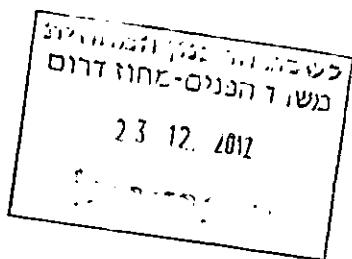


ט' ט' ט' ט' ט'



הנדסת סביבה והידרואלוגיה

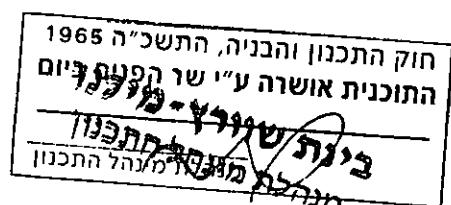
יעוז, תכנון, ניהול פרויקטים



נספח ניקוז וניהול נגר עילי

עbor תכנית מפורטת מס' 30/03/311

חניון מואה



חוק התכנון והבניה, התשכ"ה - 1965
משרד הפנים - מחוז הדרכים

הוועדה המומינית החליטה ביחס:

ט' ט' ט' ט' ט'

לאשר את התכנית

- התכנית לא נקבעה טעונה אישור השר
 התכנית נקבעה טעונה אישור השר

הוכן עbor:
ייר הוועדה המומינית - 30/03/2012
תאריך

מ.א. ערבה תכונה

מרץ 2012



תוכן עניינים

3	מבוא ומטרות הבדיקה1
3	פיזיוגרפיה של אזור התכנית2
3	חומר רקע	2.1
3	הידרולוגיה	2.2
4	מטאורולוגיה	2.3
7	שיטות עבודה3
7	מודלים לחישוב ספיקות תכנון	3.1
7	(1) מודל "פולגט"	
7	(2) עיקום מעפטת	
8	(3) קו קשר בין ספיקת שיא וגודל האגן	
8	(4) הנושא הרצינליות	
8	הסתברות תכנונית	3.2
9	תכנית הניקוז4
9	ספיקות תכנון	4.1
10	ניהול הנגר המגיע מהוץ לתכנית	4.2
11	ניהול הנגר בתחום התכנית	4.3
13	סיכום והמלצות5

רשימה טבלאות ותרשימים

4	טבלה מס' 1 – כמות משקעים سنوية בעין יהב
4	טבלה מס' 2 – עצמות גשם	
5	תרשים מס' 1. תרשימים סביבה וعروצים ראשיים	
6	תרשים מס' 2. מערכת ניקוז בקרבת התכנית	
8	טבלה מס' 3. נוסחאות לחישוב ספיקות שיא ע"פ גודל אגן הניקוז בלבד	
9	טבלה מס' 4 : אגני ניקוז באזור התכנית: שטחים וספיקות שיא	
11	טבלה מס' 5. מימדים אפשריים של תעלות ניקוז מוצעות	
12	תרשים מס' 3. תכנית ניקוז	

1. מבוא ומטרות הבדיקה

חניון מואה, תכנית מפורטת מס' 30/03/311, מוגדר כ"אזור שירות יבאה לדרך". החניון הוא חלק מתוכנית "דרך הבשימים" וממוקם סמוך לכביש 90, דרוםית למושב צופר. החניון כולל את שימושי הקרקע הבאים: שצ"פ, דרכית, שטח חניה, מבני ציבור (מרכז מבקרים).

מטרות הבדיקה ההידROLגית הינם:

- א. לבדוק את מיקום התכנית ביחס למערכת ההידROLגית האזורית;
- ב. חישוב ספיקות תכנן ורומי הצפה בגבולות התכנית;
- ג. הצעה למערכת הגנה על שטח התכנית מנגד עלי חיצוני;
- ד. בחינה של הניקוז הפנימי של שטח התכנית, כולל מערכת השהייה הנגר;
- ה. שילוב מערכת הניקוז של התכנית מול מערכת הניקוז של כביש 90 והשטחים החקלאיים המזרחיים לכביש.

2. פיזיוגרפיה של אזור התכנית

חניון מואה ממוקם סמוך לכביש 90, כ-1.5 ק"מ דרוםית ליישוב צופר (תרשיש מס' 1). אזור זה הוא אזור שטוח, עם גובה טופוגרפי משתנה מ- 0 עד 10 מטר מעל פני הים. כביש 90 מהווה מחסום בין חניון מואה ונחל ערבה מצד המזרחי של התכנית: מחד המערבי והדרומי החניון מושפע מערכת ניקוז מקומית; ומהצד הצפוני – צפון-מערבי, החניון מושפע מההתנחות ההידROLגיות של נחל עמר.

