma central.

Aforo: Conteo de vehículos que pasan por un punto de la avenida en estudio.

**Densidad:** Es el número de vehículos por unidad de longitud de la vía y se expresa en vehículos por kilómetro (veh/Km). (Radelat, 2003, p. 136)

**Conductor:** Es la persona encargada de maniobrar un vehículo cualquiera, inclusive sin motor.

**Intersecciones.** Se denomina intersección a un área que es compartida por dos o más caminos, calles o avenidas, y cuya función principal es posibilitar el cambio de dirección de la ruta. (Board, T.R 2000. Highway Capacity Manual. Washington D.C.)

**Nivel de servicio:** Es una medida de calidad que describe las condiciones de funcionamiento dentro de un flujo de tránsito, por lo general en términos de mediad de servicio tales como la velocidad y el tiempo de viaje, la libertad la maniobra, las interrupciones de tráfico, y la comodidad y conveniencia. (Board, T.R 2000. Highway Capacity Manual. Washington D.C.)

**Semáforo:** Es un dispositivo electrónico para regular el tránsito de vehículos y peatones, mediante tres luces de color rojo, amarillo y verde.

**Velocidad:** Es la relación entre el espacio recorrido y el tiempo recorrido (Radelat, 2003, p. 136). Normalmente se expresa en kilómetros por hora (Km/h).

**Volumen de tránsito:** Es el número de vehículos que pasan por un punto durante un periodo determinado. Generalmente se expresa en vehículos por hora (veh/h), aunque esto no implica que sea medido específicamente durante una hora (Fernández, 2008, p. 24).

Vía: Vía urbana o camino rural abierto a la circulación publica de vehículos y peatones.

## CAPÍTULO III. MATERIALES Y MÉTODOS.

## 3.1. UBICACIÓN GEOGRÁFICA.

La presente tesis de investigación se realizó en el departamento, provincia y distrito de Cajamarca, en la intersección semaforizada de la avenida Vía de Evitamiento Norte y el jirón Manuel Seoane.

**Tabla 4:** Coordenadas UTM de la intersección semaforizada, (DATUM: WGS-84)

INTERSECCIÓN	SEMAFOROS	COORDENADAS UTM			
INTERSECTION	SEMAT OROS	ESTE (m)	NORTE (m)	COTA (m)	
Avenida Vía de	S-01	775386.4375	9208087.7720	2738.2734	
Evitamiento Norte y	S-02	775371.5831	9208139.9204	2737.9912	
Manuel Seoane	S-03	775368.7907	9208121.3484	2738.2555	

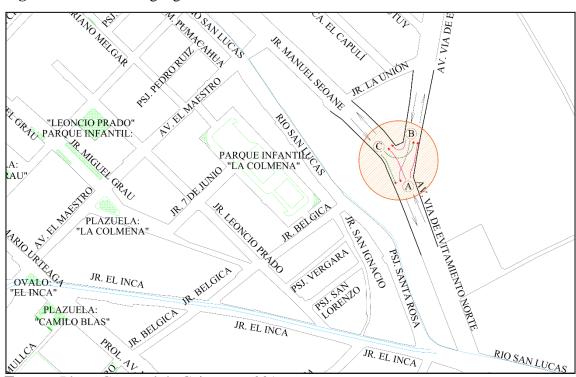
Fuente: Elaboración propia, 2019.

Tabla 5: Coordenadas geográficas de la intersección semaforizada.

INTERSECCIÓN	SEMAFOROS	LATITUD	LONGITUD
Avenida Vía de	S-01	82° 30′ 34.41′′ N	61° 43' 25.10'' W
Evitamiento Norte y	S-02	82° 30' 36.15'' N	61° 43′ 24.35′′ W
Manuel Seoane	S-03	82° 30' 35.62'' N	61° 43′ 26.51′′ W

Fuente: Elaboración propia, 2019.

Figura 12: Ubicación geográfica de la intersección semaforizada en estudio.



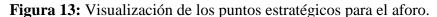
Fuente: Plano Catastral de Cajamarca 2016

## 3.2. TIEMPO EN QUE SE REALIZÓ LA INVESTIGACIÓN

En la presente como ya se señaló anteriormente el análisis se efectúo en los siete días de la semana.

La toma de datos se llevó a cabo del 22 al 26 de abril (de lunes a viernes) y del 15 al 16 de junio (sábado y domingo) del año 2019, durante dieciocho horas, de 5:00 am – 11:00 pm en intervalos 15 minutos, en tres puntos estratégicos de la intersección semaforizada

En la figura 13 se muestra la ubicación de los tres puntos estratégicos para el aforo vehicular.





Acceso A. Acceso B



Acceso C

## 3.3. MATERIALES Y EQUIPOS UTILIZADOS EN LA OBTENCIÓN DE DATOS DE CAMPO

- ✓ **Materiales:** Material de escritorio, ficha de aforo vehicular.
- ✓ **Equipo:** Computadora, wincha, cámara fotográfica, estación total leica.
- ✓ **Programas:** Microsoft Excel, microsoft Word, autocad 2018.

#### 3.4. METODOLOGÍA DE LA INVESTIGACIÓN.

#### 3.4.1. Tipo de investigación:

La investigación es de tipo cuantitativa. Ya que se recogió datos de campo para procesarlo en hojas de cálculo, para poder determinar finalmente el nivel de servicio y capacidad vehicular.

#### 3.4.2. Nivel de investigación:

La investigación es de nivel descriptivo, ya que se describió situaciones y eventos.

#### 3.4.3. Método de investigación:

En la investigación se empleó el método hipotético - deductivo, ya que se observó el fenómeno a estudiar en la intersección semaforizada, creándose una hipótesis.

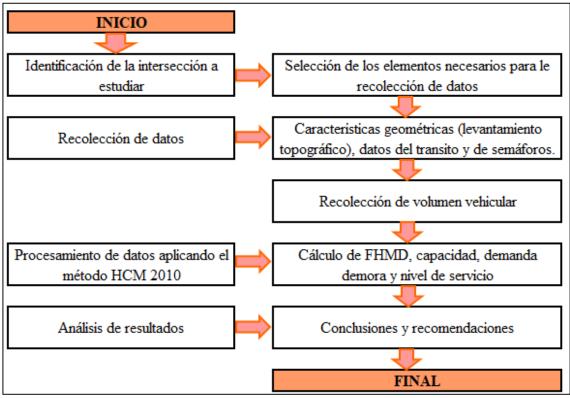
#### 3.5. PROCEDIMIENTO.

Antes de iniciar la metodología de análisis del HCM 2010, es fundamental para investigación la recolección de datos. El cual se describe a continuación.

- ✓ La toma de datos se realizó del 22 al 26 de abril (de lunes a viernes) y del 15 al 16 de junio (sábado y domingo) del año 2019, durante dieciocho horas, de 5:00 am − 11:00 pm en intervalos 15 minutos, en tres puntos estratégicos de la intersección semaforizada, el aforo vehicular se realizó manualmente mediante el uso de formatos de campo y lápiz.
- ✓ La toma de datos del ciclo del semáforo, se realizó empleando un cronometro de mano, para la estimación de los tiempos reales de la longitud del ciclo, tiempos de verde y demás intervalos del semáforo.
- ✓ Para la recolección de datos de las condiciones geométricas de la intersección se realizó el levantamiento topográfico

Para realizar el 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, se utilizó el procedimiento mostrado en la figura 14.

**Figura 14:** Resumen para el análisis del nivel de servicio y la capacidad vehicular de la intersección semaforizada, aplicando la metodología del HCM 2010.



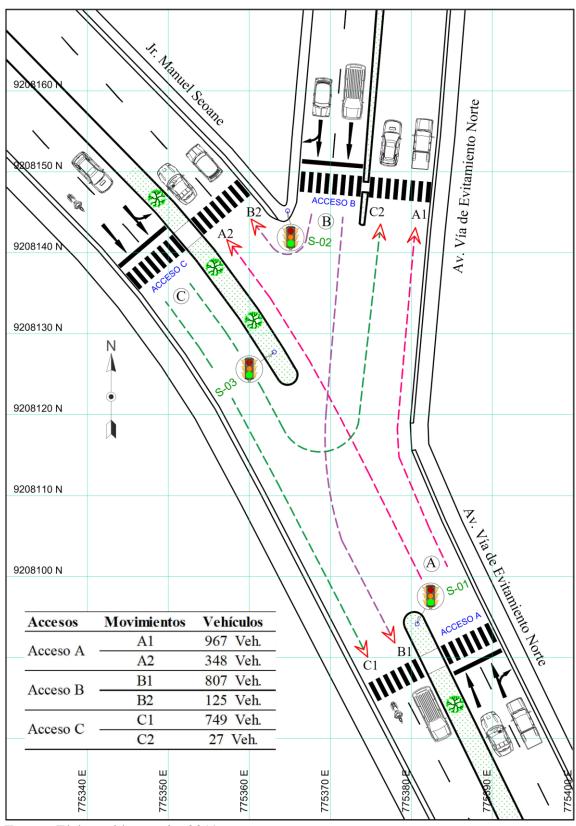
A continuación, se presentan el procedimiento según la figura 11.

#### 3.5.1. Identificación de la intersección a estudiar.

En la presente tesis se analizó la intersección semaforizada de la avenida vía de Evitamiento Norte y el jirón Manuel Seoane, aplicando la metodología del HCM 2010. La información necesaria para determinar el nivel de servicio y capacidad vehicular en intersección semaforizada, según el manual de capacidad de carreteras (HCM 2010) es el siguiente:

- ✓ Determinación de las características geométricas.
- ✓ Determinación de las características del tránsito. (aforo vehicular)
- ✓ Determinación de las características semafóricas. (Ciclo semafórico)

**Figura 15:** Codificación del movimiento vehicular en la intersección semaforizada de la avenida vía de Evitamiento Norte y el jirón Manuel Seoane.



## 3.5.2. Recolección de datos.

## 3.5.2.1. Características geométricas de la intersección semaforizada.

Para la recolección de datos de las características geométricas se realizó el levantamiento topográfico, la figura 17 muestra el resumen de todos los datos que nos servirán para el análisis, según el manual de capacidad de carreteras (HCM 2010).

Figura 16: Imágenes del trabajo de levantamiento topográfico.

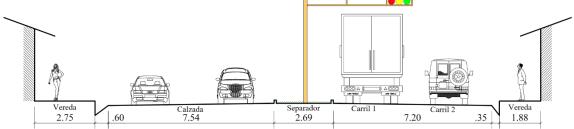


Ν 9208160 N Av. Vía de Evitamiento Norte 9208150 N S-02 9208140 N 9208130 N 9208120 N 9208110 N 9208100 N ANCHO DE ACCESO PENDIENTE N° CARRILES CARRIL 0.74% 2 Acceso A 3.60 m 2 Acceso B 1.06% 3.95 m 0.49% Acceso C 2 3.95 m 9208080 N Av. Vía de Evitamiento Norte 775350 E 775360 E 775400 E

Figura 17: Características geométricas de la intersección semaforizada.

El acceso A de la intersección tiene sentido de circulación de sur a norte, la avenida Vía de Evitamiento Norte cuenta con dos carriles de 3.60 m de ancho promedio, una berma central de 2.69 m, no cuenta con carril exclusivo, no cuenta con paradero de buses y finalmente tiene una pendiente de 0.74%.

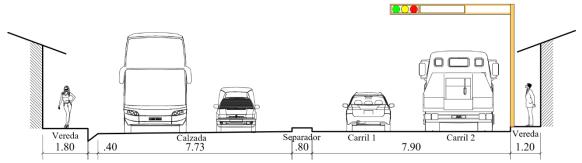
Figura 18: Sección transversal típica acceso A.



Fuente: Elaboración propia, 2019.

El acceso B de la intersección tiene sentido de circulación de norte a sur, la avenida Vía de Evitamiento Norte cuenta con dos carriles de 3.95 m de ancho promedio, una berma central de .80 m, no cuenta con carril exclusivo, no cuenta con paradero de buses y finalmente tiene una pendiente de 1.06%.

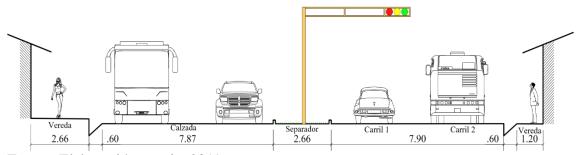
Figura 19: Sección transversal típica acceso B.



Fuente: Elaboración propia, 2019.

El acceso C de la intersección tiene sentido de circulación de noroeste a sur, el jr. Manuel Seoane cuenta con dos carriles de 3.95 m de ancho promedio, una berma central de 2.66 m, no cuenta con carril exclusivo, no cuenta con paradero de buses y finalmente tiene una pendiente de 0.49%.

Figura 20: Sección transversal típica acceso C.



**Tabla 6:** Resumen de las características geométricas de la intersección semaforizada.

INTERSECCIÓN	VÍA	PENDIENTE	ACCESO	N° CARRILES	ANCHO DE CARRIL
Av. Vía de Evitamiento	Av. Vía de Evitamiento Norte	0.74%	$\begin{array}{c} A \\ S-N \end{array}$	2	3.60 m
Norte y	Av. Vía de Evitamiento Norte	1.06%	B N - S	2	3.95 m
Jr. Manuel Seoane	Jr. Manuel Seoane	0.49%	C NO - S	2	3.95 m

## 3.5.2.2. Tiempo del semáforo en intersección.

La toma de datos del ciclo de los semáforos en la intersección de la avenida Vía de Evitamiento Norte y el jirón Manuel Seoane, se realizó con la ayuda de un cronometro, determinando los tiempos: verde, rojo y ámbar respectivamente, estos datos se tendrán en cuenta para determinar los tiempos de demora.

Con los tiempos de ámbar y verde, se podrán calcular los valores de verde efectivo y rojo efectivo del semáforo, el cual nos ayudara para el análisis del nivel de servicio y capacidad vehicular, Según HCM 2010.

Figura 21: Diagrama de fases de los semáforos en la intersección. Jr. Mannel Seoane 9208160 Av. Vía de Evitamiento Norte 208150 N A2 (B) S-02 9208140 N 40" |3"| (C) 45" 9208130 N Ν 5.03 42" | 3" 9208120 N 9208110 N 42" |3"| 9208100 N 775340 E

42 seg.

FASE 1

FASE 2

FASE 3

Vef - 1

**R** 2

Vef - 3

42 seg.

45 seg.

DIAGRAMA DE FASES Ciclo = 88 seg.

 $A_1$ 

45"

**R** 1

Vef - 2

**R** 3

43 seg.

40 seg.

43 seg,

88"

88"

88"

3" 85"

#### 3.5.2.3. Volumen vehicular en intersección.

En la presente tesis el aforo vehicular fue realizado para el periodo comprendido entre las 5:00 am y 11:00 pm, para cada uno de los accesos de la intersección y según el tipo de vehículo, datos que serán esenciales para la determinación del nivel servicio y capacidad de vehicular en la intersección semaforizada, el cual se detalla en las hojas de aforo por día junto con el volumen horario de máxima demanda. (revisar Anexo N°03)

#### 3.5.2.3.1. Variación de vehículos por día.

Para poder encontrar el volumen horario de máxima demanda (VHMD) de la intersección semaforizada, es necesario saber el día que tiene mayor demanda vehicular, en la figura 22 se presenta el total de vehículos por cada día de la semana (en horario de 5:00 am - 11:00 pm), el cual nos indica que los días lunes y viernes contiene mayor demanda vehicular, superándole ligeramente el día lunes, del cual obtendremos el volumen horario de máxima demanda (VHMD).

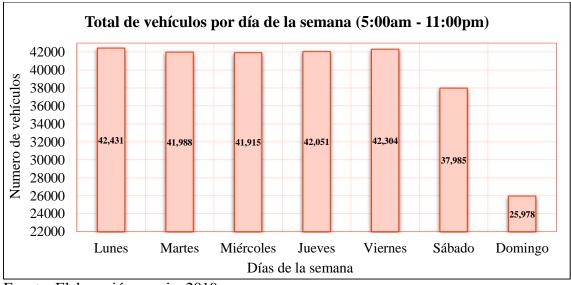


Figura 22: Histograma de total de vehículos por día de la semana.

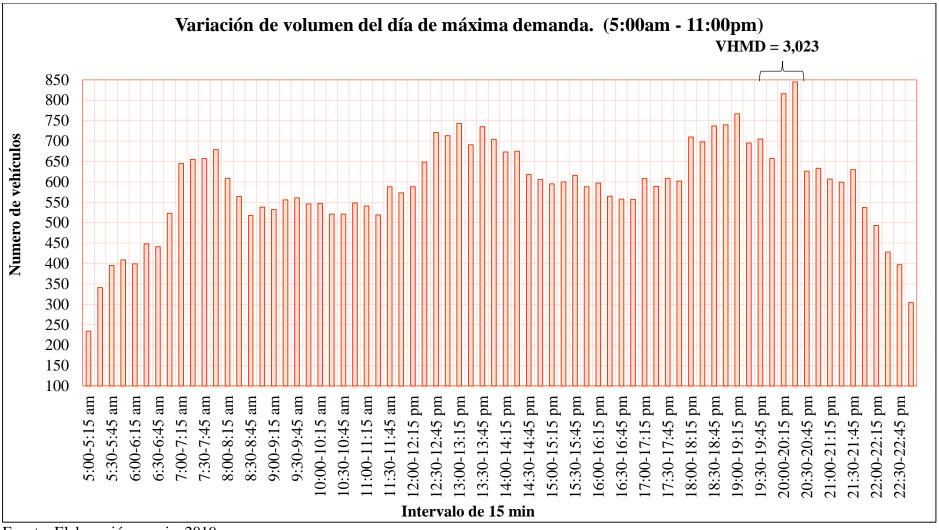
Fuente: Elaboración propia, 2019.

#### 3.5.2.3.2. Volumen total de vehículos en la hora de máxima demanda.

Para determinar el volumen horario de máxima demanda (VHMD), se tomó los datos del día lunes, tal como se muestra en la figura 23 indicando los vehículos aforados en intervalos de 15min, la cual se puede deducir la hora de máxima demanda está entre las 7:30 pm y 8:30 pm, se detalla en el anexo 3.

A continuación, se muestra en la figura 23 que la hora de máxima demanda es de 7:30 pm a 8:30 pm teniendo como resultado un VHMD de 3,023 Vehículos.

Figura 23: Histograma de la variación de volumen del día de máxima demanda.



En la tabla 6, se muestra la cantidad de vehículos que pasan por cada carril y la suma de estos en hora punta, de la intersección semaforizada.

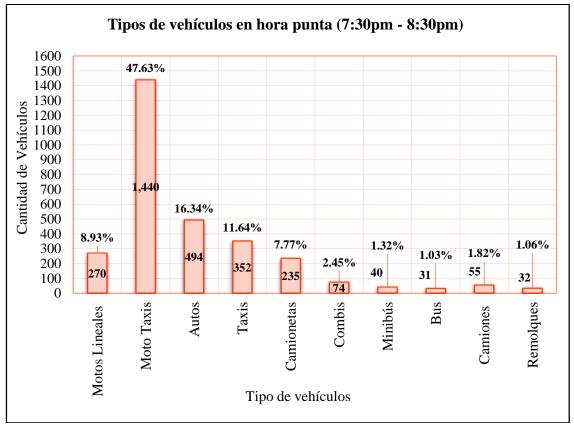
**Tabla 7:** Cantidad de vehículos por carril en hora punta.

HORA PUNTA	CARI	RIL A	CAR	RIL B	CARI	RIL C	TOTAL	
HOKA FUNTA	<b>A1</b>	<b>A2</b>	<b>B1</b>	<b>B2</b>	<b>C1</b>	<b>C2</b>	VEHÍCULOS	
19:30-19:45 pm	239	71	180	33	174	8	705 Veh.	
19:45-20:00 pm	209	65	177	30	173	3	657 Veh.	
20:00-20:15 pm	250	102	213	33	212	6	816 Veh.	
20:15-20:30 pm	269	110	237	29	190	10	845 Veh.	
Vehículos Por	067	348	807	125	740	27		
Carril	967	348	6U /	123	749	27	3023 Veh.	
VHMD	1315	Veh.	932	Veh.	776	Veh.		

Fuente: Elaboración propia, 2019.

La figura 24, se muestra la cantidad y en porcentaje de vehículos por tipo en hora punta, demostrando que las mototaxis tienen el mayor porcentaje con un 47.63% del total de vehículos aforados en la hora punta.

Figura 24: Tipo de vehículos en hora punta (cantidad y porcentaje).



#### 3.5.2.3.3. Factor horario de máxima demanda de la intersección.

Para poder encontrar el factor horario de máxima demanda de la intersección semaforizada, remplazamos datos utilizando la ecuación siguiente, descripta en la parte teórica de la presente tesis.

$$FHMD = \frac{VHMD}{4 * q15 máx}$$

En donde:

VHMD = Volumen horario de máxima demanda

q15 máx = Volumen máximo durante 15 minutos de flujo (veh / 15 minutos)

FHMD= 0.8944

# 3.5.3. Determinación del nivel de servicio y capacidad vehicular de la intersección semaforizada aplicando la metodología HCM 2010

Para determinar el nivel de servicio y la capacidad vehicular en la intersección semaforizada de acuerdo como indica el HCM 2010, se sigue los siguientes pasos.

## 3.5.3.1. Determinación de FHMD de cada grupo carril.

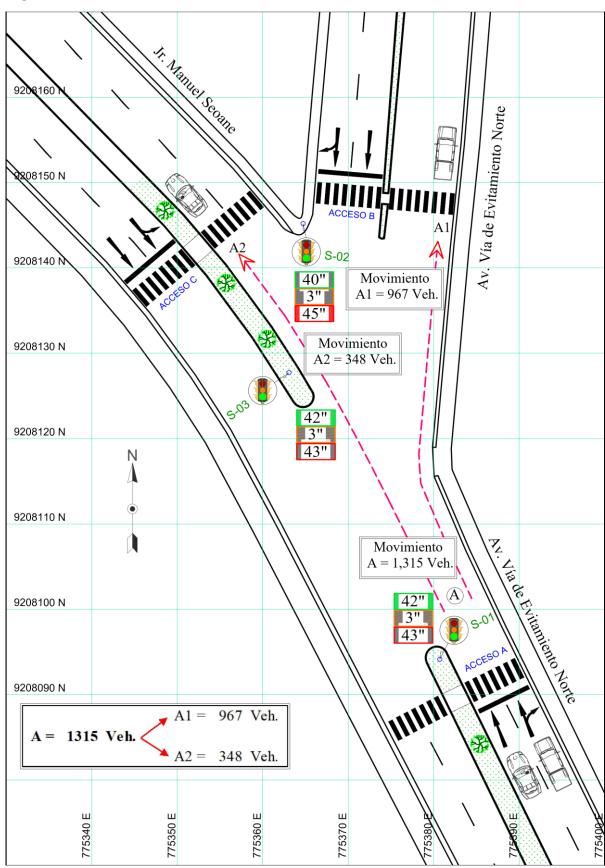
✓ **Distribución de vehículos por carril.** Agrupamos por grupo carril en la intersección semaforizada para poder encontrar el FHMD por grupo carril.

## Grupo carril A.

**Tabla 8:** Tipo de vehículo en el carril A.

GRUPO CARRIL	FLUJO	TIPO DE VEHÍCULOS	VEHÍCULOS	PORCENTAJE
		Motos Lineales	145	11.03%
		Moto Taxis	551	41.90%
		Autos	276	20.99%
		Taxis	158	12.02%
٨	A 1 . A 2	Camionetas	88	6.69%
A A1	A1 + A2	Combis	42	3.19%
		Minibús	13	0.99%
		Bus	13	0.99%
		Camiones	21	1.60%
		Remolques	8	0.61%
VHMD (Carril A)			1315	100%

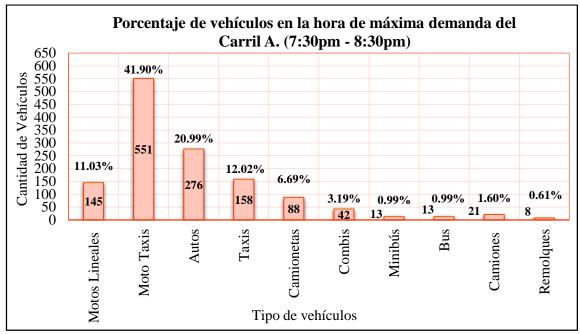
Figura 25: Movimiento vehicular en el carril A.



**Factor horario de máxima demanda.** Para el factor horario de máxima demanda reemplazamos datos en la ecuación.

$$FHMD = \frac{1315}{4 * 379} = 0.8674$$

Figura 26: Porcentaje de vehículos en la hora de máxima demanda del carril A.



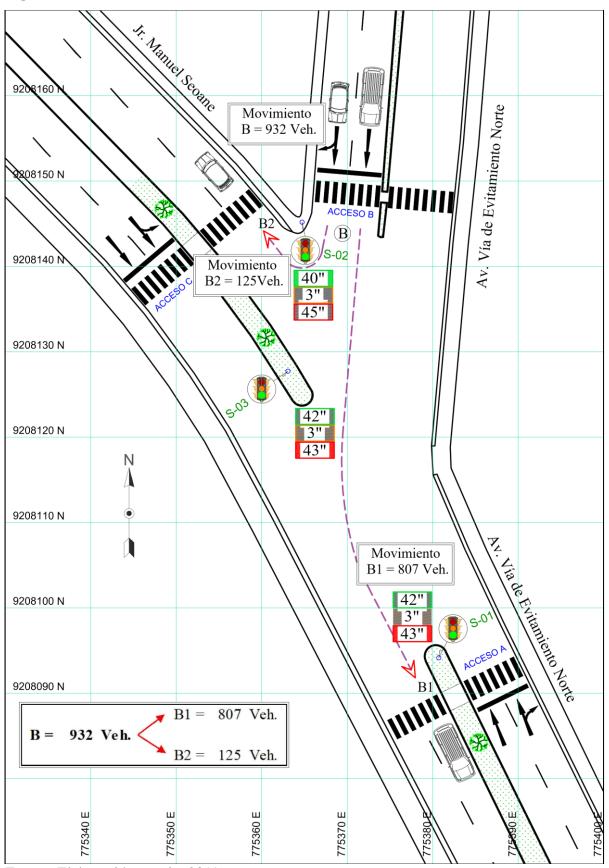
Fuente: Elaboración propia, 2019.

### Grupo carril B.

Tabla 9: Tipo de vehículo en el carril B.

GRUPO CARRIL	FLUJO	TIPO DE VEHÍCULOS	VEHÍCULOS	PORCENTAJE
		Motos Lineales	58	4.41%
		Moto Taxis Autos	471 120	35.82% 9.13%
		Taxis Camionetas	110 89	8.37% 6.77%
	B1 + B2	Combis	14	1.06%
		Minibús Bus	7 15	0.53% 1.14%
		Camiones	26	1.98%
		Remolques	22	1.67%
VHMD (Car	VHMD (Carril B)			100%

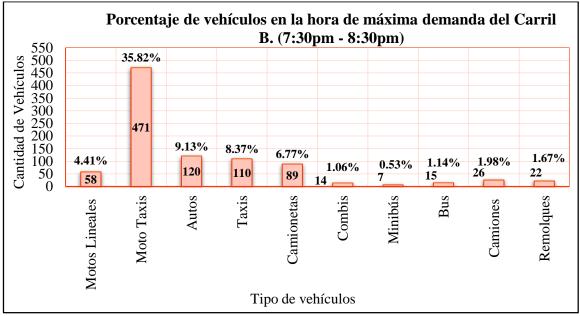
Figura 27: Movimiento vehicular en el carril B.



**Factor horario de máxima demanda.** Para el factor horario de máxima demanda reemplazamos datos en la ecuación.

$$FHMD = \frac{932}{4 * 266} = 0.8759$$

Figura 28: Porcentaje de vehículos en la hora de máxima demanda del carril B.



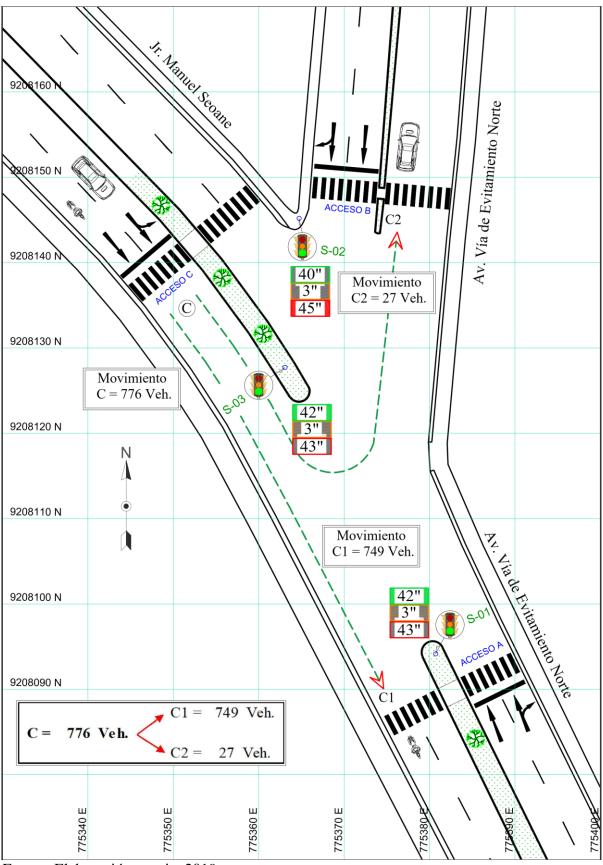
Fuente: Elaboración propia, 2019.

### Grupo carril C.

Tabla 10: Tipo de vehículo en el carril C.

GRUPO	FLUJO	TIPO DE	VEHÍCULOS	PORCENTAJE	
CARRIL		VEHÍCULOS			
		Motos Lineales	67	5.10%	
		Moto Taxis	418	31.79%	
		Autos	98	7.45%	
		Taxis	84	6.39%	
	C1 + C2	Camionetas	58	4.41%	
C	C1 + C2	Combis	18	1.37%	
		Minibús	20	1.52%	
		Bus	3	0.23%	
		Camiones	8	0.61%	
		Remolques	2	0.15%	
VHMD (Carril C)			776	100%	

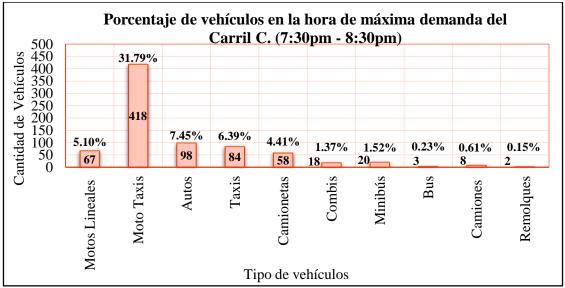
Figura 29: Movimiento vehicular en el carril C.



**Factor horario de máxima demanda.** Para el factor horario de máxima demanda reemplazamos datos en la ecuación.

$$FHMD = \frac{776}{4 * 218} = 0.8899$$

Figura 30: Porcentaje de vehículos en la hora de máxima demanda del carril C.



Fuente: Elaboración propia, 2019.

#### 3.5.3.2. Cálculo del flujo de saturación por grupo carril.

El flujo de saturación es calculado para cada grupo de carril, suponiendo que dicho acceso tiene el 100% del tiempo disponible como verde efectivo, para el cálculo utilizamos la ecuación siguiente.

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

En donde:

**S** = Flujo de saturación real del grupo de carriles (Veh/hora de verde).

**S0** = Flujo de saturación básico por carril

fw = Factor de ajuste por ancho de carriles.

**fHV** = Factor de ajuste por vehículos pesados.

fg = Factor de ajuste por pendiente de acceso.

**fp** = Factor de ajuste por estacionamiento adyacente al grupo de carriles.

**fbb** = Factor de ajuste por bloqueo de buses que paran en el área de la intersección.

**fa** = Factor de ajuste por el tipo de área.

fLU = Factor de ajuste por utilización de carriles.

**fLT** = Factor de ajuste por vueltas a la izquierda.

fRT = Factor de ajuste por vueltas a la derecha.

**fLpb** = Factor de ajuste de peatones que giran a la izquierda.

 $f\mathbf{R}p\mathbf{b}$  = Factor de ajuste de peatones que giran a la derecha.

Para el cálculo de flujo de saturación por grupo de carril, es necesario contar con los datos siguientes.

Tabla 11: Datos necesarios para el análisis de los grupos de carril

DATOS	CARRIL A	CARRIL B	CARRIL C
Ancho carril	3.60	3.95	3.95
Flujo a la derecha	967.00	125.00	0.00
Flujo de frente	348.00	0.00	749.00
Flujo a la izquierda	0.00	807.00	27.00
N° de carriles	2.00	2.00	2.00
Pendiente	0.74	1.06	0.49
Nm (N° de estacionamientos)	0.00	0.00	0.00
Nb (N° de paraderos)	0.00	0.00	0.00

Fuente: Elaboración propia, 2019.

Tabla 12: Cálculo de datos previos.

	CARRIL	CARRIL	CARRIL
DATOS	$\mathbf{A}$	В	$\mathbf{C}$
% de buses en la corriente vehicular (PB)	0.99%	1.14%	0.23%
% de Camiones en la corriente vehicular (PT)	2.21%	3.65%	0.76%
Automóviles equivalentes a un camión (ET)	3.00	3.00	3.00

Fuente: Elaboración propia, 2019.

Cálculo del flujo de saturación, utilizando la ecuación 5, para esto se utilizan las ecuaciones siguientes.

✓ Factor de ajuste por vehículos pesados.

$$f_{HV} = \frac{100}{100 + P_{HV} * (E_T - 1)}$$

PHV=Porcentaje (%) de vehículos pesados en el grupo de movimiento correspondiente ET = Número de automóviles equivalentes a un camión.

✓ Factor de ajuste por pendiente de acceso.

$$f_g = 1 - \frac{P_g}{200}$$

Pg = Porcentaje de pendiente del acceso.

Tabla 13: Cálculo del flujo de saturación.

DATOS	Carril	Carril	Carril
DATOS		В	$\mathbf{C}$
Flujo de saturación básico por carril, según HCM 2010 (So)	1900	1900	1900
Factor ajuste por ancho de carril (Fw)	1	1	1
Factor de ajuste por vehículo pesado (Fhv)	0.9994	0.9990	0.9998
Factor de ajuste por pendiente (Fg)	0.9963	0.9947	0.9975
Factor de ajuste por estacionamiento (Fp)	1	1	1
Factor de ajuste por bloqueo de buses que paran la intersección (Fbb)	1	1	1
Factor de ajuste por tipo de área (Fa)	1	1	1
Factor de ajuste por utilización de Carriles (FLU)	1	1	1
Factor de ajuste por vuelta a la Izquierda (dos carriles = 0.92) (FLT)	0.75	0.75	0.75
Factor de ajuste por vuelta a la derecha (FRT)	0.75	0.75	0.75
Factor de ajuste por movimiento a la izquierda de peatones (FLpb)	1	1	1
Factor de ajuste por movimiento a la derecha de peatones (FRpb)	1	1	1
Satutación (S) =		1062	1066

Los factores de ajuste de giro a la izquierda y derecha de bicicletas y peatones **FLpb**, **FRpb** no se tomarán en cuenta para este cálculo, pues la cantidad que intervienen son mínimos y no afectan el valor del flujo vehicular, (según Romero Barrios, 2018).

## 3.5.3.3. Ciclo semafórico y verde efectivo de cada grupo carril.

Tabla 14: Datos de los semáforos de la intersección.

Carril	Semáforo		
	Verde efectivo (V_ef)	42 segundos	
<b>A</b>	Ámbar	3 segundos	
A	Rojo	43 segundos	
	Ciclo semafórico	88 segundos	
	Verde efectivo (V_ef)	40 segundos	
В	Ámbar	3 segundos	
В	Rojo	45 segundos	
	Ciclo semafórico	88 segundos	
	Verde efectivo (V_ef)	42 segundos	
C	Ámbar	3 segundos	
C	Rojo	43 segundos	
	Ciclo semafórico	88 segundos	

### 3.5.3.4. Cálculo de la tasa de flujo.

Para el cálculo de la tasa de flujo utilizamos la ecuación siguiente.

$$V_{P} = \frac{VHMD}{FHMD * F_{HV}}$$

En donde:

VHMD = Volumen horario de máxima demanda (Veh – mixtos/h)

FHMD = Factor de hora de máxima demanda

Fhy = Factor de ajuste por presencia de vehículos pesados

**Tabla 15:** Cálculo de la tasa de flujo.

Carril	Cálculo de la tasa de flujo (Vp)	
A	Volumen horario de máxima demanda (VHMD)	1315
	Factor horario de máxima demanda (FHMD)	0.8674
	Factor de ajuste por presencia de vehículos pesados (Fhv)	1.00
	Tasa de flujo (Vp)	1517.00
В	Volumen horario de máxima demanda (VHMD)	932
	Factor horario de máxima demanda (FHMD)	0.8759
	Factor de ajuste por presencia de vehículos pesados (Fhv)	1.00
	Tasa de flujo (Vp)	1065.00
	Volumen horario de máxima demanda (VHMD)	776
C	Factor horario de máxima demanda (FHMD)	0.8899
	Factor de ajuste por presencia de vehículos pesados (Fhv)	1.00
	Tasa de flujo (Vp)	872.00

Fuente: Elaboración propia, 2019.

#### 3.5.3.5. Cálculo de la capacidad.

Para el cálculo de la capacidad se utiliza la siguiente ecuación.

$$C_i = S_i \times (\frac{g}{C})$$

Ci = Capacidad del grupo der carriles (Veh/h)

Si = Intensidad de saturación para el flujo de carriles estudiados. (Veh/h)

g = Tiempo verde efectivo (seg)

C = Duración del ciclo (seg)

Tabla 16: Cálculo de la capacidad para cada grupo carril

Carril	Cálculo de la capacidad de cada grupo carril (Ci)		
	Flujo de saturación (S)	1064 Veh/h	
	Verde efectivo (V_ef)	42 segundos	
A	Ciclo semafórico	88 segundos	
	Capacidad del grupo carril A (Ci)	508 Veh/h	
	Flujo de saturación (S)	1062 Veh/h	
	Verde efectivo (V_ef)	40 segundos	
В	Ciclo semafórico	88 segundos	
	Capacidad del grupo carril B (Ci)	483 Veh/h	
C	Flujo de saturación (S)	1066 Veh/h	
	Verde efectivo (V_ef)	42 segundos	
	Ciclo semafórico	88 segundos	
	Capacidad del grupo carril C (Ci)	509 Veh/h	

## 3.5.3.6. Relación volumen y capacidad de cada grupo carril

La relación de volumen y capacidad para un grupo de carriles es definida como el volumen del grupo de carriles sobre su capacidad. Se calcula mediante la ecuación siguiente:

$$X = v/c$$

Tabla 17: Cálculo de la relación volumen y capacidad.

Carril	Cálculo de relación volumen y capacidad de cada grupo carril (X)		
	Tasa de flujo (Vp)	1517 Veh/h	
A	Capacidad del grupo carril A (Ci)	508 Veh/h	
	Relación volumen y capacidad de carril A (X)	2.99	
	Tasa de flujo (Vp)	1065 Veh/h	
В	Capacidad del grupo carril B (Ci)	483 Veh/h	
	Relación volumen y capacidad de carril B (X)	2.20	
C	Tasa de flujo (Vp)	872 Veh/h	
	Capacidad del grupo carril C (Ci)	509 Veh/h	
	Relación volumen y capacidad de carril C (X)	1.71	

## 3.5.3.7. Cálculos de las demoras por cada grupo carril.

$$d_1 = \frac{0.5 * C * (1 - \frac{g}{C})^2}{1 - (\min(1, x) \frac{g}{C})}$$

Tabla 18: Cálculo de demoras por grupo carril.

Carril	Cálculo de demoras por grupo carril (d1)		
	Ciclo semafórico	88 segundos	
	Verde efectivo (V_ef)	42 segundos	
	Relación volumen y capacidad de carril A (X)	2.99	
	V_ef / Ciclo de semáforo	0.48	
A	Duración del periodo de análisis, 15 min (T)	0.25 hora	
	Factor de progresión (PF)	1.00	
	Demora por carril A (d1), según formula.	72.97 seg./veh.	
	Demora por carril A (di), (d1*PF)	72.97 seg./veh.	
	d1*Vp	110,689	
	Ciclo semafórico	88	
	Verde efectivo (V_ef)	40	
	Relación volumen y capacidad de carril B (X)	2.20	
	V_ef / Ciclo de semáforo	0.45	
В	Duración del periodo de análisis, 15 min (T)	0.25 hora	
	Factor de progresión (PF)	1.00	
	Demora por carril B (d1), según formula.	63.30 seg./veh.	
	Demora por carril B (di), (d1*PF)	63.30 seg./veh.	
	d1*Vp	67,411	
	Ciclo semafórico	88	
	Verde efectivo (V_ef)	42	
	Relación volumen y capacidad de carril C (X)	1.71	
	V_ef / Ciclo de semáforo	0.48	
C	Duración del periodo de análisis, 15 min (T)	0.25 hora	
	Factor de progresión (PF)	1.00	
	Demora por carril B (d1), según formula.	65.93 seg./veh.	
	Demora por carril B (di), (d1*PF)	65.93 seg./veh.	
	d1*Vp	57,492	

Para el cálculo de la demora de la intersección se utiliza la siguiente ecuación.

$$d_1 = \frac{\sum (d_A x V_A)}{\sum V_A}$$

Donde:

 $d_A$  = Demora por acceso

 $V_A$  = Tasa de flujo por acceso.

$$d_1 = \frac{110,689 + 67,411 + 57,492}{1517 + 1065 + 872}$$

$$d_1 = 68.21 \frac{\text{Seg}}{\text{Veh.}}$$

### 3.5.3.8. Nivel de servicio.

El nivel de servicio es una medida de la calidad de flujo, está relacionada directamente con el promedio de demora por vehículo.

Según el manual de capacidad de carreteras (HCM 2010), los niveles de servicios pueden ser caracterizados para cada una de las intersecciones con semáforos la cual cuantifica el incremento del tiempo de viaje y se clasifica según la demora como se muestra en la tabla siguiente.

Tabla 19: Niveles de servicio para intersecciones según demora

Nivel de Servicio	Demora por control (seg/veh)
A	≤ 10
В	> 10 - 20
C	> 20 - 35
D	> 35 - 55
E	> 55 - 80
F	> 80

Fuente: Highway Capacity Manual (HCM 2010)

El nivel de servicio obtenido para la intersección semaforizada de la avenida Vía de Evitamiento Norte y el jirón Manuel Seoane aplicando la metodología del HCM 2010, es E, puesto que la demora de 68.21 seg/veh. está en el rango del nivel de servicio E.

## CAPITULO IV. ANÁLISIS Y DISCUSIÓN DE RESULTADOS.

Con la finalidad de interpretar los resultados se realizó el análisis del volumen, capacidad y nivel de servicio.

### 4.1. Análisis del volumen vehicular

Los resultados de este estudio se muestran en la siguiente tabla, donde se observa que el volumen vehicular máximo se presenta durante el día lunes, teniendo como resultado 42,431 vehículos durante las 18 horas de aforo (5:00am - 11:00pm).

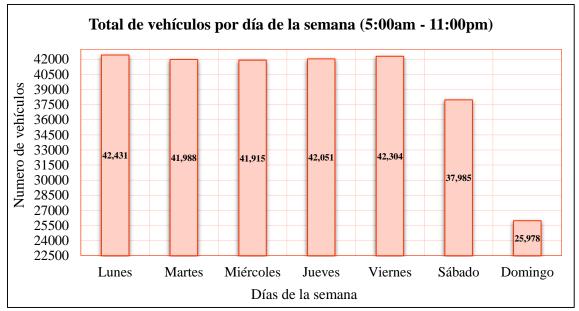


Figura 31: Resumen de volumen de máxima demanda en la intersección.

Fuente: Elaboración propia, 2019.

En la tabla siguiente, se muestra que la mayor cantidad de vehículos en el flujo A es de 379 vehículos durante el periodo de 8:15 pm a 8:30pm, la mayor cantidad de vehículos en el flujo B es de 266 vehículos durante el periodo de 8:15 pm a 8:30pm, mientras que en el flujo C la mayor cantidad 218 vehículos durante el periodo de 8:00 pm a 8:15 pm.

**Tabla 20:** Cantidad vehículos por periodo en la hora pico.

Periodo 15min	Flujo A	Flujo B	Flujo C
renouo isiiiii	Vehículos	Vehículos	Vehículos
19:30-19:45 pm	310	213	182
19:45-20:00 pm	274	207	176
20:00-20:15 pm	352	246	218
20:15-20:30 pm	379	266	200

Fuente: Elaboración propia, 2019.

