



תעודת הבנייה - גדרות
מחוז הצפון נצרת עילית
13-05-2013
רונט

2013-45-2

משרד הבינוי והשיכון
תכנון וייעוץ הנדסי
תשתיות מים, ביוב, ניקוז והיזורולוגיה

משרד הבינוי והשיכון

חוק הלאכתי תכנון ובניה להאצת הבניה למגורים (הוראת שעה), התשע"א 2011
משרד הפנים - מחוז הצפון
הוועדה לדין לאומי החליטה ביום: 20.5.2013
לאשר את התוכנית 20348
<input checked="" type="checkbox"/> התוכנית לא נקבעה טעונה אישור חסר
<input type="checkbox"/> התוכנית נקבעה טעונה אישור הרשות
תאריך: 20.5.2013
זיהוי הוועדה לדין לאומי

מزرעה - שכונה מזרחית

נספח ותקנון ניקוז

لتוכנית מס' ג/8 20348

משרד הבינוי והשיכון כוכן
מחוז חיפה
טל': 04-8630686
שדי הפלוי'ם 15 ת.ד.
22272

משרד הבינוי והשיכון
נ.א.ז. א.ז. א.ז. ג.ז. ג.ז. ג.ז.
סגן מנהל חטף תוכנות
(תוכנות)

הזהה על אישור זכויות מס' 20348
פומסוביליקוט הפטנטומיק מס' 6606
מועד: 06/06/13

ב.מ. 17205
ינואר 2004
עדכון יולי 2012
עדכון מאי 2013

ל. רוזגטל מהנדסים בע"מ
תכנון וייעוץ הנדסי
ח.מ. 514330752
ג'ולון, נס. מושב 20103
טל': 04-9580621

תכנית מס. ג/20348

מזרעה – שכונה מזרחית

נספח ותסجيل ניקוז

פ.מ. 17205
ינואר 2004
עדכון יולי 2012
עדכון מאי 2013

**תכנית מס. ג/20348
 מזרעה-שכונה מזרחית
 נספח ותסקיר ניקוז**

תוכן העניינים

עמוד	
3	1. כללי.
3	2. תיאור הסביבה והמצב הנוכחי.
4	3. תאור התכנית המוצעת.
4	4. מוצאי הניקוז הראשיים.
4	נתוני האגניז וספקות התכנן.
7	נתוני הידראוליים בעורק הניקוז הראשיים.
8	מפלסי פיתוח מיניימליים.
9	متקנים הידראולים.
10	5. תחומי התנקזות משנים.
	תאור תחומי התנקזות וספקות התכנן.
10	6. סטנדרטים לתכנון שומר נגר, הגדלת החידור, מניעת זיהום ושימור קרקע.
10	7. תכנית תחזקה והפעלה.
11	8. מסקנות הדוח.

רשימת טבלאות

1. ספיקותquia שהוערכו בנקודות שונות בנחל בית העמק ביינואר 1968 ובינואר 2003.
2. ספיקותquia בנחל בית העמק בשיטות הערכה שונות וספקות התכנן.
3. ספיקותquia בנחל זייתון בשיטות הערכה שונות וספקות התכנן.
4. נתוני הידראולים בתעלת בית העמק.
5. נתוני הידראולים בתעלת זייתון.
6. מפלסי פיתוח מיניימליים לאורך תעלת נחל בית העמק.
7. נתוני הידראולים במובלים ראשיים.

רשימת נספחים

1. מקורות וחומר רך.
2. הנחיות רשות הניקוז לנספח הניקוז.
3. נתוני גשם – נהריה.
4. נתוני ספיקותquia בתהנות הידרומטריות.
5. אגן ההיקוות על רקע חבורות הקרקע.
6. נתוני פרופילים הידראולים בנחל בית העמק ובנחל זייתון בהסתברות 50:1 שנה.
 - 6.1 - חלופה א' – נחל בית העמק מורד במצב קיים, מעביר כביש 4 מצב קיים, עלת מזעה ללא קירוי, עליה חדשה במעלה מובל קיים ברוחב 8.0 מ'.
 - 6.2 - חלופה ב' – נחל בית העמק מורד במצב קיים, מעביר כביש 4 בתוספת בוקס 3x3 מ', קירוי מובל קיים ברוחם 2.75 מ' מעל רצפת מובל קיים, עליה חדשה במעלה מובל קיים ברוחב 8.0 מ'.
 - 6.3 - חלופה ג' – נחל בית העמק כמו חלופה ב' א', עם מובל במעלה ברוחב 6.0 מ'.
7. מפלסי בניה מיניימליים בחלופות עליה שונות.
8. חישוב ספיקותchia עפ"י הנוסחה הרצינלית.
9. דוגמאות לתוכניות שימור נגר.

רשימת תכניות

1. תנובה קניים 2,500



1. כללי.

תכנית מס. ג/20348 מזועה – שכונה מזרחית קובעת מדיניות לניצול הקרקע וייעודי הקרקע – שטחי מגורים, ציבורי ושטחי תעסוקה, לשנת 2020, בתחום כ-650 דונם. התוכנית קובעת עקרונות לפיתוח שכונה חדשה, פיתוח שירותים ציבורי ותעסוקה, פיתוח מערך תחבורה, ופיתוח התירות. אדריכל התוכנית – אדיב דוד. מטרת הדוח' להלן לשורת את צורכי האדריכל בתחום מטרונות ניקוז והולמים. בדו'ח נקבעים המרכיבים העיקריים של מערכת הניקוז הנדרשת, כולל התיאחות לגיאומטריה הנדרשת, לפרטים של מתקנים הידראוליים (כגון מעברי מים, גשרים, מתקני כניסה לניקוז, וכדו'), התיאחות למפלטי פיתוח ובניה מינימליים למנוע הצפה, שיפורים מינימליים והתייחסות למרכיבים שיבטיים תכנון מוגן כך שיגדיל את החידור לקרקע, יקטין את ספיקות השיא וימנע פגיעה בסביבה.

2. תאור הסביבה והמצב הנוכחי.

מצאת הניקוז הראשי בתחום התוכנית הוא נחל בית העמק החוצה את תחום התוכנית ואת היישוב אלמזורעה לכל אורכו. תחום השכונה החדשה מזורך ליישוב הקיים, הוא שטח חקלאי, הקרקע חרסיתית ונוטנה לסכת הצפה מעורקי הניקוז הראשיים – נחל בית העמק ונחל זיתון. תעלת נחל בית העמק בתחום השכונה החדשה היא תעלת עפר טרפיות רדודה. תעלת נחל זיתון בתחום השכונה החדשה הינה תעלה רדודה מאוד בחמתך משולש (תעלת שדה). בתחום היישוב הקיים התחנכות היא עם הטופוגרפיה בערך בזירה עילית לאורך הרוחבות הערבים, קולטים ומתקני כניסה לניקוז מותקנים במספר רחובות ולאורך תעלת נחל בית העמק – תעלת הבטון החוצה כאמור את היישוב מזועה לכל אורכו.

ניתן לחלק את התעלת ל- 4 קטיעים אופייניים מהמעלה למטה :

- א. במעלה כניסה נחל זיתון – תעלת עפר טרפיות רדודה, תחתית ברוחב כ- 2 מ' שיפוע הדוף 3: 1 (A:7) העומק בגדה ימין כ- 2.0 מ' ובגדה שמאל כ- 1.5 מ'. הזרימות חרוגות מתחום הגdots ומציפות את השטחים החקלאיים לעתים קרובות.
- ב. בין כניסה נחל זיתון לכינית תעלת עברון – תעלת עפר טרפיות מוסדרת, התחתית ברוחב כ- 6 מ' ושיפוע הדוף 2: 1 (A:7) בעומק כ- 2 מ'. אורך הקטע כ- 120 מ'.
- ג. בתחום היישוב אלמזורעה – תעלת בטון מלכנית לאורך כ- 500 מ', התחתית ברוחב 6.0 מ' עומק התעלת מתחתית עד מעקה הפלדה כ- 3.2 מ', עומק מינימלי מתחתית התעלת עד לפני השטח (כביש, מדרכה וכדו') כ- 2.2 מ'. בתחום היישוב, קירות התעלת גבוהים מהתשתיות הקיימות (כביש, מדרכה וכדו') בכ- 1 מ'. ניקוז הנגר המקיים של האזור הבניי מתבצע דרך קולטים ופטחים בקיר הבטון. בזמן גאות בנחל בית העמק בינוואר 2003 נרמו הצפות באזור הבניי, ככל הנראה בגלל שביצוע מתקן ההכוונה וכיום הזרימות במעלה תעלת הבטון, לא הושלם.
- ד. במורד תעלת הבטון, לאורך כ- 200 מ' עד לחצית כביש 4, תעלת עפר לא מוסדרת בעלת רוחב תחתית 4-5 מ' ושיפוע הדוף תלולים ולא יציבים. כביש 4 נחצה ע"י מעביר מים ב מידות 6.0x3.0 מ' ובמורדו תעלת עפר טרפיות מוסדרת, רוחב תחתית התעלת 6 מ' ושיפוע הדוף 2: 1 (A:7).



3. תאור התכנית המוצעת

בתוכנית האדריכל מפורטים יודי הקרקע השוני ומוטוים הרוחבות הראשיים. נחל בית העמק מהוועה "חווט שדרה" העובר לכל אורך היישוב ובהתאם סכמת הניקוז והמובלים יותרו לאורך הרוחבות הראשיים, כבסיס הניקוז הוא הנחל. רצעת הנחל והשיטה הפתוח בצדיו מהוועה שטה ציבורי פתוח (שצ"פ) אורכי, החוצה את היישוב לכל אורכו. שביל אופניים והולכי רגל ישמרו על הריציפות לאורך הנחל. חזיות הנחל ע"י כבישים או חזיות עבור הולכי רגל ישלו אלמנטים עיצוביים בעלי אפיונים של גשרי אבן עתיקים, שיוכנו ע"י אדריכלי נוף. עיקרי התעללה מתוכנתה כתעללה פתוחה בהתאם לתוואי התעללה הנוכחיים. אורך התעללה ממולה כביש 4 עד קצה תחום התכנית מזורה כ-1750 מ' . קטע באורך כ-400 מ' בין כנישת נחל זיתון לגשר מזורעה הקיים, מתוכן כמובל סגור בגל הדר רצעה פנויה בדרך מוצעת (דרך מס' 7). תעלת נחל זיתון תועטה מהתוואי הקיים ותוסדר בהתאם לתוואי המסומן (לאורך דרך מס' 20) על מנת לאפשר ניצול יעיל של השיטה. תעלת עברון ווסדר בתוואי הקיים (לאורך דרך מוצעת מס' 20).

4. מוצאי הניקוז הראשיים

4.1 נתוני האגנים וספקות התפ

נחל בית העמק

נחל בית העמק מנוקז אגן בשטח כ- 71 קמ"ר עד כביש מס' 4.

בחלק העליון של האגן שראשתו באזרע רכס תפן ברום +1000 מ' (אזור היישובים הראשונים כסרא והר חלו) הקרקעות השולטות חבורות קרקע של טרה ורסה ורנדזיה (A1,A2,A3). בחלק המורדי ובין היתר בתחום התוכנית הנדרונה, שולטות חבורות קרקע גرومוסוליות – (וA חרסית ואלוביום חרסיתי). אורך האפיק הראשי 24 ק"מ השיפוע האורכי הממוצע כ-3%. זמן הריכוז המוחשב כ-220 דקות.

במורוד קימת תחנה הידרומטרית של השירות הידרולוגי וביה תצפיות רצפות מאז 1944. ספיקת השיא ההידועה בתחנה 22 מ"ק/שניה בינוואר 2003 ספיקה של 19 מ"ק/שניה נפתחה בדצמבר 1951, וספקות בסזר גודל 18 מ"ק/שניה נצפו מספר פעמים.

ניתוח סטטיסטי של ספיקות השיא השנתיות בתחנת נחל בית העמק מפורט כנספח מס' 4.

ניתוח סדרת ספיקות השיא בתחנה משקף את ספיקות השיא בהתאם למערכת הניקוז הקיים וביעיר את כושר החולכה הקיים במעבירות המים בחצית מסילת הברזל (3x1.8x1.5). באירוע גאות בנחל כדוגמאות אירועים ידועים בינוואר 1969 ובינוואר 2003 (ראה להלן), מים גלו מעל מסילת הברזל וספקות השיא נקבעו למשהו ע"י כושר החולכה הקיים וע"י נפח הגאות לעומת נפח הויסות המשמעותי שנוצר בשטחי הצפה.

מעביר המים במורוד הנחל בחציית מסילת הרכבת איינו עומד בקריטריונים מקובלים של תקופת חזהה לתכנון, ציפוי שיוחף בקרוב ע"י הרכבת, ובהתאם ספיקות השיא בתחנה הידרומטרית יהיו גבוהות יותר.

בטבלה שלහן דוגמה לויסות המשמעותי של ספיקות השיא שנמדדו בנקודות שונות לאורך האפיק, בשני אירועי זרימה שתועד – בינוואר 1969 ובינוואר 2003.



טבלה מס' 1 - ספיקותicia שהוערכו בנקודות שונות בנחל בית העמק בין ינואר 1969 ובינואר 2003.

נקודה	גודל אגן קמ"ר	ספיקתicia ינואר 69 מ"ק/שניה	ספיקתicia ינואר 03 מ"ק/שניה
מסילת הברזל תחנה הידرومטרית	72	18	22
כביש 4	71	28	
מזרעה	69	35	39
מעלה נחל בית העמק	37		34

moctu lk'vnu at spikat ha'tekn b'nachal b'it ha'mek bat'hom ha'projekt up"i agan nchl ysf ca'nglo. agan nchl ysf d'mah la'agan b'it ha'mek bgodlu v'bma'piyinu ha'hydrometeorogim.

shiyat ha'urca achora shenbana - model tchil's 2, meshkafat tov yotora le'ha'retchnu at potenziyal spikot ha'sia la'a hil'z ha'agot b'shatchi ha'chafha, ma'ashr spikot ha'sia shnmdzo b'tahanot b'it ha'mek, az ud'in urci spikot ha'sia katnim m'ha'zpsi, l'fik'k molalz le'bhanot at spikot bat'tospat ha'sgiahah ha'statistikah mo'utzut b'model. be'uboda shel tahanah la'chak ha'schaf la'achor ha'agot b'inואר 2003, namid potenziyal spikat ha'sia ba'iro'u, la'a v'isotot ha'spikot b'shatchi ha'chafha b- 50-60 m"k/shnia.

spikot ha'sia m'chosabot b'shirotot shonotot v'spikot ha'tekn ha'molatzot b'nachal b'it ha'mek m'porutot bat'tela 2 le'hlan.

טבלה מס' 2 - ספיקותicia b'nachal b'it ha'mek b'shirotot ha'urca shonotot v'spikot ha'tekn ha'molatzot.

