

## أهمية الدراسة المرورية في مشاريع انشاء طرق جديدة، دراسة حالة طريق الاسحاقى

م.م. عباس فاضل جاسم  
 كلية الهندسة-قسم هندسة الطرق والنقل  
 الجامعة المستنصرية

### الخلاصة :

أن مفهوم الطاقة الاستيعابية ومستوى الخدمة هما نقاط السيطرة لعمليات تحليل التقاطعات، ويجب أن تؤخذ بعين الاعتبار عند تقييم التشغيل لأي طريق أو تقاطع.

تم اختيار طريق الاسحاقى - المعتصم وكما يعرف لدى الكثير من اهالي المنطقة ان الانتقال الى الضفة الاخرى للنهر (ناحية المعتصم) لا بد من ان يتم العبور من سامراء والتي تبعد 28كم عن الاسحاقى او الرجوع الى بلد والتي تبعد حوالي (18 كم)، لهذا السبب جاءت ضرورة انشاء طريق يربط ما بين طريق بغداد- تكريت بطريق المعتصم عبر بنيهر دجلة. فقد استدعت الحاجة الى دراسة الحجوم المرورية المارة على الطريق المقترن واختيار عدد المرات.

ولمعرفة نقطة انطلاق هذه الرحلات ونقطة توجهها قمنا بمسوحات خاصة تمت من خلال طرح استله على مستخدمي الطريق عند نقاط معينة، بذلك قمنا بمسوحات للاحجام المرورية الحالية والمستقبلية باعتماد عمر مستقبلي للطريق (20 سنة)

تم اعتماد المواصفات الامريكية (Highway Capacity Manual) في الحسابات التحليلية لتقييم التصميم المقترن والذي وضع بموجب دليل التصميم للطرق الصادر من الهيئة العامة للطرق والجسور.

### Abstract

*The concept of capacity and level of service are the control points of the analysis of intersections and must be fully considered to evaluate the overall operator of any road or intersection. As a case study alEshaqi- Mu'tasim road was selected, As is known to many people of the area, to move to the other bank of the river (on the Mutasim) must use it the passage from Samarra, (which lies 28 km) from Ishaqi, or refer to the Balad, which lies about (18 km), for this reason there is a need to establish a road linking between the road of Baghdad - Mosul to Mu'tasim accidentally crossing the Tigris River. It has recalled the need to examine the volumes of traffic passing on the proposed route and choose the number of passages.*

*For more information on these generating and destination point, we made surveys by asking questions to users at counting points. we have also surveys of the current traffic volumes and future traffic volume adoption with (20 years). Highway Capacity Manual was adopted in the analytical calculations to evaluate the proposed design which developed under a design guide for roads issued by the General Authority for Roads and Bridges.*

**Keywords:** HCM, Traffic, Traffic Survey, Two Lane Highway

**1- المقدمة**

لعل الممرات الترابية والمسالك الضيقة هي من اوائل الطرق التي استخدمها الانسان منذ عصر التاريخ، وان اقدم اثار للطرق كانت قد اكتشفت في منطقة بلاد ما بين النهرين منذ استعمال العجلة في الالف الثالث قبل الميلاد. يحظى النقل الحالي باهتمام واسع من خلال خطط النقل والمرور التي ترسم السياسات والاستراتيجيات لاتخاذ القرارات على المدى القصير او البعيد لتحسين نظام النقل والطرق وحل المشكلات المرورية وحماية المناطق السكنية في المدينة من المرور النافذ واستخدام تقنيات النقل الحديثة لتقليل التأثيرات البيئية. كل ذلك يعطي اهمية للتعرف عن النقل والمرور واهدافه ودوره في التنمية وخاصة في دراسات النقل المتعلقة بالمرور واثاره الذي يأخذ بعدا مكаниيا اوسع بكثير من السارع الذي يمر فيه [6].

**2- منطقة الدراسة**

**طريق كبان - المعتصم :** تقع قرية كبان في الجزء الشمالي من ناحية الاسحاقى وعلى مسافة تقدر ب (10كم) جنوب سدة سامراء ، وكما يعرف لدى الكثير من اهالى المنطقة ان الانتقال الى الضفة الاخرى للنهر (ناحية المعتصم) لابد من ان يتم العبور من سامراء والتي تبعد 28كم) عن الاسحاقى او الرجوع الى بلد والتي تبعد حوالي (18كم)، لهذا السبب جاءت ضرورة انشاء طريق يربط ما بين طريق بغداد- تكريت بطريق المعتصم عبرا بنهر دجلة. لقد تم اختيار هذا المكان بالتحديد لعدمن الاسباب وابرزها ان المسار يتقطع مع النهر في اضيق منطقة ولاحياء المعلم الاثرية في البلاد (سور القادسية) المعروف محليا بالجيسماني اضافة الى قرب المسار من الناحية باقل استملادات ممكنة.

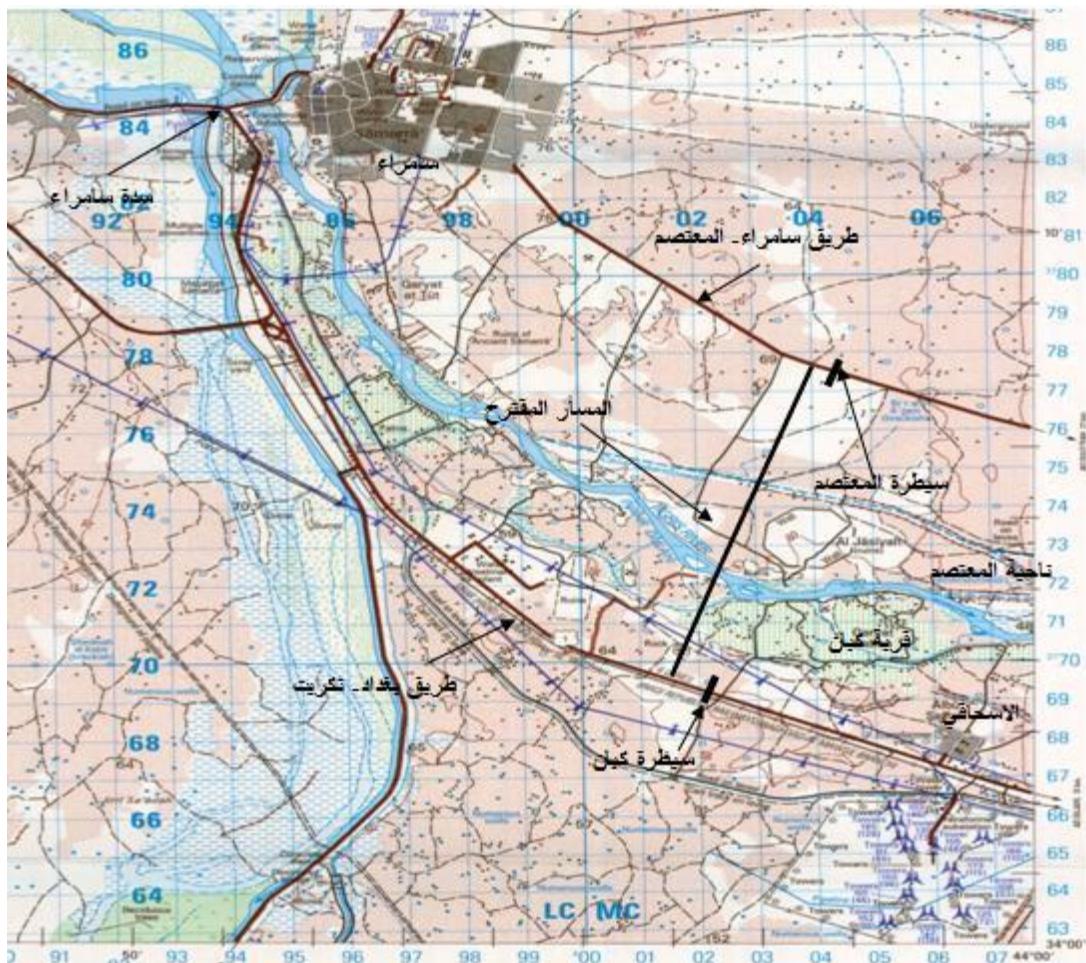
يبدا المسار المقترن انشاءه عند منطقة كبان وبالتحديد بعد سيطرة كبان على طريق بغداد - تكريت ( المكون من اربع ممرات - ممرین لكل اتجاه) متوجه الى نهر دجلة الى الضفة الاخرى ومجاورا لسور القادسية الاثري من الفترة العباسية على مسافة 300 م متوجها الى طريق المعتصم ( المكون من ممرین - ممر واحد لكل اتجاه) الذي بدوره يصل ما بين سامراء وناحية المعتصم ومنها الى باقي الاقضية والنواحي. الشكل (1) يبيّن الوضع الحالي لناحية الاسحاقى. يبلغ طوله الكلي حوالي (حسب الدراسة الاولية ) ب (500.95km) .

