

תוכן עניינים

1.	כללי	3
2.	נתוני הרקע	3
3.	המערכת המתוכננת	9
4.	השפעות צפויות על הסביבה	16
5.	אמצעים למניעת נזקים	17
6.	אומדנים הנדסיים ראשוניים	19
 נספחים		
1.	תמונה אגן חלחול	20
2.	סקיצת בור חלחול ושדה פיזור	20
3.	סקיצת בריכת השהייה	21
4.	תמונה מפתחנים	22
5.	סקיצת חצרות	23
6.	סקיצת תא סינון לשטיפי כביש	23
7.	סקיצת ריצוף באבן משתלבת	24

1. כללי

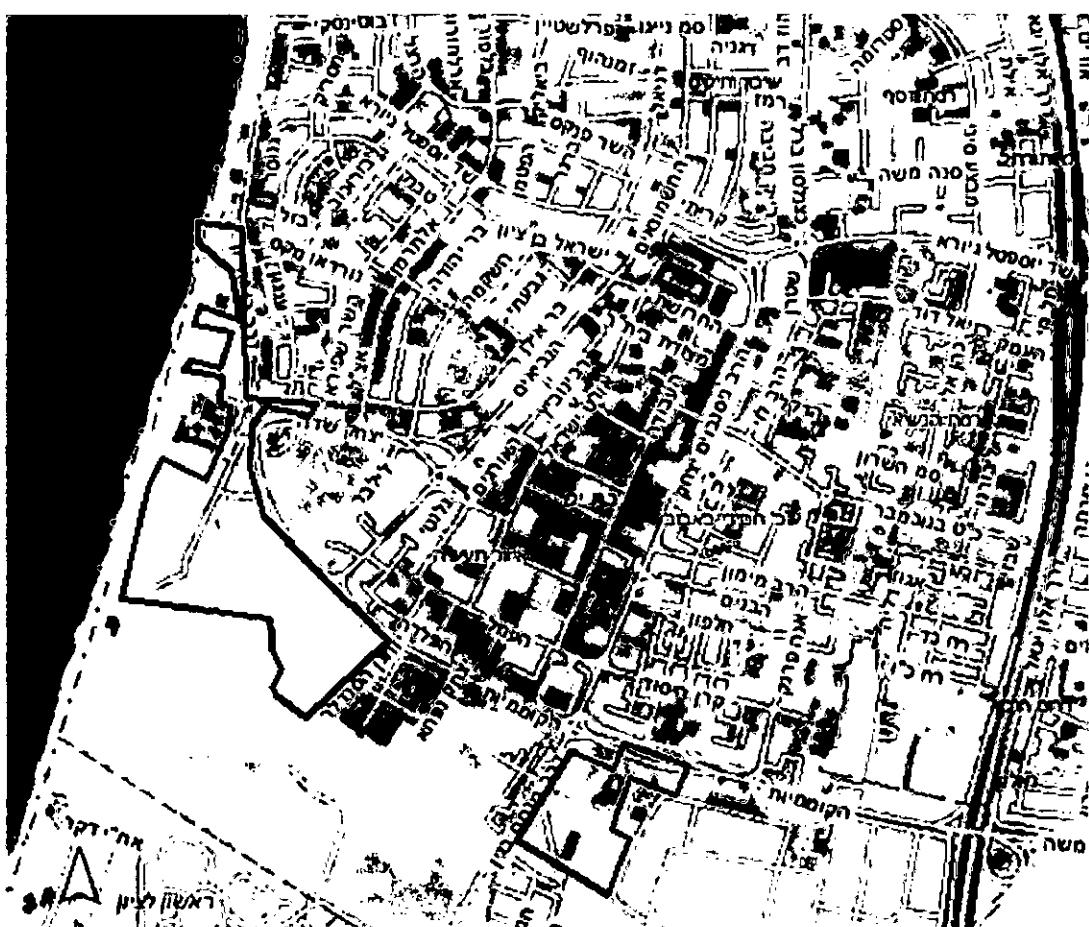
עיריית בת-ים יוזמת תכנית ביוני בתב"ע בי/450/4 בדروس בת ים על גבול רاسل"צ. בתב"ע זו מתוכננת לקום שכנות מגורים של כ- 1,344 יח"ד, מבני ציבור, אזור מסחר, ומלונות. כמו כן כוללת התב"ע אזורי חניות, מסוף תחבורהתי, שטח למתכנים הנדסיים וצ"פ. התב"ע מוחלקת לשני מתחמים. סה"כ שטח התוכנית - 307.155 דונם. גבולות מתחם א' של התב"ע: גוש 7139 חלקה 262 בצפון, רחוב יהנן הסנדLER, רחוב הקוממיות ורחוב בן גוריון במערב, תב"ע בי/410 בדרום והים בדרום. גבולות מתחם ב' של התב"ע: רחוב הקוממיות בצפון, בית הקברות העירוני במערב, גבול העיר רاسل"צ בדרום ודרך מנחים בגין במערב. פרשה טכנית זו סוקרת את מערכות התיעול הקיימות, את נתוני התכנון למערכות התיעול ואת מערכות התיעול המתוכננות.

2. נתוני הרקע

2.1. תוכום התוכנית

תחום התוכנית מוצג בתרשים מס' 1. את תחום התוכנית על רקע מפה טופוגרפית ראה בגלויון 2-2 : קווי תעול – תכנית כללית.