ספיקותicia מ'ק/שניה mo'utzut m'k (shnia)	ספיקותicia מ'ק/שניה			תחנת b'it ha'mek ca'nglo	% ha'stabrotot
	ספיקת ha'tekn m'k mo'utzut m'k (shnia)	מודול tchil's 2 bat'tospat ha'sgiahah ha'molatzet b'model	תחנת YSF ca'nglo		
80	69	81	28		1
65	57	69	23		2
50	41	50	18		5
40	30	37	13		10
25	19	25	9		20

nachal ziyiton

nachal ziyiton mnko' agan shatcho c-7 km'ir lanachal b'it ha'mek. u'ikr shatoh ha'agan c- 70%, gromosolim chborot karkau 1H, 7A v'inter ha'stach r'ndzina chborot karkau B6. orak ha'apik ha'raashi 4.5 km'ir, hashpou ha'mo'utz 1.3% , zman ha'ricco ha'mochshab c-80 dkot. b'nachal ziyiton fulah tahanah ha'hydrometratit shel tahanah la'chak ha'schaf c-11 shniim (1981/92- 1991/92), spikat ha'sia ha'ido'ah 13 m'k/shnia b-1991/92. b'inואר 2003 ha'urca up"i ha'tchil's spikat ha'sia c-11 m'k/shnia.

bat'tela 3 m'porutot spikot ha'sia b'nachal ziyiton b'shirotot ha'urca shonotot.



טבלה מס' 3 - ספיקותquia בנחל זייתון בשיטות הערכה שונות וספקות תכנן מומלצות

ספקות תכנן מ"ק/שניה	ספקותquia מ"ק/שניה						הסתברות %	
	מודל תחל"ס 2			מודל תחל"ס 7AH				
	חברות קרקע 1H	חברות קרקע 7AH	אזור כרמל מערבי	אזור גליל מערבי	אזור כרמל מערבי	אזור גליל מערבי		
20	8	29	20	14	14	14	1	
15	7	24	16	12	12	12	2	
10	6	16	14	9	9	9	5	
8	5	12	11	7	7	7	10	
6	4	9	8	5	5	5	20	

להערכתנו אזור הידרולוגי גליל מערבי אינו שונה מהוותית מבחינת פוטנציאלי ספיקותquia באירועים נדירים מאזור הידרולוגי כרמל מערבי.
 מוערך כי הספיקות הצפויות יהיו גבוהות מהספקות המוחושבות עפ"י מודל התחל"ס לאזור הידרולוגי גליל מערבי הספיקות עפ"י מודל התחל"ס לאגנים קטנים (התחל"ס"ן), בהתאם לחברות קרקע וא' גבוהות מאד יחסית לספיקות הצפויות עפ"י המודל בחברות קרקע לא'.
 מוערך כי ה الكرקעagan דומה לא' ולא מוצדק ההבדל המשמעותי בספיקות המוחושבות. ככל הנראה הספיקות יהיו בערך ביןים בין וא' לא'.

תעלת עברון

תעלת עברון מנוקזת אגן בגודל 1.1 קמ"ר לנחל בית העמק. בהתאם לתכנית להלן נראה כי עיקר הספיקות באירועי זרימה גדולים יהיו מהשטח העירוני במזרעה וב עברון. ספיקות התקן חושבו עפ"י הנוסחה הרצינולית ומפורטות בטבלת הנתונים של תחומי התנוקות המשניים סעיף 5 להלן.



4.2 נתוני הידראולים בעורקי הניקוז הראשיים.

נחל בית העמק

פרופיל הידראולי מפורט וכל הפרמטרים הידראולים המוחسبים בכל חתך רוחב במרוחים בני 40 מ' לאורך התעלה ראה נספח 6.
 הפרופיל הידראולי כולל התייחסות לכל המתקנים הידראולים כגון גשרים מפלים וכו'.
 בטבלה מס' 4 להלן מפורטים הנתונים הידראולים בזרימה נורמלית בקטעי התעלה השונים.
 בספיקת התיכון 50: 1: שנה - 65 מ"ק/שנה.

טבלה מס' 4 – תעלת נחל בית העמק – נתוני הידראולים 50: 1: שנה 65 מ"ק/שנה.

מהירות זרימה מ'/שניה	עומק זרימה מ'	מקדמ n	שיעור ארכוי %	שיעור דופן H:V	רוחב תחתית מ'	קטע
3.55	2.02	0.022	4.0	1.5	6	1640-1840
4.90	2.21	0.015	3.9	0	6	1640-2320
4.30	1.89	0.015	3.0	0	8	2320-3080
2.80	2.23	0.030	4.2	2	6	3080-3440

נחל זייתון

פרופיל הידראולי מפורט עפ"י תנאי הגבול במورد בהתאם למפלס פני המים בפגש תעלת נחל זייתון עם תעלת בית העמק מפורטBN ספח 6.
 בטבלה מס' 5 להלן מפורטים נתונים הידראולים בתעלת נחל זייתון במצב זרימה נורמלית בספיקת התיכון - 15 מ"ק/שנה (50: 1: שנה).

טבלה מס' 5 – תעלת נחל זייתון נתונים הידראולים – 50: 1: שנה 15 מ"ק/שנה

מהירות זרימה מ'/שניה	עומק זרימה מ'	מקדמ n	שיעור ארכוי %	שיעור דופן H:V	רוחב תחתית מ'	קטע
3.64	1.03	0.015	5.0	0	4	0-200
1.91	1.96	0.015	0.83	0	4	200-500



4.3 מפלסי פיתוח מינימליים

מפלסי התקן נקבעו בהתאם לרוחם פני המים המחווש בתעלת נחל בית העמק ובתעלת זייתון, ובהתאם למפות המדייה שברשותנו, נדרש לבחון את המפלסים בתכנון מפורט על רקע תכניות מדידה מפורחות. מפלסי ההצעה חושבו עפ"י פרופילים הידראוליים מפורטים בתקופת חזרה 50:1 שנה ו-100:1 שנה. נבחנו מספר חלופות לתעלה במעלה תעלת הבטון הקיימת בנחל בית העמק. הנתונים והחישובים מפורטים בספח מס' 6.

פתרונות אゾרים חדשים.

בטבלה מס' 6 להלן מפורטים רומיים צפויים לפני המים בספיקת התקן וכן מפורטים מפלסים מינימליים שהוגדרו לפיתוח השטח, שסמן לתעלה, בפיתוח אゾרים בניויס-חדים.

- א. רומיים מינימליים לשצ"פ.
- ב. רומיים מינימליים לפיתוח כבישים, חניות, משטחים מרוצפים וכדו.
- ג. רומיים מינימליים לריצפות מבנים.

הבלט החופשי המינימי מעלה מפלס לפני המים המחווש בספיקת התקן 50:1 שנה :

- (א) בשטחי שצ"פ לאורך התעלה) נקבע כ - 0.5 מ' ,
- (ב) בשטחי חניות, כבישים וכדו - 0.8 מ' לפחות ,
- (ג) ריצפות מבנים וכדו' - 1.2 מ' לפחות, ובדיקה נוספת לבטח חופשי מינימי של 0.6 מ' מעלה המפלס המחווש 100:1 שנה.

בתכניות מפורחות לביצוע, יהיה צורך להתייחס לשיפורים ריציפים שיאפשרו התנקזות של השטח המיועד לפיתוח בשלב זה מוצע להגדיר שיפוע אורכי של 4-3% כSHIPוע מינימי רצוי לאורך הרוחבות או תעלות הצד. בסוללות הגנה או מתקני כינוס של הזורמה מפני השטח לתעלה מסוימת, יידרש בלט חופשי מינימי בקודקוד הסוללה 1.2 מ' מעלה רום לפני המים המחווש 50:1 שנה. באורוبي פיתוח חדשני המפלסים המינימליים יבטיחו התנקזות ללא צורך במתקנים למניעת זרימה חוזרת בזמן גאות בנחל בית העמק (ראה להלן).

אזרויים בניויס קיימים לאורך תעלת הבטון הקיימת .

פיתוח אゾרים בניויס קיימים יחייב סטנדרטים אחרים לסטנדרטים לעיל באזרויים חדשים. הסטנדרטים ייקבעו בתכנון מפורט לביצוע, בהתאם למקסימום הפקרתי, ולאחר מדידה מפורחת של המפלסים הקיימים בריצפות המבנים וניתוח השיפורים המקסימליים שנויות להשיג.

בקטע תעלת הבטון הקיימת יש צורך במתקנים למניעת זרימה חוזרת מהנחל לכוון הרוחבות בזמן גאות בנחל (שיטות חד כיווני "קלאפה"). המתקנים יהייו אמינים כך שיבטיחו תפקוד ממשך שנים ויקטינו למינימום את התחזוקה שתידרש.

החסרונו העיקרי במתקנים למניעת זרימה חוזרת, בכשלים או תקלות בזמן ואוצרך בתחזוקה שוטפת. בנוסף, באירועי גאות ממושכים בנחל, עלולות להיווצר בעיות ניקוז מהנגר המקומי בלבד, כאשר הפתחים סגורים בזמן סופות גשם ממושכות. היתרון במתקנים אלה, ביצירת הפרדה וניתוק עיקרי הפטונציאל להצפה – נחל בית העמק, מהrhoחות והמבנים שמצויים במפלסים נמוכים. ללא הפרדה זו, המבנים או הרוחבות צפויים להצפה מסיבית. הנגר המקומי יעלול בעיות ניקוז קטנות יחסית ללא סיכון חי אדם, כאשר הפתחים סגורים (בזמן מפלסי מים גבוהים בנחל).

בטבלה מס' 6 מ羅וכזים מפלסי הבניה המינימליים שנקבעו.

בנספח 7 מפורטים מפלסי בנייה מינימליים בחלופות תעלה נוספות.

בבנייה כביש מעלה מוביל הניקוז הקיים יש לשקל חלוקת הכביש לשני מסלולים משנה כדי התעלת הקיימת ו/או בניית קירוי בגובה 2.75 מ' מעלה תחתית התעלת הקיימת, באילוצים הרשומים מעלה.



טבלה מס' 6 – מפלסי פיתוח מינימליים באזורי פיתוח חדש

מתקן רץ / נקודת ציון מי'	רומ תחתית תעלה מי'	רומ פני מים 1:50 שנה מי'	רומ מינימלי לשכיף מי'	רומ מינימלי לחניות וכבישים מי'	רומ מינימלי גי' לרצפות מבנים מי'
14.20	13.80	13.50	13.00	10.83	3400
13.75	13.35	13.05	12.55	10.42	3300
13.65	13.25	12.95	12.45	10.00	3200
13.60	13.20	12.90	12.40	9.58	3100
12.15	11.70	11.45	10.95	9.17	3000
12.15	11.75	11.45	10.95	8.84	2900
12.10	11.70	11.30	10.80	8.56	2800
11.90	11.50	11.20	10.70	8.29	2700
11.80	11.40	11.10	10.60	8.02	2600
11.75	11.35	11.05	10.55	7.75	2500
11.70	11.30	11.00	10.50	7.47	2400
10.65	10.25	9.95	9.45	7.17	2300
10.20	9.80	9.50	9.00	6.77	2200
10.20	9.80	9.50	9.00	6.37	2100
10.20	9.80	9.50	9.00	6.00	2000
8.85	8.45	8.15	7.65	5.61	1900
8.80	8.40	8.10	7.60	5.21	1800
8.75	8.35	8.05	7.55	4.80	1700
8.75	8.35	8.05	7.55	4.55	1600

4.4 מתקנים הידראוליים

מתקני כניסה צדדיים לתעלה ראשית
כפי שפורט לעיל, בפיתוח אטרים קיימים נדרש מתקנים למניעת זרימה חוזרת מכל מתקן כניסה לתעלה הראשית, כולל מקולטנים המנקזים את הרוחבות ישירות לנחל וצפויים לגרום להצפה בזמן עליית פני המים בנחל מעל למפלס הרחוב. מודגש הצורך ברציפות של הסגירה, המים יחורו דרך כל פתח שלא יונן ע"י מתקן למניעת זרימה חוזרת.

מתקני כניסה זרימה בראש קטעי ההסדרה
בראש קטעי ההסדרה בנחל בית העמק ובנהל זייתון, נדרש כניסה הזורימות שיירגו מהאפיק במעלה קטע ההסדרה, לתוכה התעלה המוסדרת.
במעלה קטע ההסדרה, באירועים נדירים, חלק מהזרימה תהיה על פני השטח בחזית רחבה, ללא מתקן כניסה זורימות חלק מהזרימות שיירגו מהאפיק עלולות לגרום להצפות במורד.

מפלס קודקוד סוללת הכינוס צריך להיות 1.2 מ' לפחות מעל רום פני המים המוחשב 1:50 שנה.

מפלים
בהתאם לצורך יתוכנו מפלים בתעלת בית העמק בתעלת זייתון ובתעלת עברון.
התקן הידראולי של המפלים יכול להתיחסות לגודל מתקן השיכון הנדרש במורד וכן לגנטומטריה של סף המגש (ראש המפל), כך שתימנע אрозיה בקטע התעלה שבמעלה המפל.
התקן הידראוטכני יכול להתיחסות לביסוס המתקנים, ולהגנות וRICTופים שיידרשו למניעת ארוזיה.



5. תחומי התנקזות משניים.

5.1 תחומי התנקזות וספקיות התכנן.

תחומי התנקזות נקבעו עפ"י התוויות הדריכים ויעודי הקרקע בתכנית האדריכל ובהתאם לטופוגרפיה. ספיקות התכנן נקבעו עפ"י הנוסחה הרצינלית, כאשר מוקדי הנגר הסופטי נקבעו עפ"י ייעודי הקרקע ועוצמות הגשם לחישוב עפ"י זמן הריכוז המוחש וניתוח עוצמות הגשם בתנתן נהריה. פרוט שיטת החישוב ראה בנספח מס' 8.

6. סטנדרטים לתכנון משמר נגר, הגדלת החידור, מניעת זיהום ושימור קרקע.

אופי הבינוי ואופי מערכות הניקוז המתוכננות משמעותי מאד מבחינות ספיקות השיא הצפויות. התוייחסות מפורטת ונבונה לתכנון יהדות הדיר, החצרות, השטחים הפתוחים ומיקומם, תקטין באופן משמעותי מאד את ספיקות השיא הצפויות במוחצת. החדרה של חלק גדול מהנגר לתוך הקרקע בשטחים הפתוחים ובחצרות, ויסות של ספיקות השיא, מניעת ריכוז של הנגר ומניעת נקודות בעייתיות לניקוז, יזלו באופן משמעותי את ההשקעה הנדרשת במערכות הניקוז. חלק גדול מהנגר בשטחים הבוניים גורם ע"י הרחובות והכבישים המשמשים כ"תעלות רדודות" בזמן סופות הגשם ומרכזים את הנגר במחירות.

פעולות מומלצות למערכות משמרות נגר :

1. מניעת ריכוז הנגר והפניה הנגר מהמרזבים לשטחים פתוחים ירוקיס וחצרות ולא לכוון מגרשי החנייה והכבישים תקטין את ספיקות השיא הצפויות.