### **✓** Volumen total de vehículos mixtos.

En la figura siguiente se muestra el volumen total de vehículos mixtos de la intersección en la hora punta, la que tiene como VHMD a 3,023 vehículos por hora (7:30pm a 8:30pm). Se determinó que el vehículo más influyente son las mototaxis con un 47.63% del total de vehículos que equivale a 1,440 unidades, siendo uno de los principales problemas para el tránsito debido que no existe ninguna restricción de paso para este tipo de vehículos.

COMPOSICIÓN VEHICULAR Motos Lineales ■ Moto Taxis 1.82% Autos 1.03% 1.06% 1.32% Taxis 2.45% Camionetas 7.77% ■ Combis 11.64% Minibús Bus 47.63% 16.34% Camiones Remolques

Figura 32: Volumen de vehículos mixtos en hora punta.

Fuente: Elaboración propia, 2019.

## 4.2. Análisis de la capacidad Vehicular.

En la tabla siguiente se observa los valores de la capacidad y los grados de saturación para cada uno de los accesos; teniendo como resultado de los tres accesos la condición sobresaturado. Indicando exceso de demanda sobre la capacidad.

**Tabla 21:** Capacidad vehicular por acceso.

A	Tasa de	Capacidad	Relación	C 1: -: 4
Accesos	flujo (Vp)	(C)	(Vp/C)	Condición
Acceso A	1517	508	2.99	Sobresaturado
Acceso B	1065	483	2.20	Sobresaturado
Acceso C	872	509	1.71	Sobresaturado

Fuente: Elaboración propia, 2019.

### 4.3. Nivel de servicio.

Para el nivel de servicio de la intersección semaforizada es muy importante determinar la demora para cada grupo carril, los cuales se pueden apreciar en la tabla siguiente, donde podemos determinar que para la intersección semaforizada el nivel de servicio es E. Analizando con la metodología del HCM 2010.

**Tabla 22:** Demora y nivel de servicio de la intersección.

Accesos	Acceso A	Acceso B	Acceso C
Demora	72.97	6330	65.93
d1* Vp	110,689	67,411	57,492
Tasa de flujo	1,517	1,065	872
Demora de la interseccón	6	8.21 seg/vel	h.
Nivel de servicio		E	

Fuente: Elaboración propia, 2019.

### 4.4. Contrastación de la hipótesis.

Se determinó la situación real del nivel de servicio de la intersección semafórizada de la avenida Vía de Evitamiento Norte y el jirón Manuel Seoane, contrastando los resultados encontrados con la hipótesis planteada se verifica que esta es falsa pues se supuso un nivel de servicio D, más en la investigación se encontró un nivel de servicio E, según la metodología del HCM 2010.

#### 4.5. Contrastación de antecedentes.

Los resultados obtenidos de esta tesis son mayores con respecto al trabajo realizado por Romero Barrios en el jirón Silva Santisteban- Cajamarca en el año 2018, en su investigación obtuvo un nivel de servicio D, la cual fue analizada de la misma manera en intersecciones semaforizadas, mientras que en esta tesis el nivel de servicio es E; debido a la mayor cantidad de vehículos que circulan por la intersección en estudio.

### CAPITULO V. CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES.

#### A. Conclusiones

- ✓ La intersección semaforizada de la avenida Vía de Evitamiento Norte y jirón Manuel Seoane cuenta con tres accesos; el acceso A tiene un ancho carril de 3.60m con una pendiente de 0.74 %, el acceso B tiene un ancho carril de 3.95m con una pendiente de 1.06%, el acceso C tiene un ancho carril de 3.95m con una pendiente de 0.49%.
- ✓ Se determinó el volumen horario de máxima demanda (VHMD) de la intersección semaforizada dando como resultado 3,023 vehículos por hora.
- ✓ Se logró determinar el tiempo de demora con el método HCM 2010 de la intersección semaforizada, dando como resultado 68.21 seg/Veh

### **B.** Recomendaciones

- ✓ Se recomienda para la toma de datos de las características geométricas (levantamiento topográfico) se realice los días de menor demanda vehicular y asiendo el uso de un chaleco reflectante para evitar accidentes de tránsito.
- ✓ Se recomienda que el trabajo de campo de recolección de datos debe ser realizado por personal capacitado, para la identificación y categorización de los vehículos de acuerdo a las hojas de campo, para poder obtener el VHMD y el tiempo de demora de la intersección, con mayor precisión.
- ✓ Se recomienda realizar análisis de nivel de servicio y capacidad vehicular en vías urbanas, cuyos datos puedan ser utilizados como parámetros referenciales para la elaboración de un manual, el cual considere las características de la realidad nacional y local.
- ✓ Se recomienda elaborar estudios técnicos previos a un proyecto de viabilidad ya que, si están proyectadas con una mala concepción, desarrolladas e implementadas sin base técnica, generan conflictos a futuro.
- ✓ Se recomienda plantear la presencia de dispositivos de control modernos en las intersecciones semaforizadas, con métodos computarizados y semáforos inteligentes para poder acceder a la información de tiempos, entre otros y prevenir posibles fenómenos de congestionamiento vehicular.

## REFERENCIAS BIBLIOGRÁFICAS.

- ✓ Angaspilco, C. 2014. Nivel de Serviciabilidad en las avenidas; Atahualpa, Juan XXIII. Independencia; de los Héroes y San Martín de la ciudad de Cajamarca. Tesis Ing. Cajamarca. Perú. Universidad Nacional de Cajamarca. 150 p.
- ✓ Arrarte, R. (23 de 03 de 2012). traficolima.com. Obtenido de traficolima.com.
- ✓ Bañón, L. (1986). Manual de Carreteras. México: 8ava Edición.
- ✓ Cal, M. (2005). Plan Sectorial de Movilidad en Chihuahua. México. México: Edit Asociados S 8va Edición.
- ✓ Cal, R. & Reyes, S. (2006). Ingeniería de Tránsito Fundamentos y Aplicaciones. Mexico: 8va Edición.
- ✓ Cardenas, J. (2006). Ingeniería de Tránsito. México: 8 ava Edición.
- ✓ Chavés, V. (2005). Manual de Diseño Geométrico de Vías Urbanas. Lima: 1ra Edición.
- ✓ Cortes, A. (2011). Análisis y Diseño de redes viales de transporte urbano usando algoritmos genéticos: Revista de Investigación de Sistemas e Informática, 1-13.
- ✓ Garbel, N. & Hoel, L. (2004). Ingeniería de Tránsito y Carreteras Edit. Thomson. Mexico: 1era Edición.
- ✓ Gómez, R. 2008. Ingeniería de Tráfico. Cochabamba. Bolivia. 536 p. Consultado 15 ene. 2018.
- ✓ HCM (Highway Capacity Manual) 2010. Transportation Research Board. U.S.A. Washington DC.
- ✓ ICG (Instituto de la Construcción y Gerencia). 2004. Manual de diseño geométrico de Vías Urbanas -2005 VCHI. Lima. Perú. p. irreg.
- ✓ INEI (Instituto Nacional de Estadística e Informática). 2018. Informe técnico N° 05 —mayo 2018: Flujo vehicular por unidades de peaje. Lima. Perú. 17 p.
- ✓ Jerez H y Morales S (2014) Análisis del nivel de servicio y capacidad vehicular de las intersecciones con mayor demanda de la ciudad de Azogues
- ✓ Jimmy Carol Challco Castillo (2015), Análisis del Flujo Vehicular de los Óvalos Libertadores, Garcilaso y Tacna Intersecciones Giratorias en Comparación con el Comportamiento de Intersección Semaforizadas Sometidas a la Misma Demanda. Tesis Ing. Cuzco. Perú. Universidad Andina del Cusco
- ✓ Llanes A. JM, (2014). Estimación del flujo de saturación en intersecciones semaforizadas seleccionadas de La ciudad de México. Tesis Ingeniería Civil. Universidad Nacional Autónoma de México.

- ✓ Morales, R. y Gonzáles, J. (2013) Control de tráfico vehicular por medio de semáforos inteligentes tesis de título en Ingeniería Civil. Venezuela: Universidad Rafael Urdaneta.
- ✓ Reyna, P (2014), Propuesta de Mejora de Niveles de Servicio en dos Intersecciones.
   Tesis Ing. Lima. Perú. Universidad Peruana de Ciencias Aplicadas
- ✓ Rodríguez (2005), Análisis de Flujos de Saturación Básicos y sus Técnicas de Medición en Intersecciones Semaforizadas.
- ✓ Romero Barrios, M (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. Tesis Ing. Cajamarca. Perú. Universidad Nacional de Cajamarca.

## **ANEXOS**

# ANEXO 1 Panel fotográfico

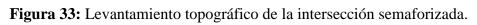




Figura 34: Levantamiento topográfico de la intersección semaforizada.



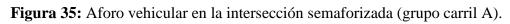
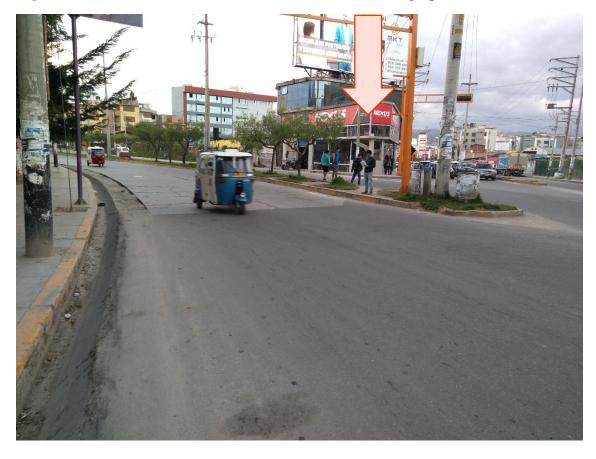




Figura 36: Aforo vehicular en la intersección semaforizada (grupo carril B).



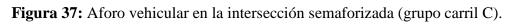




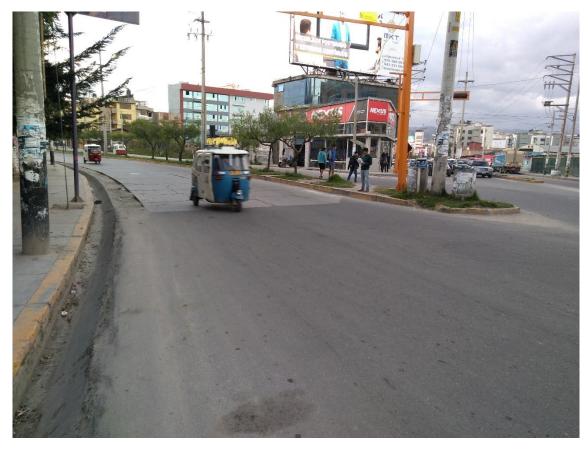
Figura 38: Vista de avenida Vía Evitamiento Norte de norte a sur



Figura 39: Vista de avenida Vía Evitamiento Norte de sur a norte



Figura 40: Vista de jirón Manuel Seoane de sur a norte.



# ANEXO 2 Fichas para la toma de datos

Fichas para el aforo vehicular

## AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

: "Análisis del nivel de servicio y capacidad vehicular en la intersección semaforizada de la avenida Vía de Evitamiento Norte **TESIS** 

y el jirón Manuel Seoane, aplicando la metodología del HCM 2010 – Cajamarca"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio **AFORADOR** INTERSECCIÓN

wi 2010 – Cajamarca		INGEN
PUNTO DE AFORO	:	
FECHA	: / /	

			MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	'IAN	OS						BU	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LIN	VEAL	ES	MO	TOTA	AXIS	A	UTO	S	Т	ΓAΧΙ	S	CAM	IIONI	ETAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOL(	QUE		
VEHÍCULO			3			10	10	8		TAXI	- 0	1000	1	Iran.	-	6		A D	200	0		4	70	1	A						TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		<b>&gt;</b>	-		<b></b> ≫	_			-		<b></b> ≫	_		<b>≫</b>	_		<b></b> ≫	_			_		<b></b> ⇒	_		<b></b> ≫	_			-		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
05:00 05:15																																
05:15 05:30																																
05:30 05:45																																
05:45 06:00																																
06:00 06:15																																
06:15 06:30																																
06:30 06:45																																
06:45 07:00																																
07:00 07:15																																
07:15 07:30																																
07:30 07:45																																
07:45 08:00																																
08:00 08:15																																
08:15 08:30																																
08:30 08:45																																
08:45 09:00																																
09:00 09:15																																
09:15 09:30																																
09:30 09:45								-											-													
09:45 10:00																																
10:00 10:15																																
10:15 10:30																																
10:30 10:45																																
10:45 11:00																																

# NACIONAL DE CALAMARCA

## AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : PUNTO DE AFORO : \_\_\_\_\_\_

INTERSECCIÓN : FECHA : / /



			MO							VI	EHIC	ULO	S LIV	/IAN	OS							SES						IONE				
TIPO DE	LIN	NEAL	ES	MO	ΤΟΤΑ	AXIS	A	UTO	S	7	ΓΑΧΙ	S	CAN	4IONI	ETAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REM	MOL(	QUE		
VEHÍCULO	0					D	20	Ø-		TAXI	- 0	NATI LIBRO		Ira)		3				0		No.	70		A			ne e			TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		<b>&gt;</b>	$-\!\!\!\!/ \!\!\!\!/ $			_		≫	-			_			_		<b></b> ≫	_			_		— <b>≫</b>	1		<b>&gt;</b>	_		≫	-		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	$\mathbf{D}^{v}$		
11:00 11:15																																
11:15 11:30																																
11:30 11:45																																
11:45 12:00																																
12:00 12:15																																
12:15 12:30																																
12:30 12:45																													$oxed{oxed}$			
12:45 13:00																													$oxed{oxed}$			
13:00 13:15																													$oxed{oxed}$			
13:15 13:30																													Ш			
13:30 13:45																													Ш			
13:45 14:00																													Ш			
14:00 14:15																													Ш			
14:15 14:30	_																											<u> </u>	Ш			
14:30 14:45																												<u> </u>	Ш			
14:45 15:00																												<u> </u>	Ш			
15:00 15:15																													igsquare			
15:15 15:30																													igsquare			
15:30 15:45																													igsquare			
15:45 16:00															<u> </u>													<u> </u>	Ш			
16:00 16:15															<u> </u>													<u> </u>	igsqcup			
16:15 16:30	$\overline{}$														<u> </u>													<u> </u>	Ш			
16:30 16:45																												<u> </u>	Ш			
16:45 17:00																													$oxed{oxed}$			

## AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

: "Análisis del nivel de servicio y capacidad vehicular en la intersección semaforizada de la avenida Vía de Evitamiento Norte **TESIS** 

y el jirón Manuel Seoane, aplicando la metodología del HCM 2010 – Cajamarca"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio **AFORADOR** INTERSECCIÓN

PUNTO DE AFORO	:			
FECHA	:	/	/	

			MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	/IAN	OS						BU	SES				(	CAMI	IONE	S			
TIPO DE	LI	NEAI	LES	MO	TOTA	AXIS	A	UTO	S	]	ΓΑΧΙ	S	CAN	/IONI	ETAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOL	QUE		
VEHÍCULO			3			0	9	- Ø-		TAXI	- 8	AND I FERRO		(Va)		0			N. C.	0		No.		1 3							TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		<b>-&gt;</b>			<b>→</b>		_^	<b>→</b>	A	A	<b>→</b>			<b>→</b>		_^	<b>→</b>	A	^	<b>→</b>		^	<b>→</b>			<b>→</b>	A	_^	<b>→</b>			
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
17:00 17:15																												₩	₩			<del>                                     </del>
17:15 17:30																												├─	₩			<del>                                     </del>
17:30 17:45 17:45 18:00																												$\vdash$	$\vdash$			
17:45 18:00 18:00 18:15																												$\vdash$	├─			<del>                                     </del>
18:15 18:30																												$\vdash$	-			
18:30 18:45																												<del>                                     </del>	<del>                                     </del>			-
18:45 19:00																												$\vdash$	$\vdash$			<del>                                     </del>
19:00 19:15																													<u> </u>			
19:15 19:30																																
19:30 19:45																																
19:45 20:00																																
20:00 20:15																																
20:15 20:30																																
20:30 20:45																																
20:45 21:00																																
21:00 21:15																																
21:15 21:30																												<u> </u>	<u> </u>			
21:30 21:45																												<u> </u>	<u> </u>			
21:45 22:00																												Щ	Ь—			<u> </u>
22:00 22:15																												igspace	Ь—			<u> </u>
22:15 22:30																												Щ	Щ			
22:30 22:45															ļ													₩	Ь—			<b></b>
22:45 23:00																												<u></u>	<u> </u>			

Ficha para ciclos de semáforos

	SEMÁ	FOROS	DE LA INTERSECO	CIÓN		
		INFORM	IACIÓN GENERAL			
TESIS:	Avenida Vía de Evita HCM 2010 – Cajama	miento Nor rca"	capacidad vehicular en rte y el Jirón Manuel Se			
TESISTA:	Bachiller GOICOCHI	EA CASAS	S, Edgar Porfirio			
AFORADOR	<b>:</b>					
INTERSECCIÓ						
FECHA (DD/M)	M/AA)://					
	GEOMI	ETRIA Y S	SENTIDOS DEL TRÁ	NSITO		
	DIACDA	MA DE E	ASES DE LOS SEMÁ	FOROS		
	DIAGRA	MA DE I	AGES DE LOS SENIA	TOROS		
		CONTRO	L DEL SEMÁFORO.			
Diagrama de direcciones						
	Rojo =	seg	Rojo =	seg	Rojo =	seg
Tiempo de	Verde =	seg	Verde =	seg	Verde =	seg
semáforo	Ámbar =	seg	Ámbar =	seg	Ámbar =	seg
Ciclo:		seg		seg		seg

## ANEXO 3 Fichas de aforo vehicular

## Fichas de aforo vehicular diario ACCESO A

# NACIONAL DE CLAMARCA DE CLAMAR

## AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Edgar Goicochea PUNTO DE AFORO : A

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 22 / 4 / 201



			MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	/IAN	OS						BU	SES				(	CAM	ONE	S			
TIPO DE	LI	NEAL	ES	MO	TOTA	AXIS	A	UTO	S	7	ΓΑΧΙ	S	CAM	1IONI	ETAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOL	QUE		
VEHÍCULO	O		<b>(4)</b>			<b>♦</b> 0,	1	- Ø-		TAXI	- 0	1100		France.		0						6	70		A						TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		—>>	$\neg \forall$		<b>&gt;</b>	~		—>>	~		>			—>>	~		—>>	~		<b>&gt;</b>	~		<b>&gt;</b>	~		->	~		<b>&gt;</b>	~		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D.	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
05:00 05:15	0	0	1	0	10	42	0	7	25	0	4	18	0	6	9	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	4	0	0	0	127	688
05:15 05:30	0	1	2	0	17	53	0	9	32	0	9	15	0	7	10	0	1	2	0	1	6	0	0	2	0	1	6	0	0	1	175	762
05:30 05:45	0	0	1	0	21	59	0	11	39	0	8	21	0	4	8	0	1	2	0	0	4	0	1	4	0	2	2	0	0	2	190	808
05:45 06:00	0	1	3	0	15	61	0	13	29	0	12	17	0	6	11	0	0	12	0	1	3	0	0	6	0	0	1	0	1	4	196	846
06:00 06:15	0	2	6	0	14	55	0	10	43	0	8	22	0	10	14	0	2	6	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	0	6	201	906
06:15 06:30	0	1	4	0	18	59	0	14	46	0	7	26	0	11	12	0	0	4	0	2	4	0	0	4	0	1	6	0	0	2	221	1005
06:30 06:45	0	2	8	0	21	70	0	15	41	0	9	28	0	9	10	0	3	5	0	1	1	0	0	0	0	2	1	0	0	2	228	1088
06:45 07:00	0	1	5	0	20	83	0	16	49	0	10	29	0	8	15	0	4	6	0	0	1	0	0	0	0	1	5	0	1	2	256	1157
07:00 07:15	0	3	11	0	27	90	0	14	51	0	8	35	0	10	29	0	2	6	0	1	0	0	1	3	0	2	6	0	0	1	300	1213
07:15 07:30	0	4	8	0	24	92	0	15	55	0	12	36	0	9	28	0	1	8	0	0	3	0	0	1	0	3	5	0	0	0	304	1174
07:30 07:45	0	2	10	0	29	93	0	11	44	0	11	41	0	5	25	0	1	9	0	1	0	0	4	0	0	4	6	0	0	1	297	1128
07:45 08:00	0	3	8	0	27	98	0	13	59	0	15	37	0	4	29	0	3	6	0	0	2	0	0	1	0	2	4	0	0	1	312	1055
08:00 08:15	0	2	11	0	20	78	0	12	51	0	11	26	0	6	23	0	2	8	0	1	1	0	0	0	0	3	5	0	1	0	261	989
08:15 08:30	0	0	12	0	18	80	0	14	50	0	8	29	0	8	19	0	1	6	0	1	0	0	2	0	0	2	7	0	0	1	258	964
08:30 08:45	0	3	9	0	17	75	0	13	42	0	7	24	0	9	10	0	0	7	0	0	1	0	1	2	0	1	1	0	0	2	224	960
08:45 09:00	0	5	10	0	18	77 76	0	14 11	47	0	10	25 27	0	10	15	0	1	6	0	1	0	0	2	0	0	3	2	0	0	0	246	990
09:00 09:15 09:15 09:30	0	0	9	0	19 22		0		49	0	9	25	0	9	10	0	2	5	0	0	0	0	0	0	0	2	4	0	2	1	236 254	1011
09:15 09:30	0	6	11 9	0	19	78 76	0	15 14	49 46	0	10	27	0	11 7	14	0	3	6	0	1	0	0	1	0	0	0	9	0	1	0	254	1011
09:30 09:43	0	5	7	0	17	78	0	10	46	0	14	26	0	8	18	0	2	6	0	1	1	0	1	2	0	0	6	0	0	2	254	981
10:00 10:15	0	2	8	0	19	75	0	16	48	0	12	28	0	6	17	0	3	4	0	0	1	0	0	2	0	3	8	0	1	0	253	969
10:00 10:13	0	4	10	0	19	78	_	17	47	0	10	25	0	9		0	0	5	0	0	1	0	1	0	0	0		0	0	3	249	956
10:30 10:45	0	5	9	0	17	72	0	11	46	0	10	24	0	5	16 15	0	1	4	0	0	1	0	0	0	0	2	4	0	0	3	229	936
10:30 10:43	0	4	9	0	19	72	0	11	45	0	11	26	0	9	16	0	0	6	0	0	1	0	0	1	0	3	3	0	1	1	238	951
10.45 11:00		4	9	U	19	12	U	11	43	U	11	∠0	U	_ 9	10	U	U	0	U	U	1	U	U	1	U	3	3	U	1	1	230	931

# NACIONAL DE CLAMARCA DE CLAMAR

## AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Edgar Goicochea PUNTO DE AFORO : A

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 22 / 4 / 2019



			MO	ГOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	IAN	OS						BU	SES				(	CAM	IONE	S			
TIPO DE	LIN	NEAL	ES	MO	TOTA	AXIS	A	UTO	S	7	ΓΑΧΙ	S	CAM	IIONE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	RE	MOL	QUE		
VEHÍCULO						<b>♦</b> 0,	1	- Ø-		TAXI	. 0	THE LITTLE AND ADDRESS OF THE PARTY.	1	Ga)								No.	70		A						TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		—>>	$\neg \forall$		<b>&gt;</b>	~		—>>	~		—>>	_		—>	_		—>>	~		—>>	_		<b>→</b> >	~		>	~		<b>&gt;</b>	~		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D.	I	F	D D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
11:00 11:15	0	3	8	0	18	79	0	10	51	0	16	19	0	7	13	0	1	5	0	0	1	0	0	0	0	2	7	0	0	0	240	957
11:15 11:30	0	2	11	0	15	69	0	12	47	0	10	21	0	3	14	0	2	5	0	1	0	0	1	0	0	2	5	0	0	0	220	965
11:30 11:45	0	9	12	0	18	75	0	16	46	0	11	19	0	10	16	0	1	6	0	0	2	0	0	1	0	2	6	0	1	2	253	1026
11:45 12:00	0	6	10	0	18	76	0	15	49	0	9	21	0	6	16	0	2	6	0	0	3	0	0	0	0	1	5	0	0	1	244	1092
12:00 12:15	0	4	9	0	19	79	0	12	47	0	5	28	0	9	13	0	1	5	0	1	3	0	1	0	0	3	7	0	2	0	248	1157
12:15 12:30	0	7	12	0	20	89	0	16	57	0	10	26	0	7	17	0	2	7	0	0	2	0	0	1	0	2	6	0	0	0	281	1204
12:30 12:45	0	8	10	0	23	105	0	17	63	0	9	35	0	6	16	0	1	8	0	2	3	0	1	1	0	3	5	0	1	2	319	1226
12:45 13:00	0	6	11	0	30	101	0	16	56	0	11	36	0	8	19	0	1	6	0	1	1	0	0	0	0	1	5	0	0	0	309	1225
13:00 13:15	0	9	9	0	27	89	0	11	58	0	10	37	0	9	17	0	2	4	0	1	4	0	1	0	0	3	4	0	0	0	295	1215
13:15 13:30	0	8	10	0	19	97	0	19	54	0	11	38	0	8	21	0	1	8	0	0	2	0	0	1	0	2	4	0	0	0	303	1216
13:30 13:45	0	6	9	0	29	100	0	20	58	0	10	36	0	9	19	0	3	7	0	0	3	0	1	1	0	3	3	0	0	1	318	1203
13:45 14:00	0	5	8	0	35	89	0	21	57	0	9	31	0	10	15	0	2	9	0	1	1	0	0	1	0	1	4	0	0	0	299	1151
14:00 14:15	0	7	9	0	21	92	0	22	54	0	11	27	0	9	20	0	3	8	0	0	1	0	I	0	0	4	5	0	1	1	296	1114
14:15 14:30	0	4	9	0	29	90	0	19	59	0	9	28	0	8	16	0	2	6	0	1	0	0	0	1	0	3	6	0	0	0	290	1073
14:30 14:45	0	5	10	0	21	85	0	18	52	0	11	26	0	8	13	0	2	4	0	0	1	0	0	2	0	2	4	0	0	2	266	1052
14:45 15:00	0	4	11	0	18	91	0	15	54	0	9	18	0	6	19	0	3	5	0	0	3	0	0	0	0	1	4	0	0	1	262	1051
15:00 15:15	0	5 7	9	0	19	85	0	16	49	0	12	19 24	0	10	17	0	1	7	0	0	0	0	0	0	0	0	6	0	0	0	255	1056
15:15 15:30 15:30 15:45	0		10	0	21	87	0	16 18	59 50	0		26	0	10	14 19	0	2	5	0	0	0	0	0	0	0	2	3	0	0	0	269 265	1061
15:30 15:45 15:45 16:00	0	5	12	0	19	81 79	0	15	57	0	11	27	0	9	16	0	0	7	0	0	2	0	1	0	0	3	4	0	0	0	267	1043
16:00 16:15	0	6 5	15	0	17	79	0	9	60	0	12	25	0	8	17	0	1	6	0	0	0	0	3	0	0	6	3	0	1	0	260	986
16:15 16:30	0	7	10	0	16	76	0	11	57	0	14	21	0	9	14	0	0	5	0	0	2	0	0	2	0	2	5	0	0	0	251	981
16:30 16:45	0	4	11	0	15	66	0	16	51	0	10	26	0	3	13	0	2	4	0	0	1	0	1	0	0	3	4	0	0	2	231	976
16:45 17:00	0	6	5	0	19	79	0	11	56	0	12	26	0	4	15	0	0	6	0	0	0	0	0	0	0	ى 1	2	0	0	1	243	1010
10.43 17:00	U	U	5	U	19	17	U	11	50	U	12	20	U	4	13	U	U		U	U	U	U	U	U	U	1		LU	U	1	243	92

## NACIONAL NACIONAL DE CALAMARCA

## AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Edgar Goicochea PUNTO DE AFORO : A

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 22 / 4 / 2019



			MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	'IAN	OS						BU	SES				(	CAM	IONE	S			
TIPO DE	LI	NEAI	ES	MO	TOTA	AXIS	A	UTO	S	Т	AXI	S	CAM	IIONE	ETAS	C	OMB	SIS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOL	QUE		
VEHÍCULO	0		1			Dr.	•	- Ø-		TAXI	- 0	100		IF IT			0		NY O			6			A						TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		—>>	$\neg \forall$		<b></b> ≫	-		—>>	~		->	-		—>	_		—>>	~		<b>→&gt;</b>	-		—>>	~		->	~		—>>	~		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D'	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
17:00 17:15	0	6	9	0	21	82	0	13	51	0	10	24	0	9	13	0	1	4	0	0	2	0	1	0	0	5	2	0	2	0	255	1027
17:15 17:30	0	7	10	0	20	83	0	21	50	0	11	21	0	2	10	0	1	3	0	0	2	0	0	0	0	2	3	0	0	0	246	1068
17:30 17:45	0	8	12	0	21	79	0	17	49	0	10	20	0	9	17	0	3	5	0	1	2	0	1	0	0	3	7	0	0	2	266	1125
17:45 18:00	0	9	20	0	18	80	0	14	48	0	8	27	0	4	13	0	2	6	0	1	0	0	2	0	0	3	5	0	0	0	260	1169
18:00 18:15	0	7	20	0	27	97	0	16	53	0	10	25	0	4	16	0	1	8	0	0	3	0	2	0	0	3	4	0	0	0	296	1234
18:15 18:30	0	9	28	0	24	90	0	17	46	0	12	27	0	8	16	0	5	7	0	1	2	0	1	2	0	4	4	0	0	0	303	1259
18:30 18:45	0	10	32	0	32	96	0	18	42	0	9	23	0	9	15	0	3	10	0	0	2	0	0	1	0	1	6	0	0	1	310	1256
18:45 19:00 19:00 19:15	0	9	16 25	0	34	101	0	15	58 52	0	11 9	26 32	0	7	17 16	0	3	9	0	0	2	0	0	1	0	9	7 5	0	0	0	325 321	1256 1205
19:00 19:13	0	10	27	0	27	97	0	13 14	49	0	10	27	0	6	13	0	4	10	0	0	2	0	0	0	0	5	6	0	0	0	300	1203
19:30 19:45	0	11	29	0	29	101	0	13	53	0	12	23	0	4	15	0	2	9	0	0	2	0	0	2	0	0	5	0	0	0	310	1315
19:45 20:00	0	10	11	0	24	97	0	14	47	0	8	28	0	4	15	0	3	4	0	0	2	0	0	2	0	2	3	0	0	0	274	1265
20:00 20:15	0	18	24	0	37	112	0	21	56	0	15	25	0	6	12	0	2	7	0	0	3	0	0	4	0	2	4	0	1	3	352	1260
20:15 20:30	0	21	21	0	32	119	0	19	53	0	17	30	0	12	20	0	5	10	0	0	6	0	0	5	0	4	1	0	0	4	379	1165
20:30 20:45	0	14	15	0	27	85	0	15	19	0	15	17	0	12	13	0	4	6	0	0	3	0	0	2	0	3	2	0	2	6	260	1060
20:45 21:00	0	12	14	0	19	79	0	17	49	0	9	23	0	4	16	0	6	9	0	0	2	0	0	0	0	1	3	0	0	6	269	1084
21:00 21:15	0	12	11	0	17	93	0	17	41	0	11	15	0	10	11	0	4	2	0	0	5	0	0	0	0	1	6	0	1	0	257	1048
21:15 21:30	0	9	13	0	21	89	0	18	52	0	16	27	0	7	10	0	2	1	0	0	2	0	0	3	0	2	2	0	0	0	274	1008
21:30 21:45	0	6	14	0	17	107	0	16	53	0	10	26	0	8	14	0	1	6	0	0	2	0	0	0	0	1	1	0	0	2	284	929
21:45 22:00	0	5	10	0	13	75	0	17	47	0	12	17	0	6	16	0	3	5	0	0	1	0	0	0	0	2	3	0	0	1	233	822
22:00 22:15	0	7	8	0	18	69	0	15	39	0	9	19	0	9	11	0	2	4	0	0	2	0	0	1	0	0	3	0	1	0	217	725
22:15 22:30	0	4	9	0	12	62	0	18	32	0	10	15	0	10	9	0	3	6	0	0	0	0	0	0	0	2	3	0	0	0	195	
22:30 22:45	0	3	7	0	17	57	0	17	34	0	6	16	0	3	8	0	2	4	0	0	1	0	0	0	0	1	0	0	0	1	177	<u>↓</u>
22:45 23:00	0	1	5	0	9	51	0	12	27	0	3	14	0	4	6	0	1	2	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	136	91

## NACIONAL NACIONAL DE CALAMARCA

## AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Edgar Goicochea PUNTO DE AFORO : A

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 23 / 4 / 201



			MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	'IAN	OS						BU	SES				(	CAMI	IONE	S			
TIPO DE	LIN	NEAL	ES	MO	ΓΟΤΑ	AXIS	A	UTO	S	7	ΓΑΧΙ	S	CAN	IIONE	ETAS	С	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	RE	MOL	QUE		
VEHÍCULO	C		6			<b>♦</b> 9'	-	- Ø-		TAXI	- 0	100		Trans.								No.			A						TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		—— <u>&gt;</u> >	A		<b>&gt;</b>	-		—>>	<b>-</b> ₩		>	-		<b>&gt;</b>	-		—>>	<b>-</b> ∀		—>>	<b>-</b> ₩		>	-		<b>&gt;</b>	-		>			
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D.	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
05:00 05:15	0	0	0	0	5	38	0	4	21	0	6	12	0	5	8	0	0	1	0	0	0	0	0	3	0	0	3	0	0	2	108	584
05:15 05:30	0	0	1	0	11	51	0	9	29	0	5	10	0	7	10	0	1	0	0	0	3	0	0	0	0	1	1	0	0	0	139	657
05:30 05:45	0	0	1	0	15	51	0	11	27	0	8	15	0	0	6	0	1	2	0	0	4	0	1	2	0	1	2	0	0	1	148	702
05:45 06:00	0	1	1	0	12	62	0	13	32	0	10	14	0	6	11	0	0	10	0	2	3	0	0	6	0	0	1	0	1	4	189	795
06:00 06:15	0	0	6	0	8	50	0	11	43	0	8	21	0	2	14	0	1	6	0	0	2	0	0	2	0	0	2	0	0	5	181	836
06:15 06:30	0	1	2	0	12	45	0	14	41	0	2	26	0	11	10	0	0	5	0	2	3	0	0	3	0	1	4	0	0	2	184	918
06:30 06:45	0	0	10	0	18	72	0	13	40	0	10	27	0	4	29	0	3	6	0	0	1	0	0	0	0	2	2	0	1	3	241	999
06:45 07:00	0	2	5	0	24	65	0	15	45	0	8	25	0	6	20	0	2	5	0	1	2	0	1	0	0	1	0	0	1	2	230	1041
07:00 07:15	0	3	4	0	26	75	0	16	50	0	9	31	0	8	19	0	1	6	0	1	1	0	1	3	0	2	6	0	0	1	263	1116
07:15 07:30	0	3	5	0	25	80	0	14	52	0	10	35	0	9	10	0	0	7	0	0	3	0	0	1	0	3	5	0	1	2	265	1115
07:30 07:45	0	1	6	0	30	84	0	12	45	0	12	42	0	5	21	0	1	9	0	1	1	0	0	0	0	4	6	0	2	1	283	1099
07:45 08:00	0	5	10	0	28	90	0	17	58	0	12	35	0	4	29	0	3	6	0	0	0	0	0	1	0	2	4	0	0	1	305	1040
08:00 08:15	0	2	8	0	21	84	0	13	52	0	9	20	0	6	23	0	2	8	0	1	2	0	0	0	0	3	5	0	1	2	262	986
08:15 08:30	0	2	9	0	15	75	0	15	48	0	10	24	0	4	25	0	3	6	0	0	2	0	0	0	0	2	7	0	1	1	249	968
08:30 08:45	0	4	2	0	20	65	0	16	40	0	8	25	0	6	19	0	2	8	0	1	0	0	1	2	0	2	1	0	0	2	224	982
08:45 09:00	0	6	10	0	21	70	0	15	45	0	11	29	0	8	19	0	1	6	0	1	1	0	2	0	0	3	2	0	1	0	251	1008
09:00 09:15	0	1	11	0	15	82	0	12	50	0	10	26	0	9	10	0	0	7	0	0	2	0	1	2	0	1	2	0	2	1	244	1022
09:15 09:30	0	7	9	0	15	75	0	15	50	0	12	30	0	11	12	0	2	5	0	1	2	0	2	2	0	3	5	0	3	2	263	1008
09:30 09:45	0	5	10	0	18	74	0	17	48	0	10	28	0	8	16	0	3	6	0	0	0	0	1	0	0	0	2	0	3	1	250	1000
09:45 10:00	0	4	8	0	16	77	0	12	49	0	15	28	0	10	18	0	4	7	0	1	2	0	2	2	0	2	6	0	0	2	265	984
10:00 10:15	0	6	9	0	17	59	0	16	50	0	10	21	0	10	15	0	3	4	0	2	1	0	0	2	0	3	0	0	1	1	230	964
10:15 10:30	0	5	10	0	20	65	0	18	51	0	11	25	0	9	17	0	0	6	0	0	1	0	2	2	0	3	4	0	3	3	255	986
10:30 10:45	0	5	10	0	19	63	0	12	46	0	10	29	0	11	10	0	5	4	0	1	2	0	0	0	0	2	3	0	0	2	234	1051
10:45 11:00	0	0	11	0	15	70	0	14	55	0	11	26	0	9	16	0	0	6	0	0	1	0	0	1	0	3	3	0	3	1	245	1099

## NACIONAL NACIONAL DE CALAMARCA

## AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Edgar Goicochea PUNTO DE AFORO : A

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 23 / 4 / 2019



			MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	'IAN	OS						BU	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LII	NEAI	ES	MO	ΓΟΤΑ	AXIS	A	UTO	S	Т	ΓAΧΙ	S	CAN	IIONE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOL	QUE		
VEHÍCULO	C		<b>(a)</b>			<b>♦</b> 9		8		TAXI	-	1000 - 1000 1000 - 1000		Ira).		0						4	70		1						TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		——>>	-		<b></b> ≫	4		—>	-			1			-			6			-		—>	-			1		—>	-		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
11:00 11:15	0	3	9	0	19	72	0	13	52	0	14	24	0	10	14	0	0	6	0	2	0	0	2	0	0	5	7	0	0	0	252	1127
11:15 11:30	0	9	19	0	33	112	0	15	51	0	11	21	0	7	17	0	3	9	0	0	1	0	0	1	0	4	7	0	0	0	320	1144
11:30 11:45	0	12	14	0	15	102	0	12	49	0	8	22	0	12	16	0	1	6	0	1	1	0	0	0	0	2	6	0	1	2	282	1122
11:45 12:00	0	18	10	0	17	104	0	17	41	0	10	14	0	6	15	0	0	6	0	0	3	0	1	2	0	1	5	0	2	1	273	1146
12:00 12:15	0	4	10	0	16	82	0	14	53	0	8	30	0	10	13	0	1	9	0	1	2	0	1	0	0	6	7	0	2	0	269	1184
12:15 12:30	0	8	13	0	21	84	0	18	57	0	11	31	0	7	19	0	2	7	0	0	2	0	1	1	0	2	6	0	3	5	298	1215
12:30 12:45	0	7	11	0	20	89	0	19	62	0	10	35	0	6	16	0	1	10	0	2	3	0	1	1	0	6	4	0	1	2	306	1243
12:45 13:00	0	6	12	0	28	101	0	15	55	0	14	32	0	11	19	0	0	6	0	0	1	0	0	2	0	1	5	0	2	1	311	1268
13:00 13:15	0	10	9	0	25	92	0	12	58	0	10	37	0	9	17	0	2	7	0	1	3	0	1	0	0	3	4	0	0	0	300	1286
13:15 13:30	0	8	8	0	20	98	0	20	55	0	13	40	0	10	22	0	4	8	0	3	5	0	1	0	0	2	3	0	4	2	326	1299
13:30 13:45	0	7	10	0	30	101	0	21	55	0	12	39	0	11	21	0	3	10	0	0	3	0	1	1	0	2	3	0	0	1	331	1283
13:45 14:00	0	6	8	0	31	108	0	22	65	0	10	32	0	10	15	0	3	9	0	1	0	0	0	2	0	1	4	0	0	2	329	1236
14:00 14:15	0	7	10	0	21	94	0	23	60	0	11	28	0	10	21	0	2	8	0	3	1	0	3	0	0	4	5	0	1	1	313	1183
14:15 14:30	0	9	19	0	33	102	0	15	51	0	11	21	0	7	17	0	3	9	0	0	1	0	0	1	0	4	7	0	0	0	310	1117
14:30 14:45	0	12	14	0	15	102	0	12	49	0	8	22	0	10	23	0	2	4	0	0	1	0	0	2	0	2	4	0	0	2	284	1078
14:45 15:00	0	18	10	0	17	104	0	17	41	0	10	14	0	6	19	0	3	5	0	2	3	0	0	0	0	2	4	0	0	1	276	1066
15:00 15:15	0	5	10	0	19	69	0	15	54	0	12	16	0	3	22	0	1	7	0	0	2	0	2	2	0	0	6	0	0	2	247	1067
15:15 15:30	0	4	9	0	21	87	0	16	60	0	11	25	0	9	14	0	2	6	0	0	0	0	0	0	0	2	3	0	2	0	271	1097
15:30 15:45	0	5	10	0	22	81	0	19	50	0	12	26	0	10	20	0	2	4	0	1	2	0	1	0	0	3	4	0	0	0	272	1082
15:45 16:00	0	5	12	0	26	79	0	17	58	0	10	25	0	3	16	0	3	8	0	5	0	0	2	0	0	4	2	0	0	2	277	1053
16:00 16:15	0	9	15	0	17	72	0	13	63	0	11	24	0	15	17	0	1	6	0	0	2	0	0	0	0	6	5	0	1	0	277	1028
16:15 16:30	0	4	12	0	16	76	0	14	58	0	14	28	0	9	10	0	0	6	0	0	2	0	0	2	0	2	3	0	0	0	256	1008
16:30 16:45	0	6	11	0	14	67	0	16	51	0	13	26	0	3	13	0	2	8	0	0	1	0	1	2	0	3	4	0	0	2	243	1007
16:45 17:00	0	5	8	0	19	83	0	12	49	0	12	24	0	10	12	0	4	5	0	5	0	0	0	0	0	1	2	0	0	1	252	1029