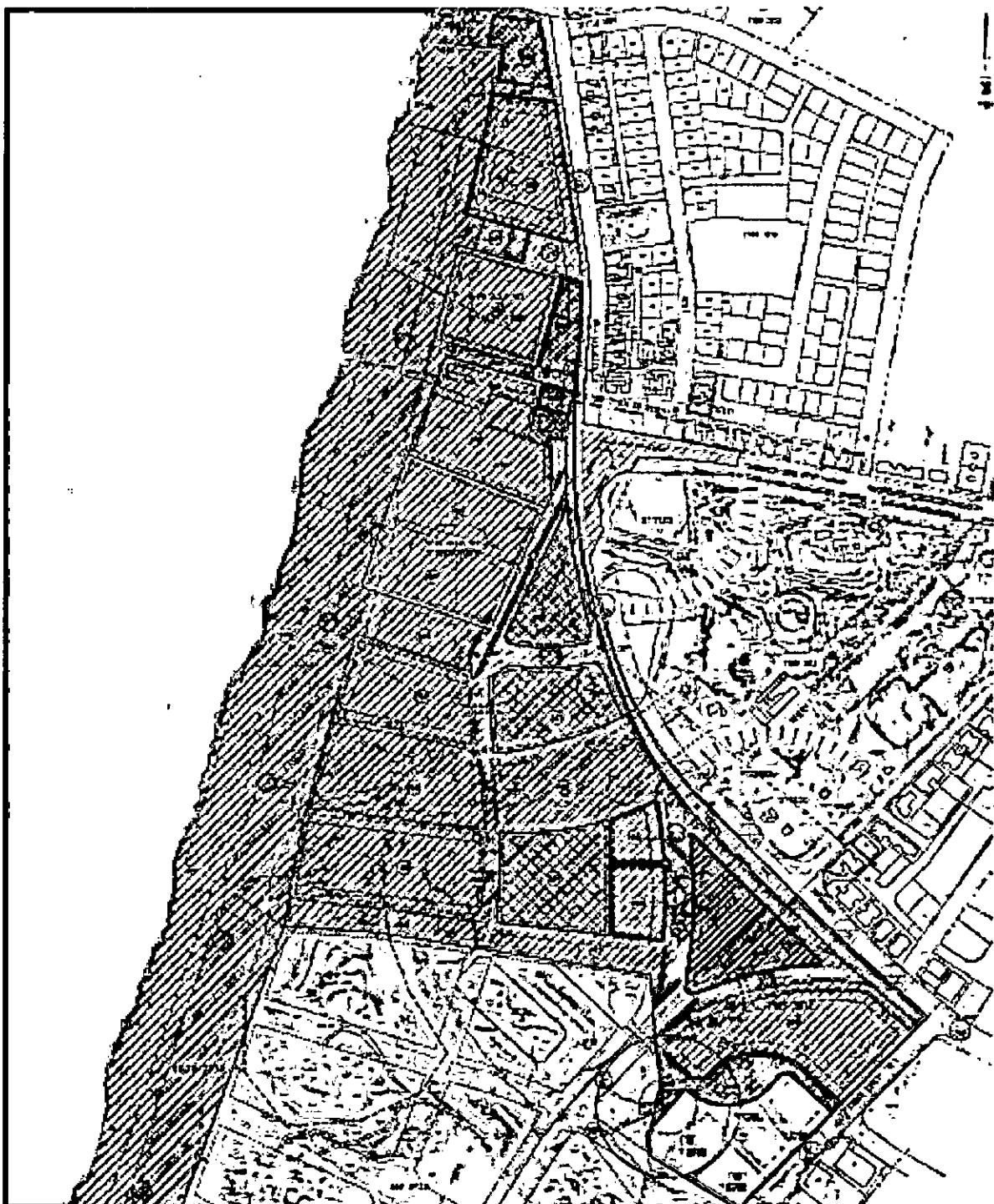
תרשים מס' 1 : תחום התוכנית



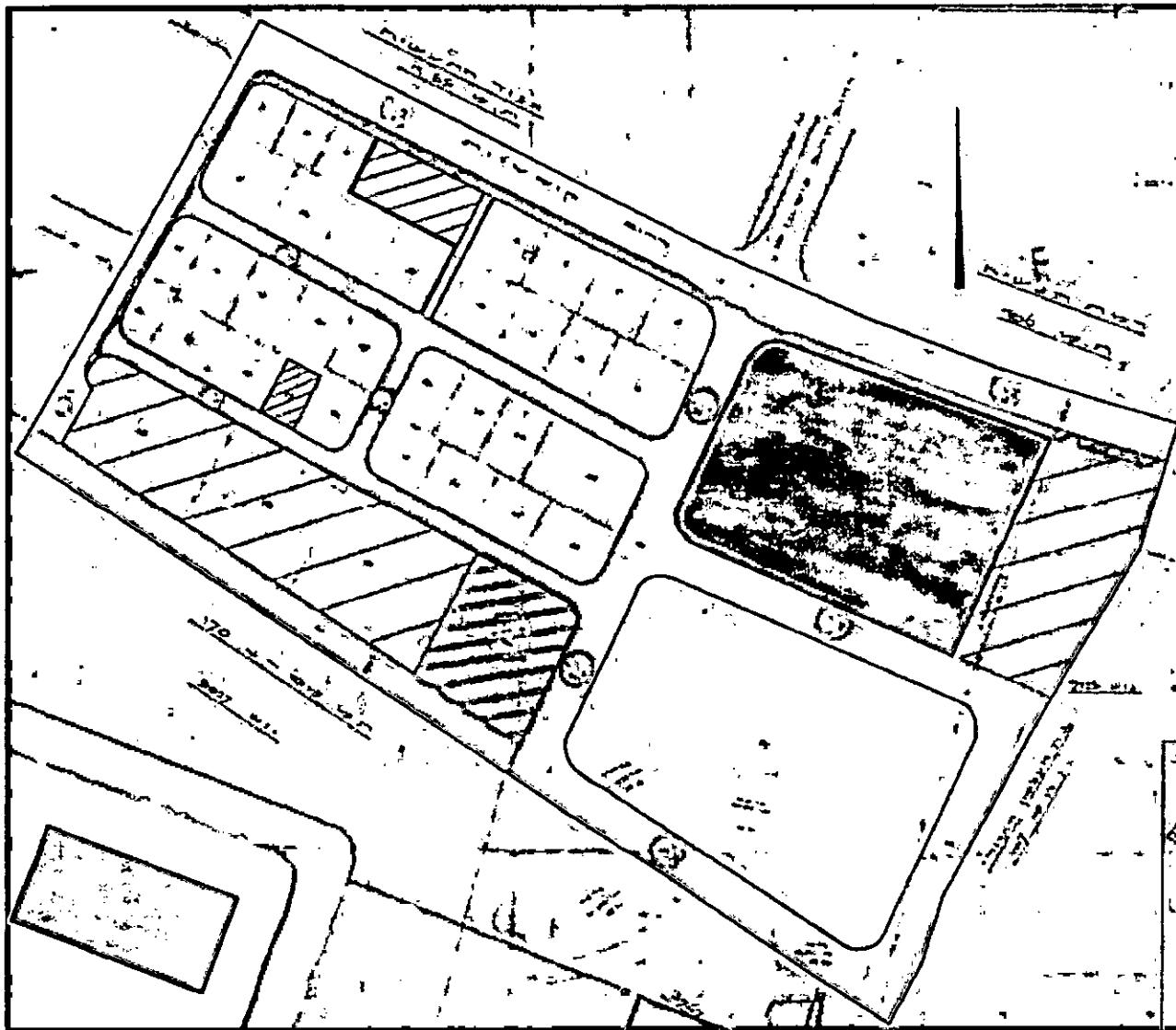
2.2. שימושי קרקע

להלן מוצגים בתרשימים מס' 2 ו- 3 ייעודי הקרקע עפ"י התוכניות הקיימות.

תרשים מס' 2 : מפת ייעודי הקרקע עפ"י התוכנית הקיימת במתחם א'



תרשים מס' 3 : מפת ייעודי הקרקע עפ"י התוכנית הקיימת במתחם ב'



את שיפועי הקרקע וכוון זרימות מי הנגר ראה בגליוון 2-5385.

2.3. תאור הסביבה

סביבה מתחם א' של התוכנית מאופיינית כאזור עם שטח בור פתח. ביום אין בניית חלק זה של המתחם מלבד מגרשי חניה בחלק הצפוני של המתחם ומספר בתים מלון. מזרחה למתחם א' נמצאת שכונת מגורים בעלת אופי של בניה רוויה עם מבנים בעלי 4 קומות ושטחים פתוחים. מערבית למתחם קיימת סביבה חופית.

חלקו הצפוני של מתחם א' משופע באופן כללי לכיוון צפון-מערב ואילו חלקו הדרומי משופע לכיוון מערב.

סביבה למתחם ב' של התוכנית מאופיינית גם היא כאזור פתוח עם מבנים מעטים של מתחם הקאנטרי קלاب העירוני. כמו כן נמצאים בתוך שטח המתחם מגרשי טניס וספורט וחניות. מצפון למתחם נמצא אזור התעשייה של בית ים ומדרום לו שכונת המגורים הצפונית של ראשון לציון. מזרחית למתחם נמצא בית הקברות האזורי חולון ומערבית אליו שטח בור פתח.

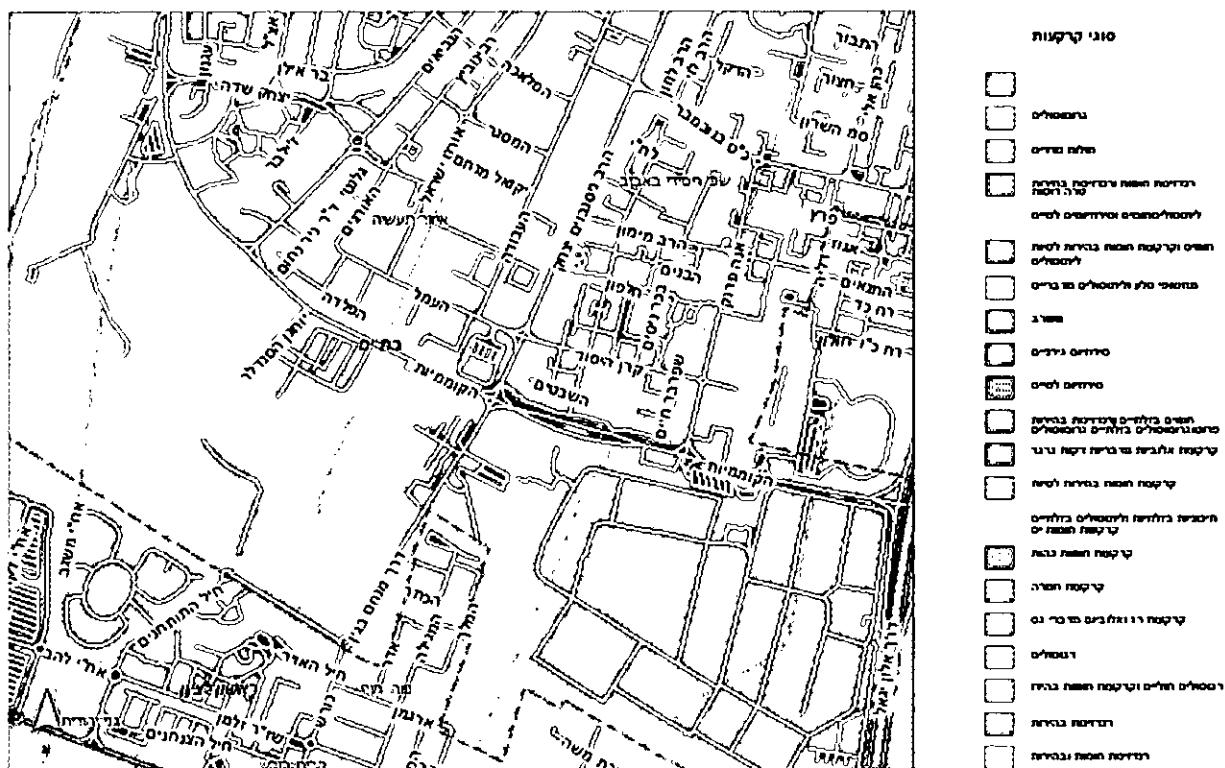
SHIPOUTY HAKRUK BA AZOR MATHAM BI HAYIN LCIION MEURB.

חלקו המערבי של מתחם א' של התוכנית נמצא בתחום הסביבה החופשית ולכון בעל ערך של שמירת ערכי טבע ונוף. שני המתחמים של התוכנית מצויים באזורי העלול להיות מועד לשחיפת קרקע עקב סוג הקרקע באזור.

2.4. סיווג הקרקע

סיווג חבורות הקרקע מוצג בתרשימים מס' 4 להלן. ניתן לראות כי כל האזור מאופיין בקרקע חולית.