2.1 חומר רקע

נתוני הרקע ששימשו לתכנון כוללים:

- תוכנית אזור העבודה;
- מפה טופוגרפית בקנה"ם של 1:50,000 (הוצאת המרכז למיפוי ישראל, 1995).
- תוכנית מתאר ארצית משולבת למשק המים 34 ב' 3.
- מפת קרקע ישראל (י. דן, 1975).
- מדידה פוטוגרמטרית בקנה"ם 1:1000, הלפרין פלוט מדידות ופוטוגרמטריה בע"מ; מדידה בקנה"ם 1:1000, ראל מרכובי, מודד מוסמך מ.ר. 441.
- תחומי הרתנקות של הערבה, תוכנותיהם, ספיקות התכנן וכושר הולכה של מערכת הניקוז בנקודות הנבחרות. ארבל שי, גטקר מ', פרחי ר', מולכו ר', וכו', תחנה לחקר הסחף, אוקטובר 2001.

2.2 הידROLגיה

נחל עמר מוגדר כעורק ניקוז משנה לפי תמי"א 34 ב' 3. שטח אגן הניקוז של נחל עמר הינו 31.4 קמ"ר והכוון הכללי של הזרימה ממערב-מזרח, עד שפיכתו לנחל ערבה.

השיטה, בו מתוכנן חניון מואת, מוגדר כשטח הצפה לפי תמ"א 34 ב' 3. הצפה זו נגרמת, כנראה, על ידי נחל עמר וערוצים מקומיים (שלוחות של נחל עמר) הנשפכים לשטח התכנית מהגבועות המערביות (ראה סימן "שטח השהייה" בתרשים מס' 2). בטבלה מס' 4 מוצגים שטחי אגמי הניקוז של השלחות והספקות המחויבות, לפי מספר שיטות מקובלות (להלן שיטת החישוב ראה פרק 3 להלן).

הקרקעות באזור העכודה הן קרקען מדבריות, רגוסלים לסתים ואילויבום מדברי גס.

2.3 מטאורולוגיה

כמות הגשם السنوية הממוצעת באזור מושב עין יהב (ערבה תיכונה) הינה כ - 38 מ"מ, על סמך מדידות שבוצעו במושב בשנים 2003-2008. כפי שנייתן לראות בטבלה מס' 1, קיימים הבדלים משמעותיים בכמות המשקעים السنوية בין שנה לשנה. הגשמי מתרוצזים בימים בודדים ולעתים עשויה לרדת כל הכמות السنوية ב"שברי ענן" של שעות בודדות.

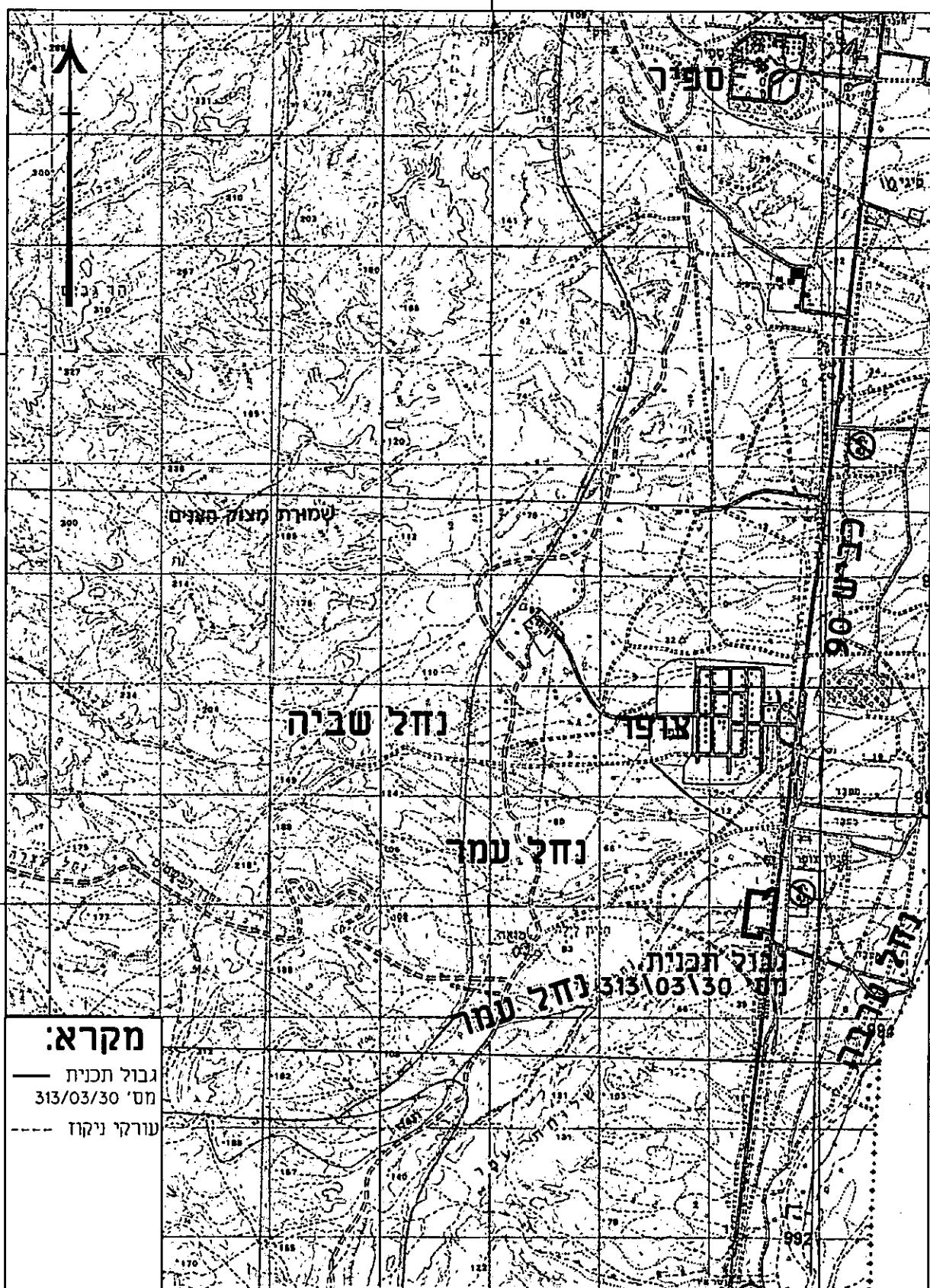
טבלה מס' 1 – כמות משקעים سنوية בעין יהב (לפי השירות המטאורולוגי)