## NACIONAL DE CAJAMARCA DE CAJAMA

## AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Edgar Goicochea PUNTO DE AFORO : A

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 23 / 4 / 2019



			MO	ГOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	'IAN	OS						BU	SES				C	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LIN	IEALI	ES	MO	ΓΟΤΑ	AXIS	A	UTO	S	7	ΓΑΧΙ	S	CAM	IIONE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIBU	US		BUS		CAI	MIOI	NES	REN	MOL	QUE		
VEHÍCULO						Dr.	•	8-		TAXI	•	TAME 1 HORSE		Frais.			- 0		0		-	6	5		-						TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		——>>»	$\overline{}$	Æ	>	_				<u>_</u> _A				—>			~	1		<b>→</b>	-		—»	)		->	-		->	_		
HORA	I	F	D	I	F	$\mathbf{D}^{v}$	I	F	D	Ι	F	D	I	F	$\mathbf{D}^{^{v}}$	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
17:00 17:15	0	6	10	0	21	82	0	13	51	0	10	24	0	9	13	0	1	6	0	0	0	0	2	0	0	5	2	0	2	0	257	1043
17:15 17:30	0	4	11	0	26	69	0	20	49	0	14	22	0	8	10	0	3	6	0	2	2	0	0	1	0	3	1	0	1	3	255	1078
17:30 17:45	0	9	14	0	22	79	0	18	50	0	10	19	0	9	15	0	4	4	0	1	2	0	1	0	0	1	4	0	1	2	265	1107
17:45 18:00	0	10	21	0	19	82	0	15	51	0	8	25	0	4	13	0	2	5	0	1	0	0	2	0	0	3	5	0	0	0	266	1118
18:00 18:15	0		19	0	21	101	0	16	53	0	10	24	0	7	14	0	2	6	0	0	1	0	2	0	0	3	3	0	0	2	292	1162
18:15 18:30	0	12	14	0	15	102	0	12	49	0	8	22	0	8	16	0	5	7	0	1	2	0	1	2	0	4	4	0	0	0	284	1178
18:30 18:45	0	18	10	0	17	104	0	17	41	0	10	14	0	9	16	0	4	5	0	1	2	0	0	0	0	1	5	0	1	1	276	1187
18:45 19:00	0		19	0	33	102	0	15	51	0	11	21	0	7	17	0	3	9	0	0	1	0	0	1	0	4	7	0	0	0	310	1185
19:00 19:15	0		24	0	32	99	0	14	49	0	9	20	0	10	14	0	6	4	0	2	4	0	1	2	0	5	5	0	0	0	308	1123
19:15 19:30	0		26	0	24	101	0	19	44	0	10	19	0	6	15	0	4	5	0	0	2	0	0	0	0	2	4	0	1	0	293	1149
19:30 19:45	0	9	24	0	25	90	0	13	49	0	12	15	0	4	14	0	2	10	0	0	0	0	2	0	0	0	5	0	0	0	274	1201
19:45 20:00	0		19	0	26	81	0	16	41	0	10	19	0	0	13	0	4	4	0	0	2	0	0	0	0	2	3	0	0	0	248	1225
20:00 20:15	0	_	21	0	32	112	0	19	56	0	14	26	0	5	12	0	1	6	0	0	2	0	0	5	0	3	3	0	0	2	334	1263
20:15 20:30	0	_	25	0	28	100	0	15	53	0	15	27	0	11	19	0	5	9	0	0	6	0	0	4	0	4	1	0	1	4	345	1202
20:30 20:45	0	_	15	0	27	117	0	14	19	0	12	17	0	12	18	0	5	8	0	0	5	0	0	1	0	2	0	0	2	5	298	1122
20:45 21:00	0		14	0	15	102	0	12	49	0	8	22	0	6	21	0	3	9	0	0	1	0	0	0	0	5	3	0	0	4	286	1096
21:00 21:15	0		10	0	17	104	0	17	41	0	10	14	0	9	17	0	4	2	0	0	3	0	0	0	0	1	4	0	0	2	273	1038
21:15 21:30	0		12	0	15	98	0	15	52	0	14	23	0	8	10	0	2	2	0	0	1	0	0	2	0	2	2	0	0	0	265	976
21:30 21:45	0	6	13	0	17	101	0	16	53	0	9	21	0	6	15	0	1	6	0	0	2	0	0	0	0	2	1	0	1	2	272	873
21:45 22:00	0	4	9	0	12	85	0	13	47	0	14	15	0	5	14	0	2	3	0	0	1	0	0	0	0	0	3	0	0	1	228	765
22:00 22:15	0	5	8	0	18	69	0	15	39	0	10	19	0	9	10	0	1	4	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	1	0	211	654
22:15 22:30	0	3	9	0	10	55	0	14	32	0	6	12	0	8	9	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	3	0	0	0	162	
22:30 22:45	0	2	5	0	13	57	0	12	34	0	5	16	0	3	8	0	3	4	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	1	164	
22:45 23:00	0	0	4	0	8	45	0	11	27	0	4	11	0	2	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	117	87

## NACIONAL DE COMMENCA DE COMMEN

## AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Edgar Goicochea PUNTO DE AFORO : A

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 24 / 4 / 2019



TIPO DE VEHÍCULO	ALES		TOTA	XIS	Λ.	TTTO																								
A Pro-		-		12 110	Α	UTO	S	T	'AXI	S	CAM	IONE	TAS	CO	OMB	IS	M	INIBU	US		BUS		CAI	MIOI	NES	REN	AOL(	QUE		
C.				0	5	0-	0	TAXI	- 8			Iran.		0 .		源D					70	1	A						TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN,	>> A		<b>&gt;</b>	4	A	<b></b> ≫	-		<b></b> ≫	-	A	<b>&gt;</b>	4		— ≪	4	A	<b></b> >	_	N.	—>	6		¥	1	A		-		
HORA I F	7 D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
05:00 05:15 0 0		0	8	38	0	5	21	0	5	15	0	5	10	0	1	0	0	0	2	0	0	1	0	0	3	0	0	0	114	657
05:15 05:30 0 0	) 2	0	15	51	0	4	30	0	10	16	0	7	12	0	0	1	0	2	5	0	0	2	0	1	5	0	2	2	167	746
05:30 05:45 0 0		0	20	56	0	10	32	0	12	22	0	6	10	0	1	2	0	0	4	0	1	2	0	1	2	0	0	2	184	814
05:45 06:00 0 1	. 2	0	16	62	0	12	25	0	10	20	0	5	13	0	0	10	0	1	3	0	0	5	0	0	2	0	2	3	192	818
06:00 06:15 0 1	. 5	0	15	59	0	11	39	0	10	22	0	11	14	0	1	5	0	0	2	0	1	2	0	0	0	0	0	5	203	831
06:15 06:30 0 2		0	18	62	0	12	48	0	13	26	0	12	13	0	0	7	0	2	4	0	0	3	0	1	6	0	0	2	235	865
06:30 06:45 0 0	_	0	14	55	0	14	40	0	10	24	0	4	11	0	0	4	0	0	2	0	1	0	0	1	2	0	1	0	188	897
06:45 07:00 0 2	_	0	16	55	0	15	41	0	12	26	0	6	12	0	3	5	0	2	0	0	0	2	0	2	0	0	0	2	205	983
07:00 07:15 0 3		0	24	62	0	13	42	0	9	29	0	8	19	0	4	6	0	1	3	0	2	0	0	0	2	0	0	1	237	1055
07:15 07:30 0 4		0	24	72	0	12	49	0	11	32	0	9	21	0	1	4	0	2	3	0	1	1	0	2	5	0	2	2	267	1075
07:30 07:45 0 2	_	0	25	75	0	10	43	0	14	37	0	10	22	0	0	8	0	1	4	0	1	3	0	3	6	0	0	2	274	1069
07:45 08:00 0 3		0	21	91	0	16	49	0	12	31	0	8	15	0	2	5	0	2	0	0	2	1	0	2	4	0	1	3	277	1022
08:00 08:15 0 2 08:15 08:30 0 0	_	0	16	72	0	18	53	0	8	29	0	4	21	0	2	3	0	0	1	0	0	2	0	3	10 7	0	2	0	257 261	966
08:15 08:30 0 0 08:30 08:45 0 2		0	24 15	79 74	0	15 14	49 39	0	16 11	26 21	0	6 10	15 11	0	3	6 7	0	2	2	0	4	3	0	0	1	0	0	2	201	940
08:45 09:00 0 5	_	0	16	71	0	12	34	0	10	19	0	19	9	0	1	5	0	0	2	0	2	0	0	1	5	0	0	0	221	937
09:00 09:15 0 8	_	0	20	69	0	13	38	0	13	24	0	9	10	0	0	6	0	1	0	0	2	1	0	2	4	0	1	1	231	942
09:15 09:30 0 5	_	0	27	61	0	15	42	0	10	26	0	12	16	0	2	3	0	1	0	0	0	0	0	1	4	0	2	0	237	936
09:30 09:45 0 6	_	0	20	68	0	17	46	0	10	23	0	7	21	0	1	2	0	0	1	0	2	2	0	2	6	0	1	4	248	938
09:45 10:00 0 4	_	0	16	70	0	12	35	0	16	21	0	8	18	0	2	6	0	1	1	0	1	2	0	0	6	0	0	1	226	933
10:00 10:15 0 3	_	0	21	59	0	16	42	0	11	22	0	8	16	0	1	2	0	2	0	0	2	1	0	2	8	0	1	0	225	957
10:15 10:30 0 6		0	20	80	0	14	39	0	10	25	0	9	15	0	0	3	0	0	1	0	0	0	0	0	4	0	0	3	239	996
10:30 10:45 0 4		0	19	76	0	15	41	0	13	21	0	10	15	0	1	6	0	2	1	0	2	3	0	2	2	0	1	1	243	992
10:45 11:00 0 3	3 10	0	19	80	0	11	45	0	11	28	0	11	14	0	0	6	0	0	2	0	0	1	0	4	3	0	1	1	250	1010

# NACIONAL DE CAMBRILLE DE CAMBRI

## AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Edgar Goicochea PUNTO DE AFORO : A

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 24 / 4 / 2019



			MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	'IAN	OS						BU	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LIN	VEAI	LES	MO	TOTA	AXIS	A	UTO	S	Γ	AXI	S	CAN	IIONE	ETAS	С	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOL(	QUE		
VEHÍCULO			1			D.	•	- Ø-	2 2 6	TAXI	- 0	TANK PROPERTY.	1			The same of the sa	0					~	70		A						TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		—— <u>&gt;</u> >	$\neg \forall$		—»			—>>	<b>-</b> ₩		—>>			—>>	<b>-</b> ₩		<b>&gt;</b>	-		<b>&gt;</b>	-		>	-		—>>	-		—>>	-		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
11:00 11:15	0	1	8	0	21	79	0	10	51	0	16	27	0	7	16	0	0	7	0	4	1	0	2	0	0	2	4	0	2	6	264	1017
11:15 11:30	0	2	9	0	19	75	0	12	47	0	10	20	0	8	15	0	2	6	0	0	1	0	1	0	0	3	2	0	3	0	235	1019
11:30 11:45	0	4	10	0	20	79	0	16	46	0	11	23	0	8	14	0	4	6	0	1	2	0	3	2	0	2	7	0	1	2	261	1066
11:45 12:00	0	5	11	0	18	80	0	15	49	0	9	28	0	6	16	0	2	8	0	0	2	0	0	0	0	2	5	0	0	1	257	1123
12:00 12:15 12:15 12:30	0	4	10	0	21 19	90 98	0	12	47 57	0	5 10	21	0	10	15	0	3	6 7	0	0	3	0	2	0	0	3	7	0	3	0	266 282	1174 1223
12:15 12:30 12:30 12:45	0	6 7	12	0	22	105	0	16 17	63	0	9	16 27	0	6	18 20	0	2	9	0	1	3	0	2	2	0	3	5	0	1	2	318	1223
12:45 13:00	0	5	11	0	31	103	0	16	56	0	11	32	0	11	19	0	1	4	0	2	2	0	0	0	0	1	4	0	0	0	308	1231
13:00 13:15	0	7	10	0	32	100	0	11	58	0	10	33	0	9	17	0	3	5	0	3	4	0	3	0	0	4	4	0	2	0	315	1225
13:15 13:30	0	8	12	0	20	97	0	19	54	0	11	30	0	11	22	0	2	8	0	0	1	0	0	1	0	2	5	0	0	0	303	1222
13:30 13:45	0	9	9	0	25	89	0	20	58	0	10	29	0	9	20	0	4	3	0	2	3	0	2	2	0	3	4	0	3	1	305	1215
13:45 14:00	0	5	10	0	35	82	0	21	57	0	9	31	0	11	16	0	2	9	0	1	3	0	0	1	0	2	3	0	0	4	302	1189
14:00 14:15	0	8	9	0	33	93	0	22	54	0	11	29	0	8	21	0	3	5	0	3	1	0	2	0	0	3	5	0	1	1	312	1155
14:15 14:30	0	4	8	0	25	95	0	19	59	0	9	30	0	8	16	0	4	6	0	1	0	0	0	2	0	4	6	0	0	0	296	1097
14:30 14:45	0	6	16	0	18	86	0	15	39	0	8	33	0	15	18	0	2	8	0	1	1	0	1	0	0	2	4	0	2	4	279	1047
14:45 15:00	0	5	11	0	15	98	0	14	54	0	6	18	0	8	19	0	3	4	0	0	3	0	0	3	0	1	4	0	0	2	268	1034
15:00 15:15	0	4	14	0	20	79	0	15	38	0	11	23	0	10	17	0	1	7	0	2	3	0	0	0	0	2	5	0	2	1	254	1030
15:15 15:30	0	3	10	0	23	81	0	12	41	0	19	19	0	8	14	0	0	3	0	0	2	0	2	1	0	2	2	0	0	4	246	1021
15:30 15:45	0	6	11	0	20	83	0	19	46	0	10	21	0	10	19	0	6	4	0	1	4	0	1	0	0	0	5	0	0	0	266	1029
15:45 16:00	0	5	10	0	21	73	0	20	50	0	14	27	0	8	16	0	0	4	0	0	2	0	4	0	0	4	3	0	0	3	264	998
16:00 16:15	0	4	14	0	15	70	0	15	59	0	9	18	0	6	17	0	0	6	0	2	0	0	3	2	0	1	3	0	1	0	245	977
16:15 16:30	0	8	8	0	19	76	0	14	53	0	16	16	0	10	14	0	4	5	0	0	0	0	2	2	0	2	5	0	0	0	254	984
16:30 16:45	0	5	12	0	20	61	0	13	49	0	8	26	0	6	13	0	2	2	0	1	3	0	1	0	0	3	4	0	0	6	235	1014
16:45 17:00	0	4	10	0	19	69	0	12	57	0	12	15	0	14	15	0	3	6	0	0	0	0	3	I	0	0	2	0	0	l l	243	1060

## NACIONAL NACIONAL DE LA CONTRACTOR DE LA

## AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Edgar Goicochea PUNTO DE AFORO : A

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 24 / 4 / 201



			MO	TOS						VI	EHIC	ULOS	S LIV	IAN	OS						BU	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LIN	IEAI	ES	MO	ТОТА	AXIS	A	UTO	S	Γ	ΊΧΑ	S	CAM	IIONE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOL(	QUE		
VEHÍCULO								- Ø-		TAXI	- 9			Ga).									70	1	A						TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		—— <u>&gt;</u> >	$\neg \forall$		—>>			—>>	A					>			—>>			<b>&gt;</b>	-		>			<b></b> ≫	-		—>>	-		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
17:00 17:15	0	3	10	0	22	81	0	14	46	0	8	26	0	9	13	0	1	8	0	0	1	0	1	0	0	5	2	0	2	0	252	1143
17:15 17:30	0	2	22	0	28	79	0	22	43	0	14	32	0	16	10	0	2	3	0	0	2	0	2	0	0	2	5	0	0	0	284	1232
17:30 17:45	0	4	23	0	21	83	0	16	50	0	12	19	0	9	17	0	5	5	0	1	2	0	1	2	0	4	7	0	0	0	281	1279
17:45 18:00	0	9	21	0	25	114	0	21	52	0	6	30	0	10	13	0	3	9	0	2	0	0	4	0	0	3	4	0	0	0	326	1310
18:00 18:15	0	10	28	0	29	112	0	17	48	0	18	26	0	4	16	0	4	8	0	0	5	0	2	0	0	6	4	0	0	4	341	1314
18:15 18:30	0	7	27 30	0	22	107	0	20	42 39	0	16	29 24	0	10	16	0	5	10	0	1	4	0	2	2	0	6	5	0	0	0	331 312	1308
18:30 18:45 18:45 19:00	0	8	19	0	28 29	101 108	0	14	55	0	12	26	0	9	15 13	0	5	9	0	0	2	0	3	0	0	5 4	6	0	0	4	330	1292 1279
19:00 19:15	0	8	21	0	33	99	0	15	56	0	10	33	0	12	16	0	4	12	0	0	0	0	0	0	0	9	5	0	0	2	335	1219
19:15 19:30	0	9	20	0	33	97	0	13	52	0	10	36	0	6	15	0	6	6	0	0	2	0	0	2	0	2	6	0	0	0	315	1186
19:30 19:45	0	10	21	0	29	98	0	10	49	0	16	23	0	5	13	0	2	9	0	0	3	0	2	0	0	2	4	0	0	3	299	1195
19:45 20:00	0	8	15	0	24	96	0	12	41	0	8	25	0	4	12	0	4	10	0	0	0	0	0	1	0	1	1	0	0	0	262	1177
20:00 20:15	0	18	20	0	31	98	0	20	45	0	15	21	0	6	12	0	2	7	0	0	3	0	0	2	0	2	4	0	1	3	310	1161
20:15 20:30	0	15	19	0	28	102	0	15	51	0	16	27	0	8	13	0	5	8	0	0	3	0	0	5	0	4	1	0	0	4	324	1097
20:30 20:45	0	12	16	0	24	85	0	15	37	0	17	24	0	11	13	0	4	6	0	0	3	0	0	1	0	3	2	0	2	6	281	1019
20:45 21:00	0	10	13	0	15	79	0	14	42	0	10	20	0	4	15	0	6	8	0	0	2	0	0	0	0	0	2	0	0	6	246	988
21:00 21:15	0	8	12	0	14	91	0	17	35	0	12	19	0	9	12	0	1	2	0	0	5	0	0	0	0	1	6	0	1	1	246	971
21:15 21:30	0	10	10	0	19	89	0	16	31	0	16	23	0	7	10	0	4	5	0	0	1	0	0	3	0	2	0	0	0	0	246	919
21:30 21:45	0	8	9	0	16	98	0	18	29	0	12	26	0	8	13	0	1	6	0	0	2	0	0	0	0	1	1	0	0	2	250	858
21:45 22:00	0	6	8	0	14	79	0	15	36	0	13	19	0	10	15	0	3	4	0	0	0	0	0	0	0	2	3	0	0	2	229	766
22:00 22:15	0	7	7	0	15	56	0	16	30	0	11	21	0	9	12	0	1	4	0	0	2	0	0	0	0	0	2	0	1	0	194	656
22:15 22:30	0	5	9	0	10	62	0	17	27	0	10	16	0	7	10	0	3	6	0	0	0	0	0	0	0	2	1	0	0	0	185	]
22:30 22:45	0	2	5	0	8	55	0	14	21	0	11	17	0	6	11	0	2	4	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	1	158	
22:45 23:00	0	0	3	0	4	46	0	11	19	0	3	16	0	4	6	0	3	2	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	119	00

## NACIONAL DE CANAMARCA DE CANAMA

## AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Edgar Goicochea PUNTO DE AFORO : A

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 25 / 4 / 2019



			MO	TOS						V]	EHIC	ULO	S LIV	IAN(	OS						BU	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LI	NEAL	ES	MO	TOTA	AXIS	A	UTO	S	]	ΓAXI	S	CAN	IIONE	ETAS	С	OMB	IS	M	INIBU	JS		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOL	QUE		
VEHÍCULO			1		Pa	0	•	0-	0	Tion	. 1			r <sub>i</sub> a a								No.	70		A	4					TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		—>>	₩		<b></b> ≫	~		>>	~		>>	~		>>	-		>>	~		>>	~		<b>≫</b>	~		—->>	~		<b>&gt;&gt;</b>	~		
HORA	I	F	D	I	F	D.	I	F	D.	I	F	D.	I	F	D.	I	F	D	I	F	D	I	F	D.	I	F	D.	I	F	D.		
05:00 05:15	0	1	2	0	11	41	0	8	26	0	5	17	0	5	9	0	1	3	0	1	2	0	0	1	0	0	2	0	0	1	136	731
05:15 05:30	0	1	3	0	12	55	0	10	30	0	10	16	0	9	11	0	0	2	0	1	4	0	2	2	0	1	5	0	2	1	177	803
05:30 05:45	0	2	2	0	20	62	0	12	32	0	10	22	0	8	8	0	0	2	0	1	5	0	2	4	0	2	2	0	0	2	198	865
05:45 06:00	0	2	4	0	16	63	0	15	35	0	13	19	0	10	12	0	2	10	0	1	6	0	0	5	0	0	4	0	1	2	220	889
06:00 06:15	0	2	5	0	15	60	0	12	43	0	10	23	0	8	14	0	1	6	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	2	4	208	942
06:15 06:30	0	3	5	0	16	61	0	15	55	0	8	24	0	12	13	0	0	9	0	2	4	0	0	4	0	1	5	0	0	2	239	1007
06:30 06:45 06:45 07:00	0	2	7 8	0	15 24	55 75	0	16 15	49 53	0	9	32	0	13	8 21	0	2	10 8	0	0	0	0	0	4	0	2	0	0	0	2	273	1064 1127
07:00 07:15	0	1	10	0	24	75 78	0	13	53	0	9	32	0	7	19	0	2	6	0	0	0	0	1	4	0	2	6	0	2	3	273	1137
07:15 07:30	0	4	9	0	21	92	0	15	47	0	12	36	0	9	28	0	1	8	0	2	1	0	0	1	0	3	5	0	0	2	296	1167
07:30 07:45	0	2	12	0	26	92	0	16	57	0	10	26	0	7	17	0	2	7	0	0	2	0	0	1	0	2	6	0	0	0	285	1156
07:45 08:00	0	2	9	0	32	79	0	11	58	0	10	37	0	9	17	0	2	4	0	1	4	0	1	0	0	3	4	0	0	0	283	1115
08:00 08:15	0	2	6	0	24	102	0	19	54	0	11	38	0	8	21	0	1	8	0	0	2	0	0	1	0	2	4	0	0	0	303	1065
08:15 08:30	0	2	12	0	26	92	0	16	57	0	10	26	0	7	17	0	2	7	0	0	2	0	0	1	0	2	6	0	0	0	285	1010
08:30 08:45	0	2	9	0	20	76	0	11	57	0	14	21	0	7	12	0	0	7	0	0	1	0	1	2	0	1	3	0	0	0	244	981
08:45 09:00	0	2	11	0	16	69	0	12	47	0	10	21	0	6	17	0	3	4	0	0	1	0	0	2	0	3	8	0	1	0	233	992
09:00 09:15	0	6	11	0	25	69	0	11	49	0	9	27	0	9	12	0	2	6	0	0	0	0	3	2	0	2	2	0	2	1	248	980
09:15 09:30	0	3	8	0	23	89	0	15	46	0	10	25	0	8	16	0	2	5	0	0	0	0	1	0	0	1	3	0	1	0	256	984
09:30 09:45	0	2	12	0	21	76	0	14	51	0	11	27	0	6	13	0	3	6	0	1	0	0	1	0	0	0	9	0	1	1	255	978
09:45 10:00	0	2	11	0	16	69	0	12	47	0	10	21	0	3	14	0	2	5	0	1	0	0	1	0	0	2	5	0	0	0	221	966
10:00 10:15	0	2	8	0	15	75	0	16	51	0	12	28	0	6	17	0	3	4	0	0	1	0	0	2	0	3	8	0	1	0	252	989
10:15 10:30	0	4	10	0	17	78	0	17	47	0	10	25	0	9	16	0	0	5	0	2	2	0	1	0	0	0	4	0	0	3	250	981
10:30 10:45	0	2	9	0	20	76	0	11	57	0	14	21	0	3	14	0	2	5	0	1	0	0	1	0	0	2	5	0	0	0	243	952
10:45 11:00	0	4	9	0	19	72	0	11	45	0	11	26	0	6	17	0	3	4	0	0	0	0	3	2	0	3	8	0	1	0	244	952

## NACIONAL DE COMMENCE DE COMMEN

## AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

**TESISTA** : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Edgar Goicochea PUNTO DE AFORO : A

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 25 / 4 / 2019



			MO	TOS						V]	EHIC	ULO	S LIV	'IAN	OS						BU	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LI	NEAL	LES	MO	TOTA	AXIS	A	UTO	S	]	ΓΑΧΙ	S	CAN	/IONE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIBU	IJS		BUS		CA	MIOI	NES	RE	MOL	QUE		
VEHÍCULO	C		0		d		SA MARIE	<b>8</b> -	2 2	TA01	- 1	AND LAND		Ga).	0				2.2		and the latest devices the lates	No.	70		A	4		ne e			TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		<b>&gt;</b>	1			6	A		1	A	—≫	-		<b></b> ≫	-			1		<b></b> ≫	1			6		<b>₩</b>	6		>	-		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
11:00 11:15	0	3	8	0	20	79	0	10	53	0	16	19	0	7	13	0	1	5	0	0	0	0	1	0	0	2	7	0	0	0	244	944
11:15 11:30	0	2	11	0	16	69	0	12	47	0	10	21	0	3	14	0	2	5	0	1	0	0	1	0	0	2	5	0	0	0	221	947
11:30 11:45	0	2	10	0	21	75	0	16	46	0	11	19	0	6	17	0	3	4	0	0	0	0	1	0	0	3	8	0	1	0	243	1008
11:45 12:00	0	2	6	0	18	76	0	15	49	0	9	21	0	6	16	0	2	6	0	0	1	0	0	2	0	1	5	0	0	1	236	1062
12:00 12:15	0	4	9	0	21	79	0	12	47	0	5	26	0	9	13	0	1	5	0	1	2	0	1	0	0	3	7	0	2	0	247	1117
12:15 12:30	0	2	12	0	26	92	0	16	57	0	10	26	0	7	16	0	2	7	0	0	0	0	1	0	0	2	6	0	0	0	282	1145
12:30 12:45	0	3	6	0	27	89	0	16	59	0	10	28	0	6	16	0	3	10	0	5	5	0	1	2	0	2	5	0	1	3	297	1148
12:45 13:00	0	2	11	0	24	91	0	16	56	0	11	36	0	8	21	0	1	6	0	1	1	0	0	0	0	1	5	0	0	0	291	1158
13:00 13:15	0	2	9	0	27	69	0	15	60	0	13	30	0	9	17	0	2	4	0	5	5	0	1	0	0	3	2	0	2	0	275	1155
13:15 13:30	0	2	6	0	24	90	0	19	54	0	11	29	0	8	21	0	3	8	0	0	1	0	0	1	0	2	3	0	1	2	285	1156
13:30 13:45	0	2	9	0	25	102	0	21	58	0	12	25	0	9	19	0	3	7	0	0	2	0	1	2	0	3	3	0	2	2	307	1130
13:45 14:00	0	3	8	0	35	86	0	21	57	0	9	24	0	10	15	0	2	9	0	1	1	0	0	1	0	1	4	0	1	0	288	1044
14:00 14:15	0	7	7	0	21	75	0	22	54	0	11	26	0	9	20	0	3	8	0	0	1	0	1	1	0	4	5	0	0	1	276	1021
14:15 14:30	0	4	9	0	17	78	0	19	59	0	9	19	0	8	16	0	2	6	0	1	1	0	0	1	0	3	6	0	1	0	259	966
14:30 14:45	0	2	11	0	16	69	0	12	47	0	10	21	0	3	14	0	2	5	0	1	0	0	1	0	0	2	5	0	0	0	221	975
14:45 15:00	0	4	9	0	20	91	0	15	54	0	9	20	0	6	19	0	3	5	0	0	2	0	0	2	0	1	4	0	0	1	265	1017
15:00 15:15	0	2	11	0	16	69	0	12	47	0	10	21	0	3	14	0	2	5	0	1	0	0	1	0	0	2	5	0	0	0	221	973
15:15 15:30	0	7	9	0	17	83	0	16	59	0	10	24	0	9	14	0	1	5	0	0	3	0	0	3	0	2	3	0	3	0	268	1009
15:30 15:45	0	2	10	0	20	81	0	18	50	0	11	26	0	10	19	0	2	4	0	1	0	0	1	0	0	3	4	0	0	1	263	991
15:45 16:00	0	2	11	0	16	69	0	12	47	0	10	21	0	3	14	0	2	5	0	1	0	0	1	0	0	2	5	0	0	0	221	961
16:00 16:15	0	4	11	0	17	72	0	9	60	0	12	25	0	8	17	0	1	6	0	0	0	0	3	0	0	6	3	0	1	2	257	961
16:15 16:30	0	2	9	0	20	76	0	11	57	0	14	21	0	9	14	0	0	5	0	0	3	0	0	2	0	2	5	0	0	0	250	956
16:30 16:45	0	3	11	0	15	67	0	16	51	0	10	26	0	3	15	0	2	4	0	0	1	0	1	0	0	2	4	0	0	2	233	947
16:45 17:00	0	2	11	0	16	69	0	12	47	0	10	21	0	3	14	0	2	5	0	1	0	0	1	0	0	2	5	0	0	0	221	973

## NACIONAL DE CAJAMARCA DE CAJAMARCA DE CAJAMARCA

## AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Edgar Goicochea PUNTO DE AFORO : A

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 25 / 4 / 2019



			MO	TOS						V]	EHIC	ULO	S LIV	'IAN(	OS						BU	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LI	NEAL	ES	MO	TOTA	AXIS	A	UTO	S	]	ΓΑΧΙ	S	CAN	IIONE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIBU	IJS		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOL	QUE		
VEHÍCULO			9		d	)  -	SA MARIE	<b>8</b> -	2 2 1	TA01	- 1	AND LAND										No.	70		A	4		ne e			TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		~	$\rightarrow$			6	A	<b></b> ≫	6	A	—≫	-			-			6		<b></b> ≫	6			6		₩	6		>>	-		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
17:00 17:15	0	2	9	0	21	82	0	13	51	0	10	21	0	9	15	0	1	4	0	0	2	0	1	0	0	2	5	0	2	2	252	1000
17:15 17:30	0	2	10	0	20	83	0	21	50	0	11	21	0	2	10	0	1	3	0	0	2	0	0	0	0	2	3	0	0	0	241	1033
17:30 17:45	0	2	11	0	21	79	0	17	49	0	10	20	0	9	17	0	3	5	0	1	2	0	1	0	0	3	7	0	0	2	259	1078
17:45 18:00	0	3	17	0	18	80	0	14	48	0	8	24	0	4	15	0	2	6	0	1	0	0	1	0	0	2	5	0	0	0	248	1092
18:00 18:15	0	5	18	0	27	97	0	16	53	0	10	25	0	3	15	0	2	4	0	0	1	0	1	0	0	2	4	0	0	2	285	1130
18:15 18:30	0	4	16	0	23	93	0	15	46	0	12	27	0	8	13	0	5	7	0	1	2	0	1	2	0	4	5	0	0	2	286	1136
18:30 18:45	0	7	11	0	26	89	0	18	42	0	9	23	0	9	15	0	3	10	0	0	2	0	0	1	0	1	6	0	0	1	273	1143
18:45 19:00	0	4	15	0	21	97	0	15	52	0	11	26	0	10	19	0	2	4	0	1	0	0	1	0	0	3	4	0	0	1	286	1145
19:00 19:15	0	3	16	0	31	89	0	13	52	0	9	32	0	6	16	0	3	10	0	0	1	0	0	0	0	5	5	0	0	0	291	1109
19:15 19:30	0	5	21	0	27	97	0	14	51	0	10	27	0	6	13	0	4	6	0	0	2	0	0	0	0	2	5	0	0	3	293	1145
19:30 19:45	0	6	25	0	20	93	0	13	49	0	12	23	0	3	15	0	2	4	0	0	1	0	1	0	0	2	4	0	0	2	275	1147
19:45 20:00	0	3	10	0	16	103	0	12	42	0	10	21	0	3	14	0	2	5	0	1	0	0	1	0	0	2	5	0	0	0	250	1183
20:00 20:15	0	4	20	0	37	101	0	21	55	0	15	25	0	6	18	0	2	6	0	0	4	0	0	2	0	3	5	0	1	2	327	1245
20:15 20:30	0	2	15	0	24	97	0	20	49	0	11	27	0	4	22	0	3	8	0	0	1	0	0	1	0	2	3	0	3	3	295	1187
20:30 20:45	0	3	17	0	25	94	0	22	58	0	10	25	0	10	21	0	2	5	0	0	4	0	1	2	0	2	6	0	2	2	311	1163
20:45 21:00	0	3	21	0	35	92	0	21	56	0	11	23	0	12	15	0	2	9	0	1	1	0	0	2	0	1	4	0	1	2	312	1125
21:00 21:15	0	8	11	0	17	93	0	18	41	0	13	21	0	10	13	0	6	4	0	0	5	0	0	0	0	2	5	0	2	0	269	1061
21:15 21:30	0	7	13	0	20	89	0	18	52	0	16	24	0	8	10	0	2	1	0	0	5	0	0	2	0	2	2	0	0	0	271	1019
21:30 21:45	0	5	12	0	17	89	0	19	55	0	12	26	0	9	12	0	2	6	0	0	2	0	0	0	0	3	1	0	0	3	273	949
21:45 22:00	0	4	9	0	13	92	0	17	47	0	12	16	0	7	16	0	3	3	0	0	3	0	0	0	0	2	3	0	0	1	248	847
22:00 22:15	0	7	8	0	16	70	0	16	39	0	17	17	0	11	10	0	2	4	0	0	2	0	0	1	0	0	4	0	1	2	227	733
22:15 22:30	0	3	10	0	12	62	0	19	32	0	10	15	0	10	9	0	5	6	0	0	2	0	0	2	0	2	2	0	0	0	201	
22:30 22:45	0	2	7	0	15	55	0	17	29	0	9	16	0	3	9	0	2	4	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	2	171	
22:45 23:00	0	1	6	0	10	49	0	11	23	0	8	13	0	5	4	0	1	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	134	

## NACIONAL DE CAMMARCA DE CAMMAR

## AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Edgar Goicochea PUNTO DE AFORO : A

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 26 / 4 / 2019



			MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	IAN	OS						BU	SES				C	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LIN	NEAL	ES	MO	ГОТА	AXIS	A	UTO	S	7	ΓΑΧΙ	S	CAM	IIONE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOL	QUE		
VEHÍCULO					d	0	6	- Ø-		TAXI	. 0	100	1	Ga)		0						No.	70		\ A			15			TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		——>>	<b>A</b>		<b></b> ≫	_	A	—>×	-		>	1	A	— <b>≫</b>	-			-		—>	-			1		—>>	-		<b></b> ≫	_		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
05:00 05:15	0	0	1	0	10	42	0	7	25	0	4	18	0	6	9	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	4	0	0	0	127	688
05:15 05:30	0	1	2	0	17	53	0	9	32	0	9	15	0	7	10	0	1	2	0	1	6	0	0	2	0	1	6	0	0	1	175	762
05:30 05:45	0	0	1	0	21	59	0	11	39	0	8	21	0	4	8	0	1	2	0	0	4	0	1	4	0	2	2	0	0	2	190	808
05:45 06:00	0	1	3	0	15	61	0	13	29	0	12	17	0	6	11	0	0	12	0	1	3	0	0	6	0	0	1	0	1	4	196	875
06:00 06:15	0	2	6	0	14	55	0	10	43	0	8	22	0	10	14	0	2	6	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	0	6	201	965
06:15 06:30	0	1	4	0	18	59	0	14	46	0	7	26	0	11	12	0	0	4	0	2	4	0	0	4	0	1	6	0	0	2	221	1031
06:30 06:45	0	2	10	0	21	72	0	16	57	0	10	26	0	7	17	0	2	7	0	0	1	0	0	1	0	2	6	0	0	0	257	1076
06:45 07:00	0	10	32	0	32	75	0	18	42	0	6	23	0	9	15	0	3	10	0	0	2	0	0	1	0	1	6	0	0	1	286	1076
07:00 07:15	0	2	11	0	28	81	0	16	51	0	9	27	0	8	19	0	1	6	0	1	1	0	0	0	0	1	5	0	0	0	267	1030
07:15 07:30	0	4	17	0	23	79	0	15	46	0	12	20	0	8	13	0	5	7	0	1	2	0	1	2	0	4	5	0	0	2	266	1020
07:30 07:45	0	2	6	0	18	68	0	19	51	0	10	38	0	8	19	0	1	8	0	0	2	0	0	1	0	2	4	0	0	0	257	1011
07:45 08:00	0	3	10	0	21	69	0	11	49	0	9	27	0	9	12	0	2	6	0	0	0	0	3	2	0	2	2	0	2	1	240	980
08:00 08:15	0	2	11	0	20	78	0	12	51	0	11	26	0	6	19	0	2	8	0	1	1	0	0	0	0	3	5	0	1	0	257	982
08:15 08:30	0	0	12	0	18	80	0	14	49	0	8	29	0	8	19	0	1	6	0	1	0	0	2	0	0	2	7	0	0	1	257	965
08:30 08:45	0	3	9	0	17	75	0	13	42	0	7	24	0	9	10	0	0	8	0	0	2	0	1	2	0	1	1	0	0	2	226	966
08:45 09:00	0	3	10	0	21	69	0	11 11	49	0	9	27 27	0	9	12	0	2	5 7	0	2	1	0	3	2	0	2	2	0	2	1	242	993 995
09:00 09:15 09:15 09:30	0	0	9	0	19 22	76	0		49	0	9	25	0	9		0	2		0	0	2	0	0	0	0	2	2	0	2	1	240 258	1015
09:15 09:30	0	6	11 9	0	19	78 76	0	15 14	49 46	0	10	27	0	11 7	12 14	0	3	8	0	0	0	0	1	0	0	0	9	0	1	0	258	980
09:45 10:00	0	3	10	0	21	69	0	11	49	0	9	27	0	9	12	0	2	8	0	1	1	0	3	2	0	2	2	0	2	1	233	956
10:00 10:15	0	2	9	0	18	80	0	14	50	0	8	29	0	8	19	0	1	6	0	1	2	0	2	0	0	2	7	0	1	1	260	950
10:15 10:30	0	2	8	0	17	76	0	13	42	0	7	24	0	7	12	0	0	7	0	0	1	0	1	2	0	1	3	0	0	0	223	930
10:30 10:45	0	5	9	0	17	72	0	11	46	0	10	24	0	5	15	0	1	4	0	0	1	0	0	0	0	2	4	0	0	3	229	930
10:30 10:43	0	4	9	0	19	72	0	11	45	0	11	26	0	9	16	0	0	6	0	0	1	0	0	1	0	3	3	0	1	1	238	951
10.43 11:00	U	4	フ	U	17	12	U	11	43	U	11	20	U	フ	10	U	U	U	U	U	1	U	U	1	U	J	ر	U	1	1	230	931

## NACIONAL DE CAMMARCA

## AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Edgar Goicochea PUNTO DE AFORO : A

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 26 / 4 / 2019



			MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	IAN	OS						BU	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LIN	NEAL	ES	MO	TOTA	AXIS	A	UTO	S	7	ΓAXI	S	CAN	IIONE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOL	QUE	Ī	
VEHÍCULO						10	•	- B-		TAXI		AM PERO	1									No.	70		A			11			TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		—— <u>&gt;</u> >	$\neg \forall$		<b>&gt;</b>	-		—>>	—¥		—>>			<b></b> ≫	-		—>>	<b>~</b> ∀		—>>	-		>			<b></b> ≫	-		<b>&gt;</b>			
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D.	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
11:00 11:15	0	3	8	0	18	79	0	10	51	0	16	19	0	7	13	0	1	5	0	0	1	0	0	0	0	2	7	0	0	0	240	958
11:15 11:30	0	2	11	0	15	69	0	12	47	0	10	21	0	3	14	0	2	5	0	1	0	0	1	0	0	2	5	0	0	0	220	991
11:30 11:45	0	9	12	0	18	75	0	16	46	0	11	19	0	10	16	0	1	6	0	0	2	0	0	1	0	2	6	0	1	2	253	1056
11:45 12:00	0	2	6	0	20	76	0	16	41	0	10	29	0	8	16	0	4	6	0	0	2	0	1	0	0	1	4	0	1	2	245	1108
12:00 12:15	0	2	10	0	24	78	0	14	53	0	8	32	0	7	24	0	2	6	0	0	0	0	1	4	0	2	6	0	0	0	273	1182
12:15 12:30	0	2	12	0	26	92	0	16	57	0	10	26	0	7	17	0	2	7	0	0	2	0	0	1	0	2	6	0	0	0	285	1194
12:30 12:45	0	9	18	0	24	100	0	17	46	0	10	27	0	8	18	0	3	7	0	1	3	0	I	3	0	4	4	0	0	2	305	1195
12:45 13:00	0	3	19	0	27	95	0	13	59	0	15	32	0	9	29	0	3	6	0	0	1	0	0	l	0	2	4	0	0	1	319	1207
13:00 13:15	0	2	12	0	26	92	0	16	57	0	10	26	0	7	17	0	2	7	0	0	2	0	0	<u>l</u>	0	2	6	0	0	0	285	1171
13:15 13:30	0	8	21	0	27	96	0	18	42	0	9	23	0	9	15	0	3	4	0	0	2	0	0	1	0	1	6	0	0	1	286	1155
13:30 13:45	0	6	17 16	0	29	98	0	20 17	58	0	10	36	0	9	19	0	2	5	0	1	0	0	1	0	0	1	9	0	1	0	317	1133
13:45 14:00 14:00 14:15	0	2	6	0	23	93 100	0	11	46 49	0	13	25 27	0	8	16 12	0	3 2	6	0	0	0	0	3	2	0	2	2	0	2	1	283 269	1073
14:15 14:30	0	3	10	0	21	69	0	19	59	0	9	28	0	8	16	0	3	4	0	0	1	0	0	2	0	3	8	0	1	0	269	1030
14:30 14:45	0	2	11	0	20	78	0	18	50	0	8	29	0	8	19	0	0	5	0	0	1	0	1	0	0	0	4	0	0	3	257	979
14:45 15:00	0	2	9	0	18	80	0	14	50	0	8	29	0	8	19	0	1	6	0	1	2	0	2	0	0	2	7	0	1	1	260	967
15:00 15:15	0	2	8	0	17	76	0	13	42	0	7	24	0	7	12	0	0	7	0	0	1	0	1	2	0	1	3	0	0	0	223	965
15:15 15:30	0	3	10	0	21	69	0	16	49	0	9	27	0	9	10	0	1	5	0	0	1	0	0	0	0	2	7	0	0	0	239	982
15:30 15:45	0	0	9	0	19	76	0	18	49	0	10	25	0	11	12	0	2	5	0	1	0	0	1	0	0	2	5	0	0	0	245	994
15:45 16:00	0	6	11	0	22	78	0	15	46	0	11	27	0	7	14	0	1	6	0	0	2	0	0	1	0	2	6	0	1	2	258	1009
16:00 16:15	0	3	10	0	21	69	0	11	49	0	9	27	0	9	12	0	2	6	0	0	0	0	3	2	0	2	2	0	2	1	240	974
16:15 16:30	0	7	10	0	16	76	0	11	57	0	14	21	0	9	14	0	0	5	0	0	2	0	0	2	0	2	5	0	0	0	251	989
16:30 16:45	0	2	9	0	18	80	0	14	50	0	8	29	0	8	19	0	1	6	0	1	2	0	2	0	0	2	7	0	1	1	260	984
16:45 17:00	0	2	8	0	17	76	0	13	42	0	7	24	0	7	12	0	0	7	0	0	1	0	1	2	0	1	3	0	0	0	223	990
			-				-							-				<u> </u>														05