תרשים מס' 4 : מפת סיווג חבורות הקרקע



2.5. סקירה היזורולוגית

2.5.1. משטר הגשמי

משטר הגשמי באזור בת ים מאופיין בממוצע משקעים חודשי של 26.3 מ"מ גשם בחודש אוקטובר ועד ל- 126.9 מ"מ בחודש ינואר. כמות הגשם הימנתית המקסימלית אשר נמדזה באזור הינה 60 מ"מ בחודש אוקטובר ו- 107.2 מ"מ בחודש ינואר, ואילו הכמות החודשית המקסימלית הינה 140.8 מ"מ ו- 424.9 מ"מ בחודשים אוקטובר וינואר (בהתאמה). מספר ימי הגשם הממוצע (מעל כמות של 1 מ"מ) בחודשים הנ"ל הינה 12.4 ו- 10.3 (בהתאמה).

2.5.2. כושר החידור של הקרקע

סוג הקרקע באזור הינו חול, ולכון כושר החידור של הקרקע הינו גדול יחסית. מקובל להתייחס לשטח חולית פתוח בשיפועי הקרקע באזור הנ"ל כבעל מקדם נגר עלייל של $C = \frac{0.10}{0.15} = 0.70$. יחד עם זאת, יש לציין כי האזור שמצפון למתחם ב' של התוכנית הינו שטח עירוני במתווה של אזור תעשייה, ואילו האזור שמצפון ומזרחה למתחם א' של התוכנית הינו שטח עירוני במתווה של בניה רוויה. מקובל להתייחס לשטח עירוני במתוויות המذוברים כבעל מקדם נגר עלייל של אורי תעשייה קלה ($C = \frac{0.50}{0.80} = 0.625$) ורחובות אספלטיים וגגות ($C = \frac{0.95}{0.70} = 1.357$). מזורה למתחם א' קיים אזור פתוח אשר מאופיין בצמחייהعشובנית קלה ולכון הינו בעל כושר חידור גובה יותר (מקדם נגר עלייל של $C = \frac{0.10}{0.25} = 0.40$).

마חר שכל האזור שבתחום ב.ג. 450 ו-ב.ג. 410 אמורים להיבנות, נלקחו מקדי נגר וחחלול מוצעים של $C = 0.5 \approx 0.6$, תלוי בנסיבות הבנייה. נלקח מקדם 0.2.

2.5.3. מיקום תחנות הידרומטריות

באזור התוכנית לא נמצאים עורקי נחל מרכזיים ולא קיימות תחנות הידרומטריות.

2.5.4. נתוני ספיקות מזרזות

לא קיימים נתונים מדודים של ספיקות מים ונפח זרימה בתחום ההתקנות של אזור התוכנית.

2.6. נתונים והגדרות לחישוב ספיקות התכנון החזויות

עפ"י הנחיות התכונן להכנות נספח הניקוז יחוسبו ספיקות התכנון החזויות לפי תקופת החזרה וההסתברות המרבית לאירוע גשם בהתאם לשימוש בשטח. שיטה התוכנית מאופיין בשיטה מבונה (רחובות, מגרשי חניה, מבנים וכו'), ומוגדר כשטח לניקוז ראשי בשכונות מגורים ובכיבושים משניים בגודל אגן התקנות מעל 500 דונם ועד 2000 דונם. תקופת החזרה מוגדרת כ- 10 שנים וההסתברות המקסימלית לאירוע גשם הינה 10%.

תחנת הגשם המייצגת את האזור הינה תחנת שדה דב. התחנה בעלת 58 שנות מדידה. הנתונים התקבלו מבסיס הנתונים של מע"צ עברו תכונן ניקוז והידרולוגיה.

נתוני עוצמות הגשם בתחנת שדה דב מוצגים בטבלה מס' 1.

טבלה מס' 1 : עוצמת גשם לפרק זמן שונים והסתברויות שונות בתחנת שדה דב

עוצמת גשם [מ"מ/שעה] בהסתברויות שונות [%]						פרק זמו (דקות)
20%	10%	5%	2%	1%	0.5%	
110.5	127.4	143.5	164.0	179.8	195.3	5
80.1	93.8	107.1	124.5	138.1	151.4	10
62.9	75.8	88.9	108.3	123.8	140.7	15
53.9	65.5	77.7	95.5	109.8	125.4	20
43.5	52.4	61.1	72.6	81.8	90.9	30
32.8	39.5	45.8	54.3	60.8	67.3	45
27.7	33.8	39.7	47.6	53.6	59.7	60
19.9	25.9	32.3	41.7	49.3	57.6	90
15.6	21.0	27.1	36.6	44.9	54.1	120

2.7. המודל הידרולוגי ואופן החישוב לספיקות התכנון החזויות

המודל הידרולוגי בו נבדקה המערכת הוא השיטה הרציונלית המשופרת (modified rational method). זמן הריכוז נלקח לפי נוסחת קירפין ואורך הסופה נלקח לפי אורך הריכוז הגדלוביוטר. המערכת חושבה ע"י סימולציה רב שעתית בה הסימולטור סוכם את הספיקות עפ"י זמני הגעתם לנקודה, בדומה לשימוש בסופרפויזיציה של הידרוגרומות. השטח חולק ל-31 אגנים שהגדל שבחם הוא בשטח של כ-107 דונם ובממוצע כ-40 דונם. סה"כ השטח של האגן העובר דרך התב"ע כ-1220 דונם, כאשר שטח התב"ע קטן בהרבה.

8. חישוב ספיקות התכנן החזויות

חישוב ספיקות התכנן החזויות יכולות להיות מוצגות במספר אופנים:

ספקת הצנרת הרגעית בזמן מסוים.

מבחינת הקיימים, הנתנו החשוב הוא הספיקה המכטימלית בכל קו (שקורית בזמן שונה).

כמפורט הנזכר המצביעות מוארות בטבלה מס' 2.1 בסעיף 3.

9. תאורו מערכת הניקוז הקיימת

מערכת הניקוז הקיימת באזורי התוכניות מתחלקת לשני כיווני זרימה מרכזיים כך שרוחב יצחק שדה מהווה את קו פרשת המים: מצומת הרוחבות בין גוריון-יצחק שדה ולכוון צפון וצפוף-מערב ישנו אגן ניקוז המשתפל לכיוון צפון ומערב בשיערים מתחומים של 0.18% ועד 1.0% ומדרום לצומת ישנו אגן ניקוז המתנקז לשטח הפתוח שמערב לרוחב הקוממיות. בקטע זה ברוחב הקוממיות קיים קו ניקוז בקוטר 60 ס"מ. קו ניקוז זה קולט את המים המתנקזים אליו מרוחב הקוממיות ומוליך אותם בקו ניקוז בקוטר 80 ס"מ מעורבה. קו ה- 80 ס"מ הניל מתאחד לモבל תיעול בחתחך מרובע במידות 150/170 ס"מ ובשיאו של 0.5% הנשפקليس.

אגן ניקוז נוסף הנמצא צפונית לאזור מתחם אי של התוכנית הוא אגן הניקוז היורד דרום-מערב ברוחב הארגנים לכיוון רוחב הקוממיות. ברוחב הארגנים קיים קו ניקוז בקוטר 100 ס"מ ובשיאו של 0.7%-2.5% ההופך לקו ניקוז בקוטר 125 ס"מ ובשיאו של 0.7%. קו ה- 125 ס"מ הניל מתאחד לモבל תיעול בחתחך מרובע במידות 140/150 ס"מ ובשיאו של 0.5% המתאחד לモבל המרובע במידות 170/150 ס"מ הנשפקليس. לאגן רוחב הארגנים מצטרף קו ניקוז בקוטר 60 ס"מ ובשיאו של 0.7% היורד דרומה ברוחב ניסנביים ופונה מערבה ברוחב העמל בשיאו של 1.6%. קו ניקוז נוסף מצטרף לאגן הניל הינו קו ניקוז בקוטר 40 ס"מ ההופך לקו 60 ס"מ ובשיאו של 1.0% הזורם מערבה ברוחב הקוממיות.