**3- الهدف من الدراسة**

ان الهدف من هذه الدراسة هو تحقيق ما يلى:

1. دراسة طبيعة المرور في المنطقة ونوع الطريق وتقييم الوضع الحالي.
2. حساب الاحجام المرورية الحالية والمستقبلية التي سوف تستغل الطريق.
3. تحديد اهمية ودرجة الطريق موضوع الدرس من حيث الابعاد والاستيعاب ونوع التبليط وعرض الاكتاف.
4. لدراسة التصميم الهندسي على ضوء المرور الحالي والمستقبل.
5. تحليل مشاكل التصميم ان وجدت.
6. التمهيد لدراسة تصميم مكملاً للطريق من جسور ومقربات واعمال تصريف وقناطر وغيرها.

سوف يتم اعتماد العمر المستقبلي للطريق ( 20 ) سنة سنة مضافة اليها سنتين لانشاء الطريق وستكون جميع الحسابات التحليلية تهدف الى اعطاء صورة قريبة من الوضع المستقبلي واعتماد نسبة زيادة سنوية مقدارها 4 % وكذلك تم اعتماد المواصفات الامريكية في الحسابات التحليلي [4].



الشكل ( 1 ) يبين الوضع الحالى لناحية الاس Hague.

#### 4- المسوحات المرورية

من التحديات المهمة التي تواجهه مهندسي الطرق والنقل هي توفير البيانات والمعلومات الخاصة بتصميم نظام نقل معين او تحليل كفاءة الاداء لنظام نقل موجود فعلا اخذين بنظر الاعتبار ان هذه البيانات تطبق مقاييس التصميم الكفوء والدقيقة ويحقق هدف النظام المتمثل بتحقيق نقل كفوء وامن للأشخاص , لذا اصبح هذا الموضوع جزء رئيسي لاغلب البحوث والدراسات [5]. لقيام بهذه الدراسة تم جمع المعلومات المرورية التالية:

#### 1-4 الاحجام المرورية

وحجم المرور يقصد به عدد المركبات المارة عبر نقطة معينة وخلال فترة زمنية محددة او يمثل عدد المركبات المارة على مقطع معين من ممر او طريق وخلال فترة زمنية محددة . ولتحقيق هدف الدراسة تم تقسيم نوع الاحجام المرورية حسب نوع وطريقة المسح الى مسح الاحجام المرورية للمسارات ومسح الاصل – الهدف Origin Destination Survey .

#### 2-4 الأحجام المرورية الحالية

قبل المباشرة بمثل هذه الاحصاءات تم القيام باستطلاع اولي للطريق لغرض تحديد موقع واعداد النقاط التي يتم عدتها الحصر والتي تدعى محطات العد والحصر Counting-Station , وقد تم الاعتماد على ثلاثة نقاط للسيطرة على المرور المتواجد في المنطقة لكي يتتسنى لنا تقييم مستوى الخدمة لهذه الطرق قبل وبعد انشاء الطريق المقترن وهذه النقاط هي :

1. سدة سامراء لمعرفة الاحجام المرورية التي تمر من على السدة الى مركز القضاء وبالعكس.
2. عند الشارع الرئيسي لطريق بغداد - تكريت عند قرية كبان ( عند سيطرة كبان ).
3. عند شارع المعتصم سامراء قرب سيطرة المعتصم

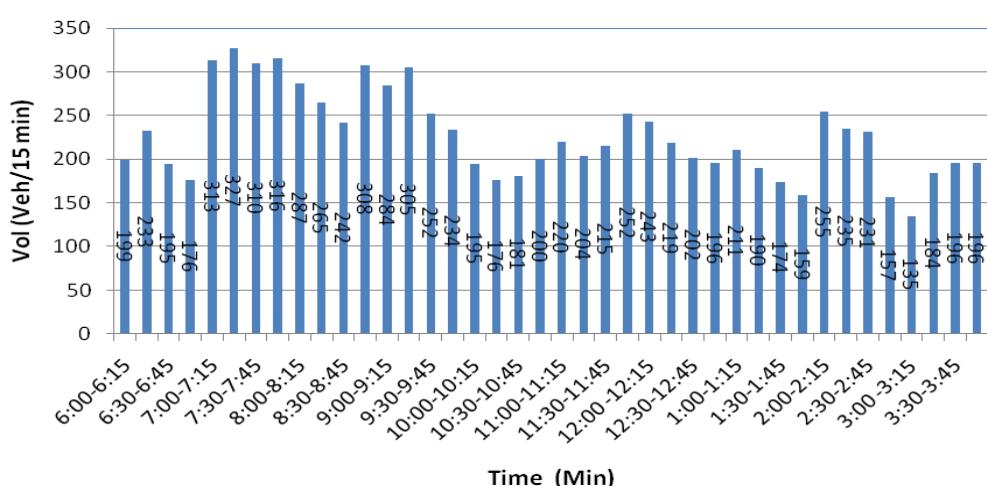
### 3-4 الاحجام المرورية الحالية

تم استخدام طريقة العد اليدوي من الساعة السادسة صباحا حتى الساعة الرابعة مساءا ولسبعة ايام على التوالي من تاريخ (2008/11/14 ولغاية 2008/11/18 ) لغرض تحديد ساعة الذروة ( اعلى حجم مروري على طريق ما خلال فترة زمنية معينة) التي تمثل الساعة التصميمية في التحليل والحسابات النظرية في هذه الدراسة . وتم ايضا تسجيل المركبات المرورية لكل 15 دقيقة لحساب معامل الذروة (PHF).

وبالاعتماد على الحجوم المرورية التي تم جمعها تم تبيان ان ساعة الذروة كانت بتاريخ (9/11/2008) والمصادف يوم الاحد لانه يملك اعلى ساعة ذروة والتي ستعتمد كساعة تصميمية, حيث كانت محصورة خلال الساعة (7:00-8:00 صباحا).

#### 1-3-4 الاحجام المرورية الحالية على سدة سامراء

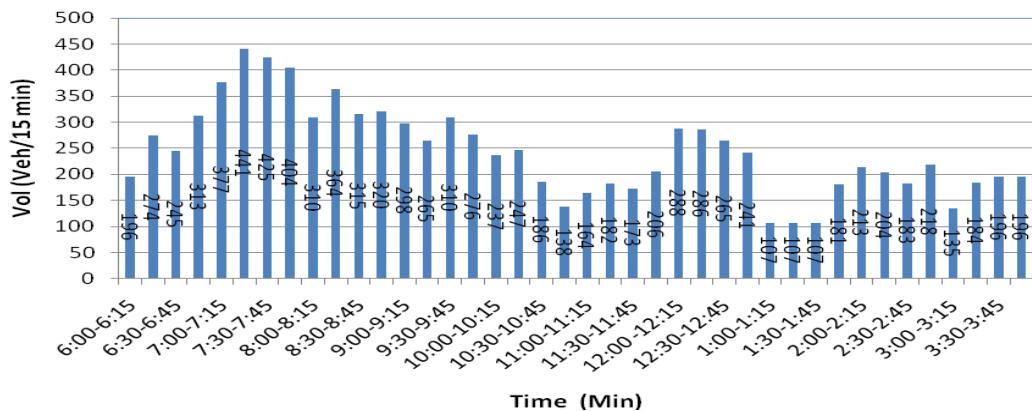
كان الهدف من جمع البيانات المرورية هو معرفة الاحجام المرورية التي تمر من على سدة سامراء قبل انشاء المسار المقترن الجديد وبلغت اعداد المركبات خلال هذه الساعة (1266) مركبة/ساعة. لكلا الاتجاهين الشكل(2) يبين الاحجام المرورية خلال اليوم وكل 15 دقيقة.