# NACIONAL DE COMMENCA DE COMMEN

### AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Edgar Goicochea PUNTO DE AFORO : A



DIRECCIÓN				MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	IAN	OS						BU	SES				(	CAM	ONE	S			
VEHÍCULO	TIDO DE	LIN	NEAL	ES	MO	ГОТА	AXIS	A	UTO	S	7	ΓΑΧΙ	S	CAM	IIONE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOL	QUE		
HORA	_						10	×4 -	-	2 5 6		_	TAX LUMBO	1	Ga)	-		Vita					No.	70		A	-					TOTAL	VHMD (Veh/h)
$ \begin{array}{c c c c c c c c c c c c c c c c c c c $	DIRECCIÓN		—— <u>&gt;</u> >	->		—>>	_		—>>			<b>&gt;</b>	_		—>>	_		>			<b></b> ≫	_		<b></b> ≫			—>>	_		<b>&gt;</b>	_		
17:15		I	F		I			I			I			I		D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D D	I	F	D		
17:30		0	-	_	0			0			0			0			0	1		0	0	_	0	1	0	0			0	_	0		1074
Ti   Ti   Ti   Ti   Ti   Ti   Ti   Ti		0			0			0			0			0	2	10	0	1		0	0		0	0	0	0	2	3	0	0	0	246	1100
18:00   18:15   0   2   11   0   30   89   0   16   56   0   11   24   0   8   19   0   1   6   0   1   1   1   0   0   0   0   0   1   5   0   0   0   0   281   1185   18:15   18:30   0   10   32   0   32   96   0   18   42   0   9   19   0   9   15   0   3   10   0   0   2   0   0   1   0   1   6   0   0   0   1   306   1205   18:45   19:00   0   2   19   0   25   89   0   20   58   0   10   36   0   9   19   0   0   3   7   0   0   3   7   0   0   3   3   0   0   1   1   0   0   0   0   0   0	17:30 17:45	0		12	0			0		_	0	10		0	9	17	0	3	5	0	1	2	0	1	0	0	3	7	0	0	2		1160
18:15   18:30   0   10   32   0   32   96   0   18   42   0   9   19   0   9   15   0   3   10   0   0   2   0   0   1   0   1   6   0   0   1   306   1205   18:30   18:45   0   2   6   0   0   2   4   102   0   19   54   0   11   38   0   8   21   0   1   8   0   0   0   2   0   0   1   0   1   0   0   2   4   0   0   0   0   303   1192   18:45   19:00   0   2   9   0   25   89   0   20   58   0   10   36   0   9   19   0   3   7   0   0   3   0   1   1   0   0   3   3   0   0   1   299   1168   19:00   19:15   0   3   8   0   35   89   0   21   57   0   9   31   0   10   15   0   2   9   0   1   1   0   0   1   0   0   1   4   0   0   0   297   1104   19:15   19:30   0   7   7   0   21   92   0   22   54   0   11   27   0   9   20   0   3   8   0   0   1   0   1   0   0   1   0   0		0	3	6	0	27	100	0	17	63	0	9	35	0	6	15	0	1	8	0	2	3	0	1	1	0	3	4	0	1	2	307	1197
18:30   18:45   0   2   6   0   24   102   0   19   54   0   11   38   0   8   21   0   1   8   0   0   2   0   0   1   0   2   4   0   0   0   0   303   1193     18:45   19:00   0   2   9   0   25   89   0   20   58   0   10   36   0   9   19   0   3   7   0   0   0   3   0   1   1   0   0   3   3   0   0   1   299   1168     19:00   19:15   0   3   8   0   35   89   0   21   57   0   9   31   0   10   15   0   2   9   0   1   1   0   0   1   0   0   1   4   0   0   0   0   297   1104     19:15   19:30   0   7   7   0   21   92   0   22   54   0   11   27   0   9   20   0   3   8   0   0   1   0   1   0   0   0   4   5   0   1   1   1     19:30   19:45   0   9   29   0   20   81   0   12   53   0   12   23   0   4   15   0   2   9   0   0   2   0   0   2   0   0   5   0   0   0   278   1246     19:45   20:00   0   3   10   0   17   70   0   9   49   0   9   27   0   9   12   0   2   7   0   0   3   0   0   4   0   2   4   0   1   3   352   1260     20:15   0   18   24   0   37   112   0   21   56   0   15   25   0   6   12   0   2   7   0   0   3   0   0   4   0   2   4   0   1   3   352   1260     20:30   20:45   0   14   15   0   27   85   0   15   19   0   15   17   0   12   13   0   4   6   0   0   3   0   0   0   0   0   0   1   3   0   0   0   2   2   6   260   1084     21:15   21:30   0   9   13   0   21   89   0   18   52   0   16   27   0   7   10   0   2   1   0   0   0   0   0   0   0   0   1   0   0		0			0			0		_	0	_	_	0			0	1		0	1	1	0	0	0	0	1	5	0	0	0	_	1189
18:45   19:00   0   2   9   0   25   89   0   20   58   0   10   36   0   9   19   0   3   7   0   0   0   3   0   1   1   0   0   3   3   0   0   1   299   1168   19:00   19:15   0   3   8   0   35   89   0   21   57   0   9   31   0   10   15   0   2   9   0   1   1   0   0   1   0   1   4   0   0   0   0   297   1104   19:15   19:30   0   7   7   0   21   92   0   22   54   0   11   27   0   9   20   0   3   8   0   0   1   0   1   0   0   1   0   0		0		32	0			_	_			_	_				0	3	_	0	0		0	0	1	0	1	6	0	0	1		1205
19:00	18:30 18:45	0	2	6	0		102	0		_	0	11	_	0	8	21	0	1	8	0	0	2	0	0	1	0	2	4	0	0	0	303	1193
19:15   19:30   0   7   7   0   21   92   0   22   54   0   11   27   0   9   20   0   3   8   0   0   1   0   1   0   0   4   5   0   1   1   294   1159   19:30   19:45   0   9   29   0   20   81   0   12   53   0   12   23   0   4   15   0   2   9   0   0   2   0   0   2   0   0   5   0   0   0   0   278   1244   19:45   20:00   0   3   10   0   17   70   0   9   49   0   9   27   0   9   12   0   2   6   0   0   0   0   3   2   0   2   2   0   2   1   235   12:26   20:00   20:15   0   18   24   0   37   112   0   21   56   0   15   25   0   6   12   0   2   7   0   0   0   3   0   0   4   0   2   4   0   1   3   352   12:60   20:15   20:30   0   21   21   0   32   119   0   19   53   0   17   30   0   12   20   0   5   10   0   0   6   0   0   5   0   4   1   0   0   4   379   11:65   20:30   20:45   0   14   15   0   27   85   0   15   19   0   15   17   0   12   13   0   4   6   0   0   3   0   0   2   0   0   0   0   1   3   0   0   6   269   1084   21:00   21:15   0   12   11   0   17   93   0   17   41   0   11   15   0   10   11   0   4   2   0   0   5   0   0   0   0   0   0   0	18:45 19:00	0	2	9	0		89	0	20	_	0	10		0	9	19	0	3	7	0	0	3	0	1	1	0	3	3	0	0	1	299	1168
19:30         19:45         0         9         29         0         20         81         0         12         53         0         12         23         0         4         15         0         2         9         0         0         2         0         0         5         0	19:00 19:15	0	3	8	0	35		0		_	0	9	_	0	10	_	0	2	9	0	1	1	0	0	1	0	1	4	0	0	0	297	1104
19:45         20:00         0         3         10         0         17         70         0         9         49         0         9         27         0         9         12         0         2         6         0         0         0         0         0         2         2         0         2         1         235         1226           20:00         20:15         0         18         24         0         37         112         0         21         56         0         15         25         0         6         12         0         2         7         0         0         3         0         0         4         0         2         4         0         1         3         352         1260           20:15         20:30         0         21         21         0         32         119         0         15         19         0         15         17         0         12         20         0         5         10         0         0         5         0         4         1         0         0         4         16         0         0         0         0         0         0 </td <td>19:15 19:30</td> <td>0</td> <td>7</td> <td></td> <td>0</td> <td></td> <td></td> <td>0</td> <td></td> <td>_</td> <td>0</td> <td></td> <td></td> <td>0</td> <td>9</td> <td>20</td> <td>0</td> <td>3</td> <td>8</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>1</td> <td>0</td> <td>1</td> <td>0</td> <td>0</td> <td>4</td> <td>5</td> <td>0</td> <td>1</td> <td>1</td> <td>294</td> <td>1159</td>	19:15 19:30	0	7		0			0		_	0			0	9	20	0	3	8	0	0	1	0	1	0	0	4	5	0	1	1	294	1159
20:00         20:15         0         18         24         0         37         112         0         21         56         0         15         25         0         6         12         0         2         7         0         0         3         0         0         4         0         2         4         0         1         3         352         1260           20:15         20:30         0         21         21         0         32         119         0         19         53         0         17         30         0         12         20         0         5         10         0         0         6         0         0         5         0         4         1         0         0         4         379         1165           20:30         20:45         0         14         15         0         27         85         0         15         19         0         15         17         0         12         13         0         4         6         0         0         3         0         0         2         0         3         2         0         2         6         260 <t< td=""><td>19:30 19:45</td><td>0</td><td>9</td><td>29</td><td>0</td><td>20</td><td>81</td><td>0</td><td>12</td><td>53</td><td>0</td><td>12</td><td>23</td><td>0</td><td>4</td><td>15</td><td>0</td><td>2</td><td>9</td><td>0</td><td>0</td><td>2</td><td>0</td><td>0</td><td>2</td><td>0</td><td>0</td><td>5</td><td>0</td><td>0</td><td>0</td><td>278</td><td>1244</td></t<>	19:30 19:45	0	9	29	0	20	81	0	12	53	0	12	23	0	4	15	0	2	9	0	0	2	0	0	2	0	0	5	0	0	0	278	1244
20:15       20:30       0       21       21       0       32       119       0       19       53       0       17       30       0       12       20       0       5       10       0       0       6       0       0       5       0       4       1       0       0       4       379       1165         20:30       20:45       0       14       15       0       27       85       0       15       19       0       15       17       0       12       13       0       4       6       0       0       3       0       0       2       0       3       2       0       2       6       260       1060         20:45       21:00       0       12       14       0       19       79       0       17       49       0       9       23       0       4       16       0       6       9       0       0       0       0       0       0       1       3       0       0       6       269       1084         21:00       21:15       0       12       11       0       17       93       0       17	19:45 20:00	0	3	10	0		70	0	_	49	0		27	0	9	12	0	2	6	0	0	0	0	3	2	0	2	2	0	2	1	235	1226
20:30         20:45         0         14         15         0         27         85         0         15         19         0         15         17         0         12         13         0         4         6         0         0         3         0         0         2         0         3         2         0         2         6         260         1060           20:45         21:00         0         12         14         0         19         79         0         17         49         0         9         23         0         4         16         0         6         9         0         0         2         0	20:00 20:15	0		24	0	37	112	0	21		0	15	25	0	6	12	0	2	7	0	0	3	0	0	4	0	2	4	0	1	3	352	1260
20:45         21:00         0         12         14         0         19         79         0         17         49         0         9         23         0         4         16         0         6         9         0	20:15 20:30	0	21	21	0	32	119	0	19	53	0	17	30	0	12	20	0	5	10	0	0	6	0	0	5	0	4	1	0	0	4	379	1165
21:00       21:15       0       12       11       0       17       93       0       17       41       0       11       15       0       10       11       0       4       2       0       0       5       0       0       0       0       1       6       0       1       0       257       1048         21:15       21:30       0       9       13       0       21       89       0       18       52       0       16       27       0       7       10       0       2       1       0       0       0       0       3       0       2       2       0       0       0       0       2       2       0       0       0       0       2       2       0       0       0       0       2       2       0       0       0       0       2       2       0       0       0       0       2       2       0       0       0       0       2       2       0       0       0       0       0       0       0       0       0       0       0       0       0       0       0       0       0       0<	20:30 20:45	0	14	15	0	27	85	0	15	19	0	15	17	0	12	13	0	4	6	0	0	3	0	0	2	0	3	2	0	2	6	260	1060
21:15       21:30       0       9       13       0       21       89       0       18       52       0       16       27       0       7       10       0       2       1       0       0       3       0       2       2       0       0       0       0       274       1008         21:30       21:45       0       6       14       0       17       107       0       16       53       0       10       26       0       8       14       0       1       6       0       0       2       0       0       0       0       1       1       0       0       2       284       929         21:45       22:00       0       5       10       0       13       75       0       17       47       0       12       17       0       6       16       0       3       5       0       0       0       0       0       0       1       1       0       0       0       1       1       0       0       0        1       1       0       0       0       1       1       0       0       0       0       <	20:45 21:00	0		14	0			0		49	0	9	23	0	4	16	0	6	9	0	0		0	0	0	0	1	3	0	0	6	269	1084
21:30       21:45       0       6       14       0       17       107       0       16       53       0       10       26       0       8       14       0       1       6       0       0       0       2       0       0       0       0       0       1       1       0       0       2       284       929         21:45       22:00       0       5       10       0       13       75       0       17       47       0       12       17       0       6       16       0       3       5       0       0       1       0       0       2       284       929         21:45       22:00       0       5       10       0       13       75       0       17       47       0       12       17       0       6       16       0       3       5       0       0       1       0       0       0       1       233       822         22:00       22:15       0       7       8       0       18       69       0       15       39       0       9       19       0       9       11       0	21:00 21:15	0	12	11	0	17	93	0	17	41	0	11	15	0	10	11	0	4	2	0	0	5	0	0	0	0	1	6	0	1	0	257	1048
21:45     22:00     0     5     10     0     13     75     0     17     47     0     12     17     0     6     16     0     3     5     0     0     1     0     0     0     2     3     0     0     1     233     822       22:00     22:15     0     7     8     0     18     69     0     15     39     0     9     19     0     9     11     0     2     4     0     0     0     0     0     0     1     0     217     725	21:15 21:30	0	9	13	0	21	89	0	18		0	16	27	0	7	10	0	2	1	0	0	2	0	0	3	0	2	2	0	0	0	274	1008
22:00 22:15 0 7 8 0 18 69 0 15 39 0 9 19 0 9 11 0 2 4 0 0 2 0 0 1 0 0 3 0 1 0 217 725	21:30 21:45	0	6	14	0	17		0	16	53	0	10	26	0	8	14	0	1	6	0	0	2	0	0	0	0	1	1	0	0	2	284	929
	21:45 22:00	0	5	10	0	13	75	0	17	47	0	12	17	0	6	16	0	3	5	0	0	1	0	0	0	0	2	3	0	0	1	233	822
	22:00 22:15	0	7	8	0	18	69	0	15	39	0	9	19	0	9	11	0	2	4	0	0	2	0	0	1	0	0	3	0	1	0	217	725
	22:15 22:30	0	4	9	0	12	62	0	18	32	0	10	15	0	10	9	0	3	6	0	0	0	0	0	0	0	2	3	0	0	0	195	
22:30 22:45 0 3 7 0 17 57 0 17 34 0 6 16 0 3 8 0 2 4 0 0 1 0 0 0 0 1 0 0 0 1 17	22:30 22:45	0	3	7	0	17	57	0	17	34	0	6	16	0	3	8	0	2	4	0	0	1	0	0	0	0	1	0	0	0	1	177	]
22:45 23:00 0 1 5 0 9 51 0 12 27 0 3 14 0 4 6 0 1 2 0 0 0 0 0 1 0 0 0 0 0 0 1 36	22:45 23:00	0	1	5	0	9	51	0	12	27	0	3	14	0	4	6	0	1	2	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	136	

## NACIONAL

### AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Edgar Goicochea PUNTO DE AFORO : A



			MO	TOS						V	EHIC	ULO	S LIV	IAN(	OS						BU	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LII	NEAL	ES	MO	TOTA	AXIS	A	UTO	S	7	ΓΑΧΙ	S	CAM	IIONE	TAS	С	OMB	IS	M	INIBI	US		BUS		CA	MION	NES	REN	MOL(	QUE		
VEHÍCULO	O				d	0	3	0-		TAXI	8		1	II/A a							-	4	50		A	4		11			TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		<b>&gt;</b>	A		<b>≫</b>	-		<b>&gt;&gt;</b>	<b>-</b> ₩		<b>&gt;</b>	-		<b></b> ≫	-		—≫	-		<b></b> ≫			<b>&gt;</b>			<b>&gt;&gt;</b>			>>	-		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
05:00 05:15	0	1	2	0	9	34	0	7	22	0	4	14	0	4	8	0	1	3	0	1	2	0	0	1	0	0	2	0	0	1	113	609
05:15 05:30	0	1	3	0	10	46	0	8	25	0	8	13	0	8	9	0	0	2	0	1	3	0	2	2	0	1	4	0	2	1	148	669
05:30 05:45	0	2	2	0	17	52	0	10	27	0	8	18	0	7	7	0	0	2	0	1	4	0	2	3	0	2	2	0	0	2	165	721
05:45 06:00	0	2	3	0	13	53	0	13	29	0	11	16	0	8	10	0	2	8	0	1	5	0	0	4	0	0	3	0	1	2	183	741
06:00 06:15	0	2	4	0	13	50	0	10	36	0	8	19	0	7	12	0	1	5	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	2	3	173	780
06:15 06:30	0	3	4	0	13	51	0	13	46	0	7	20	0	10	11	0	0	8	0	2	3	0	0	3	0	1	4	0	0	2	199	839
06:30 06:45	0	2	6	0	13	46	0	13	41	0	8	23	0	11	7	0	1	8	0	1	2	0	0	1	0	2	0	0	2	2	185	887
06:45 07:00 07:00 07:15	0	2	7	0	15 18	63 72	0	13 12	44	0	8	27	0	8	18 16	0	2	7 5	0	0	0	0	1	3	0	2	5	0	2	3	223	945
07:00 07:15 07:15 07:30	0	3	8	0	18	77	0	13	44 39	0	10	30	0	8	23	0	1	7	0	2	1	0	0	3	0	3	4	0	0	2	233 247	962 982
07:30 07:45	0	2	10	0	21	83	0	13	48	0	8	22	0	6	14	0	2	6	0	0	2	0	0	1	0	2	5	0	0	0	247	982
07:45 08:00	0	2	11	0	27	66	0	9	48	0	8	31	0	8	14	0	2	3	0	1	3	0	1	0	0	3	3	0	0	0	239	934
08:00 08:15	0	2	5	0	20	85	0	16	45	0	9	32	0	7	18	0	1	7	0	0	2	0	0	1	0	2	3	0	0	0	253	889
08:15 08:30	0	2	11	0	22	77	0	13	48	0	8	22	0	6	14	0	2	6	0	0	2	0	0	1	0	2	5	0	0	0	239	844
08:30 08:45	0	2	8	0	17	63	0	9	48	0	12	18	0	6	10	0	0	6	0	0	1	0	1	2	0	<u>-</u>	3	0	0	0	203	820
08:45 09:00	0	2	10	0	13	58	0	10	39	0	8	18	0	5	14	0	3	3	0	0	1	0	0	2	0	3	7	0	1	0	195	829
09:00 09:15	0	5	9	0	21	58	0	9	41	0	8	23	0	8	10	0	2	5	0	0	0	0	3	2	0	2	2	0	2	1	207	835
09:15 09:30	0	3	8	0	19	74	0	13	38	0	8	21	0	7	13	0	2	4	0	0	0	0	1	0	0	1	3	0	1	0	215	857
09:30 09:45	0	2	10	0	18	63	0	12	43	0	9	23	0	5	11	0	3	5	0	1	0	0	1	0	0	0	8	0	1	1	213	870
09:45 10:00	0	2	10	0	15	63	0	11	43	0	9	19	0	3	13	0	2	5	0	1	0	0	1	0	0	2	5	0	0	0	201	878
10:00 10:15	0	2	7	0	14	68	0	15	46	0	11	25	0	5	15	0	3	4	0	0	1	0	0	2	0	3	7	0	1	0	229	899
10:15 10:30	0	4	9	0	15	71	0	15	43	0	9	23	0	8	15	0	0	5	0	2	2	0	1	0	0	0	4	0	0	3	227	892
10:30 10:45	0	2	8	0	18	69	0	10	52	0	13	19	0	3	13	0	2	5	0	1	0	0	1	0	0	2	5	0	0	0	221	892
10:45 11:00	0	4	8	0	17	65	0	10	41	0	10	24	0	5	15	0	3	4	0	0	0	0	3	2	0	3	7	0	1	0	222	896

## NACIONAL DE COMMENCE DE COMMEN

### AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Edgar Goicochea PUNTO DE AFORO : A



			MO	ГOS						V	EHIC	ULO	S LIV	'IAN	OS						BU	SES				(	CAM	IONE	S			
TIPO DE	LI	NEAI	ES	MO	TOTA	AXIS	A	UTO	S	7	ΓΑΧΙ	S	CAN	/IONE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIBU	JS		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOL	QUE		
VEHÍCULO	C		1		d	_	•	Ø-		TAXI	. 9			Gaj.					26			No.	70		A	9					TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		>	$\neg \forall$		<b></b> ≫	-		—->>	<b>—</b>		—>>	~		<b></b> ≫	_		<b>&gt;</b>	~		<b></b> ≫	_		<b></b> ≫	_		<b></b> ≫	~		<b>&gt;</b>	<b>-</b>		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D'	I	F	D	I	F	D	I	F	D <sup>*</sup>	I	F	D'	I	F	D		
11:00 11:15	0	3	7	0	18	72	0	9	48	0	15	17	0	6	12	0	1	5	0	0	0	0	1	0	0	2	6	0	0	0	222	902
11:15 11:30	0	2	10	0	15	89	0	11	43	0	9	19	0	3	13	0	2	5	0	1	0	0	1	0	0	2	5	0	0	0	227	905
11:30 11:45	0	2	9	0	19	72	0	15	42	0	10	17	0	5	15	0	3	4	0	0	0	0	1	0	0	3	7	0	1	0	225	939
11:45 12:00	0	2	12	0	18	75	0	14	45	0	8	19	0	5	15	0	2	5	0	0	1	0	0	2	0	1	5	0	0	1	229	992
12:00 12:15	0	4	8	0	19	72	0	11	43	0	5	24	0	8	12	0	1	5	0	1	2	0	1	0	0	3	6	0	2	0	225	1029
12:15 12:30	0	2	11	0	24	88	0	15	52	0	9	24	0	6	15	0	2	6	0	0	0	0	1	0	0	2	5	0	0	0	261	1071
12:30 12:45	0	3	5	0	25	89	0	15	54	0	9	25	0	5	15	0	3	9	0	5	5	0	1	2	0	2	5	0	1	3	278	1069
12:45   13:00	0	2	10	0	22	84	0	15	51	0	10	33	0	7	19	0	1	5	0	1	1	0	0	0	0	1	5	0	0	0	266	1070
13:00 13:15	0	2	8	0	25	79	0	14	55	0	12	27	0	8	15	0	2	4	0	5	5	0	1	0	0	3	2	0	2	0	266	1066
13:15 13:30	0	2	5	0	22	82	0	17	49	0	10	26	0	7	19	0	3	7	0	0	1	0	0	1	0	2	3	0	1	2	259	1051
13:30 13:45	0	2	8	0	23	93	0	19	53	0	11	23	0	8	17	0	3	6	0	0	2	0	1	2	0	3	3	0	2	2	279	1027
13:45 14:00	0	3	7	0	32	78	0	19	52	0	8	22	0	9	14	0	2	8	0	1	1	0	0	1	0	1	4	0	1	0	262	959
14:00 14:15	0	6	6	0	19	68	0	20	49	0	10	24	0	8	18	0	3	7	0	0	1	0	1	1	0	4	5	0	0	1	251	918
14:15 14:30	0	4	8	0	15	71	0	17	54	0	8	17	0	7	15	0	2	5	0	1	1	0	0	1	0	3	5	0	1	0	235	868
14:30 14:45	0	2	10	0	15	73	0	11	43	0	9	19	0	3	13	0	2	5	0	1	0	0	1	0	0	2	5	0	0	0	211	856
14:45 15:00	0	3	8	0	17	76	0	13	45	0	8	17	0	5	16	0	3	4	0	0	2	0	0	2	0	1	3	0	0	1	221	870
15:00 15:15	0	2	9	0	13	74	0	10	39	0	8	18	0	3	12	0	2	4	0	1	0	0	1	0	0	2	4	0	0	0	201	847
15:15 15:30	0	6	8	0	14	69	0	13	49	0	8	20	0	8	12	0	1	4	0	0	3	0	0	3	0	2	3	0	3	0	223	863
15:30 15:45	0	2	8	0	17	73	0	15	42	0	9	22	0	8	16	0	2	3	0	1	0	0	1	0	0	3	3	0	0	1	225	851
15:45 16:00	0	2	9	0	16	69	0	10	39	0	8	18	0	3	12	0	2	4	0	1	0	0	1	0	0	2	4	0	0	0	198	845
16:00 16:15	0	3	9	0	17	60	0	8	50	0	10	21	0	7	14	0	1	5	0	0	0	0	3	0	0	5	3	0	1	2	217	864
16:15 16:30	0	2	8	0	20	63	0	9	48	0	12	18	0	8	12	0	0	4	0	0	3	0	0	2	0	2	4	0	0	0	211	893
16:30 16:45	0	3	11	0	15	76	0	13	43	0	8	22	0	3	13	0	2	3	0	0	1	0	1	0	0	2	3	0	0	2	219	911
16:45 17:00	0	2	10	0	16	72	0	11	45	0	10	20	0	3	13	0	2	5	0	1	0	0	1	0	0	2	5	0	0	0	217	953

**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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR PUNTO DE AFORO : Edgar Goicochea

: A : 15 / 6 / INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane **FECHA** 



			MO	TOS						V	EHIC	ULO	S LIV	IAN(	OS						BU	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LII	NEAL	ES	MO	TOTA	AXIS	A	UTO	S	-	ΓΑΧΙ	S	CAN	IIONE	TAS	C	OMB	IS	M	INIBU	JS		BUS		CA	MION	NES	REN	MOL	QUE		
VEHÍCULO	O		9		d	Di -	NA MENT	<b>8</b> -	2 2 6	TAX	- 1				The same of	6.			W.	0		4	70		A	4					TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		<b>≫</b>	A		>	-	A	<b>&gt;</b>	~		<b>&gt;</b> >	-		<b></b> ≫	-		<b>&gt;</b>	-		>	-		<b>&gt;</b>	-		<b></b> ≫	-		<b></b> ≫	~		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D.	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
17:00 17:15	0	2	13	0	21	78	0	12	49	0	10	20	0	9	14	0	1	4	0	0	2	0	1	0	0	2	5	0	2	2	245	985
17:15 17:30	0	2	10	0	20	79	0	20	48	0	10	20	0	2	10	0	1	3	0	0	2	0	0	0	0	2	3	0	0	0	230	1016
17:30 17:45	0	2	12	0	21	86	0	16	47	0	10	19	0	9	16	0	3	5	0	1	2	0	1	0	0	3	7	0	0	2	260	1062
17:45 18:00	0	3	16	0	18	89	0	13	46	0	8	23	0	4	14	0	2	6	0	1	0	0	1	0	0	2	5	0	0	0	250	1082
18:00 18:15	0	5	17	0	27	96	0	15	50	0	10	24	0	3	14	0	2	4	0	0	1	0	1	0	0	2	4	0	0	2	276	1109
18:15 18:30	0	4	15	0	23	92	0	14	44	0	11	26	0	8	12	0	5	7	0	1	2	0	1	2	0	4	5	0	0	2	277	1120
18:30 18:45	0	7	16	0	26	98	0	17	40	0	9	22	0	9	14	0	3	10	0	0	2	0	0	1	0	1	6	0	0	1	280	1143
18:45 19:00	0	7	14	0	21	96 88	0	14	50 50	0	10	25 31	0	10	18	0	2	10	0	1	0	0	1	0	0	<u>3</u>	5	0	0	0	277	1148
19:00 19:15 19:15 19:30	0	5	16 21	0	27	96	0	12 17	54	0	10	28	0	6	15 16	0	3	10 6	0	0	2	0	0	0	0	2	5	0	0	3	287 300	1137 1167
19:30 19:45	0	6	24	0	20	107	0	15	47	0	11	23	0	3	14	0	2	4	0	0	1	0	1	0	0	2	4	0	0	2	285	1167
19:45 20:00	0	8	22	0	16	107	0	14	40	0	10	20	0	3	16	0	2	5	0	1	0	0	1	0	0	2	5	0	0	0	265	1202
20:00 20:15	0	4	19	0	37	100	0	20	52	0	14	24	0	6	17	0	2	6	0	0	4	0	0	2	0	3	5	0	1	2	317	1244
20:15 20:30	0	8	18	0	24	96	0	19	51	0	10	26	0	4	21	0	3	8	0	0	1	0	0	1	0	2	3	0	3	3	300	1208
20:30 20:45	0	3	16	0	25	107	0	21	57	0	13	24	0	10	20	0	2	5	0	0	4	0	1	2	0	2	6	0	2	2	320	1182
20:45 21:00	0	8	20	0	35	91	0	20	53	0	11	22	0	11	14	0	2	9	0	1	1	0	0	2	0	1	4	0	1	2	308	1126
21:00 21:15	0	8	10	0	17	103	0	17	49	0	12	20	0	10	12	0	6	4	0	0	5	0	0	0	0	2	5	0	2	0	281	1056
21:15 21:30	0	7	12	0	20	99	0	17	50	0	15	23	0	8	10	0	2	1	0	0	5	0	0	2	0	2	2	0	0	0	273	1003
21:30 21:45	0	5	11	0	17	88	0	18	52	0	11	25	0	9	11	0	2	6	0	0	2	0	0	0	0	3	1	0	0	3	264	924
21:45 22:00	0	4	9	0	13	89	0	16	45	0	11	15	0	7	15	0	3	3	0	0	3	0	0	0	0	2	3	0	0	1	238	830
22:00 22:15	0	7	8	0	16	78	0	15	37	0	16	16	0	10	10	0	2	4	0	0	2	0	0	1	0	0	4	0	1	2	228	728
22:15 22:30	0	3	10	0	12	61	0	18	30	0	10	14	0	10	9	0	5	6	0	0	2	0	0	2	0	2	2	0	0	0	194	
22:30 22:45	0	2	7	0	15	59	0	16	28	0	9	15	0	3	9	0	2	4	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	2	170	
22:45 23:00	0	1	6	0	10	54	0	10	22	0	8	12	0	5	4	0	1	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	135	

# NACIONAL DE COMMENCA DE COMMEN

### AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Edgar Goicochea PUNTO DE AFORO : A



			MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	IAN	OS						BU	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LI	NEAI	LES	MO	TOTA	AXIS	A	UTO	S	7	ΓΑΧΙ	S	CAN	IIONE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOL	QUE	Ī	
VEHÍCULO	O		1			D.	ACCORDING TO SECURE	- Ø-	2 5 6	TAXI	. ()	1000	1	Ga)								No.	70		A						TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		——>>	$\bigvee$		>	*		—>×	×			-		—×	_			_		—>	_		A	1			_		>	_		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
05:00 05:15	0	0	0	0	6	21	0	5	15	0	3	10	0	3	5	0	1	2	0	1	1	0	0	1	0	0	1	0	0	0	73	396
05:15 05:30	0	1	1	0	7	30	0	6	17	0	6	9	0	5	6	0	0	1	0	1	2	0	1	1	0	1	3	0	1	1	99	437
05:30 05:45	0	1	1	0	10	31	0	7	18	0	6	13	0	5	5	0	0	1	0	1	3	0	1	2	0	1	1	0	0	0	107	467
05:45 06:00	0	1	2	0	7	29	0	9	20	0	7	11	0	6	7	0	1	6	0	1	3	0	0	3	0	0	2	0	1	1	117	486
06:00 06:15	0	1	2	0	9	32	0	7	25	0	6	13	0	5	8	0	1	3	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	1	0	114	515
06:15 06:30	0	2	3	0	8	28	0	9	32	0	5	14	0	7	7	0	0	5	0	1	2	0	0	2	0	1	3	0	0	1	129	556
06:30 06:45	0	1	4	0	9	30	0	9	28	0	5	16	0	7	5	0	1	6	0	1	1	0	0	1	0	1	0	0	1	1	126	597
06:45 07:00	0	1	5	0	9	37	0	9	30	0	6	18	0	6	12	0	1	5	0	0	0	0	1	2	0	1	2	0	0	1	146	638
07:00 07:15	0	1	4	0	10	50	0	8	30	0	5	18	0	4	11	0	1	3	0	0	0	0	1	2	0	1	3	0	1	0	154	657
07:15 07:30	0	2	5	0	12	53	0	9	27	0	7	21	0	5	16	0	1	5	0	1	1	0	0	1	0	2	3	0	0	1	170	677
07:30 07:45	0	1	7	0	14	57	0	9	33	0	6	15	0	4	10	0	1	4	0	0	1	0	0	1	0	1	3	0	0	0	168	671
07:45 08:00	0	1	8	0	18	45	0	6	33	0	6	21	0	5	10	0	1	2	0	1	2	0	1	0	0	2	2	0	0	0	165	644
08:00 08:15	0	1	3	0	14	59	0	11	31	0	6	22	0	5	12	0	1	5	0	0	1	0	0	1	0	1	2	0	0	0	174	613
08:15 08:30	0	1	8	0	15	53	0	9	33	0	6	15	0	4	10	0	1	4	0	0	1	0	0	1	0	1	3	0	0	0	164	580
08:30 08:45	0	1	5	0	11	44	0	6	33	0	8	12	0	4	7	0	0	4	0	0	1	0	1	1	0	1	2	0	0	0	140	563
08:45 09:00	0	1	7	0	9	40	0	7	27	0	6	12	0	3	10	0	2	2	0	0	1	0	0	1	0	2	5	0	1	0	134	569
09:00 09:15	0	3	6	0	14	40	0	6	28	0	5	16	0	5	7	0	1	3	0	0	0	0	2	1	0	1	1	0	0	0	141	573
09:15 09:30	0	2	6	0	13	51	0	9	26	0	6	14	0	5	9	0	1	3	0	0	0	0	1	0	0	1	2	0	0	0	147	591
09:30 09:45	0	1	7	0	12	44	0	8	29	0	6	16	0	3	7	0	2	3	0	1	0	0	1	0	0	0	5	0	1	1	147	600
09:45 10:00	0	1	7	0	10	43	0	8	29	0	6	13	0	2	9	0	1	3	0	1	0	0	1	0	0	1	3	0	0	0	139	606
10:00 10:15	0	1	5	0	9	47	0	10	32	0	8	18	0	4	11	0	2	3	0	0	1	0	0	1	0	2	5	0	1	0	158	619
10:15 10:30	0	3	6	0	11	49	0	11	29	0	6	16	0	6	10	0	0	3	0	1	1	0	1	0	0	0	3	0	0	2	157	614
10:30 10:45	0	1	6	0	13	48	0	7	36	0	9	13	0	2	9	0	1	3	0	1	0	0	1	0	0	1	3	0	0	0	152	614
10:45 11:00	0	3	6	0	12	45	0	7	28	0	7	16	0	4	11	0	2	3	0	0	0	0	2	I	0	2	5	0	0	0	152	617

### NACIONAL NACIONAL DE CALAMARCA

### AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Edgar Goicochea PUNTO DE AFORO : A



			MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	IAN	OS						BU	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LIN	NEAI	ES	MO	ГОТА	AXIS	A	UTO	S	7	ΓAXI	S	CAN	IIONE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOL	QUE	Ī	
VEHÍCULO			<b>(4)</b>			40	1	- Ø-		TAXI	- 0	1000	1	Ga)		0						No.	7		A						TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		——>>	$\neg \forall$		—>>	~		<b>&gt;</b>	~		>			<b>&gt;</b>	~		<b>&gt;</b>	~		<b>&gt;</b>	-		<b>→</b> >	~		>	~		<b>&gt;</b>	~		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
11:00 11:15	0	2	5	0	13	50	0	6	33	0	10	12	0	4	8	0	1	3	0	0	0	0	1	0	0	1	4	0	0	0	153	622
11:15 11:30	0	1	7	0	10	61	0	8	29	0	6	13	0	2	9	0	1	3	0	1	0	0	1	0	0	1	3	0	0	0	157	622
11:30 11:45	0	1	6	0	13	50	0	10	29	0	7	12	0	4	11	0	2	3	0	0	0	0	1	0	0	2	5	0	1	0	155	639
11:45 12:00	0	1	8	0	12	52	0	9	31	0	6	13	0	4	10	0	1	4	0	0	1	0	0	1	0	1	3	0	0	0	157	674
12:00 12:15	0	3	6	0	13	50	0	8	29	0	3	16	0	6	8	0	1	3	0	1	1	0	1	0	0	2	4	0	0	0	154	696
12:15 12:30	0	1	8	0	14	57	0	10	36	0	6	16	0	4	10	0	1	4	0	0	0	0	1	0	0	1	4	0	0	0	174	724
12:30 12:45	0	2	4	0	15	61	0	10	37	0	6	18	0	4	10	0	2	6	0	3	3	0	1	1	0	1	3	0	1	2	190	723
12:45 13:00	0	1	7	0	13	55	0	10	35	0	7	23	0	5	13	0	1	4	0	1	1	0	0	0	0	1	3	0	0	0	178	723
13:00 13:15	0	1	6	0	17	54	0	9	38	0	8	19	0	6	11	0	1	3	0	3	3	0	1	0	0	2	1	0	0	0	182	721
13:15 13:30	0	1	4	0	14	51	0	12	34	0	7	18	0	5	13	0	2	5	0	0	1	0	0	1	0	1	2	0	1	1	172	703
13:30 13:45	0	1	6	0	16	62	0	13	36	0	8	16	0	6	12	0	2	4	0	0	1	0	1	1	0	2	2	0	1	1	191	693
13:45 14:00	0	2	5	0	17	54	0	13	36	0	6	15	0	6	9	0	1	6	0	1	1	0	0	1	0	1	3	0	1	0	176	646
14:00 14:15	0	4	4	0	11	41	0	14	34	0	7	16	0	6	13	0	2	5	0	0	1	0	1	1	0	3	3	0	0	1	165	621
14:15 14:30	0	3	6 7	0	11	49 50	0	12	37	0	6	12	0	5	10	0	1	3	0	1	1	0	0	1	0	2	4	0	1	0	162 144	594 585
14:30 14:45 14:45 15:00	0	2	5	0	8	50	0	8	29 31	0	5	13	0	3	9	0	2	3	0	0	0	0	0	0	0	1	3	0	0	0	150	597
15:00 15:15	0	1	6	0	9	51	0	7	27	0	6	12	0	2	8	0	1	3	0	1	0	0	1	0	0	1	3	0	0	0	138	583
15:15 15:30	0	4	5	0	10	47	0	9	34	0	6	14	0	5	8	0	1	3	0	0	2	0	0	2	0	1	2	0	2	0	153	594
15:30 15:45	0	1	6	0	11	50	0	10	29	0	6	15	0	6	11	0	1	2	0	1	0	0	1	0	0	2	2	0	0	1	155	587
15:45 16:00	0	1	6	0	11	48	0	7	27	0	6	12	0	2	8	0	1	3	0	1	0	0	1	0	0	1	3	0	0	0	137	583
16:00 16:15	0	2	6	0	12	41	0	5	34	0	7	14	0	5	10	0	1	3	0	0	0	0	2	0	0	3	2	0	1	1	150	596
16:15 16:30	0	1	5	0	14	44	0	6	33	0	8	12	0	5	8	0	0	3	0	0	2	0	0	1	0	1	3	0	0	0	146	616
16:30 16:45	0	2	8	0	10	52	0	9	29	0	6	15	0	2	9	0	1	2	0	0	1	0	1	0	0	1	2	0	0	1	151	629
16:45 17:00	0	1	7	0	11	50	0	8	31	0	7	14	0	2	9	0	1	3	0	1	0	0	1	0	0	1	3	0	0	0	150	657
10.75 17.00				U	11	50	U		91	U	,	17	U			U					U	U	1	U	U						130	101

# NACIONAL DE COMMENCA DE COMMEN

### AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Edgar Goicochea PUNTO DE AFORO : A



			MO	ГOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	'IAN	OS						BU	SES				C	CAM	ONE	S			
TIPO DE	LIN	VEAL	ES	MO	ΓΟΤΑ	AXIS	A	UTO	S	7	ΓΑΧΙ	S	CAN	IIONE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOL	QUE		
VEHÍCULO	C				d	Ò	•	Ø-		TAXI	. 0	1000		Gray.		0							70		A						TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		>>	$\neg \forall$	A	—>>	_	A	—>>	_		—>>	-	A	—>>	_		—>>	_		—>>	-		<b></b> >	_		>	_		—>>	_		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
17:00 17:15	0	1	9	0	14	54	0	9	33	0	7	14	0	6	10	0	1	3	0	0	1	0	1	0	0	1	3	0	1	1	169	679
17:15 17:30	0	1	7	0	14	55	0	14	33	0	7	14	0	1	7	0	1	2	0	0	1	0	0	0	0	1	2	0	0	0	159	701
17:30 17:45	0	1	8	0	14	59	0	11	32	0	7	13	0	6	11	0	2	3	0	1	1	0	1	0	0	2	5	0	0	1	179	733
17:45 18:00	0	2	11	0	12	61	0	9	32	0	5	16	0	3	10	0	1	4	0	1	0	0	1	0	0	1	3	0	0	0	172	745
18:00 18:15	0	3	12	0	18	66	0	11	35	0	7	16	0	2	10	0	1	3	0	0	1	0	1	0	0	1	3	0	0	1	190	764
18:15 18:30	0	3	11	0	16	64	0	10	30	0	8	18	0	5	9	0	3	5	0	1	1	0	1	1	0	3	3	0	0	1	191	767
18:30 18:45	0	5	11	0	18	68	0	12	28	0	6	14	0	6	10	0	2	7	0	0	1	0	0	1	0	1	4	0	0	1	192	780
18:45 19:00	0	3	10	0	14	66	0	10	34	0	7	17	0	7	12	0	1	3	0	1	0	0	1	0	0	2	3	0	0	1	191	779
19:00 19:15	0	5	10	0	21	61	0	9	34	0	6	18	0	4	11	0	2	7	0	0	1	0	0	0	0	3	3	0	0	0	194	766
19:15 19:30	0	3	12	0	18	66	0	12	37	0	7	19	0	4	11	0	3	4	0	0	1	0	0	0	0	1	3	0	0	2	204	782
19:30 19:45	0	4	13	0	14	74	0	9	32	0	8	15	0	2	10	0	1	3	0	0	1	0	1	0	0	1	3	0	0	1	191	783
19:45 20:00	0	5	15	0	11	65	0	10	28	0	7	14	0	2	11	0	1	3	0	1	0	0	1	0	0	1	3	0	0	0	177	812
20:00 20:15	0	3	12	0	25	69	0	11	31	0	10	16	0	4	12	0	1	4	0	0	3	0	0	1	0	2	3	0	1	1	209	845
20:15 20:30	0	5	12	0	16	66	0	13	35	0	7	18	0	3	14	0	2	5	0	0	1	0	0	1	0	1	2	0	2	2	206	826
20:30 20:45	0	2	10	0	17	74	0	14	39	0	9	16	0	7	14	0	1	3	0	0	3	0	1	1	0	1	4	0	1	1	219	808
20:45 21:00	0	6	12	0	24	63	0	14	37	0	8	15	0	8	10	0	1	6	0	1	1	0	0	1	0	1	3	0	1	1	210	766
21:00 21:15	0	4	7	0	12	71	0	12	31	0	9	14	0	7	9	0	4	3	0	0	3	0	0	0	0	1	3	0	1	0	190	718
21:15 21:30	0	5	9	0	14	68	0	12	34	0	11	16	0	5	7	0	1	1	0	0	3	0	0	1	0	1	1	0	0	0	188	686
21:30 21:45	0	3	8	0	12	61	0	12	31	0	8	17	0	6	8	0	1	4	0	0	1	0	0	0	0	2	1	0	0	2	177	632
21:45 22:00	0	3	6	0	9	61	0	11	30	0	8	11	0	5	11	0	2	2	0	0	2	0	0	0	0	1	2	0	0	1	163	572
22:00 22:15	0	5	5	0	11	54	0	11	26	0	11	11	0	7	7	0	1	3	0	0	1	0	0	1	0	0	3	0	1	1	157	502
22:15 22:30	0	2	7	0	8	42	0	12	21	0	7	10	0	7	6	0	3	4	0	0	1	0	0	1	0	1	1	0	0	0	134	
22:30 22:45	0	1	5	0	10	41	0	11	19	0	6	11	0	2	6	0	1	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	1	117	
22:45 23:00	0	1	4	0	7	37	0	7	15	0	5	9	0	3	3	0	1	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	93	
																																102

### Fichas de aforo vehicular diario ACCESO B



**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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

**AFORADOR** : Lodar Castope PUNTO DE AFORO



			MO	TOS						V]	EHIC	ULO	S LIV	IAN(	OS						BUS	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LI	NEAL	ES	MO	ΓΟΤΑ	AXIS	A	UTO	S	]	AXI	S	CAM	IIONE	TAS	С	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REI	MOL	QUE		
VEHÍCULO			1		d	Ò	•	0-		T/420	-				-							-			1			e M			TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		<b>&gt;</b>	$\rightarrow$		<b></b> ≫	~		<b></b> ≫	_w		>>	_		<b></b> ≫	-		<b>&gt;&gt;</b>	_		<b></b> ≫	<b>-</b>		<b></b> ≫	~		<b>&gt;</b> >	_		<b>&gt;</b>	_		
HORA	I	F	D	I	F	D,	I	F	D D	I	F	D	I	F	D,	I	F	D	I	F	D <sup>*</sup>	I	F	D.	I	F	D.	I	F	D.		
05:00 05:15	_	0	0	27	0	2	8	0	0	7	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	2	0	0	53	337
05:15 05:30	<del></del>	0	0	42	0	6	7	0	0	5	0	0	9	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	77	392
05:30 05:45		0	2	46	0	4	12	0	0	10	0	0	5	0	2	2	0	0	2	0	0	4	0	0	1	0	0	4	0	0	98	428
05:45 06:00	+	0	1	54	0	2	16	0	2	2	0	2	10	0	0	4	0	2	4	0	0	0	0	0	4	0	0	1	0	0	109	455
06:00 06:15		0	0	48	0	10	9	0	0	4	0	4	15	0	4	2	0	0	1	0	0	2	0	0	2	0	1	0	0	0	108	504
06:15 06:30	_	0	0	57	0	8	15	0	3	12	0	3	8	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	113	606
06:30 06:45	_	0	1	53	0	12	19	0	0	11	0	2	11	0	0	3	0	0	2	0	0	0	0	0	1	0	2	0	0	0	125	704
06:45 07:00	+	0	1	65	0	11	17	0	4	18	0	0	17	0	4	4	0	0	1	0	0	2	0	0	2	0	0	1	0	0	158	794
07:00 07:15		0	2	75	0	15	29	0	6	32	0	5	20	0	3	5	0	0	2	0	0	1	0	0	3	0	0	2	0	0	210	848
07:15 07:30	_	0	3	87	0	16	21	0	4	27	0	3	20	0	0	6	0	1	3	0	0	6	0	0	4	0	0	1	0	0	211	843
07:30 07:45		0	4	85	0	21	32	0	5	21	0	0	16	0	6	9	0	0	0	0	0	3	0	0	2	0	1	0	0	0	215	817
07:45 08:00	_	0	1	80	0	19	37	0	7	20	0	4	14	0	5	2	0	1	2	0	0	2	0	0	4	0	0	1	0	0	212	771
08:00 08:15 08:15 08:30		0	2	86 79	0	19 16	29 27	0	3	18 15	0	<u>3</u>	16	0	3	5	0	0	3	0	0	5	0	0	6	0	0	0	0	0	205 185	720 674
08:30 08:45		0	0	73	0	14	23	0	2	13	0	0	15 14	0	5	5	0	1	2	0	0	4	0	0	1	0	2	2	0	0	169	660
08:45 09:00	_	0	2	67	0	12	24	0	5	11	0	3	16	0	6	2	0	0	0	0	0	2	0	0	2	0	0	0	0	0	169	664
09:00 09:15	7	0	3	61	0	10	19	0	2	21	0	2	16	0	2	4	0	1	1	0	0	3	0	0	6	0	0	1	0	0	159	664
09:15 09:30	8	0	2	63	0	18	26	0	5	19	0	0	14	0	5	2	0	0	2	0	0	1	0	0	6	0	0	0	0	0	171	674
09:30 09:45	+	0	1	72	0	10	28	0	6	14	0	4	16	0	2	5	0	0	1	0	0	0	0	0	5	0	0	0	0	0	173	652
09:45 10:00	6	0	2	62	0	13	37	0	2	14	0	2	13	0	0	1	0	1	1	0	0	1	0	0	4	0	2	0	0	0	161	643
10:00 10:15	8	0	3	69	0	15	29	0	6	10	0	3	14	0	3	1	0	0	2	0	0	5	0	0	1	0	0	0	0	0	169	646
10:15 10:30	_	0	4	53	0	10	31	0	0	14	0	5	12	0	2	3	0	2	1	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	0	149	643
10:30 10:45	+	0	2	66	0	17	24	0	3	15	0	3	13	0	3	4	0	0	2	0	0	2	0	0	1	0	0	0	0	0	164	654
10:45 11:00	8	0	2	63	0	16	28	0	0	15	0	2	16	0	3	3	0	1	1	0	0	0	0	0	5	0	0	1	0	0	164	668