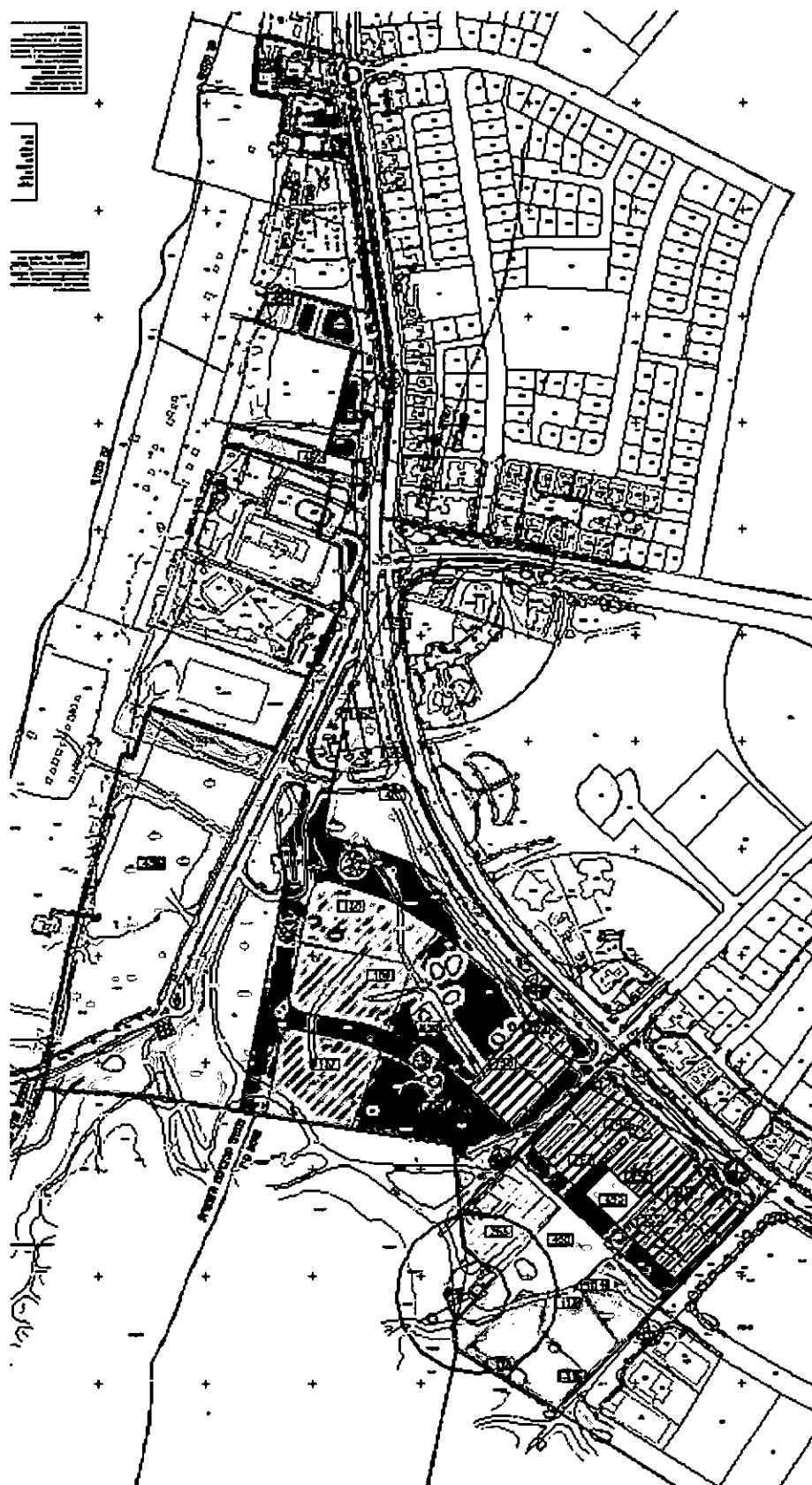
קצתו המזרחי של מתחם בי של התוכנית מהווה גם הוא קו פרשת מים, כך שרוחב הקוממיות מערבית לנוקודה זו מתנקז לאגן הניקוז הראשי של רוחב הקוממיות, ואילו מזרחה לנוקודה מתנקז רוחב הקוממיות בקו ניקוז בקוטר 50 ס"מ ההופך בקו ניקוז בקוטר 80 ס"מ ובהמשך בקו ניקוז בקוטר 125 ס"מ לכיוון מזרח ומצטרף לモבל תיעול בחתחך מרובע במידות 180/180 ס"מ.

באזור מתחם בי של התוכנית קיים קו ניקוז נוסף המתחיל בקוטר 40 וגדל בהדרגה עד לקו 80 ס"מ ובשיאו של 2.0%-1.7%. מוצא קו ניקוז זה הינו לשטח הפתוח הבלתי מבונה הנמצא מערבית לאזור מתחם בי של התוכנית.

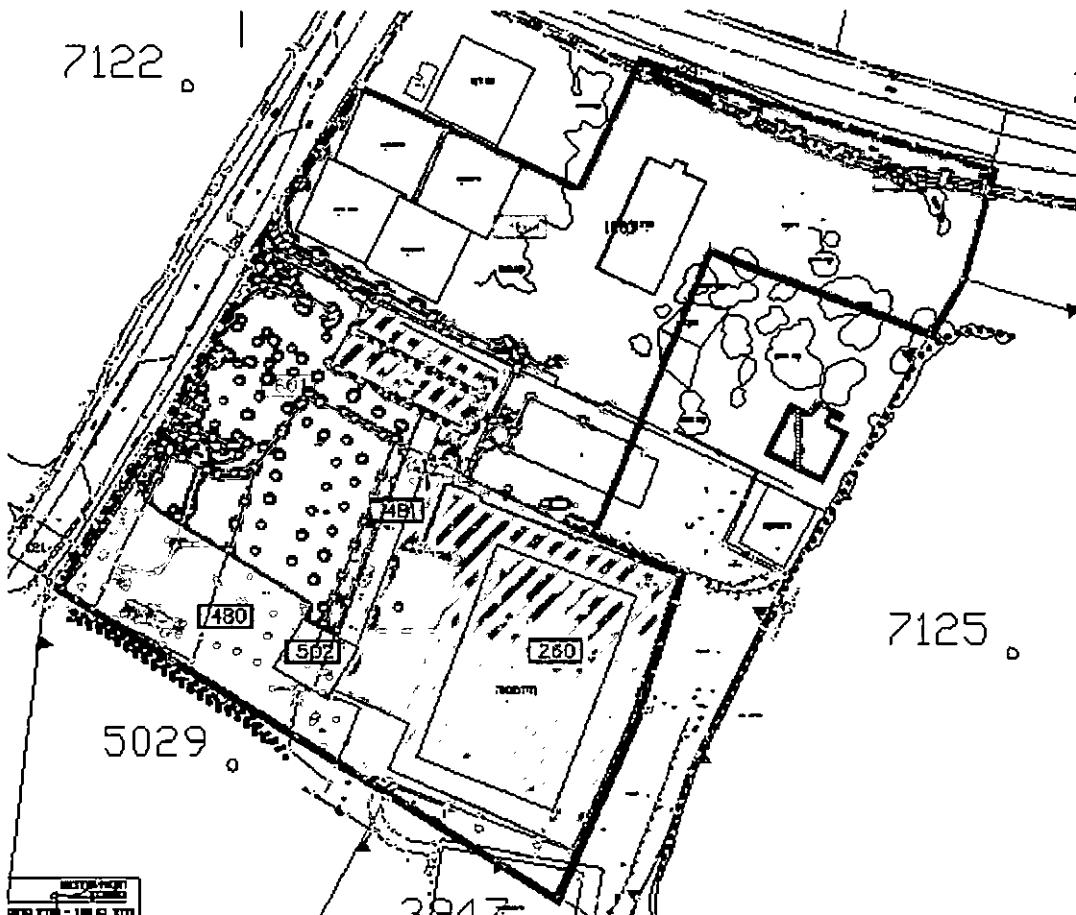
3. המערכת המתוכננת

3.1 את מפת ייעודי הקרקע המתוכננים ניתן לראות בתרשימים מס' 5 ו- 6 להלן.

תרשים מס' 5 : מפת ייעודי הקרקע עפ"י התוכנית המוצעת במתחם א'



תרשים מס' 6 : מפת ייעודי הקרוכע עפ"י התוכנית המוצעת במתחם ב'



3.2. גבולות אגני הניקוז שבתחום התוכנית וקווי הניקוז הקיימים והמוצעים בגלילן 2-5385.

בחלקו הצפוני של מתחם א' של התוכנית אין בעיות ניקוז רבות. השטח המתוכנן הינו שצ'פ' וחניות, ובאופן עקרוני אין צורך בקטוע זה במערכת תיעול. בחלק האמצעי של רחוב בן גוריון ישנו קטע רחוב המשופע לכיוון דרום עד לרחוב מס' 3 המתוכנן. קטע זה ינוקז באמצעות קולטני כביש וקו ניקוז שיתחבר למוביל התיעול הקיים במידות 150/170 ס"מ.

חלקו הדרומי של רחוב בן גוריון משופע צפונה עד לרחוב מס' 3 המתוכנן. קטע זה ינוקז גם הוא באמצעות קולטני כביש וקו ניקוז שיתחבר למוביל התיעול הקיים במידות 150/170 ס"מ. מושלש השטח הפתח המתוכנן בין הרחובות הקוממיות-הנבאים-יצחק שדה ימשיך להタンקו דרך קו התיעול הקיים בקוטר 80 ס"מ הנמצא במרכזו רחוב הקוממיות.

הางן הנמצא במרכזו שטח מתחם א' של התוכנית ינוקז באמצעות קולטני כביש וקו ניקוז בקוטר 60 ס"מ אשר יתחבר למוביל תיעול בחתך מרובע במידות 150/140 ס"מ אשר יעבור ברוחב מס' 3 המתוכנן. מוביל ניקוז זה יחליף את המוביל הקיים אשר נמצא בתחום המגרשים ונדרש לנכו להעתקה.