الشكل (2) حجم المرور خلال اليوم لكل 15 دقيقة على سدة سامراء بتاريخ 9/11/2008 والمصادف يوم الاحد

#### 2-3-4 الاحجام المرورية الحالية عند سيطرة كبان

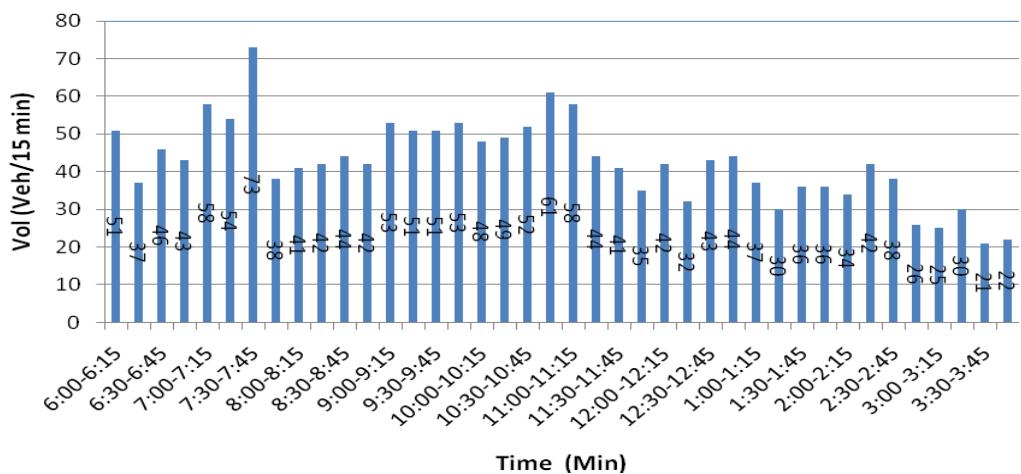
تم جمع البيانات المرورية والتي كان الهدف منها معرفة الاحجام المرورية التي تمر من على طريق بغداد - تكريت عند سيطرة كبان قبل انشاء المسار المقترن الجديد. وبلغت اعداد المركبات خلال هذه الساعة (1647) مركبة/ساعة. لكلا الاتجاهين الشكل (3) يبين الاحجام المرورية خلال اليوم وكل 15 دقيقة.



الشكل (3) حجم المرور خلال اليوم لكل 15 دقيقة على طريق بغداد - تكريت عند سيطرة كبان بتاريخ 9/11/2008  
والمصادف يوم الاحد

#### 3-3-4 الاحجام المرورية الحالية عند سيطرة المعتصم

تم جمع البيانات المرورية والتي كان الهدف منها معرفة الاحجام المرورية التي تمر من على طريق المعتصم - سامراء عند سيطرة المعتصم قبل انشاء المسار المقترن الجديد. وبلغت اعداد المركبات خلال هذه الساعة (223) مرکبة/ساعة لكلا الاتجاهين. الشكل(4) يبين الاحجام المرورية خلال اليوم وكل 15 دقيقة.



الشكل(4) حجم المرور خلال اليوم لكل 15 دقيقة على طريق المعتصم - سامراء عند سيطرة المعتصم بتاريخ 9/11/2008  
والمصادف يوم الاحد

#### 4-3-4 مستوى الخدمة الاحجام المرورية الحالية

بالاعتماد على المعلومات المرورية التي تم جمعها تم استخدام برنامج الاكسل لكي يتم تنظيم المعلومات وحساب معامل الذروة للمرور الذي يستخدم الطريق . وباستخدام برنامج ال HCS تم تحليل البيانات لمعرفة مستوى الخدمة للطرق الحالي. الجدول (1) بين الاحجام المرورية الحالية و المستقبلية و المركبات الثقيلة و عدد المركبات ومستوى الخدمة في منطقة الدراسة .

**الجدول (1) الاحجام المرورية الحالية و المستقبلية و المركبات الثقيلة و عدد الممرات و مستوى الخدمة على الطرق الموجدة ضمن منطقة الدراسة قبل انشاء الطريق المقترن وبتاريخ 09/11/2008 والمصادف يوم الاحد**

| مستوى الاداء (LOS) | الحجم الحالي (pcu) | PHF  | عدد الممرات الحالية | % HV | الحجم الحالي (مركبة/ساعة) |     | من والى                        | على سدة سامراء                            |
|--------------------|--------------------|------|---------------------|------|---------------------------|-----|--------------------------------|---|
|                    |                    |      |                     |      | Pc                        | Hv  |                                |   |
| D                  | 1098               | 0.96 | 2                   | 26   | 512                       | 181 | الداخل الى مركز<br>قضاء سامراء | طريق بغداد - تكريت عند سيطرة كبان         |
| C                  | 858                | 0.94 | 2                   | 20   | 456                       | 117 | الخارج من مركز<br>قضاء سامراء  |   |
| B                  | 1431               | 0.95 | 2                   | 24   | 700                       | 220 | من بغداد الى<br>تكريت          | طريق المعتصم الى سامراء عند سيطرة المعتصم |
| B                  | 1251               | 0.91 | 2                   | 28   | 521                       | 206 | من تكريت الى<br>بغداد          |   |
| C*                 | 575                | 0.78 | 1                   | 47   | 58                        | 52  | من ناحية المعتصم<br>الى سامراء | طريق سامراء عند<br>سيطرة المعتصم          |
|                    |                    | 0.74 | 1                   | 52   | 46                        | 59  | من سامراء الى<br>ناحية المعتصم |   |

وبناءاً على الاحجام الحالية والتي تم عرضها في الجدول اعلاه فان طريق سامراء المعتصم يعمل تحت مستوى خدمة مقداره C اي انه مستوى خدمة حرج اما فيما يخص الطريق الموجود على سدة سامراء فانها تعمل تحت مستوى خدمة مقداره C\*. الملحق D يبين نتائج التصميم للمسار المقترن.

## 5-مسح الأصل- الهدف (O-D ) ( Origin Destination survey )

ان لهذه الدراسة (O-D) اهمية كبيرة على مجمل شبكة الطرق ،حيث من الضروري معرفة مصدر الرحلات المستخدمي الطريق والمكان المقصود مع اسبابها(روتينية او ترفيهية او اجتماعية او تجارية او غيرها). تم طرح اسئلة لسائلين المركبات لمعرفة اصل ونقطة الهدف من الرحلة(O-D Travel) . تم تقسيم منطقة الدراسة الى منطقتين وكما مبين بالشكل (5). تم طرح الاسئلة لسائلين في منطقة قرية كبان (وهي قرية من سيطرة كبان (محطة حصر) Counting-Station) وذلك لاعتبارها نقطة هدف (Destination) رئيسية. بالإضافة الى نقطة حصر في شارع المعتصم سامراء قرب سيطرة المعتصم. النقاط الحاكمة (OP): وهي النقاط التي ينقطع فيها الطريق المقترن مع الطرق الرئيسية وفي هذه الدراسة توجد نقطتين ،لان المشروع عبارة عن ربط شارعين متوازيين مع جسر يمر عبر نهر دجلة. من خلال عملية المسح، سيتم تخمين الاحجام المرورية على الطريق،بالاضافة الى الاحجام المرورية للنقاط الحاكمة (OP). ويبيّن الشكل ادناه موقع النقاط الحاكمة(OP)



**الشكل (5) : نقاط الاصل- الهدف (O-D) والنقطات الحاكمة**

### 5-1 الأحجام المرورية على الطريق المقترن

من خلال عملية مسح الاصل والهدف (O-D) تم تخمين الاحجام المرورية التي سوف تستغل الطريق المقترن. اسماء نقاط الاصل- الهدف(O-D) موضحة أدناه وكما بيانت بالشكل (6).

