סידות בתכנית יקבנו לפי אדריכלות בלבד
בסקרה שבל אי התאמה יש ליידע את המהנדס.
יש להודיע למהנדס 36 שעות מראש, לפחות,
לפני כל יציקה או בדיקה.

חפיפת מוטות הברזל בעמודים

1. אורך חפיפה המוטות 80 סמ' לפחות.
2. באזור החפיפה יש לצופף חישוקים כל 10 סמ'.
3. אין לחפוף יותר מחמצית המוטות בחתך אחד.

אין להעביר צנרת אינסטלציה
דרך עמוד או קורה, ללא קבלת
אישור מהמהנדס.

בטון מוכן:

1. אין להוסיף מים או כל חומר אחר לבטון.
2. יש להקפיד על הידוק הבטון ע"י ויברטור.
3. טו שנות לאחר היציקה יש להשקות את הבטון
3 פעמים ביום למשך 10-7 ימים
4. פירוק הפסנות יבוצע שבוניים לאחר היציקה.

פלדה מצולבת- פי 500 f_{sk}
סוג הבטון במרחבים מוגנים רצופות
וקירות לא יהיה פחות מ-ב-40
אין להשתמש בפלדה מצולבת לא רתיכה
הבטון – בטון מוכן מפעמל בלבד 1.

הבניה תבוצע עפ"י ת"י 2378.

אין לסדוד בחכנית.

אין לבצע יציקה באחר ללא קבלת אישור
בכתב מהמהנדס.

התכניות יופארו רבטנו הפרטי של המהנדס.

העבודה תבוצע על-ידי קבלן רשום.

פתרון כפריצות (גג או קירות) יינתן בשלב
הביצוע בהתאם למפגשים הקיימים במקום

נגזה היציקה הסופי ייקבע במקום ע"י הקבלן
בהתאם לדרישות האדריכל ובהתאם למצב הקיים

בסקרה שבל תוספת בניה- כל הריסה תעשה
בצמוד להנחיית מהנדס אחראי לביצוע במקום.

משה הלוי
דן קונסנטף
הנדסת מבנים
רח' תכלת מרכז בצלאל פנחס שפיר
02-676-2726 054-5-300-400

סוג הבטון: ב-40

דרגת חשיפה: 1

סוג הפלדה: f_{sk}500

מכלת דרגות חשיפה

לניון ● למכרז ○ לביצוע

מעון יום- אלקנה

תכנית כלונסאות

מס' פרויקט:	שרטטת: רחלי ק
K-2405	קנ"מ: 1:50 1:25 1:20 1:10
גליון: 1	תאריך הדפסה: 26.07.2022
	תאריך שרטוט: 08.05.2022