2. יצירת אורי הפרדה וגינון בתוואי שטח גמוכיס שיקלטו את הנגר (בגיגוד לגישה הקיימת בד"כ של יצירת פסי הפרדה מגוונים מוגבהים או ערוגות ועצים המוגבהים מכבישים), יקטינו את ספיקות השיא הצפויות.

3. שימוש במרצפות רחבות משתלבות במקום אספלט יקטין גם כן את ריכוז הנגר ואת ספיקות השיא ויגדל את החידור לקרקע במידה מסוימת.

4. קיימת חשיבות מכרעת למיקום השטחים היוקטים הקולטים את הנגר. ע"י מיקום השטחים הפתוחים בתוואי גיא ובאזורים נמוכים ניתן יהיה לקЛОט את עיקר נפח הסופה ע"י החדרה לקרקע .

5. בעקבות מחקר והמלצות התנהנה לחקר הסחף, נדרש יחס של 80% שטח תורם (בנייה) לעומת 20% שטח קולט (פתח) בכל יחידת מבנה או שטח אחר, לפחות. פרטים וחתכים טיפוסיים של דרכי, חצרות וגדרות ברחוב אופיני, מגרשי חנייה, שטחי גינון וכדו' יתחשבו בשיקולים לעיל. ראה דוגמאות בנספחים.

6. שטחי הגינון וחצרות יהיו משוקעים יחסית לשטחים האטומים ויישמר בלט בין פני המים המרביים בשטחי החצרות לבין המשטחים המרוצפים ומפלסי הרצפות, שחרור עדפי הנגר יהיה לרחוב ולא לחצר שכנה.

7. ביצוע חיפוי הקרקע בשטחים הפתוחים על מנת להגדיל את החידור לתוך הקרקע. עיקרי חיפוי צמחי (דשא לדוגמא), חוץ או חיפוי אחר.

8. מובילי ניקוז חדשים يولיכו זרימות לנחל לאחר טיפול שייפול שימנע פגיעה בסביבה . התכנון יבטיח סילוק של 80 % מהМОזקים המרENCHים (SS).

9. נפח הנגר לחישוב בתכנון יהיה לפחות 25 מ"מ על פני שטח האגן האטום (השטח האטום לא כולל גגות שיוחדרו ישירות לקרקע) , כל נפח מוחדר יופחת מנפח הנגר לטיפול .

10. אמצעים להקטנת הזיהום כאמור בסעיף 8 לעיל (המדד לזיהום הוא ריכוז המזוקקים המרENCHים) יכלולו בין היתר :



- טיפול במקורות הזיהום וטיפול למניעת זיהום .
- התאמת אמצעים לטיפול כגון : מלכודות נגר , בריכות שיקוע , אגני החדרה או תעלות החדרה , מסנני חול ומסננים ארגוניים .
- הפעלה ותחזוקה של האמצעים לעיל .

7. תחזוקה והפעלה

- יידרש כוח אדם לביצוע פיקוח , בקרה , מעקב ותחזוקה .
המשימות העיקריות הדורשות הן :
- פיקוח ודיווח תקופתי של מצב התעלות , ותתקני הניקוז האחרים .
- תחזוקה שגרתית שוטפת של שיפועי הסוללות וקדקוד הטסלות ודיווח מיידי של כל מצב חריג או דרישות מיוחדות לתחזוקה .
- מעקב ורישום של נתוני מפלסים וספיקות .
- הפעלה ותחזוקה שוטפת באופן שאינו גורם או עלול לגרום למקור מים לזיהום אויר או
- ריח בלבתי סביר , דגירת יתושים וגלישות לסביבה .

דיווח ותצפיות שוטפיטס

דיווח ותצפיות שוטפיטס של מצב התעללה , במרוח כי זמן של 2 תצפיות לעונה לפחות . עדויות על התפתחות תנאים לא נורמליים . תזריות הפיקוח צריכה להיות נבואה במיוחד במיוחד במשך העונות הראשונות לתפעול .

deoוח של התפתחויות לדיווח מיידי על התפתחות או מציאת תנאים לא רגילים עפ"י הדחיפות של התקון הדרוש . תאורה הפגיעות הגלויות , השקיעות או הסדקים , יכול מיקום מדויק , תצלומים אס אפשר ותאורה פרישת התופעה והשפעתה על מתקנים סמכיים תוך ציון מפלסים ונתונים רלוונטיים אחרים . מידע על הימצאות סימני חלחול ונגיעה יכולו מיקום , תצלומים , הערצת ספיקה , תאורה מידת צלילות המים ורומיים של פני המים . הדיווחים יכולו סימנו התקודות עיג תכניות מפורטת בציון תאריכים מפורטים ורומיים .

פיקוח על מתקני בטון

deoוח שנתי , חלק מהדיזוזים בתקופה היבשה וחולק אחר בחורף .
deoוח יבוצע ע"י מהנדס .

- הפיקוח יכסה את התחומיים הבאים :
- שקעים או תזוזות לא נורמליות .
 - סיוק בטון .
 - ארוזיה .
 - חלחול לא נורמלי בבסיס או דרך ציפוי הבטון .
 - תפוקד לא נורמלי או לא תקין .

פיקוח על התעלות

התעלה וסביבתה הקרובה יבחנו למציאות :

- א. ארוזיה בתתית או בדפנות ושקיעת סחף .
- ב. פגיעות אзорים בהם קיימים דיפון (אם קיים) .
- ג. התפתחות צמחיה המשפיעה על התנודות התעלה .
- ד. שינוי בתתית הנחל או התעלה . מילוי בסחף או שקיעת התתית ופגיעה בתפקוד .
- ה. תופעות לא נורמליות והתנהלות לא נורמלית בתפעול .

פיקוח על מתקנים הידראוליים

בקרה ותחזוקה שוטפת של מתקני כניסה מtauות צדדיות או מובלים צדדים לתעללה , כולל מתקנים למניעת זרימה חוזרת , לקרה החורף ובמהלך החורף בעיקר לאחר גאות משמעותיות בנחל .



8. מסקנות הדוי"ח

1. מוצא הניקוז הראשי בתחום התוכנית הוא נחל בית העמק.
2. נחל בית העמק הינו נחל ארכיז שהוסדר לפי ספיקות התיכון שהוצעו ולכל אורכו צמעה כביש 4 עד קצה תחום תוכנית מזרחי כ- 1750 מ"א.
3. יש להטמעה בתכנית הבינוי באזוריים בניוים/חדשניים מפלסי ביןוי מינימליים כמפורט בסעיף 4.3 בפרק התוכנית.
4. יש להטמעה בתכנית בניו סטנדרטים לשימור נגר כמפורט בסעיף 6 בפרק התוכנית.
5. נדרש עבודות תחזוקה לעלות ניקוז, מתקני בטון, ומתקנים הידראולוגיים כמפורט בסעיף 7 בפרק התוכנית.



גשפה מס' 1 -

חומר רקע ומקורות

1. נתוני זרימה – נחל בית העמק / השירות הידROLגי .
2. נתוני זרימה נחל בית העמק , נחל יסף , נחל שעל / התchina לחקר הסחף (התחל"ס).
3. ניתוח אירובי הצפה ינואר 2003 / התchina לחקר הסחף (התחל"ס)
4. תכנית המתאר – מסמך הסבר מילולי / אדריכל אדיב דוד 11.2002
5. תנובה קני"מ 1:1250 / פלנוקרט 2000.
6. הסדרת נחל בית העמק קטע מזרעה – מסילת הברזל / מאיר רוזנטל 11.2001
7. נתוני עצמות גשם ועובי גשם יומי תחנת נהריה / השירות המטאורולוגי
8. הרחבות ישוב ברגבה (נחל זיתון) דו"ח הידROLגי / ש. קרני מהנדסים 12.2000
9. הנחיות לתוכנן ניקוז עירוני פרקים אי' ב' / התchina לחקר הסחף (התחל"ס) 11.2000
10. סיורים ומדידות זרימה בשטח .

HEC- RAS Users Manual& Hydraulic Reference / Hydrologic Engineering Center 5.2003 11

Stormwater Management Handbook Vol 1-2 / MA Dep E.P. 03.1997 12



נפח מס' 2 השיטה הרציונלית

חישוב ספיקות הנגר העילי וכמות המים עבור אירוע גשם נעשה עפ"י ה"נוסחה הרציונלית".

לפי המשוואה הבאה:

$$Q = CIA$$

כאשר: "AIRUE GASH" - סופת גשמי בעלת הסטברות (או תקופת חזרה) נבחרת.

- Q - ספיקת שיא של הנגר עלי - במ"ק/שעה.
- C - מקדם הנגר מרבי - היחס שבין הנגר העילי המרבי לבין עצמת הגשם היורד על השטח.
- I - עצמת גשם מksamלית, במ"מ לשעה, היורדת על השטח. בסופת תכונן כפי שנבחרה ובמשך זמן השווה לזמן הריכוז של הזרימה.
- A - השטח הכללי, בדונמים, המתנקז אל מוצא הניקוז.

השיטה הרציונלית מתבססת על הנחות עובודה כגון: עצמת הגשם, אחיזה עפ"י השטח במשך זמן הריכוז, והספקה מksamלית צפואה עבור משך הזמן השווה לשמן הריכוז. הנחות אלה מתקיימות רק בקירוב. מקובל להשתמש בנוסחה עבור אגנים קטנים שטחים עד 2 קמ"ר. קביעת מקדם הנגר (C) וקבעת זמן הריכוז לחישוב עצמת הגשם משמעויות מאד מבחינה. ספיקות השיא הצפויות עפ"י החישוב.

מקדמי הנגר נקבעו עפ"י הניסיון בחבירות הקrukע החרסיתיות בגליל המערבי ובאגנים עירוניים אחרים ועפ"י שקלול החלק היחסי של המקדמים האופיינים באגני ההיקוות. זמן הריכוז המינימלי (משן הזרימה עד לבנייה לצינורות הניקוז). נקבע על סמך ניסיון התנהנה לחקר השחף כ-20-25 דקות בד"כ ובאזור נחל יונה עפ"י זמן הריפוץ הצפוי באגן שבמקרה התהום הבינוי כ-45 דקות.

מקדמי הנגר האופייניים:

C = 0.25	שטחים פתוחים
C = 0.30	אזור בניי חד משפחתי צמוד קrukע
C = 0.35	אזור בניי עד 6 יח"ד לדונם
C= 0.40	אזור בניי מוסדות ציבור, מרכזי מסחר ועסקים
אזור בניי בCAF, אורי מלאכה ותעשייה ואורי מסחר צפופים C = 0.50	

מקדמי הנגר האופייניים העריכו על סמך הניסיון ועבודות מחקר שונות. זמן הריכוז המוחוש נקבע ע"פ משך הזרימה עד לכינסה למוביל סגור בתוספת משך הזרימה בתוך המוביל ובתוספת זמן הריכוז בשטחים פתוחים ע"פ הקשרים הבאים:

$$t = t_0 + t_p + T_c$$

$$t_0 = 15$$

$$t_p = L_1 / (60 * V_1)$$

$$T_c = 5.4 * L_2^{0.75} / S^{0.375}$$

כאשר:

t (דקות)

זמן ריכוז כולל

t_0 (דקות)

משך זרימה עד לכינסה לצינורות הניקוז

t_p (דקות)

משך זרימה בתוך צינורות הניקוז

T_c (דקות)

זמן ריכוז בשטחים פתוחים

L_1, L_2 (מטר)

אורך ניקוז

מחילות הזרימה בצינור

(חושב ע"פ מנגנון זღבותאים למידוי הצינור

ובהתאם לדרגת המילוי האקטואלית)

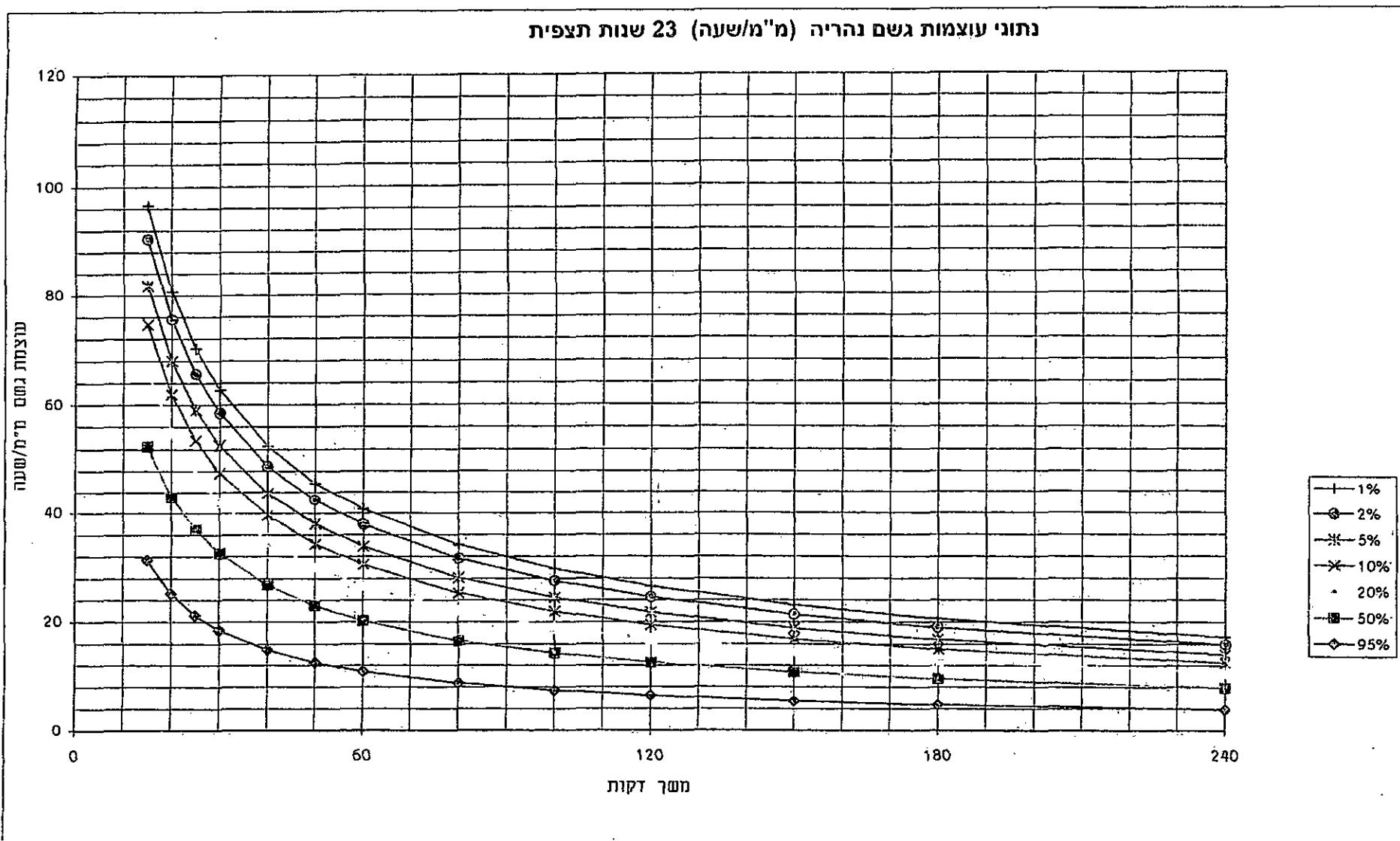
V_1 (מטר/שניה)