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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Lodar Castope PUNTO DE AFORO : B



			MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	IAN	OS						BU	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LI	NEAL	ES	MO	ΓΟΤΑ	AXIS	A	UTO	S	Т	AXI	S	CAM	IIONE	ETAS	С	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REI	MOL	QUE		
VEHÍCULO	63				d	ان ا		<b>8</b> -		7A21					0	6		GE D	N. W.			No.	50		1			116			TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN	A		_	A			A	<b></b> ≫	_	A	<b>→</b> >		A	<b></b> ≫		A	<b></b> ≫	_	A	<b></b> ≫		A		_	A	—>		A				
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D V	I	F	D		
11:00 11:15	9	0	1	59	0	13	29	0	3	17	0	2	14	0	2	9	0	0	2	0	0	3	0	0	2	0	1	0	0	0	166	683
11:15 11:30	8	0	2	57	0	12	31	0	1	16	0	3	12	0	5	2	0	1	2	0	0	1	0	0	5	0	0	2	0	0	160	714
11:30 11:45	7	0	3	65	0	16	28	0	5	19	0	2	14	0	2	9	0	0	1	0	0	2	0	0	5	0	0	0	0	0	178	763
11:45 12:00	8	0	4	72	0	14	25	0	3	19	0	2	13	0	3	5	0	2	1	0	0	3	0	1	4	0	0	0	0	0	179	805
12:00 12:15	9	0	6	82	0	16	26	0	3	21	0	4	16	0	1	2	0	1	1	0	0	3	0	0	5	0	0	1	0	0	197	856
12:15 12:30	10	0	7	85	0	14	20	0	6	28	0	3	14	0	3	9	0	0	2	0	0	4	0	0	4	0	0	0	0	0	209	915
12:30 12:45	8	0	3	95	0	21	29	0	5	24	0	1	12	0	6	2	0	1	1	0	0	2	0	0	1	0	3	6	0	0	220	928
12:45 13:00	9	0	4	97	0	26	32	0	2	26	0	5	19	0	2	2	0	0	1	0	0	0	0	0	4	0	1	0	0	0	230	954
13:00 13:15	8	0	9	107	0	23	33	0	5	24	0	4	21	0	2	9	0	1	3	0	0	1	0	0	5	0	0	1	0	0	256	945
13:15   13:30	4	0	3	95	0	21	31	0	7	21	0	4	17	0	2	10	0	1	2	0	0	0	0	0	4	0	0	0	0	0	222	892
13:30 13:45	10	0	4	101	0	22	37	0	8	22	0	4	14	0	3	5	0	2	2	0	1	0	0	0	8	0	0	3	0	0	246	879
13:45 14:00	8	0	3	87	0	19	41	0	5	20	0	3	21	0	2	8	0	1	1	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	221	827
14:00 14:15	12	0	2	89	0	17	24	0	5	18	0	0	18	0	0	9	0	1	2	0	0	0	0	0	4	0	2	0	0	0	203	804
14:15 14:30	8	0	2	90	0	18	35	0	4	16	0	4	16	0	5	2	0	1	1	0	0	2	0	0	5	0	0	0	0	0	209	794
14:30 14:45	9	0	2	80	0	16	38	0	3	14	0	2	17	0	3	3	0	0	2	0	0	0	0	0	5	0	0	0	0	0	194	772
14:45 15:00	11	0	2	85	0	18	25	0	2	12	0	3	19	0	1	8	0	0	1	0	0	2	0	0	9	0	0	0	0	0	198	769
15:00 15:15	8	0	1	86	0	16	30	0	5	12	0	0	15	0	2	7	0	0	2	0	0	0	0	0	8	0	1	0	0	0	193	759
15:15 15:30	11	0	2	80	0	18	21	0	4	20	0	2	11	0	0	9	0	0	2	0	0	3	0	0	4	0	0	0	0	0	187	771
15:30 15:45	10	0	3	75	0	19	34	0	2	13	0	3	13	0	5	5	0	0	1	0	0	0	0	0	8	0	0	0	0	0	191	766
15:45 16:00	8	0	2	79	0	19	36	0	5	11	0	1	11	0	6	3	0	0	3	0	0	0	0	1	3	0	0	0	0	0	188	759
16:00 16:15	9	0	4	78	0	16	40	0	7	10	0	2	17	0	2	8	0	2	2	0	0	2	0	0	5	0	0	1	0	0	205	754
16:15 16:30	7	0	3	81	0	17	24	0	5	13	0	1	13	0	5	1	0	1	2	0	0	0	0	0	9	0	0	0	0	0	182	750
16:30 16:45	9	0	4	79	0	19	19	0	7	14	0	0	18	0	3	2	0	1	1	0	0	3	0	0	5	0	0	0	0	0	184	772
16:45 17:00	8	0	2	79	0	16	24	0	6	15	0	3	15	0	0	6	0	0	1	0	0	0	0	0	8	0	0	0	0	0	183	789



**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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

**AFORADOR** : Lodar Castope PUNTO DE AFORO



			MO	TOS						VI	ЕНІС	ULO	S LIV	IAN	OS						BUS	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LI	NEAL	ES	MO	ГОТА	AXIS	Α	UTO	S	]	AXI	S	CAM	IIONE	TAS	C	OMB	IS	M	INIBU	US		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOL	QUE		
VEHÍCULO					d	<b>1</b>	•	0-	0	TAX	- 8			WA.					2			No.	70		\ A	-					TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		>	$\rightarrow$		<b></b> ≫	~		>>	~		<b>&gt;</b>	~		<b>&gt;</b>	~		<b></b> ≫	~		<b>→</b> >	~		<b>&gt;</b>	~		<b>&gt;</b>	~		<b>&gt;</b>	~		
HORA	I	F	D	I	F	D D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
17:00 17:15	<u> </u>	0	3	83	0	16	31	0	7	17	0	2	14	0	3	4	0	0	2	0	0	2	0	0	7	0	1	0	0	0	201	812
17:15 17:30	10	0	3	78	0	19	36	0	5	16	0	3	16	0	6	2	0	1	1	0	0	0	0	0	6	0	1	1	0	0	204	841
17:30 17:45	+	0	4	91	0	18	29	0	4	15	0	4	16	0	3	3	0	0	2	0	0	3	0	0	1	0	0	0	0	0	201	852
17:45 18:00	12	0	4	89	0	15	20	0	5	18	0	6	17	0	2	4	0	0	3	0	0	4	0	0	7	0	0	0	0	0	206	874
18:00 18:15	11	0	3	95	0	27	27	0	0	21	0	4	19	0	5	6	0	0	3	0	0	2	0	0	7	0	0	0	0	0	230	886
18:15 18:30	_	0	5	89	0	21	24	0	5	27	0	2	15	0	1	8	0	0	1	0	0	1	0	0	6	0	0	1	0	0	215	906
18:30 18:45	11	0	4	99	0	28	19	0	6	18	0	3	17	0	6	2	0	0	3	0	0	1	0	0	6	0	0	0	0	0	223	927
18:45 19:00	9	0	3	103	0	14	23	0	6	21	0	4	23	0	0	7	0	0	1	0	0	2	0	0	2	0	0	0	0	0	218	917
19:00 19:15		0	2	107	0	19	27	0	8	31	0	4	21	0	1	4	0	3	0	0	0	1	0	0	10	0	0	0	0	0	250	906
19:15 19:30	8	0	2	110	0	14	24	0	7	24	0	3	17	0	4	6	0	2	1	0	0	4	0	0	4	0	0	6	0	0	236	902
19:30 19:45	_	0	3	89	0	19	27	0	5	22	0	4	17	0	1	3	0	1	2	0	0	5	0	0	3	0	0	2	0	0	213	932
19:45 20:00	11	0	1	98	0	17	18	0	4	21	0	2	19	0	6	3	0	0	1	0	0	2	0	0	4	0	0	0	0	0	207	909
20:00 20:15		0	1	103	0	16	27	0	6	24	0	6	21	0	4	4	0	0	3	0	0	4	0	0	7	0	0	8	0	0	246	901
20:15 20:30	16	0	4	115	0	14	29	0	4	27	0	4	19	0	2	3	0	0	1	0	0	3	0	1	12	0	0	12	0	0	266	851
20:30 20:45	7	0	2	89	0	8	24	0	3	24	0	2	14	0	1	2	0	0	2	0	0	2	0	0	4	0	0	6	0	0	190	756
20:45 21:00	9	0	3	91	0	10	21	0	4	21	0	1	15	0	3	4	0	0	1	0	0	6	0	0	10	0	0	0	0	0	199	756
21:00 21:15	10	0	1	81	0	12	27	0	6	19	0	3	16	0	6	2	0	0	2	0	0	0	0	0	5	0	0	6	0	0	196	717
21:15 21:30	7	0	2	79	0	9	18	0	4	18	0	0	14	0	2	6	0	0	2	0	0	2	0	0	4	0	0	4	0	0	171	672
21:30 21:45	9	0	1	82	0	14	22	0	5	21	0	2	13	0	2	3	0	0	4	0	0	0	0	0	6	0	0	6	0	0	190	625
21:45 22:00	11	0	4	70	0	8	19	0	4	15	0	4	16	0	1	1	0	0	3	0	0	0	0	0	2	0	0	2	0	0	160	554
22:00 22:15	10	0	6	67	0	9	15	0	6	15	0	3	11	0	1	0	0	0	2	0	0	4	0	0	1	0	0	1	0	0	151	487
22:15 22:30	9	0	1	59	0	7	16	0	4	13	0	2	9	0	3	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	124	]
22:30 22:45	5	0	4	61	0	6	12	0	4	12	0	1	10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	2	0	0	119	]
22:45 23:00	2	0	0	55	0	4	10	0	3	10	0	0	8	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	93	



**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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

**AFORADOR** : Lodar Castope PUNTO DE AFORO INTERSECCIÓN

2019 : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane **FECHA** 



			MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	IAN(	OS						BU	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LII	NEAL	ES	MO	ΓΟΤΑ	AXIS	A	UTO	S	7	AXI	S	CAM	IIONE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	RE	MOL	QUE		
VEHÍCULO	0		1		a d	Ò	•	0-		7A21	- 8			W/A)	Name and Address of the Owner, where							-	7		1						TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		>	$\rightarrow$		<b>&gt;</b>	~		<b></b> ≫	~		<b></b> ≫	~		<b>&gt;</b>	~		<b></b> ≫	~		<b>&gt;</b>	~		<b>&gt;&gt;</b>	~		<b>&gt;</b>	~		<b>&gt;</b>	~		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
05:00 05:15	2	0	0	21	0	4	7	0	0	6	0	0	3	0	0	1	0	0	0	0	0	2	0	0	1	0	0	3	0	0	50	324
05:15 05:30	6	0	0	45	0	7	7	0	1	4	0	0	6	0	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	79	397
05:30 05:45	6	0	2	39	0	4	11	0	0	9	0	0	6	0	2	2	0	0	1	0	0	2	0	0	1	0	0	2	0	0	87	448
05:45 06:00	4	0	1	55	0	2	16	0	2	2	0	2	11	0	1	4	0	2	3	0	0	0	0	0	2	0	0	1	0	0	108	489
06:00 06:15	7	0	0	56	0	12	13	0	0	4	0	4	16	0	4	2	0	0	1	0	0	1	0	0	2	0	1	0	0	0	123	527
06:15 06:30		0	0	62	0	10	15	0	3	15	0	3	10	0	0	3	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	130	592
06:30 06:45	3	0	2	52	0	13	16	0	2	16	0	1	13	0	0	3	0	0	2	0	0	1	0	0	2	0	0	2	0	0	128	652
06:45 07:00	8	0	2	55	0	12	15	0	4	16	0	0	18	0	4	4	0	1	2	0	0	1	0	0	2	0	1	1	0	0	146	740
07:00 07:15	_	0	3	75	0	21	29	0	5	27	0	2	15	0	2	2	0	0	1	0	0	0	0	0	4	0	1	0	0	0	188	826
07:15 07:30	5	0	4	64	0	25	32	0	2	18	0	1	17	0	2	9	0	1	3	0	0	1	0	0	5	0	0	1	0	0	190	824
07:30 07:45		0	5	82	0	20	33	0	5	21	0	4	23	0	2	10	0	1	2	0	0	0	0	0	4	0	1	0	0	0	216	806
07:45 08:00	5	0	2	92	0	19	29	0	7	31	0	4	21	0	3	5	0	2	0	0	1	2	0	0	8	0	0	1	0	0	232	727
08:00 08:15	9	0	3	70	0	18	30	0	8	16	0	3	15	0	2	8	0	1	1	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	186	645
08:15 08:30	+	0	2	50	0	16	41	0	5	15	0	1	15	0	0	9	0	1	2	0	0	0	0	0	4	0	2	0	0	0	172	616
08:30 08:45		0	0	51	0	14	24	0	5	13	0	0	11	0	5	2	0	1	1	0	0	2	0	0	5	0	0	0	0	0	137	603
08:45 09:00	7	0	3	50	0	12	35	0	4	11	0	3	16	0	3	3	0	0	2	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	150	627
09:00 09:15	_	0	4	45	0	10	35	0	3	21	0	1	13	0	1	8	0	0	1	0	0	2	0	0	8	0	0	0	0	0	157	635
09:15 09:30	_	0	2	54	0	18	24	0	2	19	0	0	14	0	2	7	0	0	2	0	0	0	0	0	8	0	1	0	0	0	159	635
09:30 09:45	7	0	2	56	0	10	28	0	6	14	0	4	16	0	0	9	0	0	2	0	0	3	0	0	4	0	0	0	0	0	161	630
09:45 10:00	4	0	3	65	0	13	32	0	2	14	0	2	13	0	0	1	0	1	1	0	0	1	0	0	4	0	2	0	0	0	158	618
10:00 10:15	6	0	4	57	0	15	30	0	6	10	0	3	14	0	3	1	0	0	2	0	0	5	0	0	1	0	0	0	0	0	157	616
10:15 10:30	_	0	5	59	0	10	31	0	0	14	0	5	12	0	2	3	0	2	1	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	0	154	622
10:30 10:45	+	0	3	52	0	17	24	0	3	15	0	3	13	0	3	4	0	0	2	0	0	2	0	0	1	0	0	0	0	0	149	629
10:45 11:00	6	0	3	56	0	16	28	0	0	15	0	2	16	0	3	3	0	1	1	0	0	0	0	0	5	0	0	1	0	0	156	648



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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Lodar Castope PUNTO DE AFORO : B



			MO	TOS						V]	EHIC	ULO	S LIV	IANG	OS						BUS	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LII	NEAL	ES	MO	ΓΟΤΑ	AXIS	A	UTO	S	]	AXI	S	CAM	IIONE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	RE	MOL	QUE		
VEHÍCULO			1		d	<b>1</b>	•	0-		TAN	- 8			W/A)	Name and Address of the Owner, where							-	7		1						TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		>	$\rightarrow$		<b></b> ≫	~		<b></b> ≫	~		<b></b> ≫	~		<b>&gt;</b>	~		<b></b> ≫	~		<b>&gt;</b>	<b>~</b>		<b>&gt;&gt;</b>	~		<b>&gt;</b>	~		<b>&gt;</b>	~		
HORA	I	F	D	I	F	D D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
11:00 11:15	7	0	2	57	0	13	29	0	3	17	0	2	14	0	2	9	0	0	2	0	0	3	0	0	2	0	1	0	0	0	163	651
11:15 11:30	6	0	3	59	0	12	31	0	1	16	0	3	12	0	5	2	0	1	2	0	0	1	0	0	5	0	0	2	0	0	161	656
11:30 11:45	5	0	4	56	0	16	28	0	5	19	0	2	14	0	2	9	0	0	1	0	0	2	0	0	5	0	0	0	0	0	168	683
11:45 12:00	6	0	5	53	0	14	25	0	3	19	0	2	13	0	3	5	0	2	1	0	0	3	0	1	4	0	0	0	0	0	159	720
12:00 12:15	7	0	7	54	0	16	26	0	3	21	0	4	16	0	1	2	0	1	1	0	0	3	0	0	5	0	0	1	0	0	168	783
12:15 12:30	_	0	8	65	0	14	20	0	6	28	0	3	14	0	3	9	0	0	2	0	0	4	0	0	4	0	0	0	0	0	188	857
12:30 12:45	6	0	4	81	0	21	29	0	5	24	0	1	12	0	6	2	0	1	1	0	0	2	0	0	1	0	3	6	0	0	205	874
12:45 13:00	7	0	5	95	0	21	32	0	2	26	0	5	19	0	2	2	0	0	1	0	0	0	0	0	4	0	1	0	0	0	222	905
13:00 13:15		0	10	89	0	28	33	0	5	24	0	4	21	0	2	9	0	1	3	0	0	1	0	0	5	0	0	1	0	0	242	901
13:15 13:30	2	0	4	86	0	14	31	0	7	21	0	4	17	0	2	10	0	1	2	0	0	0	0	0	4	0	0	0	0	0	205	828
13:30 13:45	_	0	5	95	0	19	37	0	8	22	0	4	14	0	3	5	0	2	2	0	1	0	0	0	8	0	0	3	0	0	236	801
13:45 14:00	6	0	4	80	0	19	41	0	5	20	0	3	21	0	2	8	0	1	1	0	0	2	0	0	5	0	0	0	0	0	218	743
14:00 14:15	10	0	3	52	0	16	24	0	5	18	0	0	18	0	0	9	0	1	2	0	0	0	0	0	9	0	2	0	0	0	169	680
14:15 14:30	6	0	3	63	0	14	35	0	4	16	0	4	16	0	5	2	0	1	1	0	0	3	0	0	5	0	0	0	0	0	178	675
14:30 14:45	7	0	3	66	0	12	38	0	3	14	0	2	17	0	3	3	0	0	2	0	0	0	0	0	8	0	0	0	0	0	178	640
14:45 15:00	9	0	3	53	0	10	25	0	2	12	0	3	19	0	1	8	0	0	1	0	0	2	0	0	7	0	0	0	0	0	155	640
15:00 15:15		0	2	58	0	18	30	0	5	12	0	0	15	0	2	7	0	0	2	0	0	0	0	0	6	0	1	0	0	0	164	655
15:15 15:30		0	3	49	0	10	21	0	4	20	0	2	11	0	0	9	0	0	2	0	0	3	0	0	1	0	0	0	0	0	143	685
15:30 15:45	8	0	4	62	0	19	34	0	2	13	0	3	13	0	5	5	0	0	1	0	1	0	0	0	8	0	0	0	0	0	178	694
15:45 16:00	6	0	3	64	0	19	36	0	5	11	0	1	11	0	6	3	0	0	3	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	170	668
16:00 16:15	7	0	5	68	0	16	40	0	7	10	0	2	17	0	2	8	0	2	2	0	0	2	0	0	5	0	0	1	0	0	194	679
16:15 16:30	+	0	4	52	0	17	24	0	5	13	0	1	13	0	5	1	0	1	2	0	0	0	0	0	9	0	0	0	0	0	152	661
16:30 16:45		0	5	47	0	19	19	0	7	14	0	0	18	0	3	2	0	1	1	0	0	3	0	0	5	0	0	0	0	0	152	698
16:45 17:00	6	0	3	80	0	16	24	0	6	15	0	3	15	0	0	6	0	0	1	0	0	0	0	0	6	0	0	0	0	0	181	712



**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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

**AFORADOR** : Lodar Castope PUNTO DE AFORO

2019 : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane INTERSECCIÓN **FECHA** 



			MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	IAN	OS						BU	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LIN	VEAL	ES	MO	ΓΟΤΑ	AXIS	A	UTO	S	Γ	(AXI	S	CAM	IIONE	ETAS	С	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOLO	QUE		
VEHÍCULO			3		d	Dr.	•	8-		1/421	- 8				Name and Address of the Owner, where	0.						6	50		\ <b>A</b>			11			TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		>	7		<b></b> ≫	~		>>	~		<b></b> ≫	~		<b>&gt;</b> >	~		<b></b> ≫	~		<b>&gt;</b>	~		<b>&gt;</b>	~		<b></b> ≫	~	A	<b></b> ≫	~		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D.	I	F	D	I	F	D		
17:00 17:15	7	0	4	59	0	16	31	0	7	17	0	2	14	0	3	4	0	0	2	0	0	2	0	0	7	0	1	0	0	0	176	687
17:15 17:30	8	0	4	64	0	19	36	0	5	16	0	3	16	0	6	2	0	1	1	0	0	0	0	0	6	0	1	1	0	0	189	706
17:30 17:45	6	0	5	57	0	18	29	0	4	15	0	4	16	0	3	3	0	0	2	0	0	3	0	0	1	0	0	0	0	0	166	718
17:45 18:00	8	0	5	48	0	15	20	0	5	18	0	4	14	0	3	5	0	2	2	0	1	0	0	0	3	0	0	3	0	0	156	735
18:00 18:15	9	0	4	69	0	27	27	0	0	21	0	3	21	0	2	8	0	1	1	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	195	772
18:15 18:30	7	0	6	75	0	21	24	0	5	27	0	0	18	0	0	9	0	1	2	0	0	0	0	0	4	0	2	0	0	0	201	806
18:30 18:45	9	0	5	64	0	28	19	0	6	18	0	4	16	0	5	2	0	1	1	0	0	2	0	0	3	0	0	0	0	0	183	823
18:45 19:00	7	0	4	86	0	14	23	0	6	21	0	2	17	0	3	3	0	0	2	0	0	0	0	0	5	0	0	0	0	0	193	859
19:00 19:15	10	0	3	95	0	19	27	0	8	31	0	4	21	0	1	4	0	3	0	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	0	229	886
19:15 19:30	6	0	3	93	0	14	24	0	7	24	0	3	17	0	4	6	0	2	1	0	0	4	0	0	4	0	0	6	0	0	218	894
19:30 19:45	8	0	4	106	0	16	21	0	5	23	0	4	15	0	1	3	0	1	2	0	0	5	0	0	3	0	0	2	0	0	219	914
19:45   20:00	9	0	2	112	0	10	23	0	4	24	0	2	19	0	6	3	0	0	1	0	0	1	0	0	4	0	0	0	0	0	220	886
20:00 20:15	14	0	1	101	0	16	21	0	6	26	0	6	21	0	4	4	0	0	3	0	0	4	0	0	2	0	0	8	0	0	237	850
20:15   20:30	16	0	4	116	0	14	22	0	4	28	0	4	19	0	2	2	0	1	1	0	0	3	0	0	2	0	0	0	0	0	238	796
20:30 20:45	7	0	2	92	0	10	24	0	3	24	0	2	14	0	1	6	0	0	1	0	0	0	0	0	5	0	0	0	0	0	191	723
20:45 21:00	11	0	3	91	0	8	18	0	4	21	0	1	11	0	3	4	0	0	2	0	0	2	0	0	4	0	1	0	0	0	184	718
21:00 21:15	10	0	1	82	0	10	21	0	6	15	0	3	17	0	6	2	0	1	1	0	0	0	0	0	6	0	1	1	0	0	183	698
21:15 21:30	12	0	2	81	0	9	17	0	4	16	0	0	13	0	2	3	0	0	2	0	0	3	0	0	1	0	0	0	0	0	165	666
21:30 21:45	9	0	1	82	0	11	19	0	5	21	0	2	18	0	2	3	0	0	4	0	0	0	0	0	3	0	0	6	0	0	186	632
21:45 22:00	8	0	4	71	0	7	19	0	4	15	0	4	15	0	1	9	0	1	2	0	0	0	0	0	2	0	2	0	0	0	164	573
22:00 22:15	10	0	6	65	0	9	12	0	6	14	0	3	14	0	1	2	0	1	1	0	0	2	0	0	5	0	0	0	0	0	151	499
22:15 22:30	6	0	1	55	0	5	16	0	4	13	0	2	16	0	3	3	0	0	2	0	0	0	0	0	5	0	0	0	0	0	131	<b>↓</b>
22:30 22:45	5	0	4	52	0	4	11	0	4	16	0	1	16	0	0	4	0	3	0	0	0	1	0	0	6	0	0	0	0	0	127	↓
22:45   23:00	2	0	0	51	0	3	10	0	3	12	0	0	8	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	90	



**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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

**AFORADOR** PUNTO DE AFORO : Lodar Castope : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane

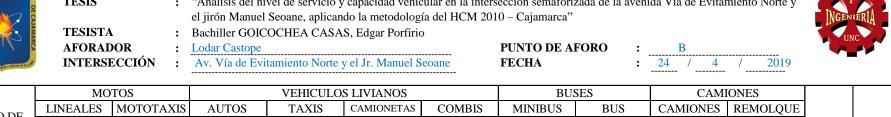
2019 INTERSECCIÓN **FECHA** 



TIPO DE   VEHÍCULO   TIPO DE   VEHÍCULO   TIPO DE   VEHÍCULO   V				MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	IAN(	OS						BUS	SES				(	CAMI	ONE	S			
Vehiculo   Vehiculo	TIDO DE	LI	NEAL	ES	MO	TOTA	AXIS	A	UTO	S	Γ	AXI	S	CAN	IIONE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIBI	US		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOLO	QUE		
HORA	VEHÍCULO	0		9			<b>4</b> 0	10	0-		TARI	•			II A					1.1		(1)	1		1	\ A	-		4			TOTAL	· ·
$\begin{array}{c c c c c c c c c c c c c c c c c c c $	DIRECCIÓN		<b>&gt;</b>	$\neg$		<b>&gt;</b>	_		<b></b> ≫	_		<b></b> ≫	_		>>	_		<b></b> ≫	-		—≫	_		<b>&gt;&gt;</b>	_		<b></b> ≫	_		—->>	_		
$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
05:30   05:45   5	05:00 05:15	2	0	0	21	0	1	9	0	0	6	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	1	0	0	45	362
05:45   06:00   6   0   1   55   0   8   15   0   2   10   0   1   11   0   2   4   0   2   4   0   0   0   0   0   0   0   3   0   0	05:15 05:30	8	0	0	40	0	10	10	0	0	5	0	0	8	0	2	0	0	0	2	0	0	2	0	0	2	0	1	1	0	0	91	440
O6:00   O6:15   4   0   0   0   52   0   10   13   0   0   8   0   3   16   0   4   5   0   2   1   0   0   0   2   0   0   0   2   0   0	05:30 05:45	5	0	2	38	0	6	13	0	2	12	0	2	6	0	2	3	0	0	2	0	0	4	0	0	1	0	0	3	0	0	101	473
O6:15   O6:30   O6:35   O6:30   O6:45   O6   O7:45	05:45 06:00	6	0	1	55	0	8	15	0	2	10	0	1	11	0	2	4	0	2	4	0	0	0	0	0	3	0	0	1	0	0	125	494
06:30 06:45 6 0 0 1 50 0 9 18 0 0 0 12 0 3 12 0 0 0 4 0 0 0 1 0 0 0 2 0 2 1 0 0 0 12 734  06:45 07:00 9 0 0 2 65 0 14 20 0 6 28 0 3 14 0 3 9 0 0 0 2 0 0 4 0 0 0 4 0 0 0 0 0 0 0 183 855  07:00 07:15 8 0 3 81 0 21 29 0 5 24 0 1 12 0 6 2 0 1 1 0 0 0 2 0 0 1 0 3 6 0 0 2 20 0 0 1 0 0 3 6 0 0 2 20 897  07:15 07:30 9 0 4 95 0 21 32 0 2 26 0 5 19 0 2 2 2 0 0 1 1 0 0 0 2 0 0 1 0 3 6 0 0 2 20 91 0 1 0 0 0 2 2 0 0 0 1 0 0 0 0 0 0 0 0	06:00 06:15	4	0	0		0	10	13	0	0	8	0	3	16	0	4	5	0	2	1	0	0	2	0	0	2	0	1	0	0	0	123	552
06:45         07:00         9         0         2         65         0         14         20         0         6         28         0         3         14         0         3         9         0         0         2         0         0         4         0	06:15 06:30	3	0	0	57	0	11	17	0	2	12	0	5	12	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	124	635
07:00         07:15         8         0         3         81         0         21         29         0         5         24         0         1         12         0         6         2         0         1         1         0         3         6         0         0         206         897           07:15         07:30         9         0         4         95         0         21         32         0         2         26         0         5         19         0         2         2         0         0         1         0 <t< td=""><td>06:30 06:45</td><td>6</td><td>0</td><td>1</td><td>50</td><td>0</td><td>9</td><td>18</td><td>0</td><td>0</td><td>12</td><td>0</td><td>3</td><td>12</td><td>0</td><td>0</td><td>4</td><td>0</td><td>0</td><td>1</td><td>0</td><td>0</td><td>1</td><td>0</td><td>0</td><td>2</td><td>0</td><td>2</td><td>1</td><td>0</td><td>0</td><td>122</td><td>734</td></t<>	06:30 06:45	6	0	1	50	0	9	18	0	0	12	0	3	12	0	0	4	0	0	1	0	0	1	0	0	2	0	2	1	0	0	122	734
07:15         07:30         9         0         4         95         0         21         32         0         2         26         0         5         19         0         2         2         0         0         1         0         0         0         4         0         1         0         0         0         0         2         0         0         1         0         0         0         0         0         2         0         0         22         0         0         2         0         0         2         0         0         2         0         0         2         0         0         2         0         0         2         0         0         1         0         0         0         0         0         2         0	06:45 07:00	9	0	2	65	0	14	20	0	6	28	0	3	14	0	3	9	0	0	2	0	0	4	0	0	4	0	0	0	0	0	183	855
07:30         07:45         10         0         5         90         0         28         33         0         5         24         0         4         21         0         2         9         0         1         3         0         0         1         0         0         5         0         0         2         0         0         243         905           07:45         08:00         9         0         4         97         0         26         29         0         2         21         0         5         19         0         2         3         0         0         1         0         0         2         0         0         2         0         0         2         0         0         2         0         <	07:00 07:15	8	0	3	81	0	21	29	0	5	24	0	1	12	0	6	2	0	1	1	0	0	2	0	0	1	0	3	6	0	0	206	897
07:45         08:00         9         0         4         97         0         26         29         0         2         21         0         5         19         0         2         3         0         0         1         0         0         2         0         0         4         0         1         0         0         2         0         0         1         0	07:15 07:30	9	0	4	95	0	21	32	0	2	26	0	5	19	0	2	2	0	0	1	0	0	0	0	0	4	0	1	0	0	0	223	911
08:00         08:15         11         0         6         93         0         19         32         0         3         16         0         2         5         0         0         2         0	07:30 07:45	10	0	5	90	0	28	33	0	5	24	0	4	21	0	2	9	0	1	3	0	0	1	0	0	5	0	0	2	0	0	243	905
08:15         08:30         9         0         4         90         0         18         35         0         4         16         0         2         17         0         2         8         0         2         2         0         0         2         0         0         5         0         0         1         0         0         217         777           08:30         08:45         7         0         3         78         0         16         40         0         7         10         0         1         13         0         5         1         0         1         2         0 <t< td=""><td>07:45 08:00</td><td>9</td><td>0</td><td>4</td><td>97</td><td>0</td><td>26</td><td>29</td><td>0</td><td>2</td><td>21</td><td>0</td><td>5</td><td>19</td><td>0</td><td>2</td><td>3</td><td>0</td><td>0</td><td>1</td><td>0</td><td>0</td><td>2</td><td>0</td><td>0</td><td>4</td><td>0</td><td>1</td><td>0</td><td>0</td><td>0</td><td>225</td><td>855</td></t<>	07:45 08:00	9	0	4	97	0	26	29	0	2	21	0	5	19	0	2	3	0	0	1	0	0	2	0	0	4	0	1	0	0	0	225	855
08:30         08:45         7         0         3         78         0         16         40         0         7         10         0         1         13         0         5         1         0         1         2         0	08:00 08:15	11	0	6	93	0	19	32	0	3	18	0	3	16	0	2	5	0	0	2	0	0	0	0	0	6	0	0	3	0	1	220	816
08:45         09:00         9         0         4         81         0         17         24         0         5         13         0         0         18         0         3         2         0         1         1         0         0         3         0         0         5         0	08:15 08:30	9	0	4	90	0	18	35	0	4	16	0	2	17	0	2	8	0	2	2	0	0	2	0	0	5	0	0	1	0	0	217	777
09:00         09:15         8         0         2         79         0         19         19         0         7         14         0         3         15         0         0         6         0         0         1         0	08:30 08:45	7	0	3	78	0	16	40	0	7	10	0	1	13	0	5	1	0	1	2	0	0	0	0	0	9	0	0	0	0	0	193	747
09:15         09:30         9         0         3         79         0         16         24         0         6         15         0         2         14         0         3         4         0         0         2         0         0         2         0         0         7         0         1         0	08:45 09:00	9	0	4	81	0	17	24	0	5	13	0	0	18	0	3	2	0	1	1	0	0	3	0	0	5	0	0	0	0	0	186	758
09:30         09:45         10         0         3         83         0         16         31         0         7         17         0         3         16         0         6         2         0         1         1         0	09:00 09:15	8	0	2	79	0	19	19	0	7	14	0	3	15	0	0	6	0	0	1	0	0	0	0	0	8	0	0	0	0	0	181	759
09:45         10:00         6         0         2         78         0         19         36         0         5         16         0         2         13         0         0         1         0         0         1         0         0         1         0         0         4         0         2         0         0         0         0         187         723           10:00         10:15         8         0         3         78         0         16         40         0         7         10         0         3         14         0         3         1         0         0         2         0 <t< td=""><td>09:15 09:30</td><td>9</td><td>0</td><td>3</td><td>79</td><td>0</td><td>16</td><td>24</td><td>0</td><td>6</td><td>15</td><td>0</td><td>2</td><td>14</td><td>0</td><td>3</td><td>4</td><td>0</td><td>0</td><td>2</td><td>0</td><td>0</td><td>2</td><td>0</td><td>0</td><td>7</td><td>0</td><td>1</td><td>0</td><td>0</td><td>0</td><td>187</td><td>769</td></t<>	09:15 09:30	9	0	3	79	0	16	24	0	6	15	0	2	14	0	3	4	0	0	2	0	0	2	0	0	7	0	1	0	0	0	187	769
10:00         10:15         8         0         3         78         0         16         40         0         7         10         0         3         14         0         3         1         0         0         2         0         0         5         0	09:30 09:45	10	0	3	83	0	16	31	0	7	17	0	3	16	0	6	2	0	1	1	0	0	0	0	0	6	0	1	1	0	0	204	763
10:15     10:30     9     0     4     81     0     17     24     0     5     13     0     5     12     0     2     3     0     2     1     0     0     1     0	09:45 10:00	6	0	2	78	0	19	36	0	5	16	0	2	13	0	0	1	0	1	1	0	0	1	0	0	4	0	2	0	0	0	187	723
10:30 10:45 9 0 2 66 0 17 24 0 3 15 0 3 13 0 3 4 0 0 2 0 0 2 0 0 1 0 0 0 0 164 655	10:00 10:15	8	0	3	78	0	16	40	0	7	10	0	3	14	0	3	1	0	0	2	0	0	5	0	0	1	0	0	0	0	0	191	701
	10:15 10:30	9	0	4	81	0	17	24	0	5	13	0	5	12	0	2	3	0	2	1	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	0	181	676
10:45 11:00 8 0 2 63 0 16 28 0 0 15 0 2 16 0 3 3 0 1 1 1 1 0 0 0 0 5 0 0 1 0 1 1 65 669	10:30 10:45	9	0	2	66	0	17	24	0	3	15	0	3	13	0	3	4	0	0	2	0	0	2	0	0	1	0	0	0	0	0	164	655
	10:45 11:00	8	0	2	63	0	16	28	0	0	15	0	2	16	0	3	3	0	1	1	0	0	0	0	0	5	0	0	1	0	1	165	669



**TESIS** : "Análisis del nivel de servicio y capacidad vehicular en la intersección semaforizada de la avenida Vía de Evitamiento Norte y



			MO										S LIV	IAN(	JS						BU	SES						ONE				
TIPO DE	LI	NEAL	ES	MO	ΓΟΤΑ	AXIS	A	UTO	S	]	ΓAXI	S	CAM	IIONE	TAS	С	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	RE	MOLO	QUE		
VEHÍCULO	4				Pa	Ď	× 1				2002	0000000	Marrie	Idea.			7.5				110		TER	- T	_						TOTAL	VHMD
	0		3	-		-6	-	<u>-</u> 89-		TAX	-				8	<b>6</b>			0	0		00	0				Real				IOIAL	(Veh/h)
DIRECCIÓN	A	<b>&gt;</b>	$\neg$	A	<b></b> >	_		<b></b> >	_		<b></b> ≫	_		<b></b> ≫	_		<b></b> ≫	_		<b>&gt;</b>	_		<b></b> ≫	_		<b></b> ≫	_	A	<b>&gt;&gt;</b>	_		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
11:00 11:15	9	0	1	59	0	13	29	0	3	17	0	2	14	0	2	9	0	0	2	0	0	3	0	0	2	0	1	0	0	0	166	683
11:15 11:30	8	0	2	57	0	12	31	0	1	16	0	3	12	0	5	2	0	1	2	0	0	1	0	0	5	0	0	2	0	0	160	714
11:30 11:45	7	0	3	65	0	16	28	0	5	19	0	2	14	0	2	9	0	0	1	0	0	2	0	0	5	0	0	0	0	0	178	764
11:45 12:00	8	0	4	72	0	14	25	0	3	19	0	2	13	0	3	5	0	2	1	0	0	3	0	1	4	0	0	0	0	0	179	806
12:00 12:15	9	0	6	82	0	16	26	0	3	21	0	4	16	0	1	2	0	1	1	0	0	3	0	0	5	0	0	1	0	0	197	852
12:15 12:30	10	0	7	85	0	14	20	0	6	28	0	3	14	0	3	9	0	0	2	0	0	4	0	0	4	0	0	0	0	1	210	875
12:30 12:45	8	0	3	95	0	21	29	0	5	24	0	1	12	0	6	2	0	1	1	0	0	2	0	0	2	0	3	5	0	0	220	879
12:45 13:00	9	0	4	97	0	26	29	0	2	21	0	5	19	0	2	3	0	0	1	0	0	2	0	0	4	0	1	0	0	0	225	886
13:00 13:15	8	0	9	99	0	23	28	0	5	20	0	3	5	0	2	9	0	1	3	0	0	1	0	0	3	0	0	1	0	0	220	876
13:15 13:30	4	0	3	95	0	19	27	0	7	19	0	2	17	0	2	9	0	1	2	0	0	0	0	0	4	0	0	3	0	0	214	859
13:30 13:45	10	0	4	89	0	20	31	0	8	22	0	4	14	0	3	7	0	2	2	0	1	0	0	0	8	0	0	2	0	0	227	852
13:45 14:00	8	0	3	87	0	15	41	0	5	18	0	3	21	0	2	8	0	1	1	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	215	829
14:00 14:15	12	0	2	89	0	17	24	0	5	18	0	0	18	0	0	9	0	1	2	0	0	0	0	0	4	0	2	0	0	0	203	795
14:15 14:30	8	0	2	90	0	16	35	0	4	16	0	4	16	0	5	2	0	1	1	0	0	2	0	0	5	0	0	0	0	0	207	776
14:30 14:45	9	0	4	78	0	15	40	0	7	10	0	2	17	0	2	8	0	2	2	0	0	2	0	0	5	0	0	1	0	0	204	750
14:45 15:00	7	0	3	81	0	16	24	0	5	13	0	1	13	0	5	1	0	1	2	0	0	0	0	0	9	0	0	0	0	0	181	747
15:00 15:15	9	0	4	79	0	19	19	0	7	14	0	0	18	0	3	2	0	1	1	0	0	3	0	0	5	0	0	0	0	0	184	760
15:15 15:30	_	0	2	79	0	14	24	0	6	15	0	3	15	0	0	6	0	0	1	0	0	0	0	0	8	0	0	0	0	0	181	781
15:30 15:45	9	0	3	83	0	16	31	0	7	17	0	2	14	0	3	4	0	0	2	0	0	2	0	0	7	0	1	0	0	0	201	783
15:45 16:00	_	0	3	69	0	18	36	0	5	16	0	3	16	0	6	2	0	1	1	0	0	0	0	0	6	0	1	1	0	0	194	766
16:00 16:15	9	0	4	78	0	16	40	0	7	10	0	2	17	0	2	8	0	2	2	0	0	2	0	0	5	0	0	1	0	0	205	750
16:15 16:30	7	0	3	82	0	17	24	0	5	13	0	1	13	0	5	1	0	1	2	0	0	0	0	0	9	0	0	0	0	0	183	746
16:30 16:45	+	0	4	79	0	19	19	0	7	14	0	0	18	0	3	2	0	1	1	0	0	3	0	0	5	0	0	0	0	0	184	756
16:45 17:00	8	0	2	75	0	15	24	0	6	15	0	3	15	0	0	6	0	0	1	0	0	0	0	0	8	0	0	0	0	0	178	742



**AFORADOR** 

#### AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

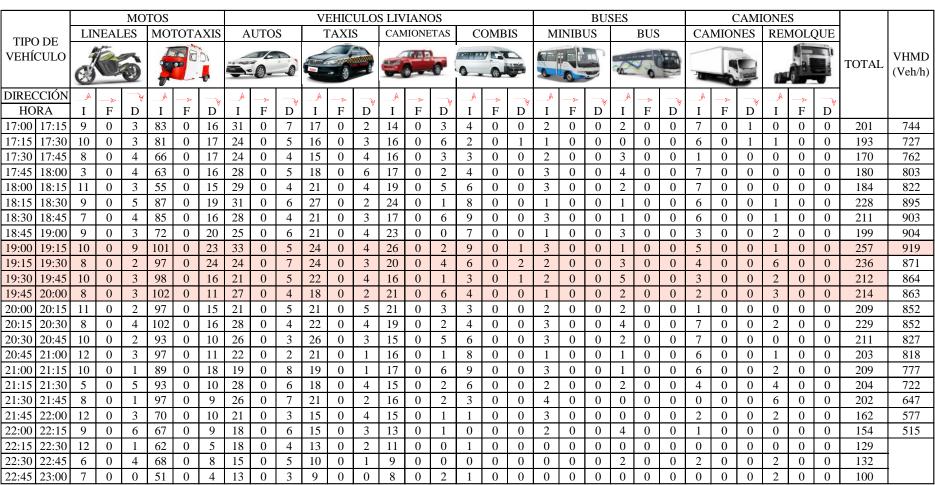
**TESIS** : "Análisis del nivel de servicio y capacidad vehicular en la intersección semaforizada de la avenida Vía de Evitamiento Norte y

el jirón Manuel Seoane, aplicando la metodología del HCM 2010 - Cajamarca"

**TESISTA** : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

: Lodar Castope : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane INTERSECCIÓN

