

29.7.1977

Calcoli statici
Tavole delle strutture

DECKE OBER HOHGESCHUSS

2

2576

ORDINE DEGLI INGEGNERI
DELLA PROV. DI BOLZANO
Dr. Ing. BENIAMIN GEAT
N° 242
INGEGNER KAMMER
DER PROVINZ BOZEN

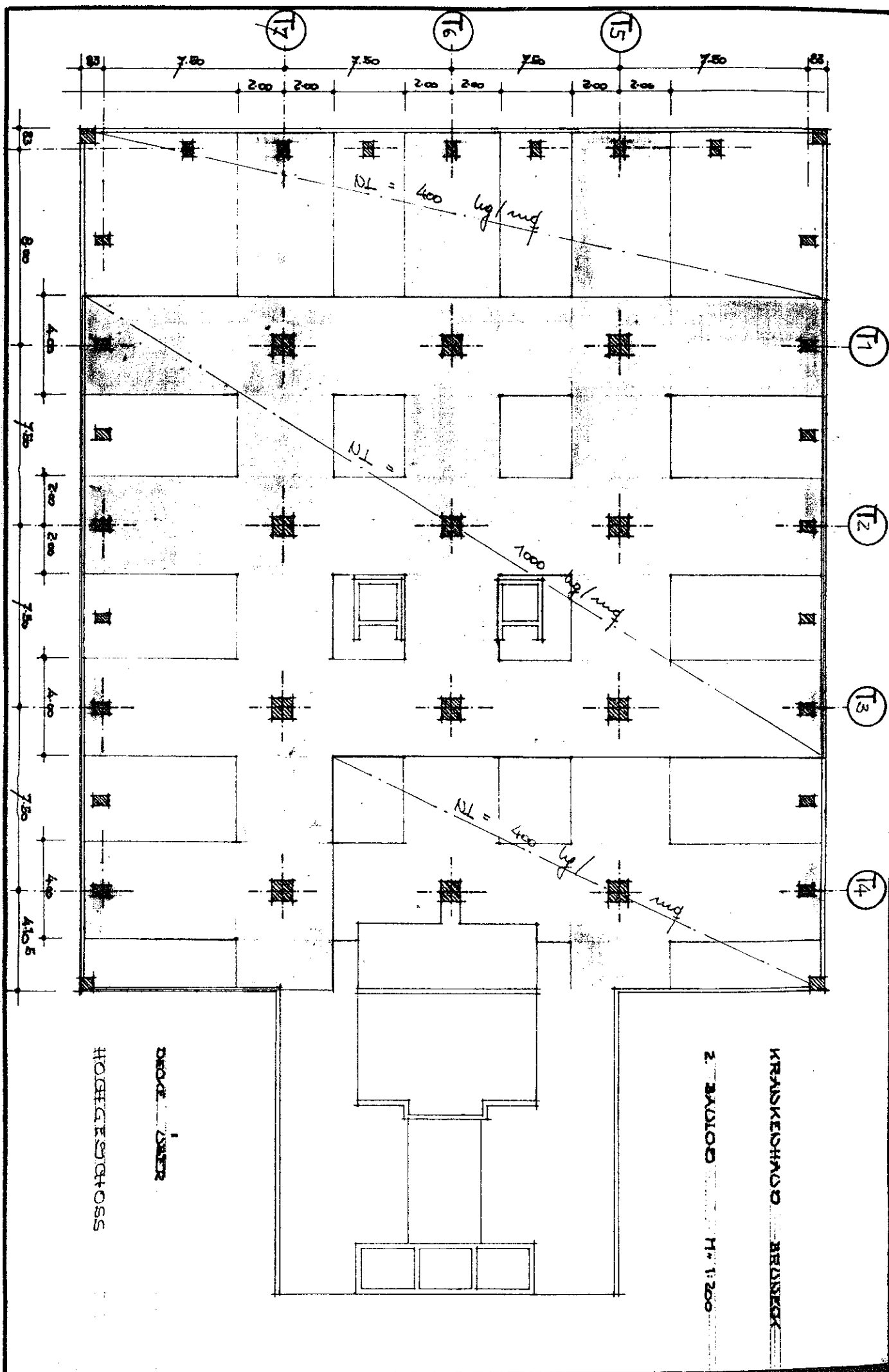
Il progettista delle strutture
Der Statiker