S (מטר²)

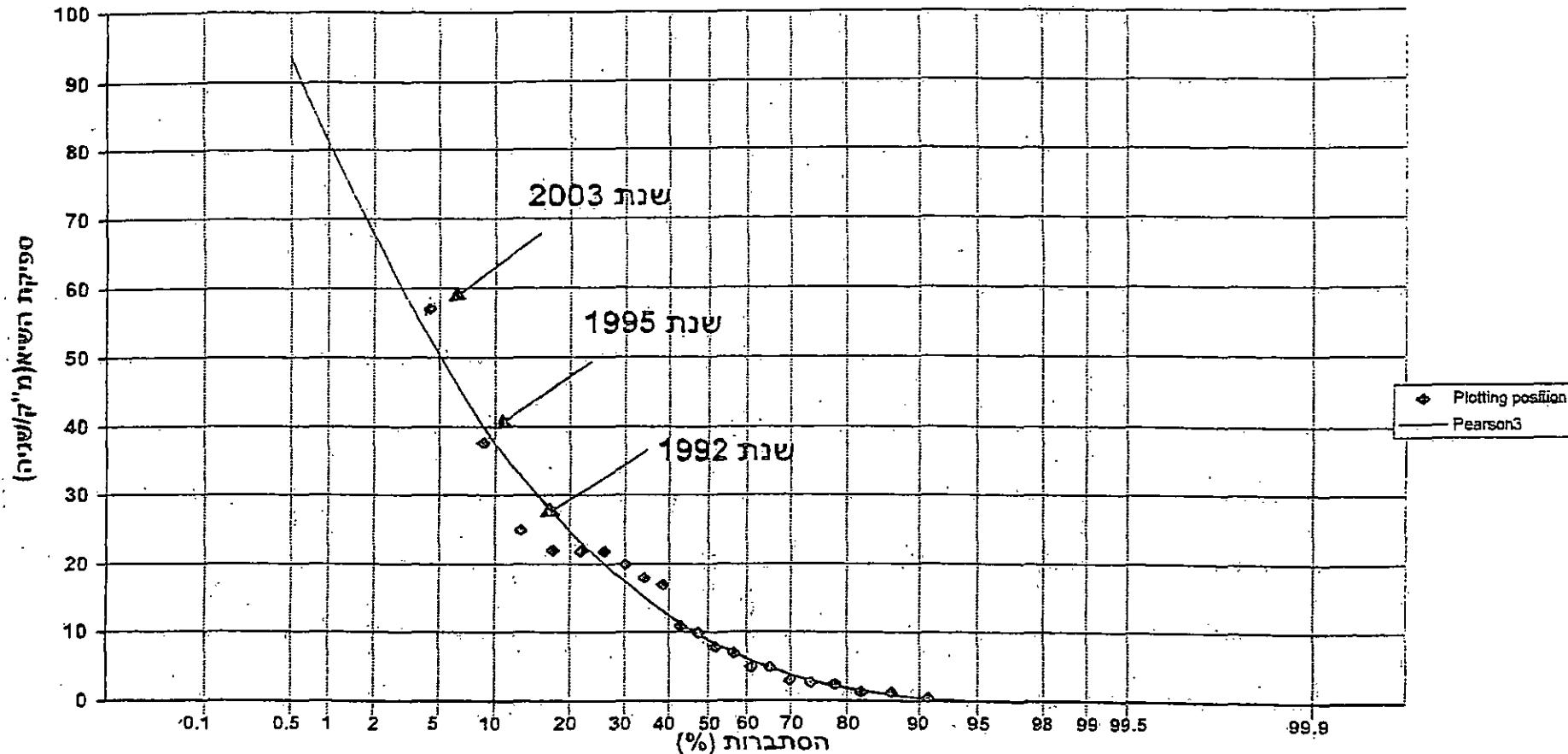
שיפוע ממוצע באגן

עוצמת הגשם מוחושבת ע"פ זמן הריכוז ובהתאם לעוקם עוצמת גשם, משך הסתרבות תחנת נהירה בעבודתו של מורה נייחות עצומות גשם בישראל.

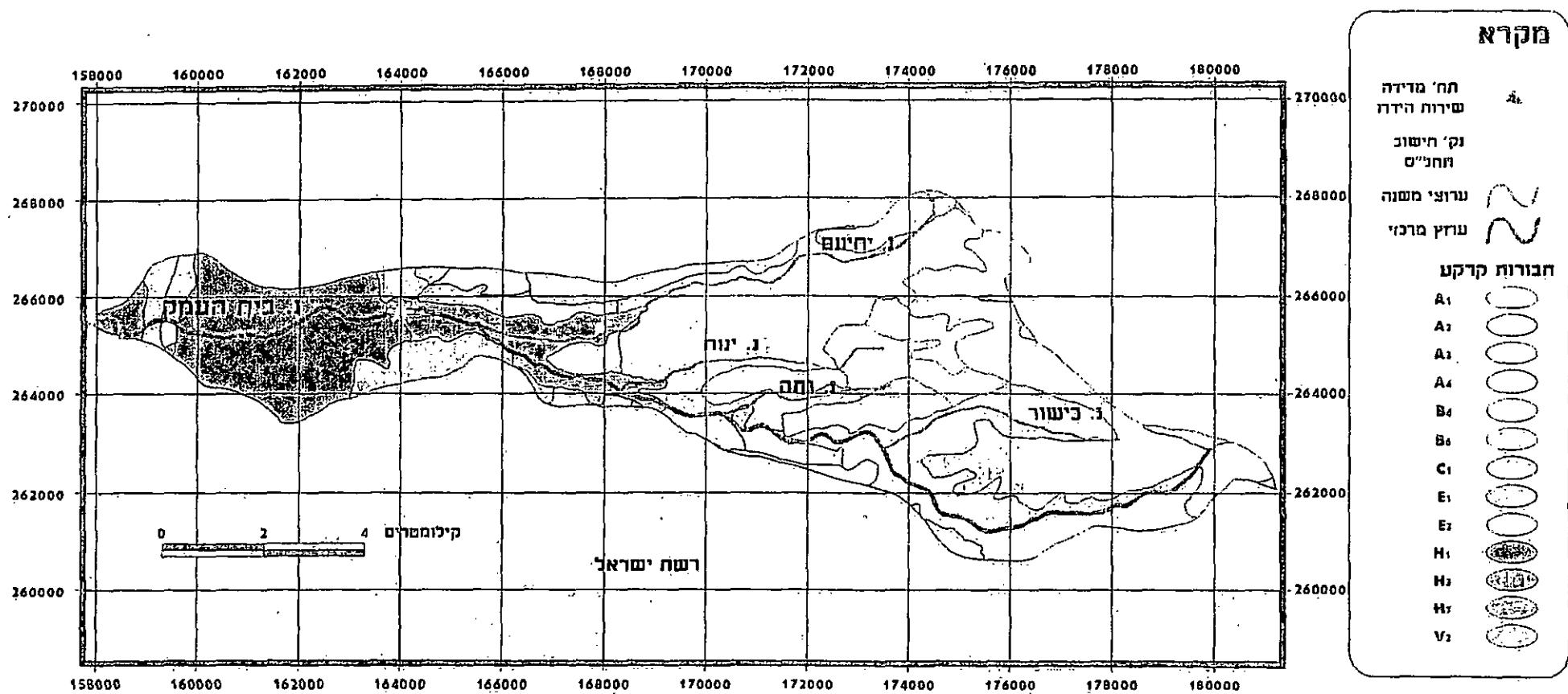
עוצמת גשם תרשימים 1



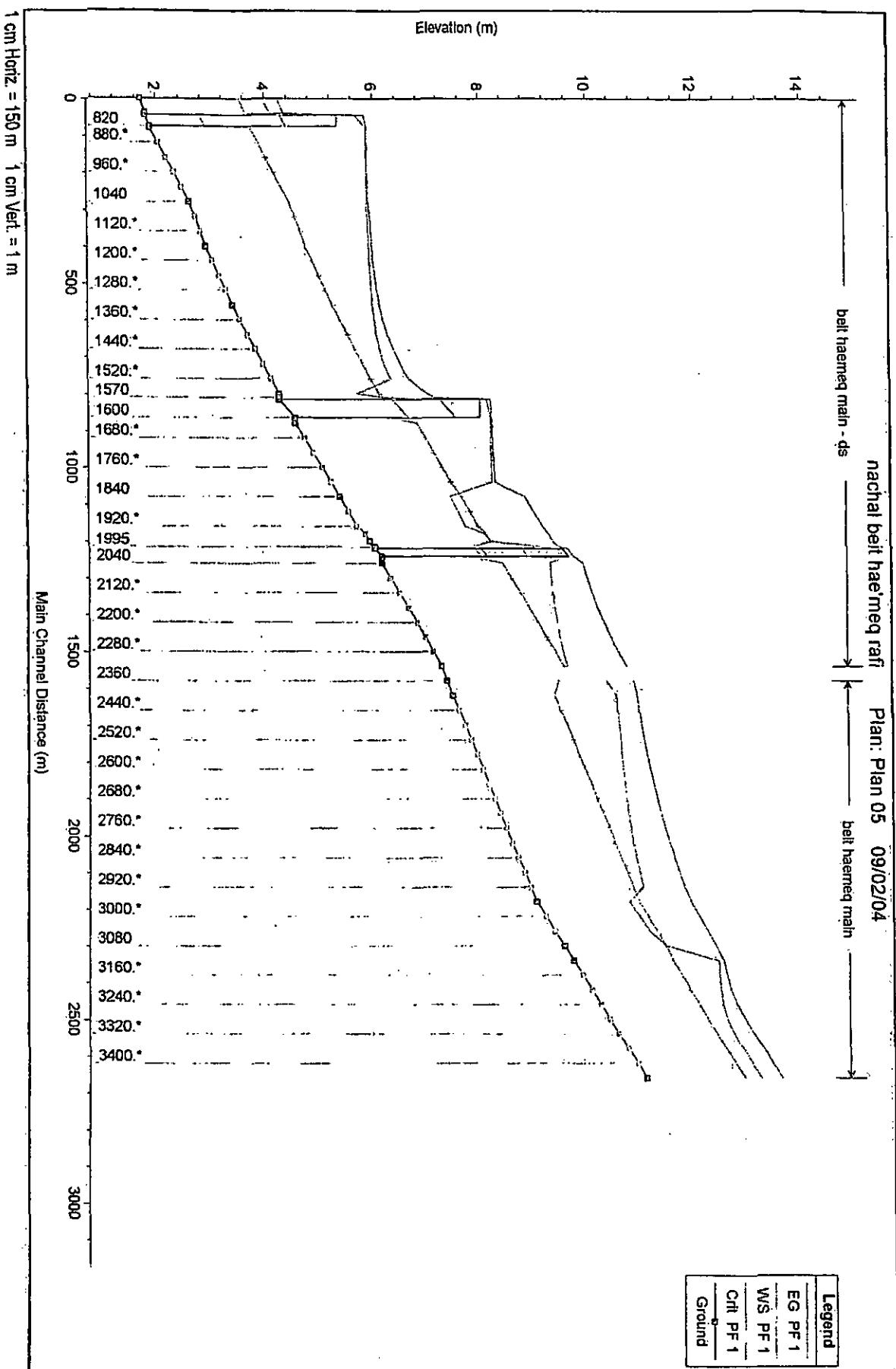
עיקום ההסתברות של ספירות השיא לפי פילוג III Pearson type III בנהל
בתחנת תחל"ס כולל שנת 2003