- O-D No. 1) نقطة تقاطع الطريق المقترن مع طريق بغداد - تكريت (قريب من سيطرة منطقة كبان)
- O-D No. 2) نقطة تقاطع الطريق المقترن مع طريق المعتصم سامراء (عند منطقة قرية من سيطرة المعتصم)

جدول (2) يبين عدد المركبات من والى (O-D) بتاريخ 9/11/2008 وبهذا التاريخ وجد اعلى مرور في الساعة والذي سوف يعتبر ساعة الذروة في هذه الدراسة. اما الجدول(3) يبين اعداد المركبات الثقيلة ونوعها المسجلة بنفس ساعة الذروة الطريق في نفس التاريخ. وقد بلغت نسبة المركبات الثقيلة ب 25% من مجموع المركبات التي تستعمل الطريق حسب المعلومات المرورية التي تم جمعها.

**جدول (2) عدد المركبات بتاريخ (2008/11/9) والمصالف يوم الاحد من والى (O-D) للطريق المقترن**

| Destination |       |   | Origin |
|-------------|-------|---|--------|
| 2           | 1     |   |        |
| 32          | ..... | 1 |        |
| .....       | 24    | 2 |        |

**جدول (3) عدد المركبات الثقيلة بتاريخ (9/11/2008) والمصادف يوم الاحد من والى (O-D) (Hv/h) للطريق المقترن**

| Destination |       | نوع المركبة                     | Origin |
|-------------|-------|---------------------------------|--------|
| 2           | 1     |                                 |        |
| 3           | ..... | مركبة حمل متوسطة نوع (MT)(3)    | 1      |
| 2           | ..... | مركبة حمل كبيرة نوع (LT) (2-S2) |        |
| .....       | 4     | مركبة حمل متوسطة نوع (3)        | 2      |
| .....       | 2     | مركبة حمل كبيرة نوع (LT) (2-S2) |        |

## 2-5 ساعة الذروة

من خلال مسح الاصل- الهدف(O-D) وبالاعتماد على الحجوم المرورية التي تم جمعها تبين ان ساعة الذروة للاحجام المرورية بتاريخ (2008/11/9)، حيث كانت محصورة خلال الساعة(00:00-7:00 صباحا) والمصادف يوم الاحد وبلغت اعداد المركبات خلال هذه الساعة ( 56 ) مركبة/ساعة.

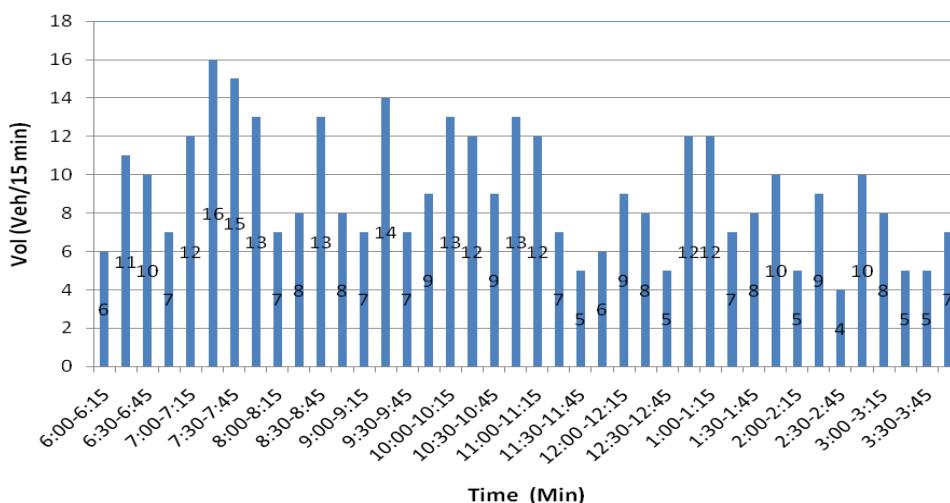
تم تسجيل المركبات لكل 15 دقيقة وذلك لحساب معامل ساعة الذروة وكما مبين بالشكل (6)، حيث كان مقدار معامل ساعة الذروة (PHF) = 0.80

$$\text{PHF} = \text{Hourly Volume} / \text{Peak Rate of Flow}$$

$$\text{PHF} = \frac{\text{Hourly Volume}}{4 \times V_{15} \text{ Min}}$$

$$\text{PHF} = \text{Peak Hour Factor}$$

$$V_{15} \text{ min} = \text{Volume during the peak 15 min of the peak hour}$$



**الشكل (6) حجم المرور خلال اليوم لكل 15 دقيقة للطريق المقترن بتاريخ 9/11/2008 والمصادف يوم الاحد**

### 3-5 حسابات سنة الهدف (Target Year)

ان الزيادة الطبيعية في حجم المرور (زيادة عدد الرحلات) هو نتيجة في ازدياد عدد السكان وتحسن الحالة الاقتصادية او اسباب اخرى . ان اجراء تحسين في طريق معين او في تصميم ينجدب اليه عدد غير قليل من سائقى المركبات للاستفادة من تحسيناته ،كون الطريق اقصر، احدث بالتصميم والتنفيذ وغيرها وقد تبلغ نسبة المرور المتحول نسبة عالية،حسب طبيعة الرحلة.

ان انشاء طريق جديد يربط الناحية بالاجزاء الاخرى سوف يشجع قسما من مستخدمي الطريق على القيام برحلات جديدة، كانوا متربدون للقيام بها سابقا وذلك لعدة اسباب منها تقليل زمن الرحلة او وجود مناطق سياحية او استحداث مناطق عمل جديدة مما يجعل الطريق اكثر جاذبية . وما ذكر اعلاه من مرور متحول او مرور متولد يؤدي الى زيادة في المركبات مستقبلا لذا تم تخمين نسبة زيادة سنوية مقدارها 4% للطريق المقترن، وقد تم اضافة نسبة 2% كنسبة للمرور متحول وذلك للاسباب التالية:

1. ان الطريق المقترن يخدم قضاء تكريت وبالتالي فانه عدد الرحلات المتوقعة للقضاء سيكون محدود.
2. تم اخذ بنظر الاعتبار المرور المتحول والذي يبلغ حوالي 56 مرکبة اساعة والذي يبلغ حوالي 25% من المرور الحالي الذي يستخدم طريق المعتصم - سامراء وبذلك يصبح نسبة معامل النمو او الزيادة السنوية بمقدار 6% ضمنها نسبة المرور المتحول.

كما من انفا فان الطريق المقترن ينقطع مع بغداد- تكريت لذا يتطلب ايجاد وسيلة لتصريف المرور بهذه المنطقة . تم ايجاد الاحجام المرورية في تلك المنطقة عن طريق العد المروري الذي تم الحصول عليه من طريقة(O-D survey). سيتم استخدام معامل شاحنات مكافئ مساوي الى (1.5) وذلك بالاعتماد على مواصفات الامريكية (HCM) والتي تعتمد على طوبغرافية المنطقة (والتي هي مستوية في منطقة الدراسة الحالية ) والمبنية في الجدول رقم ( 4 ) . الجدول (5) يبين الاحجام المرورية الحالية و المستقبلية و المركبات الثقيلة و عدد الممرات ومستوى الخدمة في المسار المقترن.