STRUKTURE IN
TRAGKONSTRUKTION AUS
COMMITTENTE
BAUHERR
PROJEKTISTA DELLE STRUKTURE
STATIKER
DIREKTOR DER LÄVORI
BAULEITER
CONSTRUTTORE
BAUUNTERNEHMER
COMUNE
GEMEINDE
LOCALITÀ
LOKALITÄT
ORISCHAF
PL
C.F.
INDIRIZZO
ADRESSE
OPERA
BAUWERK
m.v.p.p.
UMBARTER KAMMER

CAN

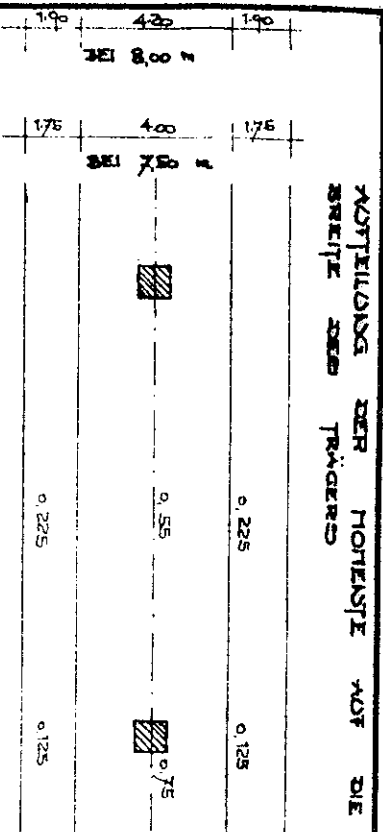
OSPEDALE DI BRUNICO
Dott. Ing. Beniamino Geat - Brunico no. 242 BZ
il medesimo
Impresa HOBAG S.p.A. di CAMPO TURES
BRUNICO
Ospedale
C.C. Brunico
K.G.
Ospedale di Brunico
ampliamento e nuova sistemazione dell'Ospe-
dale - secondo lotto
24.595,525

Marc
da build



KRANKENHAUS BRUNECK 2. Bauflos / Berechnung Trger T1, T2, T3 / Decke ber Hochgeschoss

2576



| | | |
|---------|--------------|-------------|
| 54.381- | 4078575.000- | 679762.500- |
| 43.316- | 3248700.000- | 541450.000- |
| 50.850- | 3813750.000- | 635625.000- |
| 45.325 | 2492875.000 | 1019812.500 |
| 32.670 | 1796850.000 | 735075.000 |
| 32.669 | 1796795.000 | 735052.500 |
| 45.337 | 2493535.000 | 1020082.500 |

| HOHENSTENTYPE | HOHENST kg/cm | OC kg/cm² | OF kg/cm² | ARM | BREITE cm | HHLE cm | AF ZUGSTRECKE cm | AF BRUCHSTRECKE cm |
|---------------|------------------|--------------|--------------|---------|--------------|-------------|------------------------|--------------------------|
| | 4078575.00 | 90 | 2200 | ARM DOP | 400.00 | 23.00 | 90.62 | 35.77 |
| | 3248700.00 | 90 | 2200 | ARM DOP | 400.00 | 23.00 | 73.36 | 3.38 |
| | 3813750.00 | 90 | 2200 | ARM DOP | 400.00 | 23.00 | 85.11 | 25.43 |
| | 679762.50 | 90 | 2200 | ARM SEM | 85.99 | 23.00 | 15.38 | 0.00 |
| | 541450.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 58.49 | 23.00 | 12.25 | 0.00 |
| | 635625.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 80.40 | 23.00 | 14.38 | 0.00 |
| | 2492875.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 315.35 | 23.00 | 56.41 | 0.00 |
| | 1796850.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 227.30 | 23.00 | 40.66 | 0.00 |
| | 1796795.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 227.29 | 23.00 | 40.66 | 0.00 |
| | 2493535.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 315.43 | 23.00 | 56.43 | 0.00 |
| | 1019812.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 129.00 | 23.00 | 23.08 | 0.00 |
| | 735075.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 92.98 | 23.00 | 16.63 | 0.00 |
| | 735052.50 | 90 | 2200 | ARM SEM | 92.98 | 23.00 | 16.63 | 0.00 |
| | 1020082.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 129.04 | 23.00 | 23.08 | 0.00 |