תחום התנוקות נחל בית הנמק על רקע חבורות הקרכן



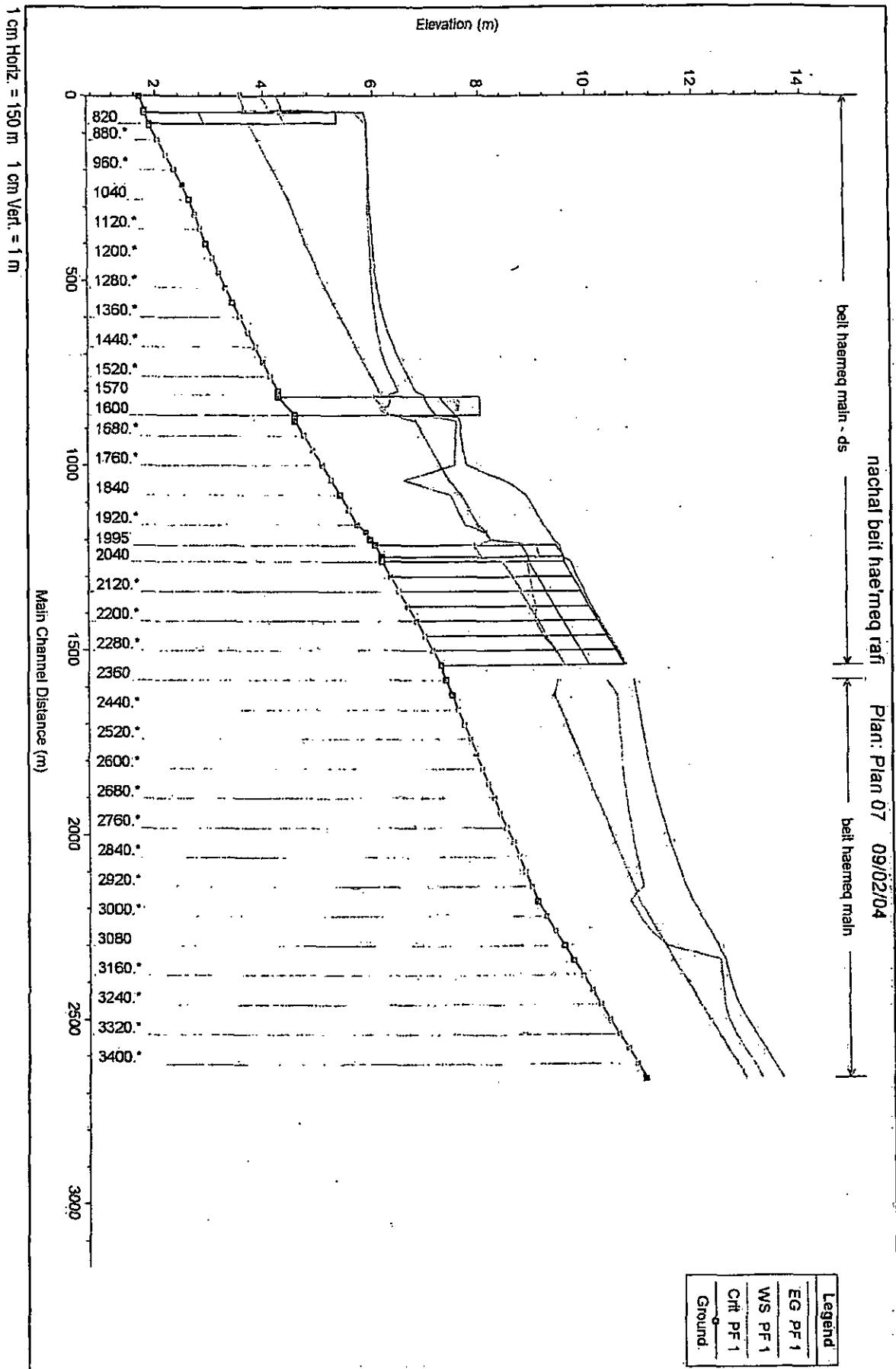
7/3 9T 6.1 ON 1190J



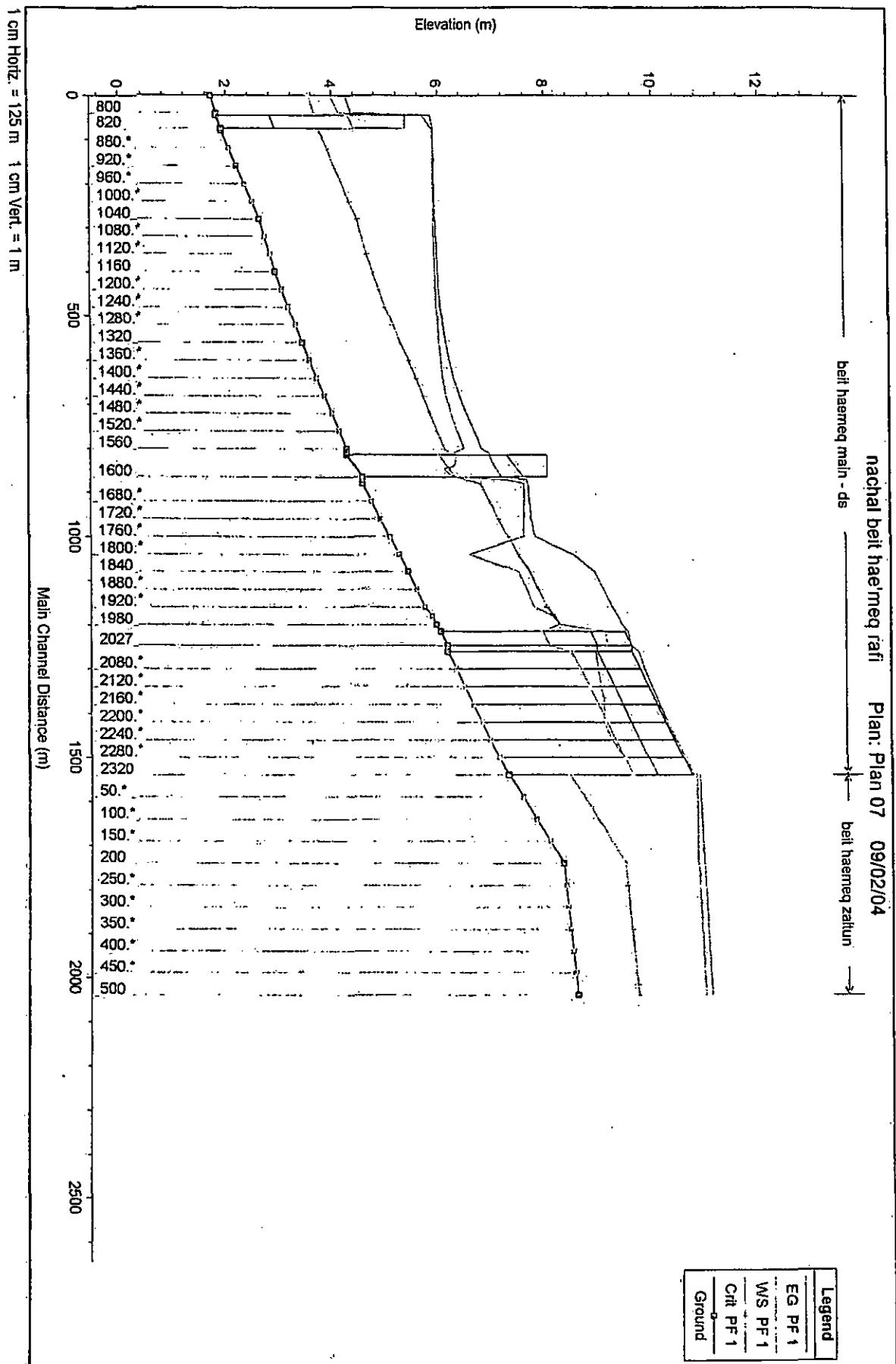
3/3 97

Reach	River Sta	Profile	Q Total (m³/s)	Min Ch El (m)	Max Ch Dpth (m)	W.S. Elev (m)	Crit W.S. (m)	E.G. Elev (m)	Vel Chnl (m/s)	Froude # Chl
main - ds	1200.	PF 1	65.00	3.03	2.92	5.94	4.87	6.01	1.30	0.27
main - ds	1180.	PF 1	65.00	2.80	3.03	5.83	4.75	5.88	1.19	0.24
main - ds	1120.	PF 1	65.00	2.80	3.12	5.92	4.65	5.97	1.12	0.22
main - ds	1080.	PF 1	65.00	2.71	3.20	5.91	4.56	5.95	1.08	0.21
main - ds	1040	PF 1	65.00	2.61	3.29	5.80	4.46	5.84	1.00	0.19
main - ds	1000.	PF 1	65.00	2.47	3.43	5.80	4.32	5.83	0.92	0.17
main - ds	960.	PF 1	65.00	2.33	3.57	5.89	4.18	5.82	0.85	0.16
main - ds	920.	PF 1	65.00	2.18	3.71	5.89	4.03	5.81	0.79	0.14
main - ds	880.	PF 1	65.00	2.04	3.85	5.89	3.89	5.81	0.74	0.13
main - ds	840	PF 1	65.00	1.80	3.99	5.89	3.75	5.80	0.69	0.12
main - ds	820	Culvert								
main - ds	800	PF 1	65.00	1.80	2.31	4.11	3.65	4.38	2.33	0.58
main - ds	760	PF 1	65.00	1.70	2.28	3.98	3.55	4.24	2.48	0.61

7/6 4T 0.2 OP D90J



2/6 9T



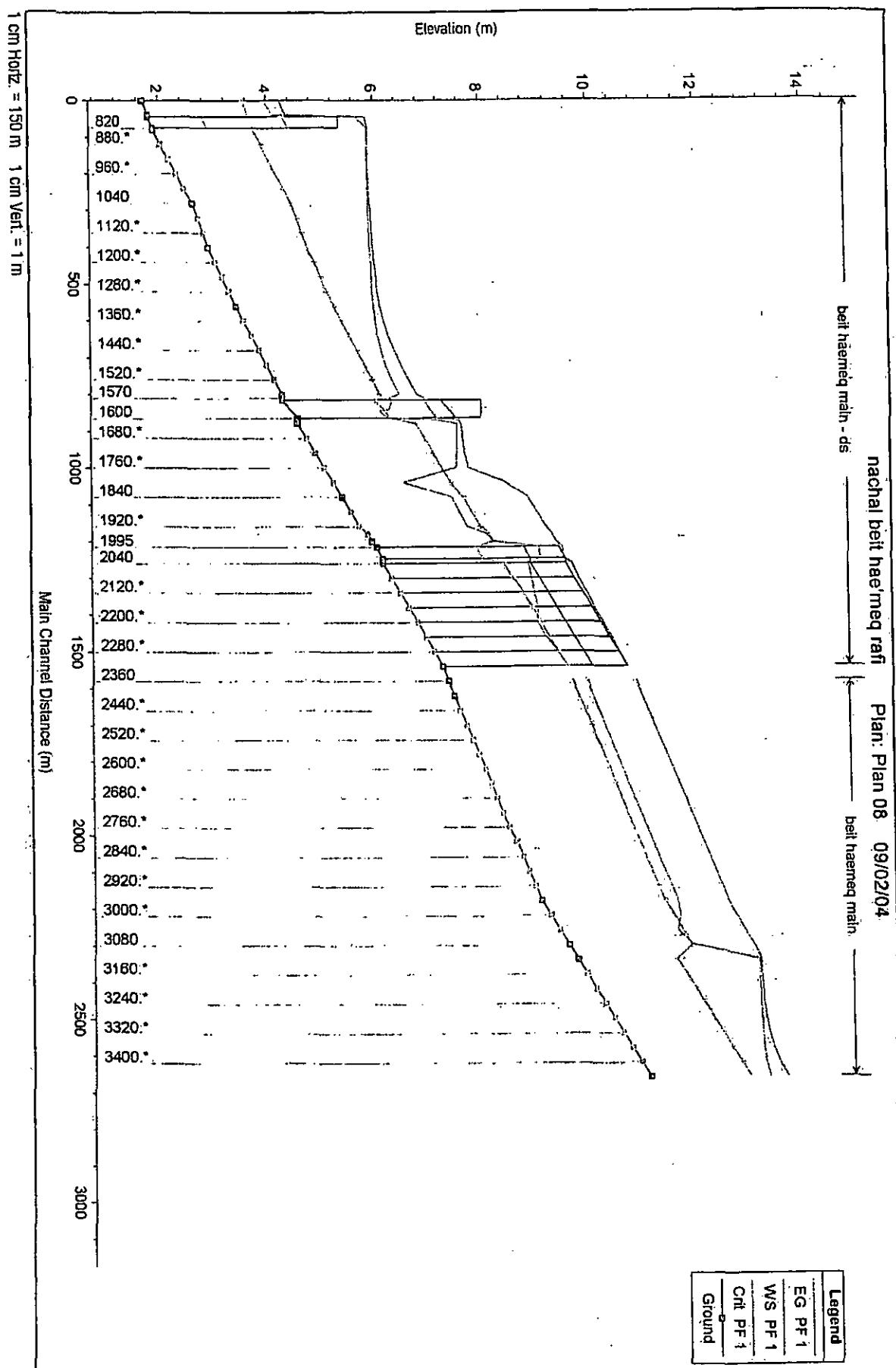
4/6 97

Reach	River Sta	Profile	Q Total (m ³ /s)	Min Ch El (m)	Max Chl Dpth (m)	W.S. Elev (m)	Ctrl W.S. (m)	E.G. Elev (m)	Vel Chnl (m/s)	Froude # Chl
main - ds	1160	PF 1	65.00	2.90	3.03	5.93	4.75	5.98	1.19	0.24
main - ds	1120.*	PF 1	65.00	2.80	3.12	5.92	4.65	5.87	1.12	0.22
main - ds	1080.*	PF 1	65.00	2.71	3.20	5.91	4.56	5.85	1.06	0.21
main - ds	1040	PF 1	65.00	2.61	3.28	5.80	4.46	5.84	1.00	0.19
main - ds	1000.*	PF 1	65.00	2.47	3.43	5.90	4.32	5.93	0.92	0.17
main - ds	960.*	PF 1	65.00	2.33	3.57	5.89	4.18	5.92	0.85	0.16
main - ds	920.*	PF 1	65.00	2.18	3.71	5.89	4.03	5.91	0.79	0.14
main - ds	880.*	PF 1	65.00	2.04	3.85	5.89	3.89	5.91	0.74	0.13
main - ds	840	PF 1	65.00	1.90	3.99	5.89	3.75	5.80	0.69	0.12
main - ds	820		Culvert							
main - ds	800	PF 1	65.00	1.80	2.31	4.11	3.65	4.36	2.33	0.56
main - ds	760	PF 1	65.00	1.70	2.28	3.96	3.55	4.24	2.48	0.61

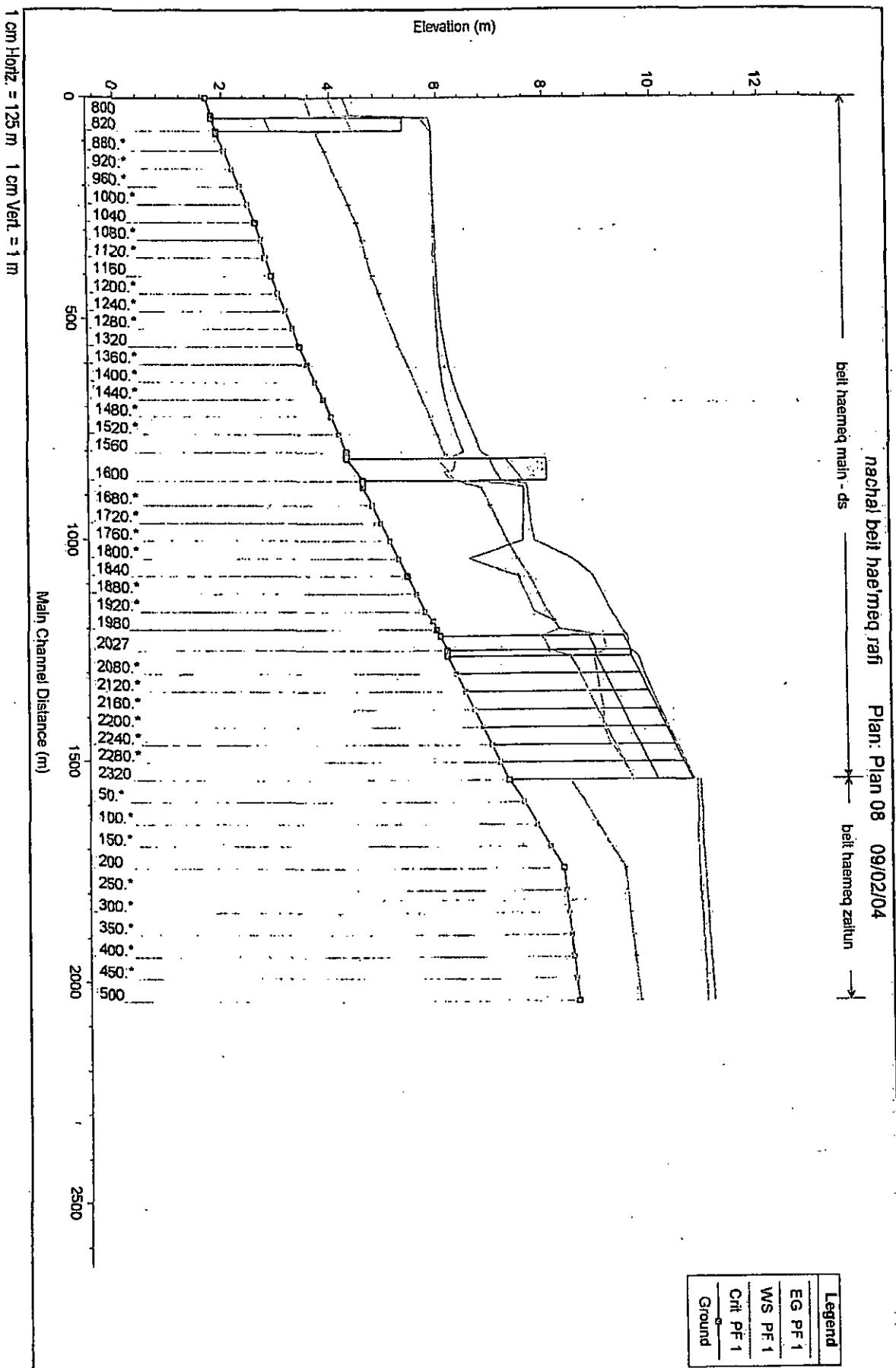
5/6 97

Reach	River Blk	Profile	Q Total (m3/s)	Min Chl El (m)	Max Chl Depth (m)	W.S. Elev (m)	Chl W.S. (m)	E.G. Elev (m)	Vel Chnl (m/s)	Froude # Chl
main - ds	1160	PF 2	80.00	2.80	3.18	6.08	5.21	6.15	1.32	0.26
main - ds	1120	PF 2	80.00	2.80	3.27	6.07	5.12	6.13	1.25	0.24
main - ds	1060	PF 2	80.00	2.71	3.35	6.06	5.02	6.11	1.18	0.23
main - ds	1040	PF 2	80.00	2.61	3.44	6.05	4.92	6.10	1.12	0.21
main - ds	1000	PF 2	80.00	2.47	3.58	6.05	4.78	6.08	1.04	0.19
main - ds	980	PF 2	80.00	2.38	3.71	6.04	4.64	6.07	0.97	0.17
main - ds	930	PF 2	80.00	2.18	3.85	6.04	4.50	6.06	0.90	0.16
main - ds	870	PF 2	80.00	2.04	3.99	6.03	4.35	6.03	0.83	0.15
main - cs	840	PF 2	80.00	1.95	4.13	6.03	4.21	6.05	0.80	0.13
main - ds	820	Culvert								
main - ds	800	PF 2	80.00	1.80	2.45	4.25	4.11	4.51	2.47	0.58
main - ds	760	PF 2	80.00	1.70	2.40	4.10	4.01	4.39	2.61	0.62