שנה	כמות גשם (מ"מ)
2003/2004	32.7
2004/2005	59.3
2005/2006	39.5
2006/2007	25.7
2007/2008	33.6
38.2	ממוצע

עוצמות הגשם בהסתברויות השונות נקבעו על סמך 30 שנות מדידה בתחנה המטאורולוגית ביתbetaה, 1-12 שנות מדידה בתחנה המטאורולוגית בפארן (ראה טבלה מס' 2).

טבלה מס' 2 – עוצמות גשם

עוצמת גשם מקטימלית במ"מ לשעה, בפרק הזמן הבאים:					הסתברות (%)
60 דקות	30 דקות	20 דקות	10 דקות		
48	73	93	118	1%	
43	64	80	104	2%	
35	52	66	86	5%	
29	43	59	72	10%	
22	20	25	50	20%	
12	15	18	30	50%	



חניון מואה - נספחים ניקוז
תרשימים מס' 1
תאריך 2011
150000 ג'ט'ם 4990/4990/4990

תרשימים סביבה ונחלים ראשיים

אפקט
תודת סבינה ויזוואיזציה

זט

גבורת התוכנית
מספר 30 זורימה
ערוך 31/03/2011

היה פרשות המים
נבלות של יריד
גאותם רופלוגית
כובישׁ ۹۶

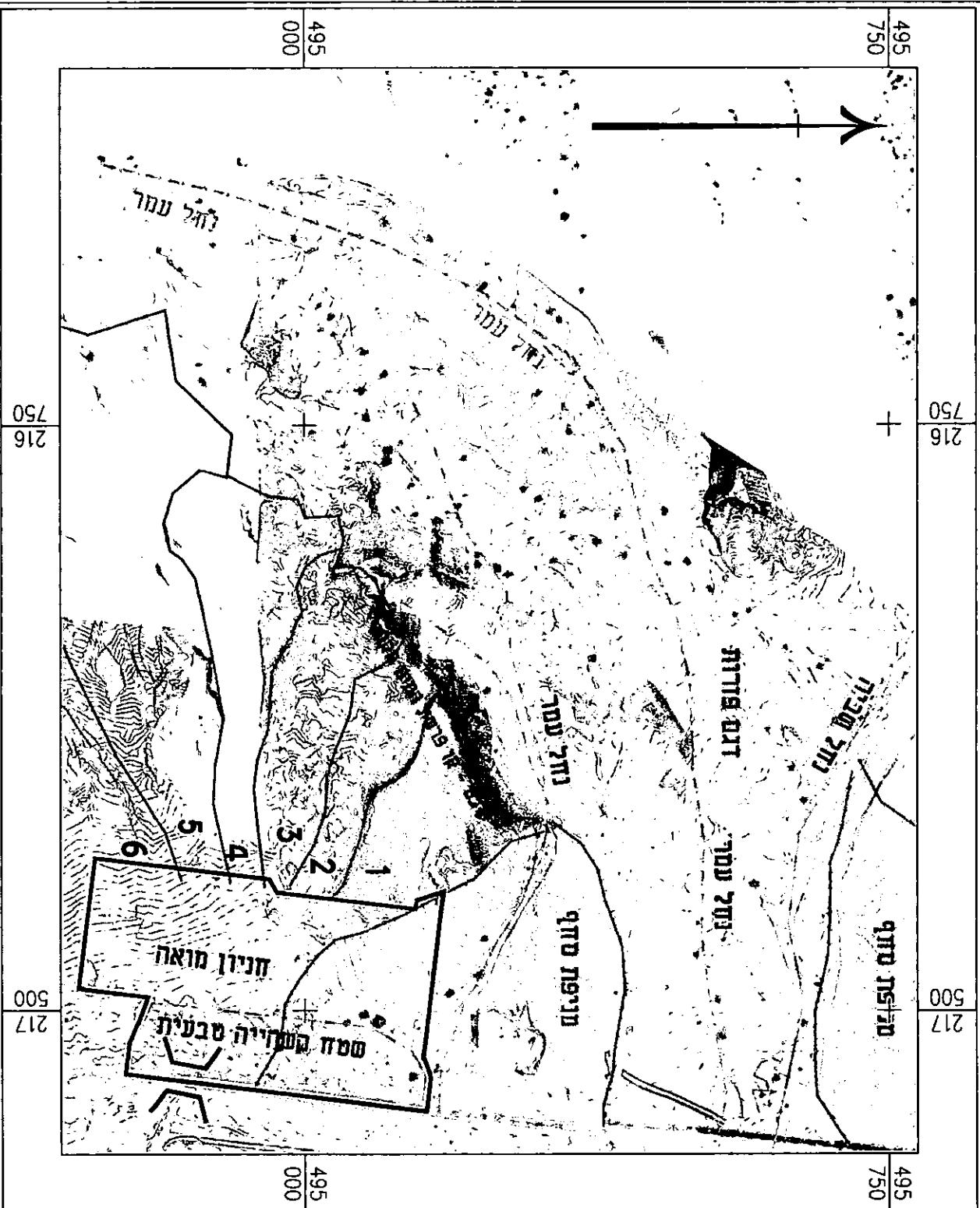
גנברג אורי גולד

תאגיד טלקום 2011

12500 1117

דניאל מואה: נספַח וינקוּן

תינוקות
1:2500 מ"מ
\\Storage\4990\4990-02.dwg



3. שיטות עבודה

בפרק זה סוכמו השיטות ששימשו לחישוב ספיקות התיכון ופשט ההצפה.

3.1 מודלים לחישוב ספיקות תיכן

חישוב הספיקות נעשה באربע שיטות:

- (1) מודל "פולגט";
- (2) לפי עוקום מעטפת, שהתקבל עבור נחלים של הערבה וים המלח;
- (3) לפי קו קשור בין ספיקותiciaariaות שונות וגודל אגן הניקוז שפותח עבור נחלים בערבה;
- (4) לפי נוסחה רציונאלית.

התוצאות חישוב הספיקות מוצגות בטבלה מס' 4, פרק 4.1 להלן.

(1) מודל "פולגט"