KRANDEINHAUS BRUNEEK
2. BAULOS

DECKE über Hochgeschoss
TRÄGERT1, T2, T3

TRAGERT1, T2, T3

BELAJONG

BLAUGGALIEDER

| SPÄNDWEITE | HÖHE DER DREIECKIGE- LÖTLÖTZA | SPÄNDIGE PLATTENLAST | SPÄNDIGE GEWICHTLAST | VERÄNDERUNG PLATTENLAST | VERÄNDERUNG GEWICHTLAST | BELASTUNGSGLEICH | | GESAMTE L | |
|------------|-------------------------------------|-------------------------|------------------------------------|----------------------------|------------------------------------|---------------------------------|----------------------------------|---------------|--------|
| | | | | | | $g^I = \frac{L \cdot k}{2} =$ | $g^{II} = \frac{L \cdot k}{2} =$ | | |
| L | h | q | $\frac{L \cdot k}{2} \cdot q = kg$ | p | $\frac{L \cdot k}{2} \cdot p = kp$ | $\frac{5}{16} \cdot kg \cdot L$ | $\frac{5}{16} \cdot kp \cdot L$ | $K = kg + kp$ | |
| m | m | k/mq | k | t/mq | k | km | km | | |
| 1 | 7.500 | 7.500 | 0.800 | 22.500 | 1.000 | 28.125 | 52.734 | 65.917 | 50.625 |
| 2 | 7.500 | 7.500 | 0.800 | 22.500 | 1.000 | 28.125 | 52.734 | 65.917 | 50.625 |
| 3 | 7.500 | 7.500 | 0.800 | 22.500 | 1.000 | 28.125 | 52.734 | 65.917 | 50.625 |
| 4 | 7.500 | 7.500 | 0.800 | 22.500 | 1.000 | 28.125 | 52.734 | 65.917 | 50.625 |

STATION 2 THE 2TH

in turn

| SPÄNDIGE LAST | VERBODERLICHE LAST | STÄBELASTUNG | LASTSTELLUNG |
|---------------|--------------------|--------------|--------------|
| 22.600- | 15.066- | 22.600- | Ia |
| 28.250- | 18.833- | 28.250- | Ib |
| 14.125- | 9.416- | 14.125- | IVa |
| 14.125- | 9.416- | 14.125- | IVb |
| 31.781- | 4.708- | 15.302- | IVc |
| 9.416- | 28.250- | 9.416- | |

STOTNKRAFT

in

七

FELDMONTENSTE

in

4m

| GRÖSSTE | SPÄTZEST | HEIMSTE | in km | GRÖSSTE | SPÄTZEST | HEIMSTE | in km |
|-------------|----------|---------|---------|-------------|----------|---------|---------|
| 22.600- | 15.066- | 22.600- | 31.781- | 22.600- | 15.066- | 22.600- | 36.725- |
| — | 28.250- | 54.381- | 28.250- | — | 9.416- | 24.482- | 24.482- |
| VERÄND. LST | 28.250- | 50.850- | 28.250- | VERÄND. LST | 14.125- | 36.725- | 36.725- |

 χ_x

| | K | 0.143 | 0.029- | 0.019 | 0 |
|----------------------|---|-------|--------|-------|---|
| 7.250- A2 | | | | | |
| 1.475 | | | | | |
| 1.004- A4 | | | | | |
| 6.780 | | | | | |

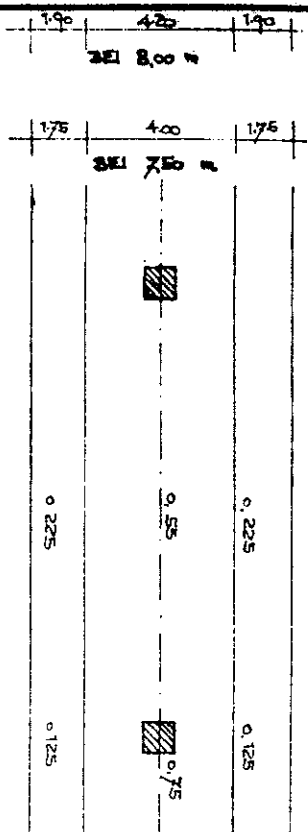
Stolz

| | | | | | |
|-----------|--------|---------|-------|-------|--------|
| $\mu_1 =$ | 18.002 | $= B_1$ | 0.160 | 0.420 | 45.325 |
| $\mu_2 =$ | 26.787 | $= B_2$ | 0.166 | 0.520 | 32.670 |
| $\mu_3 =$ | 24.308 | $= B_3$ | 0.166 | 0.480 | 32.669 |
| $\mu_4 =$ | 32.092 | $= B_4$ | 0.161 | 0.570 | 45.337 |