1/6 JT 6.3 '07 1190J



2/6 9T



4/6 97

Reach	River Sta	Profile	Q Total (m ³ /s)	Min Ch El (m)	Max Chl Dpth (m)	W.S. Elev (m)	Crit W.S. (m)	E.G. Elev (m)	Vel Chnl (m/s)	Froude # Chl
main - ds	1160	PF 1	65.00	2.80	3.03	5.93	4.75	5.88	1.18	0.24
main - ds	1120	PF 1	65.00	2.80	3.12	5.92	4.65	5.87	1.12	0.22
main - ds	1080	PF 1	65.00	2.71	3.20	5.91	4.56	5.85	1.06	0.21
main - ds	1040	PF 1	65.00	2.81	3.28	5.90	4.46	5.84	1.00	0.19
main - ds	1000	PF 1	65.00	2.47	3.43	5.80	4.32	5.93	0.82	0.17
main - ds	960	PF 1	65.00	2.33	3.57	5.89	4.18	5.82	0.85	0.16
main - ds	920	PF 1	65.00	2.18	3.71	5.89	4.03	5.81	0.78	0.14
main - ds	880	PF 1	65.00	2.04	3.85	5.89	3.89	5.81	0.74	0.13
main - ds	840	PF 1	65.00	1.90	3.99	5.89	3.75	5.80	0.69	0.12
main - ds	820	Culvert								
main - ds	800	PF 1	65.00	1.80	2.31	4.11	3.65	4.38	2.33	0.56
main - ds	760	PF 1	65.00	1.70	2.28	3.86	3.55	4.24	2.49	0.61

6/6 9T

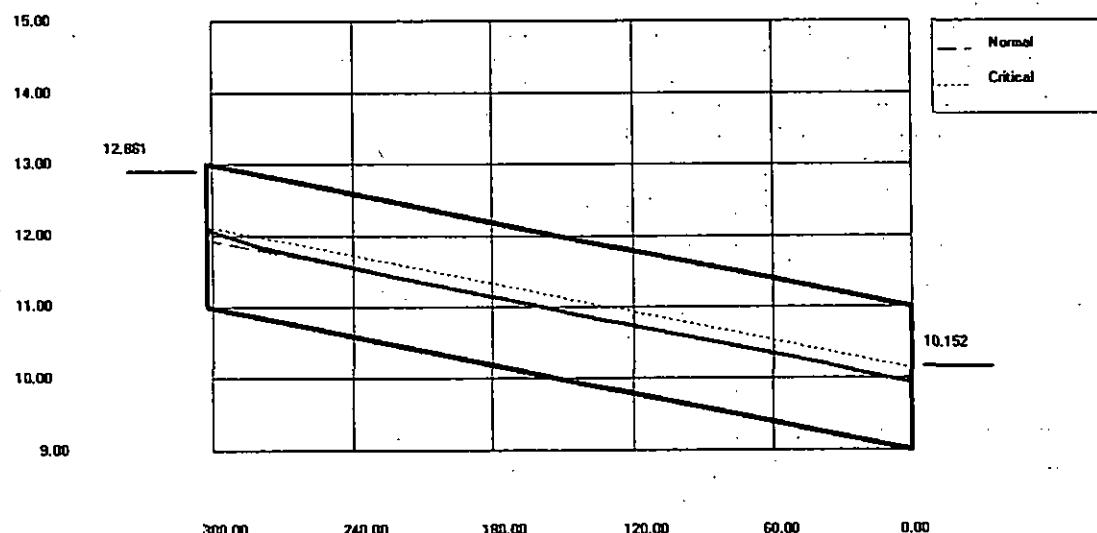
Reach	River Sta	Profile	Q Total (m3/s)	Min Ch El (m)	Max Chl Dpth (m)	W.S. Elev (m)	Crit W.S. (m)	E.G. Elev (m)	Vel Chnl (m/s)	Froude # Chl
main - ds	1160	PF 2	80.00	2.80	3.18	6.08	5.21	6.15	1.32	0.26
main - ds	1120.	PF 2	80.00	2.80	3.27	6.07	5.12	6.13	1.25	0.24
main - ds	1080.	PF 2	80.00	2.71	3.35	6.08	5.02	6.11	1.18	0.23
main - ds	1040	PF 2	80.00	2.61	3.44	6.05	4.82	6.10	1.12	0.21
main - ds	1000.	PF 2	80.00	2.47	3.58	6.05	4.78	6.08	1.04	0.19
main - ds	960.	PF 2	80.00	2.33	3.71	6.04	4.64	6.07	0.97	0.17
main - ds	920.	PF 2	80.00	2.18	3.85	6.04	4.50	6.08	0.90	0.16
main - ds	880.	PF 2	80.00	2.04	3.99	6.03	4.35	6.06	0.85	0.15
main - ds	840	PF 2	80.00	1.80	4.13	6.03	4.21	6.05	0.80	0.13
main - ds	820	Culvert								
main - ds	800	PF 2	80.00	1.80	2.45	4.25	4.11	4.51	2.47	0.58
main - ds	760	PF 2	80.00	1.70	2.40	4.10	4.01	4.39	2.61	0.62

נספח מס' 7 : מוביל נחל זיתון – הרצה בתוכנת .Hydroculvert

		$Q = 15.00$	$Q = 8.00$
12.861	12.224	U/S Head Elevation (m)	
10.152	9.782	TW Head Elevation (m)	
	0.139	0.776	Freeboard (m)
	2.709	2.442	Head Loss (m)
3.325	2.697	Velocity @ U/S End (m/s)	
4.015	3.271	Velocity @ D/S End (m/s)	
	0.934	0.611	Normal Depth (m)
	1.128	0.742	Critical Depth (m)

		15.0 - 8.0 Q (cms)		
(V (m/s	Y (m)	V (m/s)	Y (m)	X (m)
4.015	0.934	3.271	0.611	0.000
4.012	0.935	3.269	0.612	20.000
4.008	0.936	3.266	0.612	40.000
4.004	0.936	3.264	0.613	60.000
4.001	0.937	3.261	0.613	80.000
3.997	0.938	3.258	0.614	100.000
3.994	0.939	3.256	0.614	120.000
3.990	0.940	3.253	0.615	140.000
3.987	0.941	3.251	0.615	160.000
3.983	0.941	3.248	0.616	180.000
3.980	0.942	3.246	0.616	200.000
3.977	0.943	3.243	0.617	220.000
3.953	0.949	3.241	0.617	240.000
3.905	0.960	3.222	0.621	260.000
3.809	0.985	3.153	0.634	280.000
3.503	1.070	2.876	0.695	300.000
3.325	1.128	2.697	0.742	302.000

Flow Description : S2 - Normal



**CONDENSED PLANNING & DESIGN GUIDE FOR
SURFACE WATER POLLUTION CONTROL PLANNING
AND PERMANENT BEST MANAGEMENT PRACTICES**

Creating pervious surfaces for new development and redevelopment



From Marin County Storm Water Pollution Prevention Program (MCSTOPPP) and BASMAA's Start at the Source, 1999 Edition

MCSTOPPP • P.O. BOX 4186 • SAN RAFAEL • CA, 94913 • <http://mcstoppp.org>

ACKNOWLEDGEMENTS

This document was prepared for Marin County Stormwater Pollution Prevention Program (MCSTOPPP) of the DPW Flood Control & Water Conservation District. The following agencies and individuals have contributed to its development.

Agencies:

Bay Area Stormwater Management Agencies Association (BASMAA):
Start at the Source, 1999 Edition design standards and illustrations

MCSTOPPP Agency Staff

Marin County Flood Control & Water Conservation District

Marin County Land Development

Individuals:

John Wooley, PE: Design review

Eric Steger, PE: Design review

Liz Lewis, Wildlife Biologist: Design review

Dave Nicholson, EIT: Design

CONTENTS

	Page
Introduction and Instructions	1
Structure Type/Matrix	Design Method Diagram
Permeable Pavements	2
Porous Concrete	3
Porous Asphalt	3
Turf Block	3
Brick	3
Natural Stone	4
Concrete Unit Pavers	4
Crushed Aggregate	4
Cobbles	4
Streets	5
Access Street: Urban Neotraditional	6
Access Street: Rural Standard	6
Urban Curb/Swale System	6
Rural Swale System	6
Dual Drainage System	7
Concave Median	7
Cul-de-sac	7
Driveways	8
Not Directly-Connected Impervious Driveway	9
Flared Driveways	9
Temporary Parking	9
Crushed Aggregate	9
Unit Pavers on Sand	9
Paving Only Under Wheels	9
Parking Lots	10
Hybrid Parking Lot	11
Parking Grove	11
Overflow Parking	11
Porous Pavement Recharge Bed	11
Buildings	12
Dry-Well	13
Cistern	13
Foundation Planting	13
Pop-up Emitters	13
Building Materials	13
Landscape	14
Grass/Vegetated Swales	15
Extended Detention (dry) Ponds	15
Wet Ponds	15
Plant Species Selection for Infiltration Areas	15
Landscape Maintenance for Stormwater Systems	15

INTRODUCTION

The way we design and build residential, commercial and industrial structures can have a direct affect on stormwater quality. These structures may create impervious surfaces that direct stormwater flow horizontally, rather than vertically into the ground, often resulting in concentrated runoff that may adversely effect watersheds.

Studies have shown that most rainfall infiltrates into natural pervious ground rather than flowing over the surface resulting in less pollution and erosion damage. When impervious structures are created, any or all of the following may result:

- stream degradation and natural channel erosion acceleration
- groundwater depletion
- increase non-point source pollution in streams
- increase in stream water temperature

The Bay Area Stormwater Management Agencies Association (BASMAA) has developed a manual called *Start at the Source* (1999 Edition) to help remedy the situation. This manual is intended to be a guide for employing design standards that significantly reduce stormwater runoff. Furthermore, in an attempt to aid architects, developers, and municipal agencies in implementing these design standards, Marin County Flood Control & Water Conservation District has produced the following design matrix.

How to use the Matrices

There are six matrices, each one for a different structure type: pavement, streets, driveways, parking lots, buildings, and landscape. Each matrix rates a design solution for a certain parameter and site condition. First consider the structure type. Then consider site-specific conditions. Finally, determine design method(s) that maximize surface water infiltration while meeting your site-specific needs.

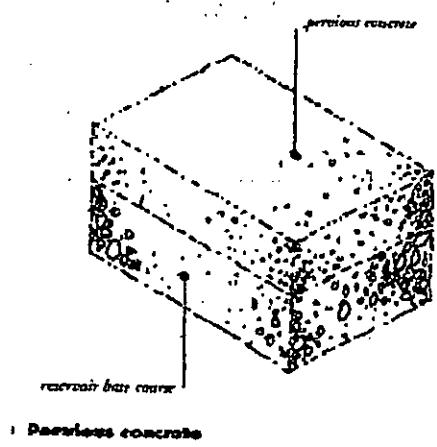
Within the rating system, there are three general ratings; 1) not good, 2) acceptable, and 3) most desired (each rating has a corresponding symbol). Match the site condition with the design method to determine its rating. Subsequent drawings help illustrate the design method. Also, design methods and engineer drawings are referenced to *Start at the Source* at bottom of each matrix.

Please note that design methods in this matrix are only recommendations for alternative structures that reduce stormwater runoff pollution. This design guide is not intended to be a prescriptive document or to limit solutions to design problems. For more information please refer to the *Start at the Source* handbook, 1999 Edition. Also, on the internet, refer to the following web pages for more information.