המודל המקובל כיום בארץ לחישוב ספיקות באגנים הגדולים מ – 1 קמ"ר הינו מודל הידרולוגי-סטטיסטי (פולגט). מודל זה, לחישוב ספיקותiciaariaות של גאות, מבוסס על מדידות הידرومטריות הקיימות בארץ בשילוב עם סוגים קרקעיות באגן הניקוז. עבור אזור נחל עומר נתוני המודל הם: אזור הידרולוגי 5 (אגנים קטנים), שטח אגן 31.4 קמ"ר וכמות גשם שנתית של 38 מ"מ.

(2) עוקום מעטפת

שיטה נוספת להערכת ספיקותiciaariaות היא, היא בנית עוקום מעטפת המבטאת את הקשר בין ספיקותiciaariaות לבין גודל אגן ההיקוות. עוקום מעטפת שכזה חושב עבור אזור הערבה ע"י התרנה לחקור הסחף (ארבל וחוב) בסקר שנערך בערבה בשנת 2001.

עבור אגנים הקטנים מ – 10 קמ"ר נוסחת עוקום המעטפת הינה:

$$Q=40.1 \times A^{0.66}$$

כאשר :

Q = ספיקת השיא (מ"ק/שנייה) בהסתברות 1%

A = שטח אגן ההיקוות (קמ"ר)

עבור אגנים@gdolim מ – 10 קמ"ר נוסחת עוקום המעטפת הינה:

$$Q=93.2 \times A^{0.39}$$

כאשר :

Q = ספיקת השיא (מ"ק/שנייה) בהסתברות 1%

A = שטח אגן ההיקוות (קמ"ר)

(3) קו קשר בין ספיקת שיא וגודל האג

מודול של קוי קשר בין ספיקת שיא בהסתברות מסוימת וגודל אגן הניקו פותח על ידי התנהה לחקר הסחף עבור תחומי התנקוזות ערבה (ארבל וחוב, 2001). מודול זה מבוסס על עיבוד סטטיסטי של הנתונים הנמדדים בתנקוזים הידرومטריות ונתונים שהתקבלו ממדידות של התנהה לחקר הסחף. סדרה של נוסחאות פותחה בנפרד עבור אגנים שגודלם יותר מ-30 קמ"ר, בתחום של מ-4 עד 30 קמ"ר ובאגנים הקטנים מ-4 קמ"ר.

בנספח הנוכחי השתמשנו בנוסחאות הבאות (ראה טבלה מס' 3):

טבלה מס' 3. נוסחאות לחישוב ספיקות שיא ע"פ גודל אגן הניקו בלבד (מתוך ארבל וחוב, 2001).

