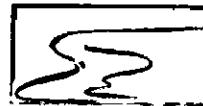


הנתקבל 254-6



אפיק

הנדסת סביבה והידרואלוגיה

חוק התכנון והבנייה, התשכ"ה - 1965

משרד הפנים - מחוז הדרכים

הוועדה המומנטית הכלכלתית-חברתית

יעוז כהן, מנהל פרויקטים

לאס אג התכנון

- התוכנית לא נקבעה טעונה אישור הרשות
 התוכנית נקבעה טעונה אישור הרשות

ייר החוצה המרווית

תאריך 14.11.14

נספח ניקוז מנהה

הבנייה מודפסת 7/03/18/2

קיוב אוריים

מאי 2008

אוקטובר 2012

(השלמת קו כחול הכלול תחום השפעה של המט"ש)

הוכן עבור:

קיוב אוריים

הגהה סבבון המומנטית
אלון עזק תעסיה עומק
טלפון: 08-6460914

לשכת התכנון המחזית
משרד הפנים-מחוז דרכים

12.12.2013

הנקבל

תוכן עניינים

3	מבוא	1
3	נתוני רקע	2
3	טופוגרפיה, קרקעות וعروציזרימה טבעיות בתחום התכנית	2.1
3	างן הניקוז וחלוקת לאגני משנה	2.2
4	המודלים הידרולוגיים	3
4	מודל לחישוב ספיקות תכנן באגנים גדולים	3.1
4	מודלים לחישוב ספיקות תכנן באגנים קטנים	3.2
4	תקופת החזרה	3.3
6	בדיקה מערכת הניקוז בתכנית	4
6	כללי	4.1
6	מהלך הבדיקה	4.2
6	תוצאות הבדיקה	4.3
6	างן המשנה – בחינה כללית	4.3.1
7	างן משנה 1	4.3.1.1
7	างן משנה 2	4.3.1.2
8	างן משנה 3 - הקיבוץ	4.3.1.3
11	שכונות הרחבה – אגני משנה 4 - 6	4.3.2
14	מסקנות והמלצות לשלביו התכנון המפורט	5

רשימת טבלאות ותמונות

6	טבלה מס' 1 – ספיקות התכנן של אגני המשנה
10	טבלה מס' 2 - חלופות אפשריות לתעלות הגנה הנדרשות להעברת הספיקה בהסתברות 1% באgni משנה 1 - 2
10	טבלה מס' 3 - חלופות אפשריות לתעלות הגנה בעלות כושר הולכה המתאים להעברת הספיקה בහסתברויות של 5% - 10% באgni משנה 1 - 2
12	טבלה מס' 4 - חלופות אפשריות לתעלות נדרשות באgni משנה 4 – 6
9	תמונה מס' 1 – תעלת 1-2 לאורך הגדר הדром מזרחית של הקיבוץ
9	תמונה מס' 2 – תעלת 2-1 לאורך כביש הגישה לקיבוץ
9	תמונה מס' 3 – תעלת 2-2 במקביל לגדר ולתעלה 2-1
13	תמונה מס' 4 – אזור נמוך ללא מוצא ניקוז במרכז הקיבוץ
13	תמונה מס' 5 – סוללה לאורך הגבול המערבי של הקיבוץ (סמוך לאורות)
13	תמונה מס' 6 – מעביר מים חסום למחצה וסוללה לאורך הגבול הצפוני של הקיבוץ

רשימת תרשימים

5	תרשים מס' 1 – מפת מראה מקום
15	תרשים מס' 2 - תעלות הגנה ומעברי מים מוצעים וכיווני זרימה משוערים על רקע התכנית המפורטת

1 מבוא

נספח הניקוז הוקן עבור תכנית מפורטת מס' 7/118/03/2 של קיבוץ אורים שבמועצה אזורית אשכול. הנספח עוסק בהסדרות הניקוז. בשכונות הרחבה המתוכנת בקיבוץ (נ"צ מרכז: 154500/579500).

מטרת נספח הניקוז הנוכחי הינה לאפשר את מתן פתרונות הניקוז הנדרשים בתכנית המתאר המפורטת, על בסיס עקרונות ניקוז מקובלים.

2 נתוני רקע

נתוני הרקע ששימשו לתכנון כוללים:

- א. מפה טופוגרפית בקנה"מ של 1:50,000 (הוצאת המרכז למיפוי ישראל, 1995).
- ב. מדידה פוטוגרמטרית בקנה"מ של 1:1,250 שנערכה בתאריך 15.8.04 (מג'ה מדידות גיאולוגיה והנדסה בע"מ).
- ג. תכנית מתאר מפורטת מס' 7/118/03/2 מתאריך 11/11/2007 (א.ב. תכנון – שלוחת הנגב).
- ד. סיור בשטח בתאריך 4.3.08 להשלמת אינפורמציה.