KRANKENHAUS BRUNECK 2. Bauros / Berechnung Träger t4 / Decke über Hochgeschoss

2576

NOTFALLIG DER MONSTE MIT DIE
BREITE UND TRÄGER



| | | |
|---------|--------------|-------------|
| 45.906- | 3442950.000- | 573825.000- |
| 26.366- | 1977450.000- | 329575.000- |
| 34.606- | 2595450.000- | 432575.000- |
| 49.458 | 2720190.000 | 1112805.000 |
| 18.601 | 1023055.000 | 418522.500 |
| 18.665 | 1026575.000 | 419962.500 |
| 28.605 | 1573275.000 | 643612.500 |

| MONSTENTYPE | MONST kg/cm | OC kg/cm² | OF kg/cm² | | BREITE cm | HÖHE cm | Af m² m² | Af m² m² |
|-------------|----------------|--------------|--------------|--------|--------------|------------|----------------|----------------|
| 3442950.00 | 90 | 2200 | ARM DOP | 400.00 | 23.00 | 77.40 | 10.96 | |
| 1977450.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 250.14 | 23.00 | 44.75 | 0.00 | |
| 2595450.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 328.32 | 23.00 | 58.73 | 0.00 | |
| 573825.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 72.58 | 23.00 | 12.98 | 0.00 | |
| 329575.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 41.69 | 23.00 | 7.45 | 0.00 | |
| 432575.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 54.72 | 23.00 | 9.78 | 0.00 | |
| 2720190.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 344.10 | 23.00 | 61.56 | 0.00 | |
| 1023055.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 129.41 | 23.00 | 23.15 | 0.00 | |
| 1026575.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 129.86 | 23.00 | 23.23 | 0.00 | |
| 1573275.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 199.02 | 23.00 | 35.60 | 0.00 | |
| 1112805.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 140.77 | 23.00 | 25.18 | 0.00 | |
| 418522.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 52.94 | 23.00 | 9.47 | 0.00 | |
| 419962.50 | 90 | 2200 | ARM SEM | 53.12 | 23.00 | 9.50 | 0.00 | |
| 643612.50 | 90 | 2200 | ARM SEM | 81.41 | 23.00 | 14.56 | 0.00 | |

KRAUKEHALL BRÜCKE

2. BAULOS

DECKE über Hochgeschoss
TRÄGER T4

| SPANNWEITE | | BELASTUNG | | VERÄNDERLICHE | | BELASTUNGSGLEDER | | GESAMTE LAST |
|------------|-------|--------------------------|---------------------------|--|-------------------------------|--|--|--------------|
| | | HÖHE DER DREIECKIGE LAST | SPANNUNGE PLATTENLAST q | SPANNUNGE GEDÄCHTLAST $\frac{1}{2} \cdot l \cdot q = kg$ | VERÄNDERLICHE PLATTENLAST p | VERÄNDERLICHE GEDÄCHTLAST $\frac{1}{2} \cdot l \cdot p = kp$ | $q' = q' = \frac{5}{6} \cdot kg \cdot l$ $q'' = q'' = \frac{5}{6} \cdot kp \cdot l$ | |
| | l | l | q | kg | p | kp | q' | q'' |
| | m | m | t/mq | t | t/mq | t | t/m | t/m |
| 1 | 7.500 | 7.500 | 0.800 | 22.500 | 1.000 | 28.125 | 52.734 | 65.917 |
| 2 | 7.500 | 7.500 | 0.800 | 22.500 | 0.400 | 11.250 | 52.734 | 26.367 |
| 3 | 7.500 | 7.500 | 0.800 | 22.500 | 0.400 | 11.250 | 52.734 | 26.367 |
| 4 | 7.500 | 7.500 | 0.800 | 22.500 | 0.400 | 11.250 | 52.734 | 26.367 |