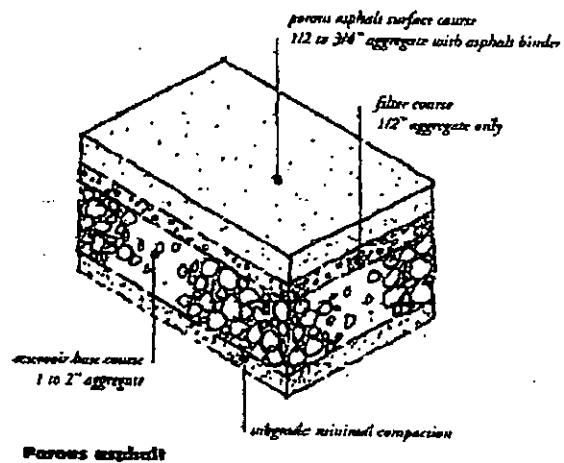
<http://www.basmaa.org/>
<http://mcstoppp.org/>

1. *Start at the Source*, BASMAA, 1999, page-5

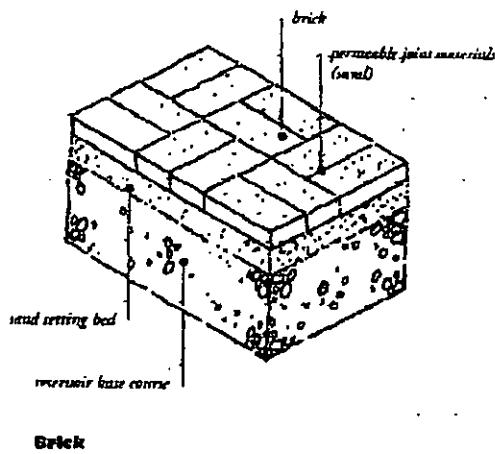
PERMEABLE PAVEMENT DESIGN SAMPLES



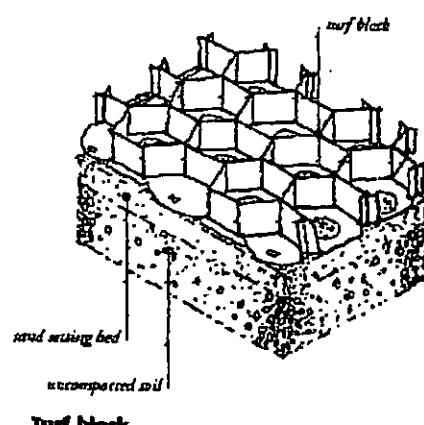
Permeable concrete



Permeable asphalt

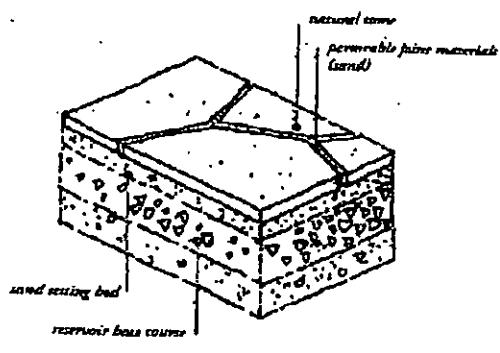


Brick

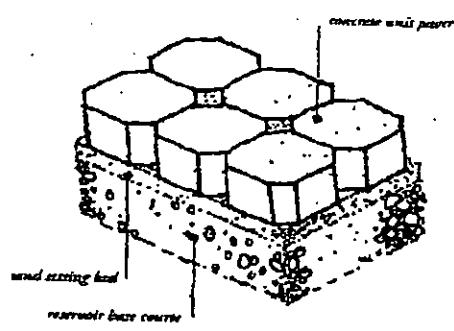


Turf block

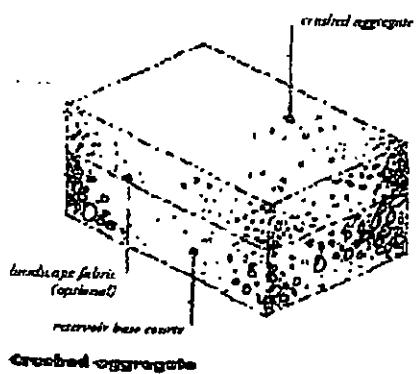
PERMEABLE PAVEMENT DESIGN SAMPLES (CONTINUED)



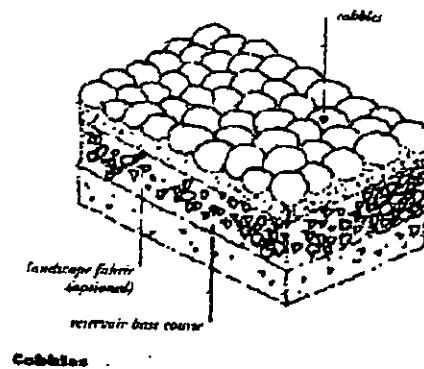
Natural stone



Concrete unit pavers



Crushed aggregate



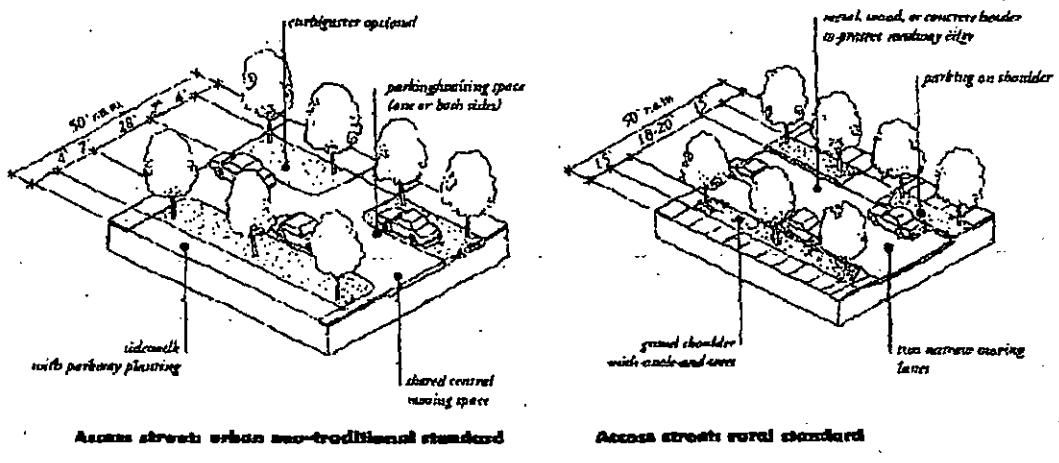
Cobblestones

**CONDENSED PLANNING & DESIGN GUIDE FOR
SURFACE WATER POLLUTION CONTROL PLANNING
AND PERMANENT BEST MANAGEMENT PRACTICES**

Creating pervious surfaces for new development and redevelopment

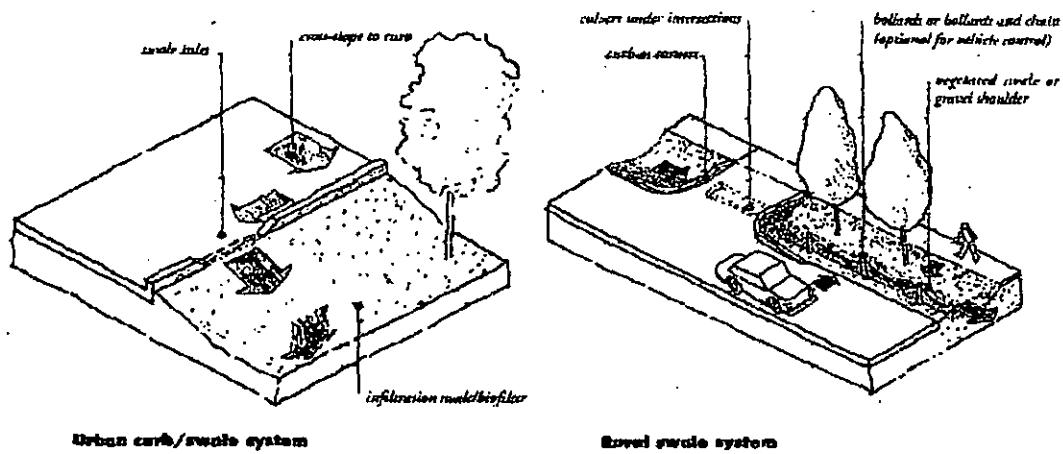
STRUCTURE TYPE: STREETS		DESIGN METHOD									
		□ = not good	■ = acceptable	■■ = most desired	Conventional Asphalt/Concrete	Access Street: Urban Non-traditional standard	Access Street: Rural Standard	Urban Curbs/Swale System	Rural Swale System	Dual Drainage System	Concave Median
PARAMETER	SITE CONDITION										
SOIL TYPE	Clay	□	■	■■	□	□	□	□	■	■	□
	Loam	□	■	■■	□	□	□	□	■	■	■
	Sandy	□	■	■■	□	□	□	■	■	■	■
	Shallow Bedrock	□	■	■■	□	□	□	□	□	□	□
SLOPE	0% to 3%	■	■	■	■	■	■	■	■	■	
	4% to 7%	■	■	■	□	□	□	■	■	■	
	8% to 12%	□	■	■	□	□	□	■	■	■	
	>12%	□	■	■	□	□	□	□	□	□	
CLIMATE	NE County (Novato area)	■	■	■	■	■	■	■	■	□	
	NW County (Tomales area)	□	■	■	■	■	■	□	■	□	
	SE County (San Rafael to Sausalito areas)	□	■	■	■	■	■	■	■	■	
	SW County (Woodacre to Point Reyes areas)	□	■	■	■	■	■	□	■	□	
PROXIMITY TO WATER/ STORMDRAIN	>1,000 ft (usually rural areas)	■	■	■	■	■	■	■	■	■	
	300 ft to 1,000 ft (usually rural, some urban areas)	□	■	■	■	■	■	■	■	■	
	100 ft to 500 ft (usually urban, some rural areas)	□	■	■	■	■	■	■	■	■	
	50 ft to 100 ft (usually urban areas)	□	■	■	■	■	■	■	■	■	
COST	Initial	H	L	L	M	L	H	L	L		
	Maintenance	L	L	M	M	M	H	L	L		
Effectiveness For Reducing Runoff		□	■	■	□	■	■	■	■		
Durability/Life Span		■	■	■	■	■	■	■	■		
"Start at the Source" 1999 Reference-Book Page Number(s)		WA 412	55, 111, 414	55, 112, 57, 115	57, 116	58, 117	59, 118	60, 119			

STREET DESIGN SAMPLES



74.5% impervious land coverage

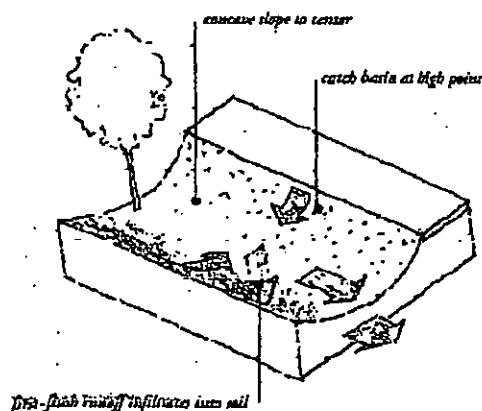
34.5% impervious land coverage



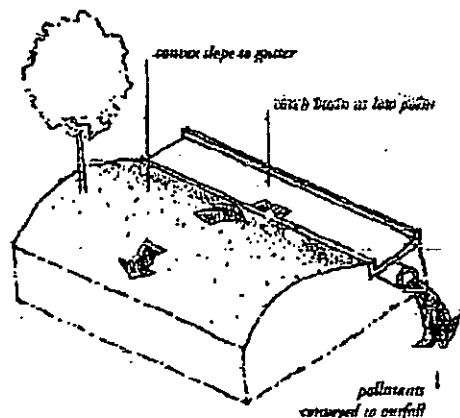
Detail detail for urban curb/swale system

Just as a drop inlet collects runoff into an underground pipe system, a swale inlet collects runoff into a surface infiltration system. This swale inlet includes boulders set in soil to dissipate flow velocities and minimize erosion.

STREET DESIGN SAMPLES (CONTINUED)

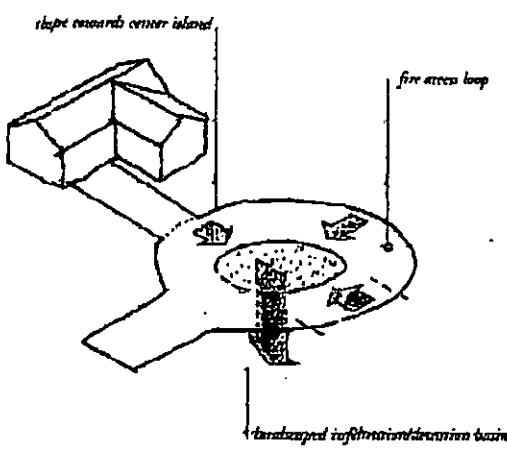
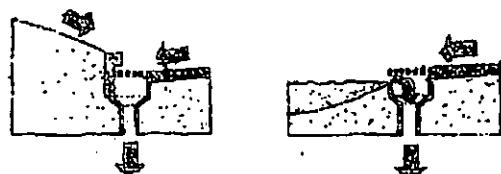


Concave median

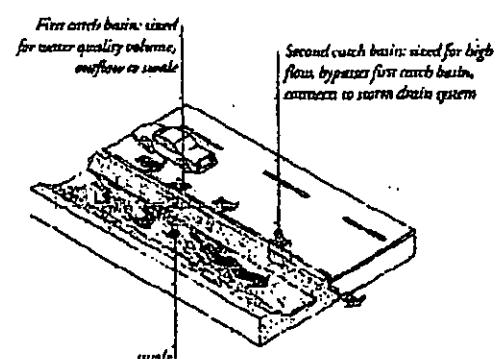


Conventional median design convex surface

Catch-basin design for medians.



Cul-de-sacs



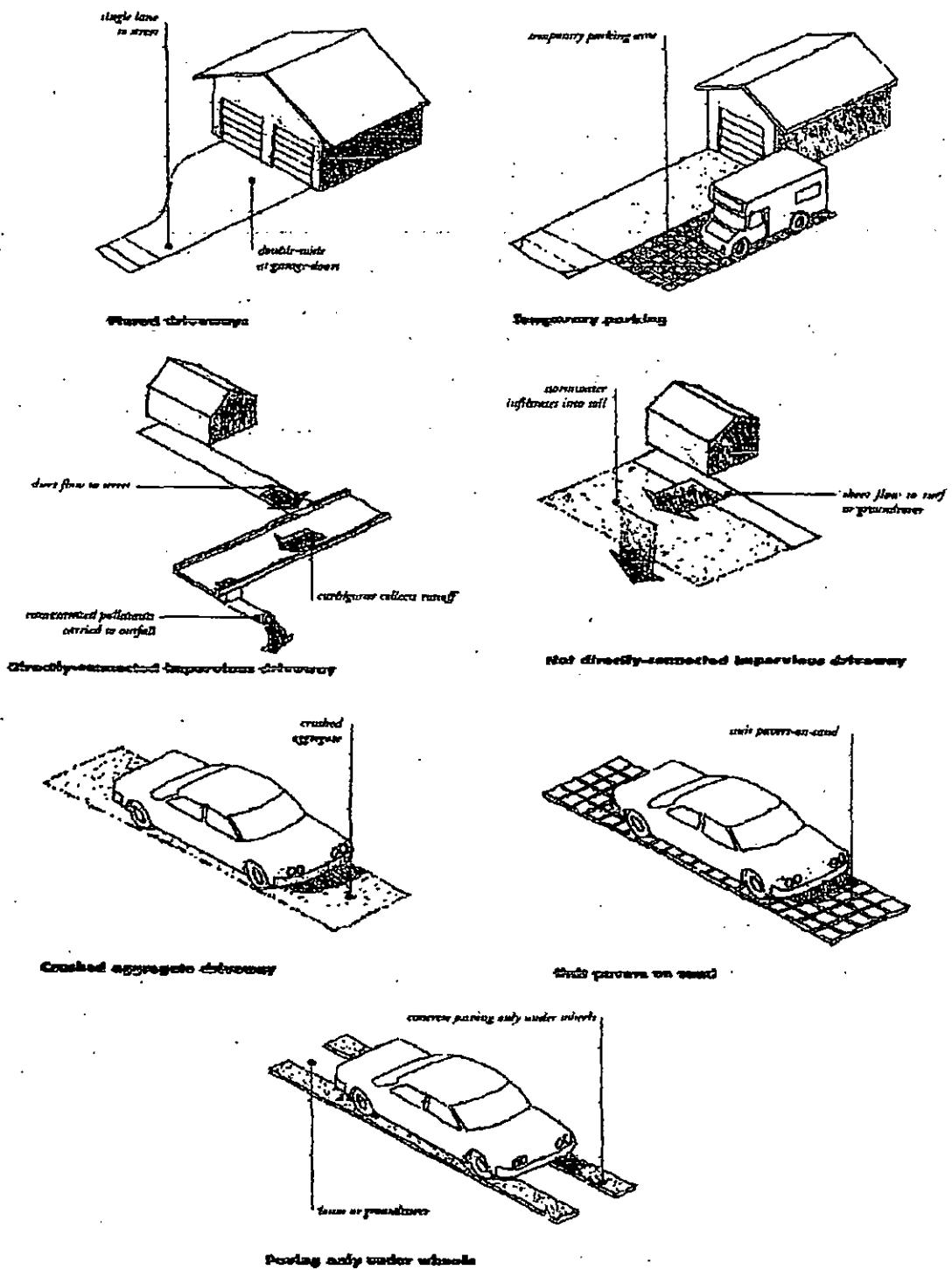
Dual discharge systems

**CONDENSED PLANNING & DESIGN GUIDE FOR
SURFACE WATER POLLUTION CONTROL PLANNING
AND PERMANENT BEST MANAGEMENT PRACTICES**