2.1 טופוגרפיה, קרקע וعروcy זרימה טבעיים בתחום התכנית

קיבוץ אורים נמצא בנגב הצפוני בלב שטח מישורי נרחב בעל שיפוע ממוצע (0.25%) מדרום מזרחה לצפון מערב ורום טופוגרפי בתחום של +100 עד +95 מטרים. על פי מפת קרקע ישראל (י.דו, 1975) אזור הקיבוץ מאופיין בקרקע חוממות בהירות לסיות. הנגר העילי באזורי הקיבוץ זורם מדרום לצפון מערב לכיוון תעלת שדה, שתחילה כ-700 מטרים מערבית למרכז הקיבוץ, בסמוך למיקומו הנוכחי של אוירות הסוסים, וסופה בנחל הבשור. נחל הבשור העובר למרחק כ-2.5 ק"מ מערבית לקיבוץ מוגדר כעורק ניקוז ראשי לפי תכנית מתאר ארצית 34 ב"ג. לפי הוראות התמ"א מוגדרת לנחל רצועת השפעה של 500 מטר לכל צד מנוקדות המדידה ומכאן שאין לו נגיעה בתכנית הרחבה שנידונה בעובדה זו.

2.2 אגן הניקוז וחלוקת לאגני משנה

הקיבוץ הינו חלק מאגן ניקוז בשטח כולל של כ-7.0 קמ"ר שהלכו העיקרי הינו שטח חקלאי הנמצא דרומית לקיבוץ.

ניתן לחלק את האגן לשישה אגני משנה (ראו תרשים מס' 1):

אגן משנה 1 – מנוקז שטח של כ-3.1 קמ"ר. האגן כולל שטחים חקלאיים פתוחים (מעובדים) דרומית מערבית לקיבוץ ומתנקז לכיוון ערוץ זרימה טבעית הנשפך לנחל בשור.

אגן משנה 2 – מנוקז שטח של כ-2.7 קמ"ר. האגן מקבל לאגן משנה 1 ממזרח לו וכולש שטחים חקלאיים פתוחים (מעובדים) דרומית מזרחית לקיבוץ. אגן משנה 2 מתנקז לכיוון מעבר המים שככבייש הגישה לקיבוץ (ראו נ"ר. 2).

אגן משנה 3 – מנוקז שטח של כ - 0.4 קמ"ר, וכולל את שטח הקיבוץ הקיימים ואת אזור התעשייה שבדרךם הקיבוץ. בעבודה הנווכחית התייחסנו לאגן זה כאל אגן סגור, ככלור ללא תרומה של נגר מאגני המשנה במעלה הזרימה.

אגן משנה 4 – מנוקז שטח של כ - 0.2 קמ"ר, וכולל את האזור בדרום מערב שכונת הרחבה. גם אגן משנה 4, בדומה לאגן משנה 1, מתנקז לעורץ זרימה טבעי הנשפך לנחל בשור (ראה נר. 4).

אגן משנה 5 – מנוקז שטח של כ – 0.3 קמ"ר, וכולל את האזור הצפון וצפון מערבו של שכונת הרחבה. האגן מתנקז לעורץ זרימה טבעי (ראה נר. 5) הזורם צפונה לכיוון תעלת הכביש של אורך כביש 241.

אגן משנה 6 – מנוקז שטח של כ – 0.3 קמ"ר וכולל את האזור הצפוני והצפון מזרחי של שכונת הרחבה. האגן מתנקז בתעלת שדה (ראה נר. 6) הנשפכת צפונית לקיבוץ לעורץ זרימה הטביעי המנקז את אגן משנה 5.

חשוב לציין כי החלוקה המוצגת כאן של אגני משנה, מבוססת הן על הטופוגרפיה הטבעית בשטח והן על גבולות המגרשים של התכנית הנווכחית. הגבול בין אגני המשנה נועד על תעלות הגנה וסוללות קיימות ומתוכננות (ראה סעיף 4.3 לעיל). יחד עם זאת יש לזכור כי האופי המישורי של האזור והיעדר קווי זרימה ברורים מקשימים על קביעה מדויקת של גבולות אגני הניקוז, ואפשר כי משטרי עיבוד חקלאי ושינויים מקומיים – קבועים או עונתיים – עשויים לשנות ציוויל זרימה, באופן זמני או קבוע.