STÜTZENOMENTE

| SPANNUNGE LAST | VERÄNDERLICHE LAST | VERÄNDERLICHE LAST | VERÄNDERLICHE LAST | VERÄNDERLICHE LAST | VERÄNDERLICHE LAST | VERÄNDERLICHE LAST | VERÄNDERLICHE LAST | VERÄNDERLICHE LAST |
|----------------|--------------------|--------------------|--------------------|--------------------|--------------------|--------------------|--------------------|--------------------|
| 22.600- | 15.066- | 22.600- | 15.066- | 22.600- | 15.066- | 22.600- | 15.066- | 22.600- |
| 21.893- | 4.708- | 12.006- | 6.356- | 5.650- | 6.827- | 3.766- | 11.300- | 3.766- |
| 16.243- | 0.941- | 6.356- | 5.650- | 6.827- | 3.766- | 11.300- | 3.766- | 11.300- |
| 5.650- | 3.766- | 5.650- | 6.827- | 3.766- | 11.300- | 3.766- | 11.300- | 3.766- |
| 23.306- | 0.941 | 6.827- | 3.766- | 11.300- | 3.766- | 11.300- | 3.766- | 11.300- |
| 3.766- | 11.300- | 3.766- | 11.300- | 3.766- | 11.300- | 3.766- | 11.300- | 3.766- |

STÜTZKRÄFTE

in t

FELDMOMENTE

in t/m

| GRÖSSTE STÜTZEN-MOMENTE | KLEINSTE STÜTZEN-MOMENTE | GRÖSSTE STÜTZEN-MOMENTE | KLEINSTE STÜTZEN-MOMENTE | GRÖSSTE STÜTZEN-MOMENTE | KLEINSTE STÜTZEN-MOMENTE | GRÖSSTE STÜTZEN-MOMENTE | KLEINSTE STÜTZEN-MOMENTE | GRÖSSTE STÜTZEN-MOMENTE | KLEINSTE STÜTZEN-MOMENTE |
|-------------------------|--------------------------|-------------------------|--------------------------|-------------------------|--------------------------|-------------------------|--------------------------|-------------------------|--------------------------|
| 22.600- | 23.306- | 45.906- | 26.366- | 22.600- | 23.306- | 45.906- | 26.366- | 22.600- | 23.306- |
| 15.066- | 11.300- | 34.606- | 12.006- | 15.066- | 11.300- | 34.606- | 12.006- | 15.066- | 11.300- |
| 22.600- | 12.006- | 34.606- | 12.006- | 22.600- | 12.006- | 34.606- | 12.006- | 22.600- | 12.006- |
| 6.120- | 2.605 | 1.098- | 4.614 | 6.120- | 2.605 | 1.098- | 4.614 | 6.120- | 2.605 |
| 19.192 | 31.432 | 31 | 19.192 | 19.192 | 31.432 | 31 | 19.192 | 19.192 | 31.432 |
| 19.480 | 14.270 | 32 | 19.480 | 19.480 | 14.270 | 32 | 19.480 | 19.480 | 14.270 |
| 15.777 | 17.973 | 33 | 15.777 | 15.777 | 17.973 | 33 | 15.777 | 15.777 | 17.973 |
| 21.489 | 12.261 | 34 | 21.489 | 21.489 | 12.261 | 34 | 21.489 | 21.489 | 12.261 |

WERTUNG DER TRÄGER

| | | |
|-----|-------|-------|
| 175 | 0.225 | 0.125 |
| 175 | 0.55 | 0.75 |
| 175 | 0.225 | 0.125 |

| | | |
|---------|--------------|-------------|
| 46.804- | 3510300.000- | 585050.000- |
| 42.655- | 3199125.000- | 533187.500- |
| 39.797- | 2984775.000- | 497462.500- |
| 35.673 | 1962015.000 | 802642.500 |
| 34.979 | 1923845.000 | 787027.500 |
| 31.638 | 1740090.000 | 711855.000 |
| 25.376 | 1395680.000 | 570960.000 |