□,K=-0.40
H=10 m
ø35cm
10ø18
N=70
□,K=-0.40
H=8 m
ø35cm
8ø16
N=50
□,K=-0.40
H=6 m
ø35cm
10ø18
N=30
H= חלק מאורך הכלונס אשר
איננו נחשב כאורך הכלונס
45°
ארנץ פוליביד
25 סמ' –
או עפרי הוראות
יוצרן קרקע
קורות
יסוד
רצפה
חתך עקרוני – רצפה
P1,P2,
P3,P4,
P5,P6,
P7,
P8,P9,
P10,P11,
P12,
P13,P14,
P15,P16,
P17,P18,
P19,P20,
P21,
P22,P23,
P24,P25,
P26,
P27,
P28,P29,
P30,P31,
P32,
P33,P34,
P60,
P35,P36,
P37,P38,
P39,P40,
P41,P42,
P43,P44,
P45,P46,
P47,P48,
P49,
P50,
P51,
P52,P53,
P54,P55,
P56,P57,
P58,
P59,P60,
+12.39
+12.31
+12.16
+10.21
+9.72
+8.61
+8.54
+8.10
+6.84
+5.06
+4.84
+4.76
+3.41
+2.06
+0.10
−0.05
−2.28
−2.40
−2.55
−4.10
−4.30
□,K=-0.55
H=6 m
ø35cm
6ø16
N=30
X=80.00
Y=80.00
+0.18
+3.43
+3.73
+4.07
+6.37
+6.57
+6.52
+9.82
+11.49
+11.54
+11.57
+13.22
+13.61
+13.96
+16.37
+16.81
+16.98
+18.67
+20.30
+20.51
+22.35
+23.73
+24.11
+24.86
+25.85
+27.48
+28.81
+29.52
+29.97
+32.97
+33.27
+33.57
+34.14
+36.22
+36.37
+37.16
P46,
P39,P20,
P27,
P32,
P47,
P11,P17,
P49,P51,
P40,
P4,P18,
P29,
P50,
P1,
P41,
P55,
P5,P13,
P26,
P33,P35,
P37,
P40,
P39,
P25,
P52,
P6,P12,
P21,P60,
P43,
P56,
P24,
P22,
P36,P38,
P14,
P23,
P44,
P2,
P54,
P3,P15,
P27,
P45,
P58,
P32,
P52,P59,
P8,P16,
P42,
P31,
P28,
P19,
P48,
עומק החיתוך המינימלי של הכלונסאות יהיה 35 מ' בהתאם לסומסים הטכניים ביותר.
עומק החדירה המינימלי של הכלונס בסלע רצוף יהיה 4 מ'. הבסיס לחישוב אורך הכלונס יהיה מאמצי מיכוז מותר של עד 0.8 ק"ג/סמ"ר בין הכלונס לסלע הטבעי, תוך התחת בסיס הכלונס.
האורך הסופי יקבע ע"י מהנדס הביסוס עפ"י סוג הסלע המתגלה בפועל. בסקרה של סלע קרסוני רך יובדל עומק החדירה המפורט בטבלה שלהלן בכ-100% (הערה זו תירשם בהוראות היישום).
פירוט העומק המותר לכך הסוגרי המתחת המצוד בטבלה שלהלן:

קוטר ø	עומק אנכי מותר (מ')	עומק אופקי מקסימלי בסלע רצוף(מ')	עומק אופקי מקסימלי מינימלי	עומק אופקי מקסימלי מותר (מ')
35	עד 30	5	6	1.5
35	31-40	6	7	1.5
35	41-50	7	8	1.5
35	51-60	8	9	1.5
35	61-70	9	10	1.5