3 המודלים ההידרולוגיים

3.1 מודל לחישוב ספיקות תכנון באגנים גדולים

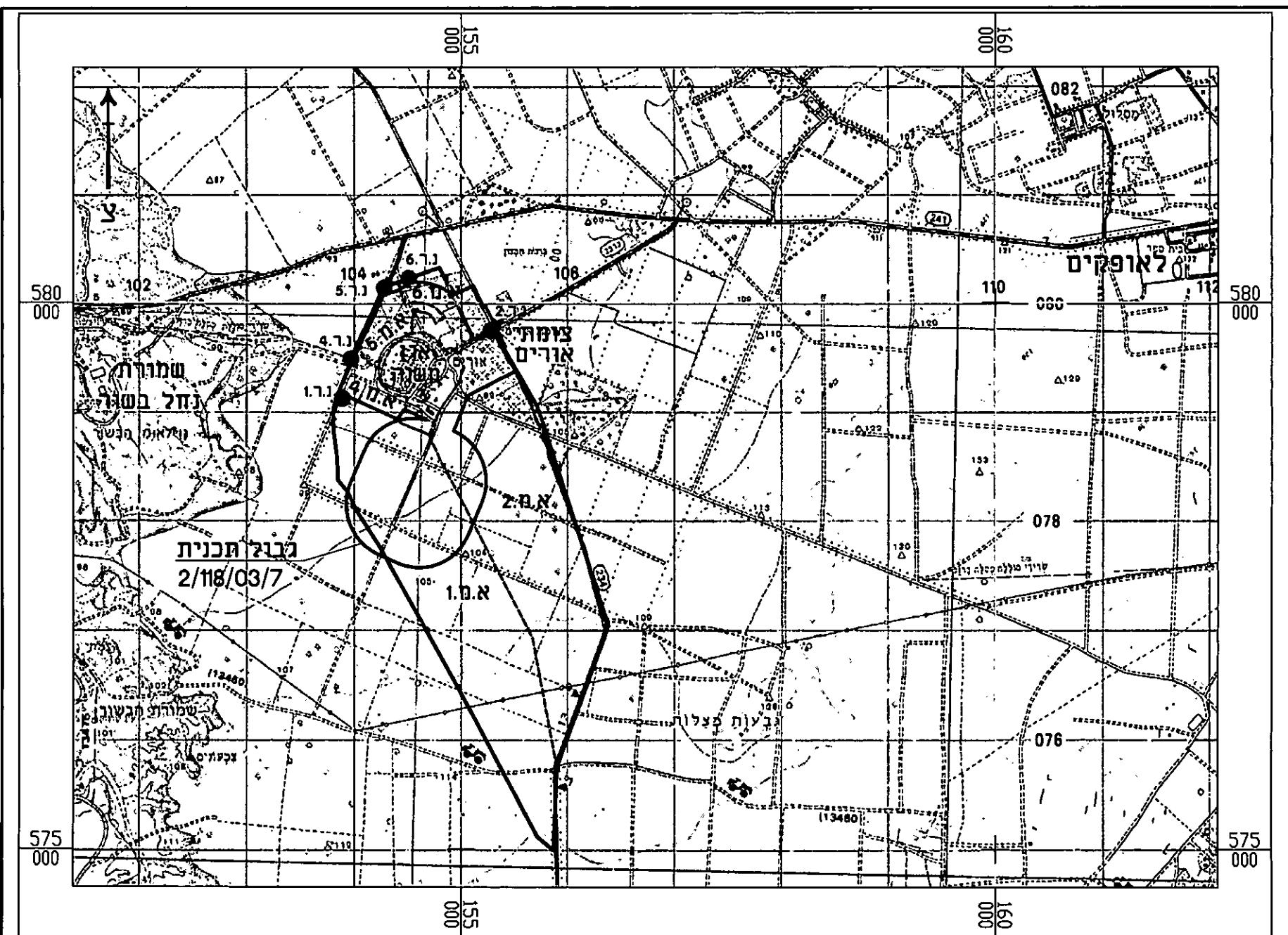
לצורך חישוב אגני ניקוז בעלי שטח גדול מ – 1 קמ"ר נעשה שימוש במודל "פולגט", מודל הידרולוגי-סטטיסטי שפותח ע"י קונסטנטין גטקר ושמואל פולק בהנחיית השירות הhidrologi. מודל זה לחישוב ספיקות שיא של גאות, מבוסס על מדידות hidrometeorologיות קיימות בארץ בשילוב עם סוגים קרקעיות באגן הניקוז, ללא שימוש בתנומי גשם. המודל בניו כסדרת עוקמי קשר בין ספיקות שיא בסתבות 5%, 50%, 95% ושטח אגן ניקוז עבור קבוצות קרקע מובילות באזורי hidrologים שונים.

3.2 מודלים לחישוב ספיקות תכנון באגנים קטנים

חישוב ספיקת התכנון עבור אגנים הקטנים מ 1 קמ"ר בוצע באמצעות הנוסחה הרציונלית, המתאימה לאגנים בסדר גודל זה.

3.3 תקופת החזרה

מהחר וקטעי העורצים הנבדקים זורמים בקרבת שכונות מגוריים מצד אחד ושטחים חקלאיים מצד שני, חושבו הספיקות לפי תקופות חזרה של 1:100 שנים (הסתברות 1%) ותקופת חזרה של 1:10 שנים (הסתברות 10%), בהתאם, לפי נספח א' של הוראות תמ"א 34 ב/3.