| MONESTENTYPE | MONEST kg/cm | OC kg/cm² | OF kg/cm² | | BREITE cm | HOHE cm | AF m ZONE cm² | AF m ZONE cm² |
|--------------|-----------------|--------------|--------------|---------|--------------|------------|------------------------|------------------------|
| | 3510300.000 | 90 | 2200 | ARM DOP | 400.000 | 23.000 | 77.755 | 11.87 |
| | 3199125.000 | 90 | 2200 | ARM SEM | 399.134 | 23.000 | 71.271 | 0.00 |
| | 2984775.000 | 90 | 2200 | ARM SEM | 372.391 | 23.000 | 66.496 | 0.00 |
| | 585050.000 | 90 | 2200 | ARM SEM | 72.993 | 23.000 | 13.034 | 0.00 |
| | 533187.500 | 90 | 2200 | ARM SEM | 66.522 | 23.000 | 11.878 | 0.00 |
| | 497463.000 | 90 | 2200 | ARM SEM | 62.065 | 23.000 | 11.082 | 0.00 |
| | 1962015.000 | 90 | 2200 | ARM SEM | 244.788 | 23.000 | 43.710 | 0.00 |
| | 1923845.000 | 90 | 2200 | ARM SEM | 240.026 | 23.000 | 42.860 | 0.00 |
| | 1740090.000 | 90 | 2200 | ARM SEM | 217.100 | 23.000 | 38.766 | 0.00 |
| | 1395680.000 | 90 | 2200 | ARM SEM | 174.130 | 23.000 | 31.093 | 0.00 |
| | 802642.000 | 90 | 2200 | ARM SEM | 100.140 | 23.000 | 17.881 | 0.00 |
| | 787027.000 | 90 | 2200 | ARM SEM | 98.192 | 23.000 | 17.533 | 0.00 |
| | 711855.000 | 90 | 2200 | ARM SEM | 88.813 | 23.000 | 15.858 | 0.00 |
| | 570960.000 | 90 | 2200 | ARM SEM | 71.235 | 23.000 | 12.720 | 0.00 |

KRAUSKINDHAUS BRUNICK

2. BALLOD

DECKE über Hochgeschoss
TRÄGER T5, T6

| BELASTUNG | | | | | | | | | |
|------------|--------------------------|----------------------|------------------------------------|---------------------------|------------------------------------|---|--|------------------|--|
| SPANNWEITE | HÖHE DER DREIECKIGE LAST | SPÄNDIGE PLATTENLAST | SPÄNDIGE GEDÄRMUNG | VERÄNDERLICHE PLATTENLAST | VERÄNDERLICHE GEDÄRMUNG | BELASTUNGSGLEDIER | | | |
| | | | | | | BELASTUNGSGLEDIER | | GESAMTE L | |
| l | h | q | $\frac{l \cdot h}{2} \cdot q = kg$ | p | $\frac{l \cdot h}{2} \cdot p = kp$ | $q' = q \cdot \frac{5}{6} \cdot kg \cdot l$ | $q'' = q \cdot \frac{5}{6} \cdot kp \cdot l$ | $K \cdot kg + K$ | |
| m | m | t/mq | t | t/mq | t | kgm | kgm | | |
| 1 8.000 | 7.750 | 0.800 | 24.800 | 0.400 | 12.400 | 62.000 | 31.000 | 37.200 | |
| 2 7.500 | 7.500 | 0.800 | 22.500 | 1.000 | 28.125 | 52.734 | 65.917 | 50.625 | |
| 3 7.500 | 7.500 | 0.800 | 22.500 | 1.000 | 28.125 | 52.734 | 65.917 | 50.625 | |
| 4 7.500 | 7.500 | 0.800 | 22.500 | 0.400 | 11.250 | 52.734 | 26.367 | 33.750 | |

STÜTZENMOMENTE

| SPÄNDIGE LAST | VERÄNDERLICHE LAST | VOLLBELASTUNG | | | |
|---------------|--------------------|---------------|---------|---------|--------|
| | | Ia | Ib | Ic | Id |
| 25.082- | 14.405- | 22.765- | 17.032- | 13.501- | 3.531- |
| 18.191- | 24.152- | 17.032- | 13.501- | 3.531- | 4.084- |
| 4.772- | 11.910- | 13.501- | 3.531- | 4.084- | 9.416- |
| 13.418- | 12.241- | 3.531- | 4.084- | 9.416- | |
| 21.722- | 10.027- | 4.084- | 9.416- | | |
| 9.416- | 28.250- | 9.416- | | | |

STÜTZKRÄFTE

| GRÖSSE STÜTZEN-MOMENTE | KLEINSTE STÜTZEN-MOMENTE | FELDMOMENTE | | | |
|------------------------|--------------------------|-------------|---------|---------|---------|
| | | Ia | Ib | Ic | Id |
| 25.082- | 21.722- | 46.804- | 42.655- | 39.797- | 36.266- |
| 14.405- | 28.250- | 42.655- | 39.797- | 36.266- | |
| 22.765- | 17.032- | 39.797- | 36.266- | | |