השיטה הנמצאת בין מתחם א' ומתחם ב' של התוכנית ינוקז באמצעות מערכת הניקוז המתוכנת עבר מתחם תב"ע ב/410 הנמצא דרומית לתב"ע ב' 4/450. מערכת זו מתוכנת מקיי ניקוז בקטרים שבין 50 ס"מ ל- 80 ס"מ ומהזרימה את מי הנגר בכיוון כליל דרום-מערב.

างן הניקוז הנדול שמצפון לרחוב הקוממיות (אזור התעשייה) ישאר ללא שינוי וינוקז באמצעות מערכת הניקוז הקיימת שברחובות ניסנביים, העמל, הארגים והקוממיות. אגן זה מתחבר בסופו למוביל התיעול הקיים שבצומת הרחובות הנבאים-הקוממיות.

החלק הצפוני של מתחם ב' של התוכנית ינוקז באמצעות קו ניקוז בקוטר 40 ס"מ ברחוב הקוממיות שיתחבר לקו הניקוז הקיים ברחוב זה. חלקו הדרומי של מתחם ב' של התוכנית ינוקז למערכת הניקוז המתוכננת עבור מתחם תב"ע ב/י/0410.

יש לדאוג להגבה את השטח שבאגן MC-58 (mgrshim 156-157), שכן רום השטח הוא בגובה +7.5 ומערבית לו שטח בגובה +8.5, ובזמן סופת גשם בהסתברות של 1:100 יש חשש שיוץ', ולדואג שתמיד יהיה הניקוז עליי מערבה (ובכך ימנע המצב שנוצר באזורי ת"ש שפירה (ת"ש לביר) הנמצאת בשקע אבסולוטי והאזור שם מוצף לעיתים).

3.3. חישוב נגר הידראולי של מערכת הניקוז המוצעת

חישובים הידראולים של מערכת הניקוז המוצעת, כולל נתוני הקווים המוצעים וכਮויות מי הנגר מוצגים בטבלאות מס' 2.1 ו- 2.2 להלן.

טבלה 2.1 – כמויות נגר מצטברות באגנים.

טבלה 2.2 – חישובי קווים.

התבלאות מתיחסות לגליון 3-5835 בו מוצגים כל הקווים והאגנים, מספר וכיו"ב.

טבלה 2.1 – כמותות נגר מצטברות באגננים

Volume (Total Runoff) (m ³)	Time (Maximum Flow) (min)	Tc (Composite) (min)	Scaled Area (m ²)	Rational C	Label
294.1	21	19.956	27,221	0.5	CM-2
681.2	9	6.306	52,648	0.6	CM-3
428.4	9	7.988	44,225	0.45	CM-4
588.7	6	5.596	54,536	0.5	CM-5
430.6	9	6.454	28,587	0.7	CM-6
644.5	9	7.736	49,989	0.6	CM-7
853.3	12	10.984	60,871	0.65	CM-8
633.4	6	5	53,692	0.55	CM-9
663.6	12	9.636	51,385	0.6	CM-10
147.5	6	5.709	13,650	0.5	CM-11
346	12	9.736	29,258	0.55	CM-12
190.9	9	8.853	17,641	0.5	CM-13
1,009.70	15	14.341	93,422	0.5	CM-14
329.4	9	7.81	25,533	0.6	CM-15
68.7	6	5	5,335	0.6	CM-16
485.7	9	7.427	50,341	0.45	CM-17
459.3	9	6.378	42,656	0.5	CM-18
365.5	6	5	24,346	0.7	CM-19
459.9	9	7.764	42,788	0.5	CM-20
314.8	9	6.565	36,639	0.4	CM-21
163.9	6	5	12,738	0.6	CM-22
192.6	6	5	14,966	0.6	CM-23
555	9	7	43,311	0.6	CM-24
569.1	6	6	43,781	0.6	CM-25
868	6	6	61,635	0.65	CM-26
470.8	12	9.197	43,552	0.5	CM-28
81.8	21	19.726	63,142	0.06	CM-30
36.2	9	6.531	33,745	0.05	CM-32
753.3	12	10.215	63,775	0.55	CM-33
326.7	9	7.33	38,127	0.4	CM-34
870.1	9	7.988	62,180	0.65	CM-35
536	12	11.363	62,018	0.4	CM-36
344.6	6	6	26,507	0.6	CM-37
182.2	12	10.101	16,978	0.5	CM-38
696.7	9	8.93	71,479	0.45	CM-39
1,145.20	6	6	105,712	0.5	CM-40
168.2	6	5	13,070	0.6	CM-41
629.3	6	(N/A)	58,089	0.5	CM-42
314.3	6	5	29,305	0.5	CM-43
351.6	6	5	36,424	0.45	CM-44
321.9	6	6	33,012	0.45	CM-45
299.9	6	6	30,763	0.45	CM-47
354.7	6	6	36,382	0.45	CM-48

Volume (Total Runoff) (m³)	Time (Maximum Flow) (min)	Tc (Composite) (min)	Scaled Area (m²)	Rational C	Label
317.2	6	5	29,579	0.5	CM-49
427.8	12	10.887	30,531	0.65	CM-50
183.8	6	5	19,041	0.45	CM-51
108.9	6	5	11,284	0.45	CM-52
445.1	6	6	45,653	0.45	CM-53
127.1	6	6	19,546	0.3	CM-54
154.9	6	5	24,078	0.3	CM-55
432	6	5	57,537	0.35	CM-56
43.7	9	8.773	44,831	0.045	CM-57
433.4	6	5	50,508	0.4	CM-58
143.1	6	5	22,234	0.3	CM-59
582.3	15	12.729	49,148	0.55	CM-60
529.3	6	5	49,350	0.5	CM-61
367.6	9	8.158	34,107	0.5	CM-62
20.8	12	9.736	24,133	0.04	CM-63
206.8	9	7.598	24,084	0.4	CM-64

טבלה 2.2 – חישובי קווים

Flow (Maximum) (m ³ /s)	Manning's n	Diameter (cm)	Slope (Calculated) (m/m)	Length (Scaled) (m)	Invert (Stop) (m)	Stop Node	Invert (Start) (m)	Start Node	Label
0.24279	0.013	50	0.024	126.1	28	CB-55	31	CB-58	CO-3
2.39328	0.013	100	0.007	82.6	17.2	CB-47	17.8	MH-13	CO-13
2.43136	0.013	100	0.004	76.9	16.9	MH-15	17.2	CB-47	CO-14
2.44022	0.013	100	0.007	85.4	16.3	CB-46	16.9	MH-15	CO-15
2.44231	0.013	100	0.006	202.1	11.8	CB-34	13	CB-38	CO-19
4.88155	0.013	100*150	0.009	163.2	8.7	CB-26	10.12	CB-24	CO-22
5.33703	0.013	100*150	0.005	149	8	CB-25	8.7	CB-26	CO-23
7.67955	0.013	100*150	0.019	149.4	5.2	MH-25	8	CB-25	CO-24
0.35932	0.013	50	0.011	47.3	35.3	MH-29	35.8	CB-62	CO-27
0.3593	0.013	50	0.033	138	30.8	CB-61	35.3	MH-29	CO-28
1.31964	0.013	80	0.006	156	18	CB-48	19	CB-49	CO-35
2.69726	0.013	100	0.01	20.5	17.8	MH-13	18	CB-48	CO-36
0.38813	0.013	50	0.007	148.4	28.5	MH-39	29.5	CB-43	CO-38
0.29922	0.013	50	0.006	172.8	27.5	CB-42	28.5	MH-39	CO-39
0.50799	0.013	50	0.009	173.2	26	CB-41	27.5	CB-42	CO-40
0.99988	0.013	60	0.025	137.9	14.6	MH-151	18.1	CB-39	CO-43
2.48908	0.013	100	0.025	28.5	11.1	MH-45	11.8	CB-34	CO-44
1.04703	0.013	60	0.02	175	11.1	MH-45	14.6	MH-151	CO-46
0.20373	0.013	50	0.003	71.8	15.2	CB-36	15.4	CB-37	CO-48
0.48852	0.013	50	0.003	174.4	14.6	MH-151	15.2	CB-36	CO-49
0.55667	0.013	50	0.038	133.8	19.5	MH-153	24.6	CB-21	CO-51
0.55667	0.013	60	0.036	102.4	15.8	CB-23	19.5	MH-153	CO-52
9.45027	0.013		0.011	114.9	3.95	CB-29	5.2	MH-25	CO-57
11.84343	0.013		0.003	56	3.8	MH-26	3.95	CB-29	CO-58
0.82442	0.013	80	0.005	50	3.95	CB-29	4.2	CB-30	CO-59
0.27534	0.013	50	0.013	187.7	21	CB-16	23.5	CB-20	CO-60
1.00507	0.013	60	0.042	101.9	16.7	MH-60	21	CB-16	CO-61
0.98915	0.013	60	0.026	152.5	12.7	CB-17	16.7	MH-60	CO-62
1.06261	0.013	60	0.013	89.6	11.5	CB-18	12.7	CB-17	CO-63
2.39299	0.013	100	0.003	35	6	MH-69	6.1	CB-6	CO-70
4.21854	0.013	180	0.002	46.7	4.9	CB-64	5	CB-5	CO-73
4.57426	0.013	180	0.003	116.6	4.6	MH-125	4.9	CB-64	CO-74
3.2007	0.013	180	0.002	100.6	3.95	CB-29	4.2	CB-28	CO-79
0.24995	0.013	50	0.01	20.1	9.3	MH-80	9.5	CB-8	CO-81
0.24995	0.013	60	0.019	149.9	6.5	CB-7	9.3	MH-80	CO-82
0.54555	0.013	80	0.008	63.8	6	MH-69	6.5	CB-7	CO-83
0.1547	0.013	50	0.048	56.2	8.3	CB-65	11	CB-1	CO-84
0.87172	0.013	80	0.008	91.2	7.6	MH-84	8.3	CB-65	CO-85
0.87169	0.013	80	0.009	48	7.16	CB-4	7.6	MH-84	CO-86
1.2426	0.013	80	0.021	56.4	6	MH-69	7.16	CB-4	CO-88
0.60165	0.013	50	0.009	111.5	10	MH-90	11	CB-12	CO-91