גַּבּוֹגֶת אָגָן נִיקָון גַּיְבֹּז אָוָרִים — אַמְ. 2 — גַּבּוֹגֶת אָגָן נִיקָון מִשְׁנִי ● נִגְרָה. נִקְדָּת רִיכּוֹן אָגָן מִשְׁנִי

אוקטובר 2012 מאיר 2008

1:50000
גְּנִימָם

\Star6\J710\DWG\J710-00.dwg

תרשים מס' 1

קַיְבּוֹצֶן אָוָרִים - מֶרֶת סִיקּוּם וְאָגְנִי מִשְׁנָה



הנדסת סביבה והידרוארכואה

4 בדיקת מערכת הניקוז בתכנית

4.1 כללי

- בבדיקה תוואי הניקוז התבבסה על נתוני הרקע (ראה פירוט בפרק 2) ועל עקרונות הניקוז הבאים:
- **מגמת התכנוו העיקרית** הינה ניקוז השטח באופן עילי, ובשילוב עם מעברי מים / קולטנים בחצית כבישים. פתרונות ניקוז תת קרקעיים יותרו – מקומית - במקומות בהם לא ניתן יהיה להשתמש בפתרונות עיליים.
 - **בשטחים ציבוריים/פתוחים** יותרו הסדרות ניקוז באמצעות תעלות עפר פתוחות עם אפשרות לדיפון מסווגים שונים.
- בנוסף לעקרונות הניקוז הנ"ל, תכנוו מערכת הניקוז נדרש להתאים לעקרונות של שימור נגר כפי שמפורט במדריך לתכנון ולבניה משמרת נגר בהוצאה משרד הבינוי והשיכון.

4.2 מהלך הבדיקה

הבדיקה הידרולוגית בchnerה ברמת התכנוו הכללי את הקשר בין אגני המשנה ואת הצורך בתעלות הגנה על מנת למנוע מעבר של נגר עילי בין האגנים. ברמת התכנוו המפורט יותר הتمקדמה הבדיקה באגני משנה 4 – 6 (שכונות הרחבה) ונבחנה סכימת הניקוז הכללית בהתאם לעקרונות שפורטו לעיל.

4.3 תוצאות הבדיקה

4.3.1 אגני המשנה – בchnerה כללית

בחינה של ציוני הזרימה באגן הניקוז מראה כי אגני משנה 1 ו – 2 מתנקזים לכיוון שטח הקיבוץ ולכיוון שטח ההרחבה (ראה תרשים מספר 1). על מנת למנוע כניסה של נגר מאגנים אלה חושבו ספיקות התקן של אגני משנה 1 ו – 2 (ראה טבלה מספר 1) ופורטו אמצעי הניקוז שנעדו לנtab את הזרימה לモצא טבעי / מוסדר ללא מעבר בשטחי אגנים אחרים (ראה סעיפים 4.3.1.2 – 4.3.1.1).

טבלה מספר 1 – ספיקות התקן של אגני המשנה

ספיקת התקן (מ"ק/שניה)		שטח האגן (קמ"ר)	שם האגן
10%	1%		
15.1	67.0	3.1	אגן משנה 1
13.9	62.6	2.7	אגן משנה 2
0.8	1.3	0.2	אגן משנה 4
1.5	2.2	0.3	אגן משנה 5
1.4	2.2	0.3	אגן משנה 6

כפי שניתן לראות בטבלה, ספיקות התקן בהסתברות של 1% באגני משנה 1 ו – 2 הינם גבוהות מאד. יחד עם זאת, יש לזכור כי מרבית שטחי האגנים הנ"ל הינם שטחים חקלאיים הטרוגניים – עם רמות עיבוד שונות ומשטרי גידול משתנים, עשויים לגרום שינויים – זמינים או קבועים – במקדי הנגר וכתוצאה לכך אף בספיקות באגני הניקוז השונים.

הספיקות של אגן משנה 3 (הכולל את שטח הקיבוץ הקיים) לא חושבו מכיוון שהኒקוֹז הפנימי בתוך שטח הקיבוץ לא מוסדר ועל כן לא קיימת נקודת ריכוז בה ניתן לחשב ספיקות תכנ. התיאחות מפורטת לאגן משנה 3 – ראה סעיף 4.3.1.3 להלן.

4.3.1.1 אגן משנה 1

הטופוגרפיה המישורית ויעודי השטח (שדות חקלאיים מעובדים) מבאים לכך שבאגן משנה 1 אין ערוצי זרימה קבועים וברורים והנגר זורם באופן פתוח ורחב בהתאם לשיפוע הטבעי, מראש האגן בדרכם מזרח לכיוֹן צפון מערב, כתלות בסוג ואופי השדה המעובד.

על מנת למנוע זרימת הנגר עילי לתוך שטח שכונת ההרחה, יש לבצע تعالת הגנה לאורך הגבול הדром מערבי של התכנית – בין אגן משנה 1 ובין אגן משנה 4 (ראו [תعلاה 1-1 בתרשימים מס' 2](#)).