גודל אגן הניקו	הסתברות 1%	הסתברות 2%
קטן מ- 4 קמ"ר	$Q=-2.3394A^2+25.865A+8.3414$	$Q=-1.4475A^2+16.009A+5.1675$
מ-4 עד 30 קמ"ר	$Q=123\ln(A)-102$ (+/- 20)	$Q=92\ln(A)-85$ (+/- 20)
גדול מ-30 קמ"ר	$Q=123\ln(A)-102$ (+/- 38)	$Q=92\ln(A)-85$ (+/- 34)

A – שטח אגן הניקו (קמ"ר); Q – ספיקת שיא (מ"ק/שניה)

(4) הנוסחה הרציונלית

חישוב ספיקות התכנן לאגנים בעלי שטח הקטן מ – 1 קמ"ר בוצע באמצעות הנוסחה הרציונלית, המקובלת לחישוב ספיקות תכנן עבור אגנים קטנים :

$$Q_p = C I p A / 3.6$$

כאשר –

Q_p – ספיקת התכנן בהסתברות k (מ"ק/שניה) ;

C – מקדם הנגר (חסר ייחודות), עבור קורקעות מדביריות מקדם הנגר מוערך בכ – 0.5 ;

A – שטח האגן (קמ"ר) ;

I_p – עוצמת הגשם בהסתברות k (מ"מ/שעה).

3.2. הסתברות תכנית

לפי הוראות תמי"א 34 ב' 3, ההסתברות התכניתית עבור כבישים הינה 2%; הסתברות תכניתית עבור מגרשי חניה ושטחים מבוינים שלא מיועדים למגורים משתנה בין 2% עד 20%. מכיוון שהתקנית מתמקמת באזורי צחיה קיצוני, כאשר אי-הוואות של אי-ירועי הגשם והנגר הינה גבוהה; והפיזור בחישוב הספיקות גם כן גבוה, ההסתברות הנבחרת לתכנון מערכות הניקו הינה 2%.

4. תכנית הניקוז

תכנית הניקוז כוללת טיפול בנגר המגיע לשטח התכנית מחוץ לתוכנית וטיפול בנגר הנוצר בשטח התכנית.

להלן עקרונות תוכנית הניקוז :

- א. להוליך את המים המגיעים מחוץ לשטח התכנית, באופן שיחצו את שטח התכנית רק בתעלות מתוכנות.
- ב. קליטת מי גשמים תהיה ככל האפשר בתחום המגרשים.
- ג. מי הנגר ישמש לצורכי הרווחת הקרקע בשטח המגרש, בשכיף הסמוך או בשטחי גינון מקומיים או רציפים.
- ד. עודפי נגר יופנו לכיוון שטח השהייה/מעבר במקביל לכיביש 90 ומשם למעבר מים דרך כביש 90.
- ה. מגמת התכנון העיקרית של מערכת הניקוז הינה ניקוז השטח באופן עילי לפי השימוש הטבעי של השטח.

תשरיט תוכנית הניקוז מוצג בתרשים מס' 3.

4.1 ספיקות תכנן

ספקות התכנן עברו אגני ניקוז הגובלים בשטח התכנית, מוצגות בטבלה מס' 4. על מנת להחמיר את תנאי הבדיקה בחישוב לפי נוסחה רצינאלית, ומכוון שמדובר בעוצמות גשם גבוהות, כאשר כושר חידור הקרקע הרבה יותר נמוך מעוצמות הגשם, התקבלה הנחה, שככל גשם הופך לנגר ללא איובדים, ועל כן מקדם הנגר שווה ל- 1.

טבלה מס' 4: אגני ניקוז באזורי התכנית: שטחים וספקות שייא

ספקות שייא (מ"ק/שניה)							ספקת התבון הנבחרת (מ"ק/ש')	שטח (קמ"ר)	אגן ניקוז
לפי נוסחה רצינאלית	לפי גודל אגן הניקוז	לפי עוקום מעוטפת (1%)	לפי מודל "בולגט"	לפי גודל אגן	לפי גודל אגן הניקוז	לפי גודל אגן			
2%	1%	2%	1%			2%	1%		
מודל לא מתאים	מודל לא מתאים	232	321	360	160	250	230	31.4	נחל עמר
1.10	1.56	5.69	9.19	4.2	מודל לא מתאים	מודל לא מתאים	1.6	0.033	1
0.80	1.13	5.55	8.96	3.4	מודל לא מתאים	מודל לא מתאים	1.2	0.024	2
1.33	1.89	5.81	9.37	4.9	מודל לא מתאים	מודל לא מתאים	1.9	0.040	3
2.00	2.83	6.12	9.88	6.3	מודל לא מתאים	מודל לא מתאים	2.9	0.060	4
5.87	8.31	7.94	12.82	12.7	מודל לא מתאים	מודל לא מתאים	6.9	0.176	5
10.50	14.88	10.07	16.26	18.7			10.5	0.315	6

*סימון האגנים ראה בתרשים מס' 2.

תוצאות חישוב ספיקת שיא לפי גודל אגן היקזו מראות את הנ吐נים הגבוהים ביותר. עbor נחל עמר ספיקת התכנן הנבחרת הינה 230 מ"ק/שניה, הספיקה בהסתברות של 2% לפי גודל אגן היקזו ובדומה לספקה בהסתברות 1% לפי מודל פולגט.

תוצאות החישוב שהתקבלו לפי עוקס המעטפת לא מתאימות לפROYקט הנוכחי, כי הספיקה המוערכת לפי עוקס זה הינה בהסתברות של לפחות 1% ומעלה ואילו והסתברות התכנן בPROJECT הינה 2%.