PUNTO DE AFORO 2019 **FECHA** 24





08:45 09:00 11

09:00 09:15 10

10:00

10:00 10:15 8

10:15 | 10:30 | 9

10:45

09:15 09:30

09:30 09:45

10:45 11:00

#### AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

15 0

2 16

0 | 14

0 | 5

0 3

0 3 4

3 | 75

4 67

2 66

18 21

19 34 0

15 | 20

17 | 24 | 0

29 0

AFORADOR: Lodar Castope PUNTO DE AFORO : B

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 25 / 4 / 2019

			MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	'IAN	SC						BUS	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LIN	IEAL	ES	MO	TOTA	AXIS	A	UTO	S	Γ	AXI	S	CAN	110NE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIBU	JS		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOL	QUE		
VEHÍCULO							•	Ø-		1740			1	ma).		6						1	70								TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		~~~	$\rightarrow$		<b></b> ≫				1		<b>—</b>	_		<b></b> ≫	_		<b>&gt;&gt;</b>	_			_	A	<b></b> ≫	-	A		_	A	<b></b> ≫	_		
HORA	I	F	D	I	F	D <sup>*</sup>	I	F	D	I	F	D	I	F	D <sup>*</sup>	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
05:00 05:15	4	0	0	31	0	3	7	0	0	6	0	0	8	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	1	0	1	1	0	0	64	374
05:15 05:30	8	0	2	40	0	8	9	0	2	5	0	2	9	0	0	2	0	0	2	0	0	0	0	0	2	0	2	0	0	0	93	419
05:30 05:45	4	0	3	41	0	5	13	0	0	11	0	0	7	0	2	2	0	0	2	0	0	4	0	0	1	0	1	2	0	0	98	447
05:45 06:00	6	0	2	52	0	6	12	0	2	9	0	2	10	0	0	6	0	2	4	0	0	2	0	0	3	0	0	1	0	0	119	474
06:00 06:15	6	0	0	51	0	7	11	0	0	10	0	3	9	0	4	2	0	0	1	0	0	2	0	0	2	0	1	0	0	0	109	519
06:15 06:30	7	0	3	55	0	9	16	0	3	9	0	3	7	0	0	5	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	2	0	0	121	591
06:30 06:45	8	0	2	53	0	10	12	0	2	11	0	2	10	0	0	4	0	0	4	0	0	3	0	0	2	0	2	0	0	0	125	706
06:45 07:00	9	0	1	65	0	13	17	0	4	18	0	3	12	0	4	4	0	0	2	0	0	4	0	0	4	0	2	2	0	0	164	802
07:00 07:15	8	0	2	68	0	15	21	0	6	32	0	2	15	0	3	5	0	0	0	0	0	2	0	0	2	0	0	0	0	0	181	844
07:15 07:30	9	0	4	97	0	26	28	0	5	27	0	3	20	0	0	6	0	0	1	0	0	3	0	0	6	0	0	1	0	0	236	876
07:30 07:45	8	0	2	101	0	17	24	0	7	21	0	0	16	0	6	9	0	1	2	0	0	1	0	0	6	0	0	0	0	0	221	831
07:45 08:00	8	0	2	90	0	18	35	0	3	20	0	2	14	0	5	2	0	1	1	0	0	0	0	0	5	0	0	0	0	0	206	800
08:00 08:15	9	0	2	92	0	16	38	0	3	18	0	3	16	0	2	5	0	0	1	0	0	0	0	0	8	0	0	0	0	0	213	782
08:15 08:30	11	0	2	85	0	18	25	0	3	15	0	5	15	0	3	2	0	0	3	0	0	0	0	1	3	0	0	0	0	0	191	762

3 0

2 0

2 0

0 5

0 0 0

0 0 0



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"

**TESISTA** : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Lodar Castope PUNTO DE AFORO : B



			MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	IAN(	OS						BUS	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LI	NEAL	ES	MO	ΓΟΤΑ	AXIS	A	UTO	S	7	AXI	S	CAM	IIONE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CAl	MIOI	NES	RE	MOL	QUE		
VEHÍCULO	0		3		d	0	9	Ø-		7/422	- 8			W/A								1	0		\ A						TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		—>>	7		>>	~		<b></b> ≫	_w		<b></b> ≫	-		>>	-V		<b></b> ≫	_		<b></b> ≫	<b>—</b>		<b>&gt;&gt;</b>	-W		<b></b> >>	_		<b>≫</b>	~		
HORA	I	F	D	I	F	D D	I	F	D	I	F	D	I	F	D.	I	F	D	I	F	D D	I	F	D T	I	F	D,	I	F	D.		
11:00 11:15	_	0	1	59	0	13	29	0	3	17	0	2	14	0	2	9	0	0	2	0	0	3	0	0	2	0	1	0	0	0	166	683
11:15 11:30		0	2	57	0	12	31	0	1	16	0	3	12	0	5	2	0	1	2	0	0	1	0	0	5	0	0	2	0	0	160	717
11:30 11:45	<u> </u>	0	3	65	0	16	28	0	5	19	0	2	14	0	2	9	0	0	1	0	0	2	0	0	5	0	0	0	0	0	178	766
11:45 12:00	8	0	4	72	0	14	25	0	3	19	0	2	13	0	3	5	0	2	1	0	0	3	0	1	4	0	0	0	0	0	179	812
12:00 12:15		0	6	82	0	19	26	0	3	21	0	4	16	0	1	2	0	1	1	0	0	3	0	0	5	0	0	1	0	0	200	867
12:15 12:30	_	0	7	85	0	14	20	0	6	28	0	3	14	0	3	9	0	0	2	0	0	4	0	0	4	0	0	0	0	0	209	898
12:30 12:45	+	0	3	89	0	29	23	0	6	26	0	4	23	0	0	7	0	0	1	0	0	2	0	0	2	0	0	0	0	0	224	920
12:45 13:00		0	2	95	0	27	24	0	8	31	0	4	21	0	1	4	0	0	2	0	0	2	0	0	1	0	0	0	0	0	234	951
13:00 13:15	8	0	9	86	0	23	33	0	5	23	0	4	21	0	2	9	0	1	1	0	0	0	0	0	5	0	0	1	0	0	231	951
13:15 13:30	10	0	3	101	0	32	23	0	5	22	0	4	19	0	1	3	0	0	2	0	0	3	0	0	2	0	1	0	0	0	231	928
13:30 13:45	10	0	4	108	0	30	32	0	8	22	0	4	18	0	3	5	0	1	2	0	0	1	0	0	5	0	0	2	0	0	255	907
13:45 14:00	8	0	3	100	0	23	33	0	5	20	0	3	21	0	2	8	0	0	1	0	0	2	0	0	5	0	0	0	0	0	234	853
14:00 14:15	12	0	2	89	0	17	24	0	5	18	0	0	21	0	0	9	0	2	1	0	0	3	0	1	4	0	0	0	0	0	208	807
14:15 14:30	8	0	2	89	0	18	35	0	4	16	0	4	16	0	5	2	0	1	1	0	0	3	0	0	5	0	0	1	0	0	210	787
14:30 14:45	9	0	2	84	0	16	38	0	3	14	0	2	17	0	3	3	0	0	2	0	0	4	0	0	4	0	0	0	0	0	201	764
14:45 15:00	11	0	2	82	0	18	25	0	2	12	0	3	19	0	1	8	0	0	1	0	0	2	0	0	2	0	0	0	0	0	188	749
15:00 15:15	8	0	1	81	0	16	30	0	5	12	0	0	15	0	2	7	0	0	2	0	0	0	0	0	8	0	1	0	0	0	188	761
15:15 15:30	11	0	2	80	0	18	21	0	4	20	0	2	11	0	0	9	0	0	2	0	0	3	0	0	4	0	0	0	0	0	187	757
15:30 15:45	10	0	3	70	0	19	34	0	2	13	0	3	13	0	5	5	0	0	1	0	0	0	0	0	8	0	0	0	0	0	186	781
15:45 16:00	9	0	1	87	0	18	29	0	2	21	0	2	16	0	2	4	0	0	3	0	0	5	0	0	1	0	0	0	0	0	200	797
16:00 16:15	5	0	0	84	0	15	20	0	5	19	0	0	14	0	5	2	0	1	2	0	0	4	0	0	4	0	2	2	0	0	184	788
16:15 16:30	9	0	2	95	0	27	27	0	6	14	0	4	16	0	2	5	0	0	0	0	0	2	0	0	2	0	0	0	0	0	211	793
16:30 16:45	7	0	3	89	0	21	24	0	4	20	0	2	11	0	0	9	0	1	1	0	0	3	0	0	6	0	0	1	0	0	202	793
16:45 17:00	8	0	2	78	0	19	34	0	2	13	0	3	13	0	5	5	0	0	2	0	0	1	0	0	6	0	0	0	0	0	191	768



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"

**TESISTA** : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Lodar Castope PUNTO DE AFORO : B



			MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	IAN(	OS						BUS	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LIN	NEAL	ES	MO	ΓΟΤΑ	AXIS	A	UTO	S	1	'AXI	S	CAM	IIONE	TAS	С	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	RE	MOL	QUE		
VEHÍCULO			3		d	0	9	Ø-		7/422	- 0			W/A								1	0		\ A						TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		—>>	$\rightarrow$		>>	~		<b></b> ≫	—w		>>	-		>>	-		<b></b> ≫	-		<b></b> ≫	<b>—</b>		<b>&gt;&gt;</b>	-W		<b></b> >>	_		<b>≫</b>	~		
HORA	I	F	D	I	F	D D	I	F	D	I	F	D	I	F	D,	I	F	D	I	F	D D	I	F	D T	I	F	D,	I	F	D.		
17:00 17:15	9	0	1	81	0	19	36	0	5	11	0	1	11	0	6	3	0	0	1	0	0	0	0	0	5	0	0	0	0	0	189	746
17:15 17:30	9	0	2	89	0	16	40	0	7	13	0	3	13	0	5	5	0	0	1	0	0	0	0	0	8	0	0	0	0	0	211	787
17:30 17:45	8	0	3	77	0	15	29	0	6	11	0	1	11	0	6	3	0	0	3	0	0	0	0	1	3	0	0	0	0	0	177	791
17:45 18:00	9	0	4	72	0	10	24	0	0	10	0	2	17	0	2	8	0	2	2	0	0	2	0	0	5	0	0	0	0	0	169	837
18:00 18:15	11	0	3	95	0	27	27	0	0	21	0	4	19	0	5	6	0	0	3	0	0	2	0	0	7	0	0	0	0	0	230	877
18:15 18:30	9	0	5	92	0	21	21	0	5	27	0	2	15	0	1	8	0	0	1	0	0	1	0	0	6	0	0	1	0	0	215	892
18:30 18:45	11	0	4	99	0	28	19	0	6	18	0	3	17	0	6	2	0	0	3	0	0	1	0	0	6	0	0	0	0	0	223	890
18:45 19:00	9	0	3	97	0	14	20	0	6	21	0	4	23	0	0	7	0	0	1	0	0	2	0	0	2	0	0	0	0	0	209	877
19:00 19:15	10	0	2	107	0	19	27	0	8	31	0	4	18	0	1	4	0	3	0	0	0	1	0	0	10	0	0	0	0	0	245	871
19:15 19:30	8	0	2	91	0	14	20	0	7	24	0	3	17	0	4	6	0	2	1	0	0	4	0	0	4	0	0	6	0	0	213	863
19:30 19:45	10	0	3	97	0	16	21	0	5	22	0	4	15	0	1	3	0	1	2	0	0	5	0	0	3	0	0	2	0	0	210	887
19:45 20:00	8	0	1	98	0	10	18	0	4	19	0	2	19	0	6	3	0	0	1	0	0	1	0	0	6	0	0	7	0	0	203	897
20:00 20:15	12	0	1	93	0	16	27	0	6	24	0	6	21	0	4	4	0	0	3	0	0	4	0	0	8	0	0	8	0	0	237	914
20:15   20:30	15	0	4	99	0	14	23	0	4	27	0	4	18	0	2	3	0	0	2	0	0	4	0	1	7	0	0	10	0	0	237	891
20:30 20:45	13	0	2	101	0	11	25	0	3	21	0	3	19	0	2	3	0	0	2	0	0	2	0	0	7	0	0	6	0	0	220	853
20:45 21:00	16	0	3	91	0	12	21	0	5	20	0	2	19	0	3	5	0	0	2	0	0	4	0	0	8	0	0	9	0	0	220	831
21:00 21:15	10	0	1	85	0	12	26	0	5	21	0	4	17	0	5	4	0	0	4	0	0	5	0	0	9	0	0	6	0	0	214	787
21:15 21:30	11	0	2	89	0	13	20	0	4	20	0	0	15	0	2	6	0	0	5	0	0	2	0	0	4	0	0	6	0	0	199	753
21:30 21:45	9	0	1	79	0	16	21	0	8	21	0	3	17	0	3	5	0	0	4	0	0	2	0	0	3	0	0	6	0	0	198	707
21:45 22:00	11	0	4	72	0	14	23	0	4	16	0	5	14	0	2	1	0	0	3	0	0	3	0	0	2	0	0	2	0	0	176	639
22:00 22:15	12	0	6	79	0	12	19	0	6	16	0	3	12	0	1	4	0	0	2	0	0	4	0	0	1	0	0	3	0	0	180	578
22:15 22:30	9	0	1	69	0	10	16	0	5	17	0	3	11	0	4	1	0	0	0	0	0	5	0	0	2	0	0	0	0	0	153	]
22:30 22:45	5	0	4	67	0	8	12	0	2	12	0	2	10	0	0	2	0	0	2	0	0	0	0	0	2	0	0	2	0	0	130	↓
22:45 23:00	2	0	0	62	0	4	13	0	4	13	0	0	9	0	2	0	0	0	3	0	0	1	0	0	1	0	0	1	0	0	115	

**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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

**AFORADOR** : Lodar Castope PUNTO DE AFORO

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane 2019 **FECHA** 



			MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	'IAN	OS						BU	SES				(	CAM	ONE	S			
TIPO DE	LI	NEAI	LES	MO	ΓΟΤΑ	AXIS	A	UTO	S	7	ΓAΧΙ	S	CAM	IIONE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOL(	QUE		
VEHÍCULO	O		0				•	<b>8</b> -		TAXI		AND I PERSON							0			-62	7		A			us			TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		—— <u>&gt;</u> >	A		—>>	_		<b>&gt;</b>	_		<b></b> ≫	_		<b></b> ≫	_		—>>	_		<b></b> ≫	-		—>>	_		—>	_		<b></b> ≫	_		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
05:00 05:15	4	0	2	25	0	4	9	0	3	4	0	3	2	0	2	3	0	1	1	0	0	2	0	0	2	0	3	1	0	0	71	410
05:15 05:30	5	0	1	41	0	11	15	0	0	8	0	2	8	0	0	0	0	2	2	0	0	1	0	0	3	0	1	2	0	0	102	480
05:30 05:45	5	0	3	40	0	8	13	0	1	11	0	2	5	0	2	5	0	0	3	0	0	1	0	0	2	0	2	2	0	0	105	503
05:45 06:00	4	0	1	55	0	10	16	0	2	13	0	1	9	0	2	4	0	2	4	0	0	2	0	0	3	0	3	1	0	0	132	520
06:00 06:15	5	0	2	57	0	11	14	0	3	11	0	3	10	0	6	6	0	2	3	0	0	2	0	0	2	0	1	3	0	0	141	536
06:15 06:30	3	0	0	57	0	12	17	0	2	12	0	5	12	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	125	603
06:30 06:45	6	0	3	51	0	11	19	0	0	10	0	4	9	0	0	3	0	0	2	0	0	0	0	0	2	0	2	0	0	0	122	693
06:45 07:00	7	0	2	56	0	14	21	0	4	12	0	3	12	0	4	4	0	0	1	0	0	2	0	0	3	0	0	3	0	0	148	786
07:00 07:15	10	0	2	75	0	15	29	0	6	32	0	5	15	0	3	5	0	0	2	0	0	1	0	0	6	0	0	2	0	0	208	846
07:15 07:30	12	0	3	87	0	16	22	0	4	27	0	3	20	0	0	6	0	1	3	0	0	6	0	0	4	0	0	1	0	0	215	808
07:30 07:45	10	0	4	85	0	21	32	0	5	21	0	0	16	0	6	9	0	0	0	0	0	3	0	0	2	0	1	0	0	0	215	797
07:45 08:00	9	0	1	80	0	19	37	0	7	20	0	4	14	0	5	2	0	1	2	0	0	2	0	0	4	0	0	1	0	0	208	771
08:00 08:15	11	0	2	67	0	12	24	0	5	11	0	3	16	0	6	2	0	0	2	0	0	0	0	0	6	0	0	3	0	0	170	774
08:15 08:30	9	0	1	91	0	18	29	0	2	21	0	2	16	0	2	4	0	0	3	0	0	5	0	0	1	0	0	0	0	0	204	806
08:30 08:45	5	0	0	89	0	15	20	0	5	19	0	0	14	0	5	2	0	1	2	0	0	4	0	0	4	0	2	2	0	0	189	790
08:45 09:00	9	0	2	95	0	27	27	0	6	14	0	4	16	0	2	5	0	0	0	0	0	2	0	0	2	0	0	0	0	0	211	788
09:00 09:15	7	0	3	89	0	21	24	0	4	20	0	2	11	0	0	9	0	1	1	0	0	3	0	0	6	0	0	1	0	0	202	774
09:15 09:30	8	0	2	75	0	19	34	0	2	13	0	3	13	0	5	5	0	0	2	0	0	1	0	0	6	0	0	0	0	0	188	741
09:30 09:45	9	0	1	79	0	19	36	0	5	11	0	1	11	0	6	3	0	0	1	0	0	0	0	0	5	0	0	0	0	0	187	710
09:45 10:00	6	0	2	78	0	16	40	0	7	13	0	3	13	0	5	5	0	0	1	0	0	0	0	0	8	0	0	0	0	0	197	689
10:00 10:15	8	0	3	69	0	15	29	0	6	11	0	1	11	0	6	3	0	0	3	0	0	0	0	1	3	0	0	0	0	0	169	657
10:15 10:30	9	0	4	53	0	10	31	0	0	10	0	2	17	0	2	8	0	2	2	0	0	2	0	0	5	0	0	0	0	0	157	650
10:30 10:45	9	0	2	66	0	17	24	0	3	13	0	1	13	0	5	1	0	1	2	0	0	0	0	0	9	0	0	0	0	0	166	658
10:45 11:00	8	0	2	63	0	16	28	0	0	14	0	0	18	0	3	2	0	1	1	0	0	3	0	0	5	0	0	1	0	0	165	668

**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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

**AFORADOR** : Lodar Castope PUNTO DE AFORO

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane 2019 **FECHA** 



			MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	'IAN	OS						BU	SES				(	CAM	IONE	S			
TIPO DE	LI	NEAI	LES	MO	ΓΟΤΑ	AXIS	A	UTO	S	7	ΓAΧΙ	S	CAM	IIONE	ETAS	С	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIO	NES	REN	MOL	QUE		
VEHÍCULO	O		0			10	0	Ø-		TAXI	- 0	TOTAL THE STATE OF				8						6			\ <b>A</b>						TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		——>>	$\neg \forall$	A	>	_		>	-		<b>&gt;</b>	-		—>>	_		>	_		>	-		<b>&gt;</b>	_		—>>	_		->	_		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
11:00 11:15	9	0	1	59	0	13	29	0	3	15	0	3	15	0	0	6	0	0	1	0	0	0	0	0	8	0	0	0	0	0	162	676
11:15 11:30	8	0	2	57	0	12	31	0	1	17	0	2	14	0	3	4	0	0	2	0	0	2	0	0	7	0	1	2	0	0	165	718
11:30 11:45	7	0	3	65	0	16	28	0	5	16	0	3	16	0	6	2	0	1	1	0	0	0	0	0	6	0	1	0	0	0	176	757
11:45 12:00	8	0	4	72	0	14	25	0	3	15	0	4	16	0	3	3	0	0	2	0	0	3	0	0	1	0	0	0	0	0	173	817
12:00 12:15	9	0	6	82	0	16	26	0	3	18	0	6	17	0	2	4	0	0	3	0	0	4	0	0	7	0	0	1	0	0	204	884
12:15 12:30	10	0	7	85	0	14	20	0	6	21	0	4	19	0	5	6	0	0	3	0	0	0	0	1	3	0	0	0	0	0	204	930
12:30 12:45	8	0	3	95	0	21	29	0	4	32	0	5	22	0	3	5	0	0	2	0	0	2	0	0	5	0	0	0	0	0	236	938
12:45 13:00	9	0	4	97	0	26	32	0	5	27	0	3	20	0	0	6	0	0	2	0	0	0	0	0	9	0	0	0	0	0	240	933
13:00 13:15		0	9	107	0	23	33	0	7	21	0	0	16	0	6	9	0	1	1	0	0	3	0	0	5	0	0	1	0	0	250	914
13:15 13:30	4	0	3	95	0	21	31	0	3	20	0	4	14	0	5	2	0	1	1	0	0	0	0	0	8	0	0	0	0	0	212	867
13:30 13:45	10	0	4	101	0	22	37	0	3	11	0	3	16	0	6	2	0	2	2	0	0	2	0	0	7	0	1	2	0	0	231	816
13:45 14:00	8	0	3	87	0	19	41	0	5	20	0	3	21	0	2	8	0	1	1	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	221	744
14:00 14:15	12	0	2	89	0	17	24	0	5	18	0	0	18	0	0	9	0	1	2	0	0	0	0	0	4	0	2	0	0	0	203	694
14:15 14:30	9	0	2	67	0	12	24	0	5	11	0	3	16	0	6	2	0	0	0	0	0	2	0	0	2	0	0	0	0	0	161	664
14:30 14:45		0	3	61	0	10	19	0	2	21	0	2	16	0	2	4	0	1	1	0	0	3	0	0	6	0	0	1	0	0	159	688
14:45 15:00	8	0	2	63	0	18	26	0	5	19	0	0	14	0	5	2	0	0	2	0	0	1	0	0	6	0	0	0	0	0	171	720
15:00 15:15	9	0	1	72	0	10	28	0	6	14	0	4	16	0	2	5	0	0	1	0	0	0	0	0	5	0	0	0	0	0	173	741
15:15 15:30	11	0	2	80	0	18	21	0	4	20	0	2	11	0	0	9	0	0	3	0	0	0	0	1	3	0	0	0	0	0	185	773
15:30 15:45	10	0	3	75	0	19	34	0	2	13	0	3	13	0	5	5	0	0	2	0	0	2	0	0	5	0	0	0	0	0	191	768
15:45 16:00	8	0	2	79	0	19	36	0	5	11	0	1	11	0	6	3	0	0	2	0	0	0	0	0	9	0	0	0	0	0	192	766
16:00 16:15	9	0	4	78	0	16	40	0	7	10	0	2	17	0	2	8	0	2	1	0	0	3	0	0	5	0	0	1	0	0	205	757
16:15 16:30	7	0	3	81	0	17	24	0	5	13	0	1	13	0	5	1	0	1	1	0	0	0	0	0	8	0	0	0	0	0	180	753
16:30 16:45	9	0	4	79	0	19	19	0	7	14	0	0	18	0	3	2	0	1	2	0	0	2	0	0	7	0	1	2	0	0	189	777
16:45 17:00	8	0	2	79	0	16	24	0	6	15	0	3	15	0	0	6	0	0	1	0	0	0	0	0	8	0	0	0	0	0	183	789

**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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

**AFORADOR** : Lodar Castope PUNTO DE AFORO

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane 2019 **FECHA** 



			MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	'IAN	OS						BU	SES				(	CAM	ONE	S			
TIPO DE	LI	NEAI	LES	MO	ΓΟΤΑ	AXIS	A	UTO	S	7	ΓAΧΙ	S	CAN	IIONE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIBU	JS		BUS		CA	MIO	NES	REN	/OLO	QUE		
VEHÍCULO	O		1			JO.	•	- (A)		TAXI		ANT PERO										- C	7		-			u			TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		——>>	$\neg \forall$	A	>	_		>	-		<b>&gt;</b>	_		—>>	_		>	_		<b>&gt;</b>	-		<b>&gt;</b>	_		—>>	_		—>>	_		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
17:00 17:15	9	0	3	83	0	16	31	0	7	17	0	2	14	0	3	4	0	0	2	0	0	2	0	0	7	0	1	0	0	0	201	812
17:15 17:30	10	0	3	78	0	19	36	0	5	16	0	3	16	0	6	2	0	1	1	0	0	0	0	0	6	0	1	1	0	0	204	841
17:30 17:45	8	0	4	91	0	18	29	0	4	15	0	4	16	0	3	3	0	0	2	0	0	3	0	0	1	0	0	0	0	0	201	852
17:45 18:00	12	0	4	89	0	15	20	0	5	18	0	6	17	0	2	4	0	0	3	0	0	4	0	0	7	0	0	0	0	0	206	882
18:00 18:15	11	0	3	95	0	27	27	0	0	21	0	4	19	0	5	6	0	0	3	0	0	2	0	0	7	0	0	0	0	0	230	905
18:15 18:30	9	0	5	89	0	21	24	0	5	27	0	2	15	0	1	8	0	0	1	0	0	1	0	0	6	0	0	1	0	0	215	927
18:30 18:45	11	0	4	99	0	28	21	0	6	24	0	3	17	0	6	2	0	0	3	0	0	1	0	0	6	0	0	0	0	0	231	954
18:45 19:00	9	0	3	91	0	32	23	0	6	26	0	4	23	0	0	7	0	0	1	0	0	2	0	0	2	0	0	0	0	0	229	930
19:00 19:15	12	0	2	101	0	27	27	0	8	31	0	4	21	0	1	4	0	3	0	0	0	1	0	0	10	0	0	0	0	0	252	900
19:15 19:30	8	0	9	94	0	23	33	0	5	23	0	4	21	0	2	9	0	1	3	0	0	1	0	0	5	0	0	1	0	0	242	880
19:30 19:45	10	0	3	92	0	16	21	0	5	22	0	4	17	0	1	3	0	1	2	0	0	5	0	0	3	0	0	2	0	0	207	863
19:45 20:00	10	0	1	97	0	10	18	0	4	19	0	2	19	0	6	3	0	0	2	0	0	2	0	0	4	0	2	0	0	0	199	867
20:00 20:15	13	0	1	101	0	15	21	0	6	26	0	6	21	0	4	4	0	0	3	0	0	3	0	0	1	0	2	5	0	0	232	869
20:15 20:30	11	0	4	105	0	16	23	0	5	27	0	4	19	0	2	2	0	1	1	0	0	2	0	0	2	0	1	0	0	0	225	832
20:30 20:45		0	3	101	0	12	24	0	3	23	0	1	13	0	2	2	0	0	2	0	0	2	0	0	4	0	0	4	0	0	211	786
20:45 21:00	10	0	3	99	0	10	21	0	4	22	0	2	14	0	3	3	0	0	2	0	0	2	0	0	4	0	2	0	0	0	201	757
21:00 21:15		0	2	89	0	13	21	0	5	19	0	3	16	0	5	2	0	1	1	0	0	0	0	0	3	0	1	1	0	0	195	735
21:15 21:30	10	0	3	92	0	10	20	0	4	16	0	0	13	0	2	3	0	0	2	0	0	2	0	0	1	0	1	0	0	0	179	690
21:30 21:45	11	0	1	82	0	11	21	0	5	17	0	2	14	0	2	3	0	0	3	0	0	2	0	0	3	0	0	5	0	0	182	653
21:45 22:00		0	5	85	0	9	18	0	5	15	0	3	15	0	1	7	0	1	2	0	0	0	0	0	1	0	2	0	0	0	179	599
22:00 22:15	10	0	4	65	0	9	12	0	6	16	0	3	13	0	1	1	0	1	2	0	0	2	0	0	2	0	1	2	0	0	150	537
22:15 22:30	9	0	1	55	0	10	18	0	5	13	0	2	15	0	3	3	0	0	2	0	0	2	0	0	1	0	0	3	0	0	142	]
22:30 22:45	8	0	3	52	0	14	19	0	0	11	0	3	9	0	0	3	0	0	2	0	0	0	0	0	2	0	2	0	0	0	128	]
22:45 23:00	5	0	1	45	0	13	20	0	5	9	0	3	7	0	3	1	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	1	3	0	0	117	110



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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR: Lodar Castope

PUNTO DE AFORO: B



			MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	IAN	OS						BU	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LIN	NEAL	ES	MO	ΓΟΤΑ	AXIS	A	UTO	S	7	AXI	S	CAM	IIONE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOL(	QUE		
VEHÍCULO			9		d	D.	<b>5</b>	0-		7422	. 0			IVA).	Name and Address of the Owner, where	0.						-	7	1	\ <b>A</b>			01			TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		>	$\neg \forall$		<b></b> ≫	~		<b>&gt;</b>	_		<b>&gt;</b> >	_		<b></b> ≫	_		<b></b> ≫	-		<b>&gt;</b>	_		<b>≫</b>	_		<b></b> ≫	_		<b></b> ≫	_		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D <sup>*</sup>	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D <sup>*</sup>	I	F	D <sup>*</sup>	I	F	D'		
05:00 05:15	2	0	0	17	0	1	7	0	0	5	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	1	0	0	36	290
05:15 05:30	6	0	0	32	0	8	8	0	0	4	0	0	6	0	2	0	0	0	2	0	0	2	0	0	2	0	1	1	0	0	73	352
05:30 05:45	4	0	2	30	0	5	10	0	2	10	0	2	5	0	2	2	0	0	2	0	0	3	0	0	1	0	0	2	0	0	81	378
05:45 06:00	5	0	1	44	0	6	12	0	2	8	0	1	9	0	2	3	0	2	3	0	0	0	0	0	2	0	0	1	0	0	100	395
06:00 06:15	3	0	0	42	0	8	10	0	0	6	0	2	13	0	3	4	0	2	1	0	0	2	0	0	2	0	1	0	0	0	98	442
06:15 06:30	2	0	0	46	0	9	14	0	2	10	0	4	10	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	99	508
06:30 06:45	5	0	1	40	0	7	14	0	0	10	0	2	10	0	0	3	0	0	1	0	0	1	0	0	2	0	2	1	0	0	98	587
06:45 07:00	7	0	2	52	0	11	16	0	5	22	0	2	11	0	2	7	0	0	2	0	0	3	0	0	3	0	0	0	0	0	146	684
07:00 07:15	6	0	2	65	0	17	23	0	4	19	0	1	10	0	5	2	0	1	1	0	0	2	0	0	1	0	2	5	0	0	165	718
07:15 07:30	7	0	3	76	0	17	26	0	2	21	0	4	15	0	2	2	0	0	1	0	0	0	0	0	3	0	1	0	0	0	178	730
07:30 07:45	8	0	4	72	0	22	26	0	4	19	0	3	17	0	2	7	0	1	2	0	0	1	0	0	4	0	0	2	0	0	194	725
07:45 08:00	7	0	3	78	0	21	23	0	2	17	0	4	15	0	2	2	0	0	1	0	0	2	0	0	3	0	1	0	0	0	180	703
08:00 08:15	9	0	5	74	0	15	26	0	2	14	0	2	14	0	2	4	0	0	2	0	0	0	0	0	5	0	0	2	0	1	177	673
08:15 08:30	7	0	3	72	0	14	28	0	3	13	0	2	14	0	2	6	0	2	2	0	0	2	0	0	4	0	0	1	0	0	174	651
08:30 08:45	6	0	2	75	0	16	32	0	6	8	0	1	12	0	4	1	0	1	2	0	0	0	0	0	7	0	0	0	0	0	172	633
08:45 09:00	7	0	3	65	0	14	22	0	4	10	0	0	13	0	2	2	0	1	1	0	0	2	0	0	4	0	0	0	0	0	150	626
09:00 09:15	6	0	2	74	0	15	15	0	6	11	0	2	12	0	0	5	0	0	1	0	0	0	0	0	6	0	0	0	0	0	155	627
09:15 09:30	7	0	2	63	0	13	22	0	5	12	0	2	14	0	2	3	0	0	2	0	0	2	0	0	6	0	1	0	0	0	155	625
09:30 09:45	8	0	2	66	0	15	25	0	6	14	0	2	13	0	5	2	0	1	1	0	0	0	0	0	5	0	1	1	0	0	165	614
09:45 10:00	5	0	2	62	0	17	29	0	4	13	0	2	10	0	0	1	0	1	1	0	0	1	0	0	3	0	2	0	0	0	151	592
10:00 10:15	6	0	2	62	0	13	32	0	6	8	0	2	11	0	2	1	0	0	2	0	0	4	0	0	1	0	0	0	0	0	153	590
10:15 10:30	7	0	3	65	0	14	19	0	4	10	0	4	10	0	2	2	0	2	1	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	0	145	577
10:30 10:45	7	0	2	65	0	14	19	0	2	12	0	2	10	0	2	3	0	0	2	0	0	2	0	0	1	0	0	0	0	0	143	569
10:45 11:00	6	0	2	67	0	13	22	0	0	12	0	2	13	0	2	2	0	1	1	0	0	0	0	0	4	0	0	1	0	1	149	575



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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Lodar Castope PUNTO DE AFORO : B



			MO	TOS						V]	EHIC	ULO	S LIV	IAN(	OS						BU	SES				(	CAM	IONE	S			
TIPO DE	LI	NEAL	ES	MO	ΓΟΤΑ	AXIS	A	UTO	S	1	ΓΑΧΙ	S	CAM	IIONE	TAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	RE	MOL	QUE		
VEHÍCULO			3		a d	Ò	10	0-		1/422	- 9		1	W/A a	9						-	8	0		\ A			al a			TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN			-		<b>&gt;</b>	-		<b>→</b>	1		<b></b> ≫	-			~		>	-		<b></b> ≫	-			1			_		<b>&gt;</b>	_		
HORA	I	F	D	I	F	D <sup>*</sup>	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
11:00 11:15	7	0	1	55	0	10	23	0	2	14	0	2	11	0	2	7	0	0	2	0	0	2	0	0	2	0	1	0	0	0	141	570
11:15 11:30	6	0	2	54	0	10	25	0	1	13	0	2	10	0	4	2	0	1	2	0	0	1	0	0	4	0	0	2	0	0	136	602
11:30 11:45	6	0	2	59	0	13	22	0	4	15	0	2	11	0	2	7	0	0	1	0	0	2	0	0	4	0	0	0	0	0	149	660
11:45 12:00	6	0	3	58	0	11	20	0	2	15	0	2	10	0	2	4	0	2	1	0	0	2	0	1	3	0	0	0	0	0	143	714
12:00 12:15	7	0	5	78	0	15	21	0	2	17	0	3	13	0	1	2	0	1	1	0	0	2	0	0	4	0	0	1	0	0	173	787
12:15 12:30		0	6	81	0	13	18	0	5	25	0	3	13	0	3	8	0	0	2	0	0	4	0	0	4	0	0	0	0	1	195	818
12:30 12:45	7	0	3	90	0	19	26	0	5	22	0	1	11	0	5	2	0	1	1	0	0	2	0	0	2	0	3	5	0	0	204	834
12:45   13:00	_	0	4	99	0	24	26	0	2	19	0	5	17	0	2	3	0	0	1	0	0	2	0	0	4	0	1	0	0	0	215	862
13:00 13:15	7	0	8	94	0	21	25	0	5	18	0	3	5	0	2	8	0	1	3	0	0	1	0	0	3	0	0	1	0	0	204	846
13:15 13:30	4	0	3	102	0	17	25	0	6	17	0	2	15	0	2	8	0	1	2	0	0	0	0	0	4	0	0	3	0	0	210	830
13:30 13:45	9	0	4	107	0	18	28	0	7	20	0	4	13	0	3	6	0	2	2	0	1	0	0	0	7	0	0	2	0	0	232	812
13:45 14:00	7	0	3	83	0	14	37	0	5	16	0	3	19	0	2	7	0	1	1	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	199	769
14:00 14:15	_	0	2	85	0	15	22	0	5	16	0	0	16	0	0	8	0	1	2	0	0	0	0	0	4	0	2	0	0	0	188	726
14:15 14:30	7	0	2	86	0	15	32	0	4	15	0	4	15	0	5	2	0	1	1	0	0	2	0	0	5	0	0	0	0	0	192	697
14:30 14:45	8	0	4	74	0	14	36	0	6	9	0	2	15	0	2	7	0	2	2	0	0	2	0	0	5	0	0	1	0	0	189	662
14:45 15:00	6	0	2	77	0	13	19	0	4	10	0	1	10	0	4	1	0	1	2	0	0	0	0	0	7	0	0	0	0	0	157	647
15:00 15:15	1	0	3	75	0	15	15	0	6	11	0	0	14	0	2	2	0	1	1	0	0	2	0	0	4	0	0	0	0	0	159	655
15:15 15:30	6 7	0	2	75 79	0	11	19	0	5	12	0	2	12	0	0	5	0	0	1	0	0	0	0	0	6	0	0	0	0	0	157 173	672 674
15:30 15:45	<u> </u>	0	2		0		25	0	6	14	0	2	11	0	2	3	0	0	2	0	0	2	0	0	6	0	1	1	<del>ٽ</del> ا	0		660
15:45 16:00 16:00 16:15	8	0	3	66 74	0	14	29 32	0	6	13	0	2	13 14	0	5	6	0	2	2	0	0	2	0	0	5	0	0	1	0	0	166 176	648
16:00 16:15	<u> </u>	0	2	78	0	13	19	0	4	10	0	1	10	0	4	1	0	1	2	0	0	0	0	0	7	0	0	0	0	0	176	645
16:30 16:45	7	0	3	75	0	15	15	0	6	11	0	0	14	0	2	2	0	1	1	0	0	2	0	0	4	0	0	0	0	0	159	653
16:45 17:00	6	0	2	71	0	12	19	0	5	12	0	2	12	0	0	5	0	0	1	0	0	0	0	0	6	0	0	0	0	0	154	640
10:43 17:00	U	U		/ 1	U	12	19	U	J	14	U		14	U	U	J	U	U	1	U	U	U	U	U	U	U	U	U	U	U	134	040



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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Lodar Castope PUNTO DE AFORO : B



			MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	IAN	OS						BUS	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LI	NEAL	ES	MO	ΓΟΤΑ	AXIS	A	UTO	S	7	'AXI	S	CAM	IIONE	ETAS	С	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CAl	MIOI	NES	RE	MOLO	QUE		
VEHÍCULO	0		9		d	<b>4</b> 9'	1	0-		TAN	-			Ga).	0							1	-		\ A						TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		<b></b> ≫	-		<b></b> ≫	_		<b></b> ≫			<b></b> ≫	_		<b></b> >	_		<b></b> ≫			<b></b> ≫			<b>&gt;</b> >			<b>&gt;</b>			<b>&gt;</b>			
HORA	I	F	D	I	F	D <sup>*</sup>	I	F	D	I	F	D	I	F	D'	I	F	D	I	F	D <sup>*</sup>	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
17:00 17:15	7	0	2	79	0	13	25	0	6	14	0	2	11	0	2	3	0	0	2	0	0	2	0	0	6	0	1	0	0	0	173	640
17:15 17:30	8	0	2	77	0	14	19	0	4	13	0	2	13	0	5	2	0	1	1	0	0	0	0	0	5	0	1	1	0	0	167	622
17:30 17:45	6	0	3	63	0	14	19	0	3	12	0	3	13	0	2	2	0	0	2	0	0	2	0	0	1	0	0	0	0	0	146	651
17:45 18:00	2	0	3	60	0	13	22	0	4	14	0	5	14	0	2	3	0	0	2	0	0	3	0	0	6	0	0	0	0	0	154	700
18:00 18:15	9	0	2	52	0	12	23	0	3	17	0	3	15	0	4	5	0	0	2	0	0	2	0	0	6	0	0	0	0	0	156	731
18:15 18:30	7	0	4	83	0	15	25	0	5	22	0	2	19	0	1	6	0	0	1	0	0	1	0	0	5	0	0	1	0	0	196	814
18:30 18:45	6	0	4	81	0	15	25	0	4	19	0	3	15	0	5	8	0	0	3	0	0	1	0	0	5	0	0	1	0	0	195	854
18:45 19:00	8	0	3	69	0	18	23	0	5	19	0	4	21	0	0	6	0	0	1	0	0	3	0	0	3	0	0	2	0	0	184	870
19:00 19:15	10	0	8	96	0	21	30	0	5	22	0	4	24	0	2	8	0	1	3	0	0	1	0	0	5	0	0	1	0	0	239	908
19:15 19:30	7	0	8	103	0	22	22	0	6	22	0	3	18	0	4	5	0	2	2	0	0	3	0	0	4	0	0	5	0	0	236	871
19:30 19:45	9	0	4	107	0	15	19	0	5	20	0	4	15	0	1	3	0	1	2	0	0	5	0	0	3	0	0	2	0	0	212	858
19:45 20:00	11	0	3	111	0	15	25	0	4	16	0	2	19	0	5	4	0	0	1	0	0	2	0	0	2	0	0	3	0	0	222	853
20:00 20:15	10	0	2	100	0	14	19	0	5	19	0	5	19	0	3	3	0	0	2	0	0	2	0	0	1	0	0	0	0	0	202	820
20:15 20:30	9	0	4	106	0	15	25	0	4	20	0	4	17	0	2	4	0	0	3	0	0	4	0	0	6	0	0	2	0	0	223	830
20:30 20:45	9	0	2	99	0	9	24	0	3	24	0	3	14	0	5	5	0	0	3	0	0	2	0	0	6	0	0	0	0	0	206	800
20:45 21:00	11	0	3	92	0	10	20	0	2	19	0	1	15	0	1	7	0	0	1	0	0	1	0	0	5	0	0	1	0	0	189	782
21:00 21:15	9	0	1	103	0	16	17	0	7	17	0	1	15	0	5	8	0	0	3	0	0	1	0	0	5	0	0	2	0	0	212	743
21:15 21:30	8	0	5	89	0	9	25	0	5	16	0	4	14	0	2	5	0	0	2	0	0	2	0	0	4	0	0	4	0	0	193	667
21:30 21:45	7	0	1	92	0	8	24	0	6	19	0	2	15	0	2	3	0	0	4	0	0	0	0	0	0	0	0	5	0	0	188	589
21:45 22:00	11	0	3	67	0	9	19	0	3	14	0	4	14	0	1	1	0	0	3	0	0	0	0	0	2	0	0	2	0	0	150	520
22:00 22:15	8	0	5	64	0	8	15	0	5	13	0	3	11	0	1	0	0	0	2	0	0	3	0	0	1	0	0	0	0	0	136	459
22:15 22:30		0	1	59	0	4	15	0	3	11	0	2	9	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	115	]
22:30 22:45	5	0	3	65	0	7	13	0	4	8	0	1	8	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	2	0	0	2	0	0	118	]
22:45 23:00	6	0	0	49	0	3	11	0	3	8	0	0	7	0	2	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	89	



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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR: Lodar Castope