ה تعالת הגנה שתוכל להעביר את ספיקת התכנן בהסתברות של 1%, כפי שהיא מוצגת [בטבלה מס' 1](#) לעיל, נדרשת להיות רחבה ועמוקה ביותר (ראו מידות אפשריות [בטבלה מס' 2](#)) מידות שנראות גדולות ולא סבירות לביצוע בתחום היישוב. אי לכך, מומלץ לתכנן את تعالת הגנה 1-1 כתעלה בעלת מידות סבירות (ראו מידות אפשריות [בטבלה מס' 3](#)) ובעלת כושר הולכה המתאים לספיקת התקן בהסתברות שבין 5% ל – 10% בלבד (כ- 19 מ"ק/שניה).

מכיוון ש מרבית שטח האגן הינו שדות חקלאיים של הקיבוץ עצמו ושינויים במשטרי הגידול והעיבוד משפיעים ישירות על ספיקות התקן הנוצרות בו, מומלץ כי הולכה וניקוז של יתרת הנגר הנוצר באגן יעשה במסגרת הסדרות ניקוז בתחום השטחים החקלאיים שבמעלה האגן. טיפול זה, שיכלול אמצעים שונים להכוונת והשהיית זרימות הנגר מתח אגניים, ניקוז בכיוונים שונים של חלקות שונות, הוספת מוצאים לטלת הכביש וכו', עשוי לאפשר הקטנת ספיקת הנגר המגיעת לטלת 1-1 לגודל המתאים לקיבולתה של טללה זו (19 מ"ק/שניה).

[טבלה מס' 2](#) מציגה שתי חלופות קצה עבור تعالת הגנה המסוגלת להעביר את כל ספיקת התקן הצפונית באגן בהסתברות 1%. [טבלה מס' 3](#) מציגה שתי חלופות קצה עבור تعالת הגנה בעלת כושר הולכה המתאים לספיקת התקן שבין הסתרות של 5% ל – 10%.

ניתן להגדיל את כושר הולכה של טללה 1-1 תוך שימוש בסוללות עפר הצמודה לה לאורכה, שתאפשר עליה בגובה הזרימה. במקרה זה, צפיה הצפה של השדות הסמוכים בהסתברות הנמוכה מ- 10%, שהינה ההסתברות שנקבעה להצפת שדות בתמ"א 34 ב' 3. לפתרון שישלב הקמת סוללה בין אזורי המגורים ובין הטعلاה שני יתרונות – מצד אחד הוא מאפשר הקטנת עומקה של הטعلاה (היבט בטיחותי) ומצד שני הסוללה יכולה לשמש גם כאמצעי הגנה מבוחינה בטוחנית.

4.3.1.2 אגן משנה 2

אגן משנה 2 דומה באופיו לאגן משנה 1 מבחינת שימושי הקורקע (שדות מעובדים) והיעדר ערוצי זרימה ברורים לכיוון הקיבוץ. האגן מתנקז לכיוון تعالת הגנה קיימת לאורך הגדר הדром מזרחת של היישוב (ראו [תמונה מס' 1](#)). בסיוור שנערך בקיבוץ נמצא כי הטعلاה חסומה חלקיית עיי' צמחייה. המשך הטعلاה לכיוון נקודת הריכוז של האגן (מעביר מים 1 – ראה [תרשימים מס' 2](#)) אינו ברור ונראה כי היא "נעמלת" וחוזרת ומופיעה שוב לאורך כביש הגישה לקיבוץ ([תמונה מס' 2](#)). במקביל לטללה

זו קיימת תעלת נוספת נספפת מצידה הפנימי של גדר הקיבוץ, לאורך הגבול הדורות מזרחי. גם תעלת זו חסומה חלקית ע"י צמחיה ופסולת (ראו [תמונה מס' 3](#)).

מצבן הפיזי הגרוע של התעלות מביא לכך שהן אינן עונות על הצרכים לשמנן בוצעו ולא מסוגלות למנוע כניסה של נגר מכיוון אגן משנה 2 לתוך שטח הקיבוץ (אגן משנה 3).

לכן, על מנת למנוע כניסה של הקיבוץ ושל כביש הגישה, יש להסדיר תעלת ניקוז (להלן תעלת 1-2) לאורך כביש פנימי מס' 4 המוביל למטי"ש החדש המתוכנן.

בשל ספיקת התיכון הגבוהה הצפואה באגן משנה 2 בהסתברות של 1% (ראו [טבלה מס' 1](#) לעיל), המלצות המפורטות בסעיף הקודם עברו אגן משנה 1, תקפות גם עבור אגן משנה 2 - מומלץ כי תעלת 1-2 תוסדר להעברת ספיקה בהסתברות שבין 5% ל – 10% ויתרת ספיקת התיכון לטופל במסגרת השטחים החקלאיים של הקיבוץ שבמיעלה האגן.