עבור אגן מס' 6: תוצאות החישוב לפי גודל אגן היקזו ולפי הנוסחה הרציונאלית הין קרובות, וכן ספיקת התכנן הנבחרת הינה גבוהה מבין השניים - 10.5 מ"ק/שניה.

עבור אגן 5: ספיקת התכנן הנבחרת הינה ממוצע בין ערכיהם מחושבים לפי גודל אגן היקזו והנוסחה הרציונאלית, 6.9 מ"ק/שניה.

עבור אגנים 1, 2, 3 ו-4 תוצאות החישוב הין גבהות מידי, כך ש כדי לקבל את אותן הספיקות לפי הנוסחה הרציונאלית, נדרש עצמות גשם של כ – 500 מ"מ/שעה. לפי כך, ספיקות התכנן הנבחרות הין תוצאות החישוב לפי הנוסחה הרציונאלית עבור גשם בהסתברות של 1% (ראה [טבלה מס' 4](#)).

4.2 ניהול הנגר המגיע מוחרך לתכננית

4.2.1. נחל עמר

התכננית גובלת במניפת הסחף של נחל עמר. העורץ הקרוב ביותר לגובל התכננית הוא ברוחב של כ – 8 מטר ובעל עומק זרימה מלאת גdots של כ – 1 מטר. עורץ זה, בשיפוע של 2.5% מעביר ספיקת של כ – 40 מ"ק/שניה. ספיקה זו נוכחה מ – 230 מ"ק/שניה (ספקת תכנן). זרימה על גבי מניפת סחף מפזרת על פני מספר ערוצונים, כך שכל עורץ מעביר כמות מים נוכחית מהספקה הנכנת מניפה. מכיוון שלא ניתן לדעת מהו נתיב זרימת הנחל באירוע הבא, נספח ניהול הנגר ממליץ להגן על החלק הצפוני של התכננית על ידי סוללת הגנה. סוללת הגנה בגובה של כ- 2.5 מטר תיתן הגנה מספקת בהסתברות של 2% לשטחי החניון.

מים המגיעים אל כביש הגישה לחניון, יעברו את הכביש דרך מעביר מים חצי אירי (ראה גם סעיף 4.2.3 להלן) ויזרמו במקביל ומעורב לבביס 90 בשיטה פתוחה לכיוון מעביר אירי קיים על כביש 90

(ראה [תרשים מס' 3](#)), ומשם יזרמו לכיוון מזרחה אל נחל ערבה.

4.2.2. שלוחות מערביות של נחל עמר

שלוחות שmagיות מהגביעות המערביות של נחל עמר הין בעלות שטח אגן של פחות מ-1 קמ"ר, כך שמכל אחת מגיעה ספיקה נוכחית יחסית, אבל כוללת ריכוזים גבוהים של סחף נחל. טיפול בנגר המגיע ממערב ודרום-מערב, מותבסס על תיעול הנגר בתעלות הגנה והפנייתו, דרך שטח פתוח, למעביר אירי קיים על כביש 90 לכיוון נחל ערבה (ראה [תרשים מס' 3](#)).

נגר עלי משלוחות 1, 2 ו-3 נכנס לאזור התכננית דרך שטח פתוח 20. סך כל הספיקה של שלוחות הללו הינה 4.7 מ"ק/שניה (תעלת מס' 1). נגר עלי משלוחות 5-4 וחלקים משלוחה 6 נאסף על ידי תעלת מס' 2, נכנס לשטח התכננית באזורי של תא השטח 25 ומופנה גם כן לשטח פתוח 20. השטח הפתוח מהוועה שטח השהייה עבור אגנים אלה. עדפי מים יכוונו דרך תעלות 1 ו-2 ותעלת 1+2 לכיוון השטח חקלאי (תא שטח 22), במקביל לכביש 90 ומשם דרך מעביר אירי קיים ותעלת קיימת לכיוון נחל ערבה. מדובר בספיקת תכנן משותפת של 13.0 מ"ק/שניה (תעלות מס' 2-1). התוואי המומלץ לתעלת המתוכננת הינו בין גבול התכננית לבין הבניין (כ – 10 מטר רוחב). רוחב זה יש להושיף רצואה ברוחב של כ-3 מטרים על מנת לאפשר מעבר לכלי תחזקה.

סוללת הגנה בגובה של עד 1 מטר בגבול הדורומי של התכנית מפרידה בין שטח התכנית לבין הנגר, המגיע אליה מכיוון דרום.

טבלה מס' 5. מימדיים אפשריים של תעלות ניקוז מוצעתות.

מספר תעלה	שיפוע צד (1:m)	רחוב קרקעתי (מטר)	שיפוע אורכי (מטר/מטר)	גובה זרימה מינימלי ^{*(מטר)}	גובה זרימה מינימלי ^(מטר)	מרחק בין גדרות (מטר)	מהירות זרימה (מטר/שניה)	ספיקת מים, מ"ק/שניה
1	5	3	0.01	0.6	0.04	8	1.6	5.0
2	5	2.0	0.01	0.6	0.04	6	1.6	8.0
1+2	4	3	0.01	0.9	0.04	10	2.0*	13.0
1+2	0	2.7	0.01	1.0	0.02	3.0	5.0	13.3

* מהירות גובהה מהמומלצת עבור תעלות עפר. צריך לתקן דיפון והגנות נגד מחרוז.