Flow (Maximum) (m³/s)	Manning's n	Diameter (cm)	Slope (Calculated) (m/m)	Length (Scaled) (m)	Invert (Stop) (m)	Stop Node	Invert (Start) (m)	Start Node	Label
0.60441	0.013	60	0.008	207	8.3	CB-11	10	MH-90	CO-92
0.94542	0.013	60	0.019	31.1	7.7	MH-92	8.3	CB-11	CO-93
1.08988	0.013	80	0.003	86.6	7.4	CB-63	7.7	MH-92	CO-94
0.26456	0.013	40	0.017	35.5	7.7	MH-92	8.3	CB-10	CO-97
0.26703	0.013	50	0.01	60.3	8.3	CB-65	8.9	CB-2	CO-98
0.35832	0.013	50	0.007	143.2	8.3	CB-65	9.3	CB-3	CO-100
0.28716	0.013	50	0.022	144.5	11.5	CB-18	14.7	CB-19	CO-101
0.44552	0.013	60	0.016	163.8	5.4	CB-32	8	CB-33	CO-103
0.75343	0.013	80	0.005	71.1	5.05	MH-103	5.4	CB-32	CO-104
0.17394	0.013	50	0.062	57.2	4.45	MH-104	8	CB-31	CO-105
0.90311	0.013	80	0.005	46.2	4.2	CB-30	4.45	MH-104	CO-106
0.75186	0.013	80	0.005	118.9	4.45	MH-104	5.05	MH-103	CO-107
0.67514	0.013	60	-0.002	30.4	27.5	CB-54	27.45	CB-53	CO-108
0.41368	0.013	50	-0.013	148.5	38.7	CB-57	36.7	CB-56	CO-111
0.57035	0.013	50	-0.054	158.6	28.8	CB-52	20.3	CB-51	CO-114
0.85162	0.013	50	-0.067	106.3	30.8	CB-61	23.7	CB-50	CO-115
0.1232	0.013	50	0.011	237.3	38.7	CB-57	41.2	CB-60	CO-116
0.57283	0.013	60	-0.026	355.2	36.7	CB-56	27.5	CB-54	CO-117
0.49858	0.013	50	0.005	109.9	27.45	CB-53	28	CB-55	CO-118
1.12626	0.013	60	0.037	194	20.3	CB-51	27.45	CB-53	CO-120
1.29703	0.013	80	0.008	171.6	19	CB-49	20.3	CB-51	CO-121
0.85187	0.013	60	0.006	104.5	23.1	CB-44	23.7	CB-50	CO-122
0.38882	0.013	60	-0.004	71.6	16.6	CB-45	16.3	CB-46	CO-123
1.16038	0.013	80	0.027	192.3	18	CB-48	23.1	CB-44	CO-124
2.76378	0.013	100	0.013	255.7	13	CB-38	16.3	CB-46	CO-125
0.58713	0.013	70	-0.017	341.9	15.8	CB-23	10.12	CB-24	CO-126
2.08379	0.013	100	0.023	96.7	6.7	CB-14	8.9	CB-15	CO-127
1.50303	0.013	100	0.023	114.9	8.9	CB-15	11.5	CB-18	CO-128
0.58818	0.013	50	0.035	179.6	11	CB-12	17.2	CB-13	CO-135
1.37471	0.013	80	0.006	120.7	6.7	CB-14	7.4	CB-63	CO-136
3.61666	0.013	125	0.006	172.9	10.12	CB-24	11.1	MH-45	CO-137
12.04384	0.013		0.134	21.7	0	O-2	2.9	MH-122	CO-139
4.20981	0.013	180	0.002	231.2	4.2	CB-28	4.6	MH-125	CO-145
4.17812	0.013	150	0.005	191.4	5	CB-5	6	MH-69	CO-146
2.28712	0.013	100	0.003	216.7	6.1	CB-6	6.7	CB-14	CO-147
1.03417	0.013	60	0.034	230.4	18.1	CB-39	26	CB-41	CO-167
1.93786	0.013		0.007	127.5	2.9	MH-122	3.8	MH-26	CO-182

3.4. נתוניים והגדרות למקדמי נגר עילי ומהירות זרימה

אזור התוכנית היו שטח עירוני מבונה בחלקו ופתוח בחלקו (שצ"פ). המתווה הבניי המذובר מוגדר כבעל מקדים נגר עלי של כבישי אספלט ($C = 0.70 \div 0.95$) וגגות ($C = 0.75 \div 0.95$). השטח הפתוח מאופיין בצמחייה קלה ובאדמה חולית ($C = 0.10 \div 0.25$), שטח משולב כבישים, חצרות, גגות וכיו"ב יהיה ($C = 0.4 \div 0.6$).

מהירות הזרימה המקסימלית המותרת מוגדרת כ- 3 מטר/שנייה.

4. השפעות צפויות על הסביבה

4.1. איגום

בחALKO המערבי של מתחם א' של התוכנית מצוי שצ"פ גדול (תא שטח 458). שטח זה הינו בגודל 61.5 דונם. מערבית אליו קיים שטח נוסף (תא שטח 457) אשר הינו שצ"פ בגודל 79.5 דונם. מקומות אלו מתאימים, בסיסים עם העירייה, להקמת מתקנים לשימור ולהשתתפות נגר המגיע ממעלת האגן.

רוב תכנית המתחם ואגמי הניקוז המגיעים לשטחים אלו הינם שטחים מבונים בעלי גגות וחלקם מכוסה כבישים. איקות מי הנגר המגיעים מהגגות הינה ברמת איכות טובה מאוד, ומכאן התאמה גבואה לשימור נגר ולהחדרה לקרקע. איקות מי הנגר המגיעים מהכבישים הינה ברמה טובה-בינונית (כבישים בעלי נפח תנועה נמוך יחסית), ואיקות מי הנגר המגיעים מחניונים הינה ברמה סבירה-בינונית, ומכאן התאמה ביןונית לשימור נגר ולהחדרה לקרקע.

4.2. השפעות על שטחים גובלים ועל שטחים במורד אגן ההיקות

לא חלים שינויים מהותיים במשטר הנגר וכיוון זרימתו עקב ביצוע התוכנית. הוספה קווי הניקוז המוצעים לא מגדיות לצורך ניכרת את כמות הנגר המגיעות בסופו של דבר למצאי הניקוז, אלא פשוט קולטים ומוליכים אותם לצורה מסודרת כבר ממעלת אגמי הניקוז.

הקמת מתקנים לבנייה משמרת נגר עשויה להפחית את כמות הנגר המגיעות למקומות הניקוז במורד אגמי ההיקות, ובכך להקל על עומס הקוויםקיימים.

4.3. השפעות על תחומי התוכנית

קווי הניקוז המוצעים מתוכנים על-בסיס הרחובות והכבישים המתוכנים. השפעת קווי הניקוז המוצעים יבואו לידי ביטוי בתחום התוכנית בכך שזרימות נגר עלי שייזרמו ברחובות המתחם יתעלסו ויקלטו בקולטנים ובקווי הניקוז. פתרון הניקוז של הרחובות והכבישים המתוכנים הינו הכרחי מבחינה בטיחותית ותפעולית. קווי הניקוז המוצעים יקלטו בשעת השיא כ- 9,000 מק"ש של מי נגר.

5. אמצעים למניעת נזקים

5.1. אמצעים להגברת החלחול

במטרה להקטין את כמותם המוגיעה למערכות הניקוז האזריות ולהקטין עלויות פעולה הניקוז ניתן להתקין בשטחים הפתוחים בהתאם עם העירייה ורשות המים מתקני שימור והשהייה נגר.

5.1.1. מתקני שימור והחדרת נגר מוצעים בשטחי שצ"פ פתוחים

5.1.1.1. אגני חלחול – מאגרים בעלי קרקע חדרה, המאפשרת חלחול הדרגי של המים למי התהום. משמשים גם להקטנת ספיקות השיא. יש לתכנן בשטחים מוחוץ למתחמי המגורים משיקולי בטיחות. מתאימים לפארקים המהווים אתרי החדרה או כItemAt למתקני טיפול עודפים (מגלי חירום) (ראה תמונה בנספח מס' 1).