A_x 5.850- A_y 0.553 A_z 0.381 A_w 5.306 δ $\frac{A_x}{K}$ 0.157 0.010- 0.007- 0

| STÜTZKRÄFTE | STÜTZEN-MOMENTE | FELDMOMENTE | | | |
|-------------|-----------------|-------------|-------|-------|--------|
| | | Ia | Ib | Ic | Id |
| 12.750 | 24.450 | 0.161 | 0.410 | 0.510 | 35.673 |
| 25.865 | 24.759 | 0.166 | 0.510 | 0.510 | 34.979 |
| 25.693 | 24.931 | 0.166 | 0.510 | 0.510 | 31.638 |
| 22.181 | 11.569 | 0.159 | 0.590 | 0.590 | 25.376 |

KRANKENHAUS BRUNECK 2. Bauflos / Berechnung Träger T7 / Decke über Hochgeschoss

257

KONTROLLE DER HOHEITEN AUF DIE BREITE UND TRÄGER

| | | |
|-----|-------|-------|
| 176 | 0.225 | 0.125 |
| 176 | 0.55 | 0.75 |
| 176 | 0.225 | 0.125 |

| | | |
|---------|--------------|-------------|
| 47.510- | 3563250.000- | 593875.000- |
| 42.655- | 3199125.000- | 533187.500- |
| 50.391- | 3779325.000- | 629887.500- |
| 35.078 | 1929290.000 | 789255.000 |
| 35.015 | 1925825.000 | 787837.500 |
| 31.937 | 1756535.000 | 718582.500 |
| 45.534 | 2504370.000 | 1024515.000 |

| HOHEITENTYPE | HOHEIT kg cm | OC kg / cmq | OF kg / cmq | | BREITE cm | HOHE cm | Af ZUGGE cmq | Af BRUCH cmq |
|--------------|-----------------|----------------|----------------|---------|--------------|------------|--------------------|--------------------|
| | 3563250.00 | 90 | 2200 | ARM DOP | 400.00 | 23.00 | 79.90 | 15.66 |
| | 3199125.00 | 90 | 2200 | ARM DOP | 400.00 | 23.00 | 72.33 | 1.44 |
| | 3779325.00 | 90 | 2200 | ARM DOP | 400.00 | 23.00 | 84.40 | 24.09 |
| | 593875.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 75.12 | 23.00 | 13.44 | 0.00 |
| | 533187.50 | 90 | 2200 | ARM SEM | 67.44 | 23.00 | 12.06 | 0.00 |
| | 629887.50 | 90 | 2200 | ARM SEM | 79.68 | 23.00 | 14.25 | 0.00 |
| | 1929290.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 244.05 | 23.00 | 43.66 | 0.00 |
| | 1925825.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 243.61 | 23.00 | 43.58 | 0.00 |
| | 1756535.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 222.20 | 23.00 | 39.75 | 0.00 |
| | 2504370.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 316.80 | 23.00 | 56.67 | 0.00 |
| | 789255.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 99.84 | 23.00 | 17.86 | 0.00 |
| | 787837.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 99.66 | 23.00 | 17.83 | 0.00 |
| | 718582.50 | 90 | 2200 | ARM SEM | 90.90 | 23.00 | 16.26 | 0.00 |
| | 1024515.00 | 90 | 2200 | ARM SEM | 129.60 | 23.00 | 23.18 | 0.00 |