**جدول رقم ( 4 ) معامل المكافى للشاحنات حسب المواصفات العامة**

| طبيعة المنطقة |        |        | الصنف                   |                                  |
|---------------|--------|--------|-------------------------|----------------------------------|
| جبلية         | متدرجة | مستوية | للمركبات الحمل والباصات |                                  |
| 6.0           | 3.0    | 1.5    | E <sub>T</sub>          | للمركبات السياحية E <sub>R</sub> |
| 4.0           | 2.0    | 1.2    |                         |                                  |

**جدول (5) الاحجام المرورية الحالية والمستقبلية وعدد الممرات المطلوبة للطريق المقترن في سنة الهدف**

| عدد الممرات المطلوبة للتنفيذ | مستوى الاداء (LOS) | عدد الممرات في التصميم | الحجم المستقبلي PCU | الحجم الحالي (pcu)* | الحجم الحالي (مرکبة اساعة) |    |    | من والى             |
|------------------------------|--------------------|------------------------|---------------------|---------------------|----------------------------|----|----|---------------------|
|                              |                    |                        |                     |                     | Pc                         | MT | LT |                     |
| 1.0                          | C                  | 0.2                    | 191                 | 53                  | 27                         | 3  | 2  | من كيان الى المعتصم |
| 1.0                          | C                  | 0.1                    | 162                 | 45                  | 18                         | 4  | 2  | من المعتصم الى كيان |

$$\bullet \text{ معامل ساعة الذروة (PHF)} = 0.80$$

وبناءا على الاحجام المرورية المتوقعة لسنة الهدف والتي تبلغ (353) مرکبة اساعة للاتجاهين ، بعد تحليل البيانات فان عدد الممرات المطلوبة ممر لكل اتجاه مع مستوى خدمة (C). الملحق (D) يبين نتائج التصميم للمسار المقترن.

#### 4-5 مستوى الخدمة لمنطقة الدراسة بعد انشاء الطريق المقترن

ما ذكر اعلاه في التحليل المروري قبل انشاء الطريق المقترن فان سدة سامراء وطريق المعتصم كانا يشهدان ازدحاما مروريا ويعمل على مستوى خدمة (D) حاليا. اما بعد انشاء الطريق المقترن فان كثير من الرحلات التي كانت تستخدم سدة سامراء سوف تتتحول مستخدما المسار المقترن هذا بالإضافة الى تولد رحلات جديدة من ناحية المعتصم او من قضاء سامراء والغرض واحد الا وهو تقليل زمن الرحلة. جدول رقم (6) يبين نتائج التحليل المروري ومستوى الخدمة على سدة سامراء بعد انشاء الطريق المقترن (وبعد مرور سنتين انشاء الطريق المقترن).

**الجدول (6) الاجسام المرورية الحالية و المركبات الثقيلة و عدد المرارات ومستوى الخدمة على الطرق الموجودة ضمن منطقة الدراسة عند افتتاح الطريق المقترن**

| مستوى الاداء (LOS) | الحجم المروري بعد مرور سنتين (pcu) | PHF  | عدد الممرات الحالية | % HV | الحجم الحالي (مركبة/ساعة) |     | من والى                        | على سدة سامراء                                    |
|--------------------|------------------------------------|------|---------------------|------|---------------------------|-----|--------------------------------|---|
|                    |                                    |      |                     |      | Pc                        | Hv  |                                |   |
| B                  | 1234                               | 0.96 | 2                   | 26   | 512                       | 181 | الداخل الى مركز<br>قضاء سامراء | طريق بغداد<br>تكريت عند<br>سيطرة كبان             |
| B                  | 964                                | 0.94 | 2                   | 20   | 456                       | 117 | الخارج من مركز<br>قضاء سامراء  |   |
| B                  | 1608                               | 0.95 | 2                   | 24   | 700                       | 220 | من بغداد الى<br>تكريت          | طريق<br>المعتصم<br>سامراء عند<br>سيطرة كبان       |
| B                  | 1406                               | 0.91 | 2                   | 28   | 521                       | 206 | من تكريت الى<br>بغداد          |   |
| C                  | 646                                | 0.78 | 1                   | 47   | 58                        | 52  | من ناحية المعتصم<br>الى سامراء | طريق<br>المعتصم<br>سامراء عند<br>سيطرة<br>المعتصم |
|                    |                                    | 0.74 | 1                   | 52   | 46                        | 59  | من سامراء الى<br>ناحية المعتصم |   |

وبناءا على الاجسام المرورية المتوقعة بعد مرور سنتين اي بعد افتتاح لطريق المقترن ، وبعد تحليل البيانات فان الطرق اعلاه سوف تشهد تحسنا وحيث ان الطريق المقترن يودي غرضه في تقليل الازدحامات المرورية هذا بالإضافة الى الخدمة الت بيقمنها في تقليل وقت الرحلة من طريق المعتصم – سامراء الى طريق بغداد- لموصل.

#### 6- تقاطع الطريق مع النقاط الحاكمة

##### 6-1 موقع نقطة (OP1) (كبان)

تم استخدام طريقة العد اليدوي في نفس الايام وبنفس التوقيت لفترتين الصباحية والمسائية ) لغرض تحديد ساعة الذروة ( اعلى حجم مروري على طريق ما خلال فترة زمنية معينة) التي تمثل الساعة التصميمية في التحليل والحسابات النظرية في هذه الدراسة. وبالاعتماد على الحجوم المرورية التي تم جمعها تبين ان ساعة الذروة للحجوم المرورية لهذا الطريق بتاريخ (10/11/2008) والمصادف يوم الاحد، حيث كانت محسورة خلال الساعة(8:00-7:00) صباحا. الجدول (7) يبين الاجسام المرورية الحالية و المركبات الثقيلة و عدد المرارات ومستوى الخدمة في نقطة التقاطع(OP3). حيث كان مقدار معامل ساعة الذروة (PHF) = 0.892. الملحق (H) يبين نتائج التحليل لتقاطع المسار مع الطريق اعلاه.

**الجدول (7) يبين الاحجام المرورية الحالية و المستقبلية و المركبات الثقيلة و عدد الممرات ومستوى الخدمة في نقطة التقاطع (OP1) في سنة الهدف**

| مستوى الاداء (LOS) | عدد الممرات المطلوبة | الحجم المستقبلي PCU | الحجم الحالي (pcu)* | الحجم الحالي (مركبة ساعة) |    | الاتجاه | من والى                  |
|--------------------|----------------------|---------------------|---------------------|---------------------------|----|---------|--------------------------|
|                    |                      |                     |                     | Pc                        | Hv |         |                          |
| A                  | 2                    | 945                 | 326                 | 189                       | 34 | TH      | من تكريت متوجه الى بغداد |
| A                  | 1                    | 23                  | 8                   | 5                         | 1  | L       | القادم من OP 2           |
| A                  | 1                    | 87                  | 30                  | 15                        | 4  | L       | من بغداد متوجه الى تكريت |
| RTOR               |                      | 29                  | 10                  | 3                         | 2  | R       |                          |
| A                  | 2                    | 591                 | 204                 | 110                       | 24 | TH      |                          |
| RTOR               |                      | 110                 | 38                  | 22                        | 4  | R       |                          |

$$\cdot \text{معامل ساعة الذروة} = 0.892 \text{ (PHF)}$$

## 2-6 موقع نقطة (OP2) (المعتصم- سamerاء)

بالاعتماد على الحجوم المرورية التي تم جمعها تبين ان ساعة الذروة للاحجام المرورية هذا الطريق بتاريخ (2008/11/10) والمصادف يوم الاحد، حيث كانت محسورة خلال الساعة (7:00-8:00) صباحاً. الجدول (8) يبين الاحجام المرورية الحالية و المستقبلية و المركبات الثقيلة و عدد الممرات ومستوى الخدمة في نقطة التقاطع (OP2). حيث كان مقدار معامل ساعة الذروة (PHF) = 0.90. الملحق (I) يبين نتائج التحليل لتقاطع المسار مع الطريق اعلاه.