5.1.1.2. בורות חלחול – בור הבניין מחוליות טרומיות בקוטר 1 מי בעלות נקבים בדפנותיהם. את הבור יש למלא בחצץ מודרג. פתח הבור יהיה מכסה רשת ומפניו יותקן בור שיקוע לפסולת וסחף. תחתית הבור תהיה באזור קרקע חדרה למים. ניתן לשרש מס' בורות, כך תאפשר הפנית עודף מי גשם מבור אחד לשני. ניתן לחבר את הבור לשדה פיזור להגברת יעילות החלחול בקרקע (ראה סקיצה בנספח מס' 2).

5.1.2. מתקני השהייה נגר מוצעים בשטחי שצ"פ פתוחים

5.1.2.1. בריכות השהייה –אפשרות שיקוע ראשוני של סדימנטים וסחף. יש לתכנן כך שהשהייה המים לא תעלה על 48 שעות. המיקום והמידדים יקבעו בתכנון מפורט ע"י יועץ מומחה. יש להקיף את הבריכות בצמחייה העמידה גם לתנאי רטיבות וגם לתנאי יובש (ראה סקיצה בנספח מס' 3).

5.1.2.2. מפטנים – הקמת סכרים קטנים על ערוצי זרימה בשיטה הגן. עומק המפטנים מתחת לקרקע יהיה כ- 70 ס"מ. גובה המפטנים ומרוחקם יקבעו בתכנון מפורט ע"י יועץ מומחה (ראה תמונות בנספח מס' 4).

5.1.3. מתקני השהייה נגר מוצעים בחצרות, כבישים, חניות ובשטחים מרוצפים

5.1.3.1. יצירת אזורים פורזיביים בחצרות ע"י מילוי החצר שכבת קרקע גראולרית או אדמה גננית תחומה. מי הנגר מחללים בקרקע הפורזיבית ונפלטים באופןמושה ע"י ציונור ניקוז המונח מעלה שכבת הקרקע האטימה (ראה סקיצה בנספח מס' 5).

5.1.3.2. תא סינון לתשתיי כביש – תא המבוסס על עקרון הפרדת שומנים ודלקים ממים ע"י כך שהשומנים והדלקים צפים מעל פני המים. התא מוחלק למחיות פנימיות. המתקן תמיד מלא במים, כאשר החלק המזוהם כלוא חלקה העליון של תא הסינון הראשון, והמים הנקיים עוברים לחלקו השני של המתקן (ראה סקיצה בנספח מס' 6).

5.1.3.3. ריצוף באבן משתלבת – ריצוף באמצעות אבני משתלבות הכוללות מרוחחים מובנים בין האבנים בשיעור המאפשר חלחול בקצב הרצוי. את המרוחחים יש למלא בחצץ דק או בחומר גראולרי מתאים אחר למניעת סטיית המרוחחים. משטח הריצוף יונח על-גבי מצחץ וחול או שכבה חדרה מתאימה אחרת (ראה סקיצה בנספח מס' 7).

5.2. השינויים הנדרשים במערכת הניקוז הקיימת

אין צורך ביצוע שינויים מהותיים במערכת הניקוז העירונית הקיימת. עיקר השינויים, מלבד חיבור מערכת הניקוז החדשה לשוחות הניקוז הקיימות, הינה העתקת מוביל התיעול הריבועי ב מידות 150/140.

ס"מ אשר עבר ברוח מס' 3 המtocן. מוביל ניקוז זה יחליף את המוביל הקיים אשר נמצא בתחום תחומי המגרשים ונדרש בכך להעתקה.

5.3. המלצות להוראות התוכניות

לצורך מצום נזקי הצפות, שטפונות וסחף יש לבצע את הפעולות המונעות הבאות:

- 5.3.1** ניקוי מוצאי קווי הניקוז באופן שוטף לפני ובמהלך עונת הגשמי. טיפול במבנה הבטון אחת למספר שנים.
- 5.3.2** ניקוי ושטיפה של קווי הניקוז משחף לפני ובמהלך עונת הגשמי.
- 5.3.3** ניקוי בורות חלחול אחת למספר שנים ע"י מילויים במים ושאיבת המים, וחזרה על התהילה במספר מחזוריים.
- 5.3.4** ריקון תאי סינון לשטיפי כביש וניקוי הפתחים כאשר התא מלא בהתאם לעומס השומנים.
- 5.3.5** ניקוי בורות שיקוע ובריכות השהייה משחף לפני עונת הגשמי.

6. אומדנים הנדרסיים ראשוניים

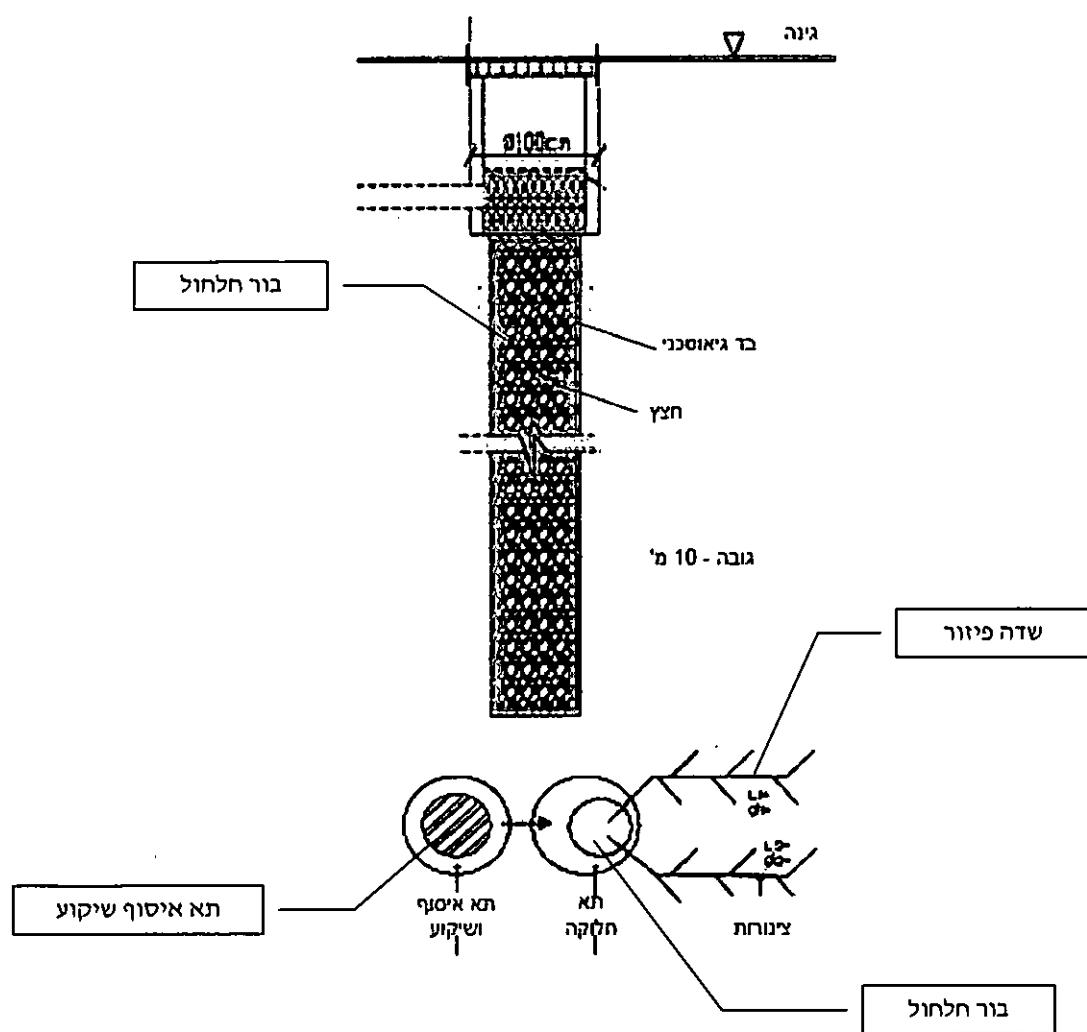
להלן אומדנים ראשוניים לביצוע מערכת התיעול בהתאם לתק"ע ב/י 450/4.