KRAUSKENDHAUS 2. BAULOS

BRUNNEN

DECKE über Hochgeschoss
TRÄGER T7

BELASTUNGS

BELASTUNGSGIEDER

| | SPRANKEWEITE | HÖHE DER DREIECKIGE LASTEN | SPÄNDIGE PLATTENLAST | SPÄNDIGE GEDÄCHTUNGS | VERÄNDERLICHE PLATTENLAST | VERÄNDERLICHE GEDÄCHTUNGS | BELASTUNGSGIEDER | | GESAMTE |
|---|--------------|----------------------------|----------------------|------------------------------------|---------------------------|------------------------------------|--|--|---------------|
| | l | h | q | $\frac{l \cdot h}{2} \cdot q = kg$ | p | $\frac{l \cdot h}{2} \cdot p = kp$ | $g_1 = 0.01 = \frac{5}{16} \cdot kg \cdot l$ | $g_2 = 0.01 = \frac{5}{16} \cdot kp \cdot l$ | $K = kg + kp$ |
| | m | m | t/mq | t | t/mq | t | t/m | t/m | |
| 1 | 8.000 | 7.750 | 0.800 | 24.800 | 0.400 | 12.400 | 62.000 | 31.000 | 37.200 |
| 2 | 7.500 | 7.500 | 0.800 | 22.500 | 1.000 | 28.125 | 52.734 | 65.917 | 50.625 |
| 3 | 7.500 | 7.500 | 0.800 | 22.500 | 1.000 | 28.125 | 52.734 | 65.917 | 50.625 |
| 4 | 7.500 | 7.500 | 0.800 | 22.500 | 1.000 | 28.125 | 52.734 | 65.917 | 50.625 |

STÜTZENHÖHEN

in km

| | SPÄNDIGE LAST | VERÄNDERLICHE LAST | VERÄNDERLICHE PLATTENLAST | VERÄNDERLICHE GEDÄCHTUNGS | VERÄNDERLICHE PLATTENLAST | VERÄNDERLICHE GEDÄCHTUNGS |
|--|---------------|--------------------|---------------------------|---------------------------|---------------------------|---------------------------|
| | 25.082- | 14.405- | 22.765- | 27.626- | 13.501- | 14.125- |
| | 18.897- | 21.327- | 27.626- | 13.501- | 14.125- | 14.125- |
| | 4.772- | 11.910- | 13.501- | 14.125- | 14.125- | 14.125- |
| | 14.125- | 9.416- | 14.125- | 14.125- | 14.125- | 14.125- |
| | 22.428- | 7.202- | 14.678- | 14.678- | 14.678- | 14.678- |
| | 9.416- | 28.250- | 9.416- | 9.416- | 9.416- | 9.416- |

STÜTZKRÄFTE

in t

FELDMOMENTE

in km

| GRÖSSTE STÜTZENHÖHEN | GRÖSSTE STÜTZENHÖHEN | GRÖSSTE STÜTZENHÖHEN | GRÖSSTE STÜTZENHÖHEN | GRÖSSTE STÜTZENHÖHEN | GRÖSSTE STÜTZENHÖHEN | GRÖSSTE STÜTZENHÖHEN |
|----------------------|----------------------|----------------------|----------------------|----------------------|----------------------|----------------------|
| 25.082- | 22.428- | 47.510- | 27.626- | 13.501- | 14.125- | 14.125- |
| 14.405- | 28.250- | 42.655- | 27.626- | 13.501- | 14.125- | 14.125- |
| 22.765- | 27.626- | 50.391- | 27.626- | 13.501- | 14.125- | 14.125- |

A_x

5.938- 0.647 1.031- 6.718

$\frac{A_x}{K}$

0.159 0.012-

0.020

STÜTZKRÄFTE

12.662 24.538 25.959 24.665 24.281 26.343 32.030 18.594

A_1 A_2 A_3 A_4 A_5 A_6 A_7 A_8

$\frac{A_x}{K}$

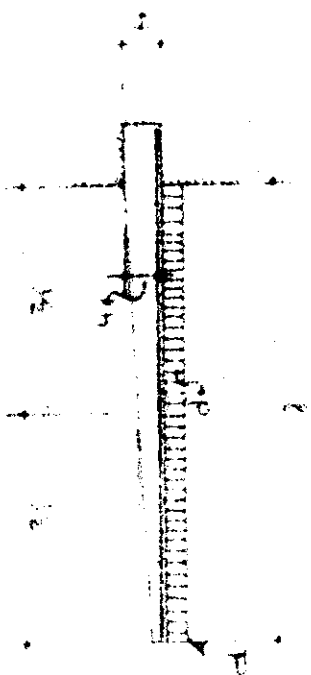
0.159 0.012-

0.020

FELDMOMENTE

BERICHTUNG DER BALKENPLATTE

Calcolo Dili Balcony



D
.
-
.
E
.
F
.
G
.
H
.

$\frac{1}{2} \times \frac{1}{2}$

—

一、
 二、
 三、
 四、
 五、
 六、
 七、
 八、
 九、
 十、

[illegible]