יש לתכר הכלונסאות באמצעות קורת קשר בשני הכיוונים. בסקרה של זוגות ניתן לותר על קורת קשר באחד הכיוונים. השלמת אורך כלונס עד למפלס התחתית קורות הקשר בעמוד עגול בקוטר הכלונס. תיקון סרכויות תעשה במפלס הקורה.
ביצוע הכלונסאות יעשה בסיקות הנדסי עמוד וכן בסיקות ניאולוגי עמוד, (הערה זו תירשם בהלבשה בתוכנית הביסוס).
הסיקות הצמוד יגדל ריחשים של עומק הכלונסאות כולל ציון החדירה לסלע. קבלת דיווח חתום של המסקת באתר היגו תנאי לאישור הישומות ולאחריותה המקוצעית בפרויקט. (הערה זו תירשם בחוברת).
עומק הכלונסאות האמקטיבי יוגדר החל מסו העולה בשיפוע של 1:1 מאמת חפירה סוגה סופית מתוכננת. קבלן הקידוחים יבוא לאתר ציוד המאפשר לקידוח לעומק 15 מ' לפחות (יש לרשום הנ"ל בתוכנית הביסוס).
העומק הכללי המינימלי יהיה עומק החדירה בסלע רצוף בתוספת עוגי חגילה בגובל לקבל הפחת בתוקפת 1 מ'. העומק הכללי בפועל עשוי להיות גבוה בהרבה מהמפורט לעיל עקב, קרסט, קרבה לקלקעות גבה השבעות רכות. בחינת עומק החדירה לסלע יש להתחשב בקשיי סלע קשה בחדיר 1 מ' לפחות. אין להתחשב בכיסי קרקע, חול, פערות וכו'.
קירות תמך קונסולריים (עד לגובה 3-4 מ')
א. קירות קונסולריים יבוססו בסלע בלבד ויתוכננו לפי המקדמים דלהלן:
(1) מקדם לחץ פסר צידי – 0.35.
(2) מקדם החלקה פותר – 0.35 (כולל מקדם בטחון).
(3) שקול הכוחות בתוך הגרעין – מאמץ קצה מקסימלי 3 ק"ג/סמ"ר.
יסוד קירות תמך עד לגובה 3 מ' יחדיו 30 ס"מ בתוך סלע רצוף קירות תמך בגובה 4 מ' ויחדיו 50 ס"מ בתוך סלע רצוף. מדידת החדירה לסלע תעשה בקדמת הקיר. (הערה זו תירשם בתוכנית הביסוס).
עומק היסוד הכללי מפני קרקע סופיים בקדמת הקיר לא יפחת מ-H/8+30 (ס"מ) כאשר H היגו גובה התמיכה בס"מ. תפרים יבוצעו כל 10-15 מ' בהתאם לתוחות המיקום.
תוריי ניקוז בקיטר "4 לפחות ייתקנו כל 3 מ"ר. שורת הנקזים התחתונה תהיה בגובה 20 ס"מ מעל למפלס הקרקע בקדמת הקיר.
שיפוע מני הקיר בצידו הקדמי לא יקטן מ-1:15.
מילוי בגב הקיר עד לעורחם 80 ס"מ או לפחות 1/3 מרוחב הרגל (הבנוה מבניהם) ורוכב ממצע חול נ' לאבן בריחה או אבן מרוסקת (בבניהן) המבלכלו בל 15% דקים. התיסור יעולא ויחדקן תוך מילוי ובקרה בשבטות. בכל מקרה יש לפרוש יריעת מנקזת מסוג "אגודיריין טארקסיי בגב הקיר.
מילוי מיוחיר העבדה שבין החציבה בסלע שתבוצע לישוי קירות התמך דיוסן הסלע יעולא בבטון (קבלת "שן" סיביות).
תכנון רצפות, ניקוז חרום ומילוי בפנרע
רצפות התבנות יהיו רצפות "תלויות". רצפות וקורות יוסרדו ממגע עם הקרקע באמצעות ארנצי פוליויד ל"יתוך סכיין בגובה 20 ס"מ.
תכנון האיטום יעשה בהתאשב בתוך הקרקע אשר אינו מאפשר ניקוז יעיל.
כל מילוי שיבוצע באתר יעשה תוך שימוש בחומר נברר ותוך הידוק בקרה ובשכבות של עד 20 ס"מ ותוך הידוק למיפות 96% סטנדרטי. הערה שיוסק כל מילוי קיים ובביצוע מילוי חדר כנדרש ינרום לשקיעות ונזקים פיתום.
עומק מינימלי חדירה בסלע
H=1m
יש לקרוא תכנית זו יחד עם דו"ח קרקע
כלונס ø80 L=200
קורה
ארנץ פוליביד
25 סמ' –
או עפרי הוראות
יוצרן קרקע
לפי תכנית
6ø12
1–1
קנ"מ 1:20
חתך
לפי תכנית
6ø12
2–2
קנ"מ 1:20
יש לבצע ספייסרים
לפי הנחיות יוצרן קרקע
כלונס ø80
L=100
פרט כלונס
קנ"מ 1:25
עודי ביסוי בטון
6 סמ' מכל צד
שומרי מרחק על
כלובי הזיון כל 2 מ'
אורך כלונס לפחות