טבלה מס' 2 שתי חלופות קצרה עבור תעלת הגנה 1-2 המסוגלת להעביר את כל ספיקת התיכון הצפואה באגן ואילו **טבלה מס' 3** שתי חלופות קצרה עבור תעלת 1-2 בעלת כושר הולכה המתאים לספיקת תיכון בהסתברות שבין 5% ל – 10%.

נקודות הריכוז של אגן משנה 2 נמצאת במעבר המים שמתוחת לכביש הגישה לקיבוץ (ראו [תמונה מס' 2](#)). קוור המעביר הקויים הינו 0.9 מטר והוא אינו מסוגל להעביר את ספיקת התיכון הצפואה. לכן על מנת למנוע כניסה של כביש הגישה יהיה צורך בתכנון מעביר מים חדש בקיובות המתאימה להעברת הספיקה הצפואה בתעלת 1-2 בהסתברות שבין 5% ל – 10% (למשל: שני מעבירים BOX גודל של 3X1.25 מטר או 2X2 מטר או כדומה).

4.3.1.3 אגן משנה 3 - הקיבוץ

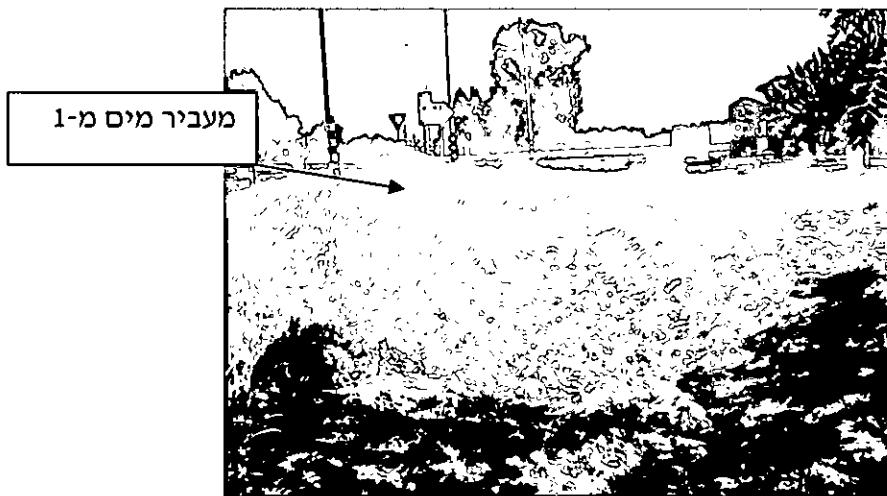
אגן משנה 3 כולל את כל שטחי המגורים של הקיבוץ הקויים וכן את שטח המפעל בדורות הקיבוץ. האגן מוקף בסוללה שהוקמה לצורכי בטיחון ובחלקו הדורות מזרחי גם בתעלת. על פי סיור בשטח עם נציג הקיבוץ נראה כי קיימות בשטח הקיבוץ בעיות ניקוז מקומיות לא פתרונות הכלולות אזורים הנמוכים מסביבתם, שנוצעו לאפשר חלחול מקומי של הנגר אך בפועל יוצרים מפגעים של שלוליות, וכן תעלות ומעבירים המים שאינם מותחזקים כנדרש ועקב כך נסתמו ונחסמו (ראו [תמונה 4 – 6](#)).

טיפול בעיות הניקוז הפנימיות של הקיבוץ אינו חלק מעבודה זו אך על מנת למנוע זרימה של נגר מכיוון הקיבוץ לשטחי ההרחבה, מומלץ להסדיר את מערכת הניקוז הפנימית בשטח הקיבוץ כך שהנגר העילי הנוצר בשטח הקיבוץ ינותב באמצעות מעבורי מים (גשר אירי/מעביר מים/צינור) לשכ"פים בשטחי ההרחבה ומשם למצאה טبعי/מוסדר. **בתרשים מס' 2** מוצגים ארבעה מוצאים אפשריים לכיוונים ניתן יהיה להסדיר את פתרונות הניקוז מהקיבוץ כך שהנגר יופנה בצורה מסודרת מהשכונה הקיימת דרך שכונות ההרחבה אל מחוץ לגבול התכנית (ראו תוואי ניקוז מוצע לשכונה הקיימת).