3.4.2.3. מעבירים מים

מכיוון שהשיפועים של אזור התכנית נמוכים, ולפי המלצה של רשות הניקוז, נספח זה ממליץ לביש מעבירים מים איריים באזורי התכנית. מעביר מים איריי יתוכנן במעבר של תעלות מס' 1-2 דרך כביש פנימי של התכנית (מג'ר 20 אל המגרש 22), ראה תרשימים מס' 3).

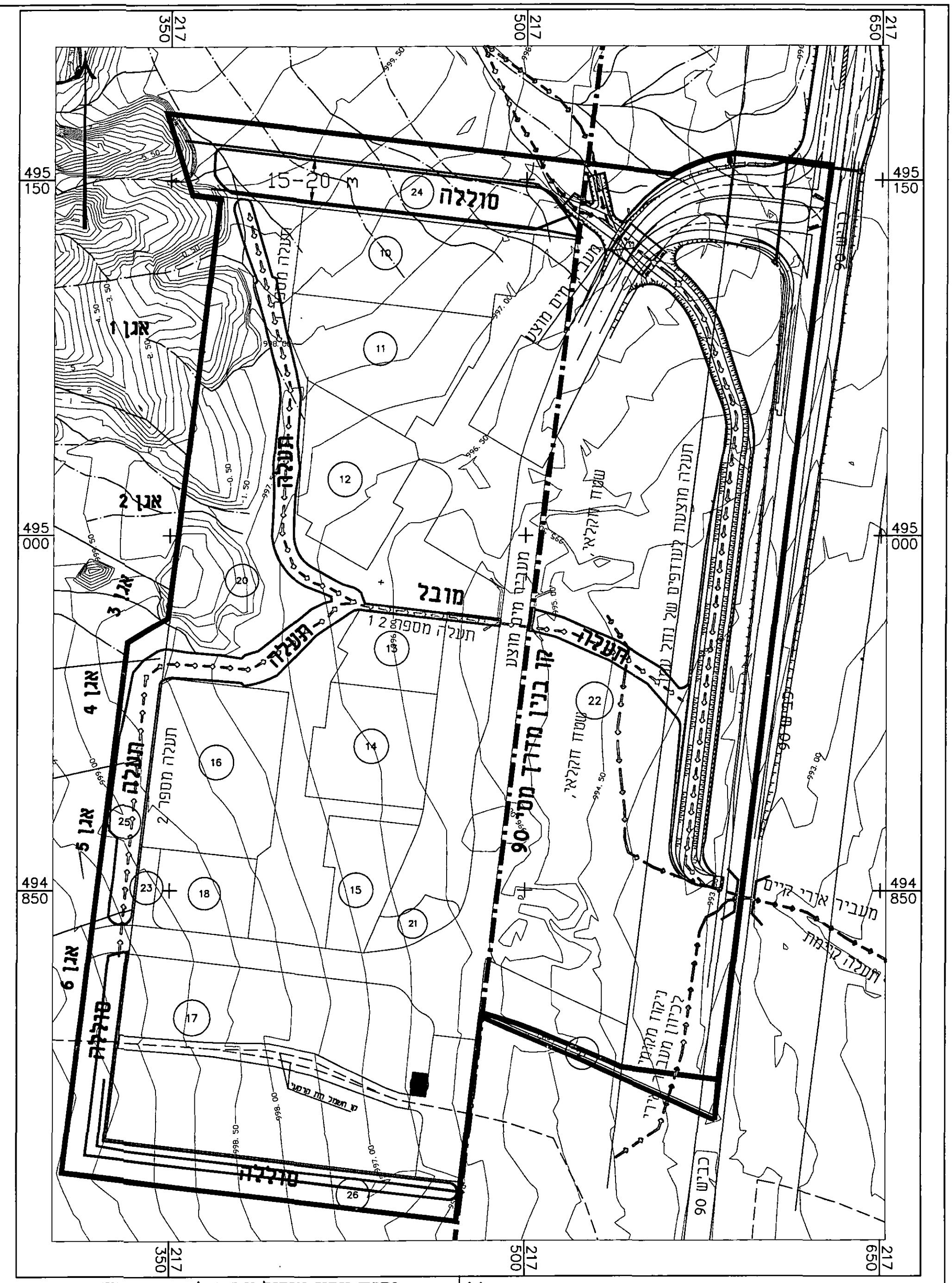
מעביר חצי-אيري, מומלץ בחציית כביש הכניסה לשטח התכנית. כביש הכניסה לחניון מואה מצד אחד חוצה את תוואי נחל עמר, שמשיך דרומה אל שטח התכנית לכיוון מעביר אירוי קיים, ומצד שני חוצה את סוללת הגנה, שמיועדת להגנה על שטח התכנית מהצפה של נחל עמר. בהתבסס על אילוצים אלה - מעביר חצי אiry (כביש הכניסה) תתוכנן במטרה שהספקות בהסתברות גבוהה יעברו מתחת לכביש גישה, וספקות בהסתברויות נמוכות יעברו מעל כביש הכניסה.