**الجدول (8) يبين الاحجام المرورية الحالية و المستقبلية و المركبات الثقيلة و عدد الممرات ومستوى الخدمة في نقطة التقاطع OP2 في سنة الهدف**

| مستوى الاداء (LOS) | عدد الممرات المطلوبة | الحجم المستقبلي PCU | الحجم الحالي (pcu)* | الحجم الحالي (مركبة ساعة) |    | الاتجاه | من والى                |
|--------------------|----------------------|---------------------|---------------------|---------------------------|----|---------|------------------------|
|                    |                      |                     |                     | Pc                        | Hv |         |                        |
| B                  | 2                    | 17                  | 6                   | 6                         | 0  | TH      | من المعتصم الى سamerاء |
| C                  | 2                    | 127                 | 44                  | 25                        | 5  | L       | القادم من OP1          |
| B                  | 2                    | 34                  | 12                  | 5                         | 2  | L       | من سamerاء الى المعتصم |
| RTOR               |                      | 78                  | 27                  | 13                        | 4  | R       |                        |
| B                  | 2                    | 8                   | 3                   | 3                         | 0  | TH      |                        |
| RTOR               |                      | 5                   | 2                   | 2                         | 0  | R       |                        |

$$\cdot \text{معامل ساعة الذروة} = 0.90 \text{ (PHF)}$$

## 6-3 حساب زمان الرحلة قبل وبعد تنفيذ المسار المقترن

يعرف زمان الرحلة بأنه الوقت الازم للمركبة لقطع مسافة محددة خلال سرعة معينة. ومن اجل حساب زمان الرحلة للمسار القديم الذي تسلكه المركبات للوصول الى ناحية المعتصم مرورا بقضاء سamerاء تم الاستعانة بعينة من عدة انواع من المركبات (خفيفة وثقيلة) من نقطة البداية المسار المقترن وتم استعمال معدل الوقت اللازم للوصول الى نقطة الهدف لكل نوع على حدى ومقارنته مع الزمن اللازم للوصول الى نفس النقطة من نفس نقطة البداية باستخدام المسار المقترن وبالسرعة التصميمية. جدول رقم (15) يبين نوع وسرعة المركبات ووقت الرحلة باستخدام المسار القديم والمسار المقترن.

حيث ان المسافة :-

- من طريق بغداد - تكريت عند منطقة كبان ( 28 كم جنوب سامراء ) مارا بقضاء سامراء عابرا سدة سامراء الى ناحية المعتصم = 59 كم. وقد تم احتساب معدل زمن الرحلة لهذه المسافة عمليا باستخدام موقف وكل نوع من انواع المركبات وكما مبينة بالجدول رقم (15).
- من طريق بغداد - تكريت عند منطقة كبان ( 28 كم جنوب سامراء ) مارا بالطريق المقترن حتى ناحية المعتصم = 9.5 كم وبسرعة 100 كم/ساعة .

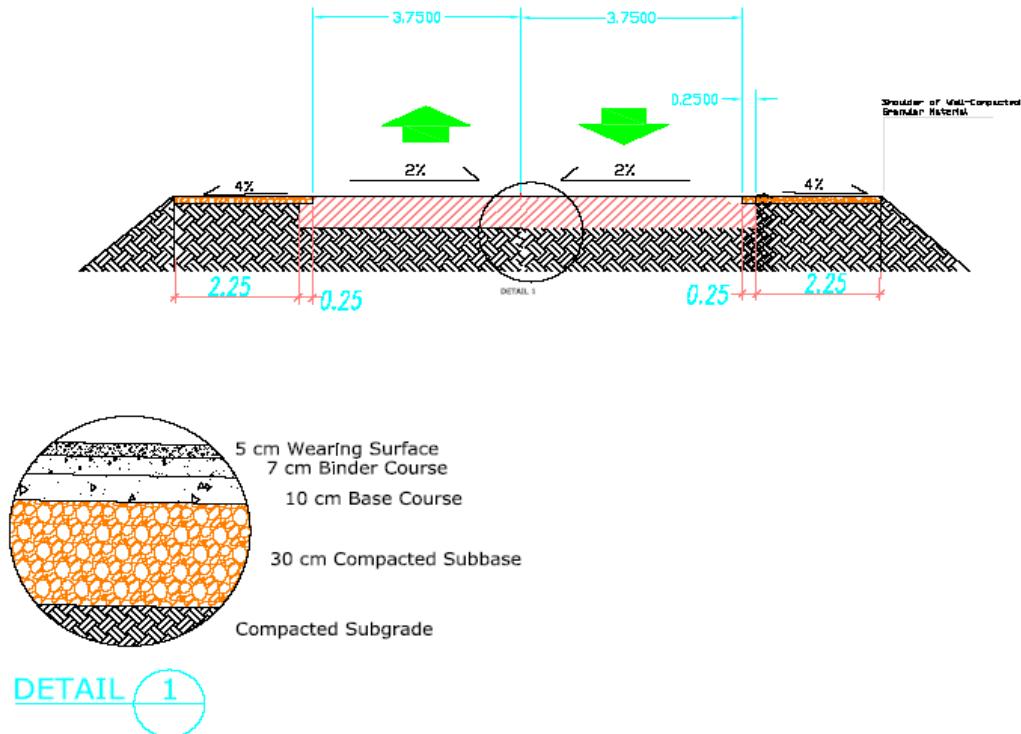
**جدول رقم (15) زمن الرحلة باستخدام المسار القديم والمسار المقترن.**

| نوع المركبات | زمن الرحلة (ساعة)<br>للطريق القديم | زمن الرحلة للطريق<br>المقترن وبسرعة<br>100 كم /ساعة |
|--------------|------------------------------------|---|
| PC           | 0.81                               | 0.095   |
| MT           | 1.10                               | 0.095   |
| LT           | 1.22                               | 0.095   |

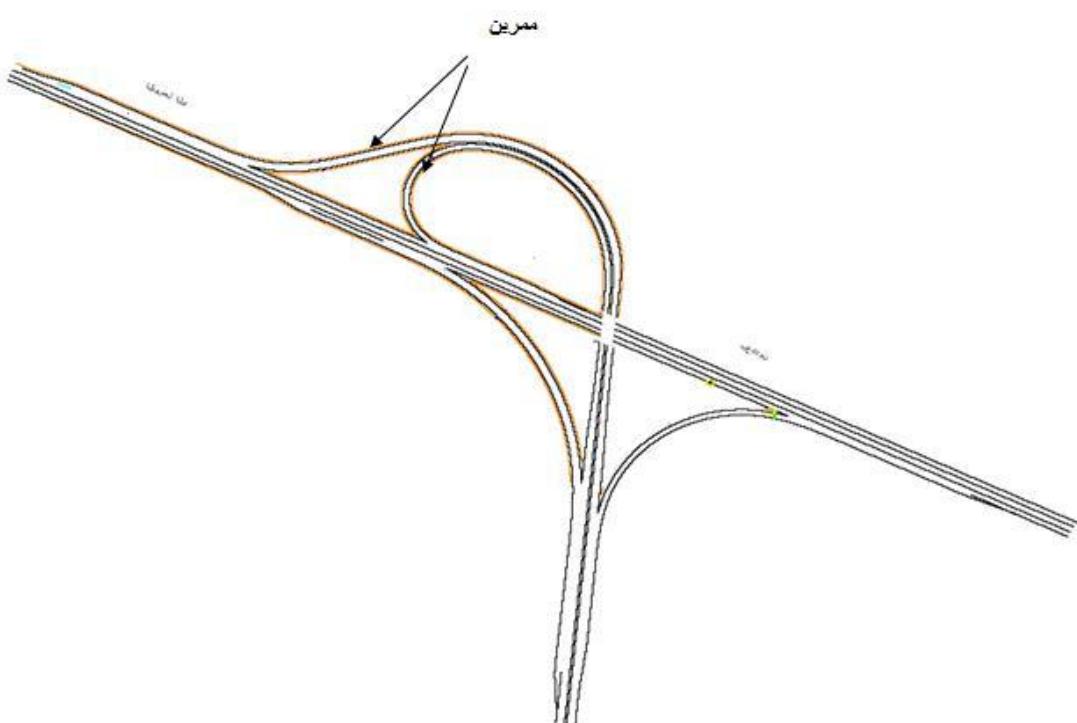
## 7- التوصيات

اعتمادا على النتائج التي تم الحصول عليها نوصي ما يلي:

1. يكون الطريق المقترن لجزئيه بممر، واحد لكل الاتجاه وبعرض ممر 3.75 م صنف الطريق A2/13.5 بموجب دليل التصميم للطرق الصادر من الهيئة العامة للطرق والجسور وكما موضح بالمخطط(1) .
2. اعتماد التصميم الخاصه بإنشاء تقاطع من نوع (Trumpet Interchange) في موقع (OP1&2) وبإعداد الممرات المبينة في الجدول رقم (4 و 5) وكما مبين في المخطط رقم (2) لتحقيق أعلى انتسيابية للحركة وتقليل زمن التأخير.
3. اعتماد التصميم الخاصه بإنشاء جسر على نهر دجلة(Bridge) في موقع النقطة الحاكمة رقم (2) ولممر واحد لكل اتجاه .