תמונה מספר 1 – תעלת 1-2 לאורך הגדר הדром מזרחתית של הקיבוץ



תמונה מספר 2 – תעלת 1-2 לאורך כביש הגישה לקיבוץ



תמונה מספר 3 – תעלת 2-2 במקביל לגדר ולתעלה 1-2



טבלה מס' 2 - חלופות אפשריות לבעיות הגנה הנדרשות להעברת הספיקה בהסתברות 1% באגני משנה 1 - 2

ספיקת תאן בහסתברות של 1% (מ"ק/שניה)	מרחק מינימלי בין גdotות (מטר)	רוחב קרקעית (מטר)	כושר הולכה (מ"ק/שניה)	מהירות זרימה (מטר/שניה)	SHIPOU אורכי (מטר/מטר)	גובה זרימה מינימלי ¹ (מטר)	SHIPOU צד (מטר/מטר)	מקדם מניגג	חלופה	תעליה מספר	אגן משנה
67.0	24.2	5	67.2	2.9	0.003	1.6	6	0.02	מדופנת, רחבה ורדודה	1-1	1
	14.0	1	68.8	3.5	0.003	2.6	2.5	0.02	מדופנת, צרה ועמוקה		
	29	5	67.4	1.9	0.003	2	6	0.033	רחבה ורדודה		
	19	1	70.7	2.4	0.003	3	3	0.033	צרה ועמוקה		
62.6	25.4	5	65.6	2.0	0.0025	1.7	6	0.02	מדופנת, רחבה ורדודה	2-1	2
	14.5	1	64.5	3.1	0.0025	2.7	2.5	0.02	מדופנת, צרה ועמוקה		
	31	7	66.2	1.7	0.0025	2.0	6	0.033	רחבה ורדודה		
	19.8	3	65.3	2.0	0.0025	2.8	3	0.033	צרה ועמוקה		

טבלה מס' 3 - חלופות אפשריות לבעיות הגנה בעלות כושר הולכה המתאים להעברת הספיקה בהסתברויות של 5% - 10% באגני משנה 1 - 2

הסתברות (%)	מרחק מינימלי בין גdotות (מטר)	רוחב קרקעית (מטר)	כושר הולכה (מ"ק/שניה)	מהירות זרימה (מטר/שניה)	SHIPOU אורכי (מטר/מטר)	גובה זרימה מינימלי ¹ (מטר)	SHIPOU צד (מטר/מטר)	מקדם מניגג	חלופה	תעליה מספר	אגן משנה
3% - 5%	23	5	35.3	1.7	0.003	1.5	6	0.033	רחבה ורדודה	1-1	1
5% - 10%	11	2	15.7	1.6	0.003	1.5	3	0.033	צרה ועמוקה		
3% - 5%	22	4	27.3	1.4	0.0025	1.5	6	0.033	רחבה ורדודה	2-1	2
5% - 10%	11.6	2	15.5	1.4	0.0025	1.6	3	0.033	צרה ועמוקה		

4.3.2 שכונות הרחבה – אגני משנה 4 - 6

שכונות הרחבה (אגני משנה 4-6) נמצאת במודרן הזרימה מאגני משנה 3-1 ולכן יש לוודא כי הנגר הנוצר באגנים יוזם בצורה מבוקרת דרך שטחי ההרחבה לעבר מוצא טבעי. אמצעי ההגנה על שכונות הרחבה פורטו בסעיפים הקודמים (4.3.1.1 – 4.3.1.3) ומובאים כאן בקצרה:

- תעלת הגנה לאורך הגבול הדром מערבי של התכנית, בין אגן משנה 1 ואגן משנה 4 והשהיית הנגר בשטחים החקלאיים במעלה האגן.
- תעלת כביש לאורך דרך הגישה לקיבוץ, בין אגן משנה 2 ואגן משנה 6.
- ארבעה מוצאים שננקזים את השכונה הקיימת (אגן משנה 3) דרך שכונות הרחבה.

מערכת הניקוז בשכונות הרחבה מבוססת על ניקוז עילי לאורך הכבישים הפנימיים (על פי עקרונות הניקוז המופיעים בסעיף 4.1 לעיל) ומשם לשלווש תעלות שדה (ראה תרשים מס' 2 :

- תעלה 1-1 - תעלת הגנה המוצעת בין אגן משנה 1 ובין אגן משנה 4 (ראה סעיף 4.3.1.1 לעיל).
- תעלה 1-4 - תעלת שדה המתחברת לנחל בשור, ומנקזת את הנגר המגיע לנקודת ריכוז 4 מאגן משנה 4, מאגן משנה 1 ומחלק ניכר של אגן משנה 3 (שטח הקיבוץ הקיים). ספיקת התיכון הצפוייה בה בהסתברות של 1% הינה 78.1 מ"ק/שניה ובהסתברות של 10% 18.6 מ"ק/שניה.
- תעלה 1-5 – תעלת שדה המתנקזת צפונה לכיוון תעלת כביש 241. תעלה זו מנקזת את אגן משנה 5 וספקת התיכון הצפוייה בה בהסתברות של 1% הינה 2.2 מ"ק/שניה.
- תעלה 1-6 – תעלת ניקוז המנקזת את אגן משנה וזורמת צפונה ונשפכת לתעלה 1-5 כ – 250 מטרים צפונית לגבול התכנית הנוכחי. ספיקת התיכון הצפוייה בתעלה 1-6 בהסתברות של 1% הינה 2.2 מ"ק/שניה.