כמו כן, סוללת הכביש בה מתוכנן המעביר החצי האירי משמשת גם מעין סוללת הגנה מפני כניסה חופשית של זרימת נגר עילי לכיוון התכנית. על כן מומלץ לבדוק את הצורך בדיפון דפנות סוללת הכביש משני צדיה, עד מפלס פני האספלט בנקודה הנמוכה שבכביש.

הנקודה הנמוכה בכביש הכניסה מעלה הגשר האירוי צרכיה להיות נמוכה מהרים המקביל לה בכביש 90, וזאת על מנת להגן על כביש 90 מפני זרימה מכיוון נחל עמר.

4.3 ניהול הנגר בתחום התכנית

הכוון הטבעי של שטח התכנית הינו מזרחה אל השטח הפתוח, במקביל לכביש 90. נגר הנוצר בשטח התכנית יופנה דרך שטחים ירוקים, תעלות מס' 2-1 וכבישים (חניות), לכיוון שטח פתוח זה במקביל לכביש 90 ומהם למעביר מים אירוי על כביש 90 לכיוון נחל ערבה.



נספח ניקוז וניהול נגר עליי – חניון מואה תרשיט מס' 3

תכנית ניקוז

מץ 2012
ט' 1500 ?
\\Stor6\4990\dwg\4990-03.dwg



הנדסת סביבה וחידרולוגיה

**נחיב זרימה טבעי או עיפי → → מערב מים קיים ↗
פיתוח שטח מותalcon ↗ מערב מים מותalcon ↗**

סוללה
גבול אגן משני

מקרא:

תעלת ניקוז מודען
31/03/30

5. סיכום והמלצות

1. חניון מואה, תכנית מפורטת מס' 311/03/30 מוגדר כ"אזור שירות יציאה לדרך". החניון הוא חלק מתכנית "דרך הבשימים" וממוקם סמוך לכביש 90 דרומית למושב צופר. שטח התכנית כ- 100 דונם.
2. כביש 90 מהווה מחסום בין חניון מואה ונחל ערבה מצד המזרחי של התכנית; מצד המערבי והדרומי החניון מושפע ממערכת ניקוז מקומית; מצד הצפוני – צפון-מערבי, החניון גובל במניפת הטחף של נחל עמר ושלוחותיו המזרחיות.
3. נחל עמר, יובל של נחל ערבה, מוגדר כעורק ניקוז משנה לפי תמא 34 ב' 3. שטח אגן הניקוז של נחל עמר הינו 31.4 קמ"ר. ספיקת התיכון בהסתברות של 2% הינה כ- 230 מ"ק/שניה.
4. תכנית הניקוז המוצעת כוללת סוללות הגנה ותעלות ניקוז.
5. סוללת הגנה בגובה של כ- 2.5 מטר מצד הצפוני של התכנית מיועדת להגנת שטח התכנית מזרימות של נחל עמר בהסתברות של 2%.
6. סוללה דרומית בגובה כ- 1.0 מטר מיועדת להגנת שטח התכנית מגניר עלי הזרם מאגני ניקוז מקומיים מזרום לתכנית.
7. עלות הקפיאות מצדה המערבי של התכנית אוספות את הנגר משלאותיו של נחל עמר. עלות אלו כניסה לשטח התכנית דרך תא שטח 20 ו- 25, ומשם בתעלה פנימית (1+2) המים זורמים לכיוון השיטה הפתוח לאורך כביש 90 (תא שטח 22) ודרך מעבר אيري קיים ותעלה חקלאית קיימת לכיוון נחל ערבה.
8. על פי בדיקה הידROLוגית ולפי הוראה של רשות הניקוז, יש להשאיר רצואה של 10 מטר לתעלת ניקוז פנימית (1+2) ובנוסף לכך רצואה ברוחב מינימאלי של 3 מטר לאורך התעלה על מנת לאפשר מעבר לכלי תחזוקה.
9. מעבר חצי – אירי יתוכנן בחציית כביש הכניסה על ידי נחל עמר ויאפשר לשפיקות קטנות לעبور מתחת לביש כאשר הספיקות בהסתברות נמוכה יעברו מעל הכביש. מים שנכנסו דרך גשר חצי- אירי אל שטח התכנית, יזרמו במקביל לכביש 90 לכיוון מעבר אירי על כביש 90 ומשם מזרחה - לכיוון נחל ערבה.
10. מומלץ לבדוק את הצורך בדיפון דפנות סוללות הכביש משנה צידיה, עד מפלס פני האספלט בנקודת הנמוכה שבכביש.
11. הניקוז הפנימי של שטח התכנית מבוסס על שיפוע טבעי של השיטה לכיוון מזרח ומשם דריך מעבר אירי קיים בכביש 90 ותעלה חקלאית קיימת לכיוון נחל ערבה.