Creating pervious surfaces for new development and redevelopment

STRUCTURE TYPE: DRIVEWAYS		DESIGN METHOD								
		<input type="checkbox"/> = not good	<input checked="" type="checkbox"/> = acceptable	<input checked="" type="checkbox"/> = most desired	Conventional Driveway	Not Directly-concreted impervious driveway	Crushed Aggregate	Unit Pavers on Sand	Paving Only Under Wheel	Plated Driveways
PARAMETER	SITE CONDITION									
SOIL TYPE	Clay	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
	Loam	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
	Sandy	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
	Shallow Bedrock	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
SLOPE	0% to 3%	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
	4% to 7%	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
	8% to 12%	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
	>12%	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
CLIMATE	NE County (Novato area)	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
	NW County (Tomeses area)	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
	SE County (San Rafael to Sausalito areas)	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
	SW County (Woodacre to Point Reyes areas)	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
PROXIMITY TO WATER/ STORMDRAIN	>1,000 ft (usually rural areas)	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
	500 ft to 1,000 ft (usually rural, some urban areas)	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
	100 ft to 500 ft (usually urban, some rural areas)	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
	50 ft to 100 ft (usually urban areas)	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
COST H = High M = Moderate L = Low	Initial	L	L	L	H	L	L	L		
	Maintenance	M	L	M	M	M	L	M		
Effectiveness For Reducing Runoff		<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	
Durability/Life Span		<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	
"Start at the Source" 1999 Reference-Book Page Number(s)		N/A	04, 127	04, 128	05, 129	05, 130	06, 131	06, 132		

DRIVEWAY DESIGN SAMPLES



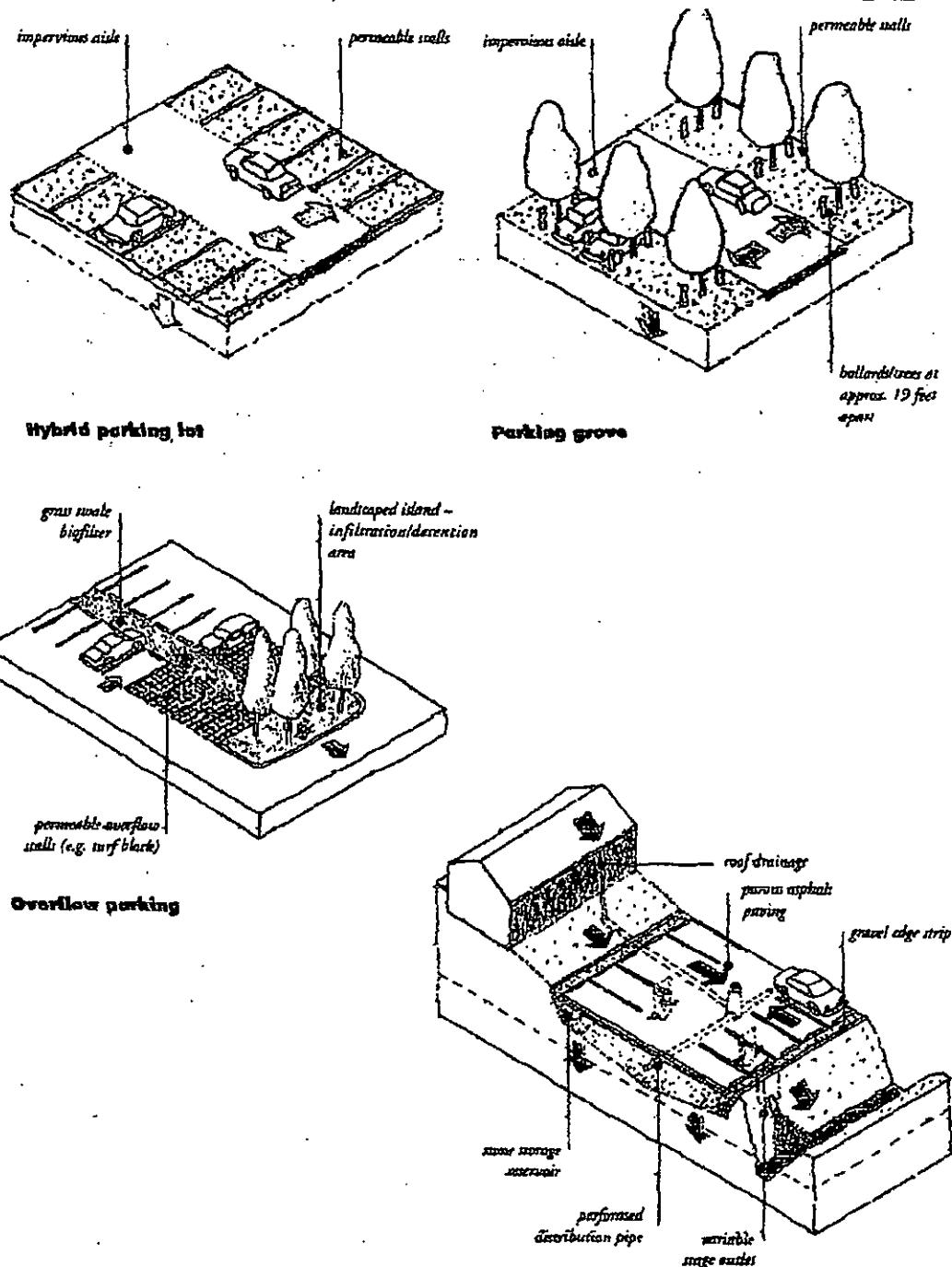
**CONDENSED PLANNING & DESIGN GUIDE FOR
SURFACE WATER POLLUTION CONTROL PLANNING
AND PERMANENT BEST MANAGEMENT PRACTICES**

Creating pervious surfaces for new development and redevelopment

STRUCTURE TYPE: PARKING LOTS		DESIGN METHOD			
		Hybrid Parking Lot	Parking Grove	Overflow Parking	Porous Pavement Recharge Bed
PARAMETER	SITE CONDITION	□ = not good	I = acceptable	■ = most desired	
SOIL TYPE	Clay	■	■	■	■
	Loam	■	■	■	■
	Sandy	□	□	□	■
	Shallow Bedrock	□	□	□	□
SLOPE*	0% to 3%	■	■	■	■
	4% to 7%	N/A	N/A	N/A	N/A
	8% to 12%	N/A	N/A	N/A	N/A
	>12%	N/A	N/A	N/A	N/A
CLIMATE	NE County (Novato area)	■	■	■	■
	NW County (Tomales area)	■	■	■	■
	SE County (San Rafael to Sausalito areas)	□	□	□	■
	SW County (Woodacre to Point Reyes areas)	■	■	■	■
PROXIMITY TO WATER/ STORM DRAIN	>1,000 ft (usually rural areas)	■	■	□	■
	500 ft to 1,000 ft (usually rural, some urban areas)	□	■	□	■
	100 ft to 500 ft (usually urban, some rural areas)	□	□	□	■
	50 ft to 100 ft (usually urban areas)	■	■	■	■
COST	Initial	L	M	L	H
	Maintenance	M	L	M	H
Effectiveness For Reducing Runoff		■	■	■	■
Durability/Life Span		□	□	□	■
"Start at the Source" 1999 Reference-Book Page Number(s)		61, 121, 122	62, 123	63, 124	63, 125

*Parking lot design typically does not exceed 5% slope

PARKING LOT DESIGN SAMPLES



Permeable pavement recharge bed
(adapted from Prince Georges Co., MD)

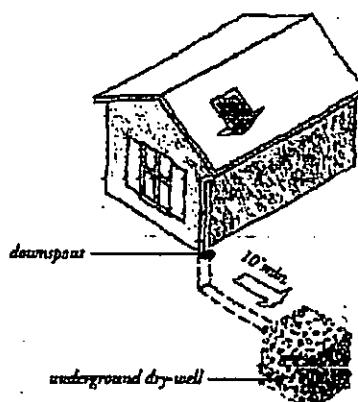
**CONDENSED PLANNING & DESIGN GUIDE FOR
SURFACE WATER POLLUTION CONTROL PLANNING
AND PERMANENT DESTINATION MANAGEMENT PRACTICES**

Creating pervious surfaces for new development and redevelopment

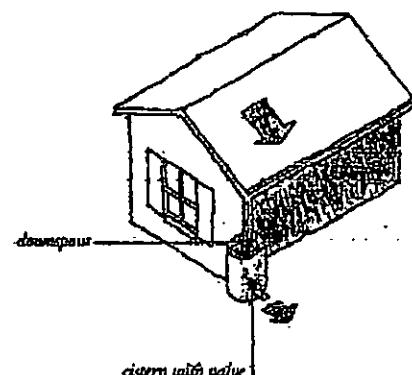
STRUCTURE TYPE: BUILDINGS		DESIGN METHOD					
		Conventional Pipe System	Dry-Well	Cistern	Foundation Planting	Pop-up Filters	Building Materials*
SOIL TYPE	Clay	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
	Loam	<input checked="" type="checkbox"/>					
	Sandy	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
	Shallow Bedrock	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
SLOPE	0% to 3%	<input checked="" type="checkbox"/>					
	4% to 7%	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>
	8% to 12%	<input checked="" type="checkbox"/>					
	>12%	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
CLIMATE	NE County (Novato area)	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
	NW County (Tomales area)	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>				
	SE County (San Rafael to Sausalito areas)	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
	SW County (Woodacre to Point Reyes areas)	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
PROXIMITY TO WATER/ STORM DRAIN	>1,000 ft (usually rural areas)	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>				
	500 ft to 1,000 ft (usually rural, some urban areas)	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>				
	100 ft to 500 ft (usually urban, some rural areas)	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>				
	50 ft to 100 ft (usually urban areas)	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
COST H = High M = Moderate L = Low	Initial	H	L	H	L	L	M
	Maintenance	M	M	M	L	M	M
Effectiveness For Reducing Runoff		<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>
Durability/Life Span		<input checked="" type="checkbox"/>					
"Start at the Source" 1999 Reference-Book Page Number(s)		N/A	67, 134	67, 135	68, 136	68, 137	69

*Based on roofing materials that may contribute to a pollution discharge. See Start at the Source for details.

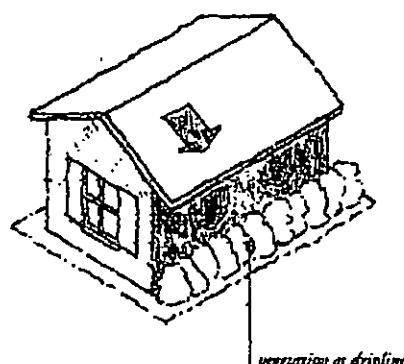
BUILDING DESIGN SAMPLES



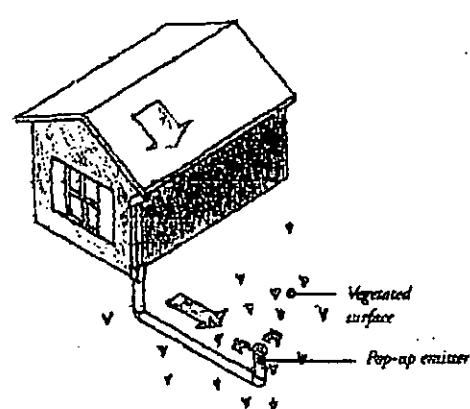
Dry-well



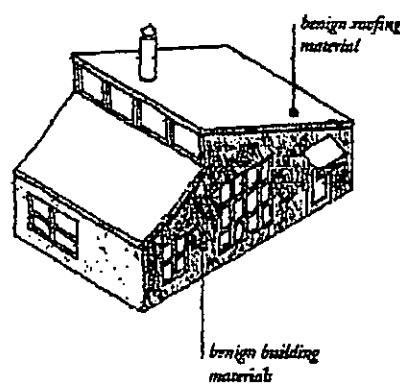
Cistern



Foundation planting



Pop-up drainage system



Building materials

**CONDENSED PLANNING GUIDE FOR
SURFACE WATER POLLUTION CONTROL PLANNING
AND PERMANENT BEST MANAGEMENT PRACTICES**

Creating pervious surfaces for new development and redevelopment

STRUCTURE TYPE: LANDSCAPE		DESIGN METHOD					
		Conventional Pipe System	Grass/Vegetated Swales	Extended Detention (dry) Ponds	Wet Ponds	Plant Species Selection for Infiltration Areas	Landscape Maintenance for Stormwater System
SOIL TYPE	Clay	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
	Loam	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>
	Sandy	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
	Shallow Bedrock	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
SLOPE	0% to 3%	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>
	4% to 7%	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>
	8% to 12%	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>				
	>12%	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>				
CLIMATE	NE County (Novato area)	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
	NW County (Tomales area)	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
	SE County (San Rafael to Sausalito areas)	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
	SW County (Woodacre to Point Reyes areas)	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>
PROXIMITY TO WATER/ STORMDRAIN	>1,000 ft (usually rural areas)	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>
	500 ft to 1,000 ft (usually rural, some urban areas)	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>
	100 ft to 500 ft (usually urban, some rural areas)	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>
	50 ft to 100 ft (usually urban areas)	<input type="checkbox"/>	<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>
COST H = High M = Moderate L = Low	Initial	H	L	L	L	L	M
	Maintenance	M	M	M	H	M	M
Effectiveness For Reducing Runoff		<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>
Durability/Life Span		<input type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>	<input checked="" type="checkbox"/>
"Start at the Source" 1999 Reference-Book Page Number(s)		N/A	71, 139, 140, 141	71, 142, 143	71, 144, 145	71, 146, 147	72

LANDSCAPING DESIGN SAMPLES