טבלה מס' 4 מציגה חלופות קצה לבעיות הנמצאות בשטחי שכונות הרחבה. ספיקות התיכון הצפויות בתעלות 1-5 ו-1-6 נמוכות ולכן מוצגת רק חלופה אחת עברו תעלות אלו, בעוד שבעור תעלת 1-4, בה צפואה ספיקת תיכון גובה יותר, מוצגות שתי חלופות קצה של מינימום/מקסimum תפיסת שטח. מלבד החלופות המוצגות בטבלה קיימות עוד אפשרות רבות, כולל שימוש בסוללה במקביל לאורך תעלת, כפי שצוין סעיפים קודמים. החלופות המוצעות עברו תעלת 1-4 נועד להבהיר ספיקת בהסתברות של 10% מכיוון שהתעלת עוברת בשטחים החקלאיים (ראה סעיף 3.3 לעיל).

טבלה מס' 4 - חלופות אפשריות לתעלות נדרשות באגני משנה 4 – 6

ספיקת תון (מ"ק/שנה)		מרחק מינימלי בין גdots (מטר)	רוחב קרקעית (מטר)	כושר הולכה (מ"ק/שנה)	מהירות זרימה (מטר/שנה)	SHIPOT אורכי (מטר/מטר)	גובה זרימה מינימלי (מטר)	SHIPOT צד (מטר/מטר)	מקדם מנינג	חלופה	תעלה מספר
10%	1%										
18.6	78.1	19.6	4	19.8	1.3	0.0026	1.3	6	0.033	רחבה ורדוודה	4-1
		12.4	1	19.2	1.5		1.9	3	0.033	צרה ועמוקה	
1.5	2.2	5.8	1	2.4	0.9	0.0025	0.8	3	0.033	צרה	5-1
1.4	2.2	5.8	1	2.4	0.9	0.0025	0.8	3	0.033	צרה	6-1

תמונה מספר 4 – אזור נמוך ללא מוצא ניקוז במרכז הקיבוץ



תמונה מספר 5 – סוללה לאורך הגבול המערבי של הקיבוץ (סמן לאירועות)



תמונה מספר 6 – מעביר מים חסום למחצה וסוללה לאורך הגבול הצפוני של הקיבוץ



5 מסקנות והמלצות לשלביו התכנון המפורט

- סיכום הממצאים בהתאם לתוצאות הבדיקה ההידרולוגית וכן המלצות לתוכנית המפורטת הינס כלהלן:
- א. אזור הקיבוץ ניתן לחלוקת לשישה אגני משנה. אגני משנה 1 – 2 הינם שטחים חקלאיים דרומיים לקיבוץ הקויים; אגן משנה 3 כולל את שטחי המגורים והפעל של הקיבוץ; אגני משנה 4 – 6 כוללים את שכונת הרחבה המתוכננת.
 - ב. ספיקות התכנן הצפויות בהסתברות של 1% מאגני משנה 1 ו – 2 גבוהות מאד והתעלות المسؤولות להוליך את הספיקות הניל' עמוקות ורחבות מדי להקמה בשיטה מיושב. מומלץ כי התעלות העוברות בשטחי הקיבוץ והרחבה יותאמו לספקות תכנן בהסתברות שבין 5% - 10% ואילו יתרת ספיקת התכנן לטופל בתחום השטחים החקלאיים תוך שימוש באמצעות נגר שונים.
 - ג. חלופות לתעלות ההגנה הנדרשות בגבולות בין האגנים מופיעות בטבלאות מס' 2 ו – 3. בצדדים ולאורך תעלות ההגנה ניתן לעשות שימוש גם בסוללה, והשיקולים להוספה כוללים היבטים בטיחותיים, בטחוניים ונופיים.
 - ד. מעביר המים הקויים מתחת לככיש הגישה לקיבוץ, סמוך לנקודת ריכוז 2 אינו מסוגל להעביר את ספיקת התכנן הצפואה גם בהסתברות שבין 5% ל – 10%. לכן מומלץ להחליפו במעביר BOX כפול (מידות אפשריות : שתי יחידות של 3X1.25 מטר או של 2X2 מטר).
 - ה. על מנת למנוע הצפה של שטחי הרחבה מכיוון הקיבוץ הקויים יש להפנות את הנגר הנוצר באגן משנה 3 לכיוון שטחים ציבוריים פתוחים באגני משנה 4 – 6 באמצעות ארבעה מוצאים מהצ"פים יונקן הנגר אל התעלות המנקזות את שכונת הרחבה (תעלות 4-1, 5-1, 6-1).
 - ו. מומלץ כי מערכת הניקוז של שכונת הרחבה תהיה מערכת עילית – לאורך הכבישים ומשם לנתיבי זרימה טבעיות מחוץ לשטח התכנינה.

תרשימים מס' 2 - תצלות הגנה ומעברי מים מוצעים וכיוני זרימה משוערים על רקע התכנית המפורטת