PUNTO DE AFORO : B



			MO	TOS						V]	EHIC	ULO	S LIV	'IAN	OS						BUS	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LI	NEAL	ES	MO	ΤΟΤΑ	AXIS	A	UTO	S	7	ΓAXI	S	CAM	IIONE	TAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REI	MOL	QUE		
VEHÍCULO			3			<b>♦</b> ♥	Service Application	Ø-	2 5 5	7/00	- 9		1	WA A	-							N	7		\ A	-					TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		<b>&gt;</b>	7		<b>&gt;</b>	~		<b>≫</b>	~		<b>&gt;</b>	~		>>	~		<b>≫</b>	-\bar{\pi}		<b>&gt;</b>	<b>—</b>		<b>&gt;&gt;</b>	~		<b>&gt;</b> >	~		<b>&gt;&gt;</b>	~		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
05:00 05:15	1	0	0	11	0	1	5	0	0	3	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	23	193
05:15 05:30	4	0	0	21	0	6	6	0	0	3	0	0	4	0	1	0	0	0	1	0	0	1	0	0	1	0	1	1	0	0	49	237
05:30 05:45	3	0	1	24	0	3	6	0	1	7	0	1	3	0	1	2	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	55	249
05:45 06:00	3	0	1	27	0	4	8	0	1	6	0	1	6	0	1	2	0	1	2	0	0	0	0	0	2	0	0	1	0	0	66	262
06:00 06:15	2	0	0	29	0	6	7	0	0	4	0	2	9	0	2	3	0	1	1	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	67	286
06:15 06:30	2	0	0	25	0	5	9	0	1	7	0	3	7	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	61	320
06:30 06:45	3	0	1	28	0	5	8	0	0	9	0	2	7	0	0	2	0	0	1	0	0	1	0	0	1	0	1	1	0	0	68	370
06:45 07:00	5	0	1	36	0	8	10	0	3	8	0	2	8	0	2	5	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	90	430
07:00 07:15	4	0	2	41	0	12	16	0	3	9	0	1	7	0	3	1	0	1	1	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	101	463
07:15 07:30	5	0	2	52	0	10	12	0	1	10	0	3	10	0	1	1	0	0	1	0	0	0	0	0	2	0	1	0	0	0	111	483
07:30 07:45	6	0	3	50	0	15	17	0	3	8	0	2	12	0	1	5	0	1	2	0	0	1	0	0	3	0	0	1	0	0	128	491
07:45 08:00	5	0	2	54	0	14	16	0	1	11	0	3	10	0	1	2	0	0	1	0	0	1	0	0	2	0	1	0	0	0	124	482
08:00 08:15	6	0	3	51	0	10	18	0	2	10	0	2	10	0	1	3	0	0	1	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	1	121	462
08:15 08:30	5	0	2	50	0	10	19	0	2	9	0	1	9	0	1	4	0	1	1	0	0	1	0	0	3	0	0	1	0	0	120	449
08:30 08:45	4	0	2	52	0	11	22	0	4	6	0	1	8	0	3	1	0	1	1	0	0	0	0	0	5	0	0	0	0	0	118	436
08:45 09:00	5	0	2	45	0	9	15	0	3	7	0	0	9	0	2	1	0	1	1	0	0	2	0	0	3	0	0	0	0	0	104	432
09:00 09:15	4	0	1	51	0	10	10	0	4	8	0	2	8	0	0	3	0	0	1	0	0	0	0	0	4	0	0	0	0	0	107	433
09:15 09:30	5	0	2	44	0	9	15	0	3	8	0	1	10	0	2	2	0	0	1	0	0	1	0	0	4	0	1	0	0	0	107	431
09:30 09:45	6	0	2	46	0	10	17	0	4	9	0	2	9	0	3	1	0	1	1	0	0	0	0	0	3	0	1	1	0	0	114	424
09:45 10:00	3	0	1	43	0	12	20	0	3	9	0	1	7	0	0	1	0	1	1	0	0	1	0	0	2	0	1	0	0	0	104	409
10:00 10:15	4	0	2	43	0	9	22	0	4	6	0	2	8	0	2	1	0	0	1	0	0	3	0	0	1	0	0	0	0	0	105	407
10:15 10:30	5	0	2	45	0	9	13	0	3	7	0	3	7	0	1	2	0	1	1	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	100	398
10:30 10:45	5	0	1	45	0	9	13	0	2	8	0	2	7	0	2	2	0	0	1	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	99	392
10:45 11:00	4	0	l	46	0	9	15	0	0	8	0	1	9	0	2	2	0	1	1	0	0	0	0	0	3	0	0	1	0	1	102	397



**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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

**AFORADOR** : Lodar Castope PUNTO DE AFORO

: Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane 2019 INTERSECCIÓN **FECHA** 



			MO	TOS						Vl	EHIC	ULO	S LIV	IAN	OS						BU	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LII	NEAL	ES	MO	TOTA	AXIS	A	UTO	S	]	ΊΑΧΙ	S	CAN	IIONE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REI	MOL	QUE		
VEHÍCULO			1		d	Ò	-	8-		TAN	- 9			IVA).		0						-	7		\ A						TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		<b>&gt;</b>	$\neg \forall$		<b></b> ≫	_		<b></b> ≫			<b></b> ≫	_		<b></b> ≫	_	A	—->>	_	A	<b>&gt;</b>			<b></b> ≫		A	<b></b> ≫		A	—->>			
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
11:00 11:15	5	0	1	38	0	7	16	0	2	9	0	1	8	0	1	5	0	0	1	0	0	2	0	0	1	0	1	0	0	0	97	393
11:15 11:30	4	0	1	37	0	7	17	0	1	9	0	2	7	0	3	1	0	1	1	0	0	1	0	0	3	0	0	1	0	0	94	415
11:30 11:45	4	0	2	41	0	9	15	0	3	10	0	1	8	0	1	5	0	0	1	0	0	1	0	0	3	0	0	0	0	0	103	455
11:45 12:00	4	0	2	40	0	8	14	0	2	10	0	1	7	0	2	3	0	1	1	0	0	2	0	1	2	0	0	0	0	0	99	493
12:00 12:15	5	0	3	54	0	11	14	0	2	12	0	2	9	0	1	1	0	1	1	0	0	2	0	0	3	0	0	1	0	0	119	542
12:15 12:30	6	0	4	56	0	9	13	0	4	18	0	2	9	0	2	6	0	0	1	0	0	3	0	0	3	0	0	0	0	1	134	564
12:30 12:45	5	0	2	62	0	13	18	0	3	15	0	1	8	0	4	1	0	1	1	0	0	1	0	0	1	0	2	3	0	0	141	575
12:45 13:00	6	0	3	68	0	16	18	0	1	13	0	3	12	0	1	2	0	0	1	0	0	1	0	0	3	0	1	0	0	0	149	595
13:00 13:15	_	0	6	65	0	14	18	0	3	13	0	2	3	0	1	6	0	1	2	0	0	1	0	0	2	0	0	1	0	0	141	584
13:15 13:30	3	0	2	70	0	12	17	0	4	12	0	1	11	0	1	6	0	1	1	0	0	0	0	0	3	0	0	2	0	0	145	573
13:30 13:45	6	0	3	74	0	13	19	0	5	14	0	3	9	0	2	4	0	1	1	0	1	0	0	0	5	0	0	1	0	0	160	560
13:45 14:00	5	0	2	57	0	9	26	0	3	11	0	2	13	0	1	5	0	1	1	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	137	530
14:00 14:15	8	0	1	58	0	11	15	0	3	11	0	0	11	0	0	6	0	1	1	0	0	0	0	0	3	0	1	0	0	0	130	501
14:15 14:30	5	0	1	59	0	10	22	0	3	10	0	3	10	0	3	1	0	1	1	0	0	1	0	0	3	0	0	0	0	0	132	481
14:30 14:45		0	3	51	0	9	25	0	4	6	0	1	11	0	1	5	0	1	1	0	0	1	0	0	3	0	0	1	0	0	130	457
14:45 15:00	4	0	2	53	0	9	13	0	3	7	0	1	7	0	3	1	0	1	1	0	0	0	0	0	5	0	0	0	0	0	108	446
15:00 15:15	5	0	2	52	0	10	10	0	4	8	0	0	10	0	2	1	0	1	1	0	0	2	0	0	3	0	0	0	0	0	110	452
15:15 15:30	4	0	1	52	0	8	13	0	3	8	0	2	8	0	0	3	0	0	1	0	0	0	0	0	4	0	0	0	0	0	108	463
15:30 15:45	5	0	2	55	0	9	17	0	4	9	0	1	8	0	2	2	0	0	1	0	0	1	0	0	4	0	1	0	0	0	120	465
15:45 16:00	6	0	2	45	0	10	20	0	3	9	0	2	9	0	3	1	0	1	1	0	0	0	0	0	3	0	1	1	0	0	114	455
16:00 16:15	5	0	2	51	0	9	22	0	4	6	0	1	9	0	1	4	0	1	1	0	0	1	0	0	3	0	0	1	0	0	121	447
16:15 16:30	4	0	2	54	0	9	13	0	3	7	0	1	7	0	3	1	0	1	1	0	0	0	0	0	5	0	0	0	0	0	110	445
16:30 16:45	5	0	2	52	0	10	10	0	4	8	0	0	10	0	2	1	0	1	1	0	0	2	0	0	3	0	0	0	0	0	110	451
16:45 17:00	4	0	1	49	0	8	13	0	3	8	0	2	8	0	0	3	0	0	1	0	0	0	0	0	4	0	0	0	0	0	106	441

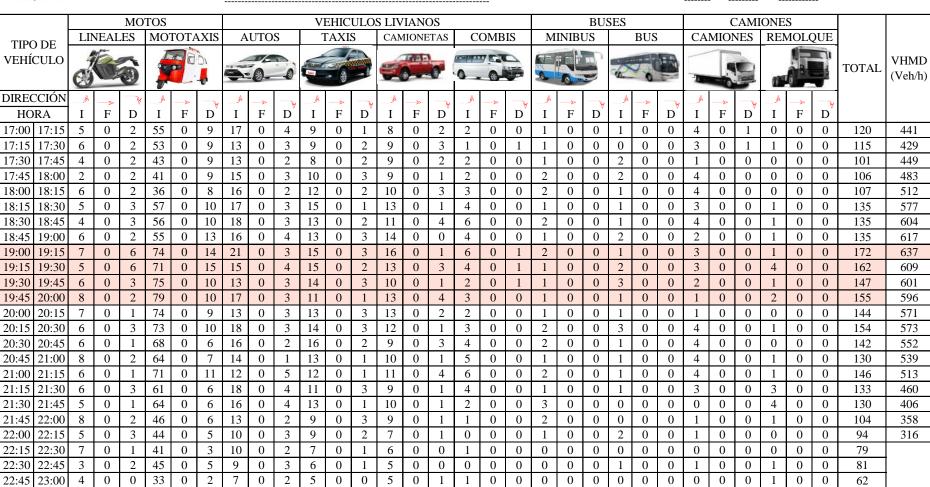


TESIS : "Análisis del nivel de servicio y capacidad vehicular en la intersección semaforizada de la avenida Vía de Evitamiento Norte y

el jirón Manuel Seoane, aplicando la metodología del HCM 2010 – Cajamarca"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Lodar Castope PUNTO DE AFORO : B



## Fichas de aforo vehicular diario ACCESO C

**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"

**TESISTA** : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

**AFORADOR** PUNTO DE AFORO : Roberth Raico

: Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane 2019 INTERSECCIÓN **FECHA** 



			MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	/IAN	OS						BU	SES				C	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LIN	VEAL	ES	MO	TOTA	AXIS	A	UTO	S	7	ΓAΧΙ	S	CAN	110NE	TAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOL	QUE		
VEHÍCULO			9			0	•	<b>8</b> -		TAXI		TANK LEFTER		ra.	8	6			0					- 1	-			n e			TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		<b>&gt;</b>	$\neg \forall$		<b>&gt;</b>	-		<b></b> ≫	-		<b>&gt;</b>	-		<b>&gt;</b>	-		<b>→</b> >	-		<b>&gt;</b>	-		<b>&gt;</b>	-		<b>&gt;</b>	-		<b>&gt;</b>	-		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
05:00 05:15	0	2	0	2	25	0	0	6	0	0	10	0	0	7	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	54	354
05:15 05:30	0	10	0	4	29	0	6	12	0	0	9	0	0	11	0	1	2	0	0	1	0	0	1	0	0	3	0	0	0	0	89	390
05:30 05:45	2	7	0	3	32	0	0	17	0	1	12	0	2	15	0	0	6	0	6	0	0	0	0	0	0	2	0	0	2	0	107	415
05:45 06:00	1	11	0	6	38	0	2	11	0	2	16	0	1	9	0	2	2	0	0	0	0	0	2	0	0	1	0	0	0	0	104	396
06:00 06:15	0	4	0	2	27	0	1	13	0	0	14	0	2	12	0	0	4	0	4	4	0	1	0	0	0	2	0	0	0	0	90	401
06:15 06:30	3	9	0	6	37	0	4	10	0	1	17	0	4	9	0	4	1	0	1	2	0	0	2	0	0	2	0	0	2	0	114	446
06:30 06:45	1	6	0	2	34	0	2	15	0	0	16	0	1	8	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	88	472
06:45 07:00	0	12	0	4	42	0	0	19	0	2	20	0	0	7	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	109	529
07:00 07:15	1	14	0	1	62	0	1	18	0	1	17	0	1	15	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	135	575
07:15 07:30	0	6	0	1	70	0	2	19	0	0	21	0	2	12	0	0	4	0	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	140	583
07:30 07:45	1	18	0	2	67	0	0	21	0	3	15	0	0	12	0	0	5	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	145	564
07:45 08:00	0	10	0	0	77	0	3	22	0	0	26	0	2	11	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	155	544
08:00 08:15	1	12	0	0	69	0	1	19	0	1	21	0	3	12	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	143	520
08:15 08:30	1	10	0	2	59	0	0	20	0	3	15	0	1	8	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	121	514
08:30 08:45	0	11	0	0	55	0	2	19	0	1	24	0	0	10	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	125	524
08:45 09:00	1	8	0	2	65	0	0	17	0	2	23	0	0	10	0	0	2	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	131	533
09:00 09:15	1	9	0	3	67	0	1	21	0	0	21	0	0	13	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	137	537
09:15 09:30	0	12	0	4	60	0	2	17	0	0	19	0	1	14	0	0	1	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	131	525
09:30 09:45	0	12	0	0	71	0	3	15	0	0	15	0	2	16	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	134	517
09:45 10:00	5	10	0	2	68	0	1	16	0	2	18	0	0	10	0	0	2	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	135	511
10:00 10:15	2	11	0	0	59	0	0	17	0	0	21	0	3	11	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	125	522
10:15 10:30	2	9	0	1	55	0	0	18	0	3	24	0	0	9	0	0	0	0	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	123	532
10:30 10:45	1	9	0	0	59	0	1	16	0	2	27	0	0	13	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	128	548
10:45 11:00	0	17	0	0	69	0	3	18	0	3	21	0	2	11	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	146	577

## NACIONAL DE CAMMARIO DE CAMMAR

### AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

**TESISTA**: Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Roberth Raico PUNTO DE AFORO : C



			MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	'IAN	OS						BU	ISES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LI	NEAL	ES	MO	ΓΟΤΑ	AXIS	A	UTO	S	Γ	ΓΑΧΙ	S	CAM	IIONE	TAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	RE	MOLO	QUE		
VEHÍCULO			3		à	_	•	0		TAXI	- 0	TANK THE PARTY OF	1	Fa).					200				0		A	-		Œ			TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		<b>&gt;</b>	4			-			4	A		_	A		-			-			~		<b></b> ≫			<b></b> ≫	-		>	_		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
11:00 11:15	2	9	0	0	70	0	2	16	0	3	21	0	0	12	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	135	581
11:15 11:30	2	6	0	1	73	0	2	14	0	2	23	0	2	14	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	139	589
11:30 11:45	0	9	0	1	78	0	0	19	0	3	28	0	0	16	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	157	608
11:45 12:00	0	10	0	0	68	0	1	20	0	2	29	0	3	14	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	150	633
12:00 12:15	0	11	0	3	69	0	0	19	0	2	24	0	2	11	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	143	657
12:15 12:30	0	6	0	0	80	0	3	20	0	2	26	0	0	12	0	1	3	0	0	0	0	0	0	0	0	5	0	0	0	0	158	706
12:30 12:45	1	17	0	2	92	0	4	25	0	0	21	0	0	18	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	182	714
12:45 13:00	2	14	0	2	89	0	0	21	0	0	26	0	0	13	0	2	0	0	2	0	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	174	703
13:00 13:15	3	25	0	4	82	0	3	28	0	0	21	0	1	18	0	0	3	0	0	1	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	192	713
13:15 13:30	0	19	0	6	87	0	2	21	0	2	18	0	0	10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	166	695
13:30 13:45	0	24	0	4	75	0	0	27	0	1	19	0	0	16	0	0	4	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	171	705
13:45 14:00	0	29	0	4	87	0	1	23	0	0	15	0	1	21	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	184	692
14:00 14:15	0	24	0	2	78	0	2	24	0	1	21	0	0	20	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	174	654
14:15 14:30	0	21	0	5	73	0	3	26	0	1	29	0	0	15	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	176	627
14:30 14:45	1	18	0	1	75	0	0	27	0	1	19	0	3	12	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	158	595
14:45 15:00	0	6	0	0	76	0	3	21	0	1	24	0	0	14	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	146	597
15:00 15:15	1	18	0	1	60	0	0	20	0	0	29	0	3	13	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	147	584
15:15 15:30	0	12	0	5	70	0	0	19	0	0	26	0	0	10	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	144	569
15:30 15:45	1	15	0	2	79	0	1	17	0	2	24	0	1	16	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	160	557
15:45 16:00	0	12	0	0	65	0	0	18	0	2	25	0	0	10	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	133	539
16:00 16:15	0	11	0	0	59	0	1	21	0	1	22	0	4	11	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	132	537
16:15 16:30	0	10	0	2	63	0	0	17	0	3	23	0	0	14	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	132	557
16:30 16:45	0	16	0	0	59	0	1	16	0	3	24	0	3	16	0	0	0	0	0	1	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	142	564
16:45 17:00	1	15	0	4	57	0	3	15	0	2	18	0	0	15	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	131	564

22:00

22:15

22:30

23:00

22:00

**AFORADOR** 

#### AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

: "Análisis del nivel de servicio y capacidad vehicular en la intersección semaforizada de la avenida Vía de Evitamiento Norte TESIS

y el jirón Manuel Seoane, aplicando la metodología del HCM 2010 - Cajamarca"

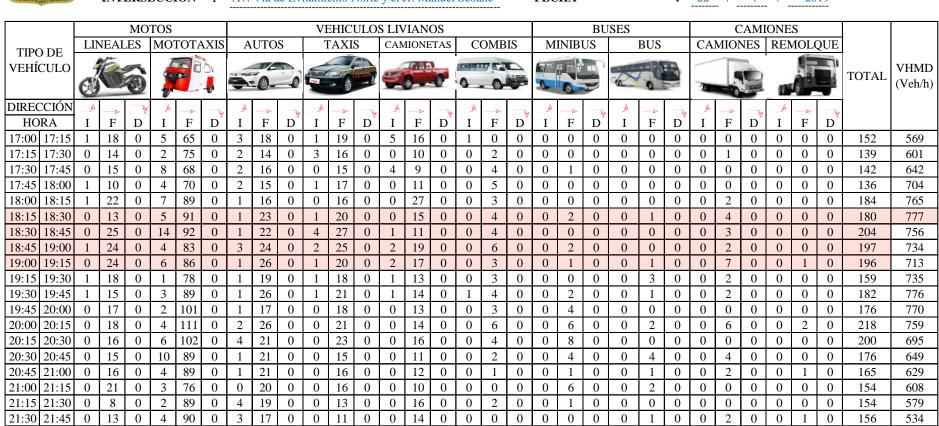
: Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio **TESISTA** 

: Roberth Raico

INTERSECCIÓN

: Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane **FECHA** 

**PUNTO DE AFORO** 



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"

**TESISTA**: Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Roberth Raico PUNTO DE AFORO :

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 23 / 4 / 2019

			MO	TOS						V.	EHIC	ULO	S LIV	'IAN(	OS						BU	ISES				(	CAM	IONE	S			
TIPO DE	LII	NEAL	ES	MO	TOTA	AXIS	A	UTO	S		ΓΑΧΙ	S	CAN	/IONE	TAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	RE	MOL	QUE		
VEHÍCULO	4	5	~	I	<b>M</b> a	Ò		2/-		_		-		Ir in a						# F-				A					No.			VHMD
, Emecie	d	10	3	3	·		5	- Ø-	_0	TAXI	- 9	1			-		لھ		111	0		-			-		PERM	400	AB		TOTAL	(Veh/h)
DIRECCIÓN						•				4												A				- 0		4			ł	
HORA	^^_	→ F	D D	^^_ 	⊸ F	D		⊸ F	D		F	D		→ F	D	^^_ 	⊸ F	D	I	⊸ F	D	^_ 	→ F	D	^_ I	→ F	D		⊸ F	$\mathbf{D}^{\vee}$		
05:00 05:15	0	1	0	2	21	0	0	6	0	1	6	0	0	5	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	1	0	45	363
05:15 05:30	2	8	0	4	32	0	6	5	0	0	10	0	2	11	0	0	1	0	2	2	0	1	1	0	0	2	0	0	0	0	89	421
05:30 05:45	0	7	0	3	36	0	5	15	0	2	12	0	1	12	0	2	3	0	4	0	0	0	0	0	0	4	0	0	2	0	108	465
05:45 06:00	3	12	0	6	29	0	3	21	0	0	18	0	2	9	0	1	4	0	3	2	0	2	2	0	0	2	0	0	2	0	121	452
06:00 06:15	0	5	0	2	32	0	2	15	0	2	16	0	2	11	0	0	4	0	4	4	0	1	1	0	0	2	0	0	0	0	103	465
06:15 06:30	5	12	0	6	42	0	4	13	0	1	19	0	3	12	0	6	1	0	1	2	0	0	2	0	0	2	0	0	2	0	133	495
06:30 06:45	2	7	0	1	34	0	2	15	0	2	17	0	1	10	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	95	500
06:45 07:00	3	13	0	5	55	0	4	18	0	2	15	0	2	10	0	1	2	0	0	1	0	0	2	0	0	1	0	0	0	0	134	567
07:00 07:15	1	10	0	2	60	0	2	15	0	3	16	0	3	14	0	0	1	0	0	2	0	0	1	0	0	2	0	0	0	1	133	591
07:15 07:30	0	6	0	3	55	0	8	18	0	4	22	0	2	10	0	1	4	0	0	0	0	0	0	0	1	3	0	0	1	0	138	614
07:30 07:45	1	15	0	2	65	0	7	19	0	3	27	0	3	12	0	0	3	0	1	1	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	162	601
07:45 08:00	0	12	0	2	64	0	5	22	0	2	32	0	5	8	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	2	0	158	577
08:00 08:15	2	12	0	3	70	0	2	19	0	0	24	0	6	10	0	0	1	0	0	3	0	0	2	0	1	1	0	0	0	0	156	559
08:15 08:30	1	10	0	2	55	0	3	20	0	1	16	0	2	8	0	1	2	0	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	1	125	561
08:30 08:45	1	11	0	0	60	0	2	19	0	3	21	0	3	12	0	0	0	0	0	0	0	0	3	0	1	2	0	0	0	0	138	572
08:45 09:00	3	8	0	2	65	0	3	17	0	0	20	0	2	10	0	0	2	0	0	1	0	0	2	0	1	3	0	0	1	0	140	577
09:00 09:15	1	9	0	3	67	0	1	21	0	1	23	0	7	14	0	1	1	0	0	2	0	1	2	0	0	3	0	0	1	0	158	585
09:15 09:30	1	10	0	4	62	0	3	15	0	0	20	0	2	15	0	0	1	0	1	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	136	563
09:30 09:45	0	12	0	2	72	0	0	18	0	0	18	0	2	16	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	1	0	143	560
09:45 10:00	0	14	0	2	70	0	1	16	0	2	20	0	3	12	0	1	2	0	0	0	0	0	1	0	1	3	0	0	0	0	148	546
10:00 10:15	2	12	0	0	62	0	3	19	0	0	21	0	3	10	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	2	0	0	1	0	136	550
10:15 10:30	1	10	0	0	60	0	0	20	0	0	22	0	5	9	0	0	3	0	1	0	0	0	1	0	0	0	0	1	0	0	133	560
10:30 10:45	2	9	0	2	55	0	0	16	0	2	25	0	0	10	0	1	0	0	0	0	0	1	2	0	0	2	0	0	2	0	129	587

628



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"

**TESISTA**: Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Roberth Raico PUNTO DE AFORO : 0

			MO	TOS						V.	EHIC	ULO	S LIV	IAN(	OS						BU	SES				(	AMI	ONE	S			
TIPO DE	LI	NEAL	ES	MO	TOTA	AXIS	A	UTO	S	7	ΓΑΧΙ	S	CAN	1IONE	TAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MION	<b>VES</b>	REN	MOLO	QUE		
VEHÍCULO	4	To a	7		70 d	Ò		2/6	D ,			0000000		III.		COLUMN TO SERVICE SERV		Д			11				_		1		1		TOTAL	VHMD
	0					-	•	0-		TAXI	-	The state of the s			8	0	لھ ۔		0	0		-	0					T.		₹	TOTAL	(Veh/h)
DIRECCIÓN		->	_A		<b>&gt;</b>			<b></b> ≫			—>>	-		<b></b> ≫			—>			—>>			<b></b> >		A	—»>		A	>		†	
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	$\mathbf{D}^{^{v}}$	I	F	$\mathbf{D}^{^{v}}$	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
11:00 11:15	2	9	0	0	72	0	2	16	0	3	23	0	0	16	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	1	0	146	657
11:15 11:30	0	10	0	2	75	0	3	14	0	6	27	0	2	14	0	0	2	0	0	0	0	0	2	0	0	2	0	1	0	0	160	676
11:30 11:45	5	9	0	1	80	0	5	19	0	3	28	0	2	15	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	170	698
11:45 12:00	3	11	0	3	82	0	1	22	0	4	30	0	5	16	0	1	2	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	181	738
12:00 12:15	4	13	0	3	74	0	3	17	0	3	24	0	2	17	0	1	0	0	0	0	0	0	2	0	0	2	0	0	0	0	165	739
12:15 12:30	6	16	0	2	79	0	3	22	0	2	26	0	0	14	0	1	3	0	1	0	0	0	0	0	3	2	0	0	2	0	182	769
12:30 12:45	5	18	0	3	90	0	5	25	0	4	26	0	6	19	0	1	2	0	0	1	0	1	0	0	0	3	0	0	1	0	210	769
12:45 13:00	10	14	0	2	89	0	0	21	0	0	26	0	0	13	0	2	0	0	2	0	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	182	737
13:00 13:15	6	25	0	4	82	0	3	28	0	0	21	0	1	18	0	0	3	0	0	1	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	195	736
13:15 13:30	8	27	0	6	87	0	2	21	0	2	18	0	0	10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	182	718
13:30 13:45	5	24	0	4	75	0	0	27	0	1	19	0	0	16	0	0	4	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	2	0	178	706
13:45 14:00	2	22	0	4	87	0	1	23	0	0	15	0	1	21	0	1	1	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0	1	0	181	677
14:00 14:15	3	24	0	2	78	0	2	24	0	1	21	0	0	20	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	177	649
14:15 14:30	4	21	0	5	63	0	3	26	0	1	29	0	0	15	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	170	617
14:30 14:45	1	18	0	1	69	0	0	25	0	1	19	0	3	11	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	149	586
14:45 15:00	3	10	0	0	76	0	3	21	0	1	24	0	0	14	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	153	597
15:00 15:15	1	15	0	1	60	0	0	20	0	0	29	0	3	13	0	1	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	145	577
15:15 15:30	0	12	0	5	65	0	0	19	0	0	26	0	0	10	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	139	564
15:30 15:45	1	15	0	2	79	0	1	17	0	2	24	0	1	16	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	160	561
15:45 16:00	0	12	0	0	65	0	0	18	0	2	25	0	0	10	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	133	535
16:00 16:15	0	11	0	0	59	0	1	21	0	1	22	0	4	11	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	132	532
16:15 16:30	0	10	0	2	64	0	0	19	0	3	23	0	0	14	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	136	548
16:30 16:45	0	12	0	1	55	0	1	15	0	3	24	0	3	15	0	1	0	0	0	1	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	134	554
16:45 17:00	1	15	0	4	55	0	3	16	0	2	18	0	0	15	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	130	562



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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

90

82

65

0

0

0

0 3 15 0

0

0

0

0

15 0

12

10

9 0 0 5 0

0 | 12 | 0

0

0 9

0 10

0 11

0

0

0

0

15

10

0 | 11

0 | 8

22:00

22:15 22:30 0

22:00 22:15

0

0 11

0 4 54

0

5 71

0

0

AFORADOR : Roberth Raico PUNTO DE AFORO :

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 23 / 4 / 2019

				MO	TOS						V	EHIC	ULO	S LIV	'IAN	OS						BU	SES				(	CAM	ONE	S			
TIDO	) DE	LII	NEAL	ES	MO	TOTA	AXIS	A	UTO	S	,	ΓΑΧΙ	S	CAN	/IONE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	RE	MOLO	QUE		
	CULO			3		d	Ò	-	0-		TAGE	. 9			Maj-		0						No.	0		\ A						TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIREC	CCIÓN DRA	I	→ F	D	^ I	→ F	D	I	→ F	D	I	→ F	D	I	→ F	D	^ I	→ F	D	^ I	→ F	D	^ I	→ F	D	I	→ F	D	I	→ F	D		
17:00	17:15	1	18	0	0	65	0	3	18	0	1	19	0	5	16	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	148	571
17:15	17:30	3	10	0	4	75	0	2	14	0	3	16	0	0	10	0	2	2	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	142	607
17:30	17:45	0	15	0	8	68	0	2	16	0	0	15	0	4	9	0	0	4	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	142	654
17:45	18:00	2	10	0	5	70	0	2	15	0	1	17	0	0	11	0	1	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	139	714
18:00	18:15	1	22	0	7	89	0	1	16	0	0	16	0	0	27	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	184	804
18:15	18:30	3	13	0	10	91	0	1	23	0	1	20	0	0	15	0	0	4	0	0	2	0	0	1	0	0	4	0	0	1	0	189	835
18:30	18:45	0	25	0	12	92	0	1	22	0	4	27	0	1	11	0	0	4	0	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	202	831
18:45	19:00	2	24	0	8	110	0	3	24	0	2	25	0	2	19	0	0	6	0	0	2	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	229	829
19:00	19:15	_	24	0	11	98	0	1	26	0	1	22	0	2	17	0	0	3	0	0	1	0	0	1	0	0	7	0	0	1	0	215	803
19:15	19:30	1	15	0	5	102	0	1	19	0	1	18	0	1	13	0	0	4	0	0	0	0	0	3	0	0	2	0	0	0	0	185	809
19:30		1	18	0	2	107	0	1	24	0	1	21	0	1	14	0	1	4	0	0	2	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	200	829
19:45	20:00	<u> </u>	19	0	2	112	0	2	21	0	0	18	0	0	16	0	0	5	0	0	4	0	0	2	0	0	2	0	0	0	0	203	812
20:00	20:15	0	21	0	13	105	0	4	22	0	0	21	0	0	15	0	0	6	0	0	6	0	0	2	0	0	4	0	0	2	0	221	780
20:15	20:30	Ť	23	0	10	102	0	3	19	0	0	22	0	0	16	0	0	4	0	0	4	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	205	734
20:30	20:45	0	16	0	12	93	0	1	18	0	0	16	0	0	11	0	0	2	0	0	4	0	0	4	0	0	4	0	0	2	0	183	684
20:45	21:00	_	14	0	9	89	0	0	21	0	0	18	0	0	12	0	0	2	0	0	2	0	0	1	0	0	2	0	0	1	0	171	663
21:00	21:15	_	20	0	6	89	0	0	23	0	0	16	0	0	10	0	0	1	0	0	6	0	0	2	0	0	2	0	0	0	0	175	643
21:15	21:30	0	10	0	8	89	0	2	15	0	0	13	0	0	15	0	0	0	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	155	586

0 0

2 0 0

0

0 0

0 0

0 0

0

0 0

0

0

0 0

0

0

0

0 0

0

0 0

0 0

0

0

0 0

0

0 0

0 2 0

0 0

16 0

12

10

9 0

5

7 0

0

0

540

478

404

162

151

118

109

100

77

0

0

0



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"

**TESISTA**: Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Roberth Raico PUNTO DE AFORO :

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 24 / 4 / 2019

	1		MO	TOS								шо	SIIV	TANG	25				l		RI	ISES			1		CAMI	ONE	C		l	
	1.11	NEAL			ТОТА	XIS	VEHICULO AUTOS TAXIS							IONE		С	OMB	IS	М	INIB			BUS		CA	MION			MOLO	OUE		
TIPO DE VEHÍCULO				1.00		×							-											in.			L	Itt	4	ZOB.		, un an
VEHICULO				9				0		TAXI		WI DESCRIPTION OF THE PROPERTY	-			0		A STATE	77			-60		"11		9					TOTAL	VHMD (Veh/h)
,			8	-		₹				-	E									0			0			- 0			0	•		( ( ( ( ( ( ( ( ( ( ( ( ( ( ( ( ( ( ( (
DIRECCIÓN		—>>	¥		<b>&gt;</b>	-8		<b>&gt;</b>	-8		<b></b> ≫			>	-4		<b></b> ≫	-8		<b>&gt;</b>	$\neg \forall$		>	-8		<b></b> >	-8		<b>&gt;</b> >	-8		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
05:00 05:15	0	0	0	2	21	0	2	7	0	1	8	0	2	8	0	1	0	0	2	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	55	367
05:15 05:30	1	6	0	5	27	0	4	11	0	0	10	0	0	12	0	1	2	0	0	2	0	0	1	0	0	3	0	0	1	0	86	415
05:30 05:45	0	7	0	6	32	0	6	19	0	2	13	0	1	14	0	0	3	0	6	0	0	1	2	0	0	1	0	0	2	0	115	439
05:45 06:00	1	8	0	4	42	0	2	21	0	0	16	0	1	10	0	1	2	0	0	0	0	0	2	0	0	1	0	0	0	0	111	428
06:00 06:15	1	4	0	3	34	0	2	13	0	2	15	0	3	11	0	0	4	0	4	3	0	1	0	0	0	2	0	0	1	0	103	431
06:15 06:30	2	7	0	5	31	0	3	20	0	0	15	0	4	9	0	4	1	0	1	2	0	0	2	0	0	2	0	0	2	0	110	462
06:30 06:45	1	11	0	2	37	0	4	16	0	0	17	0	1	10	0	0	2	0	0	2	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	104	481
06:45 07:00	0	6	0	2	46	0	4	20	0	0	17	0	0	9	0	0	3	0	0	2	0	0	1	0	0	2	0	0	1	1	114	513
07:00 07:15	0	23	0	4	52	0	3	15	0	0	15	0	1	13	0	0	3	0	0	1	0	0	0	0	0	3	0	0	1	0	134	545
07:15 07:30	2	20	0	6	52	0	2	16	0	2	18	0	0	9	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	1	0	129	550
07:30 07:45	3	19	0	4	62	0	0	16	0	1	16	0	0	11	0	0	3	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	136	542
07:45 08:00	0	15	0	4	69	0	1	18	0	0	25	0	1	7	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0	2	1	146	527
08:00 08:15	0	16	0	2	67	0	2	17	0	1	22	0	0	9	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	139	493
08:15 08:30	0	18	0	5	52	0	3	18	0	1	14	0	0	7	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	121	472
08:30 08:45	0	12	0	0	57	0	2	17	0	1	18	0	0	11	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	121	472
08:45 09:00	1	10	0	2	52	0	0	15	0	2	18	0	0	9	0	0	2	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	112	463
09:00 09:15	1	12	0	3	49	0	1	19	0	0	19	0	0	13	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	118	477
09:15 09:30	0	12	0	4	55	0	2	13	0	0	18	0	1	14	0	0	1	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	121	480
09:30 09:45	0	10	0	0	50	0	3	16	0	0	16	0	2	15	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	112	473
09:45 10:00	5	10	0	2	59	0	1	15	0	2	18	0	0	11	0	0	2	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	126	475
10:00 10:15	2	11	0	0	59	0	0	17	0	0	19	0	3	9	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	121	477
10:15 10:30	2	11	0	1	52	0	0	15	0	3	19	0	0	8	0	0	0	0	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	114	498
10:30 10:45	1	10	0	0	52	0	1	16	0	2	23	0	0	9	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	114	526
10:45 11:00	0	11	0	0	62	0	3	16	0	3	19	0	2	10	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	128	544



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"

**TESISTA** : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

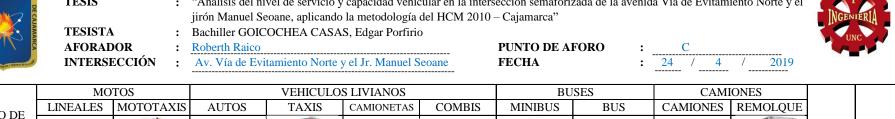
AFORADOR : Roberth Raico PUNTO DE AFORO : C

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 24 / 4 / 2019

			MO	TOS						V	EHIC	ULO	S LIV	IAN(	OS						BU	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LI	NEAL	ES	MO	TOTA	AXIS	A	UTO	S	-	ΓΑΧΙ	S	CAN	IIONE	TAS	C	OMB	IS	M	INIBU	US		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOL	QUE		
VEHÍCULO	4	1	~	L		DI		1/-	B.			0000000	4	10/10 -		E COLUMN A						to as eas		TA.			100		4			VHMD
	0		9			-	•	8		TARI	- (	TET LIEST				0.	لھ		0	0		-	0				1000			ş	TOTAL	(Veh/h)
DIRECCIÓN	A		_	A	—»>		A	<b></b> ≫		A	—>>		A	<b></b> ≫		A	<b></b> ≫		A	<b></b> ≫			—>>		A	<b>→</b> >		A				
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
11:00 11:15	2	12	0	0	72	0	2	14	0	3	21	0	0	15	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	142	575
11:15 11:30	2	11	0	1	72	0	2	12	0	2	25	0	2	13	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	142	579
11:30 11:45	0	13	0	1	55	0	0	17	0	3	26	0	0	14	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	132	592
11:45 12:00	0	8	0	0	79	0	1	20	0	2	28	0	3	15	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	159	630
12:00 12:15	0	12	0	3	71	0	0	15	0	2	22	0	2	16	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	1	0	146	631
12:15 12:30	0	8	0	0	76	0	3	20	0	2	24	0	0	13	0	1	3	0	0	0	0	0	0	0	0	5	0	0	0	0	155	654
12:30 12:45	1	9	0	2	87	0	4	23	0	0	24	0	0	18	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	170	650
12:45   13:00	2	8	0	2	86	0	0	19	0	0	24	0	0	12	0	2	0	0	2	0	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	160	634
13:00 13:15	3	10	0	4	79	0	3	26	0	0	19	0	1	17	0	0	3	0	0	1	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	169	637
13:15 13:30	0	12	0	6	84	0	2	19	0	2	16	0	0	9	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	151	623
13:30 13:45	0	15	0	4	72	0	0	25	0	1	17	0	0	15	0	0	4	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	154	624
13:45 14:00	0	16	0	4	84	0	1	21	0	0	13	0	1	20	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	163	615
14:00 14:15	0	13	0	2	75	0	2	22	0	1	19	0	0	19	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	155	603
14:15 14:30	0	15	0	5	60	0	3	24	0	1	27	0	0	14	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	152	589
14:30 14:45	1	22	0	1	66	0	0	23	0	1	17	0	3	10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	145	576
14:45 15:00	0	19	0	0	73	0	3	19	0	1	22	0	0	13	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	151	584
15:00 15:15	1	20	0	1	57	0	0	18	0	0	27	0	3	12	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	141	562
15:15 15:30	0	20	0	5	62	0	0	17	0	0	24	0	0	9	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	139	544
15:30 15:45	1	16	0	2	76	0	1	15	0	2	22	0	1	15	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	153	536
15:45 16:00	0	16	0	0	62	0	0	16	0	2	23	0	0	9	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	129	504
16:00 16:15	0	10	0	0	56	0	1	19	0	1	20	0	4	10	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	123	496
16:15 16:30	0	14	0	2	61	0	0	17	0	3	21	0	0	13	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	131	510
16:30 16:45	0	11	0	0	52	0	1	13	0	3	20	0	3	14	0	0	0	0	0	1	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	121	505
16:45 17:00	1	14	0	4	52	0	3	14	0	2	16	0	0	14	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	121	517



**TESIS** : "Análisis del nivel de servicio y capacidad vehicular en la intersección semaforizada de la avenida Vía de Evitamiento Norte y el



			MO	TOS						V	EHIC	ULO	S LIV	'IAN(	OS						BU	SES				(	CAMI	IONE	S			
TIPO DE	LII	NEAL	ES	MO	ΓΟΤΑ	AXIS	A	UTO	S	7	[AXI	S	CAN	1IONE	TAS	C	OMB	IS	M	INIBU	US		BUS		CAl	MION	NES	REM	MOLO	QUE		
VEHÍCULO	0				d	)  -	5	0-		TAXI	- 0			r <sub>i</sub> n n		0						No.	0	40	-						TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN	<u> </u>	>>	$\neg \forall$		<b></b> ≫	-		<b>≫</b>	_		<b>&gt;</b>	_		<b></b> ≫	-		<b></b> ≫	-		<b></b> ≫	-		<b>≫</b>	_		<b></b> ≫	_		<b>≫</b>			
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
17:00 17:15	1	11	0	5	62	0	3	16	0	1	17	0	5	15	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	137	526
17:15 17:30	0	10	0	3	72	0	0	12	0	2	14	0	2	9	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	126	551
17:30 17:45	4	9	0	6	65	0	3	14	0	2	13	0	0	8	0	1	3	0	0	0	0	0	0	0	0	5	0	0	0	0	133	599
17:45 18:00	1	11	0	7	67	0	4	13	0	0	15	0	0	10	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	130	646
18:00 18:15	2	13	0	2	86	0	0	14	0	0	14	0	0	22	0	0	4	0	0	2	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	162	709
18:15 18:30	3	15	0	4	88	0	3	21	0	0	18	0	1	14	0	0	4	0	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	174	730
18:30 18:45	6	9	0	6	89	0	2	20	0	2	25	0	2	10	0	0	6	0	0	2	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	180	740
18:45 19:00	0	12	0	9	101	0	0	22	0	1	23	0	2	18	0	0	3	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	193	747
19:00 19:15	3	9	0	7	95	0	1	24	0	0	20	0	1	16	0	0	3	0	0	0	0	0	3	0	0	1	0	0	0	0	183	742
19:15 19:30	5	15	0	8	99	0	1	17	0	2	22	0	0	12	0	0	2	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	184	744
19:30 19:45	1	12	0	3	104	0	1	22	0	1	19	0	1	13	0	1	4	0	0	2	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	187	749
19:45 20:00	0	19	0	2	100	0	4	19	0	0	19	0	0	15	0	0	2	0	0	4	0	0	4	0	0	0	0	0	0	0	188	724
20:00 20:15	0	17	0	3	89	0	2	18	0	0	21	0	0	16	0	0	5	0	0	4	0	0	2	0	0	6	0	0	2	0	185	703
20:15   20:30	0	16	0	6	93	0	4	20	0	0	24	0	0	16	0	0	4	0	0	6	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	189	667
20:30 20:45	0	15	0	7	82	0	1	17	0	0	16	0	0	11	0	0	2	0	0	4	0	0	3	0	0	4	0	0	0	0	162	642
20:45 21:00	0	14	0	5	87	0	2	19	0	0	18	0	0	13	0	1	1	0	0	2	0	0	2	0	0	2	0	0	1	0	167	641
21:00 21:15	0	15	0	4	76	0	0	20	0	0	16	0	0	10	0	0	0	0	0	6	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	149	632
21:15 21:30	0	10	0	3	89	0	3	19	0	0	17	0	0	16	0	0	3	0	0	1	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	164	620
21:30 21:45	0	12	0	4	92	0	3	15	0	0	14	0	0	15	0	0	0	0	0	2	0	0	1	0	0	2	0	0	1	0	161	563
21:45 22:00	0	11	0	8	93	0	2	18	0	0	11	0	0	12	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	158	508
22:00 22:15	0	12	0	4	71	0	0	21	0	0	12	0	0	10	0	0	2	0	0	2	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	137	435
22:15 22:30	0	10	0	1	55	0	2	16	0	0	10	0	0	9	0	0	3	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	107	
22:30 22:45	0	9	0	0	65	0	1	12	0	0	8	0	0	7	0	0	2	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	106	
22:45 23:00	0	6	0	2	45	0	1	11	0	0	9	0	0	8	0	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	85	



2 | 5

0 | 8 | 0 | 0 | 63

9 0

10:00

10:15

10:30

09:45

10:00

10:15

10:30 10:45

10:45 11:00

2 | 59

0

0 2 19 0

0

0 2 16 0

62

55

61

16

17

16 0

0

0

0

#### AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

2 | 17

0 18

2 | 15

2 | 19

3

18

0 | 3

0 6 10 0

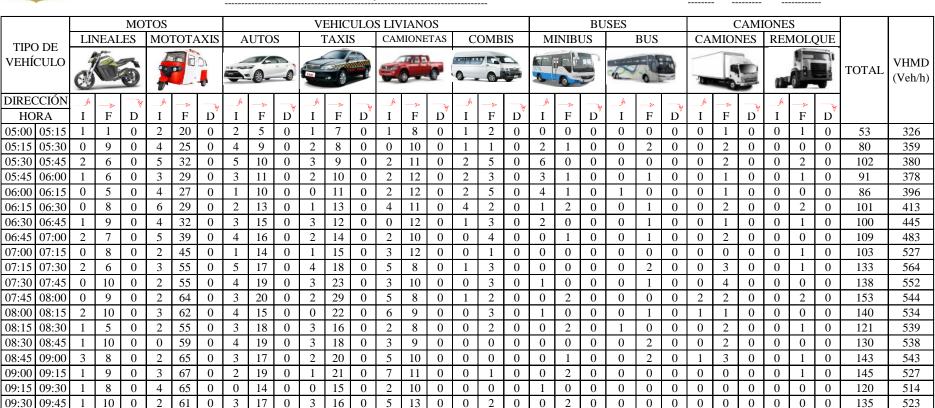
0

0 11 0

3 10 0

AFORADOR : Roberth Raico PUNTO DE AFORO : C

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 25 / 4 / 2019



12

14

0

0

0 0

0

2

3 0

0 3

0 0

0 0

0 0 0

0 0 0

0

0

2

0

0 0

0 0

0

0 0

512

523

511

528

545

127

132

129

124

138

0

0

0

0 0 0

0 0

0 0

0 0



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"