**مخطط رقم (1) مقطع مثالي للطريق المقترن**



**المخطط رقم (2) تقاطع نوع (Trumpet Interchange) في النقطة الحاكمة رقم (2 ، 1)**

## Appendix Appendix A

### التحليل المروري للمرور العابر على سدة سامراء قبل إنشاء الطريق المقترن

HCS2000: Multilane Highways Release 4.1a

Abbas Fadhl Jassim  
Al-Mustainsiriyah University

Phone: 07702187189 Fax: None  
E-mail: abbas\_fadhlj@yahoo.ca

---

#### OPERATIONAL ANALYSIS

---

Analyst: Abbas fadhl Jassim  
Agency/Co: Al-Mustainsiriyah University  
Date: 14/03/2009  
Analisis Period: 7:00-8:00 am  
Highway: Sammara dam Before  
From/To:  
Jurisdiction:  
Analysis Year: 2009  
Project ID: Tarffic Study of Al-Eshaqi City

---

#### FREE-FLOW SPEED

---

| Direction                         | 1         | 2         |
|-----------------------------------|-----------|-----------|
| Lane width                        | 3.0 m     | 3.0 m     |
| <b>Lateral clearance:</b>         |           |           |
| Right edge                        | 1.8 m     | 1.8 m     |
| Left edge                         | 1.8 m     | 1.8 m     |
| Total lateral clearance           | 3.6 m     | 3.6 m     |
| Access points per mile            | 25        | 25        |
| <b>Median type</b>                |           |           |
| Free-flow speed:                  | Measured  | Measured  |
| FFS or BFFS                       | 70.0 km/h | 70.0 km/h |
| Lane width adjustment, FLW        | 10.6 km/h | 10.6 km/h |
| Lateral clearance adjustment, FLC | 0.0 km/h  | 0.0 km/h  |
| Median type adjustment, FM        | 0.0 km/h  | 0.0 km/h  |
| Access points adjustment, FA      | 16.0 km/h | 16.0 km/h |
| Free-flow speed                   | 70.0 km/h | 70.0 km/h |

---

#### VOLUME

---

| Direction                        | 1           | 2          |
|----------------------------------|-------------|------------|
| Volume, V                        | 1098 vph    | 585 vph    |
| Peak-hour factor, PHF            | 0.96        | 0.94       |
| Peak 15-minute volume, v15       | 490         | 348        |
| Trucks and buses                 | 25 %        | 20 %       |
| Recreational vehicles            | 15 %        | 15 %       |
| <b>Terrain type</b>              |             |            |
| Grade                            | 0.00 %      | 0.00 %     |
| Segment length                   | 0.00 km     | 0.00 km    |
| Number of lanes                  | 2           | 2          |
| Driver population adjustment, fp | 1.00        | 1.00       |
| Trucks and buses PCE, ET         | 1.5         | 1.5        |
| Recreational vehicles PCE, ER    | 1.2         | 1.2        |
| Heavy vehicle adjustment, fHV    | 0.866       | 0.885      |
| Flow rate, vp                    | 1132 pcpapl | 786 pcpapl |

---

#### RESULTS

---

| Direction                          | 1             | 2             |
|------------------------------------|---------------|---------------|
| Flow rate, vp                      | 1132 pcpapl   | 786 pcpapl    |
| Free-flow speed, FFS               | 70.0 km/h     | 70.0 km/h     |
| Avg. passenger-car travel speed, S | 70.0 km/h     | 70.0 km/h     |
| Level of service, LOS              | D             | C             |
| Density, D                         | 16.2 pc/km/in | 11.2 pc/km/in |

Overall results are not computed when free-flow speed is less than 70 km/h.

## Appendix B

### التحليل المروري للمرور المار على طريق بغداد تكريت قبل انشاء الطريق المقترن

HCS2000: Multilane Highways Release 4.1a

Abbas Fadhl Jassim  
Al-Mustainsiriyah University

Phone: 07702187189 Fax: None  
E-mail: abbas\_fadhlj@yahoo.ca

---

#### OPERATIONAL ANALYSIS

---

Analyst: Abbas fadhl Jassim  
Agency/Co: Al-Mustainsiriyah University  
Date: 14/03/2009  
Analisis Period: 7:00-8:00 am  
Highway: Baghdad -Mousle befor  
From/To:  
Jurisdiction:  
Analysis Year: 2009  
Project ID: Tarffic Study of Al-Eshaqi City

---

#### FREE-FLOW SPEED

---

| Direction                         | 1          | 2          |
|-----------------------------------|------------|------------|
| Lane width                        | 3.3 m      | 3.2 m      |
| Lateral clearance:                |            |            |
| Right edge                        | 1.8 m      | 1.8 m      |
| Lem edge                          | 1.8 m      | 1.8 m      |
| Total lateral clearance           | 3.6 m      | 3.6 m      |
| Access points per mile            | 25         | 25         |
| Median type                       | Divided    | Divided    |
| Free-flow speed:                  | Base       | Base       |
| FFS or BFFS                       | 100.0 km/h | 100.0 km/h |
| Lane width adjustment, FLW        | 3.1 km/h   | 5.6 km/h   |
| Lateral clearance adjustment, FLC | 0.0 km/h   | 0.0 km/h   |
| Median type adjustment, FM        | 0.0 km/h   | 0.0 km/h   |
| Access points adjustment, FA      | 16.0 km/h  | 16.0 km/h  |
| Free-flow speed                   | 80.9 km/h  | 78.4 km/h  |

---

#### VOLUME

---

| Direction                        | 1          | 2          |
|----------------------------------|------------|------------|
| Volume, V                        | 1431 vph   | 1251 vph   |
| Peak-hour factor, PHF            | 0.95       | 0.91       |
| Peak 15-minute volume, v15       | 377        | 344        |
| Trucks and buses                 | 25 %       | 20 %       |
| Recreational vehicles            | 15 %       | 15 %       |
| Terrain type                     | Level      | Level      |
| Grade                            | 0.00 %     | 0.00 %     |
| Segment length                   | 0.00 km    | 0.00 km    |
| Number of lanes                  | 2          | 2          |
| Driver population adjustment, FP | 1.00       | 1.00       |
| Trucks and buses PCE, ET         | 1.5        | 1.5        |
| Recreational vehicles PCE, ER    | 1.2        | 1.2        |
| Heavy vehicle adjustment, fHV    | 0.866      | 0.885      |
| Flow rate, vp                    | 869 pcphpl | 776 pcphpl |

---

#### RESULTS

---

| Direction                          | 1             | 2            |
|------------------------------------|---------------|--------------|
| Flow rate, vp                      | 869 pcphpl    | 776 pcphpl   |
| Free-flow speed, FFS               | 80.9 km/h     | 78.4 km/h    |
| Avg. passenger-car travel speed, S | 80.9 km/h     | 78.4 km/h    |
| Level of service, LOS              | B             | B            |
| Density, D                         | 10.7 pc/km/ln | 9.9 pc/km/ln |

Overall results are not computed when free-flow speed is less than 70 km/h.