₪ 570,000.-	= קוי תיעול בקוטר 40-50 ס"מ – 250 מ"א × 2,280 נ"מ/מ"א
₪ 1,200,000.-	= קוי תיעול בקוטר 60 ס"מ – 400 מ"א × 3,000 נ"מ/מ"א
₪ 1,739,000.-	= קוי תיעול בקוטר 80 ס"מ – 470 מ"א × 3,700 נ"מ/מ"א
<u>₪ 1,740,000.-</u>	<u>= מוביל תיעול במידות 150/140 ס"מ – 290 מ"א × 6,000 נ"מ/מ"א</u>
₪ 5,249,000.-	סה"כ
<u>₪ 2,099,600.-</u>	<u>מע"מ, בצת"מ והנדסה (40%)</u>
₪ 7,348,600.-	סה"כ כללי

נספח מס' 1 – תמונות אגן חלחול

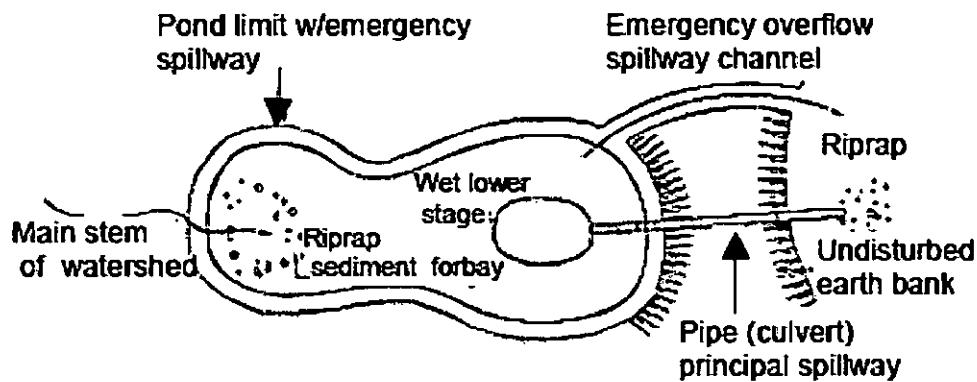


נספח מס' 2 – סקיצת בור חלחול ושדה פיזור

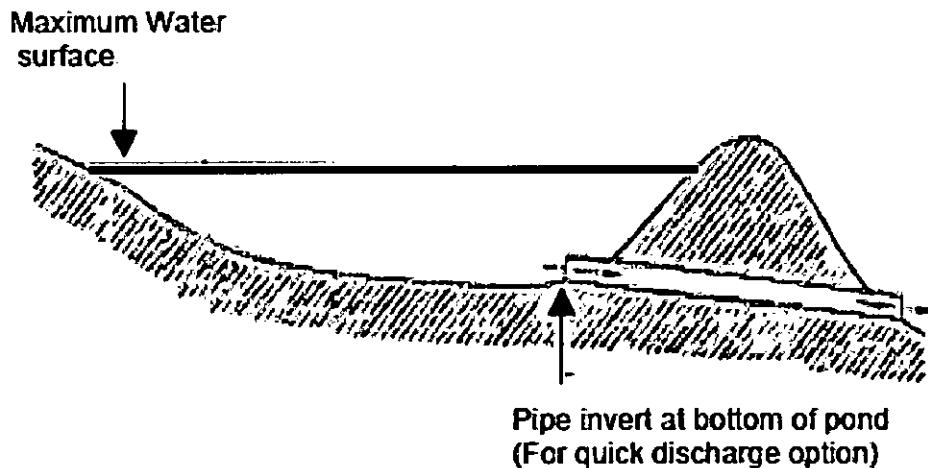


נספח מס' 3 – סקירת בריכת השהייה

Detention pond with spillways



Retention pond

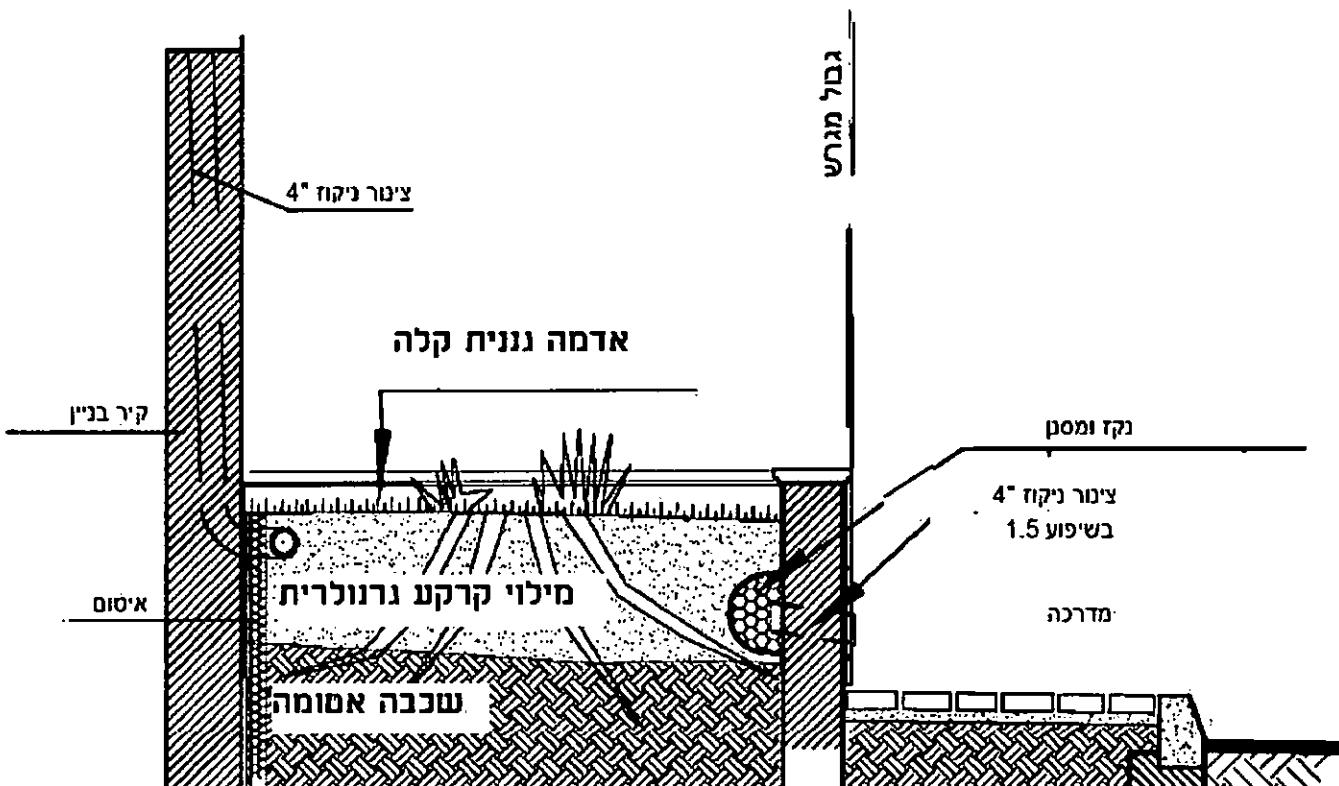


ניתן לבצע את ההגבהה ללא צינור תחתי יוצא אלא מחומר פורזובי עבה כגון חצ' TSALAB שימושה ומשחרר את המים.

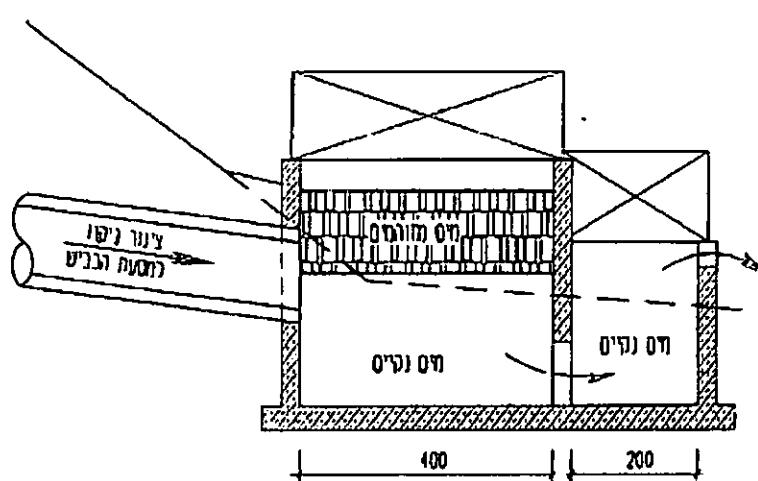
נספח מס' 4 – תמונות מפותנים



נספח מס' 5 – סקיצת חצרות

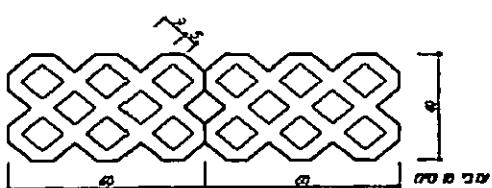


נספח מס' 6 – סקיצת תא סינון לתשתייפוי כביש

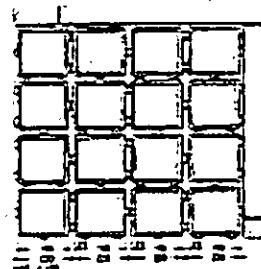


נספח מספר 7 – סקיצת ריצוף באבן משולבת

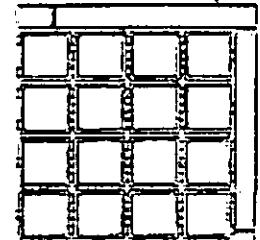
חניות בארכוי דשא



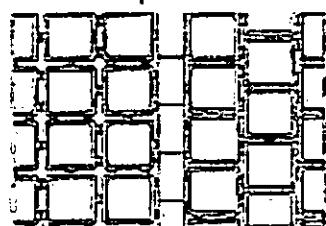
ריצוף עם מרוחץ דשא



ריצוף חיבור בדוגמת אלב



שילוב של מרוחץ ניקוז/ מרוחץ דשא



ריצוף חיבור בדוגמת חצאים