**TESISTA**: Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Roberth Raico PUNTO DE AFORO :

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 25 / 4 / 2019

			MO	TOS						V]	EHIC	ULO	S LIV	'IAN	OS						BU	SES				(	CAM	IONE	S			
TIPO DE	LI	NEAL	ES	MO	TOTA	AXIS	Α	UTO	S	]	ΓΑΧΙ	S	CAN	1IONE	TAS	С	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOL	QUE		
TIPO DE VEHÍCULO	4	5	~	L	MA	D.		21/-	B				1	Iria -	_	E-10/4/A				17 -				4			1					VHMD
VEINCOLO	0	TI		9	P .			Ø-		TAXI	- 0				8				111			1		4			2000	-00	AB		TOTAL	(Veh/h)
,	U		0	7		•				Į	To the state of th									0			-			- 0			Q or	•	ļ <sup>!</sup>	( , cir ii)
DIRECCIÓN		<b>&gt;</b>	A		<b></b> ≫	~		>>	-		>>	-8		>>	-		>>	7		>>	~		>>			>>	-		<b>≫</b>			
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
11:00 11:15	_	9	0	1	55	0	1	14	0	3	19	0	0	13	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	1	0	120	569
11:15 11:30	5	8	0	2	69	0	3	15	0	2	15	0	3	14	0	2	2	0	2	0	0	0	2	0	0	1	0	1	0	0	146	590
11:30 11:45	5	9	0	1	63	0	2	17	0	3	18	0	2	14	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	2	0	141	622
11:45 12:00	6	11	0	4	76	0	1	19	0	2	14	0	4	17	0	1	2	0	2	0	0	0	0	0	0	2	0	1	0	0	162	674
12:00 12:15	4	10	0	1	69	0	2	15	0	3	15	0	2	15	0	0	0	0	0	2	0	0	2	0	0	1	0	0	0	0	141	687
12:15 12:30	4	16	0	2	79	0	3	21	0	2	19	0	1	14	0	1	3	0	2	3	0	2	0	0	3	1	0	0	2	0	178	729
12:30 12:45	5	15	0	2	87	0	5	20	0	2	20	0	5	18	0	2	5	0	0	0	0	2	0	0	0	1	0	2	2	0	193	732
12:45   13:00	8	13	0	2	89	0	0	18	0	0	22	0	2	12	0	2	0	0	2	2	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	175	727
13:00 13:15	6	21	0	3	83	0	2	21	0	1	18	0	1	16	0	0	3	0	0	3	0	2	0	0	0	3	0	0	0	0	183	720
13:15   13:30	5	17	0	6	81	0	2	23	0	2	17	0	0	18	0	0	1	0	3	0	0	3	0	0	0	1	0	0	2	0	181	713
13:30 13:45	4	18	0	8	83	0	0	22	0	4	18	0	2	16	0	2	5	0	2	0	0	1	0	0	0	1	0	0	2	0	188	695
13:45 14:00	3	19	0	4	71	0	1	26	0	2	14	0	1	19	0	0	1	0	0	2	0	2	0	0	0	0	0	2	1	0	168	656
14:00 14:15	3	21	0	1	79	0	2	23	0	1	19	0	0	18	0	0	3	0	2	2	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	176	634
14:15 14:30	2	17	0	5	69	0	3	22	0	0	22	0	3	14	0	1	3	0	0	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	163	601
14:30 14:45	1	16	0	3	73	0	0	21	0	1	16	0	3	12	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	149	584
14:45 15:00	0	14	0	0	68	0	3	20	0	1	20	0	2	12	0	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	1	0	0	2	0	146	579
15:00 15:15	1	13	0	1	65	0	1	19	0	2	18	0	3	13	0	0	2	0	0	2	0	0	0	0	0	2	0	1	0	0	143	561
15:15 15:30	0	15	0	2	73	0	0	18	0	0	15	0	1	11	0	2	3	0	2	2	0	1	0	0	0	1	0	0	0	0	146	554
15:30 15:45	1	13	0	2	68	0	1	16	0	3	21	0	1	16	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	144	537
15:45 16:00	1	12	0	0	70	0	1	15	0	2	15	0	0	9	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	1	0	128	535
16:00 16:15	0	11	0	2	62	0	1	18	0	0	20	0	2	9	0	2	1	0	2	2	0	1	0	0	0	1	0	1	1	0	136	531
16:15 16:30	0	12	0	2	61	0	0	17	0	3	18	0	0	14	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	1	0	129	535
16:30 16:45	2	12	0	2	59	0	2	16	0	2	22	0	3	13	0	2	3	0	0	1	0	0	1	0	0	1	0	0	1	0	142	559
16:45 17:00	1	13	0	4	56	0	2	15	0	2	15	0	0	15	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	124	577



21:30 21:45

22:00

22:15

22:30

22:45

21:45

22:00

22:15

12

11

2 | 10

2

0 4 75

0

0 6 80

0 0 55

0

2 | 65

0

0 | 3 | 12

0

0 0 10 0

0

0 0

4

82

49

0 | 10

0 9

0 | 8

0

0 | 8

11

0

0

0

0 0 6 0 0

13

8 0

9

0 9

0

8

9

7

0

0

0

0

0 0

0 0 10 0

0

#### AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Roberth Raico PUNTO DE AFORO :

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 25 / 4 / 2019



0 0

0 3 0 0

0 2 0 0 2 0

0

0 0

0

0

0

0 0 0

0 0

0 0

0 0

0 0

0

0

0

0

0

0

0

0

0

0

0 0 0

0 0 0 0 0 0 0 0

0 0

0

0

0

0

0

0

0 0 0

0

0 0 0

0

0 0 0

510

469

410

130

135

128

117

89

76



08:30 08:45

08:45 09:00

09:00 09:15

09:15 09:30

09:30 09:45

09:45 10:00

10:30 10:45

10:45 11:00

10:00

10:15

10:15

10:30

0 | 18

0 0 15 0

18 0

0 18

2 | 17

3 | 14

2 16

#### AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Roberth Raico PUNTO DE AFORO : 0

0 | 11 | 0

0 10 0

6 11 0

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 26 / 4 / 2019

			MO	TOS						VI	EHIC	ULO	S LIV	/IAN	OS						BU	SES				(	CAMI	ONE	S			
TIPO DE	LII	NEAL	ES	MO	TOTA	AXIS	A	.UTO	S	7	AXI	S	CAN	MIONE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOLO	QUE		
VEHÍCULO			9		a di	Ò	<b>5</b>	<b>8</b> -		TAZI				WA).	8	0						No.	0	4	\ <b>A</b>	-					TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		—>>	7		<b></b> ≫	~		>>	~		<b>&gt;</b>	-		—»>			<b>≫</b>	~		<b>≫</b>	~		<b>&gt;</b>	-		<b></b> ≫	~		<b></b> ≫	~		
HORA	I	F	D	I	F	D.	I	F	D.	I	F	D	I	F	D.	I	F	D.	I	F	D.	I	F	D.	I	F	D.	I	F	D.		
05:00 05:15	1	3	0	3	21	0	2	7	0	2	7	0	0	8	0	0	2	0	0	2	0	1	0	0	0	1	0	0	1	0	61	346
05:15 05:30	2	5	0	5	22	0	6	11	0	1	10	0	2	11	0	2	2	0	2	1	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	85	389
05:30 05:45	2	6	0	4	29	0	3	16	0	1	12	0	3	16	0	0	4	0	3	2	0	1	0	0	0	2	0	0	2	0	106	416
05:45 06:00	1	9	0	6	27	0	2	13	0	2	16	0	1	10	0	2	3	0	0	0	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	94	394
06:00 06:15	0	5	0	3	31	0	2	14	0	3	15	0	3	12	0	2	2	0	3	3	0	1	1	0	0	2	0	0	2	0	104	412
06:15 06:30	3	9	0	6	34	0	4	10	0	1	17	0	4	10	0	4	1	0	1	2	0	0	2	0	0	2	0	0	2	0	112	426
06:30 06:45	0	5	0	3	27	0	3	15	0	3	13	0	1	12	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	84	447
06:45 07:00	1	8	0	5	39	0	5	19	0	2	15	0	1	7	0	1	2	0	0	1	0	0	2	0	2	2	0	0	0	0	112	502
07:00 07:15	0	9	0	2	46	0	2	18	0	3	18	0	3	14	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	118	537
07:15 07:30	2	6	0	3	51	0	8	19	0	4	20	0	2	10	0	0	4	0	0	0	0	0	0	0	1	2	0	0	1	0	133	576
07:30 07:45	1	10	0	2	52	0	7	21	0	5	18	0	3	12	0	0	3	0	1	0	0	0	1	0	0	3	0	0	0	0	139	563
07:45 08:00	0	8	0	2	64	0	5	20	0	2	28	0	5	8	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	2	0	147	550
08:00 08:15	1	10	0	3	68	0	2	22	0	0	26	0	6	10	0	0	1	0	0	3	0	0	2	0	2	1	0	0	0	0	157	536
08:15 08:30	2	9	0	2	51	0	3	17	0	2	16	0	2	8	0	1	2	0	0	0	0	0	0	0	0	5	0	0	0	0	120	514

0 0

0 0

0 0



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"

**TESISTA**: Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

2 16

16

AFORADOR : Roberth Raico PUNTO DE AFORO : 0

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 26 / 4 / 2019

			MO	TOS						V	EHIC	ULO	S LIV	'IAN	OS						BU	SES				(	AMI	ONE	S			
TIPO DE	LII	NEAL	ES	MO	ΤΟΤΑ	AXIS	A	UTO	S	7	ΓΑΧΙ	S	CAN	4IONE	TAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MION	<b>VES</b>	REN	MOLO	QUE	[	
VEHÍCULO	O		9		a d	Di -	•	Ø-	8	740	. 9			ma).	0	•						*	0		A	-					TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		—>>	$\neg \forall$		<b></b> ≫			—»			—»			<b></b> ≫						<b></b> ≫	1		<b>&gt;</b>						<b></b> ≫	_	[	
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
11:00 11:15	2	24	0	0	66	0	2	16	0	3	30	0	0	16	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	1	0	162	628
11:15 11:30	0	10	0	2	65	0	3	21	0	6	23	0	2	14	0	0	2	0	0	0	0	0	2	0	0	2	0	1	0	0	153	619
11:30 11:45	5	23	0	1	59	0	5	19	0	3	25	0	2	15	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	160	616
11:45 12:00	3	11	0	3	62	0	1	22	0	4	21	0	5	17	0	1	2	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	153	604
12:00 12:15	4	13	0	3	71	0	3	17	0	3	18	0	2	15	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	2	0	0	0	0	153	592
12:15 12:30	6	16	0	2	65	0	3	19	0	2	15	0	1	11	0	1	2	0	1	0	0	0	1	0	3	1	0	0	1	0	150	607
12:30 12:45	3	22	0	0	69	0	3	21	0	1	16	0	0	12	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	148	601
12:45 13:00	2	14	0	2	69	0	0	19	0	0	14	0	1	13	0	2	0	0	2	0	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	141	615
13:00 13:15	6	21	0	4	75	0	3	24	0	0	17	0	2	12	0	0	2	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	168	661
13:15 13:30	8	16	0	6	61	0	2	20	0	2	13	0	0	11	0	0	0	0	0	2	0	0	2	0	0	1	0	0	0	0	144	691
13:30 13:45	5	16	0	3	73	0	5	21	0	4	14	0	5	10	0	1	1	0	0	1	0	1	0	0	0	1	0	0	1	0	162	746
13:45 14:00	10	14	0	2	83	0	6	26	0	0	26	0	0	13	0	2	0	0	2	0	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	187	792
14:00 14:15	6	23	0	4	87	0	3	28	0	0	21	0	1	18	0	0	3	0	0	1	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	198	775
14:15 14:30	8	21	0	6	96	0	2	25	0	2	24	0	2	11	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	199	759
14:30 14:45	1	18	0	1	104	0	1	35	0	1	22	0	3	18	0	0	0	0	2	0	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	208	724
14:45 15:00	_	13	0	7	81	0	3	21	0	1	24	0	0	14	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	1	0	0	0	0	170	707
15:00 15:15	8	16	0	1	98	0	2	18	0	0	19	0	3	13	0	0	2	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	182	703
15:15 15:30	+	12	0	5	83	0	0	21	0	0	21	0	0	15	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	164	672
15:30 15:45		19	0	2	94	0	1	19	0	5	15	0	1	21	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	191	662
15:45 16:00		12	0	0	89	0	0	18	0	2	17	0	2	17	0	1	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	166	619
16:00 16:15	1	11	0	0	66	0	1	23	0	4	17	0	4	14	0	0	1	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	151	614
16:15 16:30	6	12	0	2	73	0	0	19	0	3	15	0	0	19	0	1	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	154	618

633

641

148



21:30 21:45

22:30 22:45

22:00

22:15

22:30

21:45

22:00

22:15

14

3 | 11

4 | 12

3

0 | 5 | 67

0

0 8 68

0 10 55

0

7

65

61

45

0 3 21

0

0 2 17 0

0

0

3 20

17

15

3 | 18

0 | 15

2 | 17

3 13

0

0

16

15 0

14

5 | 12

2

4 10 0

0 11 0

2 10 0

0

16 0

17

#### AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Roberth Raico PUNTO DE AFORO :

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 26 / 4 / 2019



0

3

0 0

0 0 0

0

0 3

0

0

0 3 0 0 0 0

0

0 2 0

0

2 0

0 0

0

0

0

0

0

0

0

0 0

0 0 0 0 0

0 0

0 0

0

0 0

0 0

0

0 0 0

0 0 0

0 0 0 0

0 0

587

562

521

153

150

148

136

128

109



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"

**TESISTA**: Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

16

AFORADOR : Roberth Raico PUNTO DE AFORO : C

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 15 / 6 / 2019

The state of the s						•													120					•		·		·				
			MO	TOS						V	EHIC	ULO	S LIV	'IAN	OS						BU	JSES				(	CAM	IONE	S			
TIPO DE	LI	NEAI	ES	MO	TOTA	AXIS	Α	UTO	S		ΓΑΧΙ	S	CAN	/IONE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOL	QUE		
VEHÍCULO	O		3			Ò		- Ø-		7/400	- 8	CONTROL OF THE PARTY OF THE PAR		Gan).	0	•						~	0	19	\ A			and the			TOTAL	VHMD (Veh/h)
DIRECCIÓN		<b>&gt;</b>	-		<b>&gt;&gt;</b>	_		<b></b> ≫	-		<b></b> ≫	_		>>	1		<b></b> ≫	_		>	_~		<b></b> ≫	_		<b></b> ≫	1		<b></b> ≫			
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
05:00 05:15	0	0	0	2	15	0	2	6	0	1	7	0	2	7	0	1	0	0	2	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	44	299
05:15 05:30	1	5	0	4	21	0	4	9	0	0	8	0	0	10	0	1	2	0	0	2	0	0	1	0	0	3	0	0	1	0	71	342
05:30 05:45	0	6	0	5	20	0	6	16	0	2	11	0	1	12	0	0	3	0	5	0	0	1	2	0	0	1	0	0	2	0	91	363
05:45 06:00	1	7	0	3	35	0	2	18	0	0	13	0	1	8	0	1	2	0	0	0	0	0	2	0	0	1	0	0	0	0	93	364
06:00 06:15	1	4	0	3	28	0	2	11	0	2	13	0	3	9	0	0	3	0	3	3	0	1	0	0	0	2	0	0	1	0	87	361
06:15 06:30	2	6	0	4	25	0	3	17	0	0	13	0	3	8	0	3	1	0	1	2	0	0	2	0	0	2	0	0	2	0	92	391
06:30 06:45	1	10	0	2	34	0	4	13	0	0	15	0	1	8	0	0	2	0	0	2	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	92	408
06:45 07:00	0	5	0	2	33	0	4	17	0	0	14	0	0	8	0	0	3	0	0	2	0	0	1	0	0	2	0	0	1	1	90	433
07:00 07:15	0	21	0	3	43	0	3	13	0	0	15	0	1	11	0	0	3	0	0	1	0	0	0	0	0	3	0	0	1	0	116	467
07:15 07:30	2	18	0	5	41	0	2	13	0	2	15	0	0	8	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	0	1	0	0	1	0	109	468
07:30 07:45	3	18	0	3	53	0	0	13	0	1	13	0	0	9	0	0	3	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	117	464
07:45 08:00	0	14	0	3	58	0	1	15	0	0	21	0	1	6	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	0	1	0	0	2	1	124	451
08:00 08:15	0	15	0	2	56	0	2	14	0	1	18	0	0	8	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	117	424
08:15 08:30	0	16	0	4	43	0	3	15	0	1	14	0	0	6	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	105	406
08:30 08:45	0	11	0	0	48	0	2	17	0	1	15	0	0	9	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	105	403
08:45 09:00	1	10	0	2	43	0	0	13	0	2	16	0	0	8	0	0	2	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	96	392
09:00 09:15	1	11	0	3	41	0	1	16	0	0	16	0	0	11	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	100	403
09:15 09:30	_	11	0	3	46	0	2	11	0	0	15	0	1	12	0	0	1	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	102	405
09:30 09:45	0	9	0	0	42	0	3	13	0	0	13	0	2	13	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	94	405
09:45 10:00	5	9	0	2	49	0	1	13	0	2	15	0	0	9	0	0	2	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	106	413
10:00 10:15		10	0	0	49	0	0	14	0	0	16	0	3	8	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	102	422
10:15 10:30	_		0	1	50	0	0	13	0	3	16	0	0	7	0	0	0	0	1	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	103	449

0

475

491

102



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"

**TESISTA**: Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Roberth Raico PUNTO DE AFORO : C

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 15 / 6 / 2019

			MO	TOS						V	EHIC	ULO	S LIV	'IAN	OS						BU	SES				(	CAM	ONE	S			
TIDO DE	LII	NEAL	ES	MO	TOTA	AXIS	A	UTO	S	7	ΓΑΧΙ	S	CAN	110NE	TAS	С	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	RE	MOL	QUE		
TIPO DE VEHÍCULO	2		~			Ďı	**	Ø-				00770700 007707000	Name of	Idia) -		F-9/42					110		FN	The state of							TOTAL	VHMD
			O			P			_8	TAXI	- 8			*	- 3	•				0		8	0				1		0	7		(Veh/h)
DIRECCIÓN		>	7		<b></b> ≫	_		<b></b> ≫	_		<b></b> ≫	_		<b></b> ≫	_		<b></b> ≫	_		<b></b> ≫	_		<b></b> ≫	_		<b></b> ≫	_		<b></b> ≫			
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D'	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
11:00 11:15	2	11	0	0	69	0	2	12	0	3	18	0	0	13	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	129	518
11:15 11:30	2	10	0	1	69	0	2	10	0	2	21	0	2	11	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	128	521
11:30 11:45	0	12	0	1	52	0	0	14	0	3	22	0	0	12	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	118	532
11:45 12:00	0	7	0	0	75	0	1	17	0	2	23	0	3	13	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	143	567
12:00 12:15	0	11	0	3	68	0	0	13	0	2	18	0	2	13	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	1	0	132	569
12:15 12:30	0	7	0	0	72	0	3	17	0	2	20	0	0	11	0	1	3	0	0	0	0	0	0	0	0	4	0	0	0	0	139	590
12:30 12:45	1	8	0	2	83	0	4	19	0	0	20	0	0	15	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	153	588
12:45 13:00	2	7	0	2	82	0	0	16	0	0	20	0	0	10	0	2	0	0	2	0	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	145	573
13:00 13:15	3	9	0	4	75	0	3	22	0	0	16	0	1	14	0	0	3	0	0	1	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	152	576
13:15 13:30	0	11	0	6	80	0	2	16	0	2	13	0	0	8	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	138	564
13:30 13:45	0	14	0	4	69	0	0	21	0	1	14	0	0	13	0	0	3	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	139	562
13:45 14:00	0	15	0	4	80	0	1	18	0	0	11	0	1	17	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	148	554
14:00 14:15	0	12	0	2	71	0	2	18	0	1	16	0	0	16	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	140	543
14:15 14:30	0	14	0	5	57	0	3	20	0	1	23	0	0	12	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	136	529
14:30 14:45	1	20	0	1	63	0	0	19	0	1	14	0	3	8	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	131	518
14:45 15:00	0	17	0	0	70	0	3	16	0	1	18	0	0	11	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	136	526
15:00 15:15	1	18	0	1	54	0	0	15	0	0	23	0	3	10	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	126	506
15:15 15:30	0	18	0	5	59	0	0	14	0	0	20	0	0	8	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	125	490
15:30 15:45	1	15	0	2	72	0	1	13	0	2	18	0	1	13	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	138	483
15:45 16:00	0	15	0	0	59	0	0	13	0	2	19	0	0	8	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	116	453
16:00 16:15	0	9	0	0	53	0	1	16	0	1	17	0	3	8	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	110	453
16:15 16:30	0	13	0	2	58	0	0	14	0	3	18	0	0	11	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	118	473
16:30 16:45	0	10	0	0	50	0	1	11	0	3	17	0	3	12	0	0	0	0	0	1	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	108	493
16:45 17:00	1	13	0	4	50	0	3	13	0	2	15	0	0	13	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	116	530



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"

**TESISTA**: Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

AFORADOR : Roberth Raico PUNTO DE AFORO : C

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 15 / 6 / 2019

	1		MO	TOS			1			V	FHIC	III O	S LIV	TANO	20				1		RI	ISES					'AM	IONE	S			
		NEAL			ГОТА	XIS	A	UTO	S		[AXI			IONE		С	OMB	IS	М	INIB			BUS		CA	MIOI			MOL	OUE		
TIPO DE VEHÍCULO		15			-	***							1	Idea.	_	Cold V							EBA					T.L.		Ti		VHMD
VEHICULO	d		3	1				0-	0	TAXI	- 8	AND A DESCRIPTION OF THE PERSON OF THE PERSO			8	٥.			10			-60		(4)	-7	-	1000	e Mil	À		TOTAL	(Veh/h)
DIDEGGIÓN						•				Į	-														ı	2,			40	•		( . 522 25)
DIRECCIÓN	_^	<b>→</b>	_ }	^	> >	$ \mathbb{Z}^{\vee} $	^	<b>→</b>		^	⊸ F	$\square_{\mathbb{A}}$	^	⊸ F	$ \mathbb{R}^{\vee} $	^A	⊸ F	$ \mathbb{Z}^{\vee} $	^	→ F		^	⊸ F		^	⊸ F	$\square$	^	→ F			
HORA	1	F	D	1	F	D	1	F	D	1		D	I		D	I		D	I		D	1		D	1		D	1		D	120	55.4
17:00 17:15	1	10	0	5	59	0	3	15	0	1	16	0	5	14	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	130	554
17:15 17:30	0	10	0	11	75	0	0	14	0	2	13	0	2	10	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	138	593
17:30 17:45	4	11	0	9	74	0	3	13	0	2	12	0	0	11	0	1	3	0	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	146	632
17:45 18:00	1	10	0	10	72	0	4	16	0	0	14	0	0	10	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	140	673
18:00 18:15	2	12	0	7	88	0	0	17	0	0	13	0	0	21	0	0	4	0	0	2	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	169	726
18:15 18:30	3	14	0	8	92	0	3	20	0	0	17	0	1	13	0	0	4	0	0	0	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	177	736
18:30 18:45	6	10	0	6	99	0	2	19	0	2	24	0	2	10	0	0	6	0	0	2	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	187	741
18:45 19:00	0	11	0	10	103	0	0	21	0	1	22	0	2	17	0	0	3	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	192	742
19:00 19:15	3	9	0	7	97	0	1	23	0	0	19	0	1	15	0	0	3	0	0	0	0	0	2	0	0	1	0	0	0	0	180	737
19:15 19:30	5	14	0	8	98	0	1	18	0	2	21	0	0	12	0	0	2	0	0	0	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	182	739
19:30 19:45	1	11	0	8	103	0	1	21	0	1	18	0	1	12	0	1	4	0	0	2	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	187	736
19:45 20:00	0	15	0	2	107	0	4	18	0	0	18	0	0	14	0	0	2	0	0	4	0	0	4	0	0	0	0	0	0	0	188	709
20:00 20:15	0	16	0	3	89	0	2	17	0	0	21	0	0	15	0	0	5	0	0	4	0	0	2	0	0	6	0	0	2	0	181	681
20:15   20:30	0	15	0	6	89	0	4	19	0	0	23	0	0	15	0	0	4	0	0	6	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	180	641
20:30 20:45	0	14	0	7	84	0	1	16	0	0	15	0	0	10	0	0	2	0	0	4	0	0	3	0	0	4	0	0	0	0	160	617
20:45 21:00	0	13	0	5	83	0	2	18	0	0	17	0	0	12	0	1	1	0	0	2	0	0	2	0	0	2	0	0	1	0	159	610
21:00 21:15	0	14	0	4	72	0	0	19	0	0	15	0	0	10	0	0	0	0	0	6	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	142	602
21:15 21:30	0	10	0	3	85	0	3	18	0	0	16	0	0	15	0	0	3	0	0	1	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	156	590
21:30 21:45	0	11	0	4	88	0	3	14	0	0	13	0	0	14	0	0	0	0	0	2	0	0	1	0	0	2	0	0	1	0	153	536
21:45 22:00	0	10	0	8	89	0	2	17	0	0	10	0	0	11	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	150	484
22:00 22:15	0	11	0	4	68	0	0	20	0	0	11	0	0	10	0	0	2	0	0	2	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	130	414
22:15 22:30	0	10	0	1	52	0	2	15	0	0	10	0	0	9	0	0	3	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	102	
22:30 22:45	0	9	0	0	62	0	1	11	0	0	8	0	0	7	0	0	2	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	101	
22:45 23:00	0	6	0	2	43	0	1	10	0	0	9	0	0	8	0	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	0	0	0	81	



09:15 09:30

09:30 09:45

10:00 10:15

10:30 10:45

10:45 11:00

10:15

09:45 10:00 3

10:30

32 0

0 0 10 0

0 0

## AFORO DE TRÁFICO VEHICULAR

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"

TESISTA : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

9 0

0 11

1 13

6 0

0 6 0

2 5

0 0

0 0

0 0

2 11

AFORADOR : Roberth Raico PUNTO DE AFORO : C

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 16 / 6 / 2019

																											-						
				MO	TOS						V	EHIC	ULO	S LIV	'IAN	OS						BU	SES				(	CAM	IONE	S			
TIP	O DE	LI	NEAL	ES	MO	TOTA	AXIS	A	UTO	S	-	ΓΑΧΙ	S	CAN	/IONE	TAS	C	OME	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIOI	NES	REN	MOL	QUE		
	CULO			1		d	Di -		<b>0</b> -	8	760	- 9		•	irin).	0	0						6			-						TOTAL	VHMD (Veh/h)
	CCIÓN		<b>&gt;</b>			<b>&gt;&gt;</b>	_A		<b>&gt;</b> >	_A		<b>&gt;</b> >	_A	^	<b>&gt;</b>	_A		<b></b> ≫			<b></b> ≫	_A		<b>&gt;</b>	A	_^	<b></b> ≫	_A		<b>&gt;</b>	_A		
	DRA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
	05:15	0	0	0	1	10	0	1	4	0	1	4	0	1	4	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	28	193
05:15	05:30	1	4	0	3	14	0	3	6	0	0	6	0	0	5	0	1	1	0	0	1	0	0	1	0	0	2	0	0	0	0	47	226
05:30	05:45	0	4	0	2	13	0	4	11	0	1	7	0	1	5	0	0	2	0	3	0	0	1	1	0	0	1	0	0	0	0	56	239
05:45	06:00	1	5	0	2	24	0	1	10	0	0	9	0	1	6	0	1	1	0	0	0	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	62	244
06:00	06:15	1	3	0	3	20	0	1	7	0	1	9	0	2	6	0	0	2	0	2	2	0	1	0	0	0	1	0	0	1	0	61	244
06:15	06:30	1	4	0	2	17	0	2	10	0	0	9	0	2	5	0	2	1	0	1	1	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	60	259
06:30	06:45	1	7	0	1	23	0	3	9	0	0	8	0	1	6	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	61	269
06:45	07:00	0	4	0	1	23	0	3	11	0	0	10	0	0	5	0	0	2	0	0	1	0	0	1	0	0	1	0	0	1	1	62	283
07:00	07:15	0	14	0	2	28	0	2	9	0	0	8	0	1	7	0	0	2	0	0	1	0	0	0	0	0	2	0	0	1	0	76	297
07:15	07:30	1	13	0	3	24	0	1	8	0	1	10	0	0	5	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	69	301
07:30	07:45	2	12	0	2	31	0	0	9	0	1	9	0	0	6	0	0	2	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	75	304
07:45	08:00	0	9	0	2	35	0	1	10	0	0	11	0	1	4	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0	0	1	76	301
08:00	08:15	0	10	0	1	39	0	1	9	0	1	12	0	0	5	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	80	290
08:15	08:30	0	11	0	3	30	0	2	10	0	1	10	0	0	4	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	72	279
08:30	08:45	0	8	0	0	33	0	1	11	0	1	11	0	0	6	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	72	277
08:45	09:00	1	7	0	1	30	0	0	9	0	1	10	0	0	5	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	65	270
09:00	09:15	1	8	0	2	28	0	1	11	0	0	11	0	0	7	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	69	278

0 0

0 0



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"

**TESISTA** : Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

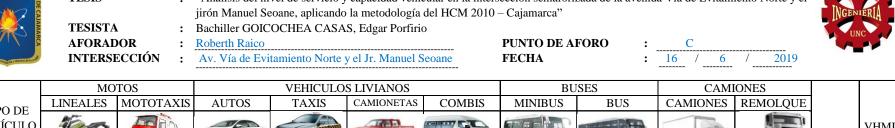
AFORADOR : Roberth Raico PUNTO DE AFORO : 0

INTERSECCIÓN : Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane FECHA : 16 / 6 / 2019

			MO	TOS						V.	EHIC	ULO	S LIV	'IAN	OS						BU	JSES				(	CAM	IONE	.S			
TIPO DE	LII	NEAL	ES	MO	TOTA	AXIS	Α	UTO	S	7	ΓΑΧΙ	S	CAN	110NE	ETAS	C	OMB	IS	M	INIB	US		BUS		CA	MIO	NES	RE	MOL	QUE		
VEHÍCULO	4	15	~	L	Mi	D.				1			/	Idea -	_	COPIE A		0						4			-					VHMD
VEINCEE	d	TO	3	9	P .			- Ø-		TAXI	- 0	NET DE LE			-	<b>6</b> .			N. S.	0		-60-		-4				-30	AB		TOTAL	(Veh/h)
,	U		69	7		-0"				Į	•								-				-		ı	- 0			0.0			( ' ( ) )
DIRECCIÓN	_^	<b>&gt;</b>	À		>>	-		>>	-		>>	-		>>	-4		>>	-4		>>	-4		<b>&gt;&gt;</b>	_A		<b>≫</b>	_A		<b>≫</b>	-		
HORA	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D	I	F	D		
11:00 11:15	1	8	0	0	47	0	1	8	0	2	12	0	0	9	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	89	357
11:15 11:30	1	7	0	1	47	0	1	7	0	1	14	0	1	7	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	89	359
11:30 11:45		8	0	1	36	0	0	10	0	2	15	0	0	8	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	81	367
11:45 12:00	0	5	0	0	52	0	1	11	0	1	16	0	2	9	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	99	391
12:00 12:15	0	8	0	2	47	0	0	9	0	1	13	0	1	9	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	1	0	91	392
12:15 12:30	0	5	0	0	50	0	2	11	0	1	14	0	0	7	0	1	2	0	0	0	0	0	0	0	0	3	0	0	0	0	96	407
12:30 12:45	1	6	0	1	57	0	3	13	0	0	14	0	0	10	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	106	406
12:45 13:00	1	5	0	1	56	0	0	11	0	0	14	0	0	7	0	1	0	0	1	0	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	100	395
13:00 13:15		6	0	3	52	0	2	15	0	0	11	0	1	10	0	0	2	0	0	1	0	0	0	0	0	2	0	0	0	0	105	397
13:15 13:30		8	0	4	55	0	1	11	0	1	9	0	0	5	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	95	389
13:30 13:45	0	9	0	3	47	0	0	14	0	1	10	0	0	9	0	0	2	0	0	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	96	388
13:45 14:00	0	10	0	3	55	0	1	12	0	0	7	0	1	11	0	0	1	0	0	1	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	102	382
14:00 14:15	0	8	0	1	49	0	1	13	0	1	11	0	0	11	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	96	374
14:15 14:30	0	9	0	3	39	0	2	14	0	1	16	0	0	8	0	0	2	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	94	365
14:30 14:45	1	14	0	1	43	0	0	13	0	1	10	0	2	6	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	90	358
14:45 15:00	0	12	0	0	48	0	2	11	0	1	13	0	0	7	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	94	363
15:00 15:15	1	13	0	1	37	0	0	10	0	0	16	0	2	7	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	87	349
15:15 15:30	0	13	0	3	41	0	0	10	0	0	14	0	0	5	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	86	338
15:30 15:45	1	10	0	1	50	0	1	9	0	1	13	0	1	9	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	1	0	0	0	0	95	333
15:45 16:00	0	10	0	0	41	0	0	9	0	1	13	0	0	5	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	80	312
16:00 16:15	0	6	0	0	37	0	1	11	0	1	11	0	2	6	0	0	1	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	76	312
16:15 16:30	0	9	0	1	40	0	0	10	0	2	12	0	0	7	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	81	326



TESIS : "Análisis del nivel de servicio y capacidad vehicular en la intersección semaforizada de la avenida Vía de Evitamiento Norte y el



Resumen de aforo vehicular

## RESUMEN DE AFORO VEHICULAR DE LA SEMANA

"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"

**TESISTA:** Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio

INTERSECCIÓN: Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane

	LUI			RTES	MIÉRO		JUE		VIE	RNES	SÁB	ADO	DOM	INGO
HORA	VOL.	VHMD	VOL.	VHMD	VOL.	VHMD	VOL.	VHMD	VOL.	VHMD	VOL.	VHMD	VOL.	VHMD
HOKA	TOTAL	(Veh/h)	TOTAL	(Veh/h)	TOTAL	(Veh/h)	TOTAL	(Veh/h)		(Veh/h)	TOTAL		TOTAL	(Veh/h)
05:00 05:15	234	1379	203	1271	214	1386	253	1431	259	1444	193	1198	125	783
05:15 05:30	341	1544	307	1475	344	1601	350	1581	362	1631	291	1363	195	900
05:30 05:45	395	1651	343	1615	400	1726	398	1692	401	1727	336	1462	218	955
05:45 06:00	409	1697	418	1736	428	1740	430	1741	422	1789	377	1500	245	992
06:00 06:15	399	1811	407	1828	429	1814	403	1857	446	1913	358	1583	242	1046
06:15 06:30	448	2057	447	2005	469	1962	461	2011	458	2060	390	1738	250	1135
06:30 06:45	441	2264	464	2151	414	2112	447	2215	463	2216	375	1882	255	1236
06:45 07:00	523	2480	510	2348	502	2351	546	2412	546	2364	459	2062	299	1351
07:00 07:15	645	2636	584	2533	577	2497	557	2508	593	2413	514	2146	331	1418
07:15 07:30	655	2600	593	2553	619	2536	665	2607	614	2404	534	2180	351	1461
07:30 07:45	657	2509	661	2506	653	2516	644	2539	611	2371	555	2162	371	1466
07:45 08:00	679	2370	695	2344	648	2404	642	2459	595	2301	543	2088	365	1427
08:00 08:15	609	2229	604	2190	616	2275	656	2381	584	2292	547	1986	374	1365
08:15 08:30	564	2152	546	2145	599	2189	597	2311	581	2285	517	1900	357	1308
08:30 08:45	518	2144	499	2157	541	2135	564	2287	541	2273	480	1855	331	1276
08:45 09:00	538	2187	541	2212	519	2158	564	2292	586	2302	442	1847	303	1271
09:00 09:15	532	2195	559	2242	530	2178	586	2277	577	2289	462	1865	317	1284
09:15 09:30	556	2210	558	2206	545	2185	573	2266	569	2276	472	1887	325	1301
09:30 09:45	561	2175	554	2190	564	2174	569	2236	570	2215	472	1890	326	1303
09:45 10:00	546	2135	571	2148	539	2131	549	2198	573	2173	459	1884	316	1299
10:00 10:15	547	2137	523	2130	537	2135	575	2195	564	2165	484	1911	334	1317
10:15 10:30	521	2131	542	2168	534	2170	543	2150	508	2165	475	1918	327	1322
10:30 10:45	521	2129	512	2267	521	2173	531	2134	528	2195	467	1936	322	1334
10:45 11:00	548	2196	553	2375	543	2223	546	2165	565	2256	486	1961	335	1352
11:00 11:15	541	2221	561	2435	572	2275	530	2196	564	2262	491	1990	339	1372
11:15 11:30	519	2268	641	2476	537	2312	527	2254	538	2328	492	2028	339	1396
11:30 11:45	588	2397	620	2503	571	2422	562	2396	589	2429	492	2130	339	1461
11:45 12:00	573	2530	613	2604	595	2559	577	2548	571	2529	515	2274	354	1558
12:00 12:15	588	2670	602	2706	609	2657	588	2671	630	2658	529	2385	363	1631
12:15 12:30	648	2825	668	2841	647	2752	669	2772	639	2731	595	2479	404	1695
12:30 12:45	721	2868	721	2886	708	2773	714	2800	689	2734	636	2491	436	1703
12:45 13:00	713	2882	715	2910	693	2751	700	2836	700	2755	626	2506	427	1713
13:00 13:15	743	2873	737	2923	704	2738	689	2826	703	2746	623	2489	428	1702
13:15 13:30	691	2803	713	2845	668	2704	697	2797	642	2713	607	2445	412	1665
13:30 13:45	735	2787	745	2790	686	2691	750	2732	710	2695	650	2401	446	1641
13:45 14:00	704	2670	728	2656	680	2633	690	2553	691	2609	609	2282	415	1559
14:00 14:15	673	2572	659	2512	670	2553	660	2462	670	2519	579	2188	391	1496
14:15 14:30	675	2494	658	2409	655	2462	632	2354	624	2427	564	2095	389	1440
14:30 14:45	618	2419	611	2304	628	2373	571	2323	624	2391	531	2036	364	1399
14:45 15:00	606	2417	584	2303	600	2365	599	2345	601	2394	514	2042	352	1406
15:00 15:15	595	2399	556	2299	579	2352	552	2295	578	2409	486	2008	335	1384
15:15 15:30	600	2401	553	2346	566	2346	601	2320	588	2427	505	2025	348	1396
15:30 15:45	616	2366	610	2337	620	2348	593	2309	627	2424	537	2008	370	1385
15:45 16:00	588	2308	580	2256	587	2268	549	2293	616	2394	480	1958	331	1350
16:00 16:15	597	2277	603	2239	573	2223	577	2280	596	2345	503	1965	347	1355
16:15 16:30	565	2288	544	2217	568	2240	590	2284	585	2360	488	2011	337	1387
16:30 16:45	558	2312	529	2259	540	2275	577	2299	597	2394	486	2057	335	1419
16:45 17:00	557	2363	563	2303	542	2319	536	2318	567	2420	487	2123	336	1464
17:00 17:15	608	2408	581	2301	590	2413	581	2371	611	2513	549	2179	379	1503
17:15 17:30	589	2510	586	2391	603	2510	605	2477	619	2587	535	2231	369	1538
17:30 17:45	609	2619	573	2479	584	2640	596	2560	623	2639	552	2346	381	1618
17:45 18:00	602	2747	561	2567	636	2759	589	2629	660	2739	543	2456	375	1693
18:00 18:15	710	2885	671	2738	687	2845	687	2696	685	2787	601	2565	414	1777
18:15 18:30	698	2942	674	2819	733	2933	688	2700	671	2825	650	2671	448	1854
18:30 18:45	737	2939	661	2841	703	2935	665	2663	723	2846	662	2739	456	1898

## RESUMEN DE AFORO VEHICULAR DE LA SEMANA

"Análisis del nivel de servicio y capacidad vehicular en la intersección semaforizada de la avenida Vía de Evitamiento

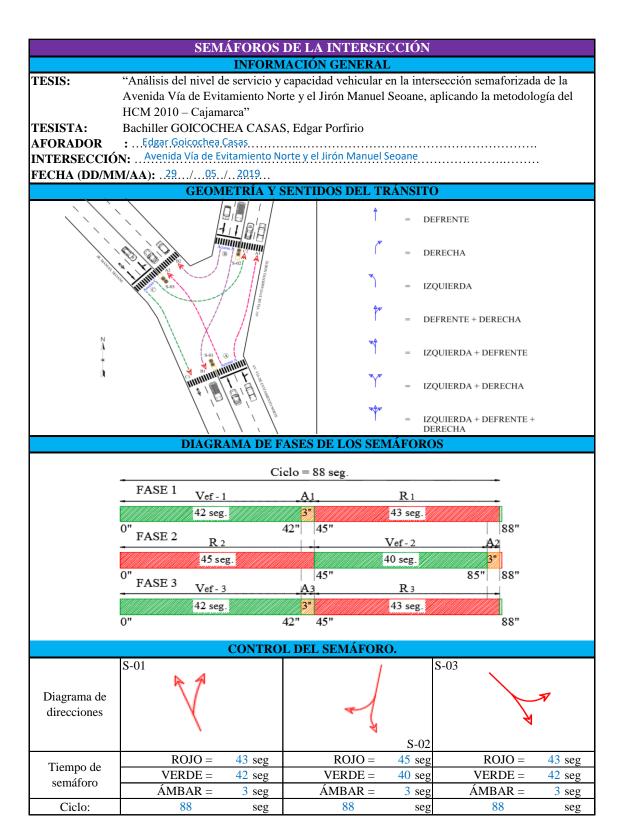
Norte y el jirón Manuel Seoane, aplicando la metodología del HCM 2010 – Cajamarca"

**TESISTA:** Bachiller GOICOCHEA CASAS, Edgar Porfirio **INTERSECCIÓN:** Av. Vía de Evitamiento Norte y el Jr. Manuel Seoane

HORA		LUNES		MARTES		MIÉRCOLES		JUEVES		VIERNES		SÁBADO		DOMINGO	
		VOL.	VHMD	VOL.	VHMD	VOL.	VHMD	VOL.	VHMD	VOL.	VHMD	VOL.	VHMD	VOL.	VHMD
		TOTAL	(Veh/h)	TOTAL	` /	TOTAL	` ,	TOTAL	` /	TOTAL	,		` /	TOTAL	` /
18:45				732	2873		2930				2756		2760		1908
19:00	19:15		2824	752	2812	775	2872	691	2611		2629	706		491	1911
19:15	19:30	695	2873	696	2852	735	2801	651	2679	692	2668	718	2776	492	1898
19:30	19:45	705	3023	693	2944	698	2808	656	2748	633	2737	684	2761	466	1891
19:45	20:00	657	2944	671	2923	664	2764	613	2797	581	2717	675	2764	462	1897
20:00	20:15	816	2920	792	2893	704	2716	759	2867	762	2758	700	2744	479	1885
20:15	20:30	845	2711	788	2732	742	2616	720	2745	761	2587	703	2680	484	1841
20:30	20:45	626	2465	672	2529	654	2488	705	2634	613	2433	686	2599	472	1785
20:45	21:00	633	2469	641	2477	616	2447	683	2530	622	2439	655	2518	450	1726
21:00	21:15	607	2373	631	2379	604	2380	637	2406	591	2379	635	2401	434	1646
21:15	21:30	599	2259	585	2228	614	2261	609	2304	607	2303	622	2261	429	1553
21:30	21:45	630	2088	620	2045	613	2068	601	2166	619	2169	605	2050	412	1408
21:45	22:00	537	1855	543	1816	549	1851	559	1955	562	1983	539	1834	371	1264
22:00	22:15	493	1622	480	1557	485	1606	535	1721	515	1783	495	1601	341	1104
22:15	22:30	428		402		421		471		473		411		283	
22:30	22:45	397		391		396		390		433		389		268	
22:45	23:00	304		284		304		325		362		306		211	
VOL.		,		•						<u>'</u>				,	
TOTAL		42,431		41,988		41,915		42,051		42,304		37,985		25,978	
POR DÍA				,				•		•				i	

# Resumen de aforo vehicular del día de mayor demanda

Ficha de ciclos de los semáforos



# ANEXO 4 PLANOS