## Appendix C

### التحليل المروري للمرور المار على طريق المعتصم - سامراً عقب إنشاء الطريق المقترن

HCS2000: Two-Lane Highways Release 4.1a

Abbas Fadhl Jassim  
Al-Mustainsiriyah University

Phone: 07702187189      Fax: None

E-Mail: abbas\_fadhlj@yahoo.ca

#### Two-Way Two-Lane Highway Segment Analysis

Analyst                    Abbas Fadhl Jassim

Agency/Co.                Al-Mustainsiriyah University

Date Performed            14/03/2009

Analysis Time Period    7:00-8:00 am

Highway                    Al-Mutasim -Sammara Before

From/To

Jurisdiction

Analysis Year            2009

Description Traffic Study of Al-Eshaqi city

#### Input Data

Highway class            Class 1

Shoulder width          1.6 m      Peak-hour factor, PHF    0.74

Lane width                3.0 m      % Trucks and buses    52 %

Segment length          6.0 km      % Recreational vehicles    15 %

Terrain type             Level      % No-passing zones    25 %

Grade: Length            0.40 km    Access points/km    15 /km

Up/down                  3.0 %

Two-way hourly volume, V    575    veh/h

Directional split        60 / 40 %

#### Average Travel Speed

Grade adjustment factor, fG    1.00

PCE for trucks, ET            1.2

PCE for RVs, ER            1.0

Heavy-vehicle adjustment factor,    0.906

Two-way flow rate,(note-1) vp    858    pc/h

Highest directional split proportion (note-2)    515    pc/h

#### Free-Flow Speed from Field Measurement:

Field measured speed, SFM    - km/h

Observed volume, Vf            - veh/h

#### Estimated Free-Flow Speed:

Base free-flow speed, BFFS    100.0 km/h

Adj. for lane and shoulder width, fLS    3.8 km/h

Adj. for access points, fA    10.0 km/h

Free-flow speed, FFS    86.2 km/h

Adjustment for no-passing zones, fnp    2.3 km/h

Average travel speed, ATS    73.2 km/h

#### Percent Time-Spent-Following

Grade adjustment factor, fG    1.00

PCE for trucks, ET            1.1

PCE for RVs, ER            1.0

Heavy-vehicle adjustment factor, fHV    0.951

Two-way flow rate,(note-1) vp    817    pc/h

Highest directional split proportion (note-2)    490

Base percent time-spent-following, BPTSF    51.2 %

Adj. for directional distribution and no-passing zones, fd/np 8.2

Percent time-spent-following, PTSF    59.4 %

#### Level of Service and Other Performance Measures

Level of service, LOS    C\*

Volume to capacity ratio, v/c    0.27

Peak 15-min vehicle-kilometers of travel, VkmT15    1166    veh-km

Peak-hour vehicle-kilometers of travel, VkmT60    3450    veh-km

Peak 15-min total travel time, TT15    15.9    veh-h

#### Notes:

1. If vp >= 3200 pc/h, terminate analysis-the LOS is F.

2. If highest directional split vp >= 1700 pc/h, terminate analysis-the LOS is F.

## Appendix D

### التصميم المروري للطريق المقترن

HCS2000: Multilane Highways Release 4.1a

Abbas Fadhl Jassim  
Al-Mustainsiriyah University

Phone: 07702187189      Fax: None  
E-mail: abbas\_fadhlj@yahoo.ca

---

#### DESIGN ANALYSIS

---

Analyst:  
Agency/Co:  
Date: 14/03/2009  
Analisis Period:  
Highway:  
From/To:  
Jurisdiction:  
Analysis Year:  
Project ID:

---

#### LEVEL OF SERVICE

---

| Desired LOS | Direction | 1 | 2 |  |
|-------------|-----------|---|---|--|
|             |           | C | C |  |

---

| Lane width                        | Direction | 1       | 2       |         |
|-----------------------------------|-----------|---------|---------|---------|
| Lateral clearance:                |           |         |         |         |
| <hr/>                             |           |         |         |         |
| Right edge                        | m         | 1.8     | m       | 1.8     |
| Lem edge                          | m         | 1.8     | m       | 1.8     |
| Total lateral clearance           | m         | 3.6     | m       | 3.6     |
| Access points per mile            | 0         | 0       | 0       | 0       |
| Median type                       | Divided   | Divided | Divided | Divided |
| Free-flow speed:                  | Base      | Base    | Base    | Base    |
| FFS or BFFS                       | km/h      | 100.0   | km/h    | 100.0   |
| Lane width adjustment, FLW        | km/h      | 0.0     | km/h    | 0.0     |
| Lateral clearance adjustment, FLC | km/h      | 0.0     | km/h    | 0.0     |
| Access points adjustment, FA      | km/h      | 0.0     | km/h    | 0.0     |
| Median type adjustment, FM        | km/h      | 0.0     | km/h    | 0.0     |
| Free-flow speed                   | km/h      | 100.0   | km/h    | 100.0   |

---

#### VOLUME

---

| Volume, V                        | Direction | 1     | 2    |      |
|----------------------------------|-----------|-------|------|------|
| Peak-hour factor, PHF            | vph       | 191   | vph  | 162  |
| Peak 15-minute volume, v15       | 0.80      | 0.80  |      |      |
| Trucks and buses                 | %         | 15    | %    | 15   |
| Recreational vehicles            | %         | 5     | %    | 5    |
| Terrain type                     | Level     | Level |      |      |
| Grade                            | %         | 0.00  | %    | 0.00 |
| Segment length                   | km        | 0.00  | km   | 0.00 |
| Trucks and buses PCE, ET         | 1.5       | 1.5   |      |      |
| Recreational vehicles PCE, ER    | 1.2       | 1.2   |      |      |
| Heavy vehicle adjustment, fHV    | 0.922     | 0.922 |      |      |
| Driver population adjustment, fP | 1.00      | 1.00  |      |      |
| Flow rate, vp                    | pcph      | 259   | pcph | 219  |

---

#### RESULTS

---

| Desired LOS   | Direction | 1     | 2      |       |
|---|-----------|-------|--------|-------|
|   |           | C     | C      |       |
| Flow rate, vp   | pcph      | 259   | pcph   | 219   |
| Free-flow speed, FFS  | km/h      | 100.0 | km/h   | 100.0 |
| Allowable maximum service flow rate<br>for desired LOS, MSF | pcphpl    | 1575  | pcphpl | 1575  |
| Number of lanes required, N                                 | 0.2       | 0.1   |        |       |

Designers should perform an operational analysis on the possible choices for N.  
Overall results are not computed when free-flow speed is less than 70 km/h.

**8- المصادر**

1. الغوري, احمد, 1997,"التصميم الامن للشوارع المدنية", وثائق المؤتمر الاردني الاول لهندسة المرور والبيئة , نقابة المهندسين الاردنيين , عمان,الاردن, الجزء الاول, ص248-271.
2. بدر, يعرب, 1997,"نظام النقل والمرور في مدينة اللاذقية وافق تطوره", وثائق المؤتمر الاردني الاول لهندسة المرور والبيئة , نقابة المهندسين الاردنيين , عمان,الاردن, الجزء الاول, ص 78-100.
3. بروتن, مايكل, 1987,"مدخل لخطيط النقل", ترجمة الدكتور عماد اكرم الهاشمي والمهندس رموي حمدي صدر الدين, جامعة بغداد, مركز التخطيط الحضري والاقليمي للدراسات العليا .
4. Highway capacity Manual ,Transportation Research Board,2000.
5. Kay Fitzpatrick, Mark D.Wooldridge ,Omer Tsmihoni Jon M.,Collins,Paul Green,Karin M.Bauer ,Kelly D. Parma,Rodger ,Koppa,Douglas W. Harwood,Ingrid Anderson,Raymound A. ,Karmmes, and Brian Poggioli , " Alternative design consistency rating methods for two-lane rural Highways" FHWA-RD publication No.99-172, Auggest ,2000.
6. Peterborough comprehensive transportation plan update, 2001,"Study newsletter";<http://www.earhech.ca/Peterborough/200/pdf>.